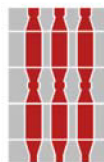




Finanziato
dall'Unione europea
NextGenerationEU



Regione Umbria



Comune di Terni

LAVORI DI MESSA IN SICUREZZA, ADEGUAMENTO SISMICO E RIQUALIFICAZIONE EDILIZIA, EX SCUOLA DELL'INFANZIA GRILLO PARLANTE SITA IN VIA R. BOTONDI N°18, DA RICONVERTIRE A SERVIZI INTEGRATIVI PER L'INFANZIA.

Affidamento servizi di ingegneria e architettura

CUP: F41B21001600001 CIG: 94361258AE

RTP IN COSTITUENDO

MANDATARIA

KALIPÉ
INGEGNERIA & ARCHITETTURA

Galleria del Corso 7 - 05100 Terni (TR)
0744 1031503 - info@kalipestudio.it - kalipestudio@pec.kalipestudio.it - www.kalipestudio.it

ING. BRUNO SPINA
ING. SIMONE SCACCETTI
GEOM. MASSIMILIANO MANZONI
ING. VALERIO TORELLI
ING. LUCA CALZUOLI
ING. EDOARDO FRINGUELLOTTI



MANDANTE 1

ING. GOFFREDO MASTROIANNI

MANDANTE 2

DOTT. GEOL. GIUSEPPE CARACCILO

MANDANTE 3

ING. ILARIA FRANCIOLI - GIOVANE PROFESSIONISTA

STRUTTURE

COMMITTENTE

COMUNE DI TERNI

UBICAZIONE

VIA R. BOTONDI n.18 — 05100 TERNI (TR)

RIFERIMENTI CATASTALI

FG. 124 — P.LLA 540

TITOLO ELABORATO

TABULATO ADEGUAMENTO — SPETTRO DM 2018

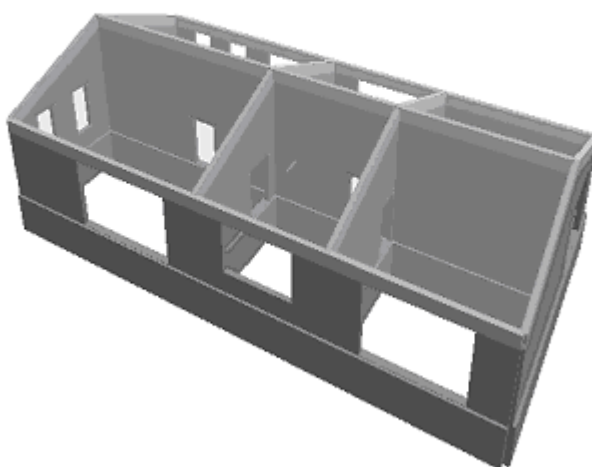
CODICE ELABORATO

PUB05.PE.STR.CAL.C1

REV.	DATA	DESCRIZIONE	REDATTO	VERIFICATO	APPROVATO

PROVINCIA : TERNI

Ai sensi del D.M. 17/01/2018 "Norme Tecniche per le Costruzioni"



Archivio: PUB05_SP_Spettro_NTC - Data: 10/11/2022

Oggetto: PROGETTO DI ADEGUAMENTO SISMICO DELLA EX SCUOLA DELL'INFANZIA "GRILLO PARLANTE" SITA IN VIA R. BOTONDI n.18 - 05100 TERNI

Committente:	Progettista:	Progettista Strutturale:	Direttore dei Lavori:
COMUNE D TERNI	KALIPE' STUDIO SRL STP	KALIPE' STUDIO SRL STP	

1 Introduzione

1.1 Premessa

1.1.1 Cenni sulla casa produttrice del software

La relazione seguente riporta i dati relativi ai criteri di progettazione, alla geometria, alla meccanica della struttura descritta al relativo paragrafo, nonché i relativi risultati dei calcoli strutturali così come ricavati dal calcolatore elettronico tramite l'utilizzo delSoftware "VEM" prodotto e distribuito da Stacec srl con sede in Bovalino (RC), e concesso in licenza al responsabile dei calcoli stessi."VEM" è un programma sviluppato specificatamente per la progettazione e la verifica di edifici in muratura ordinaria ed armata."VEM" articola le operazioni di progetto secondo tre fasi distinte:

- 1) il **preprocessore**: fase di Input dove viene definita e modellata interamente la struttura;
- 2) il **solutore**: fase di elaborazione della struttura tramite un solutore agli elementi finiti;
- 3) il **post-processore**: fase di verifica degli elementi, di creazione degli elaborati grafici e della relazione di calcolo.

1.1.2 Descrizione dell'Opera da calcolare

Comune : TERNI

PROVINCIA : TERNI

Oggetto : PROGETTO DI ADEGUAMENTO SISMICO DELLA EX SCUOLA DELL'INFANZIA
"GRILLO PARLANTE" SITA IN VIA R. BOTONDI n.18 - 05100 TERNI

Committente : COMUNE D TERNI
Indirizzo : PIAZZA MARIO RIDOLFI n.1
Città : TERNI
PROVINCIA : TERNI
Telefono :

Progettista : KALIPE' STUDIO SRL STP
Indirizzo : GALLERIA DEL CORSO 7
Città : TERNI
PROVINCIA : TERNI
Telefono :

Progettista Strutturale : KALIPE' STUDIO SRL STP
Indirizzo : GALLERIA DEL CORSO 7
Città : TERNI
PROVINCIA : TERNI
Telefono :

Direttore dei Lavori :
Indirizzo :
Città :
PROVINCIA :
Telefono :

Nome File : PUB05_SP_Spettro_NTC

1.2 Riferimenti Legislativi.

Tutte le operazioni illustrate nel proseguo, relative all'analisi della struttura ed alle verifiche sugli elementi sono state effettuate in piena conformità alle seguenti norme:

Circolare Ministero LL.PP. 30/07/1981

D.M. 20/11/1987

D.M. 17/01/2018:

Circolare CSLLPP n. 7 del 21/01/2019:

"Istruzioni per l'applicazione dell'aggiornamento delle «Norme tecniche per le costruzioni» di cui al decreto ministeriale 17 gennaio 2018."

1.3 Convenzioni, Unità di misura e simboli adottati.

Nei calcoli sono state utilizzate le seguenti unità:

- distanze	: cm
- forze, tagli, e sforzi normali	: daN
- coppie e momenti flettenti	: daNm
- carichi sulle aste	: daN/m
- carichi su superfici	: daN/m ²
- peso specifico	: daN/m ³
- tensioni e resistenze	: daN/m ²
- temperatura	: °C

I simboli adottati hanno il seguente significato:

q	: fattore di comportamento ;
R _{ck}	: Resistenza caratteristica cubica a compressione del calcestruzzo;
f _{ck}	: Resistenza caratteristica cilindrica a compressione del calcestruzzo;
E _c	: Modulo elastico secante del calcestruzzo;
E _{ct}	: Modulo elastico a trazione del calcestruzzo
f _{cd}	: Resistenza di calcolo del calcestruzzo;
f _{ctk,0.05}	: Resistenza caratteristica a trazione;
v	: Coefficiente di Poisson;
α _t	: Coefficiente di dilatazione termica;
ps	: peso specifico;
f _{yk}	: Resistenza caratteristica di snervamento dell'acciaio;
f _{tk}	: Resistenza caratteristica di rottura dell'acciaio;
f _d	: resistenza di calcolo dell'acciaio;
A	: Superficie della sezione trasversale;
J _x	: Momento di inerzia rispetto all'asse X;
J _y	: Momento di inerzia rispetto all'asse Y;
J _{xy}	: Momento di inerzia centrifugo rispetto agli assi X ed Y;
J _t	: Fattore torsionale;
N	: sforzo normale;
M _T	: Momento Torcente;
M _{XZ}	: Momento Flettente X-Z;
T _{XZ}	: Taglio X-Z;
M _{XY}	: Momento Flettente X-Y;
T _{XY}	: Taglio X-Y;
f	: Frequenza del modo i-esimo;
T	: Periodo del modo i-esimo;
Γ _x	: Fattore di partecipazione del modo i-esimo in direzione x;
Γ _y	: Fattore di partecipazione del modo i-esimo in direzione y;
Γ _z	: Fattore di partecipazione del modo i-esimo in direzione z;
N _{sd}	: Sforzo Normale sollecitante di calcolo;
M _{sdXZ}	: Momento Flettente X-Z sollecitante di calcolo;
M _{sdXY}	: Momento Flettente X-Y sollecitante di calcolo;
M _{tS}	: Momento Torcente sollecitante di calcolo;
V _{sdXZ}	: Taglio X-Z sollecitante di calcolo;
V _{sdXY}	: Taglio X-Y sollecitante di calcolo;

N_{Rd} : Sforzo Normale resistente di calcolo;
 M_{RdXZ} : Momento Flettente X-Z resistente di calcolo;
 M_{RdXY} : Momento Flettente X-Y resistente di calcolo;
 M_{tR} : Momento Torcente resistente di calcolo;
 V_{RdXZ} : Taglio X-Z resistente di calcolo;
 V_{RdXY} : Taglio X-Y resistente di calcolo;
 σ_c : Tensioni del calcestruzzo;
 σ_s : Tensioni delle armature;
 $\sigma_{c,lim}$: Tensioni limite del calcestruzzo;
 $\sigma_{s,lim}$: Tensioni limite dell'acciaio;
 f/l : rapporto freccia/lunghezza;
 f_{lim} : valore limite del rapporto freccia/lunghezza;

2 Descrizione del Modello.

2.1 Modello assunto per il calcolo.

L'analisi numerica della struttura è stata condotta attraverso l'utilizzo del metodo degli elementi finiti ipotizzando un comportamento elastico-lineare.

Il metodo degli elementi finiti consiste nel sostituire il modello continuo della struttura con un modello discreto equivalente e di approssimare la funzione di spostamento con polinomio algebrico, definito in regioni (dette appunto elementi finiti) che sono delle funzioni interpolanti il valore di spostamento definito in punti discreti (detti nodi).

Gli elementi finiti utilizzabili ai fini della corretta modellazione della struttura verranno descritti di seguito.

Il modello di calcolo può essere articolato sulla base dell'ipotesi di impalcato rigido, in funzione della reale presenza di solai continui atti ad irrigidire tutto l'impalcato.

Tale ipotesi viene realizzata attraverso l'introduzione di adeguate relazioni cinematiche tra i gradi di libertà dei nodi costituenti l'impalcato stesso.

Il metodo di calcolo adottato, le combinazioni di carico, e le procedure di verifica saranno descritte di seguito.

Riferimento globale e locale.

La struttura viene definita utilizzando una terna di assi cartesiani formanti un sistema di riferimento levogiro, unico per tutti gli elementi e chiamato "globale". Localmente esiste un'ulteriore sistema di riferimento, detto appunto "locale", utile alla definizione delle caratteristiche di rigidezza dei singoli elementi.

I due sistemi di riferimento sono correlati da una matrice, detta di rotazione.

Modellazione geometrica della struttura.

Il modello geometrico (mesh) della struttura è basato sull'utilizzo dei seguenti elementi:

- Nodi

Si definiscono nodi, entità geometriche determinate tramite le tre coordinate nel riferimento globale.

I nodi, nello spazio tridimensionale, posseggono tre gradi di libertà traslazionali e tre rotazionali.

Essi sono posizionati in modo da definire gli estremi degli elementi finiti e, di regola, in ogni discontinuità strutturale, di carico, di caratteristiche meccaniche, di campo di spostamento.

- Vincoli e Molle

I gradi di libertà possono essere vincolati, bloccando il cinematismo nella direzione voluta o assegnando "molle" applicate ai nodi tramite valori di rigidezza finiti.

Un vincolo assegna a priori un valore di spostamento nullo, e quindi la variabile corrispondente viene eliminata.

- Vincoli interni

Tali vincoli servono a definire le modalità di trasmissione degli sforzi dall'elemento finito ai nodi. Ciò viene associato al concetto di trasferimento della rigidezza.

Generalmente l'elemento considerato è rigidamente connesso ai nodi che lo definiscono, in modo da bloccare tutti i gradi di libertà relativi. E' possibile, comunque "rilasciare" le caratteristiche delle sollecitazioni, in modo da svincolare i gradi di libertà corrispondenti. Nel caso particolare, il modello utilizzato consente di svincolare le tre rotazioni intorno agli assi locali dell'asta.

- Aste

Si tratta di elementi finiti monodimensionali ad asse rettilineo delimitate da due nodi (i nodi di estremità).

Per questi elementi generalmente la funzione interpolante è quella del modello analitico per cui la mesh non influisce sensibilmente sulla convergenza.

Le aste sono dotate di rigidezza assiale, flessionale, e a taglio, secondo il modello classico della trave inflessa di Eulero-Bernoulli.

Alla singola asta è possibile associare una sezione costante per tutta la sua lunghezza.

- Asta su suolo elastico

Si tratta di elementi finiti monodimensionali ad asse rettilineo, di definizione simile alle aste. Sono utili a modellare travi di fondazione, considerate poggianti su suolo alla Winkler, e reagenti sia rispetto alle componenti traslazionali di cinematisimo, sia rotazionali.

- Lastra-Piastra

Si tratta di elementi finiti bidimensionali, definiti da tre o quattro nodi, posti ai vertici rispettivamente di un triangolo o di un quadrilatero irregolare. La geometria reale dell'elemento viene ricondotta ad un triangolo rettangolo (elemento a tre nodi) o ad un quadrato definito nella trattazione isoparametrica.

L'elemento lastra-piastra non ha rigidezza per la rotazione intorno all'asse perpendicolare al suo piano e viene trattato secondo la teoria di Mindlin-Reissner. Nel modello considerato si tiene conto dell'accoppiamento tra azioni flessionali e membranali.

- Forze e coppie concentrate

Per la risoluzione statica della struttura, tutti i carichi applicati agli elementi vengono trasferiti ai nodi. Ciò avviene in automatico per il peso delle aste, delle piastre, delle pareti, dei pannelli di carico presenti sulle aste e per la distribuzione di carico applicate

agli elementi bidimensionali.

Il modello di calcolo consente anche l'introduzione di forze e coppie ai nodi.

Le forze sono dirette lungo le tre direzioni del sistema di riferimento globale ed in entrambi i versi per ogni direzione.

Le coppie concentrate sono riferite ai tre assi del riferimento globale, in entrambi i versi di rotazione di ciascun asse.

- Pannelli di carico

Il pannello di carico è un concetto legato alla reale distribuzione di carichi gravanti sulle aste. Ne fanno parte: solai, balconi, scale.

Da tali pannelli, di forma irregolare come definiti dalla geometria dell'input, si passa alla quantificazione dei carichi trapezoidali ripartiti sulle aste. Per meglio simulare l'effetto dei pannelli, vengono generati in modo automatico anche dei carichi ripartiti torcenti, anch'essi di forma trapezia, relativi ai carichi distribuiti equivalenti al pannello.

- Sezioni

Le sezioni assegnabili alle aste sono definite attraverso le caratteristiche geometrico-elastiche, i moduli di resistenza plastici (sezioni in acciaio) ed il materiale.

Materiali.

I materiali, ai fini del calcolo delle sollecitazioni, sono considerati omogenei ed isotropi e sono definiti dalle seguenti caratteristiche: peso per unità di volume, modulo elastico, coefficiente di Poisson, coefficiente di dilatazione, e tutte le caratteristiche meccaniche, riepilogate in seguito, utili alle verifiche strutturali dettate dalla normativa.

Matrici di calcolo della struttura.

Dalla discretizzazione geometrica della struttura vengono definite le matrici utili a studiare il comportamento globale della struttura in esame.

- Matrice di rigidezza

Tale matrice viene costruita partendo dalla matrice di rigidezza espressa nel sistema di riferimento locale dell'elemento considerato. Attraverso un'operazione di trasformazione, mediante la matrice di rotazione, viene riferita al sistema di riferimento globale. L'ultima operazione consiste nell'"assemblaggio" delle singole matrici di ogni elemento, in modo da formare un'unica matrice relativa all'intera struttura.

- Matrice delle masse

La generazione della matrice globale è del tutto analoga a quella sopra descritta per la matrice di rigidezza. La matrice delle masse è di tipo "consistent" e considera l'effettiva distribuzione delle masse della struttura. Come definito dalla normativa, alle masse relative ai carichi permanenti, viene aggiunta un'aliquota delle masse equivalenti ai carichi d'esercizio.

2.2 Tipo di calcolo. (ANALISI STATICA NON LINEARE)

Il calcolo risolutivo della struttura è stato effettuato utilizzando un sistema di equazioni lineari (di dimensioni pari ai gradi di libertà), secondo la relazione:

$$\underline{u} = [\underline{K}]^{-1} \underline{F}$$

dove: \underline{F} = vettore dei carichi risultanti applicate ai nodi;
 \underline{u} = vettore dei cinematismi nodali;
 $[\underline{K}]$ = matrice di rigidezza globale.

Tale analisi è stata ripetuta per tutte le condizioni presenti sulla struttura, identificati dai vettori dei carichi relativi a:

- carichi permanenti;
- carichi d'esercizio;
- delta termico;
- torsioni accidentali;

I valori delle eccentricità accidentali per le torsioni sono i seguenti:

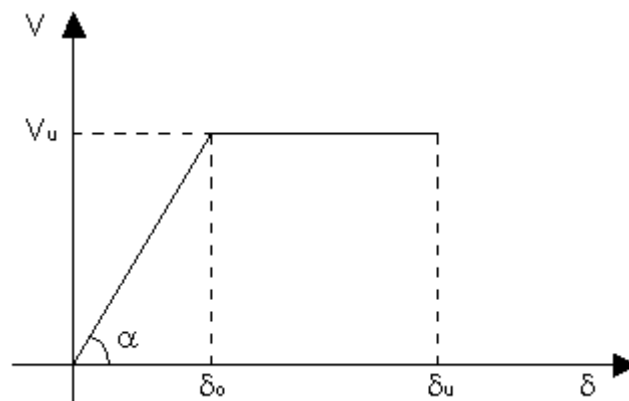
Imp. Reale	Torsioni Accidentali	
	e_x [cm]	e_y [cm]
1	121.8	62.8

Per ogni impalcato reale si riportano i dati relativi alle rigidezze e ai baricentri:

Imp. Reale	Rigidezze			Centro Massa		Centro Rigidezza	
	Rig X [kN/cm]	Rig Y [kN/cm]	Rig. Tors. [kNm]	X [cm]	Y [cm]	xR [cm]	yR [cm]
1	28959	18556	1731698846 1	1266.2	629.7	1596.3	707.4

Il calcolo consiste nell'incrementare i carichi sismici fino a quando la struttura raggiunge il collasso.

La struttura viene schematizzata a telaio equivalente, costituita da elementi maschi, elementi fasce e nodi rigidi. Il maschio ha un comportamento elastico perfettamente plastico definito dal taglio ultimo (V_u), dalla rigidezza (k), dallo spostamento elastico (δ_0) e dallo spostamento ultimo (δ_u)



Il calcolo del taglio ultimo si ottiene in accordo ai punti 7.8.2.2.1 e 7.8.2.2.2 del N.T.C. (vedi paragrafo "Pressoflessione e Taglio nel piano" della presente relazione). La rigidezza k si ottiene in funzione dei collegamenti vincolari agli estremi degli elementi. Nel caso di incastro – incastro vale:

$$k = 1 / [h^3 / (12EI) + 1.2h / (GA)]$$

dove:

h è l'altezza dell'elemento

E è il modulo elastico normale

G è il modulo elastico tangenziale

I è il momento d'inerzia della sezione trasversale rispetto all'asse baricentrico ortogonale al piano dell'elemento

A è l'area della sezione trasversale

Lo spostamento elastico si ottiene dal rapporto tra il taglio ultimo e la rigidezza, mentre lo spostamento ultimo dipende dal tipo di rottura dell'elemento. Per normativa deve essere pari a 0.8% l'altezza della parete se la rottura avviene per flessione (punto 7.8.2.2.1 delle N.T.C.) e 0.4% l'altezza della parete se la rottura avviene per taglio (punto 7.8.2.2.2 delle N.T.C.).

Per la resistenza delle fasce si veda il paragrafo "Pressoflessione e Taglio nel piano" della presente relazione.

In fase elastica ogni elemento si considera incastrato agli estremi. Raggiunto il limite elastico cambia la configurazione di vincolo dell'elemento (si declassa in una biella compressa capace di trasmettere solo carichi verticali).

Il risultato consiste in un diagramma ("curva di capacità") dove in ascissa viene riportato lo spostamento di un punto di controllo (baricentro delle masse dell'ultimo piano) e in ordinata la forza totale orizzontale applicata alla struttura. Dalla curva di capacità è possibile ricavare la "capacità di spostamento" della struttura.

La verifica globale della struttura si considera soddisfatta se la capacità di spostamento è maggiore della "domanda di spostamento".

$$d_{\max}^* = S_{De}(T^*) \quad \text{per } T^* \geq T_C$$

$$d_{\max}^* = ((S_{De}(T^*)) / q^*) \cdot [1 + (q^* - 1) \cdot T_C / T^*] \quad \text{per } T^* < T_C$$

dove:

d_{\max}^* è la domanda di spostamento.

$T^* = 2\pi \sqrt{m^* / k^*}$ è il periodo del sistema equivalente ad un grado di libertà.

T_C riportato nella tabella 3.2.VI del punto 3.2.3.2.2 del D.M. 17/01/2018.

$m^* = \sum m_i \Phi_i$ è la massa partecipante del sistema equivalente.

k^* è la rigidezza secante del sistema equivalente ad un grado di libertà.

$q^* = S_e(T^*) m^* / F_y^*$ è il rapporto tra la forza di risposta elastica e la forza di snervamento del sistema equivalente.

$S_{De}(T^*)$ è il valore dello spettro di risposta elastico degli spostamenti in corrispondenza del periodo T^* .

$S_e(T^*)$ è il valore dello spettro di risposta elastico delle accelerazioni in corrispondenza del periodo T^* .

m_i è la massa di ogni impalcato della struttura.

Φ_i è il vettore che rappresenta il primo modo di vibrare della struttura.

F_y^* è la forza di snervamento del sistema equivalente.

Il calcolo viene eseguito separatamente nelle due direzioni principali della struttura considerando due distribuzioni di forze applicate al baricentro delle masse di ogni impalcato: una di forze proporzionali alle masse (la prima del Gruppo 2 del punto 7.3.4.2 del D.M. 17/01/2018) ed una di forze proporzionali all'altezza degli impalcati (la prima del Gruppo 1 del punto 7.3.4.2 del DM 17/01/2018).

Nel primo caso le forze sono computate secondo le seguenti formule:

$$F_{Ih} = F_H W_I / (\sum W_I);$$

$$F_H = S_d(T_I) W_{tot} \lambda$$

Nel secondo caso le forze sono computate secondo le seguenti formule:

$$F_{Ih} = F_H (W_I z_I) / (\sum W_I z_I);$$

dove:

z_I quota dell'impalcato

$S_d(T_I)$ ordinata spettro di risposta;

$\lambda = 0.85$ ($N_{piani} \geq 3 - T_I \leq 2 T_C$) oppure 1.00 (in tutti gli altri casi);

$W_I = (G_K + \sum \Psi_{Ei} Q_{IK});$

2.3 Condizioni di carico valutate

Combinazioni di carico per elementi soggetti a sisma.

Comb.	Condizione			
	Carichi permanenti (Gk1)	Carichi d'esercizio (Qk)	Sisma	Incremento forze proporzionale
1	$\gamma G1s$	$\Psi 2$	Sisma X(+); Ecc(+)	Masse
2	$\gamma G1s$	$\Psi 2$	Sisma X(+); Ecc(-)	Masse
3	$\gamma G1s$	$\Psi 2$	Sisma X(-); Ecc(+)	Masse
4	$\gamma G1s$	$\Psi 2$	Sisma X(-); Ecc(-)	Masse
5	$\gamma G1s$	$\Psi 2$	Sisma X(+); Ecc(+)	Altezze
6	$\gamma G1s$	$\Psi 2$	Sisma X(+); Ecc(-)	Altezze
7	$\gamma G1s$	$\Psi 2$	Sisma X(-); Ecc(+)	Altezze
8	$\gamma G1s$	$\Psi 2$	Sisma X(-); Ecc(-)	Altezze
9	$\gamma G1s$	$\Psi 2$	Sisma Y(+); Ecc(+)	Masse
10	$\gamma G1s$	$\Psi 2$	Sisma Y(+); Ecc(-)	Masse
11	$\gamma G1s$	$\Psi 2$	Sisma Y(-); Ecc(+)	Masse
12	$\gamma G1s$	$\Psi 2$	Sisma Y(-); Ecc(-)	Masse
13	$\gamma G1s$	$\Psi 2$	Sisma Y(+); Ecc(+)	Altezze
14	$\gamma G1s$	$\Psi 2$	Sisma Y(+); Ecc(-)	Altezze
15	$\gamma G1s$	$\Psi 2$	Sisma Y(-); Ecc(+)	Altezze
16	$\gamma G1s$	$\Psi 2$	Sisma Y(-); Ecc(-)	Altezze
17	$\gamma G1s$	$\Psi 2$	Sisma Y(-); Ecc(-)	Altezze
18	$\gamma G1s$	$\Psi 2$	Sisma Y(-); Ecc(-)	Altezze
19	$\gamma G1s$	$\Psi 2$	Sisma Y(-); Ecc(-)	Altezze
20	$\gamma G1s$	$\Psi 2$	Sisma Y(-); Ecc(-)	Altezze
21	$\gamma G1s$	$\Psi 2$	Sisma Y(-); Ecc(-)	Altezze
22	$\gamma G1s$	$\Psi 2$	Sisma Y(-); Ecc(-)	Altezze
23	$\gamma G1s$	$\Psi 2$	Sisma Y(-); Ecc(-)	Altezze
24	$\gamma G1s$	$\Psi 2$	Sisma Y(-); Ecc(-)	Altezze
25	$\gamma G1s$	$\Psi 2$	Sisma Y(-); Ecc(-)	Altezze
26	$\gamma G1s$	$\Psi 2$	Sisma Y(-); Ecc(-)	Altezze
27	$\gamma G1s$	$\Psi 2$	Sisma Y(-); Ecc(-)	Altezze
28	$\gamma G1s$	$\Psi 2$	Sisma Y(-); Ecc(-)	Altezze
29	$\gamma G1s$	$\Psi 2$	Sisma Y(-); Ecc(-)	Altezze
30	$\gamma G1s$	$\Psi 2$	Sisma Y(-); Ecc(-)	Altezze
31	$\gamma G1s$	$\Psi 2$	Sisma Y(-); Ecc(-)	Altezze
32	$\gamma G1s$	$\Psi 2$	Sisma Y(-); Ecc(-)	Altezze

I coefficienti utilizzati assumono i seguenti valori:

ELEMENTO	$\gamma G1s$	$\gamma G2s$
Struttura	1.0	1.0

Coefficienti di combinazione.

Impalcato	Destinazione	Altre azioni			Delta termico		
		$\Psi 0i$	$\Psi 1i$	$\Psi 2i$	$\Psi 0i$	$\Psi 1i$	$\Psi 2i$
Fondazione	C-Aree affollate	0.7	0.7	0.6	0.6	0.5	0.0
Piano 1	Neve <= 1000m s.l.m.	0.5	0.2	0.0	0.6	0.5	0.0

Combinazioni per le verifiche allo Stato limite di esercizio

Le azioni di calcolo presenti sulla struttura e le relative combinazioni di carico nei riguardi degli stati limite di esercizio possono essere riassunte nelle seguenti tabelle:

Combinazioni Rare:

Elementi della Struttura				
Comb.	Condizione			
	C. perm.(Gk1)	C. p. non str.(Gk2)	C. ese.(Qk)	Delta T(DT)
1	γGns	$\gamma G2ns$	γQns	$\Psi 0\gamma Qns$

2	γ_{Gns}	γ_{G2ns}	γ_{Qns}	$-\Psi 0 \gamma_{Qns}$
3	γ_{Gns}	γ_{G2ns}	$\Psi 0 \gamma_{Qns}$	γ_{Qns}
4	γ_{Gns}	γ_{G2ns}	$\Psi 0 \gamma_{Qns}$	$-\gamma_{Qns}$

Combinazioni Frequenti:

Elementi della Struttura				
Comb.	Condizione			
	C. perm.(Gk1)	C. p. non str.(Gk2)	C. ese.(Qk)	Delta T(DT)
1	γ_{Gns}	γ_{G2ns}	$\Psi 1 \gamma_{Qns}$	$\Psi 2 \gamma_{Qns}$
2	γ_{Gns}	γ_{G2ns}	$\Psi 1 \gamma_{Qns}$	$-\Psi 2 \gamma_{Qns}$
3	γ_{Gns}	γ_{G2ns}	$\Psi 2 \gamma_{Qns}$	$\Psi 1 \gamma_{Qns}$
4	γ_{Gns}	γ_{G2ns}	$\Psi 2 \gamma_{Qns}$	$-\Psi 1 \gamma_{Qns}$

Combinazioni quasi permanenti :

Elementi della Struttura				
Comb.	Condizione			
	C. perm.(Gk1)	C. p. non str.(Gk2)	C. ese.(Qk)	Delta T(DT)
1	γ_{Gns}	γ_{G2ns}	$\Psi 2 \gamma_{Qns}$	$\Psi 2 \gamma_{Qns}$
2	γ_{Gns}	γ_{G2ns}	$\Psi 2 \gamma_{Qns}$	$-\Psi 2 \gamma_{Qns}$

I coefficienti utilizzati assumono i seguenti valori:

ELEMENTO	SLE										Q. Permanenti				
	Rare					Frequenti									
	γ_{Gns}	γ_{Qns}	γ_l	γ_{EG}	γ_{EQ}	γ_{Gns}	γ_{Qns}	γ_l	γ_{EG}	γ_{EQ}	γ_{Gns}	γ_{Qns}	γ_l	γ_{EG}	γ_{EQ}
Struttura	1.0	1.0	1.0	1.0	1.0	1.0	1.0	1.0	1.0	1.0	1.0	1.0	1.0	1.0	1.0

Tali combinazioni vengono considerate sovrapponendo i diagrammi secondo la tecnica dell'involuppo.

Combinazioni per le verifiche allo Stato Limite di Salvaguardia della Vita

Le azioni di calcolo presenti sulla struttura e le relative combinazioni di carico nei riguardi degli stati limite di salvaguardia della vita essere riassunte nelle seguenti tabelle:

Elementi della Struttura									
Comb.	Condizione								
	C. perm.(Gk1)	C. p. non str.(Gk2)	C. ese.(Qk)	Delta T(DT)	Tors. acc. X(Mx)	Tors. acc. Y(My)	Sisma X	Sisma Y	Sisma Z
1*	γ_{Gns}	γ_{G2ns}	γ_{Qns}	0	0	0	0	0	0
2*	γ_{Gns}	γ_{G2ns}	γ_{Qns}	$\Psi 0 \gamma_{Qns}$	0	0	0	0	0
3*	γ_{Gns}	γ_{G2ns}	γ_{Qns}	$-\Psi 0 \gamma_{Qns}$	0	0	0	0	0
4*	γ_{Gns}	γ_{G2ns}	$\Psi 0 \gamma_{Qns}$	γ_{Qns}	0	0	0	0	0
5*	γ_{Gns}	γ_{G2ns}	$\Psi 0 \gamma_{Qns}$	$-\gamma_{Qns}$	0	0	0	0	0

*Combinazione fondamentale (par. 2.5.3, formula 2.5.1)

Elementi di fondazione A1									
Comb.	Condizione								
	C. perm.(Gk1)	C. p. non str.(Gk2)	C. ese.(Qk)	Delta T(DT)	Tors. acc. X(Mx)	Tors. acc. Y(My)	Sisma X	Sisma Y	Sisma Z
1*	γ_{Gns}	γ_{G2ns}	γ_{Qns}	0	0	0	0	0	0
2*	γ_{Gns}	γ_{G2ns}	γ_{Qns}	$\Psi 0 \gamma_{Qns}$	0	0	0	0	0
3*	γ_{Gns}	γ_{G2ns}	γ_{Qns}	$-\Psi 0 \gamma_{Qns}$	0	0	0	0	0
4*	γ_{Gns}	γ_{G2ns}	$\Psi 0 \gamma_{Qns}$	γ_{Qns}	0	0	0	0	0
5*	γ_{Gns}	γ_{G2ns}	$\Psi 0 \gamma_{Qns}$	$-\gamma_{Qns}$	0	0	0	0	0

*Combinazione fondamentale (par. 2.5.3, formula 2.5.1)

I coefficienti utilizzati assumono i seguenti valori:

ELEMENTO	SLV					
	γ_{G1ns}	γ_{G2ns}	γ_{Qns}	γ_{G1s}	γ_{G2s}	γ_{Qs}

ELEMENTO	1.3	1.5	1.5	1.0	1.0	1.0
ELEMENTO	1.3	1.5	1.5	1.0	1.0	1.0
ELEMENTO	1.3	1.5	1.5	1.0	1.0	1.0
Fondazione A1	1.3	1.5	1.5	1.0	1.0	1.0

2.4 Procedura di Verifica degli elementi.

2.4.1 Elementi in Muratura.

Le verifiche relative agli elementi strutturali in muratura possono essere riassunte nei seguenti tipi:

- Pressoflessione nel piano;
- Taglio per scorrimento nel piano;
- Verifica locale agli appoggi per carichi verticali;
- Pressoflessione fuori piano;

Pressoflessione e Taglio nel piano dei maschi murari.

La resistenza degli elementi murari (analisi statica non lineare) è data dalla resistenza a pressoflessione e taglio nel piano in accordo con i punti 7.8.2.2.1 e 7.8.2.2.2 delle N.T.C.

Un elemento murario raggiunge lo stato di crisi quando si raggiunge la resistenza ultima a pressoflessione o a taglio.

$M_u = l^2 \cdot t \cdot \sigma_0 / 2 \cdot (1 - \sigma_0 / 0.85 \cdot f_d)$: momento corrispondente al collasso per pressoflessione;

dove:

l : lunghezza complessiva della parete;

t : spessore della parete;

$\sigma_0 = P / l \cdot t$: tensione normale media agente su tutta la sezione con forza assiale positiva di compressione;

f_d : resistenza di calcolo della muratura.

$M_u = 0$ se P è di trazione

$V_t = (l' \cdot t \cdot f_{vk}) / \gamma_m$: taglio resistente del pannello murario;

l' : lunghezza della parte di parete compressa;

t : spessore della parete;

$f_{vk} = f_{vk0} + 0.40 \cdot \sigma_N$

$\sigma_N = P / (l' \cdot t)$: tensione normale media sulla parte compressa.

Pressoflessione e Taglio nel piano delle fasce di piano.

La resistenza a pressoflessione e taglio delle fasce di piano si ottiene in accordo alle prescrizioni previste nel punto 7.8.2.2.4 delle N.T.C.

La resistenza a taglio in presenza di un elemento resistente a trazione (architrave, cordolo, tirante, ecc) si ottiene dalla seguente relazione:

$V_t = h \cdot t \cdot f_{vd0}$

dove:

h : altezza della parete;

t : spessore della parete;

f_{vd0} : è la resistenza di calcolo a taglio della muratura in assenza di compressione.

La resistenza a flessione in presenza di un elemento resistente a trazione (architrave, cordolo, tirante, ecc) si ottiene dalla seguente relazione:

$M_u = H_p \cdot h / 2 \cdot (1 - H_p / 0.85 \cdot f_{hd} \cdot h \cdot t)$: momento corrispondente al collasso per pressoflessione;

dove:

h : altezza della parete;

t : spessore della parete;

f_{hd} : è la resistenza di calcolo a compressione in direzione orizzontale della muratura.

La resistenza a taglio associato al meccanismo di rottura a flessione si ottiene dalla relazione seguente:

$$V_p = 2 \cdot M_u / l$$

dove:

l è la luce libera della trave in muratura

La resistenza a taglio è assunta pari al valore minimo tra V_t e V_p

Verifica locale agli appoggi per carichi verticali (Schiacciamento).

Tale verifica prevista dal D.M. 20/11/1987 serve a limitare le tensioni agli appoggi per i carichi trasmessi dai setti murari dei piani superiori e dagli impalcati che gravano sui setti murari stessi.

Lo Sforzo Normale sul setto ed il punto di applicazione di tale forza si ottengono dalla composizione di tutte le forze trasmesse dai solai e dai setti murari al piano superiore.

La tensione di calcolo raggiunta sul setto murario deve essere inferiore a quella limite di calcolo (f_d):

$$\sigma_n \leq f_d$$

Pressoflessione fuori piano.

La verifica deve essere effettuata prendendo in considerazione le forze sismiche descritte per gli elementi non strutturali (Punto 7.2.3 delle N.T.C.). L'azione sismica ortogonale alla parete può essere rappresentata da un carico orizzontale distribuito, pari a S_a/q_a volte il peso della parete. Inoltre possono essere considerate forze orizzontali concentrate pari a S_a/q_a volte il peso trasmesso dagli orizzontamenti poggianti sulla parete, qualora tali forze non siano efficacemente trasmesse a muri trasversali paralleli alla direzione del sisma. (Punto 7.8.1.5 delle N.T.C.). Nella computazione del momento ultimo la resistenza di calcolo è pari a $0.85 \cdot f_d$. L'entità della forza sismica dovuta al peso del pannello viene calcolata secondo l'espressione:

$$F_a = (W_a \cdot S_a) / q_a$$

mentre quella dovuta agli orizzontamenti viene calcolata secondo l'espressione:

$$F_o = (W_o \cdot S_a) / q_a$$

dove:

W_a : peso dell'elemento;

W_o : peso dell'orizzontamento che grava sul muro;

q_a : fattore di comportamento dell'elemento (si assume pari a 3);

$S_a = \alpha \cdot S \cdot (1.5 (1 + (Z / H)) - 0.5)$: coefficiente di amplificazione;

α : rapporto tra l'accelerazione massima del terreno a_g su sottosuolo tipo A da considerare nello stato limite in esame e l'accelerazione di gravità g ;

Z : altezza del baricentro dell'elemento rispetto alla fondazione;

H : altezza della struttura;

3 Dati

3.1 Dati Generali

Numero Impalcati : 1

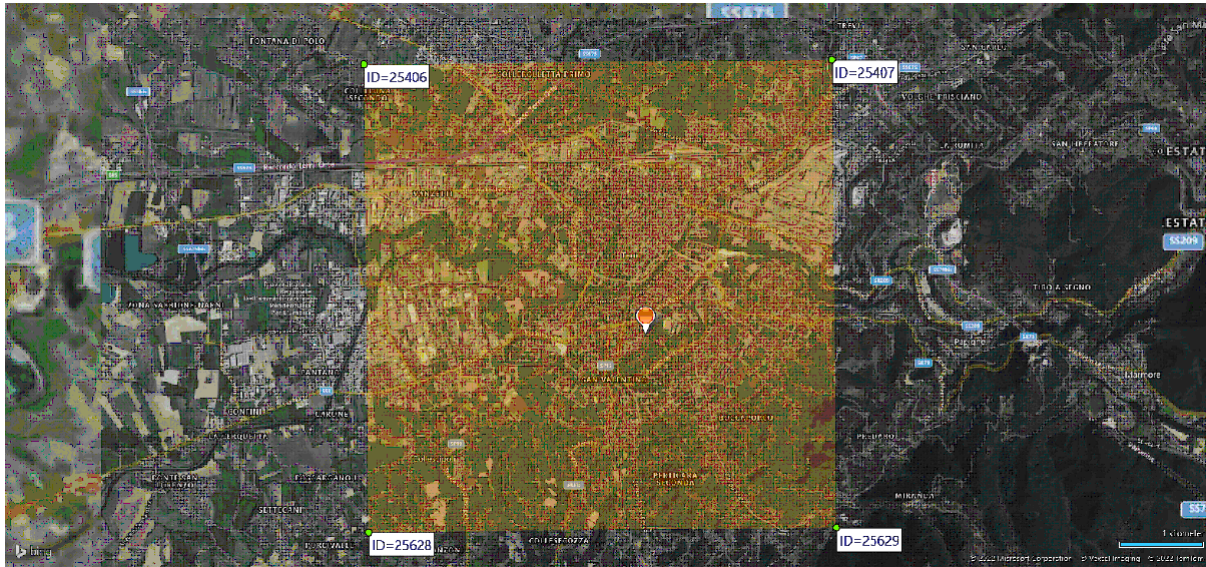
Numero delle tipologie di sezioni trasversali usate : 5

Numero delle tipologie di solaio utilizzate : 1

Imp alcat o	Quota assoluta min [cm]	Quota assoluta max [cm]	Quota relativa min [cm]	Quota relativa max [cm]	Num ero Colo nne	Num ero Trav i
Fond azion e	0.00	0.00	0.00	0.00	0	17
Pian o 1	0.00	540.00	330.00	540.00	0	17

Coordinate (Datum WGS84) del sito : Latitudine = 42.5514° - Longitudine = 12.6473°

Coordinate (Datum ED50) del sito : Latitudine = 42.5524° - Longitudine = 12.6482°



Identificativi e coordinate (Datum ED50) dei punti che includono il sito		
Numero punto	Latitudine [°]	Longitudine [°]
25406	42.5815	12.6073
25407	42.5820	12.6752
25628	42.5315	12.6080
25629	42.5320	12.6759

Zona sismica : SI
 Suolo di fondazione : C
 Vita nominale : 50
 Tipo di opera : Opere ordinarie
 Classe d'uso : III
 Coefficiente smorzamento viscoso : 0.05

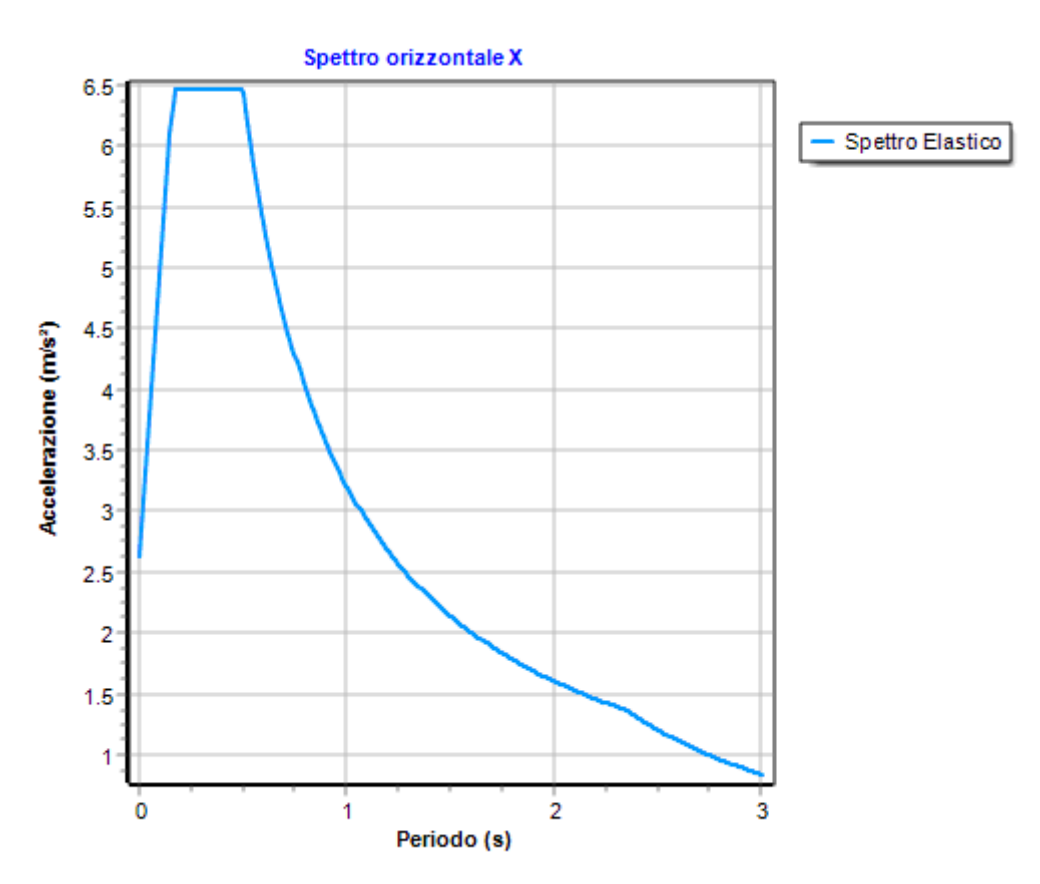
Parametri dello spettro di risposta orizzontale SLU:

Accelerazione sismica : 0.188g
 Coefficiente Ss : 1.42
 Coefficiente di amplificazione topografica St : 1.00
 Periodo T_B : 0.17
 Periodo T_C : 0.50
 Periodo T_D : 2.35
 Coefficiente η : 1.00

Parametri dello spettro di risposta orizzontale SLD:

Accelerazione sismica : 0.082g
 Coefficiente S : 1.50
 Coefficiente di amplificazione topografica St : 1.00
 Periodo T_B : 0.15
 Periodo T_C : 0.46
 Periodo T_D : 1.93

Coefficiente η : 1.00



Modulo di Winkler traslazionale : 10.00 daN/cm³
 Modulo di Winkler tangenziale : 5.00 daN/cm³
 Delta Termico aste di elevazione : 0
 Delta Termico aste di fondazione : 0
 Modulo di omogeneizzazione (per SLE) : 15
 Copriferro Travi di Fondazione : 3.00 cm
 Copriferro Travi Cordoli : 3.00 cm
 Copriferro Pilastri in C.A. : 3.00 cm
 Copriferro Solai : 3.00 cm
 Copriferro Bicchieri Plinti : 3.00 cm
 Copriferro Pareti : 3.00 cm
 Copriferro Piastre di Fondazione : 3.00 cm
 Copriferro Architravi : 3.00 cm

3.2 Elenco e Caratteristiche dei materiali.

Nell'ambito del progetto si è fatto uso dei seguenti materiali divisi per categoria di appartenenza:

b - Calcestruzzo

Nome	Classe	R _{ck} [daN/c m ²]	v	p _s [daN/ m ²]	α _t [1/°C]	E _c [daN/c m ²]	FC	γ _{m,c}	E _{ct} /E _c	f _{ck} [daN/ cm ²]	f _{cm} [daN/c m ²]	f _{cd} SLU [daN/c m ²]	f _{ctd} SLU [daN/c m ²]	f _{cd} SLD [daN/c m ²]	f _{ctd} SLD [daN/c m ²]	f _{ctk,0.05} [daN/c m ²]	f _{ctm} [daN/c m ²]	ε _{ct} [%]	ε _{cu2} [%]
Cls1	C25/30	300	0.15	2500	1.0E-005	314758.1	-	1.50	0.50	250.0	-	141.7	12.0	212.5	18.0	18.0	25.6	2.00	3.50

c - Acciaio per C.A.

Nome	Tipo	γ_m	FC	Es [daN/cm ²]	fyk [daN/cm ²]	ftk [daN/cm ²]	fd SLU [daN/cm ²]	fd SLD [daN/cm ²]	fd SLE [daN/cm ²]	k	ϵ_{ud} [%]
Barre1	B450C	1.15	-	2100000.0	4500.0	5400.0	3913.0	4500.0	3913.0	1.00	10.00

d - Acciaio per carpenteria.

Nome	Norm.	Tipo	ν	ps [daN/m ³]	α_t [1/°C]	E [daN/cm ²]	FC	γ_{M0}	γ_{M1}	γ_{M2}	fy [daN/cm ²]	fu [daN/cm ²]
Acciaio1	UNI EN 10025-2	S275	0.30	7850	1.2E-005	2100000.0	1.00	1.05	1.05	1.25	2750.0	4300.0

e - Muratura

Nome	Tipo	Malta	Lc	ν	α_t [1/°C]	Coeff. Corr.	FC	γ_m	E [daN/c m ²]	G [daN/c m ²]	f _{bk} [daN/c m ²]	f _{bk,Or} [daN/c m ²]	f _{k - fm} [daN/c m ²]	f _{vk0} [daN/c m ²]	f _{vk,lim} [daN/c m ²]	τ_0 [daN/c m ²]	ps [daN/m ³]
Muratura1	Pietram e disordinato	-	LC1	0.30	1.0E-005	1.00	1.35	3.00	8700.00	2900.00	150.00	-	10.00	0.18	15.00	0.18	1900.00
Muratura2	Mattoni semipieni e malta cementizia	-	LC1	0.30	1.0E-005	1.00	1.35	3.00	45500.00	11375.00	150.00	-	50.00	2.00	15.00	0.80	1500.00

3.3 Elenco e caratteristiche delle colonne stratigrafiche.

Nell'ambito del progetto si è fatto uso delle seguenti colonne stratigrafiche:

Caratteristiche delle colonne stratigrafiche:

Colonna : nome della colonna stratigrafica;
 Filo : filo fisso al quale appartiene la colonna stratigrafica;
 Impalcato : Impalcato al quale appartiene la colonna stratigrafica;
 Falda : Presenza della falda;
 Prof. Falda : Profondità della falda (se è presente);
 Spicc. Fond. : Quota dell'estradosso della fondazione rispetto al piano campagna;
 No. Strati : Numero degli strati della colonna stratigrafica.
 RQD : (Rock Quality Designation) grado di fratturazione dell'ammasso roccioso in [0-1]

Filo	Colonna	Impalcato	Falda	Prof. Falda [cm]	Spicc. Fond. [cm]	No. Strati	RQD
1	Colonna 1	Fondazione	Non Presente	-	45.00	6	-
2	Colonna 1	Fondazione	Non Presente	-	45.00	6	-
3	Colonna 1	Fondazione	Non Presente	-	45.00	6	-
4	Colonna 1	Fondazione	Non Presente	-	45.00	6	-
5	Colonna 1	Fondazione	Non Presente	-	45.00	6	-
6	Colonna 1	Fondazione	Non Presente	-	45.00	6	-
7	Colonna 1	Fondazione	Non Presente	-	45.00	6	-
8	Colonna 1	Fondazione	Non Presente	-	45.00	6	-
9	Colonna 1	Fondazione	Non Presente	-	45.00	6	-
10	Colonna 1	Fondazione	Non Presente	-	45.00	6	-
11	Colonna 1	Fondazione	Non Presente	-	45.00	6	-
12	Colonna 1	Fondazione	Non Presente	-	45.00	6	-

Caratteristiche degli strati appartenenti alle colonne stratigrafiche:

Colonna : nome della colonna stratigrafica;
 Strato : nome dello strato appartenente alla colonna stratigrafica;

Spess. : Spessore dello strato;
 Peso : Peso dell'unità di volume dello strato;
 Peso eff. : Peso dell'unità di volume efficace dello strato;
 NSPT : Numero di colpi medio misurato nello strato;
 Qc : Resistenza alla punta media misurata nello strato;
 ϕ : Angolo di attrito del terreno;
 C : Coesione drenata del terreno;
 Cu : Coesione non drenata del terreno;
 E : Modulo elastico del terreno;
 G : Modulo di taglio del terreno;
 ν_t : Coefficiente di Poisson;
 E_{cd} : Modulo Edometrico;
 OCR : Grado di sovraconsolidazione del terreno.

Colonna	Strato	Spess. [cm]	Peso [daN/m ³]	Peso eff. [daN/m ³]	NSPT	Qc [daN/cm ²]	ϕ [°]	C [daN/cm ²]	Cu [daN/cm ²]	E [daN/cm ²]	G [daN/cm ²]	ν_t	E_{cd} [daN/cm ²]	OCR
Colonna 1	Strato I	100.0	1600.0	600.0	3	15.00	18.0	0.00	0.22	16.63	6.30	0.32	14.77	1.00
	Argilla	350.0	1850.0	850.0	5	-	27.0	0.16	0.34	37.22	13.99	0.33	22.99	1.00
	Argilla	650.0	1950.0	950.0	5	-	25.0	0.00	0.40	34.34	13.00	0.29	21.84	1.00
	Argilla	550.0	2000.0	1000.0	28	-	28.0	0.00	1.07	270.80	101.80	0.33	124.24	1.00
	Sabbia	750.0	2070.0	1070.0	-	-	33.0	0.00	0.00	200.00	100.00	0.35	-	1.00
	Ghiaia	600.0	2150.0	1150.0	-	-	40.0	0.00	0.00	500.00	200.00	0.35	-	1.00

3.4 Elenco dei carichi.

3.4.1 Pesi propri unitari - G1.

Impalcato	Solai [daN/m ²]	Balconi [daN/m ²]	Scale [daN/m ²]
Fondazione	-	-	-
Piano 1	11	-	-

- Analisi dei Carichi -

Piano 1

Solai

Tipologia solaio prevalente: SUT_LEGNO_01(Utente)

Peso Proprio Solaio: 11 daN/m²

Tipologie solaio presenti:

- SUT_LEGNO_02(Utente)

Peso Proprio Solaio: 11 daN/m²

3.4.2 Carichi Permanenti unitari - G2.

Impalcato	Solai [daN/m ²]	Balconi [daN/m ²]	Scale [daN/m ²]	Influenza Tramezzi [daN/m ²]	Tamponature [daN/m ²]
Fondazione	0	0	0	0	582
Piano 1	140	0	0	0	0

- Analisi dei Carichi -

Fondazione

Piano 1

3.4.3 Carichi Variabili unitari - Q.

Le intensità assunte per i carichi variabili verticali ripartiti sono riportate nella seguente tabella:

Impalcato	Carichi d'esercizio [daN/m²]		
	Solai	Balconi	Scale
Fondazione	0	0	0
Piano 1 - NEVE	48	0	0
Piano 1 - NEVE ACCUMULO	90	0	0

3.4.4 Pesì Impalcati.

Ai fini della valutazione dei pesi "W" a livello dei vari impalcati, si tiene conto dei carichi di tipo G1 relativi agli elementi strutturali e dei carichi di tipo G2 relativi agli elementi non strutturali sommati ai sovraccarichi d'esercizio Qk moltiplicati per una aliquota Ψ_{2i} (determinata dalla destinazione d'uso dell'opera ai vari piani

$$W_i = G1_i + G2_i + \Psi_{2i} \cdot Q_{ki}$$

Dove il pedice "i" è il piano i-esimo della struttura.

Impalcato	Destinazione	Ψ_{2i}
Fondazione	Categoria C: Ambienti suscettibili di affollamento	0.6
Piano 1	Neve (a quota ≤ 1000 m s.l.m.)	0.0

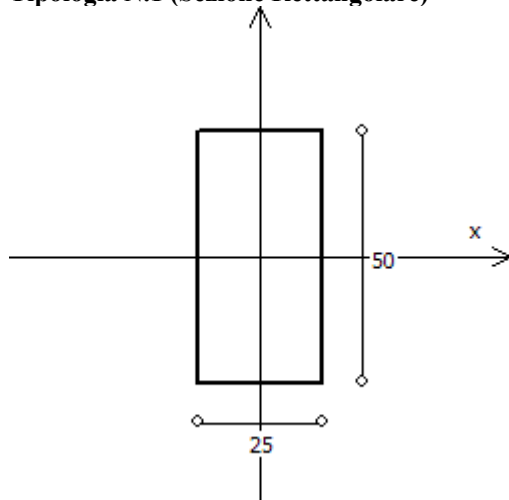
Per balconi e scale verranno usati i coefficienti calcolati come i maggiori tra quelli relativi alla categoria di carico di piano ed i seguenti:

Cat.	Destinazione	Ψ_{2i}
C2	Balconi, ballatoi e scale	0.6

Imp. Reale	G [daN]	Q [daN]	W (SLV-SLD) [daN]
Fondazione	185419.71	0.00	185419.71
Piano 1	220588.25	25016.67	220588.25

3.5 Elenco e Caratteristiche delle sezioni trasversali.

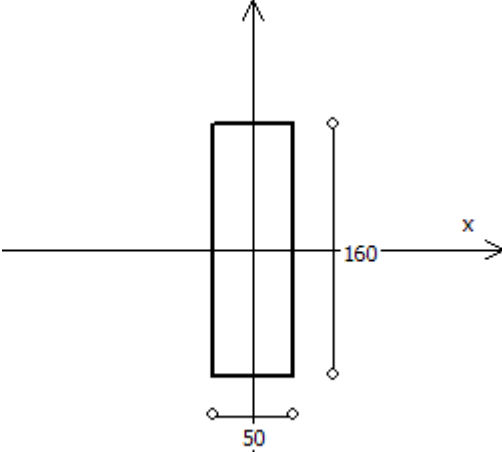
Tipologia N.1 (Sezione Rettangolare)



$A = 1250 \text{ cm}^2$
 $J_x = 260417 \text{ cm}^4$
 $J_y = 65104 \text{ cm}^4$

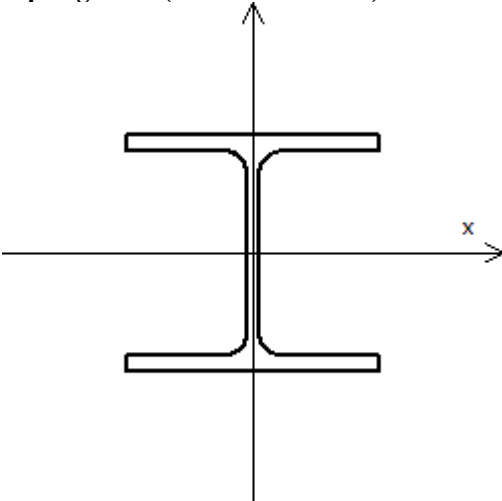
Jt = 178776 cm⁴
Materiale = Cls1
Peso = 313 daN/m

Tipologia N.2 (Sezione di Fondazione)



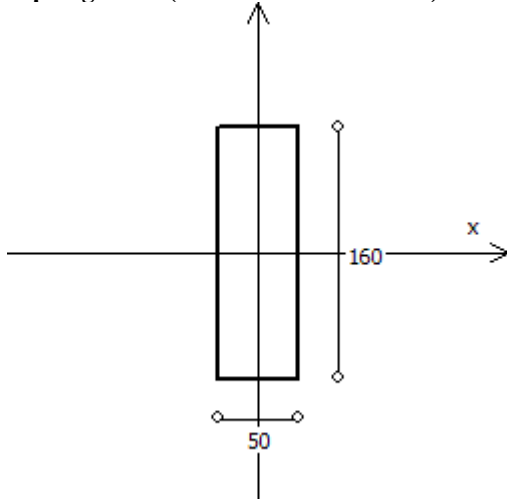
A = 8000 cm²
Jx = 17066666 cm⁴
Jy = 1666667 cm⁴
Jt = 5360417 cm⁴
Materiale = Muratura1
Peso = 1440 daN/ml

Tipologia N.3 (Sezione Metallica)



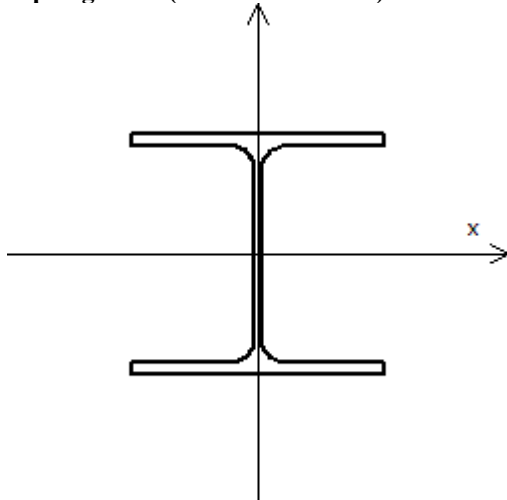
Nome = HEA120
A = 25 cm²
Jx = 606.24 cm⁴
Jy = 230.90 cm⁴
Jxy = 0.00 cm⁴
Jt = 4.54 cm⁴
Materiale = Acciaio1
Peso = 19.89 daN/ml

Tipologia N.4 (Sezione di Fondazione)



A	= 8000 cm ²
Jx	= 17066666 cm ⁴
Jy	= 1666667 cm ⁴
Jt	= 5360417 cm ⁴
Materiale	= Muratura2
Peso	= 1440 daN/ml

Tipologia N.5 (Sezione Metallica)



Nome	= HEA240
A	= 77 cm ²
Jx	= 7764.48 cm ⁴
Jy	= 2768.83 cm ⁴
Jxy	= 0.00 cm ⁴
Jt	= 30.71 cm ⁴
Materiale	= Acciaio1
Peso	= 60.33 daN/ml

3.6 Elenco dei vincoli interni degli elementi monodimensionali.

Piano	: piano al quale appartiene l'elemento;
Fili Fissi	: fili fissi a cui è collegato l'elemento;
Tipo elemento	: Tipologia dell'elemento monodimensionale (Trave fondazione, Trave elevazione, Pilastro)

NI : Nodo iniziale (I = Incastro; C = Cerniera)
 NF : Nodo finale (I = Incastro; C = Cerniera)

Piano	Fili Fissi	Tipo elemento	NI	NF
Fondazione	2-1	Trave Fondazione	I	I
Fondazione	1-5	Trave Fondazione	I	I
Fondazione	3-2	Trave Fondazione	I	I
Fondazione	6-2	Trave Fondazione	I	I
Fondazione	4-3	Trave Fondazione	I	I
Fondazione	3-7	Trave Fondazione	I	I
Fondazione	8-4	Trave Fondazione	I	I
Fondazione	5-6	Trave Fondazione	I	I
Fondazione	5-9	Trave Fondazione	I	I
Fondazione	6-7	Trave Fondazione	I	I
Fondazione	10-6	Trave Fondazione	I	I
Fondazione	7-8	Trave Fondazione	I	I
Fondazione	7-11	Trave Fondazione	I	I
Fondazione	12-8	Trave Fondazione	I	I
Fondazione	9-10	Trave Fondazione	I	I
Fondazione	10-11	Trave Fondazione	I	I
Fondazione	11-12	Trave Fondazione	I	I

3.7 Geometria Strutturata.

3.7.1 Fili Fissi.

Numero : numerazione del filo fisso.
 Ascissa : coordinata X del filo fisso.
 Ordinata: coordinata Y del filo fisso.
 Angolo : angolo del filo fisso (in gradi);
 Tipo : tipo del filo fisso.

Numero	Ascissa [cm]	Ordinata [cm]	Quota [cm]	Angolo [°]	Tipo
1	0.00	0.00	0.00	0.00	5
2	1083.91	0.00	0.00	0.00	5
3	1708.91	0.00	0.00	0.00	5
4	2436.75	0.00	0.00	0.00	5
5	0.00	630.00	0.00	0.00	5
6	1083.91	630.00	0.00	0.00	5
7	1708.91	630.00	0.00	0.00	5
8	2436.75	630.00	0.00	0.00	5
9	0.00	1255.00	0.00	0.00	5

10	1083.91	1255.00	0.00	0.00	5
11	1708.91	1255.00	0.00	0.00	5
12	2436.75	1255.00	0.00	0.00	5

3.7.2 Caratteristiche delle aste.

La tabella seguente riporta tutte le caratteristiche relative alle aste della struttura ed in modo particolare la colonna:

Asta : numerazione dell'asta
 Fili : fili fissi ai quali appartiene l'asta
 NI : nodo iniziale dell'asta
 NF : nodo finale dell'asta
 Tipo : funzione dell'asta
 Sez : sezione trasversale associata all'asta
 L : lunghezza teorica (nodo-nodo) dell'asta
 Imp. : impalcato di appartenenza dell'asta
 KwN : modulo di Winkler normale;
 KwT : modulo di Winkler tangenziale;

Asta	Fili	NI	NF	Tipo	Sez	L [cm]	Imp.	Kwn [daN/c m²]	Kwt [daN/c m²]	Vincoli interni											
										Estremo In.						Estremo Fin.					
										SpoX	SpoY	SpoZ	RotX	RotY	RotZ	SpoX	SpoY	SpoZ	RotX	RotY	RotZ
1	2, 1	2	114	Trave Fond.	2	74.95	Fondazione	10.00	5.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00
2	2, 1	114	28	Trave Fond.	2	74.95	Fondazione	10.00	5.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00
3	2, 1	28	113	Trave Fond.	2	100.00	Fondazione	10.00	5.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00
4	2, 1	113	112	Trave Fond.	2	100.00	Fondazione	10.00	5.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00
5	2, 1	112	111	Trave Fond.	2	100.00	Fondazione	10.00	5.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00
6	2, 1	111	110	Trave Fond.	2	100.00	Fondazione	10.00	5.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00
7	2, 1	110	26	Trave Fond.	2	100.00	Fondazione	10.00	5.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00
8	2, 1	26	109	Trave Fond.	2	86.80	Fondazione	10.00	5.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00
9	2, 1	109	108	Trave Fond.	2	86.80	Fondazione	10.00	5.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00
10	2, 1	108	107	Trave Fond.	2	86.80	Fondazione	10.00	5.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00
11	2, 1	107	106	Trave Fond.	2	86.80	Fondazione	10.00	5.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00
12	2, 1	106	1	Trave Fond.	2	86.80	Fondazione	10.00	5.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00
13	1, 5	1	126	Trave Fond.	2	75.00	Fondazione	10.00	5.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00
14	1, 5	126	30	Trave Fond.	2	75.00	Fondazione	10.00	5.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00
15	1, 5	30	34	Trave Fond.	2	100.00	Fondazione	10.00	5.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00
16	1, 5	34	127	Trave Fond.	2	68.75	Fondazione	10.00	5.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00
17	1, 5	127	33	Trave Fond.	2	68.75	Fondazione	10.00	5.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00
18	1, 5	33	36	Trave Fond.	2	100.00	Fondazione	10.00	5.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00
19	1, 5	36	128	Trave Fond.	2	71.25	Fondazione	10.00	5.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00
20	1, 5	128	5	Trave Fond.	2	71.25	Fondazione	10.00	5.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00
21	3, 2	3	143	Trave Fond.	2	72.60	Fondazione	10.00	5.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00
22	3, 2	143	40	Trave Fond.	2	72.60	Fondazione	10.00	5.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00
23	3, 2	40	142	Trave Fond.	2	83.75	Fondazione	10.00	5.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00
24	3, 2	142	141	Trave Fond.	2	83.75	Fondazione	10.00	5.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00
25	3, 2	141	140	Trave Fond.	2	83.75	Fondazione	10.00	5.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00
26	3, 2	140	38	Trave Fond.	2	83.75	Fondazione	10.00	5.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00
27	3, 2	38	139	Trave Fond.	2	72.40	Fondazione	10.00	5.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00
28	3, 2	139	2	Trave Fond.	2	72.40	Fondazione	10.00	5.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00
29	6, 2	6	44	Trave Fond.	2	71.70	Fondazione	10.00	5.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00
30	6, 2	44	156	Trave Fond.	2	76.40	Fondazione	10.00	5.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00
31	6, 2	156	42	Trave Fond.	2	76.40	Fondazione	10.00	5.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00
32	6, 2	42	155	Trave Fond.	2	81.10	Fondazione	10.00	5.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00
33	6, 2	155	154	Trave Fond.	2	81.10	Fondazione	10.00	5.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00
34	6, 2	154	153	Trave Fond.	2	81.10	Fondazione	10.00	5.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00
35	6, 2	153	152	Trave Fond.	2	81.10	Fondazione	10.00	5.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00
36	6, 2	152	2	Trave Fond.	2	81.10	Fondazione	10.00	5.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00
37	4, 3	4	173	Trave Fond.	2	75.02	Fondazione	10.00	5.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00
38	4, 3	173	48	Trave Fond.	2	75.02	Fondazione	10.00	5.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00
39	4, 3	48	172	Trave Fond.	2	86.00	Fondazione	10.00	5.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00
40	4, 3	172	171	Trave Fond.	2	86.00	Fondazione	10.00	5.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00
41	4, 3	171	170	Trave Fond.	2	86.00	Fondazione	10.00	5.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00
42	4, 3	170	169	Trave Fond.	2	86.00	Fondazione	10.00	5.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00
43	4, 3	169	46	Trave Fond.	2	86.00	Fondazione	10.00	5.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00
44	4, 3	46	168	Trave Fond.	2	73.90	Fondazione	10.00	5.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00
45	4, 3	168	3	Trave Fond.	2	73.90	Fondazione	10.00	5.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00
46	3, 7	3	183	Trave Fond.	2	97.32	Fondazione	10.00	5.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00
47	3, 7	183	184	Trave Fond.	2	97.32	Fondazione	10.00	5.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00
48	3, 7	184	185	Trave Fond.	2	97.32	Fondazione	10.00	5.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00
49	3, 7	185	186	Trave Fond.	2	97.32	Fondazione	10.00	5.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00
50	3, 7	186	50	Trave Fond.	2	97.32	Fondazione	10.00	5.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00
51	3, 7	50	187	Trave Fond.	2	71.70	Fondazione	10.00	5.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00
52	3, 7	187	7	Trave Fond.	2	71.70	Fondazione	10.00	5.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00
53	8, 4	8	204	Trave Fond.	2	90.00	Fondazione	10.00	5.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00
54	8, 4	204	203	Trave Fond.	2	90.00	Fondazione	10.00	5.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00
55	8, 4	203	202	Trave Fond.	2	90.00	Fondazione	10.00	5.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00
56	8, 4	202	201	Trave Fond.	2	90.00	Fondazione	10.00	5.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00
57	8, 4	201	200	Trave Fond.	2	90.00	Fondazione	10.00	5.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00
58	8, 4	200	199	Trave Fond.	2	90.00	Fondazione	10.00	5.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00
59	8, 4	199	4	Trave Fond.	2	90.00	Fondazione	10.00	5.00	1.00	1.00										

Relazione di calcolo - COMUNE D TERNI

60	5, 6	5	220	Trave Fond.	2	86.56	Fondazione	10.00	5.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00
61	5, 6	220	221	Trave Fond.	2	86.56	Fondazione	10.00	5.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00
62	5, 6	221	222	Trave Fond.	2	86.56	Fondazione	10.00	5.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00
63	5, 6	222	223	Trave Fond.	2	86.56	Fondazione	10.00	5.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00
64	5, 6	223	224	Trave Fond.	2	86.56	Fondazione	10.00	5.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00
65	5, 6	224	225	Trave Fond.	2	86.56	Fondazione	10.00	5.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00
66	5, 6	225	52	Trave Fond.	2	86.56	Fondazione	10.00	5.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00
67	5, 6	52	226	Trave Fond.	2	65.00	Fondazione	10.00	5.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00
68	5, 6	226	54	Trave Fond.	2	65.00	Fondazione	10.00	5.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00
69	5, 6	54	227	Trave Fond.	2	87.00	Fondazione	10.00	5.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00
70	5, 6	227	228	Trave Fond.	2	87.00	Fondazione	10.00	5.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00
71	5, 6	228	229	Trave Fond.	2	87.00	Fondazione	10.00	5.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00
72	5, 6	229	6	Trave Fond.	2	87.00	Fondazione	10.00	5.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00
73	5, 9	5	235	Trave Fond.	2	71.25	Fondazione	10.00	5.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00
74	5, 9	235	56	Trave Fond.	2	71.25	Fondazione	10.00	5.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00
75	5, 9	56	60	Trave Fond.	2	100.00	Fondazione	10.00	5.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00
76	5, 9	60	236	Trave Fond.	2	68.75	Fondazione	10.00	5.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00
77	5, 9	236	59	Trave Fond.	2	68.75	Fondazione	10.00	5.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00
78	5, 9	59	62	Trave Fond.	2	100.00	Fondazione	10.00	5.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00
79	5, 9	62	237	Trave Fond.	2	72.50	Fondazione	10.00	5.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00
80	5, 9	237	9	Trave Fond.	2	72.50	Fondazione	10.00	5.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00
81	6, 7	6	246	Trave Fond.	4	83.12	Fondazione	10.00	5.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00
82	6, 7	246	247	Trave Fond.	4	83.12	Fondazione	10.00	5.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00
83	6, 7	247	248	Trave Fond.	4	83.12	Fondazione	10.00	5.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00
84	6, 7	248	249	Trave Fond.	4	83.12	Fondazione	10.00	5.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00
85	6, 7	249	64	Trave Fond.	4	83.12	Fondazione	10.00	5.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00
86	6, 7	64	250	Trave Fond.	4	76.40	Fondazione	10.00	5.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00
87	6, 7	250	66	Trave Fond.	4	76.40	Fondazione	10.00	5.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00
88	6, 7	66	7	Trave Fond.	4	56.60	Fondazione	10.00	5.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00
89	10, 6	10	258	Trave Fond.	2	74.90	Fondazione	10.00	5.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00
90	10, 6	258	72	Trave Fond.	2	74.90	Fondazione	10.00	5.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00
91	10, 6	72	257	Trave Fond.	2	85.00	Fondazione	10.00	5.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00
92	10, 6	257	69	Trave Fond.	2	85.00	Fondazione	10.00	5.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00
93	10, 6	69	256	Trave Fond.	2	69.95	Fondazione	10.00	5.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00
94	10, 6	256	70	Trave Fond.	2	69.95	Fondazione	10.00	5.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00
95	10, 6	70	255	Trave Fond.	2	82.65	Fondazione	10.00	5.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00
96	10, 6	255	6	Trave Fond.	2	82.65	Fondazione	10.00	5.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00
97	7, 8	7	269	Trave Fond.	2	90.98	Fondazione	10.00	5.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00
98	7, 8	269	270	Trave Fond.	2	90.98	Fondazione	10.00	5.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00
99	7, 8	270	271	Trave Fond.	2	90.98	Fondazione	10.00	5.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00
100	7, 8	271	272	Trave Fond.	2	90.98	Fondazione	10.00	5.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00
101	7, 8	272	273	Trave Fond.	2	90.98	Fondazione	10.00	5.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00
102	7, 8	273	274	Trave Fond.	2	90.98	Fondazione	10.00	5.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00
103	7, 8	274	275	Trave Fond.	2	90.98	Fondazione	10.00	5.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00
104	7, 8	275	8	Trave Fond.	2	90.98	Fondazione	10.00	5.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00
105	7, 11	7	74	Trave Fond.	2	28.50	Fondazione	10.00	5.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00
106	7, 11	74	281	Trave Fond.	2	61.40	Fondazione	10.00	5.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00
107	7, 11	281	76	Trave Fond.	2	61.40	Fondazione	10.00	5.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00
108	7, 11	76	282	Trave Fond.	2	94.74	Fondazione	10.00	5.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00
109	7, 11	282	283	Trave Fond.	2	94.74	Fondazione	10.00	5.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00
110	7, 11	283	284	Trave Fond.	2	94.74	Fondazione	10.00	5.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00
111	7, 11	284	285	Trave Fond.	2	94.74	Fondazione	10.00	5.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00
112	7, 11	285	11	Trave Fond.	2	94.74	Fondazione	10.00	5.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00
113	12, 8	12	298	Trave Fond.	2	75.00	Fondazione	10.00	5.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00
114	12, 8	298	80	Trave Fond.	2	75.00	Fondazione	10.00	5.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00
115	12, 8	80	297	Trave Fond.	2	81.25	Fondazione	10.00	5.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00
116	12, 8	297	296	Trave Fond.	2	81.25	Fondazione	10.00	5.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00
117	12, 8	296	295	Trave Fond.	2	81.25	Fondazione	10.00	5.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00
118	12, 8	295	78	Trave Fond.	2	81.25	Fondazione	10.00	5.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00
119	12, 8	78	294	Trave Fond.	2	75.00	Fondazione	10.00	5.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00
120	12, 8	294	8	Trave Fond.	2	75.00	Fondazione	10.00	5.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00
121	9, 10	9	310	Trave Fond.	2	71.25	Fondazione	10.00	5.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00
122	9, 10	310	82	Trave Fond.	2	71.25	Fondazione	10.00	5.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00
123	9, 10	82	311	Trave Fond.	2	62.50	Fondazione	10.00	5.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00
124	9, 10	311	86	Trave Fond.	2	62.50	Fondazione	10.00	5.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00
125	9, 10	86	312	Trave Fond.	2	65.00	Fondazione	10.00	5.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00
126	9, 10	312	85	Trave Fond.	2	65.00	Fondazione	10.00	5.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	

Relazione di calcolo - COMUNE D TERNI

155	1, 2	99	100	Cordolo		86.80	Piano I	-	-	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00
156	1, 2	100	25	Cordolo	I	86.80	Piano I	-	-	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00
157	1, 2	25	101	Cordolo	I	100.00	Piano I	-	-	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00
158	1, 2	101	102	Cordolo	I	100.00	Piano I	-	-	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00
159	1, 2	102	103	Cordolo	I	100.00	Piano I	-	-	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00
160	1, 2	103	104	Cordolo	I	100.00	Piano I	-	-	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00
161	1, 2	104	27	Cordolo	I	100.00	Piano I	-	-	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00
162	1, 2	27	105	Cordolo	I	74.95	Piano I	-	-	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00
163	1, 2	105	14	Cordolo	I	74.95	Piano I	-	-	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00
164	1, 5	13	121	Cordolo	I	79.06	Piano I	-	-	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00
165	1, 5	121	29	Cordolo	I	79.06	Piano I	-	-	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00
166	1, 5	29	122	Cordolo	I	52.70	Piano I	-	-	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00
167	1, 5	122	31	Cordolo	I	52.70	Piano I	-	-	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00
168	1, 5	31	123	Cordolo	I	72.47	Piano I	-	-	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00
169	1, 5	123	32	Cordolo	I	72.47	Piano I	-	-	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00
170	1, 5	32	124	Cordolo	I	52.70	Piano I	-	-	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00
171	1, 5	124	35	Cordolo	I	52.70	Piano I	-	-	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00
172	1, 5	35	125	Cordolo	I	75.10	Piano I	-	-	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00
173	1, 5	125	17	Cordolo	I	75.10	Piano I	-	-	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00
174	2, 3	14	134	Cordolo	I	72.40	Piano I	-	-	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00
175	2, 3	134	37	Cordolo	I	72.40	Piano I	-	-	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00
176	2, 3	37	135	Cordolo	I	83.75	Piano I	-	-	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00
177	2, 3	135	136	Cordolo	I	83.75	Piano I	-	-	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00
178	2, 3	136	137	Cordolo	I	83.75	Piano I	-	-	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00
179	2, 3	137	39	Cordolo	I	83.75	Piano I	-	-	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00
180	2, 3	39	138	Cordolo	I	72.60	Piano I	-	-	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00
181	2, 3	138	15	Cordolo	I	72.60	Piano I	-	-	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00
182	2, 6	14	147	Cordolo	I	85.49	Piano I	-	-	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00
183	2, 6	147	148	Cordolo	I	85.49	Piano I	-	-	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00
184	2, 6	148	149	Cordolo	I	85.49	Piano I	-	-	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00
185	2, 6	149	150	Cordolo	I	85.49	Piano I	-	-	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00
186	2, 6	150	41	Cordolo	I	85.49	Piano I	-	-	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00
187	2, 6	41	151	Cordolo	I	80.53	Piano I	-	-	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00
188	2, 6	151	43	Cordolo	I	80.53	Piano I	-	-	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00
189	2, 6	43	18	Cordolo	I	75.58	Piano I	-	-	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00
190	3, 4	15	162	Cordolo	I	73.90	Piano I	-	-	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00
191	3, 4	162	45	Cordolo	I	73.90	Piano I	-	-	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00
192	3, 4	45	163	Cordolo	I	86.00	Piano I	-	-	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00
193	3, 4	163	164	Cordolo	I	86.00	Piano I	-	-	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00
194	3, 4	164	165	Cordolo	I	86.00	Piano I	-	-	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00
195	3, 4	165	166	Cordolo	I	86.00	Piano I	-	-	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00
196	3, 4	166	47	Cordolo	I	86.00	Piano I	-	-	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00
197	3, 4	47	167	Cordolo	I	75.02	Piano I	-	-	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00
198	3, 4	167	16	Cordolo	I	75.02	Piano I	-	-	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00
199	3, 7	15	177	Cordolo	I	85.49	Piano I	-	-	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00
200	3, 7	177	178	Cordolo	I	85.49	Piano I	-	-	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00
201	3, 7	178	179	Cordolo	I	85.49	Piano I	-	-	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00
202	3, 7	179	180	Cordolo	I	85.49	Piano I	-	-	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00
203	3, 7	180	181	Cordolo	I	85.49	Piano I	-	-	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00
204	3, 7	181	49	Cordolo	I	85.49	Piano I	-	-	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00
205	3, 7	49	182	Cordolo	I	75.58	Piano I	-	-	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00
206	3, 7	182	19	Cordolo	I	75.58	Piano I	-	-	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00
207	4, 8	16	193	Cordolo	I	94.87	Piano I	-	-	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00
208	4, 8	193	194	Cordolo	I	94.87	Piano I	-	-	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00
209	4, 8	194	195	Cordolo	I	94.87	Piano I	-	-	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00
210	4, 8	195	196	Cordolo	I	94.87	Piano I	-	-	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00
211	4, 8	196	197	Cordolo	I	94.87	Piano I	-	-	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00
212	4, 8	197	198	Cordolo	I	94.87	Piano I	-	-	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00
213	4, 8	198	20	Cordolo	I	94.87	Piano I	-	-	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00
214	5, 6	17	210	Cordolo	I	86.56	Piano I	-	-	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00
215	5, 6	210	211	Cordolo	I	86.56	Piano I	-	-	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00
216	5, 6	211	212	Cordolo	I	86.56	Piano I	-	-	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00
217	5, 6	212	213	Cordolo	I	86.56	Piano I	-	-	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00
218	5, 6	213	214	Cordolo	I	86.56	Piano I	-	-	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00
219	5, 6	214	215	Cordolo	I	86.56	Piano I	-	-	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00
220	5, 6	215	51	Cordolo	I	86.56	Piano I	-	-	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00
221	5, 6	51	216	Cordolo	I	65.00	Piano I	-	-	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00
222	5, 6	216	53	Cordolo	I	65.00	Piano I	-	-	1.00	1.00										

11	Piano 1	3-7	1	1708.9	249.6	474.10	363.18	25.00	90.00
12	Piano 1	4-8	1	2436.7	315.0	605.00	385.00	25.00	90.00
13	Piano 1	5-6	1	309.2	630.0	593.40	490.00	25.00	0.00
14	Piano 1	5-6	2	903.7	630.0	335.51	490.00	25.00	0.00
15	Piano 1	5-9	1	0.0	707.5	130.00	463.96	25.00	90.00
16	Piano 1	5-9	2	0.0	941.3	137.50	385.42	25.00	90.00
17	Piano 1	5-9	3	0.0	1176.3	132.50	306.46	25.00	90.00
18	Piano 1	6-7	1	1298.0	630.0	403.10	490.00	25.00	0.00
19	Piano 1	6-10	1	1083.9	865.3	139.90	410.96	25.00	90.00
20	Piano 1	6-10	2	1083.9	1173.9	137.30	307.27	25.00	90.00
21	Piano 1	7-8	1	2072.8	630.0	702.84	490.00	25.00	0.00
22	Piano 1	7-11	1	1708.9	1011.9	461.20	361.68	25.00	90.00
23	Piano 1	8-12	1	2436.7	711.3	137.50	462.70	25.00	90.00
24	Piano 1	8-12	2	2436.7	1173.8	137.50	307.30	25.00	90.00
25	Piano 1	9-10	1	77.5	1255.0	130.00	280.00	25.00	0.00
26	Piano 1	9-10	2	332.5	1255.0	130.00	280.00	25.00	0.00
27	Piano 1	9-10	3	596.2	1255.0	147.50	280.00	25.00	0.00
28	Piano 1	9-10	4	1010.7	1255.0	121.41	280.00	25.00	0.00
29	Piano 1	10-11	1	1163.2	1255.0	133.50	280.00	25.00	0.00
30	Piano 1	10-11	2	1635.7	1255.0	121.50	280.00	25.00	0.00
31	Piano 1	11-12	1	2072.8	1255.0	702.84	280.00	25.00	0.00

3.7.4 Carichi distribuiti sugli elementi.

Carichi Globali Aste

Asta : numero dell'asta come da paragrafo "Caratteristiche delle aste";
 Imp. : impalcato al quale appartiene l'asta;
 Fili : fili fissi ai quali appartiene l'asta;
 C.C. : condizione di carico come da paragrafo "Condizioni di carico valutate";
 DGlob : direzione dei carichi secondo il sistema di riferimento globale dell'asta;
 in : valore del carico distribuito relativo al nodo iniziale come da paragrafo "Caratteristiche delle aste";
 fin : valore del carico distribuito relativo al nodo finale come da paragrafo "Caratteristiche delle aste".

Asta	Imp.	Fili	C.C.	DGlob X [daN/m]		DGlob Y [daN/m]		DGlob Z [daN/m]	
				in.	fin.	in.	fin.	in.	fin.
1	Fondazione	2, 1	Car. Perm. G1	0.00	0.00	0.00	0.00	-1520.00	-1520.00
2	Fondazione	2, 1	Car. Perm. G1	0.00	0.00	0.00	0.00	-1520.00	-1520.00
3	Fondazione	2, 1	Car. Perm. G1	0.00	0.00	0.00	0.00	-1520.00	-1520.00
4	Fondazione	2, 1	Car. Perm. G1	0.00	0.00	0.00	0.00	-1520.00	-1520.00
5	Fondazione	2, 1	Car. Perm. G1	0.00	0.00	0.00	0.00	-1520.00	-1520.00
6	Fondazione	2, 1	Car. Perm. G1	0.00	0.00	0.00	0.00	-1520.00	-1520.00
7	Fondazione	2, 1	Car. Perm. G1	0.00	0.00	0.00	0.00	-1520.00	-1520.00
8	Fondazione	2, 1	Car. Perm. G1	0.00	0.00	0.00	0.00	-1520.00	-1520.00
9	Fondazione	2, 1	Car. Perm. G1	0.00	0.00	0.00	0.00	-1520.00	-1520.00
10	Fondazione	2, 1	Car. Perm. G1	0.00	0.00	0.00	0.00	-1520.00	-1520.00
11	Fondazione	2, 1	Car. Perm. G1	0.00	0.00	0.00	0.00	-1520.00	-1520.00
12	Fondazione	2, 1	Car. Perm. G1	0.00	0.00	0.00	0.00	-1520.00	-1520.00
13	Fondazione	1, 5	Car. Perm. G1	0.00	0.00	0.00	0.00	-1520.00	-1520.00
14	Fondazione	1, 5	Car. Perm. G1	0.00	0.00	0.00	0.00	-1520.00	-1520.00
15	Fondazione	1, 5	Car. Perm. G1	0.00	0.00	0.00	0.00	-1520.00	-1520.00
16	Fondazione	1, 5	Car. Perm. G1	0.00	0.00	0.00	0.00	-1520.00	-1520.00
17	Fondazione	1, 5	Car. Perm. G1	0.00	0.00	0.00	0.00	-1520.00	-1520.00
18	Fondazione	1, 5	Car. Perm. G1	0.00	0.00	0.00	0.00	-1520.00	-1520.00
19	Fondazione	1, 5	Car. Perm. G1	0.00	0.00	0.00	0.00	-1520.00	-1520.00
20	Fondazione	1, 5	Car. Perm. G1	0.00	0.00	0.00	0.00	-1520.00	-1520.00
21	Fondazione	3, 2	Car. Perm. G1	0.00	0.00	0.00	0.00	-1520.00	-1520.00
22	Fondazione	3, 2	Car. Perm. G1	0.00	0.00	0.00	0.00	-1520.00	-1520.00
23	Fondazione	3, 2	Car. Perm. G1	0.00	0.00	0.00	0.00	-1520.00	-1520.00
24	Fondazione	3, 2	Car. Perm. G1	0.00	0.00	0.00	0.00	-1520.00	-1520.00
25	Fondazione	3, 2	Car. Perm. G1	0.00	0.00	0.00	0.00	-1520.00	-1520.00
26	Fondazione	3, 2	Car. Perm. G1	0.00	0.00	0.00	0.00	-1520.00	-1520.00
27	Fondazione	3, 2	Car. Perm. G1	0.00	0.00	0.00	0.00	-1520.00	-1520.00
28	Fondazione	3, 2	Car. Perm. G1	0.00	0.00	0.00	0.00	-1520.00	-1520.00
29	Fondazione	6, 2	Car. Perm. G1	0.00	0.00	0.00	0.00	-1520.00	-1520.00
30	Fondazione	6, 2	Car. Perm. G1	0.00	0.00	0.00	0.00	-1520.00	-1520.00
31	Fondazione	6, 2	Car. Perm. G1	0.00	0.00	0.00	0.00	-1520.00	-1520.00
32	Fondazione	6, 2	Car. Perm. G1	0.00	0.00	0.00	0.00	-1520.00	-1520.00
33	Fondazione	6, 2	Car. Perm. G1	0.00	0.00	0.00	0.00	-1520.00	-1520.00

VEM - Vers 25.0.1
Pag. 25

			Car. Eserc.	0.00	0.00	0.00	0.00	-292.50	-292.50
291	Piano 1	9, 10	Car. Perm. G1	0.00	0.00	0.00	0.00	-345.50	-345.50
			Car. Perm. G2	0.00	0.00	0.00	0.00	-455.00	-455.00
			Car. Eserc.	0.00	0.00	0.00	0.00	-292.50	-292.50
292	Piano 1	10, 11	Car. Perm. G1	0.00	0.00	0.00	0.00	-312.50	-312.50
293	Piano 1	10, 11	Car. Perm. G1	0.00	0.00	0.00	0.00	-312.50	-312.50
294	Piano 1	10, 11	Car. Perm. G1	0.00	0.00	0.00	0.00	-312.50	-312.50
295	Piano 1	10, 11	Car. Perm. G1	0.00	0.00	0.00	0.00	-312.50	-312.50
296	Piano 1	10, 11	Car. Perm. G1	0.00	0.00	0.00	0.00	-312.50	-312.50
297	Piano 1	10, 11	Car. Perm. G1	0.00	0.00	0.00	0.00	-312.50	-312.50
298	Piano 1	10, 11	Car. Perm. G1	0.00	0.00	0.00	0.00	-312.50	-312.50
299	Piano 1	10, 11	Car. Perm. G1	0.00	0.00	0.00	0.00	-312.50	-312.50
300	Piano 1	11, 12	Car. Perm. G1	0.00	0.00	0.00	0.00	-345.50	-345.50
			Car. Perm. G2	0.00	0.00	0.00	0.00	-455.00	-455.00
			Car. Eserc.	0.00	0.00	0.00	0.00	-292.50	-292.50
301	Piano 1	11, 12	Car. Perm. G1	0.00	0.00	0.00	0.00	-345.50	-345.50
			Car. Perm. G2	0.00	0.00	0.00	0.00	-455.00	-455.00
			Car. Eserc.	0.00	0.00	0.00	0.00	-292.50	-292.50
302	Piano 1	11, 12	Car. Perm. G1	0.00	0.00	0.00	0.00	-345.50	-345.50
			Car. Perm. G2	0.00	0.00	0.00	0.00	-455.00	-455.00
			Car. Eserc.	0.00	0.00	0.00	0.00	-292.50	-292.50
303	Piano 1	11, 12	Car. Perm. G1	0.00	0.00	0.00	0.00	-345.50	-345.50
			Car. Perm. G2	0.00	0.00	0.00	0.00	-455.00	-455.00
			Car. Eserc.	0.00	0.00	0.00	0.00	-292.50	-292.50
304	Piano 1	11, 12	Car. Perm. G1	0.00	0.00	0.00	0.00	-345.50	-345.50
			Car. Perm. G2	0.00	0.00	0.00	0.00	-455.00	-455.00
			Car. Eserc.	0.00	0.00	0.00	0.00	-292.50	-292.50
305	Piano 1	11, 12	Car. Perm. G1	0.00	0.00	0.00	0.00	-345.50	-345.50
			Car. Perm. G2	0.00	0.00	0.00	0.00	-455.00	-455.00
			Car. Eserc.	0.00	0.00	0.00	0.00	-292.50	-292.50
306	Piano 1	11, 12	Car. Perm. G1	0.00	0.00	0.00	0.00	-345.50	-345.50
			Car. Perm. G2	0.00	0.00	0.00	0.00	-455.00	-455.00
			Car. Eserc.	0.00	0.00	0.00	0.00	-292.50	-292.50
307	Piano 1	11, 12	Car. Perm. G1	0.00	0.00	0.00	0.00	-345.50	-345.50
			Car. Perm. G2	0.00	0.00	0.00	0.00	-455.00	-455.00
			Car. Eserc.	0.00	0.00	0.00	0.00	-292.50	-292.50

Carichi Locali lineari in testa alle Pareti

Parete : numero della piastra come da paragrafo "Caratteristiche delle pareti";
 Imp. : impalcato al quale appartiene la parete;
 Fili : fili fissi ai quali appartiene la parete;
 C.C. : condizione di carico come da paragrafo "Condizioni di carico valutate";
 DLoc : direzione dei carichi secondo il sistema di riferimento locale della parete;

Parete	Imp.	Fili	C.C.	DLoc X [daN/m]		DLoc Y [daN/m]		DLoc Z [daN/m]	
				in.	fin.	in.	fin.	in.	fin.
1	Piano 1	1-2	Car. perm. G1 in Testa	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
			Car. perm. G2 in Testa	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
			Car. eserc. in Testa	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
2	Piano 1	1-2	Car. perm. G1 in Testa	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
			Car. perm. G2 in Testa	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
			Car. eserc. in Testa	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
3	Piano 1	1-5	Car. perm. G1 in Testa	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
			Car. perm. G2 in Testa	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
			Car. eserc. in Testa	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
4	Piano 1	1-5	Car. perm. G1 in Testa	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
			Car. perm. G2 in Testa	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
			Car. eserc. in Testa	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
5	Piano 1	1-5	Car. perm. G1 in Testa	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
			Car. perm. G2 in Testa	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
			Car. eserc. in Testa	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
6	Piano 1	2-3	Car. perm. G1 in Testa	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
			Car. perm. G2 in Testa	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
			Car. eserc. in Testa	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
7	Piano 1	2-3	Car. perm. G1 in Testa	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
			Car. perm. G2 in Testa	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00

			Car. eserc. in Testa	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
32	Piano 1	10-11	Car. perm. G1 in Testa	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
			Car. perm. G2 in Testa	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
			Car. eserc. in Testa	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
33	Piano 1	10-11	Car. perm. G1 in Testa	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
			Car. perm. G2 in Testa	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
			Car. eserc. in Testa	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
34	Piano 1	11-12	Car. perm. G1 in Testa	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
			Car. perm. G2 in Testa	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
			Car. eserc. in Testa	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00

Carichi Locali distribuiti sulle Pareti

Parete : numero della piastra come da paragrafo "Caratteristiche delle pareti";
 Imp. : impalcato al quale appartiene la parete;
 Fili : fili fissi ai quali appartiene la parete;
 C.C. : condizione di carico come da paragrafo "Condizioni di carico valutate";
 DLoc : direzione dei carichi secondo il sistema di riferimento locale della parete;

Parete	Imp.	Fili	C.C.	DLoc X [daN/m²]	DLoc Y [daN/m²]	DLoc Z [daN/m²]
1	Piano 1	1-2	Car. Perm. G1	0.00	0.00	0.00
			Car. Perm. G2	0.00	0.00	0.00
			Car. Eserc.	0.00	0.00	0.00
2	Piano 1	1-2	Car. Perm. G1	0.00	0.00	0.00
			Car. Perm. G2	0.00	0.00	0.00
			Car. Eserc.	0.00	0.00	0.00
3	Piano 1	1-5	Car. Perm. G1	0.00	0.00	0.00
			Car. Perm. G2	0.00	0.00	0.00
			Car. Eserc.	0.00	0.00	0.00
4	Piano 1	1-5	Car. Perm. G1	0.00	0.00	0.00
			Car. Perm. G2	0.00	0.00	0.00
			Car. Eserc.	0.00	0.00	0.00
5	Piano 1	1-5	Car. Perm. G1	0.00	0.00	0.00
			Car. Perm. G2	0.00	0.00	0.00
			Car. Eserc.	0.00	0.00	0.00
6	Piano 1	2-3	Car. Perm. G1	0.00	0.00	0.00
			Car. Perm. G2	0.00	0.00	0.00
			Car. Eserc.	0.00	0.00	0.00
7	Piano 1	2-3	Car. Perm. G1	0.00	0.00	0.00
			Car. Perm. G2	0.00	0.00	0.00
			Car. Eserc.	0.00	0.00	0.00
8	Piano 1	2-6	Car. Perm. G1	0.00	0.00	0.00
			Car. Perm. G2	0.00	0.00	0.00
			Car. Eserc.	0.00	0.00	0.00
9	Piano 1	2-6	Car. Perm. G1	0.00	0.00	0.00
			Car. Perm. G2	0.00	0.00	0.00
			Car. Eserc.	0.00	0.00	0.00
10	Piano 1	3-4	Car. Perm. G1	0.00	0.00	0.00
			Car. Perm. G2	0.00	0.00	0.00
			Car. Eserc.	0.00	0.00	0.00
11	Piano 1	3-4	Car. Perm. G1	0.00	0.00	0.00
			Car. Perm. G2	0.00	0.00	0.00
			Car. Eserc.	0.00	0.00	0.00
12	Piano 1	3-7	Car. Perm. G1	0.00	0.00	0.00
			Car. Perm. G2	0.00	0.00	0.00
			Car. Eserc.	0.00	0.00	0.00
13	Piano 1	4-8	Car. Perm. G1	0.00	0.00	0.00
			Car. Perm. G2	0.00	0.00	0.00
			Car. Eserc.	0.00	0.00	0.00
14	Piano 1	5-6	Car. Perm. G1	0.00	0.00	0.00
			Car. Perm. G2	0.00	0.00	0.00
			Car. Eserc.	0.00	0.00	0.00
15	Piano 1	5-6	Car. Perm. G1	0.00	0.00	0.00
			Car. Perm. G2	0.00	0.00	0.00
			Car. Eserc.	0.00	0.00	0.00
16	Piano 1	5-9	Car. Perm. G1	0.00	0.00	0.00
			Car. Perm. G2	0.00	0.00	0.00
			Car. Eserc.	0.00	0.00	0.00
17	Piano 1	5-9	Car. Perm. G1	0.00	0.00	0.00
			Car. Perm. G2	0.00	0.00	0.00
			Car. Eserc.	0.00	0.00	0.00

18	Piano 1	5-9	Car. Perm. G1	0.00	0.00	0.00
			Car. Perm. G2	0.00	0.00	0.00
			Car. Eserc.	0.00	0.00	0.00
19	Piano 1	6-7	Car. Perm. G1	0.00	0.00	0.00
			Car. Perm. G2	0.00	0.00	0.00
			Car. Eserc.	0.00	0.00	0.00
20	Piano 1	6-7	Car. Perm. G1	0.00	0.00	0.00
			Car. Perm. G2	0.00	0.00	0.00
			Car. Eserc.	0.00	0.00	0.00
21	Piano 1	6-10	Car. Perm. G1	0.00	0.00	0.00
			Car. Perm. G2	0.00	0.00	0.00
			Car. Eserc.	0.00	0.00	0.00
22	Piano 1	6-10	Car. Perm. G1	0.00	0.00	0.00
			Car. Perm. G2	0.00	0.00	0.00
			Car. Eserc.	0.00	0.00	0.00
23	Piano 1	7-8	Car. Perm. G1	0.00	0.00	0.00
			Car. Perm. G2	0.00	0.00	0.00
			Car. Eserc.	0.00	0.00	0.00
24	Piano 1	7-11	Car. Perm. G1	0.00	0.00	0.00
			Car. Perm. G2	0.00	0.00	0.00
			Car. Eserc.	0.00	0.00	0.00
25	Piano 1	7-11	Car. Perm. G1	0.00	0.00	0.00
			Car. Perm. G2	0.00	0.00	0.00
			Car. Eserc.	0.00	0.00	0.00
26	Piano 1	8-12	Car. Perm. G1	0.00	0.00	0.00
			Car. Perm. G2	0.00	0.00	0.00
			Car. Eserc.	0.00	0.00	0.00
27	Piano 1	8-12	Car. Perm. G1	0.00	0.00	0.00
			Car. Perm. G2	0.00	0.00	0.00
			Car. Eserc.	0.00	0.00	0.00
28	Piano 1	9-10	Car. Perm. G1	0.00	0.00	0.00
			Car. Perm. G2	0.00	0.00	0.00
			Car. Eserc.	0.00	0.00	0.00
29	Piano 1	9-10	Car. Perm. G1	0.00	0.00	0.00
			Car. Perm. G2	0.00	0.00	0.00
			Car. Eserc.	0.00	0.00	0.00
30	Piano 1	9-10	Car. Perm. G1	0.00	0.00	0.00
			Car. Perm. G2	0.00	0.00	0.00
			Car. Eserc.	0.00	0.00	0.00
31	Piano 1	9-10	Car. Perm. G1	0.00	0.00	0.00
			Car. Perm. G2	0.00	0.00	0.00
			Car. Eserc.	0.00	0.00	0.00
32	Piano 1	10-11	Car. Perm. G1	0.00	0.00	0.00
			Car. Perm. G2	0.00	0.00	0.00
			Car. Eserc.	0.00	0.00	0.00
33	Piano 1	10-11	Car. Perm. G1	0.00	0.00	0.00
			Car. Perm. G2	0.00	0.00	0.00
			Car. Eserc.	0.00	0.00	0.00
34	Piano 1	11-12	Car. Perm. G1	0.00	0.00	0.00
			Car. Perm. G2	0.00	0.00	0.00
			Car. Eserc.	0.00	0.00	0.00

Carichi Globali lineari in testa alle Pareti

Parete : numero della piastra come da paragrafo "Caratteristiche delle pareti";
 Imp. : impalcato al quale appartiene la parete;
 Fili : fili fissi ai quali appartiene la parete;
 C.C. : condizione di carico come da paragrafo "Condizioni di carico valutate";
 DGlob : direzione dei carichi secondo il sistema di riferimento globali della parete;

Parete	Imp.	Fili	C.C.	DGlob X [daN/m]		DGlob Y [daN/m]		DGlob Z [daN/m]	
				in.	fin.	in.	fin.	in.	fin.
1	Piano 1	1-2	Car. perm. G1 in Testa	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
			Car. perm. G2 in Testa	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
			Car. eserc. in Testa	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
2	Piano 1	1-2	Car. perm. G1 in Testa	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
			Car. perm. G2 in Testa	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
			Car. eserc. in Testa	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
3	Piano 1	1-5	Car. perm. G1 in Testa	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
			Car. perm. G2 in Testa	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
			Car. eserc. in Testa	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00

28	Piano 1	9-10	Car. perm. G1 in Testa	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
			Car. perm. G2 in Testa	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
			Car. eserc. in Testa	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
29	Piano 1	9-10	Car. perm. G1 in Testa	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
			Car. perm. G2 in Testa	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
			Car. eserc. in Testa	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
30	Piano 1	9-10	Car. perm. G1 in Testa	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
			Car. perm. G2 in Testa	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
			Car. eserc. in Testa	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
31	Piano 1	9-10	Car. perm. G1 in Testa	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
			Car. perm. G2 in Testa	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
			Car. eserc. in Testa	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
32	Piano 1	10-11	Car. perm. G1 in Testa	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
			Car. perm. G2 in Testa	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
			Car. eserc. in Testa	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
33	Piano 1	10-11	Car. perm. G1 in Testa	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
			Car. perm. G2 in Testa	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
			Car. eserc. in Testa	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
34	Piano 1	11-12	Car. perm. G1 in Testa	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
			Car. perm. G2 in Testa	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
			Car. eserc. in Testa	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00

Carichi Globali distribuiti sulle Pareti

Parete : numero della piastra come da paragrafo "Caratteristiche delle pareti";
 Imp. : impalcato al quale appartiene la parete;
 Fili : fili fissi ai quali appartiene la parete;
 C.C. : condizione di carico come da paragrafo "Condizioni di carico valutate";
 DGlob : direzione dei carichi secondo il sistema di riferimento globale della parete;

Parete	Imp.	Fili	C.C.	DGlob X [daN/m²]	DGlob Y [daN/m²]	DGlob Z [daN/m²]
1	Piano 1	1-2	Car. Perm. G1	0.00	0.00	-375.00
			Car. Perm. G2	0.00	0.00	0.00
			Car. Eserc.	0.00	0.00	0.00
2	Piano 1	1-2	Car. Perm. G1	0.00	0.00	-375.00
			Car. Perm. G2	0.00	0.00	0.00
			Car. Eserc.	0.00	0.00	0.00
3	Piano 1	1-5	Car. Perm. G1	0.00	0.00	-375.00
			Car. Perm. G2	0.00	0.00	0.00
			Car. Eserc.	0.00	0.00	0.00
4	Piano 1	1-5	Car. Perm. G1	0.00	0.00	-375.00
			Car. Perm. G2	0.00	0.00	0.00
			Car. Eserc.	0.00	0.00	0.00
5	Piano 1	1-5	Car. Perm. G1	0.00	0.00	-375.00
			Car. Perm. G2	0.00	0.00	0.00
			Car. Eserc.	0.00	0.00	0.00
6	Piano 1	2-3	Car. Perm. G1	0.00	0.00	-375.00
			Car. Perm. G2	0.00	0.00	0.00
			Car. Eserc.	0.00	0.00	0.00
7	Piano 1	2-3	Car. Perm. G1	0.00	0.00	-375.00
			Car. Perm. G2	0.00	0.00	0.00
			Car. Eserc.	0.00	0.00	0.00
8	Piano 1	2-6	Car. Perm. G1	0.00	0.00	-375.00
			Car. Perm. G2	0.00	0.00	0.00
			Car. Eserc.	0.00	0.00	0.00
9	Piano 1	2-6	Car. Perm. G1	0.00	0.00	-375.00
			Car. Perm. G2	0.00	0.00	0.00
			Car. Eserc.	0.00	0.00	0.00
10	Piano 1	3-4	Car. Perm. G1	0.00	0.00	-375.00
			Car. Perm. G2	0.00	0.00	0.00
			Car. Eserc.	0.00	0.00	0.00
11	Piano 1	3-4	Car. Perm. G1	0.00	0.00	-375.00
			Car. Perm. G2	0.00	0.00	0.00
			Car. Eserc.	0.00	0.00	0.00
12	Piano 1	3-7	Car. Perm. G1	0.00	0.00	-375.00
			Car. Perm. G2	0.00	0.00	0.00
			Car. Eserc.	0.00	0.00	0.00
13	Piano 1	4-8	Car. Perm. G1	0.00	0.00	-375.00
			Car. Perm. G2	0.00	0.00	0.00
			Car. Eserc.	0.00	0.00	0.00
14	Piano 1	5-6	Car. Perm. G1	0.00	0.00	-375.00

			Car. Perm. G2	0.00	0.00	0.00
			Car. Eserc.	0.00	0.00	0.00
15	Piano 1	5-6	Car. Perm. G1	0.00	0.00	-375.00
			Car. Perm. G2	0.00	0.00	0.00
			Car. Eserc.	0.00	0.00	0.00
16	Piano 1	5-9	Car. Perm. G1	0.00	0.00	-375.00
			Car. Perm. G2	0.00	0.00	0.00
			Car. Eserc.	0.00	0.00	0.00
17	Piano 1	5-9	Car. Perm. G1	0.00	0.00	-375.00
			Car. Perm. G2	0.00	0.00	0.00
			Car. Eserc.	0.00	0.00	0.00
18	Piano 1	5-9	Car. Perm. G1	0.00	0.00	-375.00
			Car. Perm. G2	0.00	0.00	0.00
			Car. Eserc.	0.00	0.00	0.00
19	Piano 1	6-7	Car. Perm. G1	0.00	0.00	-375.00
			Car. Perm. G2	0.00	0.00	0.00
			Car. Eserc.	0.00	0.00	0.00
20	Piano 1	6-7	Car. Perm. G1	0.00	0.00	-375.00
			Car. Perm. G2	0.00	0.00	0.00
			Car. Eserc.	0.00	0.00	0.00
21	Piano 1	6-10	Car. Perm. G1	0.00	0.00	-375.00
			Car. Perm. G2	0.00	0.00	0.00
			Car. Eserc.	0.00	0.00	0.00
22	Piano 1	6-10	Car. Perm. G1	0.00	0.00	-375.00
			Car. Perm. G2	0.00	0.00	0.00
			Car. Eserc.	0.00	0.00	0.00
23	Piano 1	7-8	Car. Perm. G1	0.00	0.00	-375.00
			Car. Perm. G2	0.00	0.00	0.00
			Car. Eserc.	0.00	0.00	0.00
24	Piano 1	7-11	Car. Perm. G1	0.00	0.00	-375.00
			Car. Perm. G2	0.00	0.00	0.00
			Car. Eserc.	0.00	0.00	0.00
25	Piano 1	7-11	Car. Perm. G1	0.00	0.00	-375.00
			Car. Perm. G2	0.00	0.00	0.00
			Car. Eserc.	0.00	0.00	0.00
26	Piano 1	8-12	Car. Perm. G1	0.00	0.00	-375.00
			Car. Perm. G2	0.00	0.00	0.00
			Car. Eserc.	0.00	0.00	0.00
27	Piano 1	8-12	Car. Perm. G1	0.00	0.00	-375.00
			Car. Perm. G2	0.00	0.00	0.00
			Car. Eserc.	0.00	0.00	0.00
28	Piano 1	9-10	Car. Perm. G1	0.00	0.00	-375.00
			Car. Perm. G2	0.00	0.00	0.00
			Car. Eserc.	0.00	0.00	0.00
29	Piano 1	9-10	Car. Perm. G1	0.00	0.00	-375.00
			Car. Perm. G2	0.00	0.00	0.00
			Car. Eserc.	0.00	0.00	0.00
30	Piano 1	9-10	Car. Perm. G1	0.00	0.00	-375.00
			Car. Perm. G2	0.00	0.00	0.00
			Car. Eserc.	0.00	0.00	0.00
31	Piano 1	9-10	Car. Perm. G1	0.00	0.00	-375.00
			Car. Perm. G2	0.00	0.00	0.00
			Car. Eserc.	0.00	0.00	0.00
32	Piano 1	10-11	Car. Perm. G1	0.00	0.00	-375.00
			Car. Perm. G2	0.00	0.00	0.00
			Car. Eserc.	0.00	0.00	0.00
33	Piano 1	10-11	Car. Perm. G1	0.00	0.00	-375.00
			Car. Perm. G2	0.00	0.00	0.00
			Car. Eserc.	0.00	0.00	0.00
34	Piano 1	11-12	Car. Perm. G1	0.00	0.00	-375.00
			Car. Perm. G2	0.00	0.00	0.00
			Car. Eserc.	0.00	0.00	0.00

3.8 Caratteristiche meccaniche della muratura.

Parete : numero della parete;
 Imp. : numero dell'impalcato;
 Fili : numero dei fili fissi iniziale e finale;
 f_c : fattore di confidenza;

Coeff. Corr.	: coefficiente correttivo;
Coeff. Sic.	: Coefficiente di sicurezza;
E	: Modulo elastico normale
G	: Modulo elastico tangenziale
$f_k - f_m$: Resistenza caratteristica a compressione o resistenza media a compressione
f_{vk0}	: Resistenza caratteristica a taglio in assenza di carichi verticali
τ_0	: Resistenza media a taglio di riferimento
γ	: Peso specifico

Parete	Imp.	Fili	f_c	Coeff. Corr.	Coeff. Sic.	E [daN/cm ²]	G [daN/cm ²]	$f_k - f_m$ [daN/cm ²]	f_{vk0} [daN/cm ²]	τ_0 [daN/cm ²]	γ [daN/cm ³]
1	Piano 1	1 - 2	1.35	1.00	3.00	45500.00	11375.00	12.35	2.00	0.20	1500.00
2	Piano 1	1 - 5	1.35	1.00	3.00	45500.00	11375.00	12.35	2.00	0.20	1500.00
3	Piano 1	2 - 3	1.35	1.00	3.00	45500.00	11375.00	12.35	2.00	0.20	1500.00
4	Piano 1	2 - 6	1.35	1.00	3.00	45500.00	11375.00	12.35	2.00	0.20	1500.00
5	Piano 1	3 - 4	1.35	1.00	3.00	45500.00	11375.00	12.35	2.00	0.20	1500.00
6	Piano 1	3 - 7	1.35	1.00	3.00	45500.00	11375.00	12.35	2.00	0.20	1500.00
7	Piano 1	4 - 8	1.35	1.00	3.00	45500.00	11375.00	12.35	2.00	0.20	1500.00
8	Piano 1	5 - 6	1.35	1.00	3.00	45500.00	11375.00	12.35	2.00	0.20	1500.00
9	Piano 1	5 - 9	1.35	1.00	3.00	45500.00	11375.00	12.35	2.00	0.20	1500.00
10	Piano 1	6 - 7	1.35	1.00	3.00	45500.00	11375.00	12.35	2.00	0.20	1500.00
11	Piano 1	6 - 10	1.35	1.00	3.00	45500.00	11375.00	12.35	2.00	0.20	1500.00
12	Piano 1	7 - 8	1.35	1.00	3.00	45500.00	11375.00	12.35	2.00	0.20	1500.00
13	Piano 1	7 - 11	1.35	1.00	3.00	45500.00	11375.00	12.35	2.00	0.20	1500.00
14	Piano 1	8 - 12	1.35	1.00	3.00	45500.00	11375.00	12.35	2.00	0.20	1500.00
15	Piano 1	9 - 10	1.35	1.00	3.00	45500.00	11375.00	12.35	2.00	0.20	1500.00
16	Piano 1	10 - 11	1.35	1.00	3.00	45500.00	11375.00	12.35	2.00	0.20	1500.00
17	Piano 1	11 - 12	1.35	1.00	3.00	45500.00	11375.00	12.35	2.00	0.20	1500.00

4 Risultati di Calcolo.

4.1 Tensioni sul Terreno.

I dati seguenti riportano i valori delle tensioni esercitate dalla fondazione sul terreno.

Asta/Piastra	: numerazione interna dell'asta/piastra.
X	: distanza dal nodo iniziale misurata lungo l'asse dell'asta/piastra.
Comb	: combinazione di appartenenza del valore considerato nell'involuppo.
Tensioni (σ_T)	: valore della tensione dovuta alla pressione dell'asta/piastra di fondazione:

Tabella 1.I

Tensioni Terreno									
				SLV	SLD	SLE			
Asta	Imp.	Fili	X [cm]	A1 σ_T [daN/cm ²]	A1 σ_T [daN/cm ²]	Caratt. σ_T [daN/cm ²]	Freq. σ_T [daN/cm ²]	Q. Perm. σ_T [daN/cm ²]	
1	Fondazione	2-1	0.00	0.95(1)	0.77(21)	0.71(1)	0.68(1)	0.67(1)	
			37.48	0.95(1)	0.77(21)	0.71(1)	0.67(1)	0.66(1)	
			74.95	0.93(1)	0.77(21)	0.70(1)	0.66(1)	0.65(1)	
2	Fondazione	2-1	0.00	0.93(1)	0.77(12)	0.70(1)	0.66(1)	0.65(1)	
			37.48	0.90(1)	0.75(12)	0.67(1)	0.64(1)	0.63(1)	
			74.95	0.85(1)	0.71(12)	0.64(1)	0.61(1)	0.60(1)	
3	Fondazione	2-1	0.00	0.85(1)	0.71(12)	0.64(1)	0.61(1)	0.60(1)	
			50.00	0.77(1)	0.65(12)	0.58(1)	0.56(1)	0.55(1)	
			100.00	0.69(1)	0.58(12)	0.52(1)	0.50(1)	0.50(1)	
4	Fondazione	2-1	0.00	0.69(1)	0.58(12)	0.52(1)	0.50(1)	0.50(1)	
			50.00	0.63(1)	0.51(12)	0.47(1)	0.46(1)	0.45(1)	
			100.00	0.58(1)	0.45(12)	0.44(1)	0.43(1)	0.42(1)	
5	Fondazione	2-1	0.00	0.58(1)	0.45(9)	0.44(1)	0.43(1)	0.42(1)	
			50.00	0.57(1)	0.43(9)	0.43(1)	0.42(1)	0.41(1)	
			100.00	0.59(1)	0.46(9)	0.45(1)	0.43(1)	0.42(1)	
6	Fondazione	2-1	0.00	0.59(1)	0.46(9)	0.45(1)	0.43(1)	0.42(1)	
			50.00	0.65(1)	0.52(9)	0.49(1)	0.46(1)	0.46(1)	
			100.00	0.72(1)	0.60(9)	0.54(1)	0.51(1)	0.50(1)	
7	Fondazione	2-1	0.00	0.72(1)	0.60(9)	0.54(1)	0.51(1)	0.50(1)	
			50.00	0.82(1)	0.68(9)	0.61(1)	0.57(1)	0.56(1)	
			100.00	0.90(1)	0.75(9)	0.67(1)	0.62(1)	0.61(1)	
8	Fondazione	2-1	0.00	0.90(1)	0.75(9)	0.67(1)	0.62(1)	0.61(1)	

			43.40	0.95(1)	0.78(9)	0.71(1)	0.66(1)	0.65(1)
			86.80	0.99(1)	0.79(9)	0.73(1)	0.68(1)	0.67(1)
9	Fondazione	2-1	0.00	0.99(1)	0.79(9)	0.73(1)	0.68(1)	0.67(1)
			43.40	1.00(1)	0.78(9)	0.75(1)	0.69(1)	0.68(1)
			86.80	1.00(1)	0.76(9)	0.75(1)	0.70(1)	0.69(1)
10	Fondazione	2-1	0.00	1.00(1)	0.76(20)	0.75(1)	0.70(1)	0.69(1)
			43.40	1.00(1)	0.75(20)	0.74(1)	0.70(1)	0.69(1)
			86.80	0.99(1)	0.75(20)	0.74(1)	0.69(1)	0.68(1)
11	Fondazione	2-1	0.00	0.99(1)	0.75(20)	0.74(1)	0.69(1)	0.68(1)
			43.40	0.97(1)	0.76(20)	0.73(1)	0.69(1)	0.68(1)
			86.80	0.96(1)	0.77(20)	0.72(1)	0.69(1)	0.68(1)
12	Fondazione	2-1	0.00	0.96(1)	0.77(13)	0.72(1)	0.69(1)	0.68(1)
			43.40	0.95(1)	0.78(13)	0.71(1)	0.68(1)	0.67(1)
			86.80	0.94(1)	0.81(13)	0.71(1)	0.68(1)	0.67(1)
13	Fondazione	1-5	0.00	0.94(1)	0.81(12)	0.71(1)	0.68(1)	0.67(1)
			37.50	0.92(1)	0.79(12)	0.70(1)	0.67(1)	0.66(1)
			75.00	0.91(1)	0.77(12)	0.69(1)	0.66(1)	0.65(1)
14	Fondazione	1-5	0.00	0.91(1)	0.77(12)	0.69(1)	0.66(1)	0.65(1)
			37.50	0.90(1)	0.75(12)	0.68(1)	0.65(1)	0.65(1)
			75.00	0.89(1)	0.74(12)	0.67(1)	0.65(1)	0.64(1)
15	Fondazione	1-5	0.00	0.89(1)	0.74(12)	0.67(1)	0.65(1)	0.64(1)
			50.00	0.88(1)	0.73(12)	0.67(1)	0.64(1)	0.64(1)
			100.00	0.89(1)	0.73(12)	0.67(1)	0.65(1)	0.64(1)
16	Fondazione	1-5	0.00	0.89(1)	0.73(12)	0.67(1)	0.65(1)	0.64(1)
			34.38	0.89(1)	0.73(12)	0.68(1)	0.65(1)	0.65(1)
			68.75	0.90(1)	0.73(12)	0.68(1)	0.66(1)	0.65(1)
17	Fondazione	1-5	0.00	0.90(1)	0.73(13)	0.68(1)	0.66(1)	0.65(1)
			34.38	0.91(1)	0.74(13)	0.69(1)	0.67(1)	0.66(1)
			68.75	0.93(1)	0.75(13)	0.70(1)	0.67(1)	0.67(1)
18	Fondazione	1-5	0.00	0.93(1)	0.75(13)	0.70(1)	0.67(1)	0.67(1)
			50.00	0.96(1)	0.77(13)	0.72(1)	0.69(1)	0.69(1)
			100.00	0.99(1)	0.80(13)	0.75(1)	0.72(1)	0.71(1)
19	Fondazione	1-5	0.00	0.99(1)	0.80(13)	0.75(1)	0.72(1)	0.71(1)
			35.63	1.02(1)	0.82(13)	0.77(1)	0.73(1)	0.72(1)
			71.25	1.03(1)	0.83(13)	0.78(1)	0.74(1)	0.73(1)
20	Fondazione	1-5	0.00	1.03(1)	0.83(10)	0.78(1)	0.74(1)	0.73(1)
			35.63	1.04(1)	0.83(10)	0.79(1)	0.75(1)	0.74(1)
			71.25	1.05(1)	0.83(10)	0.79(1)	0.75(1)	0.74(1)
21	Fondazione	3-2	0.00	0.95(1)	0.77(21)	0.71(1)	0.68(1)	0.67(1)
			36.30	0.94(1)	0.77(21)	0.71(1)	0.67(1)	0.67(1)
			72.60	0.92(1)	0.76(21)	0.69(1)	0.66(1)	0.65(1)
22	Fondazione	3-2	0.00	0.92(1)	0.76(21)	0.69(1)	0.66(1)	0.65(1)
			36.30	0.90(1)	0.74(21)	0.67(1)	0.64(1)	0.63(1)
			72.60	0.86(1)	0.72(21)	0.65(1)	0.62(1)	0.61(1)
23	Fondazione	3-2	0.00	0.86(1)	0.72(21)	0.65(1)	0.62(1)	0.61(1)
			41.88	0.81(1)	0.68(21)	0.61(1)	0.59(1)	0.58(1)
			83.75	0.77(1)	0.63(21)	0.58(1)	0.56(1)	0.55(1)
24	Fondazione	3-2	0.00	0.77(1)	0.63(21)	0.58(1)	0.56(1)	0.55(1)
			41.88	0.74(1)	0.60(21)	0.56(1)	0.54(1)	0.53(1)
			83.75	0.73(1)	0.58(21)	0.55(1)	0.53(1)	0.53(1)
25	Fondazione	3-2	0.00	0.73(1)	0.58(18)	0.55(1)	0.53(1)	0.53(1)
			41.88	0.74(1)	0.60(18)	0.56(1)	0.54(1)	0.53(1)
			83.75	0.77(1)	0.63(18)	0.58(1)	0.56(1)	0.55(1)
26	Fondazione	3-2	0.00	0.77(1)	0.63(18)	0.58(1)	0.56(1)	0.55(1)
			41.88	0.81(1)	0.67(18)	0.61(1)	0.59(1)	0.58(1)
			83.75	0.86(1)	0.71(18)	0.65(1)	0.62(1)	0.61(1)
27	Fondazione	3-2	0.00	0.86(1)	0.71(18)	0.65(1)	0.62(1)	0.61(1)
			36.20	0.90(1)	0.74(18)	0.67(1)	0.64(1)	0.63(1)
			72.40	0.92(1)	0.76(18)	0.69(1)	0.66(1)	0.65(1)
28	Fondazione	3-2	0.00	0.92(1)	0.76(20)	0.69(1)	0.66(1)	0.65(1)
			36.20	0.94(1)	0.77(20)	0.70(1)	0.67(1)	0.66(1)
			72.40	0.95(1)	0.77(20)	0.71(1)	0.68(1)	0.67(1)
29	Fondazione	6-2	0.00	1.02(1)	0.76(1)	0.76(1)	0.72(1)	0.71(1)
			35.85	1.01(1)	0.76(1)	0.76(1)	0.72(1)	0.71(1)
			71.70	1.00(1)	0.75(1)	0.75(1)	0.71(1)	0.70(1)
30	Fondazione	6-2	0.00	1.00(1)	0.75(17)	0.75(1)	0.71(1)	0.70(1)
			38.20	0.98(1)	0.74(17)	0.74(1)	0.70(1)	0.69(1)
			76.40	0.97(1)	0.75(17)	0.73(1)	0.69(1)	0.68(1)
31	Fondazione	6-2	0.00	0.97(1)	0.75(17)	0.73(1)	0.69(1)	0.68(1)
			38.20	0.96(1)	0.76(17)	0.72(1)	0.69(1)	0.68(1)
			76.40	0.96(1)	0.77(17)	0.72(1)	0.69(1)	0.68(1)
32	Fondazione	6-2	0.00	0.96(1)	0.77(17)	0.72(1)	0.69(1)	0.68(1)

			40.55	0.97(1)	0.77(17)	0.72(1)	0.69(1)	0.68(1)
			81.10	0.97(1)	0.77(17)	0.73(1)	0.70(1)	0.69(1)
33	Fondazione	6-2	0.00	0.97(1)	0.77(1)	0.73(1)	0.70(1)	0.69(1)
			40.55	0.97(1)	0.75(1)	0.73(1)	0.70(1)	0.69(1)
			81.10	0.97(1)	0.73(1)	0.73(1)	0.70(1)	0.69(1)
34	Fondazione	6-2	0.00	0.97(1)	0.73(1)	0.73(1)	0.70(1)	0.69(1)
			40.55	0.97(1)	0.73(1)	0.73(1)	0.70(1)	0.69(1)
			81.10	0.97(1)	0.72(1)	0.72(1)	0.69(1)	0.68(1)
35	Fondazione	6-2	0.00	0.97(1)	0.72(20)	0.72(1)	0.69(1)	0.68(1)
			40.55	0.96(1)	0.72(20)	0.72(1)	0.69(1)	0.68(1)
			81.10	0.96(1)	0.73(20)	0.72(1)	0.68(1)	0.67(1)
36	Fondazione	6-2	0.00	0.96(1)	0.73(20)	0.72(1)	0.68(1)	0.67(1)
			40.55	0.95(1)	0.75(20)	0.71(1)	0.68(1)	0.67(1)
			81.10	0.95(1)	0.77(20)	0.71(1)	0.68(1)	0.67(1)
37	Fondazione	4-3	0.00	0.99(1)	0.89(19) *	0.75(1)	0.71(1)	0.70(1)
			37.51	0.96(1)	0.85(19)	0.72(1)	0.69(1)	0.68(1)
			75.02	0.92(1)	0.80(19)	0.70(1)	0.66(1)	0.66(1)
38	Fondazione	4-3	0.00	0.92(1)	0.80(21)	0.70(1)	0.66(1)	0.66(1)
			37.51	0.88(1)	0.76(21)	0.66(1)	0.64(1)	0.63(1)
			75.02	0.83(1)	0.72(21)	0.63(1)	0.60(1)	0.59(1)
39	Fondazione	4-3	0.00	0.83(1)	0.72(21)	0.63(1)	0.60(1)	0.59(1)
			43.00	0.77(1)	0.66(21)	0.58(1)	0.56(1)	0.55(1)
			86.00	0.70(1)	0.60(21)	0.53(1)	0.51(1)	0.51(1)
40	Fondazione	4-3	0.00	0.70(1)	0.60(21)	0.53(1)	0.51(1)	0.51(1)
			43.00	0.66(1)	0.55(21)	0.50(1)	0.48(1)	0.48(1)
			86.00	0.63(1)	0.51(21)	0.47(1)	0.46(1)	0.46(1)
41	Fondazione	4-3	0.00	0.63(1)	0.51(19)	0.47(1)	0.46(1)	0.46(1)
			43.00	0.62(1)	0.50(19)	0.47(1)	0.46(1)	0.45(1)
			86.00	0.64(1)	0.51(19)	0.48(1)	0.47(1)	0.46(1)
42	Fondazione	4-3	0.00	0.64(1)	0.51(9)	0.48(1)	0.47(1)	0.46(1)
			43.00	0.68(1)	0.55(9)	0.51(1)	0.49(1)	0.49(1)
			86.00	0.74(1)	0.60(9)	0.56(1)	0.53(1)	0.53(1)
43	Fondazione	4-3	0.00	0.74(1)	0.60(18)	0.56(1)	0.53(1)	0.53(1)
			43.00	0.80(1)	0.66(18)	0.60(1)	0.58(1)	0.57(1)
			86.00	0.87(1)	0.71(18)	0.65(1)	0.62(1)	0.61(1)
44	Fondazione	4-3	0.00	0.87(1)	0.71(18)	0.65(1)	0.62(1)	0.61(1)
			36.95	0.91(1)	0.75(18)	0.68(1)	0.65(1)	0.64(1)
			73.90	0.94(1)	0.76(18)	0.70(1)	0.67(1)	0.66(1)
45	Fondazione	4-3	0.00	0.94(1)	0.76(21)	0.70(1)	0.67(1)	0.66(1)
			36.95	0.95(1)	0.77(21)	0.71(1)	0.68(1)	0.67(1)
			73.90	0.95(1)	0.77(21)	0.71(1)	0.68(1)	0.67(1)
46	Fondazione	3-7	0.00	0.95(1)	0.77(21)	0.71(1)	0.68(1)	0.67(1)
			48.66	0.96(1)	0.75(21)	0.72(1)	0.68(1)	0.68(1)
			97.32	0.97(1)	0.73(21)	0.73(1)	0.69(1)	0.68(1)
47	Fondazione	3-7	0.00	0.97(1)	0.73(1)	0.73(1)	0.69(1)	0.68(1)
			48.66	0.98(1)	0.73(1)	0.73(1)	0.70(1)	0.69(1)
			97.32	0.99(1)	0.74(1)	0.74(1)	0.71(1)	0.70(1)
48	Fondazione	3-7	0.00	0.99(1)	0.74(16)	0.74(1)	0.71(1)	0.70(1)
			48.66	1.00(1)	0.75(16)	0.75(1)	0.71(1)	0.70(1)
			97.32	1.00(1)	0.75(16)	0.75(1)	0.72(1)	0.71(1)
49	Fondazione	3-7	0.00	1.00(1)	0.75(16)	0.75(1)	0.72(1)	0.71(1)
			48.66	1.00(1)	0.77(16)	0.75(1)	0.72(1)	0.71(1)
			97.32	1.00(1)	0.79(16)	0.75(1)	0.72(1)	0.71(1)
50	Fondazione	3-7	0.00	1.00(1)	0.79(16)	0.75(1)	0.72(1)	0.71(1)
			48.66	1.00(1)	0.80(16)	0.75(1)	0.71(1)	0.71(1)
			97.32	0.99(1)	0.80(16)	0.74(1)	0.71(1)	0.70(1)
51	Fondazione	3-7	0.00	0.99(1)	0.80(16)	0.74(1)	0.71(1)	0.70(1)
			35.85	0.99(1)	0.78(16)	0.74(1)	0.71(1)	0.70(1)
			71.70	0.99(1)	0.76(16)	0.74(1)	0.71(1)	0.70(1)
52	Fondazione	3-7	0.00	0.99(1)	0.76(1)	0.74(1)	0.71(1)	0.70(1)
			35.85	1.00(1)	0.75(1)	0.75(1)	0.71(1)	0.70(1)
			71.70	1.00(1)	0.75(1)	0.75(1)	0.71(1)	0.70(1)
53	Fondazione	8-4	0.00	1.05(1)	0.87(7)	0.80(1)	0.76(1)	0.76(1)
			45.00	1.06(1)	0.87(7)	0.80(1)	0.77(1)	0.76(1)
			90.00	1.05(1)	0.86(7)	0.79(1)	0.76(1)	0.75(1)
54	Fondazione	8-4	0.00	1.05(1)	0.86(7)	0.79(1)	0.76(1)	0.75(1)
			45.00	1.04(1)	0.84(7)	0.79(1)	0.76(1)	0.75(1)
			90.00	1.03(1)	0.83(7)	0.78(1)	0.75(1)	0.74(1)
55	Fondazione	8-4	0.00	1.03(1)	0.83(8)	0.78(1)	0.75(1)	0.74(1)
			45.00	1.02(1)	0.82(8)	0.77(1)	0.74(1)	0.74(1)
			90.00	1.01(1)	0.82(8)	0.76(1)	0.74(1)	0.73(1)
56	Fondazione	8-4	0.00	1.01(1)	0.82(8)	0.76(1)	0.74(1)	0.73(1)

			45.00	1.00(1)	0.81(8)	0.76(1)	0.73(1)	0.72(1)
			90.00	0.99(1)	0.81(8)	0.75(1)	0.72(1)	0.72(1)
57	Fondazione	8-4	0.00	0.99(1)	0.81(19)	0.75(1)	0.72(1)	0.72(1)
			45.00	0.98(1)	0.80(19)	0.74(1)	0.72(1)	0.71(1)
			90.00	0.98(1)	0.81(19)	0.74(1)	0.71(1)	0.70(1)
58	Fondazione	8-4	0.00	0.98(1)	0.81(19)	0.74(1)	0.71(1)	0.70(1)
			45.00	0.98(1)	0.82(19)	0.74(1)	0.71(1)	0.70(1)
			90.00	0.98(1)	0.84(19)	0.74(1)	0.71(1)	0.70(1)
59	Fondazione	8-4	0.00	0.98(1)	0.84(19)	0.74(1)	0.71(1)	0.70(1)
			45.00	0.98(1)	0.86(19)	0.74(1)	0.71(1)	0.70(1)
			90.00	0.99(1)	0.89(19) *	0.75(1)	0.71(1)	0.70(1)
60	Fondazione	5-6	0.00	1.05(1)	0.83(10)	0.79(1)	0.75(1)	0.74(1)
			43.28	1.06(1)	0.82(10)	0.80(1)	0.76(1)	0.75(1)
			86.56	1.08(1)	0.82(10)	0.81(1)	0.77(1)	0.76(1)
61	Fondazione	5-6	0.00	1.08(1)	0.82(1)	0.81(1)	0.77(1)	0.76(1)
			43.28	1.10(1)	0.82(1)	0.82(1)	0.78(1)	0.77(1)
			86.56	1.12(1)	0.84(1)	0.84(1)	0.79(1)	0.78(1)
62	Fondazione	5-6	0.00	1.12(1)	0.84(1)	0.84(1)	0.79(1)	0.78(1)
			43.28	1.13(1)	0.85(1)	0.85(1)	0.80(1)	0.79(1)
			86.56	1.15(1)	0.86(1)	0.86(1)	0.81(1)	0.79(1)
63	Fondazione	5-6	0.00	1.15(1)	0.86(1)	0.86(1)	0.81(1)	0.79(1)
			43.28	1.16(1)	0.87(1)	0.87(1)	0.81(1)	0.80(1)
			86.56	1.17(1)	0.87(1)	0.87(1)	0.82(1)	0.80(1)
64	Fondazione	5-6	0.00	1.17(1)	0.87(1)	0.87(1)	0.82(1)	0.80(1)
			43.28	1.18(1)	0.88(1)	0.88(1)	0.82(1)	0.81(1)
			86.56	1.18(1) *	0.88(1)	0.88(1) *	0.82(1) *	0.81(1) *
65	Fondazione	5-6	0.00	1.18(1) *	0.88(1)	0.88(1) *	0.82(1) *	0.81(1) *
			43.28	1.18(1)	0.88(1)	0.88(1)	0.82(1)	0.81(1)
			86.56	1.17(1)	0.87(1)	0.87(1)	0.81(1)	0.80(1)
66	Fondazione	5-6	0.00	1.17(1)	0.87(1)	0.87(1)	0.81(1)	0.80(1)
			43.28	1.15(1)	0.86(1)	0.86(1)	0.80(1)	0.79(1)
			86.56	1.13(1)	0.84(1)	0.84(1)	0.79(1)	0.77(1)
67	Fondazione	5-6	0.00	1.13(1)	0.84(1)	0.84(1)	0.79(1)	0.77(1)
			32.50	1.11(1)	0.83(1)	0.83(1)	0.78(1)	0.76(1)
			65.00	1.10(1)	0.82(1)	0.82(1)	0.77(1)	0.75(1)
68	Fondazione	5-6	0.00	1.10(1)	0.82(1)	0.82(1)	0.77(1)	0.75(1)
			32.50	1.09(1)	0.81(1)	0.81(1)	0.76(1)	0.75(1)
			65.00	1.08(1)	0.80(1)	0.80(1)	0.76(1)	0.74(1)
69	Fondazione	5-6	0.00	1.08(1)	0.80(10)	0.80(1)	0.76(1)	0.74(1)
			43.50	1.08(1)	0.81(10)	0.80(1)	0.76(1)	0.74(1)
			87.00	1.08(1)	0.81(10)	0.80(1)	0.76(1)	0.74(1)
70	Fondazione	5-6	0.00	1.08(1)	0.81(1)	0.80(1)	0.76(1)	0.74(1)
			43.50	1.08(1)	0.81(1)	0.80(1)	0.76(1)	0.74(1)
			87.00	1.07(1)	0.80(1)	0.80(1)	0.75(1)	0.74(1)
71	Fondazione	5-6	0.00	1.07(1)	0.80(1)	0.80(1)	0.75(1)	0.74(1)
			43.50	1.06(1)	0.79(1)	0.79(1)	0.75(1)	0.73(1)
			87.00	1.04(1)	0.78(1)	0.78(1)	0.74(1)	0.73(1)
72	Fondazione	5-6	0.00	1.04(1)	0.78(1)	0.78(1)	0.74(1)	0.73(1)
			43.50	1.03(1)	0.77(1)	0.77(1)	0.73(1)	0.72(1)
			87.00	1.02(1)	0.76(1)	0.76(1)	0.72(1)	0.71(1)
73	Fondazione	5-9	0.00	1.05(1)	0.83(10)	0.79(1)	0.75(1)	0.74(1)
			35.63	1.04(1)	0.83(10)	0.78(1)	0.75(1)	0.74(1)
			71.25	1.03(1)	0.82(10)	0.77(1)	0.74(1)	0.73(1)
74	Fondazione	5-9	0.00	1.03(1)	0.82(10)	0.77(1)	0.74(1)	0.73(1)
			35.63	1.01(1)	0.81(10)	0.76(1)	0.73(1)	0.72(1)
			71.25	0.99(1)	0.79(10)	0.74(1)	0.71(1)	0.70(1)
75	Fondazione	5-9	0.00	0.99(1)	0.79(10)	0.74(1)	0.71(1)	0.70(1)
			50.00	0.95(1)	0.76(10)	0.71(1)	0.69(1)	0.68(1)
			100.00	0.91(1)	0.73(10)	0.69(1)	0.67(1)	0.66(1)
76	Fondazione	5-9	0.00	0.91(1)	0.73(10)	0.69(1)	0.67(1)	0.66(1)
			34.38	0.90(1)	0.72(10)	0.68(1)	0.65(1)	0.65(1)
			68.75	0.88(1)	0.71(10)	0.67(1)	0.65(1)	0.64(1)
77	Fondazione	5-9	0.00	0.88(1)	0.71(10)	0.67(1)	0.65(1)	0.64(1)
			34.38	0.87(1)	0.70(10)	0.66(1)	0.64(1)	0.63(1)
			68.75	0.86(1)	0.70(10)	0.65(1)	0.63(1)	0.63(1)
78	Fondazione	5-9	0.00	0.86(1)	0.70(11)	0.65(1)	0.63(1)	0.63(1)
			50.00	0.85(1)	0.69(11)	0.65(1)	0.62(1)	0.62(1)
			100.00	0.85(1)	0.69(11)	0.64(1)	0.62(1)	0.62(1)
79	Fondazione	5-9	0.00	0.85(1)	0.69(10)	0.64(1)	0.62(1)	0.62(1)
			36.25	0.86(1)	0.70(10)	0.65(1)	0.62(1)	0.62(1)
			72.50	0.87(1)	0.71(10)	0.65(1)	0.63(1)	0.62(1)
80	Fondazione	5-9	0.00	0.87(1)	0.71(17)	0.65(1)	0.63(1)	0.62(1)

			36.25	0.87(1)	0.73(17)	0.66(1)	0.63(1)	0.63(1)
			72.50	0.88(1)	0.75(17)	0.67(1)	0.64(1)	0.63(1)
81	Fondazione	6-7	0.00	1.02(1)	0.76(1)	0.76(1)	0.72(1)	0.71(1)
			41.56	1.01(1)	0.76(1)	0.76(1)	0.72(1)	0.71(1)
			83.12	1.01(1)	0.75(1)	0.75(1)	0.72(1)	0.71(1)
82	Fondazione	6-7	0.00	1.01(1)	0.75(1)	0.75(1)	0.72(1)	0.71(1)
			41.56	1.00(1)	0.75(1)	0.75(1)	0.72(1)	0.71(1)
			83.12	1.00(1)	0.75(1)	0.75(1)	0.71(1)	0.71(1)
83	Fondazione	6-7	0.00	1.00(1)	0.75(7)	0.75(1)	0.71(1)	0.71(1)
			41.56	0.99(1)	0.75(7)	0.75(1)	0.71(1)	0.70(1)
			83.12	0.99(1)	0.75(7)	0.74(1)	0.71(1)	0.70(1)
84	Fondazione	6-7	0.00	0.99(1)	0.75(7)	0.74(1)	0.71(1)	0.70(1)
			41.56	0.98(1)	0.75(7)	0.74(1)	0.70(1)	0.70(1)
			83.12	0.98(1)	0.75(7)	0.73(1)	0.70(1)	0.69(1)
85	Fondazione	6-7	0.00	0.98(1)	0.75(7)	0.73(1)	0.70(1)	0.69(1)
			41.56	0.97(1)	0.74(7)	0.73(1)	0.70(1)	0.69(1)
			83.12	0.97(1)	0.73(7)	0.73(1)	0.69(1)	0.69(1)
86	Fondazione	6-7	0.00	0.97(1)	0.73(1)	0.73(1)	0.69(1)	0.69(1)
			38.20	0.97(1)	0.73(1)	0.73(1)	0.69(1)	0.68(1)
			76.40	0.97(1)	0.73(1)	0.73(1)	0.69(1)	0.68(1)
87	Fondazione	6-7	0.00	0.97(1)	0.73(1)	0.73(1)	0.69(1)	0.68(1)
			38.20	0.97(1)	0.73(1)	0.73(1)	0.70(1)	0.69(1)
			76.40	0.98(1)	0.74(1)	0.74(1)	0.70(1)	0.69(1)
88	Fondazione	6-7	0.00	0.98(1)	0.74(1)	0.74(1)	0.70(1)	0.69(1)
			28.30	0.99(1)	0.74(1)	0.74(1)	0.71(1)	0.70(1)
			56.60	1.00(1)	0.75(1)	0.75(1)	0.71(1)	0.70(1)
89	Fondazione	10-6	0.00	0.87(1)	0.68(1)	0.65(1)	0.63(1)	0.62(1)
			37.45	0.86(1)	0.65(1)	0.65(1)	0.62(1)	0.61(1)
			74.90	0.85(1)	0.64(1)	0.64(1)	0.61(1)	0.60(1)
90	Fondazione	10-6	0.00	0.85(1)	0.64(18)	0.64(1)	0.61(1)	0.60(1)
			37.45	0.84(1)	0.63(18)	0.63(1)	0.60(1)	0.60(1)
			74.90	0.83(1)	0.63(18)	0.63(1)	0.60(1)	0.59(1)
91	Fondazione	10-6	0.00	0.83(1)	0.63(1)	0.63(1)	0.60(1)	0.59(1)
			42.50	0.83(1)	0.63(1)	0.63(1)	0.60(1)	0.59(1)
			85.00	0.84(1)	0.63(1)	0.63(1)	0.61(1)	0.60(1)
92	Fondazione	10-6	0.00	0.84(1)	0.63(1)	0.63(1)	0.61(1)	0.60(1)
			42.50	0.87(1)	0.65(1)	0.65(1)	0.62(1)	0.61(1)
			85.00	0.89(1)	0.67(1)	0.67(1)	0.64(1)	0.63(1)
93	Fondazione	10-6	0.00	0.89(1)	0.67(1)	0.67(1)	0.64(1)	0.63(1)
			34.98	0.91(1)	0.68(1)	0.68(1)	0.65(1)	0.65(1)
			69.95	0.93(1)	0.70(1)	0.70(1)	0.66(1)	0.66(1)
94	Fondazione	10-6	0.00	0.93(1)	0.70(1)	0.70(1)	0.66(1)	0.66(1)
			34.98	0.94(1)	0.71(1)	0.71(1)	0.67(1)	0.67(1)
			69.95	0.96(1)	0.71(1)	0.71(1)	0.68(1)	0.67(1)
95	Fondazione	10-6	0.00	0.96(1)	0.71(1)	0.71(1)	0.68(1)	0.67(1)
			41.32	0.97(1)	0.73(1)	0.73(1)	0.69(1)	0.68(1)
			82.65	0.99(1)	0.74(1)	0.74(1)	0.70(1)	0.69(1)
96	Fondazione	10-6	0.00	0.99(1)	0.74(1)	0.74(1)	0.70(1)	0.69(1)
			41.33	1.01(1)	0.75(1)	0.75(1)	0.71(1)	0.70(1)
			82.65	1.02(1)	0.76(1)	0.76(1)	0.72(1)	0.71(1)
97	Fondazione	7-8	0.00	1.00(1)	0.75(1)	0.75(1)	0.71(1)	0.70(1)
			45.49	1.02(1)	0.76(1)	0.76(1)	0.73(1)	0.72(1)
			90.98	1.05(1)	0.78(1)	0.78(1)	0.74(1)	0.73(1)
98	Fondazione	7-8	0.00	1.05(1)	0.78(1)	0.78(1)	0.74(1)	0.73(1)
			45.49	1.07(1)	0.80(1)	0.80(1)	0.76(1)	0.75(1)
			90.98	1.09(1)	0.81(1)	0.81(1)	0.77(1)	0.76(1)
99	Fondazione	7-8	0.00	1.09(1)	0.81(1)	0.81(1)	0.77(1)	0.76(1)
			45.49	1.10(1)	0.82(1)	0.82(1)	0.78(1)	0.77(1)
			90.98	1.10(1)	0.83(1)	0.83(1)	0.78(1)	0.77(1)
100	Fondazione	7-8	0.00	1.10(1)	0.83(1)	0.83(1)	0.78(1)	0.77(1)
			45.49	1.11(1)	0.83(1)	0.83(1)	0.78(1)	0.77(1)
			90.98	1.11(1)	0.83(1)	0.83(1)	0.79(1)	0.78(1)
101	Fondazione	7-8	0.00	1.11(1)	0.83(1)	0.83(1)	0.79(1)	0.78(1)
			45.49	1.10(1)	0.83(1)	0.83(1)	0.79(1)	0.78(1)
			90.98	1.10(1)	0.83(1)	0.83(1)	0.79(1)	0.78(1)
102	Fondazione	7-8	0.00	1.10(1)	0.83(7)	0.83(1)	0.79(1)	0.78(1)
			45.49	1.10(1)	0.83(7)	0.82(1)	0.78(1)	0.77(1)
			90.98	1.09(1)	0.84(7)	0.82(1)	0.78(1)	0.77(1)
103	Fondazione	7-8	0.00	1.09(1)	0.84(7)	0.82(1)	0.78(1)	0.77(1)
			45.49	1.08(1)	0.84(7)	0.81(1)	0.78(1)	0.77(1)
			90.98	1.07(1)	0.85(7)	0.81(1)	0.77(1)	0.76(1)
104	Fondazione	7-8	0.00	1.07(1)	0.85(7)	0.81(1)	0.77(1)	0.76(1)

			45.49	1.06(1)	0.86(7)	0.80(1)	0.77(1)	0.76(1)
			90.98	1.05(1)	0.87(7)	0.80(1)	0.76(1)	0.76(1)
105	Fondazione	7-11	0.00	1.00(1)	0.75(1)	0.75(1)	0.71(1)	0.70(1)
			14.25	1.00(1)	0.75(1)	0.75(1)	0.71(1)	0.70(1)
			28.50	1.00(1)	0.75(1)	0.75(1)	0.71(1)	0.70(1)
106	Fondazione	7-11	0.00	1.00(1)	0.75(21)	0.75(1)	0.71(1)	0.70(1)
			30.70	1.00(1)	0.75(21)	0.75(1)	0.71(1)	0.70(1)
			61.40	0.99(1)	0.76(21)	0.74(1)	0.71(1)	0.70(1)
107	Fondazione	7-11	0.00	0.99(1)	0.76(21)	0.74(1)	0.71(1)	0.70(1)
			30.70	0.99(1)	0.78(21)	0.74(1)	0.71(1)	0.70(1)
			61.40	0.99(1)	0.79(21)	0.74(1)	0.71(1)	0.70(1)
108	Fondazione	7-11	0.00	0.99(1)	0.79(21)	0.74(1)	0.71(1)	0.70(1)
			47.37	1.00(1)	0.80(21)	0.75(1)	0.71(1)	0.71(1)
			94.74	1.00(1)	0.80(21)	0.75(1)	0.72(1)	0.71(1)
109	Fondazione	7-11	0.00	1.00(1)	0.80(13)	0.75(1)	0.72(1)	0.71(1)
			47.37	1.00(1)	0.78(13)	0.75(1)	0.72(1)	0.71(1)
			94.74	1.00(1)	0.77(13)	0.75(1)	0.72(1)	0.71(1)
110	Fondazione	7-11	0.00	1.00(1)	0.77(11)	0.75(1)	0.72(1)	0.71(1)
			47.37	1.00(1)	0.77(11)	0.75(1)	0.72(1)	0.71(1)
			94.74	0.99(1)	0.76(11)	0.75(1)	0.72(1)	0.71(1)
111	Fondazione	7-11	0.00	0.99(1)	0.76(11)	0.75(1)	0.72(1)	0.71(1)
			47.37	0.99(1)	0.77(11)	0.74(1)	0.71(1)	0.70(1)
			94.74	0.98(1)	0.77(11)	0.73(1)	0.70(1)	0.70(1)
112	Fondazione	7-11	0.00	0.98(1)	0.77(16)	0.73(1)	0.70(1)	0.70(1)
			47.37	0.97(1)	0.78(16)	0.73(1)	0.70(1)	0.69(1)
			94.74	0.96(1)	0.80(16)	0.72(1)	0.70(1)	0.69(1)
113	Fondazione	12-8	0.00	0.93(1)	0.82(6)	0.70(1)	0.67(1)	0.67(1)
			37.50	0.89(1)	0.78(6)	0.67(1)	0.65(1)	0.64(1)
			75.00	0.86(1)	0.74(6)	0.65(1)	0.62(1)	0.62(1)
114	Fondazione	12-8	0.00	0.86(1)	0.74(8)	0.65(1)	0.62(1)	0.62(1)
			37.50	0.82(1)	0.70(8)	0.62(1)	0.60(1)	0.59(1)
			75.00	0.78(1)	0.67(8)	0.59(1)	0.57(1)	0.57(1)
115	Fondazione	12-8	0.00	0.78(1)	0.67(8)	0.59(1)	0.57(1)	0.57(1)
			40.63	0.75(1)	0.64(8)	0.57(1)	0.55(1)	0.55(1)
			81.25	0.73(1)	0.61(8)	0.55(1)	0.53(1)	0.53(1)
116	Fondazione	12-8	0.00	0.73(1)	0.61(6)	0.55(1)	0.53(1)	0.53(1)
			40.63	0.72(1)	0.59(6)	0.55(1)	0.53(1)	0.53(1)
			81.25	0.73(1)	0.61(6)	0.56(1)	0.54(1)	0.54(1)
117	Fondazione	12-8	0.00	0.73(1)	0.61(7)	0.56(1)	0.54(1)	0.54(1)
			40.63	0.77(1)	0.64(7)	0.58(1)	0.56(1)	0.56(1)
			81.25	0.82(1)	0.69(7)	0.62(1)	0.60(1)	0.60(1)
118	Fondazione	12-8	0.00	0.82(1)	0.69(7)	0.62(1)	0.60(1)	0.60(1)
			40.63	0.88(1)	0.74(7)	0.67(1)	0.64(1)	0.64(1)
			81.25	0.95(1)	0.80(7)	0.71(1)	0.69(1)	0.68(1)
119	Fondazione	12-8	0.00	0.95(1)	0.80(7)	0.71(1)	0.69(1)	0.68(1)
			37.50	0.99(1)	0.83(7)	0.75(1)	0.72(1)	0.71(1)
			75.00	1.02(1)	0.86(7)	0.77(1)	0.74(1)	0.74(1)
120	Fondazione	12-8	0.00	1.02(1)	0.86(7)	0.77(1)	0.74(1)	0.74(1)
			37.50	1.04(1)	0.87(7)	0.79(1)	0.76(1)	0.75(1)
			75.00	1.05(1)	0.87(7)	0.80(1)	0.76(1)	0.76(1)
121	Fondazione	9-10	0.00	0.88(1)	0.75(17)	0.67(1)	0.64(1)	0.63(1)
			35.63	0.88(1)	0.74(17)	0.66(1)	0.63(1)	0.63(1)
			71.25	0.87(1)	0.72(17)	0.65(1)	0.63(1)	0.62(1)
122	Fondazione	9-10	0.00	0.87(1)	0.72(17)	0.65(1)	0.63(1)	0.62(1)
			35.63	0.86(1)	0.70(17)	0.65(1)	0.62(1)	0.61(1)
			71.25	0.85(1)	0.68(17)	0.64(1)	0.61(1)	0.60(1)
123	Fondazione	9-10	0.00	0.85(1)	0.68(17)	0.64(1)	0.61(1)	0.60(1)
			31.25	0.85(1)	0.66(17)	0.64(1)	0.61(1)	0.60(1)
			62.50	0.85(1)	0.65(17)	0.64(1)	0.60(1)	0.60(1)
124	Fondazione	9-10	0.00	0.85(1)	0.65(1)	0.64(1)	0.60(1)	0.60(1)
			31.25	0.85(1)	0.64(1)	0.64(1)	0.60(1)	0.59(1)
			62.50	0.86(1)	0.64(1)	0.64(1)	0.61(1)	0.60(1)
125	Fondazione	9-10	0.00	0.86(1)	0.64(1)	0.64(1)	0.61(1)	0.60(1)
			32.50	0.87(1)	0.65(1)	0.65(1)	0.61(1)	0.60(1)
			65.00	0.87(1)	0.65(1)	0.65(1)	0.61(1)	0.60(1)
126	Fondazione	9-10	0.00	0.87(1)	0.65(1)	0.65(1)	0.61(1)	0.60(1)
			32.50	0.88(1)	0.65(1)	0.65(1)	0.61(1)	0.60(1)
			65.00	0.88(1)	0.65(1)	0.65(1)	0.61(1)	0.60(1)
127	Fondazione	9-10	0.00	0.88(1)	0.65(1)	0.65(1)	0.61(1)	0.60(1)
			31.25	0.88(1)	0.65(1)	0.65(1)	0.61(1)	0.60(1)
			62.50	0.88(1)	0.65(1)	0.65(1)	0.61(1)	0.59(1)
128	Fondazione	9-10	0.00	0.88(1)	0.65(1)	0.65(1)	0.61(1)	0.59(1)

			31.25	0.88(1)	0.65(1)	0.65(1)	0.61(1)	0.59(1)
			62.50	0.88(1)	0.65(1)	0.65(1)	0.61(1)	0.59(1)
129	Fondazione	9-10	0.00	0.88(1)	0.65(1)	0.65(1)	0.61(1)	0.59(1)
			36.88	0.88(1)	0.65(1)	0.65(1)	0.60(1)	0.59(1)
			73.75	0.87(1)	0.65(1)	0.65(1)	0.60(1)	0.59(1)
130	Fondazione	9-10	0.00	0.87(1)	0.65(1)	0.65(1)	0.60(1)	0.59(1)
			36.88	0.85(1)	0.63(1)	0.63(1)	0.59(1)	0.58(1)
			73.75	0.83(1)	0.62(1)	0.62(1)	0.57(1)	0.56(1)
131	Fondazione	9-10	0.00	0.83(1)	0.62(1)	0.62(1)	0.57(1)	0.56(1)
			46.67	0.80(1)	0.59(1)	0.59(1)	0.56(1)	0.55(1)
			93.33	0.77(1)	0.58(1)	0.58(1)	0.54(1)	0.53(1)
132	Fondazione	9-10	0.00	0.77(1)	0.58(16)	0.58(1)	0.54(1)	0.53(1)
			46.67	0.76(1)	0.57(16)	0.57(1)	0.54(1)	0.53(1)
			93.33	0.77(1)	0.58(16)	0.58(1)	0.55(1)	0.54(1)
133	Fondazione	9-10	0.00	0.77(1)	0.58(16)	0.58(1)	0.55(1)	0.54(1)
			46.67	0.79(1)	0.61(16)	0.59(1)	0.57(1)	0.56(1)
			93.33	0.83(1)	0.64(16)	0.62(1)	0.59(1)	0.58(1)
134	Fondazione	9-10	0.00	0.83(1)	0.64(16)	0.62(1)	0.59(1)	0.58(1)
			33.48	0.85(1)	0.66(16)	0.63(1)	0.61(1)	0.60(1)
			66.95	0.86(1)	0.67(16)	0.65(1)	0.62(1)	0.61(1)
135	Fondazione	9-10	0.00	0.86(1)	0.67(15)	0.65(1)	0.62(1)	0.61(1)
			33.48	0.87(1)	0.68(15)	0.65(1)	0.62(1)	0.62(1)
			66.95	0.87(1)	0.68(15)	0.65(1)	0.63(1)	0.62(1)
136	Fondazione	10-11	0.00	0.87(1)	0.68(15)	0.65(1)	0.63(1)	0.62(1)
			36.50	0.87(1)	0.68(15)	0.65(1)	0.62(1)	0.61(1)
			73.00	0.85(1)	0.67(15)	0.64(1)	0.61(1)	0.60(1)
137	Fondazione	10-11	0.00	0.85(1)	0.67(6)	0.64(1)	0.61(1)	0.60(1)
			36.50	0.83(1)	0.66(6)	0.62(1)	0.60(1)	0.59(1)
			73.00	0.80(1)	0.64(6)	0.60(1)	0.58(1)	0.57(1)
138	Fondazione	10-11	0.00	0.80(1)	0.64(15)	0.60(1)	0.58(1)	0.57(1)
			43.13	0.76(1)	0.61(15)	0.57(1)	0.55(1)	0.54(1)
			86.25	0.72(1)	0.58(15)	0.54(1)	0.53(1)	0.52(1)
139	Fondazione	10-11	0.00	0.72(1)	0.58(16)	0.54(1)	0.53(1)	0.52(1)
			43.13	0.70(1)	0.56(16)	0.53(1)	0.51(1)	0.51(1)
			86.25	0.70(1)	0.55(16)	0.53(1)	0.51(1)	0.51(1)
140	Fondazione	10-11	0.00	0.70(1)	0.55(16)	0.53(1)	0.51(1)	0.51(1)
			43.13	0.72(1)	0.58(16)	0.54(1)	0.53(1)	0.52(1)
			86.25	0.76(1)	0.63(16)	0.57(1)	0.55(1)	0.55(1)
141	Fondazione	10-11	0.00	0.76(1)	0.63(11)	0.57(1)	0.55(1)	0.55(1)
			43.13	0.81(1)	0.68(11)	0.61(1)	0.59(1)	0.58(1)
			86.25	0.86(1)	0.73(11)	0.65(1)	0.63(1)	0.62(1)
142	Fondazione	10-11	0.00	0.86(1)	0.73(16)	0.65(1)	0.63(1)	0.62(1)
			33.50	0.90(1)	0.76(16)	0.68(1)	0.65(1)	0.64(1)
			67.00	0.93(1)	0.78(16)	0.70(1)	0.67(1)	0.66(1)
143	Fondazione	10-11	0.00	0.93(1)	0.78(16)	0.70(1)	0.67(1)	0.66(1)
			33.50	0.95(1)	0.80(16)	0.71(1)	0.69(1)	0.68(1)
			67.00	0.96(1)	0.80(16)	0.72(1)	0.70(1)	0.69(1)
144	Fondazione	11-12	0.00	0.96(1)	0.80(16)	0.72(1)	0.70(1)	0.69(1)
			45.49	0.97(1)	0.80(16)	0.73(1)	0.70(1)	0.69(1)
			90.98	0.98(1)	0.80(16)	0.74(1)	0.70(1)	0.70(1)
145	Fondazione	11-12	0.00	0.98(1)	0.80(16)	0.74(1)	0.70(1)	0.70(1)
			45.49	0.98(1)	0.79(16)	0.74(1)	0.70(1)	0.70(1)
			90.98	0.98(1)	0.78(16)	0.74(1)	0.70(1)	0.70(1)
146	Fondazione	11-12	0.00	0.98(1)	0.78(14)	0.74(1)	0.70(1)	0.70(1)
			45.49	0.98(1)	0.77(14)	0.74(1)	0.70(1)	0.69(1)
			90.98	0.98(1)	0.77(14)	0.73(1)	0.70(1)	0.69(1)
147	Fondazione	11-12	0.00	0.98(1)	0.77(14)	0.73(1)	0.70(1)	0.69(1)
			45.49	0.97(1)	0.76(14)	0.73(1)	0.70(1)	0.69(1)
			90.98	0.97(1)	0.76(14)	0.73(1)	0.70(1)	0.69(1)
148	Fondazione	11-12	0.00	0.97(1)	0.76(14)	0.73(1)	0.70(1)	0.69(1)
			45.49	0.97(1)	0.76(14)	0.73(1)	0.69(1)	0.69(1)
			90.98	0.96(1)	0.76(14)	0.72(1)	0.69(1)	0.68(1)
149	Fondazione	11-12	0.00	0.96(1)	0.76(7)	0.72(1)	0.69(1)	0.68(1)
			45.49	0.95(1)	0.76(7)	0.72(1)	0.69(1)	0.68(1)
			90.98	0.95(1)	0.77(7)	0.71(1)	0.68(1)	0.67(1)
150	Fondazione	11-12	0.00	0.95(1)	0.77(6)	0.71(1)	0.68(1)	0.67(1)
			45.49	0.94(1)	0.78(6)	0.71(1)	0.68(1)	0.67(1)
			90.98	0.93(1)	0.79(6)	0.70(1)	0.68(1)	0.67(1)
151	Fondazione	11-12	0.00	0.93(1)	0.79(6)	0.70(1)	0.68(1)	0.67(1)
			45.49	0.93(1)	0.80(6)	0.70(1)	0.67(1)	0.67(1)
			90.98	0.93(1)	0.82(6)	0.70(1)	0.67(1)	0.67(1)

* valore massimo.

4.2 Percentuale di forza sismica assorbita dagli elementi in muratura.

Tabella 2.I

Impalcato	Direzione	
	X [%]	Y [%]
Piano 1	100.0	100.0

4.3 Risultati del calcolo non lineare.

4.3.1 Stato degli elementi maschio al collasso della struttura.

Tabella 3.I

Imp. : numero dell'impalcato
 Fili : numero dei fili fissi iniziale e finale
 Stato : stato al quale si trova l'elemento al collasso della struttura (E = elastico; P = plastico; C = collassato)
 N : sforzo normale raggiunto dalla parete al collasso della struttura
 k_L : rigidezza nel piano dell'elemento
 δ_L : spostamento nel piano dell'elemento al collasso della struttura
 $\delta_{L,0}$: spostamento elastico nel piano dell'elemento al collasso della struttura
 $\delta_{L,u}$: spostamento ultimo nel piano dell'elemento al collasso della struttura
 V_L : taglio nel piano raggiunto dalla parete al collasso della struttura
 $V_{L,e}$: taglio massimo nel piano raggiunto dalla parete in fase elastica
 $V_{L,u}$: taglio ultimo nel piano dell'elemento al collasso della struttura
 $\%_{\delta_{L,0}}$: percentuale dello spostamento elastico nel piano dell'elemento al collasso della struttura
 $\%_{\delta_{L,u}}$: percentuale dello spostamento plastico nel piano dell'elemento al collasso della struttura
 k_t : rigidezza fuori piano dell'elemento
 δ_t : spostamento fuori piano dell'elemento al collasso della struttura
 $\delta_{t,0}$: spostamento elastico fuori piano dell'elemento al collasso della struttura
 $\delta_{t,u}$: spostamento ultimo fuori piano dell'elemento al collasso della struttura
 V_t : taglio fuori piano raggiunto dalla parete al collasso della struttura
 $V_{t,e}$: taglio massimo fuori piano raggiunto dalla parete in fase elastica
 $V_{t,u}$: taglio ultimo fuori piano dell'elemento al collasso della struttura
 $\%_{\delta_{t,0}}$: percentuale dello spostamento elastico fuori piano dell'elemento al collasso della struttura
 $\%_{\delta_{t,u}}$: percentuale dello spostamento plastico fuori piano dell'elemento al collasso della struttura

Cond_X_1(+); E(+); S2(+) : 1) - Sisma X (+); 0.3 * Sisma Y (+); Distribuzione forze: Proporzionale masse;
 Eccentricità accidentale (+ 0.05*Ly)

Imp.	Fili	Stato	N [daN]	k_L [daN/cm]	δ_L [cm]	$\delta_{L,0}$ [cm]	$\delta_{L,u}$ [cm]	V_L [daN]	$V_{L,e}$ [daN]	$V_{L,u}$ [daN]	$\%_{\delta_{L,0}}$	$\%_{\delta_{L,u}}$	k_t [daN/cm]	δ_t [cm]	$\delta_{t,0}$ [cm]	$\delta_{t,u}$ [cm]	V_t [daN]	$V_{t,e}$ [daN]	$V_{t,u}$ [daN]	$\%_{\delta_{t,0}}$	$\%_{\delta_{t,u}}$
Piano 1	1 - 2	P	-1025 1	32670 3	0.16	0.03	1.40	5221	5253	5221	100.0	10.0	13148	0.00	0.09	1.40	45	45	801	5.6	0.0
Piano 1	1 - 2	P	-3997	62355	0.16	0.04	2.80	1197	1235	1197	100.0	4.5	4286	0.01	0.10	2.80	22	22	302	7.2	0.0
Piano 1	1 - 5	P	-4380	11308 1	0.00	0.01	2.00	480	484	1615	29.7	0.0	11367	0.16	0.04	2.00	483	483	483	100.0	6.1
Piano 1	1 - 5	P	-4267	11308 1	0.00	0.01	2.00	480	484	1597	30.0	0.0	11367	0.16	0.04	2.00	472	472	472	100.0	6.2
Piano 1	1 - 5	P	-3930	10316 6	0.00	0.01	2.00	438	441	1449	30.2	0.0	10747	0.16	0.04	2.00	436	436	436	100.0	6.2
Piano 1	2 - 3	C	-5569	10620 0	0.80	0.02	1.00	1412	1429	1412	100.0	100.0	10937	0.01	0.07	1.00	59	59	544	10.9	0.0
Piano 1	2 - 3	C	-6117	10673 2	0.80	0.02	1.00	1470	1504	1470	100.0	100.0	10970	0.01	0.07	1.00	70	70	579	12.1	0.0
Piano 1	2 - 6	P	-9148	41858 9	0.01	0.01	2.10	3045	3045	5928	51.4	0.0	28248	0.16	0.04	2.10	994	994	994	100.0	6.2
Piano 1	3 - 4	P	-4586	60517	0.16	0.04	1.40	1309	1332	1309	100.0	8.9	4220	0.01	0.11	1.40	28	28	336	8.4	0.0
Piano 1	3 - 4	P	-5139	62468	0.16	0.04	1.40	1383	1537	1383	100.0	8.8	4290	0.01	0.12	1.40	33	33	368	9.1	0.0
Piano 1	3 - 7	P	-1198 6	51399 9	0.01	0.01	2.10	4637	4637	7376	62.9	0.0	34077	0.16	0.04	2.10	1289	1289	1289	100.0	6.0
Piano	4 - 8	P	-1631	34342	0.01	0.03	1.92	3797	3797	9654	39.3	0.0	7388	0.16	0.00	1.92	0	0	0	100.0	8.4

Piano 1	5 - 6	P	6 -1842 8	3 65260 8	0.16	0.02	1.05	10081	10112	10081	100.0	14.1	42652	0.01	0.05	1.05	218	218	1961	11.1	0.0
Piano 1	5 - 6	P	-1204 6	35004 2	0.16	0.02	1.05	5539	5551	5539	100.0	13.8	24115	0.01	0.06	1.05	142	142	1211	11.7	0.0
Piano 1	5 - 9	P	-3860	10316 6	0.00	0.01	2.00	438	441	1438	30.4	0.0	10747	0.16	0.04	2.00	429	429	429	100.0	6.2
Piano 1	5 - 9	P	-3971	11308 1	0.00	0.01	2.00	480	484	1551	30.9	0.0	11367	0.16	0.04	2.00	443	443	443	100.0	6.2
Piano 1	5 - 9	P	-3719	10646 4	0.00	0.01	2.00	452	452	1433	31.5	0.0	10953	0.16	0.04	2.00	416	416	416	100.0	6.2
Piano 1	6 - 7	P	-6758	43054 3	0.16	0.02	1.05	4134	4134	4134	100.0	14.1	28974	0.01	0.04	1.05	150	150	725	20.7	0.0
Piano 1	6 - 10	P	-5120	10743 9	0.01	0.02	2.10	782	782	1684	46.4	0.0	10056	0.16	0.05	2.10	524	524	524	100.0	5.3
Piano 1	6 - 10	P	-4885	10417 0	0.01	0.02	2.10	758	758	1633	46.4	0.0	9869	0.16	0.05	2.10	502	502	502	100.0	5.3
Piano 1	7 - 8	P	-1368 7	77865 0	0.16	0.01	1.05	9642	9642	9642	100.0	14.3	50518	0.01	0.03	1.05	490	490	1481	33.1	0.0
Piano 1	7 - 11	P	-1103 6	49890 2	0.01	0.01	2.10	4501	4501	7021	64.1	0.0	33150	0.16	0.04	2.10	1192	1192	1192	100.0	6.0
Piano 1	8 - 12	P	-4964	62435	0.01	0.03	1.40	690	690	1645	42.0	0.0	4289	0.16	0.00	1.40	0	0	0	100.0	11.5
Piano 1	8 - 12	P	-4807	62435	0.01	0.03	1.40	690	690	1623	42.5	0.0	4289	0.16	0.00	1.40	0	0	0	100.0	11.4
Piano 1	9 - 10	C	-3700	10316 6	0.80	0.02	1.00	1176	1182	1176	100.0	100.0	10747	0.00	0.05	1.00	35	35	395	8.9	0.0
Piano 1	9 - 10	C	-3984	10316 6	0.80	0.02	1.00	1212	1215	1212	100.0	100.0	10747	0.01	0.05	1.00	41	41	419	9.7	0.0
Piano 1	9 - 10	P	-3467	71305	0.16	0.03	2.80	1136	1157	1136	100.0	4.6	4601	0.01	0.08	2.80	19	19	271	7.2	0.0
Piano 1	9 - 10	P	-3161	48743	0.16	0.04	2.80	868	889	868	100.0	4.5	3787	0.01	0.09	2.80	20	20	244	8.1	0.0
Piano 1	10 - 11	P	-3601	58957	0.16	0.04	2.80	1069	1084	1069	100.0	4.5	4164	0.01	0.09	2.80	23	23	276	8.2	0.0
Piano 1	10 - 11	P	-3628	48821	0.16	0.04	2.80	973	988	973	100.0	4.3	3790	0.01	0.10	2.80	24	24	273	9.0	0.0
Piano 1	11 - 12	P	-2286 7	57581 0	0.16	0.02	1.40	12040	12121	12040	100.0	10.1	21923	0.01	0.08	1.40	220	220	1773	12.4	0.0

Cond X 1(+); E(+); S2(-) : 2) - Sisma X (+); 0.3 * Sisma Y (-); Distribuzione forze: Proporzionale masse; Eccentricità accidentale (+ 0.05*Ly)

Imp.	Fili	Stato	N [daN]	k _L [daN/cm]	δ _L [cm]	δ _{L,0} [cm]	δ _{L,u} [cm]	V _L [daN]	V _{L,e} [daN]	V _{L,u} [daN]	%_δ _{L,0}	%_δ _{L,u}	k _L [daN/cm]	δ _t [cm]	δ _{t,0} [cm]	δ _{t,u} [cm]	V _t [daN]	V _{t,e} [daN]	V _{t,u} [daN]	%_δ _{t,0}	%_δ _{t,u}
Piano 1	1 - 2	P	-1119 5	32670 3	0.18	0.02	1.40	6098	6162	6098	100.0	11.4	13148	0.01	0.08	1.40	72	72	882	8.2	0.0
Piano 1	1 - 2	P	-4318	62355	0.18	0.04	2.80	1272	1344	1272	100.0	5.0	4286	0.01	0.10	2.80	23	23	321	7.1	0.0
Piano 1	1 - 5	P	-4749	11308 1	0.01	0.01	2.00	692	709	1667	41.5	0.0	11367	0.18	0.05	2.00	516	516	516	100.0	6.9
Piano 1	1 - 5	P	-4472	11308 1	0.01	0.01	2.00	692	709	1627	42.5	0.0	11367	0.18	0.04	2.00	490	490	490	100.0	7.0
Piano 1	1 - 5	P	-3970	10316 6	0.01	0.01	2.00	631	640	1455	43.4	0.0	10747	0.18	0.04	2.00	440	440	440	100.0	7.1
Piano 1	2 - 3	C	-6005	10620 0	0.80	0.02	1.00	1454	1499	1454	100.0	100.0	10937	0.01	0.07	1.00	61	61	570	10.6	0.0
Piano 1	2 - 3	C	-6566	10673 2	0.80	0.03	1.00	1512	1555	1512	100.0	100.0	10970	0.01	0.08	1.00	65	65	604	10.8	0.0
Piano 1	2 - 6	P	-9650	41858 9	0.01	0.01	2.10	3151	3151	6044	52.1	0.0	28248	0.18	0.04	2.10	1040	1040	1040	100.0	6.9
Piano 1	3 - 4	P	-4916	60517	0.18	0.04	1.40	1348	1441	1348	100.0	10.0	4220	0.01	0.12	1.40	26	26	355	7.3	0.0
Piano 1	3 - 4	P	-5484	62468	0.18	0.04	1.40	1466	1518	1466	100.0	10.2	4290	0.01	0.12	1.40	30	30	391	7.7	0.0
Piano 1	3 - 7	P	-1254 4	51399 9	0.01	0.01	2.10	4287	4287	7503	57.1	0.0	34077	0.18	0.04	2.10	1340	1340	1340	100.0	6.8
Piano 1	4 - 8	P	-1692 5	34342 3	0.01	0.03	1.92	3189	3189	9795	32.6	0.0	7388	0.18	0.00	1.92	0	0	0	100.0	9.4
Piano 1	5 - 6	P	-1841 4	65260 8	0.18	0.02	1.05	10074	10168	10074	100.0	16.0	42652	0.01	0.05	1.05	278	278	1958	14.2	0.0
Piano 1	5 - 6	P	-1207 1	35004 2	0.18	0.02	1.05	5569	5579	5569	100.0	15.7	24115	0.01	0.06	1.05	154	154	1214	12.7	0.0
Piano 1	5 - 9	P	-3799	10316 6	0.01	0.01	2.00	631	640	1430	44.1	0.0	10747	0.18	0.04	2.00	423	423	423	100.0	7.2
Piano 1	5 - 9	P	-3745	11308 1	0.01	0.01	2.00	692	693	1518	45.6	0.0	11367	0.18	0.04	2.00	422	422	422	100.0	7.3
Piano 1	5 - 9	P	-3344	10646 4	0.01	0.01	2.00	651	651	1378	47.3	0.0	10953	0.18	0.03	2.00	381	381	381	100.0	7.5
Piano 1	6 - 7	P	-6783	43054 3	0.18	0.02	1.05	4139	4139	4139	100.0	15.9	28974	0.01	0.04	1.05	149	149	727	20.5	0.0
Piano 1	6 - 10	P	-4977	10743 9	0.01	0.02	1.05	809	809	1665	48.6	0.0	10056	0.18	0.00	1.05	0	0	0	100.0	17.2
Piano 1	6 - 10	P	-4542	10417 0	0.01	0.02	2.10	784	784	1586	49.4	0.0	9869	0.18	0.05	2.10	473	473	473	100.0	6.5
Piano 1	7 - 8	P	-1376 9	77865 0	0.18	0.01	1.05	9709	9709	9709	100.0	16.2	50518	0.01	0.03	1.05	434	434	1489	29.1	0.0
Piano 1	7 - 11	P	-1060 2	49890 2	0.01	0.01	2.10	4161	4161	6919	60.1	0.0	33150	0.18	0.03	2.10	1151	1151	1151	100.0	7.1
Piano 1	8 - 12	P	-4959	62435	0.01	0.03	1.40	580	580	1645	35.3	0.0	4289	0.18	0.00	1.40	0	0	0	100.0	12.9
Piano 1	8 - 12	P	-4573	62435	0.01	0.03	2.80	580	580	1591	36.5	0.0	4289	0.18	0.08	2.80	356	356	356	100.0	3.6
Piano 1	9 - 10	C	-3282	10316 6	0.80	0.02	1.00	1130	1132	1130	100.0	100.0	10747	0.01	0.05	1.00	49	49	365	13.4	0.0

Piano 1	9 - 10	C	-3572	103166	0.80	0.02	1.00	1167	1181	1167	100.0	100.0	10747	0.01	0.05	1.00	51	51	389	13.2	0.0
Piano 1	9 - 10	P	-3138	71305	0.18	0.03	2.80	1050	1052	1050	100.0	5.5	4601	0.01	0.08	2.80	23	23	250	9.0	0.0
Piano 1	9 - 10	P	-2897	48743	0.18	0.03	2.80	809	815	809	100.0	5.4	3787	0.01	0.08	2.80	21	21	227	9.1	0.0
Piano 1	10 - 11	P	-3312	58957	0.18	0.03	2.80	1001	1035	1001	100.0	5.3	4164	0.01	0.09	2.80	23	23	258	9.0	0.0
Piano 1	10 - 11	P	-3373	48821	0.18	0.04	2.80	918	926	918	100.0	5.2	3790	0.01	0.09	2.80	23	23	258	8.9	0.0
Piano 1	11 - 12	P	-21430	575810	0.18	0.02	1.40	11767	11792	11767	100.0	11.7	21923	0.01	0.08	1.40	193	193	1688	11.4	0.0

Cond_X 1(+); E(-); S2(+) : 3) - Sisma X (+); 0.3 * Sisma Y (+); Distribuzione forze: Proporzionale masse; Eccentricità accidentale (- 0.05*Ly)

Imp.	Fili	Stato	N [daN]	k _L [daN/cm]	δ _L [cm]	δ _{L,0} [cm]	δ _{L,u} [cm]	V _L [daN]	V _{L,e} [daN]	V _{L,u} [daN]	%_δ _{L,0}	%_δ _{L,u}	k _t [daN/cm]	δ _t [cm]	δ _{t,0} [cm]	δ _{t,u} [cm]	V _t [daN]	V _{t,e} [daN]	V _{t,u} [daN]	%_δ _{t,0}	%_δ _{t,u}
Piano 1	1 - 2	P	-10255	326703	0.16	0.03	1.40	5128	5227	5128	100.0	9.7	13148	0.00	0.09	1.40	37	37	798	4.6	0.0
Piano 1	1 - 2	P	-3998	62355	0.16	0.04	2.80	1198	1224	1198	100.0	4.4	4286	0.01	0.10	2.80	21	21	302	7.0	0.0
Piano 1	1 - 5	P	-4382	113081	0.00	0.01	2.00	385	399	1615	23.8	0.0	11367	0.16	0.04	2.00	483	483	483	100.0	5.9
Piano 1	1 - 5	P	-4269	113081	0.00	0.01	2.00	385	399	1597	24.1	0.0	11367	0.16	0.04	2.00	472	472	472	100.0	5.9
Piano 1	1 - 5	P	-3931	103166	0.00	0.01	2.00	351	360	1449	24.2	0.0	10747	0.16	0.04	2.00	436	436	436	100.0	6.0
Piano 1	2 - 3	C	-5570	106200	0.80	0.02	1.00	1412	1413	1412	100.0	100.0	10937	0.01	0.07	1.00	59	59	544	10.8	0.0
Piano 1	2 - 3	C	-6117	106732	0.80	0.02	1.00	1470	1474	1470	100.0	100.0	10970	0.01	0.07	1.00	72	72	579	12.4	0.0
Piano 1	2 - 6	P	-9149	418589	0.01	0.01	2.10	2994	2994	5929	50.5	0.0	28248	0.16	0.04	2.10	994	994	994	100.0	6.0
Piano 1	3 - 4	P	-4587	60517	0.16	0.04	1.40	1309	1381	1309	100.0	8.6	4220	0.01	0.11	1.40	29	29	336	8.7	0.0
Piano 1	3 - 4	P	-5139	62468	0.16	0.04	1.40	1383	1413	1383	100.0	8.5	4290	0.01	0.12	1.40	36	36	368	9.7	0.0
Piano 1	3 - 7	P	-11986	513999	0.01	0.01	2.10	4789	4789	7376	64.9	0.0	34077	0.16	0.04	2.10	1289	1289	1289	100.0	5.8
Piano 1	4 - 8	P	-16314	343423	0.01	0.03	1.92	4064	4065	9654	42.1	0.0	7388	0.16	0.00	1.92	0	0	0	100.0	8.2
Piano 1	5 - 6	P	-18431	652608	0.16	0.02	1.05	10082	10085	10082	100.0	13.7	42652	0.00	0.05	1.05	191	191	1962	9.7	0.0
Piano 1	5 - 6	P	-12046	350042	0.16	0.02	1.05	5534	5536	5534	100.0	13.4	24115	0.01	0.06	1.05	136	136	1210	11.3	0.0
Piano 1	5 - 9	P	-3861	103166	0.00	0.01	2.00	351	360	1439	24.4	0.0	10747	0.16	0.04	2.00	429	429	429	100.0	6.0
Piano 1	5 - 9	P	-3972	113081	0.00	0.01	2.00	385	395	1551	24.8	0.0	11367	0.16	0.04	2.00	443	443	443	100.0	6.0
Piano 1	5 - 9	P	-3720	106464	0.00	0.01	2.00	362	372	1433	25.3	0.0	10953	0.16	0.04	2.00	416	416	416	100.0	6.0
Piano 1	6 - 7	P	-6758	430543	0.16	0.02	1.05	4134	4134	4134	100.0	13.7	28974	0.01	0.04	1.05	150	150	725	20.7	0.0
Piano 1	6 - 10	P	-5120	107439	0.01	0.02	2.10	769	769	1684	45.6	0.0	10056	0.16	0.05	2.10	524	524	524	100.0	5.1
Piano 1	6 - 10	P	-4885	104170	0.01	0.02	2.10	745	745	1633	45.6	0.0	9869	0.16	0.05	2.10	502	502	502	100.0	5.1
Piano 1	7 - 8	P	-13685	778650	0.16	0.01	1.05	9634	9634	9634	100.0	13.9	50518	0.01	0.03	1.05	515	515	1481	34.8	0.0
Piano 1	7 - 11	P	-11034	498902	0.01	0.01	2.10	4648	4648	7021	66.2	0.0	33150	0.16	0.04	2.10	1192	1192	1192	100.0	5.8
Piano 1	8 - 12	P	-4963	62435	0.01	0.03	1.40	739	739	1645	44.9	0.0	4289	0.16	0.00	1.40	0	0	0	100.0	11.2
Piano 1	8 - 12	P	-4806	62435	0.01	0.03	1.40	739	739	1623	45.5	0.0	4289	0.16	0.00	1.40	0	0	0	100.0	11.1
Piano 1	9 - 10	C	-3700	103166	0.80	0.02	1.00	1176	1177	1176	100.0	100.0	10747	0.00	0.05	1.00	29	29	395	7.3	0.0
Piano 1	9 - 10	C	-3984	103166	0.80	0.02	1.00	1212	1212	1212	100.0	100.0	10747	0.00	0.05	1.00	36	36	419	8.5	0.0
Piano 1	9 - 10	P	-3466	71305	0.15	0.03	2.80	1136	1161	1136	100.0	4.4	4601	0.01	0.08	2.80	18	18	271	6.6	0.0
Piano 1	9 - 10	P	-3161	48743	0.15	0.04	2.80	868	897	868	100.0	4.3	3787	0.01	0.09	2.80	19	19	244	7.9	0.0
Piano 1	10 - 11	P	-3600	58957	0.15	0.04	2.80	1069	1094	1069	100.0	4.3	4164	0.01	0.09	2.80	22	22	276	8.2	0.0
Piano 1	10 - 11	P	-3627	48821	0.15	0.04	2.80	973	1008	973	100.0	4.2	3790	0.01	0.10	2.80	25	25	273	9.2	0.0
Piano 1	11 - 12	P	-22860	575810	0.15	0.02	1.40	12040	12105	12040	100.0	9.7	21923	0.01	0.08	1.40	232	232	1773	13.1	0.0

Cond_X 1(+); E(-); S2(-): 4) - Sisma X (+); 0.3 * Sisma Y (-); Distribuzione forze: Proporzionale masse; Eccentricità accidentale (- 0.05*Ly)

Imp.	Fili	Stato	N [daN]	k _L [daN/cm]	δ _L [cm]	δ _{L,0} [cm]	δ _{L,u} [cm]	V _L [daN]	V _{L,e} [daN]	V _{L,u} [daN]	%_δ _{L,0}	%_δ _{L,u}	k _t [daN/cm]	δ _t [cm]	δ _{t,0} [cm]	δ _{t,u} [cm]	V _t [daN]	V _{t,e} [daN]	V _{t,u} [daN]	%_δ _{t,0}	%_δ _{t,u}
Piano 1	1 - 2	P	-11195	326703	0.16	0.02	1.40	6019	6107	6019	100.0	9.6	13148	0.01	0.08	1.40	78	78	880	8.9	0.0
Piano 1	1 - 2	P	-4318	62355	0.16	0.04	2.80	1272	1294	1272	100.0	4.2	4286	0.01	0.10	2.80	23	23	321	7.2	0.0
Piano 1	1 - 5	P	-4750	113081	0.01	0.01	2.00	789	797	1667	47.3	0.0	11367	0.16	0.05	2.00	516	516	516	100.0	5.6
Piano 1	1 - 5	P	-4473	113081	0.01	0.01	2.00	789	793	1627	48.5	0.0	11367	0.16	0.04	2.00	490	490	490	100.0	5.8

Piano 1	1 - 5	P	-3971	103166	0.01	0.01	2.00	719	720	1455	49.5	0.0	10747	0.16	0.04	2.00	440	440	440	100.0	5.9
Piano 1	2 - 3	C	-6005	106200	0.80	0.02	1.00	1454	1475	1454	100.0	100.0	10937	0.01	0.07	1.00	60	60	570	10.6	0.0
Piano 1	2 - 3	C	-6565	106732	0.80	0.03	1.00	1512	1532	1512	100.0	100.0	10970	0.01	0.08	1.00	62	62	604	10.3	0.0
Piano 1	2 - 6	P	-9649	418589	0.01	0.01	2.10	3165	3165	6044	52.4	0.0	28248	0.16	0.04	2.10	1040	1040	1040	100.0	5.8
Piano 1	3 - 4	P	-4915	60517	0.16	0.04	1.40	1348	1358	1348	100.0	8.2	4220	0.01	0.12	1.40	24	24	354	6.9	0.0
Piano 1	3 - 4	P	-5482	62468	0.16	0.04	1.40	1443	1474	1443	100.0	8.3	4290	0.01	0.12	1.40	26	26	388	6.7	0.0
Piano 1	3 - 7	P	-12542	513999	0.01	0.01	2.10	4061	4061	7503	54.1	0.0	34077	0.16	0.04	2.10	1340	1340	1340	100.0	5.6
Piano 1	4 - 8	P	-16921	343423	0.01	0.03	1.92	2849	2849	9794	29.1	0.0	7388	0.16	0.00	1.92	0	0	0	100.0	8.1
Piano 1	5 - 6	P	-18417	652608	0.16	0.02	1.05	10075	10140	10075	100.0	13.6	42652	0.01	0.05	1.05	305	305	1958	15.6	0.0
Piano 1	5 - 6	P	-12072	350042	0.16	0.02	1.05	5564	5630	5564	100.0	13.3	24115	0.01	0.06	1.05	157	157	1213	12.9	0.0
Piano 1	5 - 9	P	-3800	103166	0.01	0.01	2.00	719	720	1430	50.3	0.0	10747	0.16	0.04	2.00	423	423	423	100.0	5.9
Piano 1	5 - 9	P	-3747	113081	0.01	0.01	2.00	789	789	1518	51.9	0.0	11367	0.16	0.04	2.00	422	422	422	100.0	6.1
Piano 1	5 - 9	P	-3346	106464	0.01	0.01	2.00	742	742	1378	53.9	0.0	10953	0.16	0.03	2.00	381	381	381	100.0	6.2
Piano 1	6 - 7	P	-6782	430543	0.16	0.02	1.05	4138	4138	4138	100.0	13.6	28974	0.01	0.04	1.05	146	146	727	20.1	0.0
Piano 1	6 - 10	P	-4977	107439	0.01	0.02	2.10	812	812	1665	48.8	0.0	10056	0.16	0.05	2.10	512	512	512	100.0	5.1
Piano 1	6 - 10	P	-4542	104170	0.01	0.02	2.10	788	788	1586	49.7	0.0	9869	0.16	0.05	2.10	473	473	473	100.0	5.3
Piano 1	7 - 8	P	-13766	778650	0.16	0.01	1.05	9701	9701	9701	100.0	13.8	50518	0.01	0.03	1.05	398	398	1488	26.7	0.0
Piano 1	7 - 11	P	-10602	498902	0.01	0.01	2.10	3941	3941	6919	57.0	0.0	33150	0.16	0.03	2.10	1151	1151	1151	100.0	5.9
Piano 1	8 - 12	P	-4957	62435	0.01	0.03	1.40	518	518	1644	31.5	0.0	4289	0.16	0.00	1.40	0	0	0	100.0	11.1
Piano 1	8 - 12	P	-4572	62435	0.01	0.03	1.40	518	518	1591	32.6	0.0	4289	0.16	0.00	1.40	0	0	0	100.0	11.2
Piano 1	9 - 10	C	-3284	103166	0.80	0.02	1.00	1130	1139	1130	100.0	100.0	10747	0.01	0.05	1.00	55	55	365	15.1	0.0
Piano 1	9 - 10	C	-3574	103166	0.80	0.02	1.00	1167	1172	1167	100.0	100.0	10747	0.01	0.05	1.00	56	56	389	14.4	0.0
Piano 1	9 - 10	P	-3139	71305	0.16	0.03	2.80	1050	1089	1050	100.0	4.6	4601	0.01	0.08	2.80	24	24	250	9.6	0.0
Piano 1	9 - 10	P	-2897	48743	0.16	0.03	2.80	809	810	809	100.0	4.5	3787	0.01	0.08	2.80	21	21	227	9.2	0.0
Piano 1	10 - 11	P	-3313	58957	0.16	0.03	2.80	1000	1029	1000	100.0	4.4	4164	0.01	0.09	2.80	23	23	258	8.9	0.0
Piano 1	10 - 11	P	-3373	48821	0.16	0.04	2.80	918	923	918	100.0	4.3	3790	0.01	0.09	2.80	22	22	258	8.5	0.0
Piano 1	11 - 12	P	-21429	575810	0.16	0.02	1.40	11767	11865	11767	100.0	9.8	21923	0.01	0.08	1.40	178	178	1688	10.5	0.0

Cond_X 1(-); E(+); S2(+) : 5) - Sisma X (-); 0.3 * Sisma Y (+); **Distribuzione forze: Proporzionale masse; Eccentricità accidentale (+ 0.05*Ly)**

Imp.	Fili	Stato	N	k _L	δ _{L,0}	δ _{L,u}	V _L	V _{L,e}	V _{L,u}	% δ _{L,0}	% δ _{L,u}	k _t [daN/cm]	δ _t	δ _{t,0}	δ _{t,u}	V _t	V _{t,e}	V _{t,u}	% δ _{t,0}	% δ _{t,u}	
			[daN]	[daN/cm]	[cm]	[cm]	[daN]	[daN]	[daN]				[cm]	[cm]	[cm]	[daN]	[daN]	[daN]			
Piano 1	1 - 2	P	-11495	326703	0.14	0.02	1.40	6272	6396	6272	100.0	8.7	13148	0.01	0.08	1.40	76	76	905	8.4	0.0
Piano 1	1 - 2	P	-4023	62355	0.14	0.04	2.80	1203	1243	1203	100.0	3.7	4286	0.01	0.10	2.80	23	23	304	7.6	0.0
Piano 1	1 - 5	P	-5106	113081	0.01	0.02	2.00	710	716	1717	41.3	0.0	11367	0.14	0.05	2.00	548	548	548	100.0	4.8
Piano 1	1 - 5	P	-5011	113081	0.01	0.02	2.00	710	716	1703	41.7	0.0	11367	0.14	0.05	2.00	539	539	539	100.0	4.9
Piano 1	1 - 5	P	-4648	103166	0.01	0.02	2.00	648	653	1549	41.8	0.0	10747	0.14	0.05	2.00	501	501	501	100.0	4.9
Piano 1	2 - 3	C	-5500	106200	0.80	0.02	1.00	1404	1452	1404	100.0	100.0	10937	0.01	0.07	1.00	61	61	539	11.3	0.0
Piano 1	2 - 3	C	-5740	106732	0.80	0.02	1.00	1433	1452	1433	100.0	100.0	10970	0.01	0.07	1.00	65	65	557	11.8	0.0
Piano 1	2 - 6	P	-9143	418589	0.01	0.01	2.10	3175	3175	5926	53.6	0.0	28248	0.14	0.04	2.10	993	993	993	100.0	5.2
Piano 1	3 - 4	P	-4236	60517	0.14	0.04	2.80	1241	1284	1241	100.0	3.7	4220	0.01	0.10	2.80	26	26	316	8.1	0.0
Piano 1	3 - 4	P	-4506	62468	0.14	0.04	1.40	1309	1314	1309	100.0	7.4	4290	0.01	0.11	1.40	28	28	333	8.4	0.0
Piano 1	3 - 7	P	-11176	513999	0.01	0.01	2.10	4287	4287	7189	59.6	0.0	34077	0.14	0.04	2.10	1214	1214	1214	100.0	5.2
Piano 1	4 - 8	P	-14219	343423	0.01	0.03	1.92	3166	3166	9154	34.6	0.0	7388	0.14	0.00	1.92	0	0	0	100.0	7.4
Piano 1	5 - 6	P	-20709	652608	0.14	0.02	1.05	10450	10516	10450	100.0	12.2	42652	0.01	0.05	1.05	284	284	2115	13.4	0.0
Piano 1	5 - 6	P	-12394	350042	0.14	0.02	1.05	5703	5705	5703	100.0	12.0	24115	0.01	0.06	1.05	159	159	1242	12.8	0.0
Piano 1	5 - 9	P	-4589	103166	0.01	0.01	2.00	648	650	1540	42.0	0.0	10747	0.14	0.05	2.00	496	496	496	100.0	4.9
Piano 1	5 - 9	P	-4760	113081	0.01	0.01	2.00	710	712	1666	42.6	0.0	11367	0.14	0.05	2.00	515	515	515	100.0	5.0
Piano 1	5 - 9	P	-4495	106464	0.01	0.01	2.00	668	671	1544	43.3	0.0	10953	0.14	0.04	2.00	488	488	488	100.0	5.0

Piano 1	6 - 7	P	-6616	43054 3	0.14	0.02	1.05	4109	4109	4109	100.0	12.3	28974	0.01	0.04	1.05	149	149	715	20.9	0.0
Piano 1	6 - 10	P	-5163	10743 9	0.01	0.02	1.05	815	815	1690	48.2	0.0	10056	0.14	0.00	1.05	0	0	0	100.0	13.6
Piano 1	6 - 10	P	-4949	10417 0	0.01	0.02	2.10	790	790	1642	48.1	0.0	9869	0.14	0.05	2.10	508	508	508	100.0	4.5
Piano 1	7 - 8	P	-1233 7	77865 0	0.14	0.01	1.05	8926	8926	8926	100.0	12.5	50518	0.01	0.03	1.05	394	394	1383	28.5	0.0
Piano 1	7 - 11	P	-1034 7	49890 2	0.01	0.01	2.10	4161	4161	6859	60.7	0.0	33150	0.14	0.03	2.10	1127	1127	1127	100.0	5.3
Piano 1	8 - 12	P	-4329	62435	0.01	0.02	1.40	576	576	1556	37.0	0.0	4289	0.14	0.00	1.40	0	0	0	100.0	10.2
Piano 1	8 - 12	P	-4196	62435	0.01	0.02	1.40	576	576	1537	37.5	0.0	4289	0.14	0.00	1.40	0	0	0	100.0	10.2
Piano 1	9 - 10	C	-4417	10316 6	0.80	0.02	1.00	1256	1268	1256	100.0	100.0	10747	0.01	0.06	1.00	50	50	448	11.2	0.0
Piano 1	9 - 10	C	-4536	10316 6	0.80	0.02	1.00	1272	1297	1272	100.0	100.0	10747	0.01	0.06	1.00	52	52	459	11.4	0.0
Piano 1	9 - 10	P	-3777	71305	0.14	0.03	2.80	1217	1235	1217	100.0	4.0	4601	0.01	0.09	2.80	23	23	290	7.9	0.0
Piano 1	9 - 10	P	-3238	48743	0.14	0.04	2.80	885	915	885	100.0	3.9	3787	0.01	0.09	2.80	21	21	249	8.4	0.0
Piano 1	10 - 11	P	-3613	58957	0.14	0.04	2.80	1072	1073	1072	100.0	3.9	4164	0.01	0.09	2.80	23	23	276	8.4	0.0
Piano 1	10 - 11	P	-3436	48821	0.14	0.04	2.80	931	957	931	100.0	3.8	3790	0.01	0.09	2.80	23	23	262	8.8	0.0
Piano 1	11 - 12	P	-2067 0	57581 0	0.14	0.02	1.40	11615	11688	11615	100.0	8.9	21923	0.01	0.07	1.40	192	192	1641	11.7	0.0

Cond_X 1(-); E(+); S2(-): 6) - Sisma X (-); 0.3 * Sisma Y (-); Distribuzione forze: Proporzionale masse; Eccentricità accidentale (+ 0.05*Ly)

Imp.	Fili	Stato	N [daN]	k _L [daN/cm]	δ _L [cm]	δ _{L,0} [cm]	δ _{L,u} [cm]	V _L [daN]	V _{L,e} [daN]	V _{L,u} [daN]	% δ _{L,0}	% δ _{L,u}	k _t [daN/cm]	δ _t [cm]	δ _{L,0} [cm]	δ _{L,u} [cm]	V _t [daN]	V _{t,e} [daN]	V _{t,u} [daN]	% δ _{L,0}	% δ _{L,u}
Piano 1	1 - 2	P	-1245 2	32670 3	0.14	0.02	1.40	6440	6489	6440	100.0	8.7	13148	0.01	0.08	1.40	62	62	961	6.5	0.0
Piano 1	1 - 2	P	-4347	62355	0.14	0.04	2.80	1278	1284	1278	100.0	3.7	4286	0.01	0.10	2.80	22	22	323	6.9	0.0
Piano 1	1 - 5	P	-5482	11308 1	0.00	0.02	2.00	548	552	1768	31.0	0.0	11367	0.14	0.05	2.00	580	580	580	100.0	4.7
Piano 1	1 - 5	P	-5221	11308 1	0.00	0.02	2.00	548	552	1732	31.7	0.0	11367	0.14	0.05	2.00	557	557	557	100.0	4.8
Piano 1	1 - 5	P	-4693	10316 6	0.00	0.02	2.00	500	504	1555	32.2	0.0	10747	0.14	0.05	2.00	505	505	505	100.0	4.8
Piano 1	2 - 3	C	-5939	10620 0	0.80	0.02	1.00	1447	1473	1447	100.0	100.0	10937	0.01	0.07	1.00	60	60	566	10.7	0.0
Piano 1	2 - 3	C	-6191	10673 2	0.80	0.02	1.00	1476	1530	1476	100.0	100.0	10970	0.01	0.07	1.00	69	69	583	11.8	0.0
Piano 1	2 - 6	P	-9648	41858 9	0.01	0.01	2.10	3103	3103	6044	51.3	0.0	28248	0.14	0.04	2.10	1040	1040	1040	100.0	5.1
Piano 1	3 - 4	P	-4566	60517	0.14	0.04	1.40	1307	1324	1307	100.0	7.4	4220	0.01	0.11	1.40	28	28	335	8.3	0.0
Piano 1	3 - 4	P	-4851	62468	0.14	0.04	1.40	1350	1355	1350	100.0	7.3	4290	0.01	0.11	1.40	32	32	352	9.1	0.0
Piano 1	3 - 7	P	-1173 5	51399 9	0.01	0.01	2.10	4571	4571	7318	62.5	0.0	34077	0.14	0.04	2.10	1266	1266	1266	100.0	5.1
Piano 1	4 - 8	P	-1482 2	34342 3	0.01	0.03	1.92	3645	3645	9301	39.2	0.0	7388	0.14	0.00	1.92	0	0	0	100.0	7.4
Piano 1	5 - 6	P	-2070 6	65260 8	0.14	0.02	1.05	10449	10544	10449	100.0	12.1	42652	0.01	0.05	1.05	238	238	2114	11.3	0.0
Piano 1	5 - 6	P	-1242 2	35004 2	0.14	0.02	1.05	5695	5702	5695	100.0	11.9	24115	0.01	0.06	1.05	150	150	1242	12.1	0.0
Piano 1	5 - 9	P	-4531	10316 6	0.00	0.01	2.00	500	504	1532	32.6	0.0	10747	0.14	0.05	2.00	491	491	491	100.0	4.9
Piano 1	5 - 9	P	-4535	11308 1	0.00	0.01	2.00	548	549	1634	33.5	0.0	11367	0.14	0.04	2.00	495	495	495	100.0	4.9
Piano 1	5 - 9	P	-4121	10646 4	0.00	0.01	2.00	516	516	1491	34.6	0.0	10953	0.14	0.04	2.00	454	454	454	100.0	5.0
Piano 1	6 - 7	P	-6640	43054 3	0.14	0.02	1.05	4113	4113	4113	100.0	12.1	28974	0.01	0.04	1.05	151	151	716	21.1	0.0
Piano 1	6 - 10	P	-5019	10743 9	0.01	0.02	1.05	796	796	1670	47.7	0.0	10056	0.14	0.00	1.05	0	0	0	100.0	13.4
Piano 1	6 - 10	P	-4603	10417 0	0.01	0.02	2.10	772	772	1594	48.4	0.0	9869	0.14	0.05	2.10	478	478	478	100.0	4.5
Piano 1	7 - 8	P	-1241 3	77865 0	0.14	0.01	1.05	8935	8935	8935	100.0	12.4	50518	0.01	0.03	1.05	438	438	1388	31.6	0.0
Piano 1	7 - 11	P	-9907	49890 2	0.01	0.01	2.10	4436	4436	6754	65.7	0.0	33150	0.14	0.03	2.10	1086	1086	1086	100.0	5.2
Piano 1	8 - 12	P	-4320	62435	0.01	0.02	1.40	663	663	1555	42.6	0.0	4289	0.14	0.00	1.40	0	0	0	100.0	10.1
Piano 1	8 - 12	P	-3957	62435	0.01	0.02	1.40	663	663	1501	44.1	0.0	4289	0.14	0.00	1.40	0	0	0	100.0	10.0
Piano 1	9 - 10	C	-3999	10316 6	0.80	0.02	1.00	1211	1211	1211	100.0	100.0	10747	0.01	0.05	1.00	40	40	419	9.4	0.0
Piano 1	9 - 10	C	-4124	10316 6	0.80	0.02	1.00	1228	1254	1228	100.0	100.0	10747	0.01	0.05	1.00	44	44	430	10.3	0.0
Piano 1	9 - 10	P	-3447	71305	0.14	0.03	2.80	1131	1150	1131	100.0	3.9	4601	0.01	0.08	2.80	20	20	269	7.6	0.0
Piano 1	9 - 10	P	-2972	48743	0.14	0.03	2.80	826	852	826	100.0	3.8	3787	0.01	0.08	2.80	20	20	232	8.7	0.0
Piano 1	10 - 11	P	-3323	58957	0.14	0.03	2.80	1002	1039	1002	100.0	3.8	4164	0.01	0.09	2.80	23	23	258	8.9	0.0
Piano 1	10 - 11	P	-3178	48821	0.14	0.04	2.80	875	892	875	100.0	3.8	3790	0.01	0.09	2.80	24	24	246	9.8	0.0
Piano 1	11 - 12	P	-1921 1	57581 0	0.14	0.02	1.40	11331	11410	11331	100.0	8.7	21923	0.01	0.07	1.40	214	214	1554	13.8	0.0

Cond_X_1(-); E(-); S2(+): 7) - Sisma X (-); 0.3 * Sisma Y (+); Distribuzione forze: Proporzionale masse; Eccentricità accidentale (- 0.05*Ly)

Imp.	Fili	Stato	N [daN]	k _L [daN/cm]	δ _L [cm]	δ _{L,0} [cm]	δ _{L,u} [cm]	V _L [daN]	V _{L,e} [daN]	V _{L,u} [daN]	%_δ _{L,0}	%_δ _{L,u}	k _t [daN/cm]	δ _t [cm]	δ _{t,0} [cm]	δ _{t,u} [cm]	V _t [daN]	V _{t,e} [daN]	V _{t,u} [daN]	%_δ _{t,0}	%_δ _{t,u}
Piano 1	1 - 2	P	-1149 4	32670 3	0.13	0.02	1.40	6197	6206	6197	100.0	7.9	13148	0.01	0.08	1.40	82	82	903	9.1	0.0
Piano 1	1 - 2	P	-4024	62355	0.13	0.04	2.80	1204	1216	1204	100.0	3.4	4286	0.01	0.10	2.80	23	23	304	7.7	0.0
Piano 1	1 - 5	P	-5106	11308 1	0.01	0.02	2.00	798	804	1717	46.5	0.0	11367	0.13	0.05	2.00	548	548	548	100.0	4.3
Piano 1	1 - 5	P	-5010	11308 1	0.01	0.02	2.00	798	801	1703	46.9	0.0	11367	0.13	0.05	2.00	539	539	539	100.0	4.3
Piano 1	1 - 5	P	-4647	10316 6	0.01	0.02	2.00	728	730	1549	47.0	0.0	10747	0.13	0.05	2.00	501	501	501	100.0	4.4
Piano 1	2 - 3	C	-5500	10620 0	0.80	0.02	1.00	1404	1444	1404	100.0	100.0	10937	0.01	0.07	1.00	61	61	539	11.3	0.0
Piano 1	2 - 3	C	-5741	10673 2	0.80	0.02	1.00	1433	1444	1433	100.0	100.0	10970	0.01	0.07	1.00	63	63	557	11.2	0.0
Piano 1	2 - 6	P	-9143	41858 9	0.01	0.01	2.10	3186	3186	5927	53.8	0.0	28248	0.13	0.04	2.10	993	993	993	100.0	4.7
Piano 1	3 - 4	P	-4237	60517	0.13	0.04	2.80	1241	1258	1241	100.0	3.3	4220	0.01	0.10	2.80	24	24	317	7.7	0.0
Piano 1	3 - 4	P	-4508	62468	0.13	0.04	1.40	1309	1374	1309	100.0	6.7	4290	0.01	0.11	1.40	26	26	333	7.7	0.0
Piano 1	3 - 7	P	-1117 8	51399 9	0.01	0.01	2.10	4077	4077	7189	56.7	0.0	34077	0.13	0.04	2.10	1214	1214	1214	100.0	4.7
Piano 1	4 - 8	P	-1422 3	34342 3	0.01	0.03	1.92	2853	2853	9156	31.2	0.0	7388	0.13	0.00	1.92	0	0	0	100.0	6.9
Piano 1	5 - 6	P	-2070 5	65260 8	0.13	0.02	1.05	10449	10470	10449	100.0	11.2	42652	0.01	0.05	1.05	308	308	2114	14.6	0.0
Piano 1	5 - 6	P	-1239 3	35004 2	0.13	0.02	1.05	5698	5746	5698	100.0	11.0	24115	0.01	0.06	1.05	162	162	1241	13.1	0.0
Piano 1	5 - 9	P	-4588	10316 6	0.01	0.01	2.00	728	730	1540	47.3	0.0	10747	0.13	0.05	2.00	496	496	496	100.0	4.4
Piano 1	5 - 9	P	-4758	11308 1	0.01	0.01	2.00	798	801	1666	47.9	0.0	11367	0.13	0.05	2.00	515	515	515	100.0	4.5
Piano 1	5 - 9	P	-4493	10646 4	0.01	0.01	2.00	751	754	1544	48.7	0.0	10953	0.13	0.04	2.00	488	488	488	100.0	4.5
Piano 1	6 - 7	P	-6616	43054 3	0.13	0.02	1.05	4109	4109	4109	100.0	11.3	28974	0.01	0.04	1.05	147	147	715	20.6	0.0
Piano 1	6 - 10	P	-5163	10743 9	0.01	0.02	2.10	818	818	1689	48.4	0.0	10056	0.13	0.05	2.10	528	528	528	100.0	3.9
Piano 1	6 - 10	P	-4948	10417 0	0.01	0.02	2.10	793	793	1642	48.3	0.0	9869	0.13	0.05	2.10	508	508	508	100.0	4.0
Piano 1	7 - 8	P	-1233 9	77865 0	0.13	0.01	1.05	8917	8917	8917	100.0	11.5	50518	0.01	0.03	1.05	364	364	1383	26.3	0.0
Piano 1	7 - 11	P	-1034 8	49890 2	0.01	0.01	2.10	3958	3958	6859	57.7	0.0	33150	0.13	0.03	2.10	1127	1127	1127	100.0	4.8
Piano 1	8 - 12	P	-4330	62435	0.01	0.02	2.80	519	519	1556	33.3	0.0	4289	0.13	0.08	2.80	340	340	340	100.0	1.9
Piano 1	8 - 12	P	-4197	62435	0.01	0.02	2.80	519	519	1537	33.7	0.0	4289	0.13	0.08	2.80	331	331	331	100.0	2.0
Piano 1	9 - 10	C	-4415	10316 6	0.80	0.02	1.00	1256	1273	1256	100.0	100.0	10747	0.01	0.06	1.00	56	56	448	12.4	0.0
Piano 1	9 - 10	C	-4535	10316 6	0.80	0.02	1.00	1272	1273	1272	100.0	100.0	10747	0.01	0.06	1.00	57	57	459	12.4	0.0
Piano 1	9 - 10	P	-3776	71305	0.13	0.03	2.80	1217	1241	1217	100.0	3.6	4601	0.01	0.09	2.80	24	24	290	8.3	0.0
Piano 1	9 - 10	P	-3238	48743	0.13	0.04	2.80	885	921	885	100.0	3.5	3787	0.01	0.09	2.80	21	21	249	8.5	0.0
Piano 1	10 - 11	P	-3613	58957	0.13	0.04	2.80	1072	1079	1072	100.0	3.5	4164	0.01	0.09	2.80	23	23	276	8.4	0.0
Piano 1	10 - 11	P	-3436	48821	0.13	0.04	2.80	931	962	931	100.0	3.4	3790	0.01	0.09	2.80	22	22	262	8.4	0.0
Piano 1	11 - 12	P	-2067 2	57581 0	0.13	0.02	1.40	11615	11731	11615	100.0	8.2	21923	0.01	0.07	1.40	178	178	1641	10.8	0.0

Cond_X_1(-); E(-); S2(-): 8) - Sisma X (-); 0.3 * Sisma Y (-); Distribuzione forze: Proporzionale masse; Eccentricità accidentale (- 0.05*Ly)

Imp.	Fili	Stato	N [daN]	k _L [daN/cm]	δ _L [cm]	δ _{L,0} [cm]	δ _{L,u} [cm]	V _L [daN]	V _{L,e} [daN]	V _{L,u} [daN]	%_δ _{L,0}	%_δ _{L,u}	k _t [daN/cm]	δ _t [cm]	δ _{t,0} [cm]	δ _{t,u} [cm]	V _t [daN]	V _{t,e} [daN]	V _{t,u} [daN]	%_δ _{t,0}	%_δ _{t,u}
Piano 1	1 - 2	P	-1245 3	32670 3	0.14	0.02	1.40	6371	6459	6371	100.0	8.4	13148	0.00	0.08	1.40	54	54	958	5.6	0.0
Piano 1	1 - 2	P	-4347	62355	0.14	0.04	2.80	1278	1297	1278	100.0	3.6	4286	0.01	0.10	2.80	22	22	323	6.8	0.0
Piano 1	1 - 5	P	-5482	11308 1	0.00	0.02	2.00	457	465	1768	25.9	0.0	11367	0.14	0.05	2.00	580	580	580	100.0	4.5
Piano 1	1 - 5	P	-5221	11308 1	0.00	0.02	2.00	457	465	1732	26.4	0.0	11367	0.14	0.05	2.00	557	557	557	100.0	4.6
Piano 1	1 - 5	P	-4693	10316 6	0.00	0.02	2.00	417	424	1555	26.8	0.0	10747	0.14	0.05	2.00	505	505	505	100.0	4.6
Piano 1	2 - 3	C	-5939	10620 0	0.80	0.02	1.00	1447	1487	1447	100.0	100.0	10937	0.01	0.07	1.00	60	60	566	10.6	0.0
Piano 1	2 - 3	C	-6190	10673 2	0.80	0.02	1.00	1476	1487	1476	100.0	100.0	10970	0.01	0.07	1.00	71	71	583	12.3	0.0
Piano 1	2 - 6	P	-9648	41858 9	0.01	0.01	2.10	3073	3073	6044	50.8	0.0	28248	0.14	0.04	2.10	1040	1040	1040	100.0	4.9
Piano 1	3 - 4	P	-4566	60517	0.14	0.04	1.40	1307	1337	1307	100.0	7.1	4220	0.01	0.11	1.40	29	29	335	8.6	0.0
Piano 1	3 - 4	P	-4850	62468	0.14	0.04	1.40	1349	1368	1349	100.0	7.1	4290	0.01	0.11	1.40	35	35	352	9.8	0.0

Relazione di calcolo - COMUNE D TERNI

Piano 1	3 - 7	P	-1173 4	51399 9	0.01	0.01	2.10	4751	4751	7318	64.9	0.0	34077	0.14	0.04	2.10	1266	1266	1266	100.0	4.9
Piano 1	4 - 8	P	-1482 0	34342 3	0.01	0.03	1.92	3934	3934	9301	42.3	0.0	7388	0.14	0.00	1.92	0	0	0	100.0	7.2
Piano 1	5 - 6	P	-2070 8	65260 8	0.14	0.02	1.05	10448	10497	10448	100.0	11.7	42652	0.00	0.05	1.05	213	213	2114	10.1	0.0
Piano 1	5 - 6	P	-1242 2	35004 2	0.14	0.02	1.05	5690	5743	5690	100.0	11.5	24115	0.01	0.06	1.05	146	146	1242	11.8	0.0
Piano 1	5 - 9	P	-4532	10316 6	0.00	0.01	2.00	417	424	1533	27.2	0.0	10747	0.14	0.05	2.00	491	491	491	100.0	4.7
Piano 1	5 - 9	P	-4536	11308 1	0.00	0.01	2.00	457	461	1634	28.0	0.0	11367	0.14	0.04	2.00	495	495	495	100.0	4.7
Piano 1	5 - 9	P	-4122	10646 4	0.00	0.01	2.00	431	434	1491	28.9	0.0	10953	0.14	0.04	2.00	454	454	454	100.0	4.8
Piano 1	6 - 7	P	-6640	43054 3	0.14	0.02	1.05	4113	4113	4113	100.0	11.8	28974	0.01	0.04	1.05	152	152	716	21.3	0.0
Piano 1	6 - 10	P	-5019	10743 9	0.01	0.02	1.05	789	789	1670	47.2	0.0	10056	0.14	0.00	1.05	0	0	0	100.0	13.0
Piano 1	6 - 10	P	-4603	10417 0	0.01	0.02	1.05	765	765	1594	48.0	0.0	9869	0.14	0.00	1.05	0	0	0	100.0	12.9
Piano 1	7 - 8	P	-1241 2	77865 0	0.14	0.01	1.05	8926	8926	8926	100.0	12.0	50518	0.01	0.03	1.05	464	464	1387	33.4	0.0
Piano 1	7 - 11	P	-9906	49890 2	0.01	0.01	2.10	4611	4611	6754	68.3	0.0	33150	0.14	0.03	2.10	1086	1086	1086	100.0	5.0
Piano 1	8 - 12	P	-4320	62435	0.01	0.02	2.80	715	715	1555	46.0	0.0	4289	0.14	0.08	2.80	340	340	340	100.0	2.1
Piano 1	8 - 12	P	-3956	62435	0.01	0.02	1.40	715	715	1501	47.6	0.0	4289	0.14	0.00	1.40	0	0	0	100.0	9.7
Piano 1	9 - 10	C	-4000	10316 6	0.80	0.02	1.00	1211	1227	1211	100.0	100.0	10747	0.00	0.05	1.00	34	34	419	8.0	0.0
Piano 1	9 - 10	C	-4125	10316 6	0.80	0.02	1.00	1228	1269	1228	100.0	100.0	10747	0.01	0.05	1.00	40	40	430	9.2	0.0
Piano 1	9 - 10	P	-3447	71305	0.14	0.03	2.80	1131	1136	1131	100.0	3.7	4601	0.01	0.08	2.80	19	19	269	7.1	0.0
Piano 1	9 - 10	P	-2972	48743	0.14	0.03	2.80	826	842	826	100.0	3.7	3787	0.01	0.08	2.80	20	20	232	8.5	0.0
Piano 1	10 - 11	P	-3323	58957	0.14	0.03	2.80	1003	1028	1003	100.0	3.7	4164	0.01	0.09	2.80	23	23	258	8.9	0.0
Piano 1	10 - 11	P	-3178	48821	0.14	0.04	2.80	875	882	875	100.0	3.6	3790	0.01	0.09	2.80	25	25	246	10.2	0.0
Piano 1	11 - 12	P	-1921 0	57581 0	0.14	0.02	1.40	11328	11446	11328	100.0	8.4	21923	0.01	0.07	1.40	227	227	1553	14.6	0.0

Cond_X_2(+); E(+); S2(+) : 9) - Sisma X (+); 0.3 * Sisma Y (+); **Distribuzione forze: Proporzionale altezze; Eccentricità accidentale (+ 0.05*Ly)**

Imp.	Fili	Stato	N [daN]	k _L [daN/cm]	δ _L [cm]	δ _{L,0} [cm]	δ _{L,u} [cm]	V _L [daN]	V _{L,e} [daN]	V _{L,u} [daN]	% δ _{L,0}	% δ _{L,u}	k _t [daN/cm]	δ _t [cm]	δ _{t,0} [cm]	δ _{t,u} [cm]	V _t [daN]	V _{t,e} [daN]	V _{t,u} [daN]	% δ _{t,0}	% δ _{t,u}
Piano 1	1 - 2	P	-1025 1	32670 3	0.16	0.03	1.40	5221	5253	5221	100.0	10.0	13148	0.00	0.09	1.40	45	45	801	5.6	0.0
Piano 1	1 - 2	P	-3997	62355	0.16	0.04	2.80	1197	1235	1197	100.0	4.5	4286	0.01	0.10	2.80	22	22	302	7.2	0.0
Piano 1	1 - 5	P	-4380	11308 1	0.00	0.01	2.00	480	484	1615	29.7	0.0	11367	0.16	0.04	2.00	483	483	483	100.0	6.1
Piano 1	1 - 5	P	-4267	11308 1	0.00	0.01	2.00	480	484	1597	30.0	0.0	11367	0.16	0.04	2.00	472	472	472	100.0	6.2
Piano 1	1 - 5	P	-3930	10316 6	0.00	0.01	2.00	438	441	1449	30.2	0.0	10747	0.16	0.04	2.00	436	436	436	100.0	6.2
Piano 1	2 - 3	C	-5569	10620 0	0.80	0.02	1.00	1412	1429	1412	100.0	100.0	10937	0.01	0.07	1.00	59	59	544	10.9	0.0
Piano 1	2 - 3	C	-6117	10673 2	0.80	0.02	1.00	1470	1504	1470	100.0	100.0	10970	0.01	0.07	1.00	70	70	579	12.1	0.0
Piano 1	2 - 6	P	-9148	41858 9	0.01	0.01	2.10	3045	3045	5928	51.4	0.0	28248	0.16	0.04	2.10	994	994	994	100.0	6.2
Piano 1	3 - 4	P	-4586	60517	0.16	0.04	1.40	1309	1332	1309	100.0	8.9	4220	0.01	0.11	1.40	28	28	336	8.4	0.0
Piano 1	3 - 4	P	-5139	62468	0.16	0.04	1.40	1383	1537	1383	100.0	8.8	4290	0.01	0.12	1.40	33	33	368	9.1	0.0
Piano 1	3 - 7	P	-1198 6	51399 9	0.01	0.01	2.10	4637	4637	7376	62.9	0.0	34077	0.16	0.04	2.10	1289	1289	1289	100.0	6.0
Piano 1	4 - 8	P	-1631 6	34342 3	0.01	0.03	1.92	3797	3797	9654	39.3	0.0	7388	0.16	0.00	1.92	0	0	0	100.0	8.4
Piano 1	5 - 6	P	-1842 8	65260 8	0.16	0.02	1.05	10081	10112	10081	100.0	14.1	42652	0.01	0.05	1.05	218	218	1961	11.1	0.0
Piano 1	5 - 6	P	-1204 6	35004 2	0.16	0.02	1.05	5539	5551	5539	100.0	13.8	24115	0.01	0.06	1.05	142	142	1211	11.7	0.0
Piano 1	5 - 9	P	-3860	10316 6	0.00	0.01	2.00	438	441	1438	30.4	0.0	10747	0.16	0.04	2.00	429	429	429	100.0	6.2
Piano 1	5 - 9	P	-3971	11308 1	0.00	0.01	2.00	480	484	1551	30.9	0.0	11367	0.16	0.04	2.00	443	443	443	100.0	6.2
Piano 1	5 - 9	P	-3719	10646 4	0.00	0.01	2.00	452	452	1433	31.5	0.0	10953	0.16	0.04	2.00	416	416	416	100.0	6.2
Piano 1	6 - 7	P	-6758	43054 3	0.16	0.02	1.05	4134	4134	4134	100.0	14.1	28974	0.01	0.04	1.05	150	150	725	20.7	0.0
Piano 1	6 - 10	P	-5120	10743 9	0.01	0.02	2.10	782	782	1684	46.4	0.0	10056	0.16	0.05	2.10	524	524	524	100.0	5.3
Piano 1	6 - 10	P	-4885	10417 0	0.01	0.02	2.10	758	758	1633	46.4	0.0	9869	0.16	0.05	2.10	502	502	502	100.0	5.3
Piano 1	7 - 8	P	-1368 7	77865 0	0.16	0.01	1.05	9642	9642	9642	100.0	14.3	50518	0.01	0.03	1.05	490	490	1481	33.1	0.0
Piano 1	7 - 11	P	-1103 6	49890 2	0.01	0.01	2.10	4501	4501	7021	64.1	0.0	33150	0.16	0.04	2.10	1192	1192	1192	100.0	6.0
Piano 1	8 - 12	P	-4964	62435	0.01	0.03	1.40	690	690	1645	42.0	0.0	4289	0.16	0.00	1.40	0	0	0	100.0	11.5

Relazione di calcolo - COMUNE D TERNI

Piano 1	8 - 12	P	-4807	62435	0.01	0.03	1.40	690	690	1623	42.5	0.0	4289	0.16	0.00	1.40	0	0	0	100.0	11.4
Piano 1	9 - 10	C	-3700	103166	0.80	0.02	1.00	1176	1182	1176	100.0	100.0	10747	0.00	0.05	1.00	35	35	395	8.9	0.0
Piano 1	9 - 10	C	-3984	103166	0.80	0.02	1.00	1212	1215	1212	100.0	100.0	10747	0.01	0.05	1.00	41	41	419	9.7	0.0
Piano 1	9 - 10	P	-3467	71305	0.16	0.03	2.80	1136	1157	1136	100.0	4.6	4601	0.01	0.08	2.80	19	19	271	7.2	0.0
Piano 1	9 - 10	P	-3161	48743	0.16	0.04	2.80	868	889	868	100.0	4.5	3787	0.01	0.09	2.80	20	20	244	8.1	0.0
Piano 1	10 - 11	P	-3601	58957	0.16	0.04	2.80	1069	1084	1069	100.0	4.5	4164	0.01	0.09	2.80	23	23	276	8.2	0.0
Piano 1	10 - 11	P	-3628	48821	0.16	0.04	2.80	973	988	973	100.0	4.3	3790	0.01	0.10	2.80	24	24	273	9.0	0.0
Piano 1	11 - 12	P	-22867	575810	0.16	0.02	1.40	12040	12121	12040	100.0	10.1	21923	0.01	0.08	1.40	220	220	1773	12.4	0.0

Cond_X_2(+); E(+); S2(-) : 10) - Sisma X (+); 0.3 * Sisma Y (-); Distribuzione forze: Proporzionale altezze; Eccentricità accidentale (+ 0.05*Ly)

Imp.	Fili	Stato	N [daN]	k _L [daN/cm]	δ _L [cm]	δ _{L,0} [cm]	δ _{L,u} [cm]	V _L [daN]	V _{L,e} [daN]	V _{L,u} [daN]	% δ _{L,0}	% δ _{L,u}	k _t [daN/cm]	δ _t [cm]	δ _{t,0} [cm]	δ _{t,u} [cm]	V _t [daN]	V _{t,e} [daN]	V _{t,u} [daN]	% δ _{t,0}	% δ _{t,u}
Piano 1	1 - 2	P	-11195	326703	0.18	0.02	1.40	6098	6162	6098	100.0	11.4	13148	0.01	0.08	1.40	72	72	882	8.2	0.0
Piano 1	1 - 2	P	-4318	62355	0.18	0.04	2.80	1272	1344	1272	100.0	5.0	4286	0.01	0.10	2.80	23	23	321	7.1	0.0
Piano 1	1 - 5	P	-4749	113081	0.01	0.01	2.00	692	709	1667	41.5	0.0	11367	0.18	0.05	2.00	516	516	516	100.0	6.9
Piano 1	1 - 5	P	-4472	113081	0.01	0.01	2.00	692	709	1627	42.5	0.0	11367	0.18	0.04	2.00	490	490	490	100.0	7.0
Piano 1	1 - 5	P	-3970	103166	0.01	0.01	2.00	631	640	1455	43.4	0.0	10747	0.18	0.04	2.00	440	440	440	100.0	7.1
Piano 1	2 - 3	C	-6005	106200	0.80	0.02	1.00	1454	1499	1454	100.0	100.0	10937	0.01	0.07	1.00	61	61	570	10.6	0.0
Piano 1	2 - 3	C	-6566	106732	0.80	0.03	1.00	1512	1555	1512	100.0	100.0	10970	0.01	0.08	1.00	65	65	604	10.8	0.0
Piano 1	2 - 6	P	-9650	418589	0.01	0.01	2.10	3151	3151	6044	52.1	0.0	28248	0.18	0.04	2.10	1040	1040	1040	100.0	6.9
Piano 1	3 - 4	P	-4916	60517	0.18	0.04	1.40	1348	1441	1348	100.0	10.0	4220	0.01	0.12	1.40	26	26	355	7.3	0.0
Piano 1	3 - 4	P	-5484	62468	0.18	0.04	1.40	1466	1518	1466	100.0	10.2	4290	0.01	0.12	1.40	30	30	391	7.7	0.0
Piano 1	3 - 7	P	-12544	513999	0.01	0.01	2.10	4287	4287	7503	57.1	0.0	34077	0.18	0.04	2.10	1340	1340	1340	100.0	6.8
Piano 1	4 - 8	P	-16925	343423	0.01	0.03	1.92	3189	3189	9795	32.6	0.0	7388	0.18	0.00	1.92	0	0	0	100.0	9.4
Piano 1	5 - 6	P	-18414	652608	0.18	0.02	1.05	10074	10168	10074	100.0	16.0	42652	0.01	0.05	1.05	278	278	1958	14.2	0.0
Piano 1	5 - 6	P	-12071	350042	0.18	0.02	1.05	5569	5579	5569	100.0	15.7	24115	0.01	0.06	1.05	154	154	1214	12.7	0.0
Piano 1	5 - 9	P	-3799	103166	0.01	0.01	2.00	631	640	1430	44.1	0.0	10747	0.18	0.04	2.00	423	423	423	100.0	7.2
Piano 1	5 - 9	P	-3745	113081	0.01	0.01	2.00	692	693	1518	45.6	0.0	11367	0.18	0.04	2.00	422	422	422	100.0	7.3
Piano 1	5 - 9	P	-3344	106464	0.01	0.01	2.00	651	651	1378	47.3	0.0	10953	0.18	0.03	2.00	381	381	381	100.0	7.5
Piano 1	6 - 7	P	-6783	430543	0.18	0.02	1.05	4139	4139	4139	100.0	15.9	28974	0.01	0.04	1.05	149	149	727	20.5	0.0
Piano 1	6 - 10	P	-4977	107439	0.01	0.02	1.05	809	809	1665	48.6	0.0	10056	0.18	0.00	1.05	0	0	0	100.0	17.2
Piano 1	6 - 10	P	-4542	104170	0.01	0.02	2.10	784	784	1586	49.4	0.0	9869	0.18	0.05	2.10	473	473	473	100.0	6.5
Piano 1	7 - 8	P	-13769	778650	0.18	0.01	1.05	9709	9709	9709	100.0	16.2	50518	0.01	0.03	1.05	434	434	1489	29.1	0.0
Piano 1	7 - 11	P	-10602	498902	0.01	0.01	2.10	4161	4161	6919	60.1	0.0	33150	0.18	0.03	2.10	1151	1151	1151	100.0	7.1
Piano 1	8 - 12	P	-4959	62435	0.01	0.03	1.40	580	580	1645	35.3	0.0	4289	0.18	0.00	1.40	0	0	0	100.0	12.9
Piano 1	8 - 12	P	-4573	62435	0.01	0.03	2.80	580	580	1591	36.5	0.0	4289	0.18	0.08	2.80	356	356	356	100.0	3.6
Piano 1	9 - 10	C	-3282	103166	0.80	0.02	1.00	1130	1132	1130	100.0	100.0	10747	0.01	0.05	1.00	49	49	365	13.4	0.0
Piano 1	9 - 10	C	-3572	103166	0.80	0.02	1.00	1167	1181	1167	100.0	100.0	10747	0.01	0.05	1.00	51	51	389	13.2	0.0
Piano 1	9 - 10	P	-3138	71305	0.18	0.03	2.80	1050	1052	1050	100.0	5.5	4601	0.01	0.08	2.80	23	23	250	9.0	0.0
Piano 1	9 - 10	P	-2897	48743	0.18	0.03	2.80	809	815	809	100.0	5.4	3787	0.01	0.08	2.80	21	21	227	9.1	0.0
Piano 1	10 - 11	P	-3312	58957	0.18	0.03	2.80	1001	1035	1001	100.0	5.3	4164	0.01	0.09	2.80	23	23	258	9.0	0.0
Piano 1	10 - 11	P	-3373	48821	0.18	0.04	2.80	918	926	918	100.0	5.2	3790	0.01	0.09	2.80	23	23	258	8.9	0.0
Piano 1	11 - 12	P	-21430	575810	0.18	0.02	1.40	11767	11792	11767	100.0	11.7	21923	0.01	0.08	1.40	193	193	1688	11.4	0.0

Cond_X_2(+); E(-); S2(+) : 11) - Sisma X (+); 0.3 * Sisma Y (+); Distribuzione forze: Proporzionale altezze; Eccentricità accidentale (- 0.05*Ly)

Imp.	Fili	Stato	N [daN]	k _L [daN/cm]	δ _L [cm]	δ _{L,0} [cm]	δ _{L,u} [cm]	V _L [daN]	V _{L,e} [daN]	V _{L,u} [daN]	% δ _{L,0}	% δ _{L,u}	k _t [daN/cm]	δ _t [cm]	δ _{t,0} [cm]	δ _{t,u} [cm]	V _t [daN]	V _{t,e} [daN]	V _{t,u} [daN]	% δ _{t,0}	% δ _{t,u}
Piano 1	1 - 2	P	-10255	326703	0.16	0.03	1.40	5128	5227	5128	100.0	9.7	13148	0.00	0.09	1.40	37	37	798	4.6	0.0
Piano 1	1 - 2	P	-3998	62355	0.16	0.04	2.80	1198	1224	1198	100.0	4.4	4286	0.01	0.10	2.80	21	21	302	7.0	0.0

Piano 1	1 - 5	P	-4382	11308 1	0.00	0.01	2.00	385	399	1615	23.8	0.0	11367	0.16	0.04	2.00	483	483	483	100.0	5.9
Piano 1	1 - 5	P	-4269	11308 1	0.00	0.01	2.00	385	399	1597	24.1	0.0	11367	0.16	0.04	2.00	472	472	472	100.0	5.9
Piano 1	1 - 5	P	-3931	10316 6	0.00	0.01	2.00	351	360	1449	24.2	0.0	10747	0.16	0.04	2.00	436	436	436	100.0	6.0
Piano 1	2 - 3	C	-5570	10620 0	0.80	0.02	1.00	1412	1413	1412	100.0	100.0	10937	0.01	0.07	1.00	59	59	544	10.8	0.0
Piano 1	2 - 3	C	-6117	10673 2	0.80	0.02	1.00	1470	1474	1470	100.0	100.0	10970	0.01	0.07	1.00	72	72	579	12.4	0.0
Piano 1	2 - 6	P	-9149	41858 9	0.01	0.01	2.10	2994	2994	5929	50.5	0.0	28248	0.16	0.04	2.10	994	994	994	100.0	6.0
Piano 1	3 - 4	P	-4587	60517	0.16	0.04	1.40	1309	1381	1309	100.0	8.6	4220	0.01	0.11	1.40	29	29	336	8.7	0.0
Piano 1	3 - 4	P	-5139	62468	0.16	0.04	1.40	1383	1413	1383	100.0	8.5	4290	0.01	0.12	1.40	36	36	368	9.7	0.0
Piano 1	3 - 7	P	-1198 6	51399 9	0.01	0.01	2.10	4789	4789	7376	64.9	0.0	34077	0.16	0.04	2.10	1289	1289	1289	100.0	5.8
Piano 1	4 - 8	P	-1631 4	34342 3	0.01	0.03	1.92	4064	4065	9654	42.1	0.0	7388	0.16	0.00	1.92	0	0	0	100.0	8.2
Piano 1	5 - 6	P	-1843 1	65260 8	0.16	0.02	1.05	10082	10085	10082	100.0	13.7	42652	0.00	0.05	1.05	191	191	1962	9.7	0.0
Piano 1	5 - 6	P	-1204 6	35004 2	0.16	0.02	1.05	5534	5536	5534	100.0	13.4	24115	0.01	0.06	1.05	136	136	1210	11.3	0.0
Piano 1	5 - 9	P	-3861	10316 6	0.00	0.01	2.00	351	360	1439	24.4	0.0	10747	0.16	0.04	2.00	429	429	429	100.0	6.0
Piano 1	5 - 9	P	-3972	11308 1	0.00	0.01	2.00	385	395	1551	24.8	0.0	11367	0.16	0.04	2.00	443	443	443	100.0	6.0
Piano 1	5 - 9	P	-3720	10646 4	0.00	0.01	2.00	362	372	1433	25.3	0.0	10953	0.16	0.04	2.00	416	416	416	100.0	6.0
Piano 1	6 - 7	P	-6758	43054 3	0.16	0.02	1.05	4134	4134	4134	100.0	13.7	28974	0.01	0.04	1.05	150	150	725	20.7	0.0
Piano 1	6 - 10	P	-5120	10743 9	0.01	0.02	2.10	769	769	1684	45.6	0.0	10056	0.16	0.05	2.10	524	524	524	100.0	5.1
Piano 1	6 - 10	P	-4885	10417 0	0.01	0.02	2.10	745	745	1633	45.6	0.0	9869	0.16	0.05	2.10	502	502	502	100.0	5.1
Piano 1	7 - 8	P	-1368 5	77865 0	0.16	0.01	1.05	9634	9634	9634	100.0	13.9	50518	0.01	0.03	1.05	515	515	1481	34.8	0.0
Piano 1	7 - 11	P	-1103 4	49890 2	0.01	0.01	2.10	4648	4648	7021	66.2	0.0	33150	0.16	0.04	2.10	1192	1192	1192	100.0	5.8
Piano 1	8 - 12	P	-4963	62435	0.01	0.03	1.40	739	739	1645	44.9	0.0	4289	0.16	0.00	1.40	0	0	0	100.0	11.2
Piano 1	8 - 12	P	-4806	62435	0.01	0.03	1.40	739	739	1623	45.5	0.0	4289	0.16	0.00	1.40	0	0	0	100.0	11.1
Piano 1	9 - 10	C	-3700	10316 6	0.80	0.02	1.00	1176	1177	1176	100.0	100.0	10747	0.00	0.05	1.00	29	29	395	7.3	0.0
Piano 1	9 - 10	C	-3984	10316 6	0.80	0.02	1.00	1212	1212	1212	100.0	100.0	10747	0.00	0.05	1.00	36	36	419	8.5	0.0
Piano 1	9 - 10	P	-3466	71305	0.15	0.03	2.80	1136	1161	1136	100.0	4.4	4601	0.01	0.08	2.80	18	18	271	6.6	0.0
Piano 1	9 - 10	P	-3161	48743	0.15	0.04	2.80	868	897	868	100.0	4.3	3787	0.01	0.09	2.80	19	19	244	7.9	0.0
Piano 1	10 - 11	P	-3600	58957	0.15	0.04	2.80	1069	1094	1069	100.0	4.3	4164	0.01	0.09	2.80	22	22	276	8.2	0.0
Piano 1	10 - 11	P	-3627	48821	0.15	0.04	2.80	973	1008	973	100.0	4.2	3790	0.01	0.10	2.80	25	25	273	9.2	0.0
Piano 1	11 - 12	P	-2286 0	57581 0	0.15	0.02	1.40	12040	12105	12040	100.0	9.7	21923	0.01	0.08	1.40	232	232	1773	13.1	0.0

Cond_X_2(+); E(-); S2(-): 12) - Sisma X (+); 0.3 * Sisma Y (-); Distribuzione forze: Proporzionale altezze; Eccentricità accidentale (- 0.05*Ly)

Imp.	Fili	Stato	N [daN]	k _L [daN/cm]	δ _L [cm]	δ _{L,0} [cm]	δ _{L,u} [cm]	V _L [daN]	V _{L,e} [daN]	V _{L,u} [daN]	% δ _{L,0}	% δ _{L,u}	k _t [daN/cm]	δ _t [cm]	δ _{t,0} [cm]	δ _{t,u} [cm]	V _t [daN]	V _{t,e} [daN]	V _{t,u} [daN]	% δ _{t,0}	% δ _{t,u}
Piano 1	1 - 2	P	-1119 5	32670 3	0.16	0.02	1.40	6019	6107	6019	100.0	9.6	13148	0.01	0.08	1.40	78	78	880	8.9	0.0
Piano 1	1 - 2	P	-4318	62355	0.16	0.04	2.80	1272	1294	1272	100.0	4.2	4286	0.01	0.10	2.80	23	23	321	7.2	0.0
Piano 1	1 - 5	P	-4750	11308 1	0.01	0.01	2.00	789	797	1667	47.3	0.0	11367	0.16	0.05	2.00	516	516	516	100.0	5.6
Piano 1	1 - 5	P	-4473	11308 1	0.01	0.01	2.00	789	793	1627	48.5	0.0	11367	0.16	0.04	2.00	490	490	490	100.0	5.8
Piano 1	1 - 5	P	-3971	10316 6	0.01	0.01	2.00	719	720	1455	49.5	0.0	10747	0.16	0.04	2.00	440	440	440	100.0	5.9
Piano 1	2 - 3	C	-6005	10620 0	0.80	0.02	1.00	1454	1475	1454	100.0	100.0	10937	0.01	0.07	1.00	60	60	570	10.6	0.0
Piano 1	2 - 3	C	-6565	10673 2	0.80	0.03	1.00	1512	1532	1512	100.0	100.0	10970	0.01	0.08	1.00	62	62	604	10.3	0.0
Piano 1	2 - 6	P	-9649	41858 9	0.01	0.01	2.10	3165	3165	6044	52.4	0.0	28248	0.16	0.04	2.10	1040	1040	1040	100.0	5.8
Piano 1	3 - 4	P	-4915	60517	0.16	0.04	1.40	1348	1358	1348	100.0	8.2	4220	0.01	0.12	1.40	24	24	354	6.9	0.0
Piano 1	3 - 4	P	-5482	62468	0.16	0.04	1.40	1443	1474	1443	100.0	8.3	4290	0.01	0.12	1.40	26	26	388	6.7	0.0
Piano 1	3 - 7	P	-1254 2	51399 9	0.01	0.01	2.10	4061	4061	7503	54.1	0.0	34077	0.16	0.04	2.10	1340	1340	1340	100.0	5.6
Piano 1	4 - 8	P	-1692 1	34342 3	0.01	0.03	1.92	2849	2849	9794	29.1	0.0	7388	0.16	0.00	1.92	0	0	0	100.0	8.1
Piano 1	5 - 6	P	-1841 7	65260 8	0.16	0.02	1.05	10075	10140	10075	100.0	13.6	42652	0.01	0.05	1.05	305	305	1958	15.6	0.0
Piano 1	5 - 6	P	-1207 2	35004 2	0.16	0.02	1.05	5564	5630	5564	100.0	13.3	24115	0.01	0.06	1.05	157	157	1213	12.9	0.0
Piano 1	5 - 9	P	-3800	10316 6	0.01	0.01	2.00	719	720	1430	50.3	0.0	10747	0.16	0.04	2.00	423	423	423	100.0	5.9

Piano 1	5 - 9	P	-3747	11308 1	0.01	0.01	2.00	789	789	1518	51.9	0.0	11367	0.16	0.04	2.00	422	422	422	100.0	6.1
Piano 1	5 - 9	P	-3346	10646 4	0.01	0.01	2.00	742	742	1378	53.9	0.0	10953	0.16	0.03	2.00	381	381	381	100.0	6.2
Piano 1	6 - 7	P	-6782	43054 3	0.16	0.02	1.05	4138	4138	4138	100.0	13.6	28974	0.01	0.04	1.05	146	146	727	20.1	0.0
Piano 1	6 - 10	P	-4977	10743 9	0.01	0.02	2.10	812	812	1665	48.8	0.0	10056	0.16	0.05	2.10	512	512	512	100.0	5.1
Piano 1	6 - 10	P	-4542	10417 0	0.01	0.02	2.10	788	788	1586	49.7	0.0	9869	0.16	0.05	2.10	473	473	473	100.0	5.3
Piano 1	7 - 8	P	-1376	77865 0	0.16	0.01	1.05	9701	9701	9701	100.0	13.8	50518	0.01	0.03	1.05	398	398	1488	26.7	0.0
Piano 1	7 - 11	P	-1060	49890 2	0.01	0.01	2.10	3941	3941	6919	57.0	0.0	33150	0.16	0.03	2.10	1151	1151	1151	100.0	5.9
Piano 1	8 - 12	P	-4957	62435	0.01	0.03	1.40	518	518	1644	31.5	0.0	4289	0.16	0.00	1.40	0	0	0	100.0	11.1
Piano 1	8 - 12	P	-4572	62435	0.01	0.03	1.40	518	518	1591	32.6	0.0	4289	0.16	0.00	1.40	0	0	0	100.0	11.2
Piano 1	9 - 10	C	-3284	10316 6	0.80	0.02	1.00	1130	1139	1130	100.0	100.0	10747	0.01	0.05	1.00	55	55	365	15.1	0.0
Piano 1	9 - 10	C	-3574	10316 6	0.80	0.02	1.00	1167	1172	1167	100.0	100.0	10747	0.01	0.05	1.00	56	56	389	14.4	0.0
Piano 1	9 - 10	P	-3139	71305	0.16	0.03	2.80	1050	1089	1050	100.0	4.6	4601	0.01	0.08	2.80	24	24	250	9.6	0.0
Piano 1	9 - 10	P	-2897	48743	0.16	0.03	2.80	809	810	809	100.0	4.5	3787	0.01	0.08	2.80	21	21	227	9.2	0.0
Piano 1	10 - 11	P	-3313	58957	0.16	0.03	2.80	1000	1029	1000	100.0	4.4	4164	0.01	0.09	2.80	23	23	258	8.9	0.0
Piano 1	10 - 11	P	-3373	48821	0.16	0.04	2.80	918	923	918	100.0	4.3	3790	0.01	0.09	2.80	22	22	258	8.5	0.0
Piano 1	11 - 12	P	-2142	57581 0	0.16	0.02	1.40	11767	11865	11767	100.0	9.8	21923	0.01	0.08	1.40	178	178	1688	10.5	0.0

Cond_X_2(-); E(+); S2(+) : 13) - Sisma X (-); 0.3 * Sisma Y (+); Distribuzione forze: Proporzionale altezze;
Eccentricità accidentale (+ 0.05*Ly)

Imp.	Fili	Stato	N [daN]	k _L [daN/cm]	δ _L [cm]	δ _{L,0} [cm]	δ _{L,u} [cm]	V _L [daN]	V _{L,e} [daN]	V _{L,u} [daN]	% δ _{L,0}	% δ _{L,u}	k _t [daN/cm]	δ _t [cm]	δ _{t,0} [cm]	δ _{t,u} [cm]	V _t [daN]	V _{t,e} [daN]	V _{t,u} [daN]	% δ _{t,0}	% δ _{t,u}
Piano 1	1 - 2	P	-1149 5	32670 3	0.14	0.02	1.40	6272	6396	6272	100.0	8.7	13148	0.01	0.08	1.40	76	76	905	8.4	0.0
Piano 1	1 - 2	P	-4023	62355	0.14	0.04	2.80	1203	1243	1203	100.0	3.7	4286	0.01	0.10	2.80	23	23	304	7.6	0.0
Piano 1	1 - 5	P	-5106	11308 1	0.01	0.02	2.00	710	716	1717	41.3	0.0	11367	0.14	0.05	2.00	548	548	548	100.0	4.8
Piano 1	1 - 5	P	-5011	11308 1	0.01	0.02	2.00	710	716	1703	41.7	0.0	11367	0.14	0.05	2.00	539	539	539	100.0	4.9
Piano 1	1 - 5	P	-4648	10316 6	0.01	0.02	2.00	648	653	1549	41.8	0.0	10747	0.14	0.05	2.00	501	501	501	100.0	4.9
Piano 1	2 - 3	C	-5500	10620 0	0.80	0.02	1.00	1404	1452	1404	100.0	100.0	10937	0.01	0.07	1.00	61	61	539	11.3	0.0
Piano 1	2 - 3	C	-5740	10673 2	0.80	0.02	1.00	1433	1452	1433	100.0	100.0	10970	0.01	0.07	1.00	65	65	557	11.8	0.0
Piano 1	2 - 6	P	-9143	41858 9	0.01	0.01	2.10	3175	3175	5926	53.6	0.0	28248	0.14	0.04	2.10	993	993	993	100.0	5.2
Piano 1	3 - 4	P	-4236	60517	0.14	0.04	2.80	1241	1284	1241	100.0	3.7	4220	0.01	0.10	2.80	26	26	316	8.1	0.0
Piano 1	3 - 4	P	-4506	62468	0.14	0.04	1.40	1309	1314	1309	100.0	7.4	4290	0.01	0.11	1.40	28	28	333	8.4	0.0
Piano 1	3 - 7	P	-1117	51399 6	0.01	0.01	2.10	4287	4287	7189	59.6	0.0	34077	0.14	0.04	2.10	1214	1214	1214	100.0	5.2
Piano 1	4 - 8	P	-1421 9	34342 3	0.01	0.03	1.92	3166	3166	9154	34.6	0.0	7388	0.14	0.00	1.92	0	0	0	100.0	7.4
Piano 1	5 - 6	P	-2070 9	65260 8	0.14	0.02	1.05	10450	10516	10450	100.0	12.2	42652	0.01	0.05	1.05	284	284	2115	13.4	0.0
Piano 1	5 - 6	P	-1239 4	35004 2	0.14	0.02	1.05	5703	5705	5703	100.0	12.0	24115	0.01	0.06	1.05	159	159	1242	12.8	0.0
Piano 1	5 - 9	P	-4589	10316 6	0.01	0.01	2.00	648	650	1540	42.0	0.0	10747	0.14	0.05	2.00	496	496	496	100.0	4.9
Piano 1	5 - 9	P	-4760	11308 1	0.01	0.01	2.00	710	712	1666	42.6	0.0	11367	0.14	0.05	2.00	515	515	515	100.0	5.0
Piano 1	5 - 9	P	-4495	10646 4	0.01	0.01	2.00	668	671	1544	43.3	0.0	10953	0.14	0.04	2.00	488	488	488	100.0	5.0
Piano 1	6 - 7	P	-6616	43054 3	0.14	0.02	1.05	4109	4109	4109	100.0	12.3	28974	0.01	0.04	1.05	149	149	715	20.9	0.0
Piano 1	6 - 10	P	-5163	10743 9	0.01	0.02	1.05	815	815	1690	48.2	0.0	10056	0.14	0.00	1.05	0	0	0	100.0	13.6
Piano 1	6 - 10	P	-4949	10417 0	0.01	0.02	2.10	790	790	1642	48.1	0.0	9869	0.14	0.05	2.10	508	508	508	100.0	4.5
Piano 1	7 - 8	P	-1233 7	77865 0	0.14	0.01	1.05	8926	8926	8926	100.0	12.5	50518	0.01	0.03	1.05	394	394	1383	28.5	0.0
Piano 1	7 - 11	P	-1034 7	49890 2	0.01	0.01	2.10	4161	4161	6859	60.7	0.0	33150	0.14	0.03	2.10	1127	1127	1127	100.0	5.3
Piano 1	8 - 12	P	-4329	62435	0.01	0.02	1.40	576	576	1556	37.0	0.0	4289	0.14	0.00	1.40	0	0	0	100.0	10.2
Piano 1	8 - 12	P	-4196	62435	0.01	0.02	1.40	576	576	1537	37.5	0.0	4289	0.14	0.00	1.40	0	0	0	100.0	10.2
Piano 1	9 - 10	C	-4417	10316 6	0.80	0.02	1.00	1256	1268	1256	100.0	100.0	10747	0.01	0.06	1.00	50	50	448	11.2	0.0
Piano 1	9 - 10	C	-4536	10316 6	0.80	0.02	1.00	1272	1297	1272	100.0	100.0	10747	0.01	0.06	1.00	52	52	459	11.4	0.0
Piano 1	9 - 10	P	-3777	71305	0.14	0.03	2.80	1217	1235	1217	100.0	4.0	4601	0.01	0.09	2.80	23	23	290	7.9	0.0
Piano 1	9 - 10	P	-3238	48743	0.14	0.04	2.80	885	915	885	100.0	3.9	3787	0.01	0.09	2.80	21	21	249	8.4	0.0
Piano 1	10 - 11	P	-3613	58957	0.14	0.04	2.80	1072	1073	1072	100.0	3.9	4164	0.01	0.09	2.80	23	23	276	8.4	0.0

Relazione di calcolo - COMUNE D TERNI

Piano 1	10 - 11	P	-3436	48821	0.14	0.04	2.80	931	957	931	100.0	3.8	3790	0.01	0.09	2.80	23	23	262	8.8	0.0
Piano 1	11 - 12	P	-20670	575810	0.14	0.02	1.40	11615	11688	11615	100.0	8.9	21923	0.01	0.07	1.40	192	192	1641	11.7	0.0

Cond_X 2(-); E(+); S2(-): 14) - Sisma X (-); 0.3 * Sisma Y (-); Distribuzione forze: Proporzionale altezze; Eccentricità accidentale (+ 0.05*Ly)

Imp.	Fili	Stato	N [daN]	k _L [daN/cm]	δ _L [cm]	δ _{L,0} [cm]	δ _{L,u} [cm]	V _L [daN]	V _{L,e} [daN]	V _{L,u} [daN]	%_δ _{L,0}	%_δ _{L,u}	k _t [daN/cm]	δ _t [cm]	δ _{t,0} [cm]	δ _{t,u} [cm]	V _t [daN]	V _{t,e} [daN]	V _{t,u} [daN]	%_δ _{t,0}	%_δ _{t,u}
Piano 1	1 - 2	P	-12452	326703	0.14	0.02	1.40	6440	6489	6440	100.0	8.7	13148	0.01	0.08	1.40	62	62	961	6.5	0.0
Piano 1	1 - 2	P	-4347	62355	0.14	0.04	2.80	1278	1284	1278	100.0	3.7	4286	0.01	0.10	2.80	22	22	323	6.9	0.0
Piano 1	1 - 5	P	-5482	113081	0.00	0.02	2.00	548	552	1768	31.0	0.0	11367	0.14	0.05	2.00	580	580	580	100.0	4.7
Piano 1	1 - 5	P	-5221	113081	0.00	0.02	2.00	548	552	1732	31.7	0.0	11367	0.14	0.05	2.00	557	557	557	100.0	4.8
Piano 1	1 - 5	P	-4693	103166	0.00	0.02	2.00	500	504	1555	32.2	0.0	10747	0.14	0.05	2.00	505	505	505	100.0	4.8
Piano 1	2 - 3	C	-5939	106200	0.80	0.02	1.00	1447	1473	1447	100.0	100.0	10937	0.01	0.07	1.00	60	60	566	10.7	0.0
Piano 1	2 - 3	C	-6191	106732	0.80	0.02	1.00	1476	1530	1476	100.0	100.0	10970	0.01	0.07	1.00	69	69	583	11.8	0.0
Piano 1	2 - 6	P	-9648	418589	0.01	0.01	2.10	3103	3103	6044	51.3	0.0	28248	0.14	0.04	2.10	1040	1040	1040	100.0	5.1
Piano 1	3 - 4	P	-4566	60517	0.14	0.04	1.40	1307	1324	1307	100.0	7.4	4220	0.01	0.11	1.40	28	28	335	8.3	0.0
Piano 1	3 - 4	P	-4851	62468	0.14	0.04	1.40	1350	1355	1350	100.0	7.3	4290	0.01	0.11	1.40	32	32	352	9.1	0.0
Piano 1	3 - 7	P	-11735	513999	0.01	0.01	2.10	4571	4571	7318	62.5	0.0	34077	0.14	0.04	2.10	1266	1266	1266	100.0	5.1
Piano 1	4 - 8	P	-14822	343423	0.01	0.03	1.92	3645	3645	9301	39.2	0.0	7388	0.14	0.00	1.92	0	0	0	100.0	7.4
Piano 1	5 - 6	P	-20706	652608	0.14	0.02	1.05	10449	10544	10449	100.0	12.1	42652	0.01	0.05	1.05	238	238	2114	11.3	0.0
Piano 1	5 - 6	P	-12422	350042	0.14	0.02	1.05	5695	5702	5695	100.0	11.9	24115	0.01	0.06	1.05	150	150	1242	12.1	0.0
Piano 1	5 - 9	P	-4531	103166	0.00	0.01	2.00	500	504	1532	32.6	0.0	10747	0.14	0.05	2.00	491	491	491	100.0	4.9
Piano 1	5 - 9	P	-4535	113081	0.00	0.01	2.00	548	549	1634	33.5	0.0	11367	0.14	0.04	2.00	495	495	495	100.0	4.9
Piano 1	5 - 9	P	-4121	106464	0.00	0.01	2.00	516	516	1491	34.6	0.0	10953	0.14	0.04	2.00	454	454	454	100.0	5.0
Piano 1	6 - 7	P	-6640	430543	0.14	0.02	1.05	4113	4113	4113	100.0	12.1	28974	0.01	0.04	1.05	151	151	716	21.1	0.0
Piano 1	6 - 10	P	-5019	107439	0.01	0.02	1.05	796	796	1670	47.7	0.0	10056	0.14	0.00	1.05	0	0	0	100.0	13.4
Piano 1	6 - 10	P	-4603	104170	0.01	0.02	2.10	772	772	1594	48.4	0.0	9869	0.14	0.05	2.10	478	478	478	100.0	4.5
Piano 1	7 - 8	P	-12413	778650	0.14	0.01	1.05	8935	8935	8935	100.0	12.4	50518	0.01	0.03	1.05	438	438	1388	31.6	0.0
Piano 1	7 - 11	P	-9907	498902	0.01	0.01	2.10	4436	4436	6754	65.7	0.0	33150	0.14	0.03	2.10	1086	1086	1086	100.0	5.2
Piano 1	8 - 12	P	-4320	62435	0.01	0.02	1.40	663	663	1555	42.6	0.0	4289	0.14	0.00	1.40	0	0	0	100.0	10.1
Piano 1	8 - 12	P	-3957	62435	0.01	0.02	1.40	663	663	1501	44.1	0.0	4289	0.14	0.00	1.40	0	0	0	100.0	10.0
Piano 1	9 - 10	C	-3999	103166	0.80	0.02	1.00	1211	1211	1211	100.0	100.0	10747	0.01	0.05	1.00	40	40	419	9.4	0.0
Piano 1	9 - 10	C	-4124	103166	0.80	0.02	1.00	1228	1254	1228	100.0	100.0	10747	0.01	0.05	1.00	44	44	430	10.3	0.0
Piano 1	9 - 10	P	-3447	71305	0.14	0.03	2.80	1131	1150	1131	100.0	3.9	4601	0.01	0.08	2.80	20	20	269	7.6	0.0
Piano 1	9 - 10	P	-2972	48743	0.14	0.03	2.80	826	852	826	100.0	3.8	3787	0.01	0.08	2.80	20	20	232	8.7	0.0
Piano 1	10 - 11	P	-3323	58957	0.14	0.03	2.80	1002	1039	1002	100.0	3.8	4164	0.01	0.09	2.80	23	23	258	8.9	0.0
Piano 1	10 - 11	P	-3178	48821	0.14	0.04	2.80	875	892	875	100.0	3.8	3790	0.01	0.09	2.80	24	24	246	9.8	0.0
Piano 1	11 - 12	P	-19211	575810	0.14	0.02	1.40	11331	11410	11331	100.0	8.7	21923	0.01	0.07	1.40	214	214	1554	13.8	0.0

Cond_X 2(-); E(-); S2(+): 15) - Sisma X (-); 0.3 * Sisma Y (+); Distribuzione forze: Proporzionale altezze; Eccentricità accidentale (- 0.05*Ly)

Imp.	Fili	Stato	N [daN]	k _L [daN/cm]	δ _L [cm]	δ _{L,0} [cm]	δ _{L,u} [cm]	V _L [daN]	V _{L,e} [daN]	V _{L,u} [daN]	%_δ _{L,0}	%_δ _{L,u}	k _t [daN/cm]	δ _t [cm]	δ _{t,0} [cm]	δ _{t,u} [cm]	V _t [daN]	V _{t,e} [daN]	V _{t,u} [daN]	%_δ _{t,0}	%_δ _{t,u}
Piano 1	1 - 2	P	-11494	326703	0.13	0.02	1.40	6197	6206	6197	100.0	7.9	13148	0.01	0.08	1.40	82	82	903	9.1	0.0
Piano 1	1 - 2	P	-4024	62355	0.13	0.04	2.80	1204	1216	1204	100.0	3.4	4286	0.01	0.10	2.80	23	23	304	7.7	0.0
Piano 1	1 - 5	P	-5106	113081	0.01	0.02	2.00	798	804	1717	46.5	0.0	11367	0.13	0.05	2.00	548	548	548	100.0	4.3
Piano 1	1 - 5	P	-5010	113081	0.01	0.02	2.00	798	801	1703	46.9	0.0	11367	0.13	0.05	2.00	539	539	539	100.0	4.3
Piano 1	1 - 5	P	-4647	103166	0.01	0.02	2.00	728	730	1549	47.0	0.0	10747	0.13	0.05	2.00	501	501	501	100.0	4.4
Piano 1	2 - 3	C	-5500	106200	0.80	0.02	1.00	1404	1444	1404	100.0	100.0	10937	0.01	0.07	1.00	61	61	539	11.3	0.0
Piano 1	2 - 3	C	-5741	106732	0.80	0.02	1.00	1433	1444	1433	100.0	100.0	10970	0.01	0.07	1.00	63	63	557	11.2	0.0
Piano 1	2 - 6	P	-9143	41858	0.01	0.01	2.10	3186	3186	5927	53.8	0.0	28248	0.13	0.04	2.10	993	993	993	100.0	4.7

Relazione di calcolo - COMUNE D TERNI

Piano 1	3 - 4	P	-4237	60517	0.13	0.04	2.80	1241	1258	1241	100.0	3.3	4220	0.01	0.10	2.80	24	24	317	7.7	0.0
Piano 1	3 - 4	P	-4508	62468	0.13	0.04	1.40	1309	1374	1309	100.0	6.7	4290	0.01	0.11	1.40	26	26	333	7.7	0.0
Piano 1	3 - 7	P	-1117	51399	0.01	0.01	2.10	4077	4077	7189	56.7	0.0	34077	0.13	0.04	2.10	1214	1214	1214	100.0	4.7
Piano 1	4 - 8	P	-1422	34342	0.01	0.03	1.92	2853	2853	9156	31.2	0.0	7388	0.13	0.00	1.92	0	0	0	100.0	6.9
Piano 1	5 - 6	P	-2070	65260	0.13	0.02	1.05	10449	10470	10449	100.0	11.2	42652	0.01	0.05	1.05	308	308	2114	14.6	0.0
Piano 1	5 - 6	P	-1239	35004	0.13	0.02	1.05	5698	5746	5698	100.0	11.0	24115	0.01	0.06	1.05	162	162	1241	13.1	0.0
Piano 1	5 - 9	P	-4588	10316	0.01	0.01	2.00	728	730	1540	47.3	0.0	10747	0.13	0.05	2.00	496	496	496	100.0	4.4
Piano 1	5 - 9	P	-4758	11308	0.01	0.01	2.00	798	801	1666	47.9	0.0	11367	0.13	0.05	2.00	515	515	515	100.0	4.5
Piano 1	5 - 9	P	-4493	10646	0.01	0.01	2.00	751	754	1544	48.7	0.0	10953	0.13	0.04	2.00	488	488	488	100.0	4.5
Piano 1	6 - 7	P	-6616	43054	0.13	0.02	1.05	4109	4109	4109	100.0	11.3	28974	0.01	0.04	1.05	147	147	715	20.6	0.0
Piano 1	6 - 10	P	-5163	10743	0.01	0.02	2.10	818	818	1689	48.4	0.0	10056	0.13	0.05	2.10	528	528	528	100.0	3.9
Piano 1	6 - 10	P	-4948	10417	0.01	0.02	2.10	793	793	1642	48.3	0.0	9869	0.13	0.05	2.10	508	508	508	100.0	4.0
Piano 1	7 - 8	P	-1233	77865	0.13	0.01	1.05	8917	8917	8917	100.0	11.5	50518	0.01	0.03	1.05	364	364	1383	26.3	0.0
Piano 1	7 - 11	P	-1034	49890	0.01	0.01	2.10	3958	3958	6859	57.7	0.0	33150	0.13	0.03	2.10	1127	1127	1127	100.0	4.8
Piano 1	8 - 12	P	-4330	62435	0.01	0.02	2.80	519	519	1556	33.3	0.0	4289	0.13	0.08	2.80	340	340	340	100.0	1.9
Piano 1	8 - 12	P	-4197	62435	0.01	0.02	2.80	519	519	1537	33.7	0.0	4289	0.13	0.08	2.80	331	331	331	100.0	2.0
Piano 1	9 - 10	C	-4415	10316	0.80	0.02	1.00	1256	1273	1256	100.0	100.0	10747	0.01	0.06	1.00	56	56	448	12.4	0.0
Piano 1	9 - 10	C	-4535	10316	0.80	0.02	1.00	1272	1273	1272	100.0	100.0	10747	0.01	0.06	1.00	57	57	459	12.4	0.0
Piano 1	9 - 10	P	-3776	71305	0.13	0.03	2.80	1217	1241	1217	100.0	3.6	4601	0.01	0.09	2.80	24	24	290	8.3	0.0
Piano 1	9 - 10	P	-3238	48743	0.13	0.04	2.80	885	921	885	100.0	3.5	3787	0.01	0.09	2.80	21	21	249	8.5	0.0
Piano 1	10 - 11	P	-3613	58957	0.13	0.04	2.80	1072	1079	1072	100.0	3.5	4164	0.01	0.09	2.80	23	23	276	8.4	0.0
Piano 1	10 - 11	P	-3436	48821	0.13	0.04	2.80	931	962	931	100.0	3.4	3790	0.01	0.09	2.80	22	22	262	8.4	0.0
Piano 1	11 - 12	P	-2067	57581	0.13	0.02	1.40	11615	11731	11615	100.0	8.2	21923	0.01	0.07	1.40	178	178	1641	10.8	0.0

Cond_X_2(-); E(-); S2(-) : 16) - Sisma X (-); 0.3 * Sisma Y (-); Distribuzione forze: Proporzionale altezze; Eccentricità accidentale (- 0.05*Ly)

Imp.	Fili	Stato	N [daN]	k _L [daN/cm]	δ _L [cm]	δ _{L,0} [cm]	δ _{L,u} [cm]	V _L [daN]	V _{L,e} [daN]	V _{L,u} [daN]	% δ _{L,0}	% δ _{L,u}	k _t [daN/cm]	δ _t [cm]	δ _{t,0} [cm]	δ _{t,u} [cm]	V _t [daN]	V _{t,e} [daN]	V _{t,u} [daN]	% δ _{t,0}	% δ _{t,u}
Piano 1	1 - 2	P	-1245	32670	0.14	0.02	1.40	6371	6459	6371	100.0	8.4	13148	0.00	0.08	1.40	54	54	958	5.6	0.0
Piano 1	1 - 2	P	-4347	62355	0.14	0.04	2.80	1278	1297	1278	100.0	3.6	4286	0.01	0.10	2.80	22	22	323	6.8	0.0
Piano 1	1 - 5	P	-5482	11308	0.00	0.02	2.00	457	465	1768	25.9	0.0	11367	0.14	0.05	2.00	580	580	580	100.0	4.5
Piano 1	1 - 5	P	-5221	11308	0.00	0.02	2.00	457	465	1732	26.4	0.0	11367	0.14	0.05	2.00	557	557	557	100.0	4.6
Piano 1	1 - 5	P	-4693	10316	0.00	0.02	2.00	417	424	1555	26.8	0.0	10747	0.14	0.05	2.00	505	505	505	100.0	4.6
Piano 1	2 - 3	C	-5939	10620	0.80	0.02	1.00	1447	1487	1447	100.0	100.0	10937	0.01	0.07	1.00	60	60	566	10.6	0.0
Piano 1	2 - 3	C	-6190	10673	0.80	0.02	1.00	1476	1487	1476	100.0	100.0	10970	0.01	0.07	1.00	71	71	583	12.3	0.0
Piano 1	2 - 6	P	-9648	41858	0.01	0.01	2.10	3073	3073	6044	50.8	0.0	28248	0.14	0.04	2.10	1040	1040	1040	100.0	4.9
Piano 1	3 - 4	P	-4566	60517	0.14	0.04	1.40	1307	1337	1307	100.0	7.1	4220	0.01	0.11	1.40	29	29	335	8.6	0.0
Piano 1	3 - 4	P	-4850	62468	0.14	0.04	1.40	1349	1368	1349	100.0	7.1	4290	0.01	0.11	1.40	35	35	352	9.8	0.0
Piano 1	3 - 7	P	-1173	51399	0.01	0.01	2.10	4751	4751	7318	64.9	0.0	34077	0.14	0.04	2.10	1266	1266	1266	100.0	4.9
Piano 1	4 - 8	P	-1482	34342	0.01	0.03	1.92	3934	3934	9301	42.3	0.0	7388	0.14	0.00	1.92	0	0	0	100.0	7.2
Piano 1	5 - 6	P	-2070	65260	0.14	0.02	1.05	10448	10497	10448	100.0	11.7	42652	0.00	0.05	1.05	213	213	2114	10.1	0.0
Piano 1	5 - 6	P	-1242	35004	0.14	0.02	1.05	5690	5743	5690	100.0	11.5	24115	0.01	0.06	1.05	146	146	1242	11.8	0.0
Piano 1	5 - 9	P	-4532	10316	0.00	0.01	2.00	417	424	1533	27.2	0.0	10747	0.14	0.05	2.00	491	491	491	100.0	4.7
Piano 1	5 - 9	P	-4536	11308	0.00	0.01	2.00	457	461	1634	28.0	0.0	11367	0.14	0.04	2.00	495	495	495	100.0	4.7
Piano 1	5 - 9	P	-4122	10646	0.00	0.01	2.00	431	434	1491	28.9	0.0	10953	0.14	0.04	2.00	454	454	454	100.0	4.8
Piano 1	6 - 7	P	-6640	43054	0.14	0.02	1.05	4113	4113	4113	100.0	11.8	28974	0.01	0.04	1.05	152	152	716	21.3	0.0
Piano 1	6 - 10	P	-5019	10743	0.01	0.02	1.05	789	789	1670	47.2	0.0	10056	0.14	0.00	1.05	0	0	0	100.0	13.0
Piano 1	6 - 10	P	-4603	10417	0.01	0.02	1.05	765	765	1594	48.0	0.0	9869	0.14	0.00	1.05	0	0	0	100.0	12.9
Piano 1	7 - 8	P	-1241	77865	0.14	0.01	1.05	8926	8926	8926	100.0	12.0	50518	0.01	0.03	1.05	464	464	1387	33.4	0.0

Relazione di calcolo - COMUNE D TERNI

Piano 1	7 - 11	P	-9906	49890 2	0.01	0.01	2.10	4611	4611	6754	68.3	0.0	33150	0.14	0.03	2.10	1086	1086	1086	100.0	5.0
Piano 1	8 - 12	P	-4320	62435	0.01	0.02	2.80	715	715	1555	46.0	0.0	4289	0.14	0.08	2.80	340	340	340	100.0	2.1
Piano 1	8 - 12	P	-3956	62435	0.01	0.02	1.40	715	715	1501	47.6	0.0	4289	0.14	0.00	1.40	0	0	0	100.0	9.7
Piano 1	9 - 10	C	-4000	10316 6	0.80	0.02	1.00	1211	1227	1211	100.0	100.0	10747	0.00	0.05	1.00	34	34	419	8.0	0.0
Piano 1	9 - 10	C	-4125	10316 6	0.80	0.02	1.00	1228	1269	1228	100.0	100.0	10747	0.01	0.05	1.00	40	40	430	9.2	0.0
Piano 1	9 - 10	P	-3447	71305	0.14	0.03	2.80	1131	1136	1131	100.0	3.7	4601	0.01	0.08	2.80	19	19	269	7.1	0.0
Piano 1	9 - 10	P	-2972	48743	0.14	0.03	2.80	826	842	826	100.0	3.7	3787	0.01	0.08	2.80	20	20	232	8.5	0.0
Piano 1	10 - 11	P	-3323	58957	0.14	0.03	2.80	1003	1028	1003	100.0	3.7	4164	0.01	0.09	2.80	23	23	258	8.9	0.0
Piano 1	10 - 11	P	-3178	48821	0.14	0.04	2.80	875	882	875	100.0	3.6	3790	0.01	0.09	2.80	25	25	246	10.2	0.0
Piano 1	11 - 12	P	-1921 0	57581 0	0.14	0.02	1.40	11328	11446	11328	100.0	8.4	21923	0.01	0.07	1.40	227	227	1553	14.6	0.0

Cond_Y_1(+); E(+); S2(+) : 17) - Sisma Y (+); **0.3 * Sisma X (+);** **Distribuzione forze: Proporzionale masse;**
Eccentricità accidentale (+ 0.05*Lx)

Imp.	Fili	Stato	N [daN]	k _L [daN/cm]	δ _L [cm]	δ _{L,0} [cm]	δ _{L,u} [cm]	V _L [daN]	V _{L,e} [daN]	V _{L,u} [daN]	%_δ _{L,0}	%_δ _{L,u}	k _t [daN/cm]	δ _t [cm]	δ _{t,0} [cm]	δ _{t,u} [cm]	V _t [daN]	V _{t,e} [daN]	V _{t,u} [daN]	%_δ _{t,0}	%_δ _{t,u}
Piano 1	1 - 2	P	-1021 3	32670 3	0.01	0.02	2.80	2697	2697	6455	41.8	0.0	13148	0.07	0.06	2.80	828	828	828	100.0	0.3
Piano 1	1 - 2	P	-3823	62355	0.01	0.02	2.80	515	515	1480	34.8	0.0	4286	0.08	0.07	2.80	305	305	305	100.0	0.3
Piano 1	1 - 5	P	-4462	11308 1	0.07	0.02	1.00	1316	1346	1316	100.0	5.2	11367	0.01	0.06	1.00	63	63	468	13.5	0.0
Piano 1	1 - 5	P	-4451	11308 1	0.07	0.02	1.00	1334	1358	1334	100.0	5.2	11367	0.01	0.05	1.00	50	50	468	10.8	0.0
Piano 1	1 - 5	P	-4197	10316 6	0.07	0.02	1.00	1277	1284	1277	100.0	5.2	10747	0.00	0.05	1.00	35	35	442	7.8	0.0
Piano 1	2 - 3	P	-5290	10620 0	0.01	0.02	2.00	877	877	1655	53.0	0.0	10937	0.08	0.05	2.00	562	562	562	100.0	1.4
Piano 1	2 - 3	P	-5707	10673 2	0.01	0.02	2.00	881	881	1712	51.5	0.0	10970	0.08	0.05	2.00	598	598	598	100.0	1.5
Piano 1	2 - 6	P	-8858	41858 9	0.08	0.02	1.05	4414	4414	4414	100.0	5.8	28248	0.01	0.05	1.05	117	117	922	12.7	0.0
Piano 1	3 - 4	P	-4255	60517	0.01	0.03	2.80	500	500	1530	32.7	0.0	4220	0.08	0.08	2.80	334	334	334	100.0	0.2
Piano 1	3 - 4	P	-4685	62468	0.01	0.03	2.80	516	516	1607	32.1	0.0	4290	0.09	0.08	2.80	364	364	364	100.0	0.1
Piano 1	3 - 7	P	-1133 7	51399 9	0.08	0.02	1.05	5357	5357	5357	100.0	6.3	34077	0.01	0.06	1.05	131	131	1161	11.3	0.0
Piano 1	4 - 8	P	-1511 8	34342 3	0.09	0.04	1.92	6171	6223	6171	100.0	2.8	7388	0.01	0.19	1.92	25	25	823	3.1	0.0
Piano 1	5 - 6	P	-1935 9	65260 8	0.00	0.02	2.10	2360	2360	10220	23.1	0.0	42652	0.07	0.05	2.10	2019	2019	2019	100.0	1.3
Piano 1	5 - 6	P	-1217 2	35004 2	0.00	0.02	2.10	1266	1266	6036	21.0	0.0	24115	0.08	0.05	2.10	1249	1249	1249	100.0	1.3
Piano 1	5 - 9	C	-4190	10316 6	0.80	0.02	1.00	1274	1284	1274	100.0	100.0	10747	0.00	0.05	1.00	25	25	440	5.7	0.0
Piano 1	5 - 9	C	-4421	11308 1	0.80	0.02	1.00	1323	1328	1323	100.0	100.0	11367	0.00	0.05	1.00	11	11	460	2.4	0.0
Piano 1	5 - 9	C	-4249	10646 4	0.80	0.02	1.00	1254	1270	1254	100.0	100.0	10953	0.00	0.05	1.00	3	3	439	0.7	0.0
Piano 1	6 - 7	P	-6686	43054 3	0.00	0.01	2.10	1557	1557	5375	29.0	0.0	28974	0.08	0.03	2.10	746	746	746	100.0	2.6
Piano 1	6 - 10	P	-5219	10743 9	0.08	0.02	1.05	1436	1460	1436	100.0	5.5	10056	0.00	0.07	1.05	14	14	501	2.8	0.0
Piano 1	6 - 10	P	-5108	10417 0	0.08	0.02	1.05	1379	1384	1379	100.0	5.4	9869	0.00	0.07	1.05	3	3	484	0.6	0.0
Piano 1	7 - 8	P	-1309 3	77865 0	0.00	0.01	2.10	2816	2816	9759	28.8	0.0	50518	0.09	0.03	2.10	1447	1447	1447	100.0	2.8
Piano 1	7 - 11	P	-1100 6	49890 2	0.08	0.02	1.05	5146	5146	5146	100.0	6.3	33150	0.00	0.05	1.05	16	16	1095	1.5	0.0
Piano 1	8 - 12	P	-4711	62435	0.09	0.04	1.40	1376	1396	1376	100.0	3.7	4289	0.00	0.11	1.40	10	10	348	2.8	0.0
Piano 1	8 - 12	P	-4695	62435	0.09	0.04	1.40	1334	1375	1334	100.0	3.5	4289	0.00	0.11	1.40	1	1	342	0.4	0.0
Piano 1	9 - 10	P	-4230	10316 6	0.00	0.01	2.00	102	124	1488	6.9	0.0	10747	0.07	0.04	2.00	462	462	462	100.0	1.5
Piano 1	9 - 10	P	-4444	10316 6	0.00	0.01	2.00	102	124	1519	6.7	0.0	10747	0.07	0.04	2.00	482	482	482	100.0	1.5
Piano 1	9 - 10	P	-3781	71305	0.00	0.02	2.80	70	85	1538	4.6	0.0	4601	0.08	0.07	2.80	304	304	304	100.0	0.3
Piano 1	9 - 10	P	-3344	48743	0.00	0.03	2.80	48	58	1298	3.7	0.0	3787	0.08	0.07	2.80	267	267	267	100.0	0.3
Piano 1	10 - 11	P	-3771	58957	0.00	0.02	2.80	58	71	1446	4.0	0.0	4164	0.08	0.07	2.80	300	300	300	100.0	0.3
Piano 1	10 - 11	P	-3697	48821	0.00	0.03	2.80	48	58	1356	3.6	0.0	3790	0.08	0.08	2.80	292	292	292	100.0	0.2
Piano 1	11 - 12	P	-2280 3	57581 0	0.00	0.02	2.80	569	689	12076	4.7	0.0	21923	0.09	0.08	2.80	1784	1784	1784	100.0	0.2

Cond_Y_1(+); E(+); S2(-) : 18) - Sisma Y (+); **0.3 * Sisma X (-);** **Distribuzione forze: Proporzionale masse;**
Eccentricità accidentale (+ 0.05*Lx)

Imp.	Fili	Stato	N [daN]	k _L [daN/cm]	δ _L [cm]	δ _{L,0} [cm]	δ _{L,u} [cm]	V _L [daN]	V _{L,e} [daN]	V _{L,u} [daN]	%_δ _{L,0}	%_δ _{L,u}	k _t [daN/cm]	δ _t [cm]	δ _{t,0} [cm]	δ _{t,u} [cm]	V _t [daN]	V _{t,e} [daN]	V _{t,u} [daN]	%_δ _{t,0}	%_δ _{t,u}
------	------	-------	------------	----------------------------	------------------------	--------------------------	--------------------------	-------------------------	---------------------------	---------------------------	--------------------	--------------------	----------------------------	------------------------	--------------------------	--------------------------	-------------------------	---------------------------	---------------------------	--------------------	--------------------

Piano 1	1 - 2	P	-1042 3	cm 32670 3	0.00	0.02	2.80	478	582	6505	7.4	0.0	13148	0.08	0.06	2.80	843	843	843	100.0	0.6
Piano 1	1 - 2	P	-3826	62355	0.00	0.02	2.80	91	111	1481	6.2	0.0	4286	0.09	0.07	2.80	306	306	306	100.0	0.5
Piano 1	1 - 5	P	-4586	11308 1	0.08	0.02	1.00	1330	1365	1330	100.0	5.9	11367	0.00	0.06	1.00	7	7	477	1.6	0.0
Piano 1	1 - 5	P	-4579	11308 1	0.08	0.02	1.00	1349	1377	1349	100.0	6.0	11367	0.00	0.06	1.00	6	6	477	1.3	0.0
Piano 1	1 - 5	P	-4322	10316 6	0.08	0.02	1.00	1291	1302	1291	100.0	5.9	10747	0.00	0.05	1.00	19	19	451	4.3	0.0
Piano 1	2 - 3	P	-5275	10620 0	0.00	0.02	2.00	155	189	1653	9.4	0.0	10937	0.09	0.05	2.00	561	561	561	100.0	1.8
Piano 1	2 - 3	P	-5638	10673 2	0.00	0.02	2.00	156	190	1704	9.2	0.0	10970	0.09	0.05	2.00	593	593	593	100.0	1.8
Piano 1	2 - 6	P	-8853	41858 9	0.09	0.02	1.05	4414	4414	4414	100.0	6.5	28248	0.00	0.05	1.05	0	0	922	0.0	0.0
Piano 1	3 - 4	P	-4192	60517	0.00	0.03	1.40	89	108	1521	5.8	0.0	4220	0.09	0.00	1.40	0	0	0	100.0	6.5
Piano 1	3 - 4	P	-4573	62468	0.00	0.03	2.80	91	111	1591	5.7	0.0	4290	0.09	0.08	2.80	357	357	357	100.0	0.4
Piano 1	3 - 7	P	-1119 3	51399 9	0.09	0.02	1.05	5339	5339	5339	100.0	6.9	34077	0.00	0.06	1.05	5	5	1154	0.4	0.0
Piano 1	4 - 8	P	-1474 9	34342 3	0.09	0.04	1.92	6115	6159	6115	100.0	3.1	7388	0.00	0.19	1.92	3	3	809	0.4	0.0
Piano 1	5 - 6	P	-1975	65260 8	0.00	0.02	2.10	1875	1875	10302	18.2	0.0	42652	0.08	0.05	2.10	2053	2053	2053	100.0	1.6
Piano 1	5 - 6	P	-1223 2	35004 2	0.00	0.02	2.10	1005	1005	6048	16.6	0.0	24115	0.08	0.05	2.10	1254	1254	1254	100.0	1.6
Piano 1	5 - 9	C	-4317	10316 6	0.80	0.02	1.00	1288	1302	1288	100.0	100.0	10747	0.00	0.05	1.00	28	28	449	6.3	0.0
Piano 1	5 - 9	C	-4559	11308 1	0.80	0.02	1.00	1338	1347	1338	100.0	100.0	11367	0.01	0.06	1.00	43	43	470	9.1	0.0
Piano 1	5 - 9	C	-4386	10646 4	0.80	0.02	1.00	1269	1288	1269	100.0	100.0	10953	0.01	0.06	1.00	53	53	449	11.9	0.0
Piano 1	6 - 7	P	-6661	43054 3	0.00	0.01	2.10	1237	1237	5369	23.0	0.0	28974	0.09	0.03	2.10	744	744	744	100.0	3.0
Piano 1	6 - 10	P	-5228	10743 9	0.09	0.02	1.05	1437	1460	1437	100.0	6.2	10056	0.00	0.07	1.05	34	34	502	6.8	0.0
Piano 1	6 - 10	P	-5121	10417 0	0.09	0.02	1.05	1380	1384	1380	100.0	6.0	9869	0.01	0.07	1.05	48	48	485	9.8	0.0
Piano 1	7 - 8	P	-1285 8	77865 0	0.00	0.01	2.10	2236	2236	9708	23.0	0.0	50518	0.09	0.03	2.10	1428	1428	1428	100.0	3.1
Piano 1	7 - 11	P	-1088 9	49890 2	0.09	0.02	1.05	5131	5131	5131	100.0	6.9	33150	0.01	0.05	1.05	110	110	1089	10.1	0.0
Piano 1	8 - 12	P	-4600	62435	0.09	0.04	1.40	1364	1382	1364	100.0	4.2	4289	0.00	0.10	1.40	11	11	342	3.3	0.0
Piano 1	8 - 12	P	-4590	62435	0.09	0.04	1.40	1322	1361	1322	100.0	4.0	4289	0.01	0.11	1.40	21	21	337	6.1	0.0
Piano 1	9 - 10	P	-4357	10316 6	0.01	0.01	2.00	740	740	1506	49.1	0.0	10747	0.08	0.04	2.00	473	473	473	100.0	1.8
Piano 1	9 - 10	P	-4543	10316 6	0.01	0.01	2.00	740	740	1532	48.3	0.0	10747	0.08	0.05	2.00	490	490	490	100.0	1.8
Piano 1	9 - 10	P	-3837	71305	0.01	0.02	2.80	512	512	1547	33.1	0.0	4601	0.08	0.07	2.80	308	308	308	100.0	0.6
Piano 1	9 - 10	P	-3359	48743	0.01	0.03	2.80	350	350	1302	26.9	0.0	3787	0.09	0.07	2.80	268	268	268	100.0	0.5
Piano 1	10 - 11	P	-3775	58957	0.01	0.02	2.80	423	423	1447	29.2	0.0	4164	0.09	0.07	2.80	301	301	301	100.0	0.5
Piano 1	10 - 11	P	-3665	48821	0.01	0.03	2.80	350	350	1351	25.9	0.0	3790	0.09	0.08	2.80	289	289	289	100.0	0.5
Piano 1	11 - 12	P	-2243 0	57581 0	0.01	0.02	1.40	4131	4131	11995	34.4	0.0	21923	0.09	0.00	1.40	0	0	0	100.0	6.6

Cond_Y_1(+); E(-); S2(+) : 19) - Sisma Y (+); 0.3 * Sisma X (+); Distribuzione forze: Proporzionale masse; Eccentricità accidentale (- 0.05*Lx)

Imp.	Fili	Stato	N [daN]	k _L [daN/cm]	δ _L [cm]	δ _{L,0} [cm]	δ _{L,u} [cm]	V _L [daN]	V _{L,e} [daN]	V _{L,u} [daN]	% δ _{L,0}	% δ _{L,u}	k _t [daN/cm]	δ _t [cm]	δ _{t,0} [cm]	δ _{t,u} [cm]	V _t [daN]	V _{t,e} [daN]	V _{t,u} [daN]	% δ _{t,0}	% δ _{t,u}
Piano 1	1 - 2	P	-1020 5	32670 3	0.01	0.02	2.80	1789	1789	6455	27.7	0.0	13148	0.08	0.06	2.80	828	828	828	100.0	0.7
Piano 1	1 - 2	P	-3822	62355	0.01	0.02	2.80	341	341	1480	23.1	0.0	4286	0.08	0.07	2.80	305	305	305	100.0	0.5
Piano 1	1 - 5	P	-4458	11308 1	0.08	0.02	1.00	1320	1357	1320	100.0	6.3	11367	0.01	0.06	1.00	43	43	470	9.2	0.0
Piano 1	1 - 5	P	-4447	11308 1	0.08	0.02	1.00	1337	1351	1337	100.0	6.3	11367	0.00	0.06	1.00	38	38	470	8.1	0.0
Piano 1	1 - 5	P	-4194	10316 6	0.08	0.02	1.00	1278	1313	1278	100.0	6.3	10747	0.00	0.05	1.00	31	31	442	6.9	0.0
Piano 1	2 - 3	P	-5289	10620 0	0.01	0.02	2.00	582	582	1655	35.1	0.0	10937	0.09	0.05	2.00	562	562	562	100.0	1.7
Piano 1	2 - 3	P	-5706	10673 2	0.01	0.02	2.00	584	584	1712	34.1	0.0	10970	0.09	0.05	2.00	598	598	598	100.0	1.7
Piano 1	2 - 6	P	-8856	41858 9	0.09	0.02	1.05	4415	4415	4415	100.0	6.5	28248	0.00	0.05	1.05	84	84	923	9.1	0.0
Piano 1	3 - 4	P	-4255	60517	0.01	0.03	2.80	331	331	1530	21.7	0.0	4220	0.09	0.08	2.80	334	334	334	100.0	0.3
Piano 1	3 - 4	P	-4686	62468	0.01	0.03	2.80	342	342	1607	21.3	0.0	4290	0.09	0.08	2.80	364	364	364	100.0	0.2
Piano 1	3 - 7	P	-1133 8	51399 9	0.09	0.02	1.05	5355	5355	5355	100.0	6.6	34077	0.00	0.06	1.05	95	95	1160	8.2	0.0
Piano 1	4 - 8	P	-1512 3	34342 3	0.09	0.04	1.92	6687	6809	6687	100.0	2.8	7388	0.00	0.18	1.92	20	20	831	2.4	0.0
Piano 1	5 - 6	P	-1935 1	65260 8	0.00	0.02	2.10	2255	2255	10218	22.1	0.0	42652	0.08	0.05	2.10	2018	2018	2018	100.0	1.7

Relazione di calcolo - COMUNE D TERNI

Piano 1	5 - 6	P	-1217 1	35004 2	0.00	0.02	2.10	1210	1210	6036	20.0	0.0	24115	0.08	0.05	2.10	1249	1249	1249	100.0	1.6
Piano 1	5 - 9	C	-4188	10316 6	0.80	0.02	1.00	1274	1277	1274	100.0	100.0	10747	0.00	0.05	1.00	27	27	440	6.0	0.0
Piano 1	5 - 9	C	-4419	11308 1	0.80	0.02	1.00	1320	1322	1320	100.0	100.0	11367	0.00	0.05	1.00	21	21	459	4.6	0.0
Piano 1	5 - 9	C	-4247	10646 4	0.80	0.02	1.00	1251	1280	1251	100.0	100.0	10953	0.00	0.05	1.00	14	14	437	3.1	0.0
Piano 1	6 - 7	P	-6687	43054 3	0.00	0.01	2.10	1488	1488	5375	27.7	0.0	28974	0.09	0.03	2.10	746	746	746	100.0	2.9
Piano 1	6 - 10	P	-5220	10743 9	0.09	0.02	1.05	1436	1443	1436	100.0	6.1	10056	0.00	0.07	1.05	20	20	501	4.1	0.0
Piano 1	6 - 10	P	-5109	10417 0	0.09	0.02	1.05	1379	1402	1379	100.0	6.0	9869	0.00	0.07	1.05	12	12	484	2.5	0.0
Piano 1	7 - 8	P	-1309 8	77865 0	0.00	0.01	2.10	2691	2691	9761	27.6	0.0	50518	0.09	0.03	2.10	1448	1448	1448	100.0	2.9
Piano 1	7 - 11	P	-1101 1	49890 2	0.09	0.02	1.05	5148	5148	5148	100.0	6.7	33150	0.00	0.05	1.05	45	45	1096	4.1	0.0
Piano 1	8 - 12	P	-4713	62435	0.09	0.04	1.40	1377	1377	1377	100.0	3.7	4289	0.00	0.11	1.40	10	10	348	3.0	0.0
Piano 1	8 - 12	P	-4698	62435	0.09	0.04	1.40	1335	1356	1335	100.0	3.5	4289	0.00	0.11	1.40	5	5	343	1.6	0.0
Piano 1	9 - 10	P	-4229	10316 6	0.00	0.01	2.00	150	150	1487	10.1	0.0	10747	0.08	0.04	2.00	461	461	461	100.0	2.0
Piano 1	9 - 10	P	-4444	10316 6	0.00	0.01	2.00	150	150	1518	9.9	0.0	10747	0.08	0.04	2.00	481	481	481	100.0	1.9
Piano 1	9 - 10	P	-3781	71305	0.00	0.02	2.80	104	104	1538	6.7	0.0	4601	0.08	0.07	2.80	304	304	304	100.0	0.6
Piano 1	9 - 10	P	-3345	48743	0.00	0.03	2.80	71	71	1297	5.5	0.0	3787	0.08	0.07	2.80	267	267	267	100.0	0.5
Piano 1	10 - 11	P	-3772	58957	0.00	0.02	2.80	86	86	1446	5.9	0.0	4164	0.09	0.07	2.80	300	300	300	100.0	0.5
Piano 1	10 - 11	P	-3699	48821	0.00	0.03	2.80	71	71	1356	5.2	0.0	3790	0.09	0.08	2.80	292	292	292	100.0	0.4
Piano 1	11 - 12	P	-2281 6	57581 0	0.00	0.02	2.80	836	836	12078	6.9	0.0	21923	0.09	0.08	2.80	1785	1785	1785	100.0	0.3

Cond_Y 1(+); E(-); S2(-): 20) - Sisma Y (+); 0.3 * Sisma X (-); Distribuzione forze: Proporzionale masse; Eccentricità accidentale (- 0.05*Lx)

Imp.	Fili	Stato	N [daN]	k _L [daN/cm]	δ _L [cm]	δ _{L,0} [cm]	δ _{L,u} [cm]	V _L [daN]	V _{L,e} [daN]	V _{L,u} [daN]	%_δ _{L,0}	%_δ _{L,u}	k _t [daN/cm]	δ _t [cm]	δ _{t,0} [cm]	δ _{t,u} [cm]	V _t [daN]	V _{t,e} [daN]	V _{t,u} [daN]	%_δ _{t,0}	%_δ _{t,u}
Piano 1	1 - 2	P	-1044 2	32670 3	0.00	0.02	2.80	399	399	6512	6.1	0.0	13148	0.08	0.06	2.80	845	845	845	100.0	0.7
Piano 1	1 - 2	P	-3832	62355	0.00	0.02	2.80	76	76	1482	5.1	0.0	4286	0.09	0.07	2.80	306	306	306	100.0	0.6
Piano 1	1 - 5	P	-4594	11308 1	0.08	0.02	1.00	1334	1356	1334	100.0	6.5	11367	0.00	0.06	1.00	12	12	479	2.5	0.0
Piano 1	1 - 5	P	-4583	11308 1	0.08	0.02	1.00	1351	1352	1351	100.0	6.6	11367	0.00	0.06	1.00	18	18	479	3.9	0.0
Piano 1	1 - 5	P	-4323	10316 6	0.08	0.02	1.00	1291	1310	1291	100.0	6.5	10747	0.00	0.05	1.00	24	24	451	5.2	0.0
Piano 1	2 - 3	P	-5283	10620 0	0.00	0.02	2.00	130	130	1654	7.8	0.0	10937	0.09	0.05	2.00	562	562	562	100.0	1.9
Piano 1	2 - 3	P	-5646	10673 2	0.00	0.02	2.00	131	131	1704	7.7	0.0	10970	0.09	0.05	2.00	593	593	593	100.0	1.8
Piano 1	2 - 6	P	-8863	41858 9	0.09	0.02	1.05	4416	4416	4416	100.0	6.7	28248	0.00	0.05	1.05	32	32	923	3.5	0.0
Piano 1	3 - 4	P	-4198	60517	0.00	0.03	1.40	74	74	1522	4.9	0.0	4220	0.09	0.00	1.40	0	0	0	100.0	6.4
Piano 1	3 - 4	P	-4579	62468	0.00	0.03	2.80	76	76	1592	4.8	0.0	4290	0.09	0.08	2.80	357	357	357	100.0	0.3
Piano 1	3 - 7	P	-1120 3	51399 9	0.09	0.02	1.05	5338	5338	5338	100.0	6.8	34077	0.00	0.06	1.05	40	40	1153	3.5	0.0
Piano 1	4 - 8	P	-1475 9	34342 3	0.09	0.04	1.92	6114	6205	6114	100.0	3.0	7388	0.00	0.19	1.92	9	9	809	1.1	0.0
Piano 1	5 - 6	P	-1975 7	65260 8	0.00	0.02	2.10	2014	2014	10302	19.6	0.0	42652	0.09	0.05	2.10	2053	2053	2053	100.0	1.8
Piano 1	5 - 6	P	-1223 3	35004 2	0.00	0.02	2.10	1080	1080	6048	17.9	0.0	24115	0.09	0.05	2.10	1254	1254	1254	100.0	1.7
Piano 1	5 - 9	C	-4317	10316 6	0.80	0.02	1.00	1287	1310	1287	100.0	100.0	10747	0.00	0.05	1.00	27	27	449	6.1	0.0
Piano 1	5 - 9	C	-4555	11308 1	0.80	0.02	1.00	1335	1352	1335	100.0	100.0	11367	0.00	0.05	1.00	34	34	468	7.3	0.0
Piano 1	5 - 9	C	-4380	10646 4	0.80	0.02	1.00	1265	1279	1265	100.0	100.0	10953	0.00	0.06	1.00	38	38	446	8.5	0.0
Piano 1	6 - 7	P	-6662	43054 3	0.00	0.01	2.10	1329	1329	5369	24.7	0.0	28974	0.09	0.03	2.10	744	744	744	100.0	3.0
Piano 1	6 - 10	P	-5225	10743 9	0.09	0.02	1.05	1436	1441	1436	100.0	6.3	10056	0.00	0.07	1.05	29	29	501	5.7	0.0
Piano 1	6 - 10	P	-5115	10417 0	0.09	0.02	1.05	1379	1397	1379	100.0	6.2	9869	0.00	0.07	1.05	34	34	485	7.0	0.0
Piano 1	7 - 8	P	-1285 8	77865 0	0.00	0.01	2.10	2403	2403	9707	24.8	0.0	50518	0.09	0.03	2.10	1427	1427	1427	100.0	3.0
Piano 1	7 - 11	P	-1088 1	49890 2	0.09	0.02	1.05	5131	5131	5131	100.0	6.9	33150	0.00	0.05	1.05	84	84	1089	7.7	0.0
Piano 1	8 - 12	P	-4600	62435	0.09	0.04	1.40	1364	1404	1364	100.0	3.9	4289	0.00	0.10	1.40	11	11	342	3.2	0.0
Piano 1	8 - 12	P	-4585	62435	0.09	0.04	1.40	1322	1380	1322	100.0	3.7	4289	0.00	0.11	1.40	15	15	337	4.3	0.0
Piano 1	9 - 10	P	-4350	10316 6	0.00	0.01	2.00	509	509	1504	33.9	0.0	10747	0.08	0.04	2.00	472	472	472	100.0	2.1
Piano 1	9 - 10	P	-4536	10316 6	0.00	0.01	2.00	509	509	1531	33.3	0.0	10747	0.09	0.05	2.00	489	489	489	100.0	2.0
Piano 1	9 - 10	P	-3831	71305	0.00	0.02	2.80	352	352	1546	22.8	0.0	4601	0.09	0.07	2.80	308	308	308	100.0	0.7

Relazione di calcolo - COMUNE D TERNI

Piano 1	9 - 10	P	-3354	48743	0.00	0.03	2.80	241	241	1300	18.5	0.0	3787	0.09	0.07	2.80	268	268	268	100.0	0.6
Piano 1	10 - 11	P	-3770	58957	0.00	0.02	2.80	291	291	1446	20.1	0.0	4164	0.09	0.07	2.80	300	300	300	100.0	0.6
Piano 1	10 - 11	P	-3660	48821	0.00	0.03	2.80	241	241	1350	17.8	0.0	3790	0.09	0.08	2.80	289	289	289	100.0	0.5
Piano 1	11 - 12	P	-2240	57581	0.00	0.02	2.80	2842	2842	11989	23.7	0.0	21923	0.09	0.08	2.80	1757	1757	1757	100.0	0.4

Cond_Y 1(-); E(+); S2(+): 21) - Sisma Y (-); 0.3 * Sisma X (+); Distribuzione forze: Proporzionale masse; Eccentricità accidentale (+ 0.05*Lx)

Imp.	Fili	Stato	N [daN]	k _L [daN/cm]	δ _L [cm]	δ _{L,0} [cm]	δ _{L,u} [cm]	V _L [daN]	V _{L,e} [daN]	V _{L,u} [daN]	%_δ _{L,0}	%_δ _{L,u}	k _t [daN/cm]	δ _t [cm]	δ _{t,0} [cm]	δ _{t,u} [cm]	V _t [daN]	V _{t,e} [daN]	V _{t,u} [daN]	%_δ _{t,0}	%_δ _{t,u}
Piano 1	1 - 2	P	-1229	32670	0.00	0.02	2.80	274	430	6937	3.9	0.0	13148	0.11	0.07	2.80	975	975	975	100.0	1.4
Piano 1	1 - 2	P	-4528	62355	0.00	0.03	1.40	52	82	1584	3.3	0.0	4286	0.12	0.00	1.40	0	0	0	100.0	8.3
Piano 1	1 - 5	P	-5282	11308	0.11	0.02	1.00	1402	1409	1402	100.0	9.0	11367	0.00	0.06	1.00	3	3	524	0.5	0.0
Piano 1	1 - 5	P	-4909	11308	0.11	0.02	1.00	1384	1386	1384	100.0	9.2	11367	0.00	0.06	1.00	9	9	500	1.9	0.0
Piano 1	1 - 5	P	-4295	10316	0.11	0.02	1.00	1288	1311	1288	100.0	9.2	10747	0.00	0.05	1.00	21	21	449	4.6	0.0
Piano 1	2 - 3	P	-6247	10620	0.00	0.02	2.00	89	140	1773	5.0	0.0	10937	0.12	0.06	2.00	639	639	639	100.0	3.0
Piano 1	2 - 3	P	-6686	10673	0.00	0.02	2.00	89	140	1829	4.9	0.0	10970	0.12	0.06	2.00	674	674	674	100.0	3.0
Piano 1	2 - 6	P	-9959	41858	0.12	0.02	1.05	4568	4568	4568	100.0	9.5	28248	0.00	0.06	1.05	8	8	982	0.8	0.0
Piano 1	3 - 4	P	-4974	60517	0.00	0.03	1.40	51	80	1632	3.1	0.0	4220	0.12	0.00	1.40	0	0	0	100.0	8.6
Piano 1	3 - 4	P	-5433	62468	0.00	0.03	1.40	52	82	1709	3.1	0.0	4290	0.12	0.00	1.40	0	0	0	100.0	8.9
Piano 1	3 - 7	P	-1255	51399	0.12	0.02	1.05	5504	5504	5504	100.0	9.8	34077	0.00	0.06	1.05	14	14	1222	1.1	0.0
Piano 1	4 - 8	P	-1642	34342	0.12	0.04	1.92	7425	7472	7425	100.0	4.6	7388	0.00	0.19	1.92	5	5	890	0.6	0.0
Piano 1	5 - 6	P	-1935	65260	0.00	0.02	2.10	1948	1948	10220	19.1	0.0	42652	0.11	0.05	2.10	2019	2019	2019	100.0	3.2
Piano 1	5 - 6	P	-1223	35004	0.00	0.02	2.10	1045	1045	6048	17.3	0.0	24115	0.12	0.05	2.10	1254	1254	1254	100.0	3.1
Piano 1	5 - 9	C	-4066	10316	0.80	0.02	1.00	1260	1275	1260	100.0	100.0	10747	0.00	0.05	1.00	29	29	431	6.6	0.0
Piano 1	5 - 9	C	-3934	11308	0.80	0.02	1.00	1269	1286	1269	100.0	100.0	11367	0.00	0.05	1.00	41	41	425	9.8	0.0
Piano 1	5 - 9	C	-3436	10646	0.80	0.02	1.00	1163	1173	1163	100.0	100.0	10953	0.01	0.05	1.00	51	51	379	13.3	0.0
Piano 1	6 - 7	P	-6738	43054	0.00	0.01	2.10	1285	1285	5387	23.9	0.0	28974	0.12	0.03	2.10	750	750	750	100.0	4.4
Piano 1	6 - 10	P	-4906	10743	0.12	0.02	1.05	1407	1425	1407	100.0	9.2	10056	0.00	0.06	1.05	33	33	483	6.9	0.0
Piano 1	6 - 10	P	-4355	10417	0.12	0.02	1.05	1307	1323	1307	100.0	9.2	9869	0.01	0.06	1.05	45	45	440	10.3	0.0
Piano 1	7 - 8	P	-1325	77865	0.00	0.01	2.10	2324	2324	9794	23.7	0.0	50518	0.12	0.03	2.10	1461	1461	1461	100.0	4.5
Piano 1	7 - 11	P	-1004	49890	0.12	0.02	1.05	5029	5029	5029	100.0	9.9	33150	0.01	0.05	1.05	106	106	1046	10.1	0.0
Piano 1	8 - 12	P	-4690	62435	0.12	0.04	1.40	1374	1409	1374	100.0	6.4	4289	0.00	0.11	1.40	11	11	347	3.3	0.0
Piano 1	8 - 12	P	-4172	62435	0.12	0.04	2.80	1259	1265	1259	100.0	3.1	4289	0.01	0.10	2.80	20	20	315	6.2	0.0
Piano 1	9 - 10	P	-3323	10316	0.01	0.01	2.00	699	699	1360	51.4	0.0	10747	0.11	0.04	2.00	379	379	379	100.0	3.8
Piano 1	9 - 10	P	-3548	10316	0.01	0.01	2.00	699	699	1395	50.1	0.0	10747	0.11	0.04	2.00	401	401	401	100.0	3.8
Piano 1	9 - 10	P	-3063	71305	0.01	0.02	2.80	483	483	1422	34.0	0.0	4601	0.11	0.05	2.80	253	253	253	100.0	2.1
Piano 1	9 - 10	P	-2765	48743	0.01	0.02	1.40	330	330	1097	30.1	0.0	3787	0.12	0.00	1.40	0	0	0	100.0	8.3
Piano 1	10 - 11	P	-3139	58957	0.01	0.02	2.80	400	400	1348	29.6	0.0	4164	0.12	0.06	2.80	256	256	256	100.0	2.0
Piano 1	10 - 11	P	-3135	48821	0.01	0.03	2.80	331	331	1228	26.9	0.0	3790	0.12	0.07	2.80	253	253	253	100.0	2.0
Piano 1	11 - 12	P	-1962	57581	0.01	0.02	2.80	3902	3902	11376	34.3	0.0	21923	0.12	0.07	2.80	1567	1567	1567	100.0	1.9

Cond_Y 1(-); E(+); S2(-): 22) - Sisma Y (-); 0.3 * Sisma X (-); Distribuzione forze: Proporzionale masse; Eccentricità accidentale (+ 0.05*Lx)

Imp.	Fili	Stato	N [daN]	k _L [daN/cm]	δ _L [cm]	δ _{L,0} [cm]	δ _{L,u} [cm]	V _L [daN]	V _{L,e} [daN]	V _{L,u} [daN]	%_δ _{L,0}	%_δ _{L,u}	k _t [daN/cm]	δ _t [cm]	δ _{t,0} [cm]	δ _{t,u} [cm]	V _t [daN]	V _{t,e} [daN]	V _{t,u} [daN]	%_δ _{t,0}	%_δ _{t,u}
Piano 1	1 - 2	P	-1249	32670	0.01	0.02	1.40	2877	2877	6982	41.2	0.0	13148	0.09	0.00	1.40	0	0	0	100.0	6.4
Piano 1	1 - 2	P	-4524	62355	0.01	0.03	1.40	549	549	1583	34.7	0.0	4286	0.10	0.00	1.40	0	0	0	100.0	6.9
Piano 1	1 - 5	P	-5400	11308	0.09	0.02	1.00	1415	1451	1415	100.0	6.8	11367	0.01	0.06	1.00	67	67	532	12.7	0.0
Piano 1	1 - 5	P	-5035	11308	0.09	0.02	1.00	1398	1400	1398	100.0	6.9	11367	0.01	0.06	1.00	53	53	509	10.4	0.0
Piano 1	1 - 5	P	-4421	10316	0.09	0.02	1.00	1302	1324	1302	100.0	7.0	10747	0.00	0.06	1.00	36	36	458	7.8	0.0
Piano 1	2 - 3	P	-6222	10620	0.01	0.02	2.00	935	935	1770	52.8	0.0	10937	0.10	0.06	2.00	637	637	637	100.0	2.0

Relazione di calcolo - COMUNE D TERNI

Piano 1	2 - 3	P	-6607	10673 2	0.01	0.02	2.00	940	940	1819	51.7	0.0	10970	0.10	0.06	2.00	668	668	668	100.0	2.1
Piano 1	2 - 6	P	-9944	41858 9	0.10	0.02	1.05	4565	4565	4565	100.0	7.6	28248	0.01	0.06	1.05	124	124	986	12.6	0.0
Piano 1	3 - 4	P	-4902	60517	0.01	0.03	2.80	533	533	1622	32.9	0.0	4220	0.10	0.09	2.80	377	377	377	100.0	0.5
Piano 1	3 - 4	P	-5312	62468	0.01	0.03	2.80	550	550	1693	32.5	0.0	4290	0.11	0.09	2.80	404	404	404	100.0	0.5
Piano 1	3 - 7	P	-1239 3	51399 9	0.10	0.02	1.05	5484	5484	5484	100.0	8.1	34077	0.01	0.06	1.05	138	138	1214	11.4	0.0
Piano 1	4 - 8	P	-1603 8	34342 3	0.11	0.04	1.92	6439	6579	6439	100.0	3.8	7388	0.01	0.20	1.92	27	27	859	3.1	0.0
Piano 1	5 - 6	P	-1976 2	65260 8	0.00	0.02	2.10	2408	2408	10303	23.4	0.0	42652	0.09	0.05	2.10	2053	2053	2053	100.0	2.1
Piano 1	5 - 6	P	-1229 4	35004 2	0.00	0.02	2.10	1292	1292	6060	21.3	0.0	24115	0.10	0.05	2.10	1259	1259	1259	100.0	2.1
Piano 1	5 - 9	C	-4196	10316 6	0.80	0.02	1.00	1275	1288	1275	100.0	100.0	10747	0.00	0.05	1.00	25	25	441	5.7	0.0
Piano 1	5 - 9	C	-4080	11308 1	0.80	0.02	1.00	1285	1299	1285	100.0	100.0	11367	0.00	0.05	1.00	10	10	436	2.3	0.0
Piano 1	5 - 9	C	-3584	10646 4	0.80	0.02	1.00	1179	1185	1179	100.0	100.0	10953	0.00	0.05	1.00	6	6	390	1.5	0.0
Piano 1	6 - 7	P	-6713	43054 3	0.00	0.01	2.10	1589	1589	5381	29.5	0.0	28974	0.10	0.03	2.10	748	748	748	100.0	3.5
Piano 1	6 - 10	P	-4918	10743 9	0.10	0.02	1.05	1408	1420	1408	100.0	7.3	10056	0.00	0.06	1.05	13	13	484	2.8	0.0
Piano 1	6 - 10	P	-4376	10417 0	0.10	0.02	1.05	1309	1320	1309	100.0	7.3	9869	0.00	0.06	1.05	5	5	441	1.2	0.0
Piano 1	7 - 8	P	-1301 5	77865 0	0.00	0.01	2.10	2873	2873	9741	29.5	0.0	50518	0.11	0.03	2.10	1441	1441	1441	100.0	3.7
Piano 1	7 - 11	P	-9936	49890 2	0.10	0.02	1.05	5015	5015	5015	100.0	8.2	33150	0.00	0.05	1.05	12	12	1041	1.1	0.0
Piano 1	8 - 12	P	-4577	62435	0.11	0.04	1.40	1362	1392	1362	100.0	5.2	4289	0.00	0.10	1.40	10	10	341	2.9	0.0
Piano 1	8 - 12	P	-4070	62435	0.11	0.04	2.80	1237	1250	1237	100.0	2.5	4289	0.00	0.10	2.80	2	2	309	0.7	0.0
Piano 1	9 - 10	P	-3461	10316 6	0.00	0.01	2.00	143	143	1380	10.3	0.0	10747	0.09	0.04	2.00	391	391	391	100.0	2.7
Piano 1	9 - 10	P	-3657	10316 6	0.00	0.01	2.00	143	143	1410	10.1	0.0	10747	0.09	0.04	2.00	411	411	411	100.0	2.7
Piano 1	9 - 10	P	-3128	71305	0.00	0.02	1.40	99	99	1433	6.9	0.0	4601	0.09	0.00	1.40	0	0	0	100.0	6.7
Piano 1	9 - 10	P	-2786	48743	0.00	0.02	2.80	67	67	1104	6.1	0.0	3787	0.10	0.06	2.80	227	227	227	100.0	1.3
Piano 1	10 - 11	P	-3149	58957	0.00	0.02	2.80	82	82	1350	6.0	0.0	4164	0.10	0.06	2.80	256	256	256	100.0	1.3
Piano 1	10 - 11	P	-3108	48821	0.00	0.02	2.80	68	68	1219	5.5	0.0	3790	0.10	0.07	2.80	251	251	251	100.0	1.3
Piano 1	11 - 12	P	-1927 3	57581 0	0.00	0.02	2.80	797	797	11297	7.1	0.0	21923	0.11	0.07	2.80	1543	1543	1543	100.0	1.3

Cond_Y 1(-); E(-); S2(+): 23) - Sisma Y (-); 0.3 * Sisma X (+); Distribuzione forze: Proporzionale masse; Eccentricità accidentale (- 0.05*Lx)

Imp.	Fili	Stato	N [daN]	k _L [daN/cm]	δ _L [cm]	δ _{L,0} [cm]	δ _{L,u} [cm]	V _L [daN]	V _{L,e} [daN]	V _{L,u} [daN]	% δ _{L,0}	% δ _{L,u}	k _t [daN/cm]	δ _t [cm]	δ _{t,0} [cm]	δ _{t,u} [cm]	V _t [daN]	V _{t,e} [daN]	V _{t,u} [daN]	% δ _{t,0}	% δ _{t,u}
Piano 1	1 - 2	P	-1230 4	32670 3	0.00	0.02	1.40	968	968	6937	13.9	0.0	13148	0.15	0.00	1.40	0	0	0	100.0	10.8
Piano 1	1 - 2	P	-4531	62355	0.00	0.03	2.80	185	185	1584	11.7	0.0	4286	0.15	0.08	2.80	353	353	353	100.0	2.5
Piano 1	1 - 5	P	-5283	11308 1	0.15	0.02	1.00	1399	1417	1399	100.0	13.2	11367	0.00	0.06	1.00	25	25	521	4.8	0.0
Piano 1	1 - 5	P	-4909	11308 1	0.15	0.02	1.00	1382	1392	1382	100.0	13.4	11367	0.00	0.06	1.00	27	27	499	5.4	0.0
Piano 1	1 - 5	P	-4293	10316 6	0.15	0.02	1.00	1288	1316	1288	100.0	13.4	10747	0.00	0.05	1.00	28	28	449	6.1	0.0
Piano 1	2 - 3	P	-6252	10620 0	0.00	0.02	2.00	315	315	1772	17.7	0.0	10937	0.15	0.06	2.00	639	639	639	100.0	4.8
Piano 1	2 - 3	P	-6692	10673 2	0.00	0.02	2.00	316	316	1829	17.3	0.0	10970	0.15	0.06	2.00	675	675	675	100.0	4.7
Piano 1	2 - 6	P	-9964	41858 9	0.15	0.02	1.05	4568	4568	4568	100.0	12.9	28248	0.00	0.06	1.05	54	54	987	5.5	0.0
Piano 1	3 - 4	P	-4978	60517	0.00	0.03	1.40	179	179	1632	11.0	0.0	4220	0.15	0.00	1.40	0	0	0	100.0	10.9
Piano 1	3 - 4	P	-5439	62468	0.00	0.03	1.40	185	185	1710	10.8	0.0	4290	0.15	0.00	1.40	0	0	0	100.0	10.9
Piano 1	3 - 7	P	-1256 1	51399 9	0.15	0.02	1.05	5612	5612	5612	100.0	12.9	34077	0.00	0.06	1.05	66	66	1232	5.4	0.0
Piano 1	4 - 8	P	-1644 0	34342 3	0.15	0.03	1.92	8198	8325	8198	100.0	6.3	7388	0.00	0.16	1.92	18	18	917	1.9	0.0
Piano 1	5 - 6	P	-1935 0	65260 8	0.00	0.02	2.10	2205	2205	10219	21.6	0.0	42652	0.15	0.05	2.10	2018	2018	2018	100.0	5.1
Piano 1	5 - 6	P	-1223 2	35004 2	0.00	0.02	2.10	1183	1183	6048	19.6	0.0	24115	0.15	0.05	2.10	1254	1254	1254	100.0	4.9
Piano 1	5 - 9	C	-4062	10316 6	0.80	0.02	1.00	1261	1283	1261	100.0	100.0	10747	0.00	0.05	1.00	28	28	432	6.6	0.0
Piano 1	5 - 9	C	-3929	11308 1	0.80	0.02	1.00	1273	1275	1273	100.0	100.0	11367	0.00	0.05	1.00	31	31	427	7.1	0.0
Piano 1	5 - 9	C	-3429	10646 4	0.80	0.02	1.00	1168	1184	1168	100.0	100.0	10953	0.00	0.05	1.00	30	30	382	7.9	0.0
Piano 1	6 - 7	P	-6739	43054 3	0.00	0.01	2.10	1455	1455	5387	27.0	0.0	28974	0.15	0.03	2.10	750	750	750	100.0	6.1
Piano 1	6 - 10	P	-4905	10743 9	0.15	0.02	1.05	1407	1414	1407	100.0	12.6	10056	0.00	0.06	1.05	27	27	483	5.5	0.0

Piano 1	6 - 10	P	-4352	10417 0	0.15	0.02	1.05	1307	1317	1307	100.0	12.6	9869	0.00	0.06	1.05	27	27	439	6.1	0.0
Piano 1	7 - 8	P	-1326 2	77865 0	0.00	0.01	2.10	2632	2632	9797	26.9	0.0	50518	0.15	0.03	2.10	1462	1462	1462	100.0	6.0
Piano 1	7 - 11	P	-1004 3	49890 2	0.15	0.02	1.05	5026	5026	5026	100.0	13.0	33150	0.00	0.05	1.05	73	73	1045	6.9	0.0
Piano 1	8 - 12	P	-4692	62435	0.15	0.04	1.40	1375	1378	1375	100.0	8.4	4289	0.00	0.11	1.40	11	11	347	3.2	0.0
Piano 1	8 - 12	P	-4172	62435	0.15	0.04	2.80	1258	1299	1258	100.0	4.1	4289	0.00	0.10	2.80	12	12	314	3.7	0.0
Piano 1	9 - 10	P	-3316	10316 6	0.00	0.01	2.00	391	391	1361	28.8	0.0	10747	0.15	0.04	2.00	379	379	379	100.0	5.9
Piano 1	9 - 10	P	-3541	10316 6	0.00	0.01	2.00	391	391	1395	28.1	0.0	10747	0.15	0.04	2.00	401	401	401	100.0	5.8
Piano 1	9 - 10	P	-3059	71305	0.00	0.02	2.80	271	277	1423	19.0	0.0	4601	0.15	0.05	2.80	253	253	253	100.0	3.5
Piano 1	9 - 10	P	-2762	48743	0.00	0.02	2.80	185	191	1098	16.8	0.0	3787	0.15	0.06	2.80	226	226	226	100.0	3.4
Piano 1	10 - 11	P	-3136	58957	0.00	0.02	2.80	224	232	1348	16.6	0.0	4164	0.15	0.06	2.80	256	256	256	100.0	3.3
Piano 1	10 - 11	P	-3133	48821	0.00	0.03	2.80	185	194	1228	15.1	0.0	3790	0.15	0.07	2.80	253	253	253	100.0	3.1
Piano 1	11 - 12	P	-1961 5	57581 0	0.00	0.02	2.80	2185	2284	11375	19.2	0.0	21923	0.15	0.07	2.80	1567	1567	1567	100.0	3.0

Cond Y 1(-); E(-); S2(-) : 24) - Sisma Y (-); 0.3 * Sisma X (-); Distribuzione forze: Proporzionale masse; Eccentricità accidentale (- 0.05*Lx)

Imp.	Fili	Stato	N [daN]	k _L [daN/cm]	δ _L [cm]	δ _{L,0} [cm]	δ _{L,u} [cm]	V _L [daN]	V _{L,e} [daN]	V _{L,u} [daN]	%_δ _{L,0}	%_δ _{L,u}	k _t [daN/cm]	δ _t [cm]	δ _{t,0} [cm]	δ _{t,u} [cm]	V _t [daN]	V _{t,e} [daN]	V _{t,u} [daN]	%_δ _{t,0}	%_δ _{t,u}
Piano 1	1 - 2	P	-1252 5	32670 3	0.00	0.02	1.40	1613	1669	6987	23.1	0.0	13148	0.15	0.00	1.40	0	0	0	100.0	10.6
Piano 1	1 - 2	P	-4532	62355	0.00	0.03	2.80	308	319	1584	19.4	0.0	4286	0.15	0.08	2.80	354	354	354	100.0	2.5
Piano 1	1 - 5	P	-5414	11308 1	0.15	0.02	1.00	1413	1450	1413	100.0	12.8	11367	0.00	0.06	1.00	39	39	530	7.4	0.0
Piano 1	1 - 5	P	-5045	11308 1	0.15	0.02	1.00	1396	1427	1396	100.0	13.0	11367	0.00	0.06	1.00	36	36	508	7.1	0.0
Piano 1	1 - 5	P	-4427	10316 6	0.15	0.02	1.00	1301	1307	1301	100.0	13.0	10747	0.00	0.06	1.00	30	30	458	6.6	0.0
Piano 1	2 - 3	P	-6233	10620 0	0.00	0.02	2.00	524	524	1770	29.6	0.0	10937	0.15	0.06	2.00	638	638	638	100.0	4.7
Piano 1	2 - 3	P	-6616	10673 2	0.00	0.02	2.00	527	527	1820	29.0	0.0	10970	0.15	0.06	2.00	669	669	669	100.0	4.7
Piano 1	2 - 6	P	-9957	41858 9	0.15	0.02	1.05	4567	4567	4567	100.0	12.7	28248	0.00	0.06	1.05	78	78	986	7.9	0.0
Piano 1	3 - 4	P	-4909	60517	0.00	0.03	1.40	299	309	1623	18.4	0.0	4220	0.15	0.00	1.40	0	0	0	100.0	10.8
Piano 1	3 - 4	P	-5316	62468	0.00	0.03	1.40	308	319	1694	18.2	0.0	4290	0.15	0.00	1.40	0	0	0	100.0	10.9
Piano 1	3 - 7	P	-1240 3	51399 9	0.15	0.02	1.05	5488	5488	5488	100.0	12.8	34077	0.00	0.06	1.05	89	89	1216	7.3	0.0
Piano 1	4 - 8	P	-1604 0	34342 3	0.15	0.03	1.92	7814	7879	7814	100.0	6.3	7388	0.00	0.17	1.92	22	22	891	2.5	0.0
Piano 1	5 - 6	P	-1977 7	65260 8	0.00	0.02	2.10	2288	2288	10306	22.2	0.0	42652	0.15	0.05	2.10	2054	2054	2054	100.0	4.9
Piano 1	5 - 6	P	-1229 7	35004 2	0.00	0.02	2.10	1227	1227	6060	20.2	0.0	24115	0.15	0.05	2.10	1259	1259	1259	100.0	4.8
Piano 1	5 - 9	C	-4200	10316 6	0.80	0.02	1.00	1275	1307	1275	100.0	100.0	10747	0.00	0.05	1.00	28	28	441	6.2	0.0
Piano 1	5 - 9	C	-4079	11308 1	0.80	0.02	1.00	1287	1293	1287	100.0	100.0	11367	0.00	0.05	1.00	24	24	437	5.5	0.0
Piano 1	5 - 9	C	-3579	10646 4	0.80	0.02	1.00	1183	1202	1183	100.0	100.0	10953	0.00	0.05	1.00	18	18	392	4.6	0.0
Piano 1	6 - 7	P	-6712	43054 3	0.00	0.01	2.10	1509	1509	5381	28.1	0.0	28974	0.15	0.03	2.10	748	748	748	100.0	6.0
Piano 1	6 - 10	P	-4914	10743 9	0.15	0.02	1.05	1407	1420	1407	100.0	12.5	10056	0.00	0.06	1.05	22	22	484	4.6	0.0
Piano 1	6 - 10	P	-4368	10417 0	0.15	0.02	1.05	1308	1319	1308	100.0	12.4	9869	0.00	0.06	1.05	16	16	440	3.7	0.0
Piano 1	7 - 8	P	-1300 8	77865 0	0.00	0.01	2.10	2729	2729	9739	28.0	0.0	50518	0.15	0.03	2.10	1440	1440	1440	100.0	6.0
Piano 1	7 - 11	P	-9920	49890 2	0.15	0.02	1.05	5011	5011	5011	100.0	12.9	33150	0.00	0.05	1.05	53	53	1039	5.1	0.0
Piano 1	8 - 12	P	-4573	62435	0.15	0.04	1.40	1361	1415	1361	100.0	8.4	4289	0.00	0.10	1.40	11	11	341	3.2	0.0
Piano 1	8 - 12	P	-4060	62435	0.15	0.04	2.80	1233	1270	1233	100.0	4.2	4289	0.00	0.10	2.80	7	7	308	2.3	0.0
Piano 1	9 - 10	P	-3455	10316 6	0.00	0.01	2.00	215	215	1381	15.6	0.0	10747	0.15	0.04	2.00	392	392	392	100.0	5.7
Piano 1	9 - 10	P	-3650	10316 6	0.00	0.01	2.00	215	215	1410	15.2	0.0	10747	0.15	0.04	2.00	411	411	411	100.0	5.6
Piano 1	9 - 10	P	-3121	71305	0.00	0.02	2.80	149	149	1433	10.4	0.0	4601	0.15	0.06	2.80	257	257	257	100.0	3.4
Piano 1	9 - 10	P	-2780	48743	0.00	0.02	2.80	102	102	1103	9.2	0.0	3787	0.15	0.06	2.80	227	227	227	100.0	3.3
Piano 1	10 - 11	P	-3142	58957	0.00	0.02	2.80	123	123	1349	9.1	0.0	4164	0.15	0.06	2.80	256	256	256	100.0	3.2
Piano 1	10 - 11	P	-3100	48821	0.00	0.02	2.80	102	102	1217	8.4	0.0	3790	0.15	0.07	2.80	250	250	250	100.0	3.1
Piano 1	11 - 12	P	-1922 2	57581 0	0.00	0.02	2.80	1200	1200	11286	10.6	0.0	21923	0.15	0.07	2.80	1540	1540	1540	100.0	3.0

Cond_Y_2(+); E(+); S2(+) : 25 - Sisma Y (+); **0.3 * Sisma X (+);** **Distribuzione forze: Proporzionale altezze;**
Eccentricità accidentale (+ 0.05*Lx)

Imp.	Fili	Stato	N [daN]	k _L [daN/cm]	δ _L [cm]	δ _{L,0} [cm]	δ _{L,u} [cm]	V _L [daN]	V _{L,e} [daN]	V _{L,u} [daN]	% δ _{L,0}	% δ _{L,u}	k _t [daN/cm]	δ _t [cm]	δ _{t,0} [cm]	δ _{t,u} [cm]	V _t [daN]	V _{t,e} [daN]	V _{t,u} [daN]	% δ _{t,0}	% δ _{t,u}
Piano 1	1 - 2	P	-1021 3	32670 3	0.01	0.02	2.80	2697	2697	6455	41.8	0.0	13148	0.07	0.06	2.80	828	828	828	100.0	0.3
Piano 1	1 - 2	P	-3823	62355	0.01	0.02	2.80	515	515	1480	34.8	0.0	4286	0.08	0.07	2.80	305	305	305	100.0	0.3
Piano 1	1 - 5	P	-4462	11308 1	0.07	0.02	1.00	1316	1346	1316	100.0	5.2	11367	0.01	0.06	1.00	63	63	468	13.5	0.0
Piano 1	1 - 5	P	-4451	11308 1	0.07	0.02	1.00	1334	1358	1334	100.0	5.2	11367	0.01	0.05	1.00	50	50	468	10.8	0.0
Piano 1	1 - 5	P	-4197	10316 6	0.07	0.02	1.00	1277	1284	1277	100.0	5.2	10747	0.00	0.05	1.00	35	35	442	7.8	0.0
Piano 1	2 - 3	P	-5290	10620 0	0.01	0.02	2.00	877	877	1655	53.0	0.0	10937	0.08	0.05	2.00	562	562	562	100.0	1.4
Piano 1	2 - 3	P	-5707	10673 2	0.01	0.02	2.00	881	881	1712	51.5	0.0	10970	0.08	0.05	2.00	598	598	598	100.0	1.5
Piano 1	2 - 6	P	-8858	41858 9	0.08	0.02	1.05	4414	4414	4414	100.0	5.8	28248	0.01	0.05	1.05	117	117	922	12.7	0.0
Piano 1	3 - 4	P	-4255	60517	0.01	0.03	2.80	500	500	1530	32.7	0.0	4220	0.08	0.08	2.80	334	334	334	100.0	0.2
Piano 1	3 - 4	P	-4685	62468	0.01	0.03	2.80	516	516	1607	32.1	0.0	4290	0.09	0.08	2.80	364	364	364	100.0	0.1
Piano 1	3 - 7	P	-1133 7	51399 9	0.08	0.02	1.05	5357	5357	5357	100.0	6.3	34077	0.01	0.06	1.05	131	131	1161	11.3	0.0
Piano 1	4 - 8	P	-1511 8	34342 3	0.09	0.04	1.92	6171	6223	6171	100.0	2.8	7388	0.01	0.19	1.92	25	25	823	3.1	0.0
Piano 1	5 - 6	P	-1935 9	65260 8	0.00	0.02	2.10	2360	2360	10220	23.1	0.0	42652	0.07	0.05	2.10	2019	2019	2019	100.0	1.3
Piano 1	5 - 6	P	-1217 2	35004 2	0.00	0.02	2.10	1266	1266	6036	21.0	0.0	24115	0.08	0.05	2.10	1249	1249	1249	100.0	1.3
Piano 1	5 - 9	C	-4190	10316 6	0.80	0.02	1.00	1274	1284	1274	100.0	100.0	10747	0.00	0.05	1.00	25	25	440	5.7	0.0
Piano 1	5 - 9	C	-4421	11308 1	0.80	0.02	1.00	1323	1328	1323	100.0	100.0	11367	0.00	0.05	1.00	11	11	460	2.4	0.0
Piano 1	5 - 9	C	-4249	10646 4	0.80	0.02	1.00	1254	1270	1254	100.0	100.0	10953	0.00	0.05	1.00	3	3	439	0.7	0.0
Piano 1	6 - 7	P	-6686	43054 3	0.00	0.01	2.10	1557	1557	5375	29.0	0.0	28974	0.08	0.03	2.10	746	746	746	100.0	2.6
Piano 1	6 - 10	P	-5219	10743 9	0.08	0.02	1.05	1436	1460	1436	100.0	5.5	10056	0.00	0.07	1.05	14	14	501	2.8	0.0
Piano 1	6 - 10	P	-5108	10417 0	0.08	0.02	1.05	1379	1384	1379	100.0	5.4	9869	0.00	0.07	1.05	3	3	484	0.6	0.0
Piano 1	7 - 8	P	-1309 3	77865 0	0.00	0.01	2.10	2816	2816	9759	28.8	0.0	50518	0.09	0.03	2.10	1447	1447	1447	100.0	2.8
Piano 1	7 - 11	P	-1100 6	49890 2	0.08	0.02	1.05	5146	5146	5146	100.0	6.3	33150	0.00	0.05	1.05	16	16	1095	1.5	0.0
Piano 1	8 - 12	P	-4711	62435	0.09	0.04	1.40	1376	1396	1376	100.0	3.7	4289	0.00	0.11	1.40	10	10	348	2.8	0.0
Piano 1	8 - 12	P	-4695	62435	0.09	0.04	1.40	1334	1375	1334	100.0	3.5	4289	0.00	0.11	1.40	1	1	342	0.4	0.0
Piano 1	9 - 10	P	-4230	10316 6	0.00	0.01	2.00	102	124	1488	6.9	0.0	10747	0.07	0.04	2.00	462	462	462	100.0	1.5
Piano 1	9 - 10	P	-4444	10316 6	0.00	0.01	2.00	102	124	1519	6.7	0.0	10747	0.07	0.04	2.00	482	482	482	100.0	1.5
Piano 1	9 - 10	P	-3781	71305	0.00	0.02	2.80	70	85	1538	4.6	0.0	4601	0.08	0.07	2.80	304	304	304	100.0	0.3
Piano 1	9 - 10	P	-3344	48743	0.00	0.03	2.80	48	58	1298	3.7	0.0	3787	0.08	0.07	2.80	267	267	267	100.0	0.3
Piano 1	10 - 11	P	-3771	58957	0.00	0.02	2.80	58	71	1446	4.0	0.0	4164	0.08	0.07	2.80	300	300	300	100.0	0.3
Piano 1	10 - 11	P	-3697	48821	0.00	0.03	2.80	48	58	1356	3.6	0.0	3790	0.08	0.08	2.80	292	292	292	100.0	0.2
Piano 1	11 - 12	P	-2280 3	57581 0	0.00	0.02	2.80	569	689	12076	4.7	0.0	21923	0.09	0.08	2.80	1784	1784	1784	100.0	0.2

Cond_Y_2(+); E(+); S2(-) : 26 - Sisma Y (+); **0.3 * Sisma X (-);** **Distribuzione forze: Proporzionale altezze;**
Eccentricità accidentale (+ 0.05*Lx)

Imp.	Fili	Stato	N [daN]	k _L [daN/cm]	δ _L [cm]	δ _{L,0} [cm]	δ _{L,u} [cm]	V _L [daN]	V _{L,e} [daN]	V _{L,u} [daN]	% δ _{L,0}	% δ _{L,u}	k _t [daN/cm]	δ _t [cm]	δ _{t,0} [cm]	δ _{t,u} [cm]	V _t [daN]	V _{t,e} [daN]	V _{t,u} [daN]	% δ _{t,0}	% δ _{t,u}
Piano 1	1 - 2	P	-1042 3	32670 3	0.00	0.02	2.80	478	582	6505	7.4	0.0	13148	0.08	0.06	2.80	843	843	843	100.0	0.6
Piano 1	1 - 2	P	-3826	62355	0.00	0.02	2.80	91	111	1481	6.2	0.0	4286	0.09	0.07	2.80	306	306	306	100.0	0.5
Piano 1	1 - 5	P	-4586	11308 1	0.08	0.02	1.00	1330	1365	1330	100.0	5.9	11367	0.00	0.06	1.00	7	7	477	1.6	0.0
Piano 1	1 - 5	P	-4579	11308 1	0.08	0.02	1.00	1349	1377	1349	100.0	6.0	11367	0.00	0.06	1.00	6	6	477	1.3	0.0
Piano 1	1 - 5	P	-4322	10316 6	0.08	0.02	1.00	1291	1302	1291	100.0	5.9	10747	0.00	0.05	1.00	19	19	451	4.3	0.0
Piano 1	2 - 3	P	-5275	10620 0	0.00	0.02	2.00	155	189	1653	9.4	0.0	10937	0.09	0.05	2.00	561	561	561	100.0	1.8
Piano 1	2 - 3	P	-5638	10673 2	0.00	0.02	2.00	156	190	1704	9.2	0.0	10970	0.09	0.05	2.00	593	593	593	100.0	1.8
Piano 1	2 - 6	P	-8853	41858 9	0.09	0.02	1.05	4414	4414	4414	100.0	6.5	28248	0.00	0.05	1.05	0	0	922	0.0	0.0
Piano 1	3 - 4	P	-4192	60517	0.00	0.03	1.40	89	108	1521	5.8	0.0	4220	0.09	0.00	1.40	0	0	0	100.0	6.5
Piano 1	3 - 4	P	-4573	62468	0.00	0.03	2.80	91	111	1591	5.7	0.0	4290	0.09	0.08	2.80	357	357	357	100.0	0.4

Relazione di calcolo - COMUNE D TERNI

Piano 1	3 - 7	P	-1119 3	51399 9	0.09	0.02	1.05	5339	5339	5339	100.0	6.9	34077	0.00	0.06	1.05	5	5	1154	0.4	0.0
Piano 1	4 - 8	P	-1474 9	34342 3	0.09	0.04	1.92	6115	6159	6115	100.0	3.1	7388	0.00	0.19	1.92	3	3	809	0.4	0.0
Piano 1	5 - 6	P	-1975 6	65260 8	0.00	0.02	2.10	1875	1875	10302	18.2	0.0	42652	0.08	0.05	2.10	2053	2053	2053	100.0	1.6
Piano 1	5 - 6	P	-1223 2	35004 2	0.00	0.02	2.10	1005	1005	6048	16.6	0.0	24115	0.08	0.05	2.10	1254	1254	1254	100.0	1.6
Piano 1	5 - 9	C	-4317	10316 6	0.80	0.02	1.00	1288	1302	1288	100.0	100.0	10747	0.00	0.05	1.00	28	28	449	6.3	0.0
Piano 1	5 - 9	C	-4559	11308 1	0.80	0.02	1.00	1338	1347	1338	100.0	100.0	11367	0.01	0.06	1.00	43	43	470	9.1	0.0
Piano 1	5 - 9	C	-4386	10646 4	0.80	0.02	1.00	1269	1288	1269	100.0	100.0	10953	0.01	0.06	1.00	53	53	449	11.9	0.0
Piano 1	6 - 7	P	-6661	43054 3	0.00	0.01	2.10	1237	1237	5369	23.0	0.0	28974	0.09	0.03	2.10	744	744	744	100.0	3.0
Piano 1	6 - 10	P	-5228	10743 9	0.09	0.02	1.05	1437	1460	1437	100.0	6.2	10056	0.00	0.07	1.05	34	34	502	6.8	0.0
Piano 1	6 - 10	P	-5121	10417 0	0.09	0.02	1.05	1380	1384	1380	100.0	6.0	9869	0.01	0.07	1.05	48	48	485	9.8	0.0
Piano 1	7 - 8	P	-1285 8	77865 0	0.00	0.01	2.10	2236	2236	9708	23.0	0.0	50518	0.09	0.03	2.10	1428	1428	1428	100.0	3.1
Piano 1	7 - 11	P	-1088 9	49890 2	0.09	0.02	1.05	5131	5131	5131	100.0	6.9	33150	0.01	0.05	1.05	110	110	1089	10.1	0.0
Piano 1	8 - 12	P	-4600	62435	0.09	0.04	1.40	1364	1382	1364	100.0	4.2	4289	0.00	0.10	1.40	11	11	342	3.3	0.0
Piano 1	8 - 12	P	-4590	62435	0.09	0.04	1.40	1322	1361	1322	100.0	4.0	4289	0.01	0.11	1.40	21	21	337	6.1	0.0
Piano 1	9 - 10	P	-4357	10316 6	0.01	0.01	2.00	740	740	1506	49.1	0.0	10747	0.08	0.04	2.00	473	473	473	100.0	1.8
Piano 1	9 - 10	P	-4543	10316 6	0.01	0.01	2.00	740	740	1532	48.3	0.0	10747	0.08	0.05	2.00	490	490	490	100.0	1.8
Piano 1	9 - 10	P	-3837	71305	0.01	0.02	2.80	512	512	1547	33.1	0.0	4601	0.08	0.07	2.80	308	308	308	100.0	0.6
Piano 1	9 - 10	P	-3359	48743	0.01	0.03	2.80	350	350	1302	26.9	0.0	3787	0.09	0.07	2.80	268	268	268	100.0	0.5
Piano 1	10 - 11	P	-3775	58957	0.01	0.02	2.80	423	423	1447	29.2	0.0	4164	0.09	0.07	2.80	301	301	301	100.0	0.5
Piano 1	10 - 11	P	-3665	48821	0.01	0.03	2.80	350	350	1351	25.9	0.0	3790	0.09	0.08	2.80	289	289	289	100.0	0.5
Piano 1	11 - 12	P	-2243 0	57581 0	0.01	0.02	1.40	4131	4131	11995	34.4	0.0	21923	0.09	0.00	1.40	0	0	0	100.0	6.6

Cond_Y_2(+); E(-); S2(+) : 27) - Sisma Y (+); **0.3 * Sisma X (+); Distribuzione forze: Proporzionale altezze;**
Eccentricità accidentale (- 0.05*Lx)

Imp.	Fili	Stato	N [daN]	k _L [daN/cm]	δ _L [cm]	δ _{L,0} [cm]	δ _{L,u} [cm]	V _L [daN]	V _{L,e} [daN]	V _{L,u} [daN]	% δ _{L,0}	% δ _{L,u}	k _t [daN/cm]	δ _t [cm]	δ _{t,0} [cm]	δ _{t,u} [cm]	V _t [daN]	V _{t,e} [daN]	V _{t,u} [daN]	% δ _{t,0}	% δ _{t,u}
Piano 1	1 - 2	P	-1020 5	32670 3	0.01	0.02	2.80	1789	1789	6455	27.7	0.0	13148	0.08	0.06	2.80	828	828	828	100.0	0.7
Piano 1	1 - 2	P	-3822	62355	0.01	0.02	2.80	341	341	1480	23.1	0.0	4286	0.08	0.07	2.80	305	305	305	100.0	0.5
Piano 1	1 - 5	P	-4458	11308 1	0.08	0.02	1.00	1320	1357	1320	100.0	6.3	11367	0.01	0.06	1.00	43	43	470	9.2	0.0
Piano 1	1 - 5	P	-4447	11308 1	0.08	0.02	1.00	1337	1351	1337	100.0	6.3	11367	0.00	0.06	1.00	38	38	470	8.1	0.0
Piano 1	1 - 5	P	-4194	10316 6	0.08	0.02	1.00	1278	1313	1278	100.0	6.3	10747	0.00	0.05	1.00	31	31	442	6.9	0.0
Piano 1	2 - 3	P	-5289	10620 0	0.01	0.02	2.00	582	582	1655	35.1	0.0	10937	0.09	0.05	2.00	562	562	562	100.0	1.7
Piano 1	2 - 3	P	-5706	10673 2	0.01	0.02	2.00	584	584	1712	34.1	0.0	10970	0.09	0.05	2.00	598	598	598	100.0	1.7
Piano 1	2 - 6	P	-8856	41858 9	0.09	0.02	1.05	4415	4415	4415	100.0	6.5	28248	0.00	0.05	1.05	84	84	923	9.1	0.0
Piano 1	3 - 4	P	-4255	60517	0.01	0.03	2.80	331	331	1530	21.7	0.0	4220	0.09	0.08	2.80	334	334	334	100.0	0.3
Piano 1	3 - 4	P	-4686	62468	0.01	0.03	2.80	342	342	1607	21.3	0.0	4290	0.09	0.08	2.80	364	364	364	100.0	0.2
Piano 1	3 - 7	P	-1133 8	51399 9	0.09	0.02	1.05	5355	5355	5355	100.0	6.6	34077	0.00	0.06	1.05	95	95	1160	8.2	0.0
Piano 1	4 - 8	P	-1512 3	34342 3	0.09	0.04	1.92	6687	6809	6687	100.0	2.8	7388	0.00	0.18	1.92	20	20	831	2.4	0.0
Piano 1	5 - 6	P	-1935 1	65260 8	0.00	0.02	2.10	2255	2255	10218	22.1	0.0	42652	0.08	0.05	2.10	2018	2018	2018	100.0	1.7
Piano 1	5 - 6	P	-1217 1	35004 2	0.00	0.02	2.10	1210	1210	6036	20.0	0.0	24115	0.08	0.05	2.10	1249	1249	1249	100.0	1.6
Piano 1	5 - 9	C	-4188	10316 6	0.80	0.02	1.00	1274	1277	1274	100.0	100.0	10747	0.00	0.05	1.00	27	27	440	6.0	0.0
Piano 1	5 - 9	C	-4419	11308 1	0.80	0.02	1.00	1320	1322	1320	100.0	100.0	11367	0.00	0.05	1.00	21	21	459	4.6	0.0
Piano 1	5 - 9	C	-4247	10646 4	0.80	0.02	1.00	1251	1280	1251	100.0	100.0	10953	0.00	0.05	1.00	14	14	437	3.1	0.0
Piano 1	6 - 7	P	-6687	43054 3	0.00	0.01	2.10	1488	1488	5375	27.7	0.0	28974	0.09	0.03	2.10	746	746	746	100.0	2.9
Piano 1	6 - 10	P	-5220	10743 9	0.09	0.02	1.05	1436	1443	1436	100.0	6.1	10056	0.00	0.07	1.05	20	20	501	4.1	0.0
Piano 1	6 - 10	P	-5109	10417 0	0.09	0.02	1.05	1379	1402	1379	100.0	6.0	9869	0.00	0.07	1.05	12	12	484	2.5	0.0
Piano 1	7 - 8	P	-1309 8	77865 0	0.00	0.01	2.10	2691	2691	9761	27.6	0.0	50518	0.09	0.03	2.10	1448	1448	1448	100.0	2.9
Piano 1	7 - 11	P	-1101 1	49890 2	0.09	0.02	1.05	5148	5148	5148	100.0	6.7	33150	0.00	0.05	1.05	45	45	1096	4.1	0.0
Piano 1	8 - 12	P	-4713	62435	0.09	0.04	1.40	1377	1377	1377	100.0	3.7	4289	0.00	0.11	1.40	10	10	348	3.0	0.0
Piano 1	8 - 12	P	-4698	62435	0.09	0.04	1.40	1335	1356	1335	100.0	3.5	4289	0.00	0.11	1.40	5	5	343	1.6	0.0

Piano 1	9 - 10	P	-4229	10316 6	0.00	0.01	2.00	150	150	1487	10.1	0.0	10747	0.08	0.04	2.00	461	461	461	100.0	2.0
Piano 1	9 - 10	P	-4444	10316 6	0.00	0.01	2.00	150	150	1518	9.9	0.0	10747	0.08	0.04	2.00	481	481	481	100.0	1.9
Piano 1	9 - 10	P	-3781	71305	0.00	0.02	2.80	104	104	1538	6.7	0.0	4601	0.08	0.07	2.80	304	304	304	100.0	0.6
Piano 1	9 - 10	P	-3345	48743	0.00	0.03	2.80	71	71	1297	5.5	0.0	3787	0.08	0.07	2.80	267	267	267	100.0	0.5
Piano 1	10 - 11	P	-3772	58957	0.00	0.02	2.80	86	86	1446	5.9	0.0	4164	0.09	0.07	2.80	300	300	300	100.0	0.5
Piano 1	10 - 11	P	-3699	48821	0.00	0.03	2.80	71	71	1356	5.2	0.0	3790	0.09	0.08	2.80	292	292	292	100.0	0.4
Piano 1	11 - 12	P	-2281 6	57581 0	0.00	0.02	2.80	836	836	12078	6.9	0.0	21923	0.09	0.08	2.80	1785	1785	1785	100.0	0.3

Cond_Y 2(+); E(-); S2(-): 28) - Sisma Y (+); 0.3 * Sisma X (-); Distribuzione forze: Proporzionale altezze; Eccentricità accidentale (- 0.05*Lx)

Imp.	Fili	Stato	N [daN]	k _L [daN/cm]	δ _L [cm]	δ _{L,0} [cm]	δ _{L,u} [cm]	V _L [daN]	V _{L,e} [daN]	V _{L,u} [daN]	%_δ _{L,0}	%_δ _{L,u}	k _t [daN/cm]	δ _t [cm]	δ _{t,0} [cm]	δ _{t,u} [cm]	V _t [daN]	V _{t,e} [daN]	V _{t,u} [daN]	%_δ _{t,0}	%_δ _{t,u}
Piano 1	1 - 2	P	-1044 2	32670 3	0.00	0.02	2.80	399	399	6512	6.1	0.0	13148	0.08	0.06	2.80	845	845	845	100.0	0.7
Piano 1	1 - 2	P	-3832	62355	0.00	0.02	2.80	76	76	1482	5.1	0.0	4286	0.09	0.07	2.80	306	306	306	100.0	0.6
Piano 1	1 - 5	P	-4594	11308 1	0.08	0.02	1.00	1334	1356	1334	100.0	6.5	11367	0.00	0.06	1.00	12	12	479	2.5	0.0
Piano 1	1 - 5	P	-4583	11308 1	0.08	0.02	1.00	1351	1352	1351	100.0	6.6	11367	0.00	0.06	1.00	18	18	479	3.9	0.0
Piano 1	1 - 5	P	-4323	10316 6	0.08	0.02	1.00	1291	1310	1291	100.0	6.5	10747	0.00	0.05	1.00	24	24	451	5.2	0.0
Piano 1	2 - 3	P	-5283	10620 0	0.00	0.02	2.00	130	130	1654	7.8	0.0	10937	0.09	0.05	2.00	562	562	562	100.0	1.9
Piano 1	2 - 3	P	-5646	10673 2	0.00	0.02	2.00	131	131	1704	7.7	0.0	10970	0.09	0.05	2.00	593	593	593	100.0	1.8
Piano 1	2 - 6	P	-8863	41858 9	0.09	0.02	1.05	4416	4416	4416	100.0	6.7	28248	0.00	0.05	1.05	32	32	923	3.5	0.0
Piano 1	3 - 4	P	-4198	60517	0.00	0.03	1.40	74	74	1522	4.9	0.0	4220	0.09	0.00	1.40	0	0	0	100.0	6.4
Piano 1	3 - 4	P	-4579	62468	0.00	0.03	2.80	76	76	1592	4.8	0.0	4290	0.09	0.08	2.80	357	357	357	100.0	0.3
Piano 1	3 - 7	P	-1120 3	51399 9	0.09	0.02	1.05	5338	5338	5338	100.0	6.8	34077	0.00	0.06	1.05	40	40	1153	3.5	0.0
Piano 1	4 - 8	P	-1475 9	34342 3	0.09	0.04	1.92	6114	6205	6114	100.0	3.0	7388	0.00	0.19	1.92	9	9	809	1.1	0.0
Piano 1	5 - 6	P	-1975 7	65260 8	0.00	0.02	2.10	2014	2014	10302	19.6	0.0	42652	0.09	0.05	2.10	2053	2053	2053	100.0	1.8
Piano 1	5 - 6	P	-1223 3	35004 2	0.00	0.02	2.10	1080	1080	6048	17.9	0.0	24115	0.09	0.05	2.10	1254	1254	1254	100.0	1.7
Piano 1	5 - 9	C	-4317	10316 6	0.80	0.02	1.00	1287	1310	1287	100.0	100.0	10747	0.00	0.05	1.00	27	27	449	6.1	0.0
Piano 1	5 - 9	C	-4555	11308 1	0.80	0.02	1.00	1335	1352	1335	100.0	100.0	11367	0.00	0.05	1.00	34	34	468	7.3	0.0
Piano 1	5 - 9	C	-4380	10646 4	0.80	0.02	1.00	1265	1279	1265	100.0	100.0	10953	0.00	0.06	1.00	38	38	446	8.5	0.0
Piano 1	6 - 7	P	-6662	43054 3	0.00	0.01	2.10	1329	1329	5369	24.7	0.0	28974	0.09	0.03	2.10	744	744	744	100.0	3.0
Piano 1	6 - 10	P	-5225	10743 9	0.09	0.02	1.05	1436	1441	1436	100.0	6.3	10056	0.00	0.07	1.05	29	29	501	5.7	0.0
Piano 1	6 - 10	P	-5115	10417 0	0.09	0.02	1.05	1379	1397	1379	100.0	6.2	9869	0.00	0.07	1.05	34	34	485	7.0	0.0
Piano 1	7 - 8	P	-1285 8	77865 0	0.00	0.01	2.10	2403	2403	9707	24.8	0.0	50518	0.09	0.03	2.10	1427	1427	1427	100.0	3.0
Piano 1	7 - 11	P	-1088 1	49890 2	0.09	0.02	1.05	5131	5131	5131	100.0	6.9	33150	0.00	0.05	1.05	84	84	1089	7.7	0.0
Piano 1	8 - 12	P	-4600	62435	0.09	0.04	1.40	1364	1404	1364	100.0	3.9	4289	0.00	0.10	1.40	11	11	342	3.2	0.0
Piano 1	8 - 12	P	-4585	62435	0.09	0.04	1.40	1322	1380	1322	100.0	3.7	4289	0.00	0.11	1.40	15	15	337	4.3	0.0
Piano 1	9 - 10	P	-4350	10316 6	0.00	0.01	2.00	509	509	1504	33.9	0.0	10747	0.08	0.04	2.00	472	472	472	100.0	2.1
Piano 1	9 - 10	P	-4536	10316 6	0.00	0.01	2.00	509	509	1531	33.3	0.0	10747	0.09	0.05	2.00	489	489	489	100.0	2.0
Piano 1	9 - 10	P	-3831	71305	0.00	0.02	2.80	352	352	1546	22.8	0.0	4601	0.09	0.07	2.80	308	308	308	100.0	0.7
Piano 1	9 - 10	P	-3354	48743	0.00	0.03	2.80	241	241	1300	18.5	0.0	3787	0.09	0.07	2.80	268	268	268	100.0	0.6
Piano 1	10 - 11	P	-3770	58957	0.00	0.02	2.80	291	291	1446	20.1	0.0	4164	0.09	0.07	2.80	300	300	300	100.0	0.6
Piano 1	10 - 11	P	-3660	48821	0.00	0.03	2.80	241	241	1350	17.8	0.0	3790	0.09	0.08	2.80	289	289	289	100.0	0.5
Piano 1	11 - 12	P	-2240 1	57581 0	0.00	0.02	2.80	2842	2842	11989	23.7	0.0	21923	0.09	0.08	2.80	1757	1757	1757	100.0	0.4

Cond_Y 2(-); E(+); S2(+): 29) - Sisma Y (-); 0.3 * Sisma X (+); Distribuzione forze: Proporzionale altezze; Eccentricità accidentale (+ 0.05*Lx)

Imp.	Fili	Stato	N [daN]	k _L [daN/cm]	δ _L [cm]	δ _{L,0} [cm]	δ _{L,u} [cm]	V _L [daN]	V _{L,e} [daN]	V _{L,u} [daN]	%_δ _{L,0}	%_δ _{L,u}	k _t [daN/cm]	δ _t [cm]	δ _{t,0} [cm]	δ _{t,u} [cm]	V _t [daN]	V _{t,e} [daN]	V _{t,u} [daN]	%_δ _{t,0}	%_δ _{t,u}
Piano 1	1 - 2	P	-1229 9	32670 3	0.00	0.02	2.80	274	430	6937	3.9	0.0	13148	0.11	0.07	2.80	975	975	975	100.0	1.4
Piano 1	1 - 2	P	-4528	62355	0.00	0.03	1.40	52	82	1584	3.3	0.0	4286	0.12	0.00	1.40	0	0	0	100.0	8.3
Piano 1	1 - 5	P	-5282	11308	0.11	0.02	1.00	1402	1409	1402	100.0	9.0	11367	0.00	0.06	1.00	3	3	524	0.5	0.0

Piano 1	1 - 5	P	-4909	11308 1	0.11	0.02	1.00	1384	1386	1384	100.0	9.2	11367	0.00	0.06	1.00	9	9	500	1.9	0.0
Piano 1	1 - 5	P	-4295	10316 6	0.11	0.02	1.00	1288	1311	1288	100.0	9.2	10747	0.00	0.05	1.00	21	21	449	4.6	0.0
Piano 1	2 - 3	P	-6247	10620 0	0.00	0.02	2.00	89	140	1773	5.0	0.0	10937	0.12	0.06	2.00	639	639	639	100.0	3.0
Piano 1	2 - 3	P	-6686	10673 2	0.00	0.02	2.00	89	140	1829	4.9	0.0	10970	0.12	0.06	2.00	674	674	674	100.0	3.0
Piano 1	2 - 6	P	-9959	41858 9	0.12	0.02	1.05	4568	4568	4568	100.0	9.5	28248	0.00	0.06	1.05	8	8	982	0.8	0.0
Piano 1	3 - 4	P	-4974	60517	0.00	0.03	1.40	51	80	1632	3.1	0.0	4220	0.12	0.00	1.40	0	0	0	100.0	8.6
Piano 1	3 - 4	P	-5433	62468	0.00	0.03	1.40	52	82	1709	3.1	0.0	4290	0.12	0.00	1.40	0	0	0	100.0	8.9
Piano 1	3 - 7	P	-1255 2	51399 9	0.12	0.02	1.05	5504	5504	5504	100.0	9.8	34077	0.00	0.06	1.05	14	14	1222	1.1	0.0
Piano 1	4 - 8	P	-1642 6	34342 3	0.12	0.04	1.92	7425	7472	7425	100.0	4.6	7388	0.00	0.19	1.92	5	5	890	0.6	0.0
Piano 1	5 - 6	P	-1935 8	65260 8	0.00	0.02	2.10	1948	1948	10220	19.1	0.0	42652	0.11	0.05	2.10	2019	2019	2019	100.0	3.2
Piano 1	5 - 6	P	-1223 3	35004 2	0.00	0.02	2.10	1045	1045	6048	17.3	0.0	24115	0.12	0.05	2.10	1254	1254	1254	100.0	3.1
Piano 1	5 - 9	C	-4066	10316 6	0.80	0.02	1.00	1260	1275	1260	100.0	100.0	10747	0.00	0.05	1.00	29	29	431	6.6	0.0
Piano 1	5 - 9	C	-3934	11308 1	0.80	0.02	1.00	1269	1286	1269	100.0	100.0	11367	0.00	0.05	1.00	41	41	425	9.8	0.0
Piano 1	5 - 9	C	-3436	10646 4	0.80	0.02	1.00	1163	1173	1163	100.0	100.0	10953	0.01	0.05	1.00	51	51	379	13.3	0.0
Piano 1	6 - 7	P	-6738	43054 3	0.00	0.01	2.10	1285	1285	5387	23.9	0.0	28974	0.12	0.03	2.10	750	750	750	100.0	4.4
Piano 1	6 - 10	P	-4906	10743 9	0.12	0.02	1.05	1407	1425	1407	100.0	9.2	10056	0.00	0.06	1.05	33	33	483	6.9	0.0
Piano 1	6 - 10	P	-4355	10417 0	0.12	0.02	1.05	1307	1323	1307	100.0	9.2	9869	0.01	0.06	1.05	45	45	440	10.3	0.0
Piano 1	7 - 8	P	-1325 6	77865 0	0.00	0.01	2.10	2324	2324	9794	23.7	0.0	50518	0.12	0.03	2.10	1461	1461	1461	100.0	4.5
Piano 1	7 - 11	P	-1004 5	49890 2	0.12	0.02	1.05	5029	5029	5029	100.0	9.9	33150	0.01	0.05	1.05	106	106	1046	10.1	0.0
Piano 1	8 - 12	P	-4690	62435	0.12	0.04	1.40	1374	1409	1374	100.0	6.4	4289	0.00	0.11	1.40	11	11	347	3.3	0.0
Piano 1	8 - 12	P	-4172	62435	0.12	0.04	2.80	1259	1265	1259	100.0	3.1	4289	0.01	0.10	2.80	20	20	315	6.2	0.0
Piano 1	9 - 10	P	-3323	10316 6	0.01	0.01	2.00	699	699	1360	51.4	0.0	10747	0.11	0.04	2.00	379	379	379	100.0	3.8
Piano 1	9 - 10	P	-3548	10316 6	0.01	0.01	2.00	699	699	1395	50.1	0.0	10747	0.11	0.04	2.00	401	401	401	100.0	3.8
Piano 1	9 - 10	P	-3063	71305	0.01	0.02	2.80	483	483	1422	34.0	0.0	4601	0.11	0.05	2.80	253	253	253	100.0	2.1
Piano 1	9 - 10	P	-2765	48743	0.01	0.02	1.40	330	330	1097	30.1	0.0	3787	0.12	0.00	1.40	0	0	0	100.0	8.3
Piano 1	10 - 11	P	-3139	58957	0.01	0.02	2.80	400	400	1348	29.6	0.0	4164	0.12	0.06	2.80	256	256	256	100.0	2.0
Piano 1	10 - 11	P	-3135	48821	0.01	0.03	2.80	331	331	1228	26.9	0.0	3790	0.12	0.07	2.80	253	253	253	100.0	2.0
Piano 1	11 - 12	P	-1962 2	57581 0	0.01	0.02	2.80	3902	3902	11376	34.3	0.0	21923	0.12	0.07	2.80	1567	1567	1567	100.0	1.9

Cond_Y 2(-); E(+); S2(-): 30) - Sisma Y (-); 0.3 * Sisma X (-); Distribuzione forze: Proporzionale altezze; Eccentricità accidentale (+ 0.05*Lx)

Imp.	Fili	Stato	N [daN]	k _L [daN/cm]	δ _L [cm]	δ _{L,0} [cm]	δ _{L,u} [cm]	V _L [daN]	V _{L,e} [daN]	V _{L,u} [daN]	%_δ _{L,0}	%_δ _{L,u}	k _t [daN/cm]	δ _t [cm]	δ _{t,0} [cm]	δ _{t,u} [cm]	V _t [daN]	V _{t,e} [daN]	V _{t,u} [daN]	%_δ _{t,0}	%_δ _{t,u}
Piano 1	1 - 2	P	-1249 3	32670 3	0.01	0.02	1.40	2877	2877	6982	41.2	0.0	13148	0.09	0.00	1.40	0	0	0	100.0	6.4
Piano 1	1 - 2	P	-4524	62355	0.01	0.03	1.40	549	549	1583	34.7	0.0	4286	0.10	0.00	1.40	0	0	0	100.0	6.9
Piano 1	1 - 5	P	-5400	11308 1	0.09	0.02	1.00	1415	1451	1415	100.0	6.8	11367	0.01	0.06	1.00	67	67	532	12.7	0.0
Piano 1	1 - 5	P	-5035	11308 1	0.09	0.02	1.00	1398	1400	1398	100.0	6.9	11367	0.01	0.06	1.00	53	53	509	10.4	0.0
Piano 1	1 - 5	P	-4421	10316 6	0.09	0.02	1.00	1302	1324	1302	100.0	7.0	10747	0.00	0.06	1.00	36	36	458	7.8	0.0
Piano 1	2 - 3	P	-6222	10620 0	0.01	0.02	2.00	935	935	1770	52.8	0.0	10937	0.10	0.06	2.00	637	637	637	100.0	2.0
Piano 1	2 - 3	P	-6607	10673 2	0.01	0.02	2.00	940	940	1819	51.7	0.0	10970	0.10	0.06	2.00	668	668	668	100.0	2.1
Piano 1	2 - 6	P	-9944	41858 9	0.10	0.02	1.05	4565	4565	4565	100.0	7.6	28248	0.01	0.06	1.05	124	124	986	12.6	0.0
Piano 1	3 - 4	P	-4902	60517	0.01	0.03	2.80	533	533	1622	32.9	0.0	4220	0.10	0.09	2.80	377	377	377	100.0	0.5
Piano 1	3 - 4	P	-5312	62468	0.01	0.03	2.80	550	550	1693	32.5	0.0	4290	0.11	0.09	2.80	404	404	404	100.0	0.5
Piano 1	3 - 7	P	-1239 3	51399 9	0.10	0.02	1.05	5484	5484	5484	100.0	8.1	34077	0.01	0.06	1.05	138	138	1214	11.4	0.0
Piano 1	4 - 8	P	-1603 8	34342 3	0.11	0.04	1.92	6439	6579	6439	100.0	3.8	7388	0.01	0.20	1.92	27	27	859	3.1	0.0
Piano 1	5 - 6	P	-1976 2	65260 8	0.00	0.02	2.10	2408	2408	10303	23.4	0.0	42652	0.09	0.05	2.10	2053	2053	2053	100.0	2.1
Piano 1	5 - 6	P	-1229 4	35004 2	0.00	0.02	2.10	1292	1292	6060	21.3	0.0	24115	0.10	0.05	2.10	1259	1259	1259	100.0	2.1
Piano 1	5 - 9	C	-4196	10316 6	0.80	0.02	1.00	1275	1288	1275	100.0	100.0	10747	0.00	0.05	1.00	25	25	441	5.7	0.0
Piano 1	5 - 9	C	-4080	11308 1	0.80	0.02	1.00	1285	1299	1285	100.0	100.0	11367	0.00	0.05	1.00	10	10	436	2.3	0.0

Piano 1	5 - 9	C	-3584	10646 4	0.80	0.02	1.00	1179	1185	1179	100.0	100.0	10953	0.00	0.05	1.00	6	6	390	1.5	0.0
Piano 1	6 - 7	P	-6713	43054 3	0.00	0.01	2.10	1589	1589	5381	29.5	0.0	28974	0.10	0.03	2.10	748	748	748	100.0	3.5
Piano 1	6 - 10	P	-4918	10743 9	0.10	0.02	1.05	1408	1420	1408	100.0	7.3	10056	0.00	0.06	1.05	13	13	484	2.8	0.0
Piano 1	6 - 10	P	-4376	10417 0	0.10	0.02	1.05	1309	1320	1309	100.0	7.3	9869	0.00	0.06	1.05	5	5	441	1.2	0.0
Piano 1	7 - 8	P	-1301 5	77865 0	0.00	0.01	2.10	2873	2873	9741	29.5	0.0	50518	0.11	0.03	2.10	1441	1441	1441	100.0	3.7
Piano 1	7 - 11	P	-9936	49890 2	0.10	0.02	1.05	5015	5015	5015	100.0	8.2	33150	0.00	0.05	1.05	12	12	1041	1.1	0.0
Piano 1	8 - 12	P	-4577	62435	0.11	0.04	1.40	1362	1392	1362	100.0	5.2	4289	0.00	0.10	1.40	10	10	341	2.9	0.0
Piano 1	8 - 12	P	-4070	62435	0.11	0.04	2.80	1237	1250	1237	100.0	2.5	4289	0.00	0.10	2.80	2	2	309	0.7	0.0
Piano 1	9 - 10	P	-3461	10316 6	0.00	0.01	2.00	143	143	1380	10.3	0.0	10747	0.09	0.04	2.00	391	391	391	100.0	2.7
Piano 1	9 - 10	P	-3657	10316 6	0.00	0.01	2.00	143	143	1410	10.1	0.0	10747	0.09	0.04	2.00	411	411	411	100.0	2.7
Piano 1	9 - 10	P	-3128	71305	0.00	0.02	1.40	99	99	1433	6.9	0.0	4601	0.09	0.00	1.40	0	0	0	100.0	6.7
Piano 1	9 - 10	P	-2786	48743	0.00	0.02	2.80	67	67	1104	6.1	0.0	3787	0.10	0.06	2.80	227	227	227	100.0	1.3
Piano 1	10 - 11	P	-3149	58957	0.00	0.02	2.80	82	82	1350	6.0	0.0	4164	0.10	0.06	2.80	256	256	256	100.0	1.3
Piano 1	10 - 11	P	-3108	48821	0.00	0.02	2.80	68	68	1219	5.5	0.0	3790	0.10	0.07	2.80	251	251	251	100.0	1.3
Piano 1	11 - 12	P	-1927 3	57581 0	0.00	0.02	2.80	797	797	11297	7.1	0.0	21923	0.11	0.07	2.80	1543	1543	1543	100.0	1.3

Cond_Y 2(-); E(-); S2(+): 31) - Sisma Y (-); 0.3 * Sisma X (+); Distribuzione forze: Proporzionale altezze; Eccentricità accidentale (- 0.05*Lx)

Imp.	Fili	Stato	N [daN]	k _L [daN/cm]	δ _L [cm]	δ _{L,0} [cm]	δ _{L,u} [cm]	V _L [daN]	V _{L,e} [daN]	V _{L,u} [daN]	%_δ _{L,0}	%_δ _{L,u}	k _t [daN/cm]	δ _t [cm]	δ _{t,0} [cm]	δ _{t,u} [cm]	V _t [daN]	V _{t,e} [daN]	V _{t,u} [daN]	%_δ _{t,0}	%_δ _{t,u}
Piano 1	1 - 2	P	-1230 4	32670 3	0.00	0.02	1.40	968	968	6937	13.9	0.0	13148	0.15	0.00	1.40	0	0	0	100.0	10.8
Piano 1	1 - 2	P	-4531	62355	0.00	0.03	2.80	185	185	1584	11.7	0.0	4286	0.15	0.08	2.80	353	353	353	100.0	2.5
Piano 1	1 - 5	P	-5283	11308 1	0.15	0.02	1.00	1399	1417	1399	100.0	13.2	11367	0.00	0.06	1.00	25	25	521	4.8	0.0
Piano 1	1 - 5	P	-4909	11308 1	0.15	0.02	1.00	1382	1392	1382	100.0	13.4	11367	0.00	0.06	1.00	27	27	499	5.4	0.0
Piano 1	1 - 5	P	-4293	10316 6	0.15	0.02	1.00	1288	1316	1288	100.0	13.4	10747	0.00	0.05	1.00	28	28	449	6.1	0.0
Piano 1	2 - 3	P	-6252	10620 0	0.00	0.02	2.00	315	315	1772	17.7	0.0	10937	0.15	0.06	2.00	639	639	639	100.0	4.8
Piano 1	2 - 3	P	-6692	10673 2	0.00	0.02	2.00	316	316	1829	17.3	0.0	10970	0.15	0.06	2.00	675	675	675	100.0	4.7
Piano 1	2 - 6	P	-9964	41858 9	0.15	0.02	1.05	4568	4568	4568	100.0	12.9	28248	0.00	0.06	1.05	54	54	987	5.5	0.0
Piano 1	3 - 4	P	-4978	60517	0.00	0.03	1.40	179	179	1632	11.0	0.0	4220	0.15	0.00	1.40	0	0	0	100.0	10.9
Piano 1	3 - 4	P	-5439	62468	0.00	0.03	1.40	185	185	1710	10.8	0.0	4290	0.15	0.00	1.40	0	0	0	100.0	10.9
Piano 1	3 - 7	P	-1256 1	51399 9	0.15	0.02	1.05	5612	5612	5612	100.0	12.9	34077	0.00	0.06	1.05	66	66	1232	5.4	0.0
Piano 1	4 - 8	P	-1644 0	34342 3	0.15	0.03	1.92	8198	8325	8198	100.0	6.3	7388	0.00	0.16	1.92	18	18	917	1.9	0.0
Piano 1	5 - 6	P	-1935 0	65260 8	0.00	0.02	2.10	2205	2205	10219	21.6	0.0	42652	0.15	0.05	2.10	2018	2018	2018	100.0	5.1
Piano 1	5 - 6	P	-1223 2	35004 2	0.00	0.02	2.10	1183	1183	6048	19.6	0.0	24115	0.15	0.05	2.10	1254	1254	1254	100.0	4.9
Piano 1	5 - 9	C	-4062	10316 6	0.80	0.02	1.00	1261	1283	1261	100.0	100.0	10747	0.00	0.05	1.00	28	28	432	6.6	0.0
Piano 1	5 - 9	C	-3929	11308 1	0.80	0.02	1.00	1273	1275	1273	100.0	100.0	11367	0.00	0.05	1.00	31	31	427	7.1	0.0
Piano 1	5 - 9	C	-3429	10646 4	0.80	0.02	1.00	1168	1184	1168	100.0	100.0	10953	0.00	0.05	1.00	30	30	382	7.9	0.0
Piano 1	6 - 7	P	-6739	43054 3	0.00	0.01	2.10	1455	1455	5387	27.0	0.0	28974	0.15	0.03	2.10	750	750	750	100.0	6.1
Piano 1	6 - 10	P	-4905	10743 9	0.15	0.02	1.05	1407	1414	1407	100.0	12.6	10056	0.00	0.06	1.05	27	27	483	5.5	0.0
Piano 1	6 - 10	P	-4352	10417 0	0.15	0.02	1.05	1307	1317	1307	100.0	12.6	9869	0.00	0.06	1.05	27	27	439	6.1	0.0
Piano 1	7 - 8	P	-1326 2	77865 0	0.00	0.01	2.10	2632	2632	9797	26.9	0.0	50518	0.15	0.03	2.10	1462	1462	1462	100.0	6.0
Piano 1	7 - 11	P	-1004 3	49890 2	0.15	0.02	1.05	5026	5026	5026	100.0	13.0	33150	0.00	0.05	1.05	73	73	1045	6.9	0.0
Piano 1	8 - 12	P	-4692	62435	0.15	0.04	1.40	1375	1378	1375	100.0	8.4	4289	0.00	0.11	1.40	11	11	347	3.2	0.0
Piano 1	8 - 12	P	-4172	62435	0.15	0.04	2.80	1258	1299	1258	100.0	4.1	4289	0.00	0.10	2.80	12	12	314	3.7	0.0
Piano 1	9 - 10	P	-3316	10316 6	0.00	0.01	2.00	391	391	1361	28.8	0.0	10747	0.15	0.04	2.00	379	379	379	100.0	5.9
Piano 1	9 - 10	P	-3541	10316 6	0.00	0.01	2.00	391	391	1395	28.1	0.0	10747	0.15	0.04	2.00	401	401	401	100.0	5.8
Piano 1	9 - 10	P	-3059	71305	0.00	0.02	2.80	271	277	1423	19.0	0.0	4601	0.15	0.05	2.80	253	253	253	100.0	3.5
Piano 1	9 - 10	P	-2762	48743	0.00	0.02	2.80	185	191	1098	16.8	0.0	3787	0.15	0.06	2.80	226	226	226	100.0	3.4
Piano 1	10 - 11	P	-3136	58957	0.00	0.02	2.80	224	232	1348	16.6	0.0	4164	0.15	0.06	2.80	256	256	256	100.0	3.3
Piano 1	10 - 11	P	-3133	48821	0.00	0.03	2.80	185	194	1228	15.1	0.0	3790	0.15	0.07	2.80	253	253	253	100.0	3.1

Piano 1	11 - 12	P	-1961 5	57581 0	0.00	0.02	2.80	2185	2284	11375	19.2	0.0	21923	0.15	0.07	2.80	1567	1567	1567	100.0	3.0
------------	------------	---	------------	------------	------	------	------	------	------	-------	------	-----	-------	------	------	------	------	------	------	-------	-----

Cond_Y_2(-); E(-); S2(-) : 32) - Sisma Y (-); 0.3 * Sisma X (-); Distribuzione forze: Proporzionale altezze; Eccentricità accidentale (- 0.05*Lx)

Imp.	Fili	Stato	N [daN]	k _L [daN/cm]	δ _L [cm]	δ _{L,0} [cm]	δ _{L,u} [cm]	V _L [daN]	V _{L,e} [daN]	V _{L,u} [daN]	%_δ _{L,0}	%_δ _{L,u}	k _t [daN/cm]	δ _t [cm]	δ _{t,0} [cm]	δ _{t,u} [cm]	V _t [daN]	V _{t,e} [daN]	V _{t,u} [daN]	%_δ _{t,0}	%_δ _{t,u}
Piano 1	1 - 2	P	-1252 5	32670 3	0.00	0.02	1.40	1613	1669	6987	23.1	0.0	13148	0.15	0.00	1.40	0	0	0	100.0	10.6
Piano 1	1 - 2	P	-4532	62355	0.00	0.03	2.80	308	319	1584	19.4	0.0	4286	0.15	0.08	2.80	354	354	354	100.0	2.5
Piano 1	1 - 5	P	-5414	11308 1	0.15	0.02	1.00	1413	1450	1413	100.0	12.8	11367	0.00	0.06	1.00	39	39	530	7.4	0.0
Piano 1	1 - 5	P	-5045	11308 1	0.15	0.02	1.00	1396	1427	1396	100.0	13.0	11367	0.00	0.06	1.00	36	36	508	7.1	0.0
Piano 1	1 - 5	P	-4427	10316 6	0.15	0.02	1.00	1301	1307	1301	100.0	13.0	10747	0.00	0.06	1.00	30	30	458	6.6	0.0
Piano 1	2 - 3	P	-6233	10620 0	0.00	0.02	2.00	524	524	1770	29.6	0.0	10937	0.15	0.06	2.00	638	638	638	100.0	4.7
Piano 1	2 - 3	P	-6616	10673 2	0.00	0.02	2.00	527	527	1820	29.0	0.0	10970	0.15	0.06	2.00	669	669	669	100.0	4.7
Piano 1	2 - 6	P	-9957	41858 9	0.15	0.02	1.05	4567	4567	4567	100.0	12.7	28248	0.00	0.06	1.05	78	78	986	7.9	0.0
Piano 1	3 - 4	P	-4909	60517	0.00	0.03	1.40	299	309	1623	18.4	0.0	4220	0.15	0.00	1.40	0	0	0	100.0	10.8
Piano 1	3 - 4	P	-5316	62468	0.00	0.03	1.40	308	319	1694	18.2	0.0	4290	0.15	0.00	1.40	0	0	0	100.0	10.9
Piano 1	3 - 7	P	-1240 3	51399 9	0.15	0.02	1.05	5488	5488	5488	100.0	12.8	34077	0.00	0.06	1.05	89	89	1216	7.3	0.0
Piano 1	4 - 8	P	-1604 0	34342 3	0.15	0.03	1.92	7814	7879	7814	100.0	6.3	7388	0.00	0.17	1.92	22	22	891	2.5	0.0
Piano 1	5 - 6	P	-1977 7	65260 8	0.00	0.02	2.10	2288	2288	10306	22.2	0.0	42652	0.15	0.05	2.10	2054	2054	2054	100.0	4.9
Piano 1	5 - 6	P	-1229 7	35004 2	0.00	0.02	2.10	1227	1227	6060	20.2	0.0	24115	0.15	0.05	2.10	1259	1259	1259	100.0	4.8
Piano 1	5 - 9	C	-4200	10316 6	0.80	0.02	1.00	1275	1307	1275	100.0	100.0	10747	0.00	0.05	1.00	28	28	441	6.2	0.0
Piano 1	5 - 9	C	-4079	11308 1	0.80	0.02	1.00	1287	1293	1287	100.0	100.0	11367	0.00	0.05	1.00	24	24	437	5.5	0.0
Piano 1	5 - 9	C	-3579	10646 4	0.80	0.02	1.00	1183	1202	1183	100.0	100.0	10953	0.00	0.05	1.00	18	18	392	4.6	0.0
Piano 1	6 - 7	P	-6712	43054 3	0.00	0.01	2.10	1509	1509	5381	28.1	0.0	28974	0.15	0.03	2.10	748	748	748	100.0	6.0
Piano 1	6 - 10	P	-4914	10743 9	0.15	0.02	1.05	1407	1420	1407	100.0	12.5	10056	0.00	0.06	1.05	22	22	484	4.6	0.0
Piano 1	6 - 10	P	-4368	10417 0	0.15	0.02	1.05	1308	1319	1308	100.0	12.4	9869	0.00	0.06	1.05	16	16	440	3.7	0.0
Piano 1	7 - 8	P	-1300 8	77865 0	0.00	0.01	2.10	2729	2729	9739	28.0	0.0	50518	0.15	0.03	2.10	1440	1440	1440	100.0	6.0
Piano 1	7 - 11	P	-9920	49890 2	0.15	0.02	1.05	5011	5011	5011	100.0	12.9	33150	0.00	0.05	1.05	53	53	1039	5.1	0.0
Piano 1	8 - 12	P	-4573	62435	0.15	0.04	1.40	1361	1415	1361	100.0	8.4	4289	0.00	0.10	1.40	11	11	341	3.2	0.0
Piano 1	8 - 12	P	-4060	62435	0.15	0.04	2.80	1233	1270	1233	100.0	4.2	4289	0.00	0.10	2.80	7	7	308	2.3	0.0
Piano 1	9 - 10	P	-3455	10316 6	0.00	0.01	2.00	215	215	1381	15.6	0.0	10747	0.15	0.04	2.00	392	392	392	100.0	5.7
Piano 1	9 - 10	P	-3650	10316 6	0.00	0.01	2.00	215	215	1410	15.2	0.0	10747	0.15	0.04	2.00	411	411	411	100.0	5.6
Piano 1	9 - 10	P	-3121	71305	0.00	0.02	2.80	149	149	1433	10.4	0.0	4601	0.15	0.06	2.80	257	257	257	100.0	3.4
Piano 1	9 - 10	P	-2780	48743	0.00	0.02	2.80	102	102	1103	9.2	0.0	3787	0.15	0.06	2.80	227	227	227	100.0	3.3
Piano 1	10 - 11	P	-3142	58957	0.00	0.02	2.80	123	123	1349	9.1	0.0	4164	0.15	0.06	2.80	256	256	256	100.0	3.2
Piano 1	10 - 11	P	-3100	48821	0.00	0.02	2.80	102	102	1217	8.4	0.0	3790	0.15	0.07	2.80	250	250	250	100.0	3.1
Piano 1	11 - 12	P	-1922 2	57581 0	0.00	0.02	2.80	1200	1200	11286	10.6	0.0	21923	0.15	0.07	2.80	1540	1540	1540	100.0	3.0

4.3.2 Calcolo della curva di capacità della struttura.

Tabella 4.1

Num. Prog.	: numero progressivo della parete che si plasticizza
Tipo Elem.	: Tipo di elemento che si plasticizza (parete in muratura, pilastro in c.a.)
Imp.	: numero dell'impalcato
Fili	: numero dei fili fissi iniziale e finale
L	: lunghezza della parete
H	: altezza della parete
t	: spessore della parete
Vu	: resistenza a taglio dell'elemento
Mu	: momento resistente degli elementi in c.a.
k	: rigidezza dell'elemento

δ_0 : spostamento al limite elastico dell'elemento
 δ_u : spostamento ultimo dell'elemento
 Tipo Rottura : rottura degli elementi in muratura (Flessione, Taglio, Deformazione)
 τ : capacità di rotazione degli elementi in c.a.
 F : forza orizzontale totale applicata (taglio alla base)
 u : spostamento del punto di controllo (copertura della struttura)
 S : moltiplicatore di collasso

Coordinate del punto di controllo:

$x_g = 1239.7$ cm
 $y_g = 628.4$ cm
 $z_g = 433.2$ cm

Cond_X_1(+); E(+); S2(+) : 1) - Sisma X (+); 0.3 * Sisma Y (+); Distribuzione forze: Proporzionale masse;
Eccentricità accidentale (+ 0.05*Ly)

Num. Prog.	Tipo Elem.	Imp.	Fili	L [cm]	H [cm]	t [cm]	Vu [daN]	Mu [daN/cm]	k [daN/cm]	δ_0 [cm]	δ_u [cm]	Tipo Rottura	θ [rad]	F [daN]	u [cm]	S
1	Maschio (P)	Piano 1	7 - 8	702.8	210.0	25.0	9642	-	750992	0.0128	1.05 = 0.0050*H	Taglio	-	33316.61	0.0138	45.00
2	Maschio (P)	Piano 1	5 - 6	593.4	210.0	25.0	10081	-	652608	0.0154	1.05 = 0.0050*H	Taglio	-	39239.56	0.0165	53.00
3	Maschio (P)	Piano 1	6 - 7	403.1	210.0	25.0	4134	-	264448	0.0156	1.05 = 0.0050*H	Taglio	-	39609.74	0.0167	53.50
4	Maschio (P)	Piano 1	5 - 6	335.5	210.0	25.0	5539	-	296162	0.0187	1.05 = 0.0050*H	Taglio	-	44422.14	0.0198	60.00
5	Maschio (P)	Piano 1	9 - 10	130.0	200.0	25.0	1176	-	58525	0.0201	1.00 = 0.0050*H	Taglio	-	48123.99	0.0227	65.00
6	Maschio (P)	Piano 1	9 - 10	130.0	200.0	25.0	1212	-	58525	0.0207	1.00 = 0.0050*H	Taglio	-	48864.36	0.0233	66.00
7	Maschio (P)	Piano 1	2 - 3	132.3	200.0	25.0	1412	-	59736	0.0236	1.00 = 0.0050*H	Taglio	-	49234.54	0.0236	66.50
8	Maschio (P)	Piano 1	11 - 12	702.8	280.0	25.0	12040	-	575810	0.0209	1.40 = 0.0050*H	Taglio	-	49234.54	0.0236	66.50
9	Maschio (P)	Piano 1	1 - 2	421.5	280.0	25.0	5221	-	208559	0.0250	1.40 = 0.0050*H	Taglio	-	49974.91	0.0248	67.50
10	Maschio (P)	Piano 1	2 - 3	132.7	200.0	25.0	1470	-	59736	0.0246	1.00 = 0.0050*H	Taglio	-	49974.91	0.0248	67.50
11	Maschio (P)	Piano 1	9 - 10	147.5	280.0	25.0	1136	-	35812	0.0317	2.80 = 0.0100*H	Flessione	-	53306.57	0.0348	72.00
12	Maschio (P)	Piano 1	2 - 6	393.0	210.0	25.0	994	-	28248	0.0352	2.10 = 0.0100*H	Flessione	-	53676.76	0.0360	72.50
13	Maschio (P)	Piano 1	1 - 2	137.4	280.0	25.0	1197	-	31423	0.0381	2.80 = 0.0100*H	Flessione	-	54417.12	0.0385	73.50
14	Maschio (P)	Piano 1	3 - 7	474.1	210.0	25.0	1289	-	34077	0.0378	2.10 = 0.0100*H	Flessione	-	54417.12	0.0385	73.50
15	Maschio (P)	Piano 1	7 - 11	461.2	210.0	25.0	1192	-	33150	0.0359	2.10 = 0.0100*H	Flessione	-	54417.12	0.0385	73.50
16	Maschio (P)	Piano 1	9 - 10	121.4	280.0	25.0	868	-	24600	0.0353	2.80 = 0.0100*H	Flessione	-	54417.12	0.0385	73.50
17	Maschio (P)	Piano 1	10 - 11	133.5	280.0	25.0	1069	-	30007	0.0356	2.80 = 0.0100*H	Flessione	-	54417.12	0.0385	73.50

18	Maschio (P)	Piano 1	5 - 9	132.5	200.0	25.0	416	-	10953	0.0380	2.00 = 0.0100*H	Flessione	-	54787.31	0.0405	74.00
19	Maschio (P)	Piano 1	1 - 5	137.5	200.0	25.0	483	-	11367	0.0425	2.00 = 0.0100*H	Flessione	-	55157.49	0.0425	74.50
20	Maschio (P)	Piano 1	1 - 5	137.5	200.0	25.0	472	-	11367	0.0415	2.00 = 0.0100*H	Flessione	-	55157.49	0.0425	74.50
21	Maschio (P)	Piano 1	1 - 5	130.0	200.0	25.0	436	-	10747	0.0405	2.00 = 0.0100*H	Flessione	-	55157.49	0.0425	74.50
22	Maschio (P)	Piano 1	3 - 4	135.3	280.0	25.0	1309	-	30712	0.0426	1.40 = 0.0050*H	Taglio	-	55157.49	0.0425	74.50
23	Maschio (P)	Piano 1	5 - 9	130.0	200.0	25.0	429	-	10747	0.0399	2.00 = 0.0100*H	Flessione	-	55157.49	0.0425	74.50
24	Maschio (P)	Piano 1	5 - 9	137.5	200.0	25.0	443	-	11367	0.0389	2.00 = 0.0100*H	Flessione	-	55157.49	0.0425	74.50
25	Maschio (P)	Piano 1	10 - 11	121.5	280.0	25.0	973	-	24600	0.0395	2.80 = 0.0100*H	Flessione	-	55157.49	0.0425	74.50
26	Maschio (P)	Piano 1	3 - 4	137.5	280.0	25.0	1383	-	31423	0.0440	1.40 = 0.0050*H	Taglio	-	55527.68	0.0480	75.00
27	Maschio (P)	Piano 1	6 - 10	139.9	210.0	25.0	524	-	10056	0.0521	2.10 = 0.0100*H	Flessione	-	55897.86	0.0582	75.50
28	Maschio (P)	Piano 1	6 - 10	137.3	210.0	25.0	502	-	9869	0.0509	2.10 = 0.0100*H	Flessione	-	55897.86	0.0582	75.50
29	Maschio (P)	Piano 1	8 - 12	137.5	280.0	25.0	0	-	4289	0.0000	1.40 = 0.0050*H	Taglio	-	56638.23	0.1115	76.50
30	Maschio (P)	Piano 1	8 - 12	137.5	280.0	25.0	0	-	4289	0.0000	1.40 = 0.0050*H	Taglio	-	56638.23	0.1115	76.50
31	Maschio (P)	Piano 1	4 - 8	605.0	385.0	25.0	0	-	7388	0.0000	1.92 = 0.0050*H	Taglio	-	57008.42	0.1115	77.00
32	Maschio (C)	Piano 1	2 - 3	132.3	200.0	25.0	1412	-	59736	0.0236	1.00 = 0.0050*H	Taglio	-	57008.42	1.0000	77.00
33	Maschio (C)	Piano 1	2 - 3	132.7	200.0	25.0	1470	-	59736	0.0246	1.00 = 0.0050*H	Taglio	-	57008.42	1.0000	77.00
34	Maschio (C)	Piano 1	9 - 10	130.0	200.0	25.0	1176	-	58525	0.0201	1.00 = 0.0050*H	Taglio	-	57008.42	1.0000	77.00
35	Maschio (C)	Piano 1	9 - 10	130.0	200.0	25.0	1212	-	58525	0.0207	1.00 = 0.0050*H	Taglio	-	57008.42	1.0000	77.00

Cond_X_1(+); E(+); S2(-) : 2) - Sisma X (+); 0.3 * Sisma Y (-); Distribuzione forze: Proporzionale masse; Eccentricità accidentale (+ 0.05*Ly)

Num. Prog.	Tipo Elem.	Imp.	Fili	L [cm]	H [cm]	t [cm]	Vu [daN]	Mu [daN/cm]	k [daN/cm]	δ_0 [cm]	δ_u [cm]	Tipo Rottura	θ [rad]	F [daN]	u [cm]	S
1	Maschio (P)	Piano 1	7 - 8	702.8	210.0	25.0	9709	-	757485	0.0128	1.05 = 0.0050*H	Taglio	-	34797.35	0.0138	47.00
2	Maschio (P)	Piano 1	5 - 6	593.4	210.0	25.0	10074	-	652608	0.0154	1.05 = 0.0050*H	Taglio	-	41090.48	0.0166	55.50
3	Maschio (P)	Piano 1	6 - 7	403.1	210.0	25.0	4139	-	264448	0.0156	1.05 = 0.0050*H	Taglio	-	41460.67	0.0168	56.00
4	Maschio (P)	Piano 1	5 - 6	335.5	210.0	25.0	5569	-	299133	0.0186	1.05 = 0.0050*H	Taglio	-	46273.07	0.0197	62.50
5	Maschio (P)	Piano 1	9 - 10	130.0	200.0	25.0	1130	-	58525	0.0193	1.00 = 0.0050*H	Taglio	-	46643.25	0.0200	63.00

										0*H						
6	Maschio (P)	Piano 1	9 - 10	130.0	200.0	25.0	1167	-	58525	0.0199	1.00 = 0.005 0*H	Taglio	-	47753.80	0.0208	64.50
7	Maschio (P)	Piano 1	11 - 12	702.8	280.0	25.0	11767	-	575810	0.0204	1.40 = 0.005 0*H	Taglio	-	48123.99	0.0211	65.00
8	Maschio (P)	Piano 1	1 - 2	421.5	280.0	25.0	6098	-	272025	0.0224	1.40 = 0.005 0*H	Taglio	-	50345.10	0.0242	68.00
9	Maschio (P)	Piano 1	2 - 3	132.3	200.0	25.0	1454	-	59736	0.0243	1.00 = 0.005 0*H	Taglio	-	51455.65	0.0266	69.50
10	Maschio (P)	Piano 1	2 - 3	132.7	200.0	25.0	1512	-	59736	0.0253	1.00 = 0.005 0*H	Taglio	-	51825.83	0.0275	70.00
11	Maschio (P)	Piano 1	9 - 10	147.5	280.0	25.0	1050	-	35812	0.0293	2.80 = 0.010 0*H	Flessione	-	52566.20	0.0297	71.00
12	Maschio (P)	Piano 1	9 - 10	121.4	280.0	25.0	809	-	24600	0.0329	2.80 = 0.010 0*H	Flessione	-	53676.76	0.0334	72.50
13	Maschio (P)	Piano 1	10 - 11	133.5	280.0	25.0	1001	-	30007	0.0333	2.80 = 0.010 0*H	Flessione	-	54046.94	0.0347	73.00
14	Maschio (P)	Piano 1	5 - 9	132.5	200.0	25.0	381	-	10953	0.0348	2.00 = 0.010 0*H	Flessione	-	54417.12	0.0362	73.50
15	Maschio (P)	Piano 1	7 - 11	461.2	210.0	25.0	1151	-	33150	0.0347	2.10 = 0.010 0*H	Flessione	-	54417.12	0.0362	73.50
16	Maschio (P)	Piano 1	5 - 9	137.5	200.0	25.0	422	-	11367	0.0371	2.00 = 0.010 0*H	Flessione	-	54787.31	0.0378	74.00
17	Maschio (P)	Piano 1	10 - 11	121.5	280.0	25.0	918	-	24600	0.0373	2.80 = 0.010 0*H	Flessione	-	54787.31	0.0378	74.00
18	Maschio (P)	Piano 1	2 - 6	393.0	210.0	25.0	1040	-	28248	0.0368	2.10 = 0.010 0*H	Flessione	-	55157.49	0.0397	74.50
19	Maschio (P)	Piano 1	1 - 5	130.0	200.0	25.0	440	-	10747	0.0409	2.00 = 0.010 0*H	Flessione	-	55527.68	0.0417	75.00
20	Maschio (P)	Piano 1	3 - 7	474.1	210.0	25.0	1340	-	34077	0.0393	2.10 = 0.010 0*H	Flessione	-	55527.68	0.0417	75.00
21	Maschio (P)	Piano 1	5 - 9	130.0	200.0	25.0	423	-	10747	0.0394	2.00 = 0.010 0*H	Flessione	-	55527.68	0.0417	75.00
22	Maschio (P)	Piano 1	1 - 2	137.4	280.0	25.0	1272	-	31423	0.0405	2.80 = 0.010 0*H	Flessione	-	55897.86	0.0441	75.50
23	Maschio (P)	Piano 1	3 - 4	137.5	280.0	25.0	1466	-	35476	0.0413	1.40 = 0.005 0*H	Taglio	-	55897.86	0.0441	75.50
24	Maschio (P)	Piano 1	1 - 5	137.5	200.0	25.0	516	-	11367	0.0454	2.00 = 0.010 0*H	Flessione	-	56268.05	0.0482	76.00
25	Maschio (P)	Piano 1	1 - 5	137.5	200.0	25.0	490	-	11367	0.0431	2.00 = 0.010 0*H	Flessione	-	56268.05	0.0482	76.00
26	Maschio (P)	Piano 1	3 - 4	135.3	280.0	25.0	1348	-	30712	0.0439	1.40 = 0.005 0*H	Taglio	-	56268.05	0.0482	76.00
27	Maschio (P)	Piano 1	6 - 10	137.3	210.0	25.0	473	-	9869	0.0479	2.10 = 0.010 0*H	Flessione	-	56268.05	0.0482	76.00
28	Maschio (P)	Piano 1	6 - 10	139.9	210.0	25.0	0	-	10056	0.0000	1.05 = 0.005 0*H	Taglio	-	56638.23	0.0623	76.50
29	Maschio (P)	Piano 1	8 - 12	137.5	280.0	25.0	356	-	4289	0.0831	2.80 = 0.010 0*H	Flessione	-	57008.42	0.0889	77.00
30	Maschio (P)	Piano 1	8 - 12	137.5	280.0	25.0	0	-	4289	0.0000	1.40 = 0.005 0*H	Taglio	-	57378.60	0.1306	77.50

											0*H					
31	Maschio (P)	Piano 1	4 - 8	605.0	385.0	25.0	0	-	7388	0.0000	1.92 = 0.0050*H	Taglio	-	57748.79	0.1306	78.00
32	Maschio (C)	Piano 1	2 - 3	132.3	200.0	25.0	1454	-	59736	0.0243	1.00 = 0.0050*H	Taglio	-	57748.79	1.0000	78.00
33	Maschio (C)	Piano 1	2 - 3	132.7	200.0	25.0	1512	-	59736	0.0253	1.00 = 0.0050*H	Taglio	-	57748.79	1.0000	78.00
34	Maschio (C)	Piano 1	9 - 10	130.0	200.0	25.0	1130	-	58525	0.0193	1.00 = 0.0050*H	Taglio	-	57748.79	1.0000	78.00
35	Maschio (C)	Piano 1	9 - 10	130.0	200.0	25.0	1167	-	58525	0.0199	1.00 = 0.0050*H	Taglio	-	57748.79	1.0000	78.00

Cond_X_1(+); E(-); S2(+) : 3) - Sisma X (+); 0.3 * Sisma Y (+); Distribuzione forze: Proporzionale masse; Eccentricità accidentale (- 0.05*Ly)

Num. Prog.	Tipo Elem.	Imp.	Fili	L [cm]	H [cm]	t [cm]	Vu [daN]	Mu [daNc m]	k [daN/cm]	δ_0 [cm]	δ_u [cm]	Tipo Rottura	θ [rad]	F [daN]	u [cm]	S
1	Maschio (P)	Piano 1	7 - 8	702.8	210.0	25.0	9634	-	750128	0.0128	1.05 = 0.0050*H	Taglio	-	32946.42	0.0137	44.50
2	Maschio (P)	Piano 1	5 - 6	593.4	210.0	25.0	10082	-	652608	0.0154	1.05 = 0.0050*H	Taglio	-	38869.37	0.0165	52.50
3	Maschio (P)	Piano 1	6 - 7	403.1	210.0	25.0	4134	-	264448	0.0156	1.05 = 0.0050*H	Taglio	-	39239.56	0.0167	53.00
4	Maschio (P)	Piano 1	5 - 6	335.5	210.0	25.0	5534	-	295594	0.0187	1.05 = 0.0050*H	Taglio	-	44051.96	0.0198	59.50
5	Maschio (P)	Piano 1	2 - 3	132.3	200.0	25.0	1412	-	59736	0.0236	1.00 = 0.0050*H	Taglio	-	48123.99	0.0230	65.00
6	Maschio (P)	Piano 1	9 - 10	130.0	200.0	25.0	1176	-	58525	0.0201	1.00 = 0.0050*H	Taglio	-	48123.99	0.0230	65.00
7	Maschio (P)	Piano 1	9 - 10	130.0	200.0	25.0	1212	-	58525	0.0207	1.00 = 0.0050*H	Taglio	-	48864.36	0.0237	66.00
8	Maschio (P)	Piano 1	2 - 3	132.7	200.0	25.0	1470	-	59736	0.0246	1.00 = 0.0050*H	Taglio	-	49234.54	0.0240	66.50
9	Maschio (P)	Piano 1	11 - 12	702.8	280.0	25.0	12040	-	575810	0.0209	1.40 = 0.0050*H	Taglio	-	49234.54	0.0240	66.50
10	Maschio (P)	Piano 1	1 - 2	421.5	280.0	25.0	5128	-	200316	0.0256	1.40 = 0.0050*H	Taglio	-	49974.91	0.0254	67.50
11	Maschio (P)	Piano 1	2 - 6	393.0	210.0	25.0	994	-	28248	0.0352	2.10 = 0.0100*H	Flessione	-	53306.57	0.0353	72.00
12	Maschio (P)	Piano 1	9 - 10	147.5	280.0	25.0	1136	-	35812	0.0317	2.80 = 0.0100*H	Flessione	-	53306.57	0.0353	72.00
13	Maschio (P)	Piano 1	1 - 2	137.4	280.0	25.0	1198	-	31423	0.0381	2.80 = 0.0100*H	Flessione	-	54046.94	0.0378	73.00
14	Maschio (P)	Piano 1	3 - 7	474.1	210.0	25.0	1289	-	34077	0.0378	2.10 = 0.0100*H	Flessione	-	54046.94	0.0378	73.00
15	Maschio (P)	Piano 1	7 - 11	461.2	210.0	25.0	1192	-	33150	0.0359	2.10 = 0.0100*H	Flessione	-	54417.12	0.0393	73.50
16	Maschio (P)	Piano 1	9 - 10	121.4	280.0	25.0	868	-	24600	0.0353	2.80 = 0.0100*H	Flessione	-	54417.12	0.0393	73.50
17	Maschio (P)	Piano 1	10 - 11	133.5	280.0	25.0	1069	-	30007	0.0356	2.80 = 0.0100*H	Flessione	-	54417.12	0.0393	73.50
18	Maschio (P)	Piano 1	1 - 5	130.0	200.0	25.0	436	-	10747	0.040	2.00 =	Flessione	-	54787	0.041	74.00

		1								6	0.010 0*H	one		.31	2	
19	Maschio (P)	Piano 1	5 - 9	130.0	200.0	25.0	429	-	10747	0.039 9	2.00 = 0.010 0*H	Flessi one	-	54787 .31	0.041 2	74.00
20	Maschio (P)	Piano 1	5 - 9	137.5	200.0	25.0	443	-	11367	0.039 0	2.00 = 0.010 0*H	Flessi one	-	54787 .31	0.041 2	74.00
21	Maschio (P)	Piano 1	5 - 9	132.5	200.0	25.0	416	-	10953	0.038 0	2.00 = 0.010 0*H	Flessi one	-	54787 .31	0.041 2	74.00
22	Maschio (P)	Piano 1	1 - 5	137.5	200.0	25.0	483	-	11367	0.042 5	2.00 = 0.010 0*H	Flessi one	-	55157 .49	0.043 8	74.50
23	Maschio (P)	Piano 1	1 - 5	137.5	200.0	25.0	472	-	11367	0.041 5	2.00 = 0.010 0*H	Flessi one	-	55157 .49	0.043 8	74.50
24	Maschio (P)	Piano 1	3 - 4	135.3	280.0	25.0	1309	-	30712	0.042 6	1.40 = 0.005 0*H	Taglio	-	55157 .49	0.043 8	74.50
25	Maschio (P)	Piano 1	3 - 4	137.5	280.0	25.0	1383	-	31423	0.044 0	1.40 = 0.005 0*H	Taglio	-	55157 .49	0.043 8	74.50
26	Maschio (P)	Piano 1	10 - 11	121.5	280.0	25.0	973	-	24600	0.039 5	2.80 = 0.010 0*H	Flessi one	-	55157 .49	0.043 8	74.50
27	Maschio (P)	Piano 1	6 - 10	139.9	210.0	25.0	524	-	10056	0.052 1	2.10 = 0.010 0*H	Flessi one	-	55527 .68	0.054 0	75.00
28	Maschio (P)	Piano 1	6 - 10	137.3	210.0	25.0	502	-	9869	0.050 9	2.10 = 0.010 0*H	Flessi one	-	55527 .68	0.054 0	75.00
29	Maschio (P)	Piano 1	8 - 12	137.5	280.0	25.0	0	-	4289	0.000 0	1.40 = 0.005 0*H	Taglio	-	56268 .05	0.107 2	76.00
30	Maschio (P)	Piano 1	8 - 12	137.5	280.0	25.0	0	-	4289	0.000 0	1.40 = 0.005 0*H	Taglio	-	56268 .05	0.107 2	76.00
31	Maschio (P)	Piano 1	4 - 8	605.0	385.0	25.0	0	-	7388	0.000 0	1.92 = 0.005 0*H	Taglio	-	56638 .23	0.107 2	76.50
32	Maschio (C)	Piano 1	2 - 3	132.3	200.0	25.0	1412	-	59736	0.023 6	1.00 = 0.005 0*H	Taglio	-	56638 .23	1.000 0	76.50
33	Maschio (C)	Piano 1	2 - 3	132.7	200.0	25.0	1470	-	59736	0.024 6	1.00 = 0.005 0*H	Taglio	-	56638 .23	1.000 0	76.50
34	Maschio (C)	Piano 1	9 - 10	130.0	200.0	25.0	1176	-	58525	0.020 1	1.00 = 0.005 0*H	Taglio	-	56638 .23	1.000 0	76.50
35	Maschio (C)	Piano 1	9 - 10	130.0	200.0	25.0	1212	-	58525	0.020 7	1.00 = 0.005 0*H	Taglio	-	56638 .23	1.000 0	76.50

Cond_X_1(+); E(-); S2(-): 4) - Sisma X (+); 0.3 * Sisma Y (-); Distribuzione forze: Proporzionale masse;
Eccentricità accidentale (- 0.05*Ly)

Num. Prog.	Tipo Elem.	Imp.	Fili	L [cm]	H [cm]	t [cm]	Vu [daN]	Mu [daNc m]	k [daN/ cm]	δ ₀ [cm]	δ _u [cm]	Tipo Rottu ra	θ [rad]	F [daN]	u [cm]	S
1	Maschio (P)	Piano 1	7 - 8	702.8	210.0	25.0	9701	-	75662 6	0.012 8	1.05 = 0.005 0*H	Taglio	-	34427 .16	0.013 7	46.50
2	Maschio (P)	Piano 1	5 - 6	593.4	210.0	25.0	10075	-	65260 8	0.015 4	1.05 = 0.005 0*H	Taglio	-	40720 .30	0.016 5	55.00
3	Maschio (P)	Piano 1	6 - 7	403.1	210.0	25.0	4138	-	26444 8	0.015 6	1.05 = 0.005 0*H	Taglio	-	41090 .48	0.016 7	55.50
4	Maschio (P)	Piano 1	5 - 6	335.5	210.0	25.0	5564	-	29856 8	0.018 6	1.05 = 0.005 0*H	Taglio	-	46273 .07	0.019 8	62.50
5	Maschio (P)	Piano 1	9 - 10	130.0	200.0	25.0	1130	-	58525	0.019 3	1.00 = 0.005 0*H	Taglio	-	47013 .43	0.020 4	63.50

6	Maschio (P)	Piano 1	9 - 10	130.0	200.0	25.0	1167	-	58525	0.0199	1.00 = 0.0050*H	Taglio	-	47753.80	0.0209	64.50
7	Maschio (P)	Piano 1	11 - 12	702.8	280.0	25.0	11767	-	575810	0.0204	1.40 = 0.0050*H	Taglio	-	48494.17	0.0215	65.50
8	Maschio (P)	Piano 1	1 - 2	421.5	280.0	25.0	6019	-	264860	0.0227	1.40 = 0.0050*H	Taglio	-	50345.10	0.0241	68.00
9	Maschio (P)	Piano 1	2 - 3	132.3	200.0	25.0	1454	-	59736	0.0243	1.00 = 0.0050*H	Taglio	-	51085.46	0.0258	69.00
10	Maschio (P)	Piano 1	2 - 3	132.7	200.0	25.0	1512	-	59736	0.0253	1.00 = 0.0050*H	Taglio	-	51455.65	0.0267	69.50
11	Maschio (P)	Piano 1	9 - 10	147.5	280.0	25.0	1050	-	35812	0.0293	2.80 = 0.0100*H	Flessione	-	52936.39	0.0311	71.50
12	Maschio (P)	Piano 1	9 - 10	121.4	280.0	25.0	809	-	24600	0.0329	2.80 = 0.0100*H	Flessione	-	53676.76	0.0335	72.50
13	Maschio (P)	Piano 1	10 - 11	133.5	280.0	25.0	1000	-	30007	0.0333	2.80 = 0.0100*H	Flessione	-	54046.94	0.0349	73.00
14	Maschio (P)	Piano 1	5 - 9	132.5	200.0	25.0	381	-	10953	0.0348	2.00 = 0.0100*H	Flessione	-	54417.12	0.0364	73.50
15	Maschio (P)	Piano 1	7 - 11	461.2	210.0	25.0	1151	-	33150	0.0347	2.10 = 0.0100*H	Flessione	-	54417.12	0.0364	73.50
16	Maschio (P)	Piano 1	2 - 6	393.0	210.0	25.0	1040	-	28248	0.0368	2.10 = 0.0100*H	Flessione	-	54787.31	0.0380	74.00
17	Maschio (P)	Piano 1	5 - 9	137.5	200.0	25.0	422	-	11367	0.0371	2.00 = 0.0100*H	Flessione	-	54787.31	0.0380	74.00
18	Maschio (P)	Piano 1	10 - 11	121.5	280.0	25.0	918	-	24600	0.0373	2.80 = 0.0100*H	Flessione	-	54787.31	0.0380	74.00
19	Maschio (P)	Piano 1	1 - 2	137.4	280.0	25.0	1272	-	31423	0.0405	2.80 = 0.0100*H	Flessione	-	55527.68	0.0421	75.00
20	Maschio (P)	Piano 1	1 - 5	130.0	200.0	25.0	440	-	10747	0.0409	2.00 = 0.0100*H	Flessione	-	55527.68	0.0421	75.00
21	Maschio (P)	Piano 1	3 - 7	474.1	210.0	25.0	1340	-	34077	0.0393	2.10 = 0.0100*H	Flessione	-	55527.68	0.0421	75.00
22	Maschio (P)	Piano 1	5 - 9	130.0	200.0	25.0	423	-	10747	0.0394	2.00 = 0.0100*H	Flessione	-	55527.68	0.0421	75.00
23	Maschio (P)	Piano 1	1 - 5	137.5	200.0	25.0	490	-	11367	0.0431	2.00 = 0.0100*H	Flessione	-	55897.86	0.0451	75.50
24	Maschio (P)	Piano 1	3 - 4	135.3	280.0	25.0	1348	-	30712	0.0439	1.40 = 0.0050*H	Taglio	-	55897.86	0.0451	75.50
25	Maschio (P)	Piano 1	3 - 4	137.5	280.0	25.0	1443	-	33342	0.0433	1.40 = 0.0050*H	Taglio	-	55897.86	0.0451	75.50
26	Maschio (P)	Piano 1	1 - 5	137.5	200.0	25.0	516	-	11367	0.0454	2.00 = 0.0100*H	Flessione	-	56268.05	0.0528	76.00
27	Maschio (P)	Piano 1	6 - 10	139.9	210.0	25.0	512	-	10056	0.0510	2.10 = 0.0100*H	Flessione	-	56268.05	0.0528	76.00
28	Maschio (P)	Piano 1	6 - 10	137.3	210.0	25.0	473	-	9869	0.0479	2.10 = 0.0100*H	Flessione	-	56268.05	0.0528	76.00
29	Maschio (P)	Piano 1	8 - 12	137.5	280.0	25.0	0	-	4289	0.0000	1.40 = 0.0050*H	Taglio	-	57008.42	0.1061	77.00
30	Maschio (P)	Piano 1	8 - 12	137.5	280.0	25.0	0	-	4289	0.0000	1.40 = 0.0050*H	Taglio	-	57008.42	0.1061	77.00

31	Maschio (P)	Piano 1	4 - 8	605.0	385.0	25.0	0	-	7388	0.0000	1.92 = 0.0050*H	Taglio	-	57378.60	0.1061	77.50
32	Maschio (C)	Piano 1	2 - 3	132.3	200.0	25.0	1454	-	59736	0.0243	1.00 = 0.0050*H	Taglio	-	57378.60	1.0000	77.50
33	Maschio (C)	Piano 1	2 - 3	132.7	200.0	25.0	1512	-	59736	0.0253	1.00 = 0.0050*H	Taglio	-	57378.60	1.0000	77.50
34	Maschio (C)	Piano 1	9 - 10	130.0	200.0	25.0	1130	-	58525	0.0193	1.00 = 0.0050*H	Taglio	-	57378.60	1.0000	77.50
35	Maschio (C)	Piano 1	9 - 10	130.0	200.0	25.0	1167	-	58525	0.0199	1.00 = 0.0050*H	Taglio	-	57378.60	1.0000	77.50

Cond_X 1(-); E(+); S2(+) : 5) - Sisma X (-); 0.3 * Sisma Y (+); Distribuzione forze: Proporzionale masse; Eccentricità accidentale (+ 0.05*Ly)

Num. Prog.	Tipo Elem.	Imp.	Fili	L [cm]	H [cm]	t [cm]	Vu [daN]	Mu [daNc m]	k [daN/cm]	δ_0 [cm]	δ_u [cm]	Tipo Rottura	θ [rad]	F [daN]	u [cm]	S
1	Maschio (P)	Piano 1	7 - 8	702.8	210.0	25.0	8926	-	689005	0.0130	1.05 = 0.0050*H	Taglio	-	-34797.35	0.0139	47.00
2	Maschio (P)	Piano 1	6 - 7	403.1	210.0	25.0	4109	-	264448	0.0155	1.05 = 0.0050*H	Taglio	-	-41090.48	0.0166	55.50
3	Maschio (P)	Piano 1	5 - 6	593.4	210.0	25.0	10450	-	652608	0.0160	1.05 = 0.0050*H	Taglio	-	-42201.04	0.0171	57.00
4	Maschio (P)	Piano 1	5 - 6	335.5	210.0	25.0	5703	-	308179	0.0185	1.05 = 0.0050*H	Taglio	-	-46273.07	0.0196	62.50
5	Maschio (P)	Piano 1	11 - 12	702.8	280.0	25.0	11615	-	575810	0.0202	1.40 = 0.0050*H	Taglio	-	-48123.99	0.0209	65.00
6	Maschio (P)	Piano 1	9 - 10	130.0	200.0	25.0	1256	-	58525	0.0215	1.00 = 0.0050*H	Taglio	-	-49234.54	0.0222	66.50
7	Maschio (P)	Piano 1	9 - 10	130.0	200.0	25.0	1272	-	58525	0.0217	1.00 = 0.0050*H	Taglio	-	-49604.73	0.0227	67.00
8	Maschio (P)	Piano 1	1 - 2	421.5	280.0	25.0	6272	-	282297	0.0222	1.40 = 0.0050*H	Taglio	-	-50715.28	0.0242	68.50
9	Maschio (P)	Piano 1	2 - 3	132.3	200.0	25.0	1404	-	59736	0.0235	1.00 = 0.0050*H	Taglio	-	-51455.65	0.0258	69.50
10	Maschio (P)	Piano 1	2 - 3	132.7	200.0	25.0	1433	-	59736	0.0240	1.00 = 0.0050*H	Taglio	-	-51455.65	0.0258	69.50
11	Maschio (P)	Piano 1	7 - 11	461.2	210.0	25.0	1127	-	33150	0.0340	2.10 = 0.0100*H	Flessione	-	-54417.12	0.0347	73.50
12	Maschio (P)	Piano 1	9 - 10	147.5	280.0	25.0	1217	-	35812	0.0340	2.80 = 0.0100*H	Flessione	-	-54417.12	0.0347	73.50
13	Maschio (P)	Piano 1	10 - 11	133.5	280.0	25.0	1072	-	30007	0.0357	2.80 = 0.0100*H	Flessione	-	-54787.31	0.0359	74.00
14	Maschio (P)	Piano 1	2 - 6	393.0	210.0	25.0	993	-	28248	0.0352	2.10 = 0.0100*H	Flessione	-	-55157.49	0.0374	74.50
15	Maschio (P)	Piano 1	3 - 7	474.1	210.0	25.0	1214	-	34077	0.0356	2.10 = 0.0100*H	Flessione	-	-55157.49	0.0374	74.50
16	Maschio (P)	Piano 1	9 - 10	121.4	280.0	25.0	885	-	24600	0.0360	2.80 = 0.0100*H	Flessione	-	-55157.49	0.0374	74.50
17	Maschio (P)	Piano 1	10 - 11	121.5	280.0	25.0	931	-	24600	0.0379	2.80 = 0.0100*H	Flessione	-	-55527.68	0.0390	75.00
18	Maschio (P)	Piano 1	1 - 2	137.4	280.0	25.0	1203	-	31423	0.0383	2.80 = 0.0100*H	Flessione	-	-55897.86	0.0409	75.50

											0*H					
19	Maschio (P)	Piano 1	3 - 4	135.3	280.0	25.0	1241	-	30712	0.0404	2.80 = 0.0100*H	Flessione	-	-56268.05	0.0431	76.00
20	Maschio (P)	Piano 1	3 - 4	137.5	280.0	25.0	1309	-	31423	0.0416	1.40 = 0.0050*H	Taglio	-	-56268.05	0.0431	76.00
21	Maschio (P)	Piano 1	5 - 9	130.0	200.0	25.0	496	-	10747	0.0461	2.00 = 0.0100*H	Flessione	-	-56638.23	0.0467	76.50
22	Maschio (P)	Piano 1	5 - 9	137.5	200.0	25.0	515	-	11367	0.0453	2.00 = 0.0100*H	Flessione	-	-56638.23	0.0467	76.50
23	Maschio (P)	Piano 1	5 - 9	132.5	200.0	25.0	488	-	10953	0.0445	2.00 = 0.0100*H	Flessione	-	-56638.23	0.0467	76.50
24	Maschio (P)	Piano 1	1 - 5	137.5	200.0	25.0	548	-	11367	0.0482	2.00 = 0.0100*H	Flessione	-	-57008.42	0.0520	77.00
25	Maschio (P)	Piano 1	1 - 5	137.5	200.0	25.0	539	-	11367	0.0474	2.00 = 0.0100*H	Flessione	-	-57008.42	0.0520	77.00
26	Maschio (P)	Piano 1	1 - 5	130.0	200.0	25.0	501	-	10747	0.0466	2.00 = 0.0100*H	Flessione	-	-57008.42	0.0520	77.00
27	Maschio (P)	Piano 1	6 - 10	137.3	210.0	25.0	508	-	9869	0.0515	2.10 = 0.0100*H	Flessione	-	-57008.42	0.0520	77.00
28	Maschio (P)	Piano 1	6 - 10	139.9	210.0	25.0	0	-	10056	0.0000	1.05 = 0.0050*H	Taglio	-	-57378.60	0.0661	77.50
29	Maschio (P)	Piano 1	8 - 12	137.5	280.0	25.0	0	-	4289	0.0000	1.40 = 0.0050*H	Taglio	-	-57748.79	0.0928	78.00
30	Maschio (P)	Piano 1	8 - 12	137.5	280.0	25.0	0	-	4289	0.0000	1.40 = 0.0050*H	Taglio	-	-57748.79	0.0928	78.00
31	Maschio (P)	Piano 1	4 - 8	605.0	385.0	25.0	0	-	7388	0.0000	1.92 = 0.0050*H	Taglio	-	-58118.97	0.0928	78.50
32	Maschio (C)	Piano 1	2 - 3	132.3	200.0	25.0	1404	-	59736	0.0235	1.00 = 0.0050*H	Taglio	-	-58118.97	1.0000	78.50
33	Maschio (C)	Piano 1	2 - 3	132.7	200.0	25.0	1433	-	59736	0.0240	1.00 = 0.0050*H	Taglio	-	-58118.97	1.0000	78.50
34	Maschio (C)	Piano 1	9 - 10	130.0	200.0	25.0	1256	-	58525	0.0215	1.00 = 0.0050*H	Taglio	-	-58118.97	1.0000	78.50
35	Maschio (C)	Piano 1	9 - 10	130.0	200.0	25.0	1272	-	58525	0.0217	1.00 = 0.0050*H	Taglio	-	-58118.97	1.0000	78.50

Cond_X_1(-); E(+); S2(-): 6) - Sisma X (-); 0.3 * Sisma Y (-); Distribuzione forze: Proporzionale masse; Eccentricità accidentale (+ 0.05*Ly)

Num. Prog.	Tipo Elem.	Imp.	Fili	L [cm]	H [cm]	t [cm]	Vu [daN]	Mu [daN/cm]	k [daN/cm]	δ ₀ [cm]	δ _u [cm]	Tipo Rottura	θ [rad]	F [daN]	u [cm]	S
1	Maschio (P)	Piano 1	7 - 8	702.8	210.0	25.0	8935	-	688612	0.0130	1.05 = 0.0050*H	Taglio	-	-34427.16	0.0139	46.50
2	Maschio (P)	Piano 1	6 - 7	403.1	210.0	25.0	4113	-	264448	0.0156	1.05 = 0.0050*H	Taglio	-	-40720.30	0.0167	55.00
3	Maschio (P)	Piano 1	5 - 6	593.4	210.0	25.0	10449	-	652608	0.0160	1.05 = 0.0050*H	Taglio	-	-41830.85	0.0172	56.50
4	Maschio (P)	Piano 1	5 - 6	335.5	210.0	25.0	5695	-	306818	0.0186	1.05 = 0.0050*H	Taglio	-	-45902.88	0.0197	62.00
5	Maschio (P)	Piano 1	11 - 12	702.8	280.0	25.0	11331	-	575810	0.0197	1.40 = 0.0050*H	Taglio	-	-49234.54	0.0222	66.50
6	Maschio (P)	Piano 1	1 - 2	421.5	280.0	25.0	6440	-	28117	0.022	1.40 =	Taglio	-	-4997	0.023	67.50

		1							8	9	0.005 0*H			4.91	0	
7	Maschio (P)	Piano 1	9 - 10	130.0	200.0	25.0	1211	-	58525	0.020 7	1.00 = 0.005 0*H	Taglio	-	-4997 4.91	0.023 0	67.50
8	Maschio (P)	Piano 1	9 - 10	130.0	200.0	25.0	1228	-	58525	0.021 0	1.00 = 0.005 0*H	Taglio	-	-5034 5.10	0.023 7	68.00
9	Maschio (P)	Piano 1	2 - 3	132.3	200.0	25.0	1447	-	59736	0.024 2	1.00 = 0.005 0*H	Taglio	-	-5071 5.28	0.024 5	68.50
10	Maschio (P)	Piano 1	2 - 3	132.7	200.0	25.0	1476	-	59736	0.024 7	1.00 = 0.005 0*H	Taglio	-	-5108 5.46	0.025 5	69.00
11	Maschio (P)	Piano 1	9 - 10	147.5	280.0	25.0	1131	-	35812	0.031 6	2.80 = 0.010 0*H	Flessi one	-	-5404 6.94	0.034 3	73.00
12	Maschio (P)	Piano 1	7 - 11	461.2	210.0	25.0	1086	-	33150	0.032 7	2.10 = 0.010 0*H	Flessi one	-	-5441 7.12	0.035 5	73.50
13	Maschio (P)	Piano 1	2 - 6	393.0	210.0	25.0	1040	-	28248	0.036 8	2.10 = 0.010 0*H	Flessi one	-	-5478 7.31	0.036 8	74.00
14	Maschio (P)	Piano 1	9 - 10	121.4	280.0	25.0	826	-	24600	0.033 6	2.80 = 0.010 0*H	Flessi one	-	-5478 7.31	0.036 8	74.00
15	Maschio (P)	Piano 1	10 - 11	133.5	280.0	25.0	1002	-	30007	0.033 4	2.80 = 0.010 0*H	Flessi one	-	-5478 7.31	0.036 8	74.00
16	Maschio (P)	Piano 1	3 - 7	474.1	210.0	25.0	1266	-	34077	0.037 1	2.10 = 0.010 0*H	Flessi one	-	-5515 7.49	0.038 4	74.50
17	Maschio (P)	Piano 1	10 - 11	121.5	280.0	25.0	875	-	24600	0.035 6	2.80 = 0.010 0*H	Flessi one	-	-5515 7.49	0.038 4	74.50
18	Maschio (P)	Piano 1	1 - 2	137.4	280.0	25.0	1278	-	31423	0.040 7	2.80 = 0.010 0*H	Flessi one	-	-5552 7.68	0.040 3	75.00
19	Maschio (P)	Piano 1	3 - 4	135.3	280.0	25.0	1307	-	30712	0.042 5	1.40 = 0.005 0*H	Taglio	-	-5589 7.86	0.042 5	75.50
20	Maschio (P)	Piano 1	3 - 4	137.5	280.0	25.0	1350	-	31423	0.042 9	1.40 = 0.005 0*H	Taglio	-	-5589 7.86	0.042 5	75.50
21	Maschio (P)	Piano 1	5 - 9	137.5	200.0	25.0	495	-	11367	0.043 5	2.00 = 0.010 0*H	Flessi one	-	-5626 8.05	0.046 1	76.00
22	Maschio (P)	Piano 1	5 - 9	132.5	200.0	25.0	454	-	10953	0.041 4	2.00 = 0.010 0*H	Flessi one	-	-5626 8.05	0.046 1	76.00
23	Maschio (P)	Piano 1	1 - 5	137.5	200.0	25.0	580	-	11367	0.051 0	2.00 = 0.010 0*H	Flessi one	-	-5663 8.23	0.050 6	76.50
24	Maschio (P)	Piano 1	1 - 5	137.5	200.0	25.0	557	-	11367	0.049 0	2.00 = 0.010 0*H	Flessi one	-	-5663 8.23	0.050 6	76.50
25	Maschio (P)	Piano 1	1 - 5	130.0	200.0	25.0	505	-	10747	0.047 0	2.00 = 0.010 0*H	Flessi one	-	-5663 8.23	0.050 6	76.50
26	Maschio (P)	Piano 1	5 - 9	130.0	200.0	25.0	491	-	10747	0.045 6	2.00 = 0.010 0*H	Flessi one	-	-5663 8.23	0.050 6	76.50
27	Maschio (P)	Piano 1	6 - 10	137.3	210.0	25.0	478	-	9869	0.048 5	2.10 = 0.010 0*H	Flessi one	-	-5663 8.23	0.050 6	76.50
28	Maschio (P)	Piano 1	6 - 10	139.9	210.0	25.0	0	-	10056	0.000 0	1.05 = 0.005 0*H	Taglio	-	-5700 8.42	0.064 8	77.00
29	Maschio (P)	Piano 1	8 - 12	137.5	280.0	25.0	0	-	4289	0.000 0	1.40 = 0.005 0*H	Taglio	-	-5737 8.60	0.091 4	77.50
30	Maschio (P)	Piano 1	8 - 12	137.5	280.0	25.0	0	-	4289	0.000 0	1.40 = 0.005 0*H	Taglio	-	-5737 8.60	0.091 4	77.50
31	Maschio (P)	Piano	4 - 8	605.0	385.0	25.0	0	-	7388	0.000	1.92 =	Taglio	-	-5774	0.091	78.00

		1								0	0.005 0*H			8.79	4	
32	Maschio (C)	Piano 1	2 - 3	132.3	200.0	25.0	1447	-	59736	0.024 2	1.00 = 0.005 0*H	Taglio	-	-5774 8.79	1.000 0	78.00
33	Maschio (C)	Piano 1	2 - 3	132.7	200.0	25.0	1476	-	59736	0.024 7	1.00 = 0.005 0*H	Taglio	-	-5774 8.79	1.000 0	78.00
34	Maschio (C)	Piano 1	9 - 10	130.0	200.0	25.0	1211	-	58525	0.020 7	1.00 = 0.005 0*H	Taglio	-	-5774 8.79	1.000 0	78.00
35	Maschio (C)	Piano 1	9 - 10	130.0	200.0	25.0	1228	-	58525	0.021 0	1.00 = 0.005 0*H	Taglio	-	-5774 8.79	1.000 0	78.00

Cond_X_1(-); E(-); S2(+): 7) - Sisma X (-); 0.3 * Sisma Y (+); Distribuzione forze: Proporzionale masse; Eccentricità accidentale (- 0.05*Ly)

Num. Prog.	Tipo Elem.	Imp.	Fili	L [cm]	H [cm]	t [cm]	Vu [daN]	Mu [daNc m]	k [daN/ cm]	δ_0 [cm]	δ_u [cm]	Tipo Rottu ra	θ [rad]	F [daN]	u [cm]	S
1	Maschio (P)	Piano 1	7 - 8	702.8	210.0	25.0	8917	-	68784 3	0.013 0	1.05 = 0.005 0*H	Taglio	-	-3479 7.35	0.013 9	47.00
2	Maschio (P)	Piano 1	6 - 7	403.1	210.0	25.0	4109	-	26444 8	0.015 5	1.05 = 0.005 0*H	Taglio	-	-4072 0.30	0.016 5	55.00
3	Maschio (P)	Piano 1	5 - 6	593.4	210.0	25.0	10449	-	65260 8	0.016 0	1.05 = 0.005 0*H	Taglio	-	-4183 0.85	0.017 0	56.50
4	Maschio (P)	Piano 1	5 - 6	335.5	210.0	25.0	5698	-	30765 5	0.018 5	1.05 = 0.005 0*H	Taglio	-	-4627 3.07	0.019 7	62.50
5	Maschio (P)	Piano 1	11 - 12	702.8	280.0	25.0	11615	-	57581 0	0.020 2	1.40 = 0.005 0*H	Taglio	-	-4849 4.17	0.021 3	65.50
6	Maschio (P)	Piano 1	9 - 10	130.0	200.0	25.0	1256	-	58525	0.021 5	1.00 = 0.005 0*H	Taglio	-	-4960 4.73	0.022 6	67.00
7	Maschio (P)	Piano 1	9 - 10	130.0	200.0	25.0	1272	-	58525	0.021 7	1.00 = 0.005 0*H	Taglio	-	-4960 4.73	0.022 6	67.00
8	Maschio (P)	Piano 1	1 - 2	421.5	280.0	25.0	6197	-	27550 2	0.022 5	1.40 = 0.005 0*H	Taglio	-	-5034 5.10	0.023 6	68.00
9	Maschio (P)	Piano 1	2 - 3	132.3	200.0	25.0	1404	-	59736	0.023 5	1.00 = 0.005 0*H	Taglio	-	-5108 5.46	0.025 3	69.00
10	Maschio (P)	Piano 1	2 - 3	132.7	200.0	25.0	1433	-	59736	0.024 0	1.00 = 0.005 0*H	Taglio	-	-5108 5.46	0.025 3	69.00
11	Maschio (P)	Piano 1	7 - 11	461.2	210.0	25.0	1127	-	33150	0.034 0	2.10 = 0.010 0*H	Flessi one	-	-5441 7.12	0.035 2	73.50
12	Maschio (P)	Piano 1	9 - 10	147.5	280.0	25.0	1217	-	35812	0.034 0	2.80 = 0.010 0*H	Flessi one	-	-5441 7.12	0.035 2	73.50
13	Maschio (P)	Piano 1	2 - 6	393.0	210.0	25.0	993	-	28248	0.035 2	2.10 = 0.010 0*H	Flessi one	-	-5478 7.31	0.036 5	74.00
14	Maschio (P)	Piano 1	10 - 11	133.5	280.0	25.0	1072	-	30007	0.035 7	2.80 = 0.010 0*H	Flessi one	-	-5478 7.31	0.036 5	74.00
15	Maschio (P)	Piano 1	3 - 7	474.1	210.0	25.0	1214	-	34077	0.035 6	2.10 = 0.010 0*H	Flessi one	-	-5515 7.49	0.038 0	74.50
16	Maschio (P)	Piano 1	9 - 10	121.4	280.0	25.0	885	-	24600	0.036 0	2.80 = 0.010 0*H	Flessi one	-	-5515 7.49	0.038 0	74.50
17	Maschio (P)	Piano 1	1 - 2	137.4	280.0	25.0	1204	-	31423	0.038 3	2.80 = 0.010 0*H	Flessi one	-	-5552 7.68	0.039 6	75.00
18	Maschio (P)	Piano 1	10 - 11	121.5	280.0	25.0	931	-	24600	0.037 9	2.80 = 0.010 0*H	Flessi one	-	-5552 7.68	0.039 6	75.00

19	Maschio (P)	Piano 1	3 - 4	135.3	280.0	25.0	1241	-	30712	0.0404	2.80 = 0.0100*H	Flessione	-	-55897.86	0.0418	75.50
20	Maschio (P)	Piano 1	3 - 4	137.5	280.0	25.0	1309	-	31423	0.0416	1.40 = 0.0050*H	Taglio	-	-56268.05	0.0446	76.00
21	Maschio (P)	Piano 1	1 - 5	137.5	200.0	25.0	539	-	11367	0.0474	2.00 = 0.0100*H	Flessione	-	-56638.23	0.0482	76.50
22	Maschio (P)	Piano 1	1 - 5	130.0	200.0	25.0	501	-	10747	0.0466	2.00 = 0.0100*H	Flessione	-	-56638.23	0.0482	76.50
23	Maschio (P)	Piano 1	5 - 9	130.0	200.0	25.0	496	-	10747	0.0461	2.00 = 0.0100*H	Flessione	-	-56638.23	0.0482	76.50
24	Maschio (P)	Piano 1	5 - 9	137.5	200.0	25.0	515	-	11367	0.0453	2.00 = 0.0100*H	Flessione	-	-56638.23	0.0482	76.50
25	Maschio (P)	Piano 1	5 - 9	132.5	200.0	25.0	488	-	10953	0.0446	2.00 = 0.0100*H	Flessione	-	-56638.23	0.0482	76.50
26	Maschio (P)	Piano 1	1 - 5	137.5	200.0	25.0	548	-	11367	0.0482	2.00 = 0.0100*H	Flessione	-	-57008.42	0.0559	77.00
27	Maschio (P)	Piano 1	6 - 10	139.9	210.0	25.0	528	-	10056	0.0525	2.10 = 0.0100*H	Flessione	-	-57008.42	0.0559	77.00
28	Maschio (P)	Piano 1	6 - 10	137.3	210.0	25.0	508	-	9869	0.0515	2.10 = 0.0100*H	Flessione	-	-57008.42	0.0559	77.00
29	Maschio (P)	Piano 1	8 - 12	137.5	280.0	25.0	340	-	4289	0.0794	2.80 = 0.0100*H	Flessione	-	-57378.60	0.0825	77.50
30	Maschio (P)	Piano 1	8 - 12	137.5	280.0	25.0	331	-	4289	0.0772	2.80 = 0.0100*H	Flessione	-	-57378.60	0.0825	77.50
31	Maschio (P)	Piano 1	4 - 8	605.0	385.0	25.0	0	-	7388	0.0000	1.92 = 0.0050*H	Taglio	-	-57748.79	0.0825	78.00
32	Maschio (C)	Piano 1	2 - 3	132.3	200.0	25.0	1404	-	59736	0.0235	1.00 = 0.0050*H	Taglio	-	-57748.79	1.0000	78.00
33	Maschio (C)	Piano 1	2 - 3	132.7	200.0	25.0	1433	-	59736	0.0240	1.00 = 0.0050*H	Taglio	-	-57748.79	1.0000	78.00
34	Maschio (C)	Piano 1	9 - 10	130.0	200.0	25.0	1256	-	58525	0.0215	1.00 = 0.0050*H	Taglio	-	-57748.79	1.0000	78.00
35	Maschio (C)	Piano 1	9 - 10	130.0	200.0	25.0	1272	-	58525	0.0217	1.00 = 0.0050*H	Taglio	-	-57748.79	1.0000	78.00

Cond_X 1(-); E(-); S2(-) : 8) - Sisma X (-); 0.3 * Sisma Y (-); Distribuzione forze: Proporzionale masse; Eccentricità accidentale (- 0.05*Ly)

Num. Prog.	Tipo Elem.	Imp.	Fili	L [cm]	H [cm]	t [cm]	Vu [daN]	Mu [daNc m]	k [daN/cm]	δ ₀ [cm]	δ _u [cm]	Tipo Rottura	θ [rad]	F [daN]	u [cm]	S
1	Maschio (P)	Piano 1	7 - 8	702.8	210.0	25.0	8926	-	687458	0.0130	1.05 = 0.0050*H	Taglio	-	-34427.16	0.0140	46.50
2	Maschio (P)	Piano 1	6 - 7	403.1	210.0	25.0	4113	-	264448	0.0156	1.05 = 0.0050*H	Taglio	-	-40350.11	0.0167	54.50
3	Maschio (P)	Piano 1	5 - 6	593.4	210.0	25.0	10448	-	652608	0.0160	1.05 = 0.0050*H	Taglio	-	-41460.67	0.0172	56.00
4	Maschio (P)	Piano 1	5 - 6	335.5	210.0	25.0	5690	-	306296	0.0186	1.05 = 0.0050*H	Taglio	-	-45902.88	0.0199	62.00
5	Maschio (P)	Piano 1	11 - 12	702.8	280.0	25.0	11328	-	575810	0.0197	1.40 = 0.0050*H	Taglio	-	-49604.73	0.0227	67.00
6	Maschio (P)	Piano 1	1 - 2	421.5	280.0	25.0	6371	-	275040	0.0232	1.40 = 0.0050*H	Taglio	-	-49974.91	0.0231	67.50

										0*H						
7	Maschio (P)	Piano 1	9 - 10	130.0	200.0	25.0	1211	-	58525	0.0207	1.00 = 0.005 0*H	Taglio	-	-5034 5.10	0.0237	68.00
8	Maschio (P)	Piano 1	2 - 3	132.3	200.0	25.0	1447	-	59736	0.0242	1.00 = 0.005 0*H	Taglio	-	-5071 5.28	0.0244	68.50
9	Maschio (P)	Piano 1	2 - 3	132.7	200.0	25.0	1476	-	59736	0.0247	1.00 = 0.005 0*H	Taglio	-	-5071 5.28	0.0244	68.50
10	Maschio (P)	Piano 1	9 - 10	130.0	200.0	25.0	1228	-	58525	0.0210	1.00 = 0.005 0*H	Taglio	-	-5071 5.28	0.0244	68.50
11	Maschio (P)	Piano 1	9 - 10	147.5	280.0	25.0	1131	-	35812	0.0316	2.80 = 0.010 0*H	Flessione	-	-5404 6.94	0.0344	73.00
12	Maschio (P)	Piano 1	7 - 11	461.2	210.0	25.0	1086	-	33150	0.0327	2.10 = 0.010 0*H	Flessione	-	-5441 7.12	0.0356	73.50
13	Maschio (P)	Piano 1	2 - 6	393.0	210.0	25.0	1040	-	28248	0.0368	2.10 = 0.010 0*H	Flessione	-	-5478 7.31	0.0369	74.00
14	Maschio (P)	Piano 1	9 - 10	121.4	280.0	25.0	826	-	24600	0.0336	2.80 = 0.010 0*H	Flessione	-	-5478 7.31	0.0369	74.00
15	Maschio (P)	Piano 1	10 - 11	133.5	280.0	25.0	1003	-	30007	0.0334	2.80 = 0.010 0*H	Flessione	-	-5478 7.31	0.0369	74.00
16	Maschio (P)	Piano 1	3 - 7	474.1	210.0	25.0	1266	-	34077	0.0371	2.10 = 0.010 0*H	Flessione	-	-5515 7.49	0.0385	74.50
17	Maschio (P)	Piano 1	10 - 11	121.5	280.0	25.0	875	-	24600	0.0356	2.80 = 0.010 0*H	Flessione	-	-5515 7.49	0.0385	74.50
18	Maschio (P)	Piano 1	1 - 2	137.4	280.0	25.0	1278	-	31423	0.0407	2.80 = 0.010 0*H	Flessione	-	-5552 7.68	0.0403	75.00
19	Maschio (P)	Piano 1	3 - 4	135.3	280.0	25.0	1307	-	30712	0.0425	1.40 = 0.005 0*H	Taglio	-	-5589 7.86	0.0426	75.50
20	Maschio (P)	Piano 1	3 - 4	137.5	280.0	25.0	1349	-	31423	0.0429	1.40 = 0.005 0*H	Taglio	-	-5589 7.86	0.0426	75.50
21	Maschio (P)	Piano 1	5 - 9	137.5	200.0	25.0	495	-	11367	0.0436	2.00 = 0.010 0*H	Flessione	-	-5626 8.05	0.0461	76.00
22	Maschio (P)	Piano 1	5 - 9	132.5	200.0	25.0	454	-	10953	0.0414	2.00 = 0.010 0*H	Flessione	-	-5626 8.05	0.0461	76.00
23	Maschio (P)	Piano 1	1 - 5	137.5	200.0	25.0	580	-	11367	0.0510	2.00 = 0.010 0*H	Flessione	-	-5663 8.23	0.0507	76.50
24	Maschio (P)	Piano 1	1 - 5	137.5	200.0	25.0	557	-	11367	0.0490	2.00 = 0.010 0*H	Flessione	-	-5663 8.23	0.0507	76.50
25	Maschio (P)	Piano 1	1 - 5	130.0	200.0	25.0	505	-	10747	0.0470	2.00 = 0.010 0*H	Flessione	-	-5663 8.23	0.0507	76.50
26	Maschio (P)	Piano 1	5 - 9	130.0	200.0	25.0	491	-	10747	0.0456	2.00 = 0.010 0*H	Flessione	-	-5663 8.23	0.0507	76.50
27	Maschio (P)	Piano 1	6 - 10	139.9	210.0	25.0	0	-	10056	0.0000	1.05 = 0.005 0*H	Taglio	-	-5700 8.42	0.0609	77.00
28	Maschio (P)	Piano 1	6 - 10	137.3	210.0	25.0	0	-	9869	0.0000	1.05 = 0.005 0*H	Taglio	-	-5700 8.42	0.0609	77.00
29	Maschio (P)	Piano 1	8 - 12	137.5	280.0	25.0	340	-	4289	0.0792	2.80 = 0.010 0*H	Flessione	-	-5737 8.60	0.0875	77.50
30	Maschio (P)	Piano 1	8 - 12	137.5	280.0	25.0	0	-	4289	0.0000	1.40 = 0.005 0*H	Taglio	-	-5737 8.60	0.0875	77.50
31	Maschio (P)	Piano 1	4 - 8	605.0	385.0	25.0	0	-	7388	0.0000	1.92 = 0.005 0*H	Taglio	-	-5774 8.79	0.0875	78.00

										0*H						
32	Maschio (C)	Piano 1	2 - 3	132.3	200.0	25.0	1447	-	59736	0.024 2	1.00 = 0.005 0*H	Taglio	-	-5774 8.79	1.000 0	78.00
33	Maschio (C)	Piano 1	2 - 3	132.7	200.0	25.0	1476	-	59736	0.024 7	1.00 = 0.005 0*H	Taglio	-	-5774 8.79	1.000 0	78.00
34	Maschio (C)	Piano 1	9 - 10	130.0	200.0	25.0	1211	-	58525	0.020 7	1.00 = 0.005 0*H	Taglio	-	-5774 8.79	1.000 0	78.00
35	Maschio (C)	Piano 1	9 - 10	130.0	200.0	25.0	1228	-	58525	0.021 0	1.00 = 0.005 0*H	Taglio	-	-5774 8.79	1.000 0	78.00

Cond_X 2(+); E(+); S2(+) : 9) - Sisma X (+); 0.3 * Sisma Y (+); **Distribuzione forze: Proporzionale altezze; Eccentricità accidentale (+ 0.05*Ly)**

Num. Prog.	Tipo Elem.	Imp.	Fili	L [cm]	H [cm]	t [cm]	Vu [daN]	Mu [daNc m]	k [daN/cm]	δ_0 [cm]	δ_u [cm]	Tipo Rottura	θ [rad]	F [daN]	u [cm]	S
1	Maschio (P)	Piano 1	7 - 8	702.8	210.0	25.0	9642	-	75099 2	0.012 8	1.05 = 0.005 0*H	Taglio	-	33316 .61	0.013 8	45.00
2	Maschio (P)	Piano 1	5 - 6	593.4	210.0	25.0	10081	-	65260 8	0.015 4	1.05 = 0.005 0*H	Taglio	-	39239 .56	0.016 5	53.00
3	Maschio (P)	Piano 1	6 - 7	403.1	210.0	25.0	4134	-	26444 8	0.015 6	1.05 = 0.005 0*H	Taglio	-	39609 .74	0.016 7	53.50
4	Maschio (P)	Piano 1	5 - 6	335.5	210.0	25.0	5539	-	29616 2	0.018 7	1.05 = 0.005 0*H	Taglio	-	44422 .14	0.019 8	60.00
5	Maschio (P)	Piano 1	9 - 10	130.0	200.0	25.0	1176	-	58525	0.020 1	1.00 = 0.005 0*H	Taglio	-	48123 .99	0.022 7	65.00
6	Maschio (P)	Piano 1	9 - 10	130.0	200.0	25.0	1212	-	58525	0.020 7	1.00 = 0.005 0*H	Taglio	-	48864 .36	0.023 3	66.00
7	Maschio (P)	Piano 1	2 - 3	132.3	200.0	25.0	1412	-	59736	0.023 6	1.00 = 0.005 0*H	Taglio	-	49234 .54	0.023 6	66.50
8	Maschio (P)	Piano 1	11 - 12	702.8	280.0	25.0	12040	-	57581 0	0.020 9	1.40 = 0.005 0*H	Taglio	-	49234 .54	0.023 6	66.50
9	Maschio (P)	Piano 1	1 - 2	421.5	280.0	25.0	5221	-	20855 9	0.025 0	1.40 = 0.005 0*H	Taglio	-	49974 .91	0.024 8	67.50
10	Maschio (P)	Piano 1	2 - 3	132.7	200.0	25.0	1470	-	59736	0.024 6	1.00 = 0.005 0*H	Taglio	-	49974 .91	0.024 8	67.50
11	Maschio (P)	Piano 1	9 - 10	147.5	280.0	25.0	1136	-	35812	0.031 7	2.80 = 0.010 0*H	Flessione	-	53306 .57	0.034 8	72.00
12	Maschio (P)	Piano 1	2 - 6	393.0	210.0	25.0	994	-	28248	0.035 2	2.10 = 0.010 0*H	Flessione	-	53676 .76	0.036 0	72.50
13	Maschio (P)	Piano 1	1 - 2	137.4	280.0	25.0	1197	-	31423	0.038 1	2.80 = 0.010 0*H	Flessione	-	54417 .12	0.038 5	73.50
14	Maschio (P)	Piano 1	3 - 7	474.1	210.0	25.0	1289	-	34077	0.037 8	2.10 = 0.010 0*H	Flessione	-	54417 .12	0.038 5	73.50
15	Maschio (P)	Piano 1	7 - 11	461.2	210.0	25.0	1192	-	33150	0.035 9	2.10 = 0.010 0*H	Flessione	-	54417 .12	0.038 5	73.50
16	Maschio (P)	Piano 1	9 - 10	121.4	280.0	25.0	868	-	24600	0.035 3	2.80 = 0.010 0*H	Flessione	-	54417 .12	0.038 5	73.50
17	Maschio (P)	Piano 1	10 - 11	133.5	280.0	25.0	1069	-	30007	0.035 6	2.80 = 0.010 0*H	Flessione	-	54417 .12	0.038 5	73.50
18	Maschio (P)	Piano 1	5 - 9	132.5	200.0	25.0	416	-	10953	0.038 0	2.00 = 0.010 0*H	Flessione	-	54787 .31	0.040 5	74.00
19	Maschio (P)	Piano 1	1 - 5	137.5	200.0	25.0	483	-	11367	0.042	2.00 =	Flessione	-	55157	0.042	74.50

		1								5	0.010 0*H	one		.49	5	
20	Maschio (P)	Piano 1	1 - 5	137.5	200.0	25.0	472	-	11367	0.041 5	2.00 = 0.010 0*H	Flessi one	-	55157 .49	0.042 5	74.50
21	Maschio (P)	Piano 1	1 - 5	130.0	200.0	25.0	436	-	10747	0.040 5	2.00 = 0.010 0*H	Flessi one	-	55157 .49	0.042 5	74.50
22	Maschio (P)	Piano 1	3 - 4	135.3	280.0	25.0	1309	-	30712	0.042 6	1.40 = 0.005 0*H	Taglio	-	55157 .49	0.042 5	74.50
23	Maschio (P)	Piano 1	5 - 9	130.0	200.0	25.0	429	-	10747	0.039 9	2.00 = 0.010 0*H	Flessi one	-	55157 .49	0.042 5	74.50
24	Maschio (P)	Piano 1	5 - 9	137.5	200.0	25.0	443	-	11367	0.038 9	2.00 = 0.010 0*H	Flessi one	-	55157 .49	0.042 5	74.50
25	Maschio (P)	Piano 1	10 - 11	121.5	280.0	25.0	973	-	24600	0.039 5	2.80 = 0.010 0*H	Flessi one	-	55157 .49	0.042 5	74.50
26	Maschio (P)	Piano 1	3 - 4	137.5	280.0	25.0	1383	-	31423	0.044 0	1.40 = 0.005 0*H	Taglio	-	55527 .68	0.048 0	75.00
27	Maschio (P)	Piano 1	6 - 10	139.9	210.0	25.0	524	-	10056	0.052 1	2.10 = 0.010 0*H	Flessi one	-	55897 .86	0.058 2	75.50
28	Maschio (P)	Piano 1	6 - 10	137.3	210.0	25.0	502	-	9869	0.050 9	2.10 = 0.010 0*H	Flessi one	-	55897 .86	0.058 2	75.50
29	Maschio (P)	Piano 1	8 - 12	137.5	280.0	25.0	0	-	4289	0.000 0	1.40 = 0.005 0*H	Taglio	-	56638 .23	0.111 5	76.50
30	Maschio (P)	Piano 1	8 - 12	137.5	280.0	25.0	0	-	4289	0.000 0	1.40 = 0.005 0*H	Taglio	-	56638 .23	0.111 5	76.50
31	Maschio (P)	Piano 1	4 - 8	605.0	385.0	25.0	0	-	7388	0.000 0	1.92 = 0.005 0*H	Taglio	-	57008 .42	0.111 5	77.00
32	Maschio (C)	Piano 1	2 - 3	132.3	200.0	25.0	1412	-	59736	0.023 6	1.00 = 0.005 0*H	Taglio	-	57008 .42	1.000 0	77.00
33	Maschio (C)	Piano 1	2 - 3	132.7	200.0	25.0	1470	-	59736	0.024 6	1.00 = 0.005 0*H	Taglio	-	57008 .42	1.000 0	77.00
34	Maschio (C)	Piano 1	9 - 10	130.0	200.0	25.0	1176	-	58525	0.020 1	1.00 = 0.005 0*H	Taglio	-	57008 .42	1.000 0	77.00
35	Maschio (C)	Piano 1	9 - 10	130.0	200.0	25.0	1212	-	58525	0.020 7	1.00 = 0.005 0*H	Taglio	-	57008 .42	1.000 0	77.00

Cond_X_2(+); E(+); S2(-) : 10) - Sisma X (+); 0.3 * Sisma Y (-); Distribuzione forze: Proporzionale altezze;
Eccentricità accidentale (+ 0.05*Ly)

Num. Prog.	Tipo Elem.	Imp.	Fili	L [cm]	H [cm]	t [cm]	Vu [daN]	Mu [daNc m]	k [daN/ cm]	δ ₀ [cm]	δ _u [cm]	Tipo Rottu ra	θ [rad]	F [daN]	u [cm]	S
1	Maschio (P)	Piano 1	7 - 8	702.8	210.0	25.0	9709	-	75748 5	0.012 8	1.05 = 0.005 0*H	Taglio	-	34797 .35	0.013 8	47.00
2	Maschio (P)	Piano 1	5 - 6	593.4	210.0	25.0	10074	-	65260 8	0.015 4	1.05 = 0.005 0*H	Taglio	-	41090 .48	0.016 6	55.50
3	Maschio (P)	Piano 1	6 - 7	403.1	210.0	25.0	4139	-	26444 8	0.015 6	1.05 = 0.005 0*H	Taglio	-	41460 .67	0.016 8	56.00
4	Maschio (P)	Piano 1	5 - 6	335.5	210.0	25.0	5569	-	29913 3	0.018 6	1.05 = 0.005 0*H	Taglio	-	46273 .07	0.019 7	62.50
5	Maschio (P)	Piano 1	9 - 10	130.0	200.0	25.0	1130	-	58525	0.019 3	1.00 = 0.005 0*H	Taglio	-	46643 .25	0.020 0	63.00
6	Maschio (P)	Piano 1	9 - 10	130.0	200.0	25.0	1167	-	58525	0.019 9	1.00 = 0.005 0*H	Taglio	-	47753 .80	0.020 8	64.50

7	Maschio (P)	Piano 1	11 - 12	702.8	280.0	25.0	11767	-	575810	0.0204	1.40 = 0.0050*H	Taglio	-	48123.99	0.0211	65.00
8	Maschio (P)	Piano 1	1 - 2	421.5	280.0	25.0	6098	-	272025	0.0224	1.40 = 0.0050*H	Taglio	-	50345.10	0.0242	68.00
9	Maschio (P)	Piano 1	2 - 3	132.3	200.0	25.0	1454	-	59736	0.0243	1.00 = 0.0050*H	Taglio	-	51455.65	0.0266	69.50
10	Maschio (P)	Piano 1	2 - 3	132.7	200.0	25.0	1512	-	59736	0.0253	1.00 = 0.0050*H	Taglio	-	51825.83	0.0275	70.00
11	Maschio (P)	Piano 1	9 - 10	147.5	280.0	25.0	1050	-	35812	0.0293	2.80 = 0.0100*H	Flessione	-	52566.20	0.0297	71.00
12	Maschio (P)	Piano 1	9 - 10	121.4	280.0	25.0	809	-	24600	0.0329	2.80 = 0.0100*H	Flessione	-	53676.76	0.0334	72.50
13	Maschio (P)	Piano 1	10 - 11	133.5	280.0	25.0	1001	-	30007	0.0333	2.80 = 0.0100*H	Flessione	-	54046.94	0.0347	73.00
14	Maschio (P)	Piano 1	5 - 9	132.5	200.0	25.0	381	-	10953	0.0348	2.00 = 0.0100*H	Flessione	-	54417.12	0.0362	73.50
15	Maschio (P)	Piano 1	7 - 11	461.2	210.0	25.0	1151	-	33150	0.0347	2.10 = 0.0100*H	Flessione	-	54417.12	0.0362	73.50
16	Maschio (P)	Piano 1	5 - 9	137.5	200.0	25.0	422	-	11367	0.0371	2.00 = 0.0100*H	Flessione	-	54787.31	0.0378	74.00
17	Maschio (P)	Piano 1	10 - 11	121.5	280.0	25.0	918	-	24600	0.0373	2.80 = 0.0100*H	Flessione	-	54787.31	0.0378	74.00
18	Maschio (P)	Piano 1	2 - 6	393.0	210.0	25.0	1040	-	28248	0.0368	2.10 = 0.0100*H	Flessione	-	55157.49	0.0397	74.50
19	Maschio (P)	Piano 1	1 - 5	130.0	200.0	25.0	440	-	10747	0.0409	2.00 = 0.0100*H	Flessione	-	55527.68	0.0417	75.00
20	Maschio (P)	Piano 1	3 - 7	474.1	210.0	25.0	1340	-	34077	0.0393	2.10 = 0.0100*H	Flessione	-	55527.68	0.0417	75.00
21	Maschio (P)	Piano 1	5 - 9	130.0	200.0	25.0	423	-	10747	0.0394	2.00 = 0.0100*H	Flessione	-	55527.68	0.0417	75.00
22	Maschio (P)	Piano 1	1 - 2	137.4	280.0	25.0	1272	-	31423	0.0405	2.80 = 0.0100*H	Flessione	-	55897.86	0.0441	75.50
23	Maschio (P)	Piano 1	3 - 4	137.5	280.0	25.0	1466	-	35476	0.0413	1.40 = 0.0050*H	Taglio	-	55897.86	0.0441	75.50
24	Maschio (P)	Piano 1	1 - 5	137.5	200.0	25.0	516	-	11367	0.0454	2.00 = 0.0100*H	Flessione	-	56268.05	0.0482	76.00
25	Maschio (P)	Piano 1	1 - 5	137.5	200.0	25.0	490	-	11367	0.0431	2.00 = 0.0100*H	Flessione	-	56268.05	0.0482	76.00
26	Maschio (P)	Piano 1	3 - 4	135.3	280.0	25.0	1348	-	30712	0.0439	1.40 = 0.0050*H	Taglio	-	56268.05	0.0482	76.00
27	Maschio (P)	Piano 1	6 - 10	137.3	210.0	25.0	473	-	9869	0.0479	2.10 = 0.0100*H	Flessione	-	56268.05	0.0482	76.00
28	Maschio (P)	Piano 1	6 - 10	139.9	210.0	25.0	0	-	10056	0.0000	1.05 = 0.0050*H	Taglio	-	56638.23	0.0623	76.50
29	Maschio (P)	Piano 1	8 - 12	137.5	280.0	25.0	356	-	4289	0.0831	2.80 = 0.0100*H	Flessione	-	57008.42	0.0889	77.00
30	Maschio (P)	Piano 1	8 - 12	137.5	280.0	25.0	0	-	4289	0.0000	1.40 = 0.0050*H	Taglio	-	57378.60	0.1306	77.50
31	Maschio (P)	Piano 1	4 - 8	605.0	385.0	25.0	0	-	7388	0.0000	1.92 = 0.0050*H	Taglio	-	57748.79	0.1306	78.00

32	Maschio (C)	Piano 1	2 - 3	132.3	200.0	25.0	1454	-	59736	0.0243	1.00 = 0.0050*H	Taglio	-	57748.79	1.0000	78.00
33	Maschio (C)	Piano 1	2 - 3	132.7	200.0	25.0	1512	-	59736	0.0253	1.00 = 0.0050*H	Taglio	-	57748.79	1.0000	78.00
34	Maschio (C)	Piano 1	9 - 10	130.0	200.0	25.0	1130	-	58525	0.0193	1.00 = 0.0050*H	Taglio	-	57748.79	1.0000	78.00
35	Maschio (C)	Piano 1	9 - 10	130.0	200.0	25.0	1167	-	58525	0.0199	1.00 = 0.0050*H	Taglio	-	57748.79	1.0000	78.00

Cond_X_2(+); E(-); S2(+) : 11) - Sisma X (+); 0.3 * Sisma Y (+); Distribuzione forze: Proporzionale altezze; Eccentricità accidentale (- 0.05*Ly)

Num. Prog.	Tipo Elem.	Imp.	Fili	L [cm]	H [cm]	t [cm]	Vu [daN]	Mu [daNc m]	k [daN/cm]	δ_0 [cm]	δ_u [cm]	Tipo Rottura	θ [rad]	F [daN]	u [cm]	S
1	Maschio (P)	Piano 1	7 - 8	702.8	210.0	25.0	9634	-	750128	0.0128	1.05 = 0.0050*H	Taglio	-	32946.42	0.0137	44.50
2	Maschio (P)	Piano 1	5 - 6	593.4	210.0	25.0	10082	-	652608	0.0154	1.05 = 0.0050*H	Taglio	-	38869.37	0.0165	52.50
3	Maschio (P)	Piano 1	6 - 7	403.1	210.0	25.0	4134	-	264448	0.0156	1.05 = 0.0050*H	Taglio	-	39239.56	0.0167	53.00
4	Maschio (P)	Piano 1	5 - 6	335.5	210.0	25.0	5534	-	295594	0.0187	1.05 = 0.0050*H	Taglio	-	44051.96	0.0198	59.50
5	Maschio (P)	Piano 1	2 - 3	132.3	200.0	25.0	1412	-	59736	0.0236	1.00 = 0.0050*H	Taglio	-	48123.99	0.0230	65.00
6	Maschio (P)	Piano 1	9 - 10	130.0	200.0	25.0	1176	-	58525	0.0201	1.00 = 0.0050*H	Taglio	-	48123.99	0.0230	65.00
7	Maschio (P)	Piano 1	9 - 10	130.0	200.0	25.0	1212	-	58525	0.0207	1.00 = 0.0050*H	Taglio	-	48864.36	0.0237	66.00
8	Maschio (P)	Piano 1	2 - 3	132.7	200.0	25.0	1470	-	59736	0.0246	1.00 = 0.0050*H	Taglio	-	49234.54	0.0240	66.50
9	Maschio (P)	Piano 1	11 - 12	702.8	280.0	25.0	12040	-	575810	0.0209	1.40 = 0.0050*H	Taglio	-	49234.54	0.0240	66.50
10	Maschio (P)	Piano 1	1 - 2	421.5	280.0	25.0	5128	-	200316	0.0256	1.40 = 0.0050*H	Taglio	-	49974.91	0.0254	67.50
11	Maschio (P)	Piano 1	2 - 6	393.0	210.0	25.0	994	-	28248	0.0352	2.10 = 0.0100*H	Flessione	-	53306.57	0.0353	72.00
12	Maschio (P)	Piano 1	9 - 10	147.5	280.0	25.0	1136	-	35812	0.0317	2.80 = 0.0100*H	Flessione	-	53306.57	0.0353	72.00
13	Maschio (P)	Piano 1	1 - 2	137.4	280.0	25.0	1198	-	31423	0.0381	2.80 = 0.0100*H	Flessione	-	54046.94	0.0378	73.00
14	Maschio (P)	Piano 1	3 - 7	474.1	210.0	25.0	1289	-	34077	0.0378	2.10 = 0.0100*H	Flessione	-	54046.94	0.0378	73.00
15	Maschio (P)	Piano 1	7 - 11	461.2	210.0	25.0	1192	-	33150	0.0359	2.10 = 0.0100*H	Flessione	-	54417.12	0.0393	73.50
16	Maschio (P)	Piano 1	9 - 10	121.4	280.0	25.0	868	-	24600	0.0353	2.80 = 0.0100*H	Flessione	-	54417.12	0.0393	73.50
17	Maschio (P)	Piano 1	10 - 11	133.5	280.0	25.0	1069	-	30007	0.0356	2.80 = 0.0100*H	Flessione	-	54417.12	0.0393	73.50
18	Maschio (P)	Piano 1	1 - 5	130.0	200.0	25.0	436	-	10747	0.0406	2.00 = 0.0100*H	Flessione	-	54787.31	0.0412	74.00
19	Maschio (P)	Piano 1	5 - 9	130.0	200.0	25.0	429	-	10747	0.0399	2.00 = 0.0100*H	Flessione	-	54787.31	0.0412	74.00

										0*H						
20	Maschio (P)	Piano 1	5 - 9	137.5	200.0	25.0	443	-	11367	0.0390	2.00 = 0.0100*H	Flessione	-	54787.31	0.0412	74.00
21	Maschio (P)	Piano 1	5 - 9	132.5	200.0	25.0	416	-	10953	0.0380	2.00 = 0.0100*H	Flessione	-	54787.31	0.0412	74.00
22	Maschio (P)	Piano 1	1 - 5	137.5	200.0	25.0	483	-	11367	0.0425	2.00 = 0.0100*H	Flessione	-	55157.49	0.0438	74.50
23	Maschio (P)	Piano 1	1 - 5	137.5	200.0	25.0	472	-	11367	0.0415	2.00 = 0.0100*H	Flessione	-	55157.49	0.0438	74.50
24	Maschio (P)	Piano 1	3 - 4	135.3	280.0	25.0	1309	-	30712	0.0426	1.40 = 0.0050*H	Taglio	-	55157.49	0.0438	74.50
25	Maschio (P)	Piano 1	3 - 4	137.5	280.0	25.0	1383	-	31423	0.0440	1.40 = 0.0050*H	Taglio	-	55157.49	0.0438	74.50
26	Maschio (P)	Piano 1	10 - 11	121.5	280.0	25.0	973	-	24600	0.0395	2.80 = 0.0100*H	Flessione	-	55157.49	0.0438	74.50
27	Maschio (P)	Piano 1	6 - 10	139.9	210.0	25.0	524	-	10056	0.0521	2.10 = 0.0100*H	Flessione	-	55527.68	0.0540	75.00
28	Maschio (P)	Piano 1	6 - 10	137.3	210.0	25.0	502	-	9869	0.0509	2.10 = 0.0100*H	Flessione	-	55527.68	0.0540	75.00
29	Maschio (P)	Piano 1	8 - 12	137.5	280.0	25.0	0	-	4289	0.0000	1.40 = 0.0050*H	Taglio	-	56268.05	0.1072	76.00
30	Maschio (P)	Piano 1	8 - 12	137.5	280.0	25.0	0	-	4289	0.0000	1.40 = 0.0050*H	Taglio	-	56268.05	0.1072	76.00
31	Maschio (P)	Piano 1	4 - 8	605.0	385.0	25.0	0	-	7388	0.0000	1.92 = 0.0050*H	Taglio	-	56638.23	0.1072	76.50
32	Maschio (C)	Piano 1	2 - 3	132.3	200.0	25.0	1412	-	59736	0.0236	1.00 = 0.0050*H	Taglio	-	56638.23	1.0000	76.50
33	Maschio (C)	Piano 1	2 - 3	132.7	200.0	25.0	1470	-	59736	0.0246	1.00 = 0.0050*H	Taglio	-	56638.23	1.0000	76.50
34	Maschio (C)	Piano 1	9 - 10	130.0	200.0	25.0	1176	-	58525	0.0201	1.00 = 0.0050*H	Taglio	-	56638.23	1.0000	76.50
35	Maschio (C)	Piano 1	9 - 10	130.0	200.0	25.0	1212	-	58525	0.0207	1.00 = 0.0050*H	Taglio	-	56638.23	1.0000	76.50

Cond X 2(+); E(-); S2(-): 12) - Sisma X (+); 0.3 * Sisma Y (-); Distribuzione forze: Proporzionale altezze; Eccentricità accidentale (- 0.05*Ly)

Num. Prog.	Tipo Elem.	Imp.	Fili	L [cm]	H [cm]	t [cm]	Vu [daN]	Mu [daN/cm]	k [daN/cm]	δ_0 [cm]	δ_u [cm]	Tipo Rottura	θ [rad]	F [daN]	u [cm]	S
1	Maschio (P)	Piano 1	7 - 8	702.8	210.0	25.0	9701	-	756626	0.0128	1.05 = 0.0050*H	Taglio	-	34427.16	0.0137	46.50
2	Maschio (P)	Piano 1	5 - 6	593.4	210.0	25.0	10075	-	652608	0.0154	1.05 = 0.0050*H	Taglio	-	40720.30	0.0165	55.00
3	Maschio (P)	Piano 1	6 - 7	403.1	210.0	25.0	4138	-	264448	0.0156	1.05 = 0.0050*H	Taglio	-	41090.48	0.0167	55.50
4	Maschio (P)	Piano 1	5 - 6	335.5	210.0	25.0	5564	-	298568	0.0186	1.05 = 0.0050*H	Taglio	-	46273.07	0.0198	62.50
5	Maschio (P)	Piano 1	9 - 10	130.0	200.0	25.0	1130	-	58525	0.0193	1.00 = 0.0050*H	Taglio	-	47013.43	0.0204	63.50
6	Maschio (P)	Piano 1	9 - 10	130.0	200.0	25.0	1167	-	58525	0.0199	1.00 = 0.0050*H	Taglio	-	47753.80	0.0209	64.50
7	Maschio (P)	Piano 1	11 -	702.8	280.0	25.0	11767	-	57581	0.020	1.40 =	Taglio	-	48494	0.021	65.50

		1	12						0	4	0.005 0*H			.17	5	
8	Maschio (P)	Piano 1	1 - 2	421.5	280.0	25.0	6019	-	26486 0	0.022 7	1.40 = 0.005 0*H	Taglio	-	50345 .10	0.024 1	68.00
9	Maschio (P)	Piano 1	2 - 3	132.3	200.0	25.0	1454	-	59736	0.024 3	1.00 = 0.005 0*H	Taglio	-	51085 .46	0.025 8	69.00
10	Maschio (P)	Piano 1	2 - 3	132.7	200.0	25.0	1512	-	59736	0.025 3	1.00 = 0.005 0*H	Taglio	-	51455 .65	0.026 7	69.50
11	Maschio (P)	Piano 1	9 - 10	147.5	280.0	25.0	1050	-	35812	0.029 3	2.80 = 0.010 0*H	Flessi one	-	52936 .39	0.031 1	71.50
12	Maschio (P)	Piano 1	9 - 10	121.4	280.0	25.0	809	-	24600	0.032 9	2.80 = 0.010 0*H	Flessi one	-	53676 .76	0.033 5	72.50
13	Maschio (P)	Piano 1	10 - 11	133.5	280.0	25.0	1000	-	30007	0.033 3	2.80 = 0.010 0*H	Flessi one	-	54046 .94	0.034 9	73.00
14	Maschio (P)	Piano 1	5 - 9	132.5	200.0	25.0	381	-	10953	0.034 8	2.00 = 0.010 0*H	Flessi one	-	54417 .12	0.036 4	73.50
15	Maschio (P)	Piano 1	7 - 11	461.2	210.0	25.0	1151	-	33150	0.034 7	2.10 = 0.010 0*H	Flessi one	-	54417 .12	0.036 4	73.50
16	Maschio (P)	Piano 1	2 - 6	393.0	210.0	25.0	1040	-	28248	0.036 8	2.10 = 0.010 0*H	Flessi one	-	54787 .31	0.038 0	74.00
17	Maschio (P)	Piano 1	5 - 9	137.5	200.0	25.0	422	-	11367	0.037 1	2.00 = 0.010 0*H	Flessi one	-	54787 .31	0.038 0	74.00
18	Maschio (P)	Piano 1	10 - 11	121.5	280.0	25.0	918	-	24600	0.037 3	2.80 = 0.010 0*H	Flessi one	-	54787 .31	0.038 0	74.00
19	Maschio (P)	Piano 1	1 - 2	137.4	280.0	25.0	1272	-	31423	0.040 5	2.80 = 0.010 0*H	Flessi one	-	55527 .68	0.042 1	75.00
20	Maschio (P)	Piano 1	1 - 5	130.0	200.0	25.0	440	-	10747	0.040 9	2.00 = 0.010 0*H	Flessi one	-	55527 .68	0.042 1	75.00
21	Maschio (P)	Piano 1	3 - 7	474.1	210.0	25.0	1340	-	34077	0.039 3	2.10 = 0.010 0*H	Flessi one	-	55527 .68	0.042 1	75.00
22	Maschio (P)	Piano 1	5 - 9	130.0	200.0	25.0	423	-	10747	0.039 4	2.00 = 0.010 0*H	Flessi one	-	55527 .68	0.042 1	75.00
23	Maschio (P)	Piano 1	1 - 5	137.5	200.0	25.0	490	-	11367	0.043 1	2.00 = 0.010 0*H	Flessi one	-	55897 .86	0.045 1	75.50
24	Maschio (P)	Piano 1	3 - 4	135.3	280.0	25.0	1348	-	30712	0.043 9	1.40 = 0.005 0*H	Taglio	-	55897 .86	0.045 1	75.50
25	Maschio (P)	Piano 1	3 - 4	137.5	280.0	25.0	1443	-	33342	0.043 3	1.40 = 0.005 0*H	Taglio	-	55897 .86	0.045 1	75.50
26	Maschio (P)	Piano 1	1 - 5	137.5	200.0	25.0	516	-	11367	0.045 4	2.00 = 0.010 0*H	Flessi one	-	56268 .05	0.052 8	76.00
27	Maschio (P)	Piano 1	6 - 10	139.9	210.0	25.0	512	-	10056	0.051 0	2.10 = 0.010 0*H	Flessi one	-	56268 .05	0.052 8	76.00
28	Maschio (P)	Piano 1	6 - 10	137.3	210.0	25.0	473	-	9869	0.047 9	2.10 = 0.010 0*H	Flessi one	-	56268 .05	0.052 8	76.00
29	Maschio (P)	Piano 1	8 - 12	137.5	280.0	25.0	0	-	4289	0.000 0	1.40 = 0.005 0*H	Taglio	-	57008 .42	0.106 1	77.00
30	Maschio (P)	Piano 1	8 - 12	137.5	280.0	25.0	0	-	4289	0.000 0	1.40 = 0.005 0*H	Taglio	-	57008 .42	0.106 1	77.00
31	Maschio (P)	Piano 1	4 - 8	605.0	385.0	25.0	0	-	7388	0.000 0	1.92 = 0.005 0*H	Taglio	-	57378 .60	0.106 1	77.50
32	Maschio (C)	Piano	2 - 3	132.3	200.0	25.0	1454	-	59736	0.024	1.00 =	Taglio	-	57378	1.000	77.50

		1							3	0.005 0*H			.60	0		
33	Maschio (C)	Piano 1	2 - 3	132.7	200.0	25.0	1512	-	59736	0.025 3	1.00 = 0.005 0*H	Taglio	-	57378 .60	1.000 0	77.50
34	Maschio (C)	Piano 1	9 - 10	130.0	200.0	25.0	1130	-	58525	0.019 3	1.00 = 0.005 0*H	Taglio	-	57378 .60	1.000 0	77.50
35	Maschio (C)	Piano 1	9 - 10	130.0	200.0	25.0	1167	-	58525	0.019 9	1.00 = 0.005 0*H	Taglio	-	57378 .60	1.000 0	77.50

Cond_X_2(-); E(+); S2(+) : 13) - Sisma X (-); 0.3 * Sisma Y (+); Distribuzione forze: Proporzionale altezze;
Eccentricità accidentale (+ 0.05*Ly)

Num. Prog.	Tipo Elem.	Imp.	Fili	L [cm]	H [cm]	t [cm]	Vu [daN]	Mu [daNc m]	k [daN/ cm]	δ_0 [cm]	δ_u [cm]	Tipo Rottu ra	θ [rad]	F [daN]	u [cm]	S
1	Maschio (P)	Piano 1	7 - 8	702.8	210.0	25.0	8926	-	68900 5	0.013 0	1.05 = 0.005 0*H	Taglio	-	-3479 7.35	0.013 9	47.00
2	Maschio (P)	Piano 1	6 - 7	403.1	210.0	25.0	4109	-	26444 8	0.015 5	1.05 = 0.005 0*H	Taglio	-	-4109 0.48	0.016 6	55.50
3	Maschio (P)	Piano 1	5 - 6	593.4	210.0	25.0	10450	-	65260 8	0.016 0	1.05 = 0.005 0*H	Taglio	-	-4220 1.04	0.017 1	57.00
4	Maschio (P)	Piano 1	5 - 6	335.5	210.0	25.0	5703	-	30817 9	0.018 5	1.05 = 0.005 0*H	Taglio	-	-4627 3.07	0.019 6	62.50
5	Maschio (P)	Piano 1	11 - 12	702.8	280.0	25.0	11615	-	57581 0	0.020 2	1.40 = 0.005 0*H	Taglio	-	-4812 3.99	0.020 9	65.00
6	Maschio (P)	Piano 1	9 - 10	130.0	200.0	25.0	1256	-	58525	0.021 5	1.00 = 0.005 0*H	Taglio	-	-4923 4.54	0.022 2	66.50
7	Maschio (P)	Piano 1	9 - 10	130.0	200.0	25.0	1272	-	58525	0.021 7	1.00 = 0.005 0*H	Taglio	-	-4960 4.73	0.022 7	67.00
8	Maschio (P)	Piano 1	1 - 2	421.5	280.0	25.0	6272	-	28229 7	0.022 2	1.40 = 0.005 0*H	Taglio	-	-5071 5.28	0.024 2	68.50
9	Maschio (P)	Piano 1	2 - 3	132.3	200.0	25.0	1404	-	59736	0.023 5	1.00 = 0.005 0*H	Taglio	-	-5145 5.65	0.025 8	69.50
10	Maschio (P)	Piano 1	2 - 3	132.7	200.0	25.0	1433	-	59736	0.024 0	1.00 = 0.005 0*H	Taglio	-	-5145 5.65	0.025 8	69.50
11	Maschio (P)	Piano 1	7 - 11	461.2	210.0	25.0	1127	-	33150	0.034 0	2.10 = 0.010 0*H	Flessi one	-	-5441 7.12	0.034 7	73.50
12	Maschio (P)	Piano 1	9 - 10	147.5	280.0	25.0	1217	-	35812	0.034 0	2.80 = 0.010 0*H	Flessi one	-	-5441 7.12	0.034 7	73.50
13	Maschio (P)	Piano 1	10 - 11	133.5	280.0	25.0	1072	-	30007	0.035 7	2.80 = 0.010 0*H	Flessi one	-	-5478 7.31	0.035 9	74.00
14	Maschio (P)	Piano 1	2 - 6	393.0	210.0	25.0	993	-	28248	0.035 2	2.10 = 0.010 0*H	Flessi one	-	-5515 7.49	0.037 4	74.50
15	Maschio (P)	Piano 1	3 - 7	474.1	210.0	25.0	1214	-	34077	0.035 6	2.10 = 0.010 0*H	Flessi one	-	-5515 7.49	0.037 4	74.50
16	Maschio (P)	Piano 1	9 - 10	121.4	280.0	25.0	885	-	24600	0.036 0	2.80 = 0.010 0*H	Flessi one	-	-5515 7.49	0.037 4	74.50
17	Maschio (P)	Piano 1	10 - 11	121.5	280.0	25.0	931	-	24600	0.037 9	2.80 = 0.010 0*H	Flessi one	-	-5552 7.68	0.039 0	75.00
18	Maschio (P)	Piano 1	1 - 2	137.4	280.0	25.0	1203	-	31423	0.038 3	2.80 = 0.010 0*H	Flessi one	-	-5589 7.86	0.040 9	75.50
19	Maschio (P)	Piano 1	3 - 4	135.3	280.0	25.0	1241	-	30712	0.040 4	2.80 = 0.010 0*H	Flessi one	-	-5626 8.05	0.043 1	76.00

20	Maschio (P)	Piano 1	3 - 4	137.5	280.0	25.0	1309	-	31423	0.0416	1.40 = 0.0050*H	Taglio	-	-56268.05	0.0431	76.00
21	Maschio (P)	Piano 1	5 - 9	130.0	200.0	25.0	496	-	10747	0.0461	2.00 = 0.0100*H	Flessione	-	-56638.23	0.0467	76.50
22	Maschio (P)	Piano 1	5 - 9	137.5	200.0	25.0	515	-	11367	0.0453	2.00 = 0.0100*H	Flessione	-	-56638.23	0.0467	76.50
23	Maschio (P)	Piano 1	5 - 9	132.5	200.0	25.0	488	-	10953	0.0445	2.00 = 0.0100*H	Flessione	-	-56638.23	0.0467	76.50
24	Maschio (P)	Piano 1	1 - 5	137.5	200.0	25.0	548	-	11367	0.0482	2.00 = 0.0100*H	Flessione	-	-57008.42	0.0520	77.00
25	Maschio (P)	Piano 1	1 - 5	137.5	200.0	25.0	539	-	11367	0.0474	2.00 = 0.0100*H	Flessione	-	-57008.42	0.0520	77.00
26	Maschio (P)	Piano 1	1 - 5	130.0	200.0	25.0	501	-	10747	0.0466	2.00 = 0.0100*H	Flessione	-	-57008.42	0.0520	77.00
27	Maschio (P)	Piano 1	6 - 10	137.3	210.0	25.0	508	-	9869	0.0515	2.10 = 0.0100*H	Flessione	-	-57008.42	0.0520	77.00
28	Maschio (P)	Piano 1	6 - 10	139.9	210.0	25.0	0	-	10056	0.0000	1.05 = 0.0050*H	Taglio	-	-57378.60	0.0661	77.50
29	Maschio (P)	Piano 1	8 - 12	137.5	280.0	25.0	0	-	4289	0.0000	1.40 = 0.0050*H	Taglio	-	-57748.79	0.0928	78.00
30	Maschio (P)	Piano 1	8 - 12	137.5	280.0	25.0	0	-	4289	0.0000	1.40 = 0.0050*H	Taglio	-	-57748.79	0.0928	78.00
31	Maschio (P)	Piano 1	4 - 8	605.0	385.0	25.0	0	-	7388	0.0000	1.92 = 0.0050*H	Taglio	-	-58118.97	0.0928	78.50
32	Maschio (C)	Piano 1	2 - 3	132.3	200.0	25.0	1404	-	59736	0.0235	1.00 = 0.0050*H	Taglio	-	-58118.97	1.0000	78.50
33	Maschio (C)	Piano 1	2 - 3	132.7	200.0	25.0	1433	-	59736	0.0240	1.00 = 0.0050*H	Taglio	-	-58118.97	1.0000	78.50
34	Maschio (C)	Piano 1	9 - 10	130.0	200.0	25.0	1256	-	58525	0.0215	1.00 = 0.0050*H	Taglio	-	-58118.97	1.0000	78.50
35	Maschio (C)	Piano 1	9 - 10	130.0	200.0	25.0	1272	-	58525	0.0217	1.00 = 0.0050*H	Taglio	-	-58118.97	1.0000	78.50

Cond_X 2(-); E(+); S2(-): 14) - Sisma X (-); 0.3 * Sisma Y (-); Distribuzione forze: Proporzionale altezze; Eccentricità accidentale (+ 0.05*Ly)

Num. Prog.	Tipo Elem.	Imp.	Fili	L [cm]	H [cm]	t [cm]	Vu [daN]	Mu [daNcm]	k [daN/cm]	δ_0 [cm]	δ_u [cm]	Tipo Rottura	θ [rad]	F [daN]	u [cm]	S
1	Maschio (P)	Piano 1	7 - 8	702.8	210.0	25.0	8935	-	688612	0.0130	1.05 = 0.0050*H	Taglio	-	-34427.16	0.0139	46.50
2	Maschio (P)	Piano 1	6 - 7	403.1	210.0	25.0	4113	-	264448	0.0156	1.05 = 0.0050*H	Taglio	-	-40720.30	0.0167	55.00
3	Maschio (P)	Piano 1	5 - 6	593.4	210.0	25.0	10449	-	652608	0.0160	1.05 = 0.0050*H	Taglio	-	-41830.85	0.0172	56.50
4	Maschio (P)	Piano 1	5 - 6	335.5	210.0	25.0	5695	-	306818	0.0186	1.05 = 0.0050*H	Taglio	-	-45902.88	0.0197	62.00
5	Maschio (P)	Piano 1	11 - 12	702.8	280.0	25.0	11331	-	575810	0.0197	1.40 = 0.0050*H	Taglio	-	-49234.54	0.0222	66.50
6	Maschio (P)	Piano 1	1 - 2	421.5	280.0	25.0	6440	-	281178	0.0229	1.40 = 0.0050*H	Taglio	-	-49974.91	0.0230	67.50
7	Maschio (P)	Piano 1	9 - 10	130.0	200.0	25.0	1211	-	58525	0.0207	1.00 = 0.005	Taglio	-	-49974.91	0.0230	67.50

										0*H						
8	Maschio (P)	Piano 1	9 - 10	130.0	200.0	25.0	1228	-	58525	0.0210	1.00 = 0.0050*H	Taglio	-	-50345.10	0.0237	68.00
9	Maschio (P)	Piano 1	2 - 3	132.3	200.0	25.0	1447	-	59736	0.0242	1.00 = 0.0050*H	Taglio	-	-50715.28	0.0245	68.50
10	Maschio (P)	Piano 1	2 - 3	132.7	200.0	25.0	1476	-	59736	0.0247	1.00 = 0.0050*H	Taglio	-	-51085.46	0.0255	69.00
11	Maschio (P)	Piano 1	9 - 10	147.5	280.0	25.0	1131	-	35812	0.0316	2.80 = 0.0100*H	Flessione	-	-54046.94	0.0343	73.00
12	Maschio (P)	Piano 1	7 - 11	461.2	210.0	25.0	1086	-	33150	0.0327	2.10 = 0.0100*H	Flessione	-	-54417.12	0.0355	73.50
13	Maschio (P)	Piano 1	2 - 6	393.0	210.0	25.0	1040	-	28248	0.0368	2.10 = 0.0100*H	Flessione	-	-54787.31	0.0368	74.00
14	Maschio (P)	Piano 1	9 - 10	121.4	280.0	25.0	826	-	24600	0.0336	2.80 = 0.0100*H	Flessione	-	-54787.31	0.0368	74.00
15	Maschio (P)	Piano 1	10 - 11	133.5	280.0	25.0	1002	-	30007	0.0334	2.80 = 0.0100*H	Flessione	-	-54787.31	0.0368	74.00
16	Maschio (P)	Piano 1	3 - 7	474.1	210.0	25.0	1266	-	34077	0.0371	2.10 = 0.0100*H	Flessione	-	-55157.49	0.0384	74.50
17	Maschio (P)	Piano 1	10 - 11	121.5	280.0	25.0	875	-	24600	0.0356	2.80 = 0.0100*H	Flessione	-	-55157.49	0.0384	74.50
18	Maschio (P)	Piano 1	1 - 2	137.4	280.0	25.0	1278	-	31423	0.0407	2.80 = 0.0100*H	Flessione	-	-55527.68	0.0403	75.00
19	Maschio (P)	Piano 1	3 - 4	135.3	280.0	25.0	1307	-	30712	0.0425	1.40 = 0.0050*H	Taglio	-	-55897.86	0.0425	75.50
20	Maschio (P)	Piano 1	3 - 4	137.5	280.0	25.0	1350	-	31423	0.0429	1.40 = 0.0050*H	Taglio	-	-55897.86	0.0425	75.50
21	Maschio (P)	Piano 1	5 - 9	137.5	200.0	25.0	495	-	11367	0.0435	2.00 = 0.0100*H	Flessione	-	-56268.05	0.0461	76.00
22	Maschio (P)	Piano 1	5 - 9	132.5	200.0	25.0	454	-	10953	0.0414	2.00 = 0.0100*H	Flessione	-	-56268.05	0.0461	76.00
23	Maschio (P)	Piano 1	1 - 5	137.5	200.0	25.0	580	-	11367	0.0510	2.00 = 0.0100*H	Flessione	-	-56638.23	0.0506	76.50
24	Maschio (P)	Piano 1	1 - 5	137.5	200.0	25.0	557	-	11367	0.0490	2.00 = 0.0100*H	Flessione	-	-56638.23	0.0506	76.50
25	Maschio (P)	Piano 1	1 - 5	130.0	200.0	25.0	505	-	10747	0.0470	2.00 = 0.0100*H	Flessione	-	-56638.23	0.0506	76.50
26	Maschio (P)	Piano 1	5 - 9	130.0	200.0	25.0	491	-	10747	0.0456	2.00 = 0.0100*H	Flessione	-	-56638.23	0.0506	76.50
27	Maschio (P)	Piano 1	6 - 10	137.3	210.0	25.0	478	-	9869	0.0485	2.10 = 0.0100*H	Flessione	-	-56638.23	0.0506	76.50
28	Maschio (P)	Piano 1	6 - 10	139.9	210.0	25.0	0	-	10056	0.0000	1.05 = 0.0050*H	Taglio	-	-57008.42	0.0648	77.00
29	Maschio (P)	Piano 1	8 - 12	137.5	280.0	25.0	0	-	4289	0.0000	1.40 = 0.0050*H	Taglio	-	-57378.60	0.0914	77.50
30	Maschio (P)	Piano 1	8 - 12	137.5	280.0	25.0	0	-	4289	0.0000	1.40 = 0.0050*H	Taglio	-	-57378.60	0.0914	77.50
31	Maschio (P)	Piano 1	4 - 8	605.0	385.0	25.0	0	-	7388	0.0000	1.92 = 0.0050*H	Taglio	-	-57748.79	0.0914	78.00
32	Maschio (C)	Piano 1	2 - 3	132.3	200.0	25.0	1447	-	59736	0.0242	1.00 = 0.0050*H	Taglio	-	-57748.79	1.0000	78.00

										0*H						
33	Maschio (C)	Piano 1	2 - 3	132.7	200.0	25.0	1476	-	59736	0.0247	1.00 = 0.0050*H	Taglio	-	-57748.79	1.0000	78.00
34	Maschio (C)	Piano 1	9 - 10	130.0	200.0	25.0	1211	-	58525	0.0207	1.00 = 0.0050*H	Taglio	-	-57748.79	1.0000	78.00
35	Maschio (C)	Piano 1	9 - 10	130.0	200.0	25.0	1228	-	58525	0.0210	1.00 = 0.0050*H	Taglio	-	-57748.79	1.0000	78.00

Cond_X 2(-); E(-); S2(+): 15) - Sisma X (-); 0.3 * Sisma Y (+); Distribuzione forze: Proporzionale altezze; Eccentricità accidentale (- 0.05*Ly)

Num. Prog.	Tipo Elem.	Imp.	Fili	L [cm]	H [cm]	t [cm]	Vu [daN]	Mu [daNc m]	k [daN/cm]	δ_0 [cm]	δ_u [cm]	Tipo Rottura	θ [rad]	F [daN]	u [cm]	S
1	Maschio (P)	Piano 1	7 - 8	702.8	210.0	25.0	8917	-	687843	0.0130	1.05 = 0.0050*H	Taglio	-	-34797.35	0.0139	47.00
2	Maschio (P)	Piano 1	6 - 7	403.1	210.0	25.0	4109	-	264448	0.0155	1.05 = 0.0050*H	Taglio	-	-40720.30	0.0165	55.00
3	Maschio (P)	Piano 1	5 - 6	593.4	210.0	25.0	10449	-	652608	0.0160	1.05 = 0.0050*H	Taglio	-	-41830.85	0.0170	56.50
4	Maschio (P)	Piano 1	5 - 6	335.5	210.0	25.0	5698	-	307655	0.0185	1.05 = 0.0050*H	Taglio	-	-46273.07	0.0197	62.50
5	Maschio (P)	Piano 1	11 - 12	702.8	280.0	25.0	11615	-	575810	0.0202	1.40 = 0.0050*H	Taglio	-	-48494.17	0.0213	65.50
6	Maschio (P)	Piano 1	9 - 10	130.0	200.0	25.0	1256	-	58525	0.0215	1.00 = 0.0050*H	Taglio	-	-49604.73	0.0226	67.00
7	Maschio (P)	Piano 1	9 - 10	130.0	200.0	25.0	1272	-	58525	0.0217	1.00 = 0.0050*H	Taglio	-	-49604.73	0.0226	67.00
8	Maschio (P)	Piano 1	1 - 2	421.5	280.0	25.0	6197	-	275502	0.0225	1.40 = 0.0050*H	Taglio	-	-50345.10	0.0236	68.00
9	Maschio (P)	Piano 1	2 - 3	132.3	200.0	25.0	1404	-	59736	0.0235	1.00 = 0.0050*H	Taglio	-	-51085.46	0.0253	69.00
10	Maschio (P)	Piano 1	2 - 3	132.7	200.0	25.0	1433	-	59736	0.0240	1.00 = 0.0050*H	Taglio	-	-51085.46	0.0253	69.00
11	Maschio (P)	Piano 1	7 - 11	461.2	210.0	25.0	1127	-	33150	0.0340	2.10 = 0.0100*H	Flessione	-	-54417.12	0.0352	73.50
12	Maschio (P)	Piano 1	9 - 10	147.5	280.0	25.0	1217	-	35812	0.0340	2.80 = 0.0100*H	Flessione	-	-54417.12	0.0352	73.50
13	Maschio (P)	Piano 1	2 - 6	393.0	210.0	25.0	993	-	28248	0.0352	2.10 = 0.0100*H	Flessione	-	-54787.31	0.0365	74.00
14	Maschio (P)	Piano 1	10 - 11	133.5	280.0	25.0	1072	-	30007	0.0357	2.80 = 0.0100*H	Flessione	-	-54787.31	0.0365	74.00
15	Maschio (P)	Piano 1	3 - 7	474.1	210.0	25.0	1214	-	34077	0.0356	2.10 = 0.0100*H	Flessione	-	-55157.49	0.0380	74.50
16	Maschio (P)	Piano 1	9 - 10	121.4	280.0	25.0	885	-	24600	0.0360	2.80 = 0.0100*H	Flessione	-	-55157.49	0.0380	74.50
17	Maschio (P)	Piano 1	1 - 2	137.4	280.0	25.0	1204	-	31423	0.0383	2.80 = 0.0100*H	Flessione	-	-55527.68	0.0396	75.00
18	Maschio (P)	Piano 1	10 - 11	121.5	280.0	25.0	931	-	24600	0.0379	2.80 = 0.0100*H	Flessione	-	-55527.68	0.0396	75.00
19	Maschio (P)	Piano 1	3 - 4	135.3	280.0	25.0	1241	-	30712	0.0404	2.80 = 0.0100*H	Flessione	-	-55897.86	0.0418	75.50
20	Maschio (P)	Piano 1	3 - 4	137.5	280.0	25.0	1309	-	31423	0.041	1.40 =	Taglio	-	-5626	0.044	76.00

		1								6	0.005 0*H			8.05	6	
21	Maschio (P)	Piano 1	1 - 5	137.5	200.0	25.0	539	-	11367	0.047 4	2.00 = 0.010 0*H	Flessi one	-	-5663 8.23	0.048 2	76.50
22	Maschio (P)	Piano 1	1 - 5	130.0	200.0	25.0	501	-	10747	0.046 6	2.00 = 0.010 0*H	Flessi one	-	-5663 8.23	0.048 2	76.50
23	Maschio (P)	Piano 1	5 - 9	130.0	200.0	25.0	496	-	10747	0.046 1	2.00 = 0.010 0*H	Flessi one	-	-5663 8.23	0.048 2	76.50
24	Maschio (P)	Piano 1	5 - 9	137.5	200.0	25.0	515	-	11367	0.045 3	2.00 = 0.010 0*H	Flessi one	-	-5663 8.23	0.048 2	76.50
25	Maschio (P)	Piano 1	5 - 9	132.5	200.0	25.0	488	-	10953	0.044 6	2.00 = 0.010 0*H	Flessi one	-	-5663 8.23	0.048 2	76.50
26	Maschio (P)	Piano 1	1 - 5	137.5	200.0	25.0	548	-	11367	0.048 2	2.00 = 0.010 0*H	Flessi one	-	-5700 8.42	0.055 9	77.00
27	Maschio (P)	Piano 1	6 - 10	139.9	210.0	25.0	528	-	10056	0.052 5	2.10 = 0.010 0*H	Flessi one	-	-5700 8.42	0.055 9	77.00
28	Maschio (P)	Piano 1	6 - 10	137.3	210.0	25.0	508	-	9869	0.051 5	2.10 = 0.010 0*H	Flessi one	-	-5700 8.42	0.055 9	77.00
29	Maschio (P)	Piano 1	8 - 12	137.5	280.0	25.0	340	-	4289	0.079 4	2.80 = 0.010 0*H	Flessi one	-	-5737 8.60	0.082 5	77.50
30	Maschio (P)	Piano 1	8 - 12	137.5	280.0	25.0	331	-	4289	0.077 2	2.80 = 0.010 0*H	Flessi one	-	-5737 8.60	0.082 5	77.50
31	Maschio (P)	Piano 1	4 - 8	605.0	385.0	25.0	0	-	7388	0.000 0	1.92 = 0.005 0*H	Taglio	-	-5774 8.79	0.082 5	78.00
32	Maschio (C)	Piano 1	2 - 3	132.3	200.0	25.0	1404	-	59736	0.023 5	1.00 = 0.005 0*H	Taglio	-	-5774 8.79	1.000 0	78.00
33	Maschio (C)	Piano 1	2 - 3	132.7	200.0	25.0	1433	-	59736	0.024 0	1.00 = 0.005 0*H	Taglio	-	-5774 8.79	1.000 0	78.00
34	Maschio (C)	Piano 1	9 - 10	130.0	200.0	25.0	1256	-	58525	0.021 5	1.00 = 0.005 0*H	Taglio	-	-5774 8.79	1.000 0	78.00
35	Maschio (C)	Piano 1	9 - 10	130.0	200.0	25.0	1272	-	58525	0.021 7	1.00 = 0.005 0*H	Taglio	-	-5774 8.79	1.000 0	78.00

Cond_X_2(-); E(-); S2(-) : 16) - Sisma X (-); 0.3 * Sisma Y (-); Distribuzione forze: Proporzionale altezze; Eccentricità accidentale (- 0.05*Ly)

Num. Prog.	Tipo Elem.	Imp.	Fili	L [cm]	H [cm]	t [cm]	Vu [daN]	Mu [daNc m]	k [daN/ cm]	δ ₀ [cm]	δ _n [cm]	Tipo Rottu ra	θ [rad]	F [daN]	u [cm]	S
1	Maschio (P)	Piano 1	7 - 8	702.8	210.0	25.0	8926	-	68745 8	0.013 0	1.05 = 0.005 0*H	Taglio	-	-3442 7.16	0.014 0	46.50
2	Maschio (P)	Piano 1	6 - 7	403.1	210.0	25.0	4113	-	26444 8	0.015 6	1.05 = 0.005 0*H	Taglio	-	-4035 0.11	0.016 7	54.50
3	Maschio (P)	Piano 1	5 - 6	593.4	210.0	25.0	10448	-	65260 8	0.016 0	1.05 = 0.005 0*H	Taglio	-	-4146 0.67	0.017 2	56.00
4	Maschio (P)	Piano 1	5 - 6	335.5	210.0	25.0	5690	-	30629 6	0.018 6	1.05 = 0.005 0*H	Taglio	-	-4590 2.88	0.019 9	62.00
5	Maschio (P)	Piano 1	11 - 12	702.8	280.0	25.0	11328	-	57581 0	0.019 7	1.40 = 0.005 0*H	Taglio	-	-4960 4.73	0.022 7	67.00
6	Maschio (P)	Piano 1	1 - 2	421.5	280.0	25.0	6371	-	27504 0	0.023 2	1.40 = 0.005 0*H	Taglio	-	-4997 4.91	0.023 1	67.50
7	Maschio (P)	Piano 1	9 - 10	130.0	200.0	25.0	1211	-	58525	0.020 7	1.00 = 0.005 0*H	Taglio	-	-5034 5.10	0.023 7	68.00

Relazione di calcolo - COMUNE D TERNI

8	Maschio (P)	Piano 1	2 - 3	132.3	200.0	25.0	1447	-	59736	0.0242	1.00 = 0.0050*H	Taglio	-	-50715.28	0.0244	68.50
9	Maschio (P)	Piano 1	2 - 3	132.7	200.0	25.0	1476	-	59736	0.0247	1.00 = 0.0050*H	Taglio	-	-50715.28	0.0244	68.50
10	Maschio (P)	Piano 1	9 - 10	130.0	200.0	25.0	1228	-	58525	0.0210	1.00 = 0.0050*H	Taglio	-	-50715.28	0.0244	68.50
11	Maschio (P)	Piano 1	9 - 10	147.5	280.0	25.0	1131	-	35812	0.0316	2.80 = 0.0100*H	Flessione	-	-54046.94	0.0344	73.00
12	Maschio (P)	Piano 1	7 - 11	461.2	210.0	25.0	1086	-	33150	0.0327	2.10 = 0.0100*H	Flessione	-	-54417.12	0.0356	73.50
13	Maschio (P)	Piano 1	2 - 6	393.0	210.0	25.0	1040	-	28248	0.0368	2.10 = 0.0100*H	Flessione	-	-54787.31	0.0369	74.00
14	Maschio (P)	Piano 1	9 - 10	121.4	280.0	25.0	826	-	24600	0.0336	2.80 = 0.0100*H	Flessione	-	-54787.31	0.0369	74.00
15	Maschio (P)	Piano 1	10 - 11	133.5	280.0	25.0	1003	-	30007	0.0334	2.80 = 0.0100*H	Flessione	-	-54787.31	0.0369	74.00
16	Maschio (P)	Piano 1	3 - 7	474.1	210.0	25.0	1266	-	34077	0.0371	2.10 = 0.0100*H	Flessione	-	-55157.49	0.0385	74.50
17	Maschio (P)	Piano 1	10 - 11	121.5	280.0	25.0	875	-	24600	0.0356	2.80 = 0.0100*H	Flessione	-	-55157.49	0.0385	74.50
18	Maschio (P)	Piano 1	1 - 2	137.4	280.0	25.0	1278	-	31423	0.0407	2.80 = 0.0100*H	Flessione	-	-55527.68	0.0403	75.00
19	Maschio (P)	Piano 1	3 - 4	135.3	280.0	25.0	1307	-	30712	0.0425	1.40 = 0.0050*H	Taglio	-	-55897.86	0.0426	75.50
20	Maschio (P)	Piano 1	3 - 4	137.5	280.0	25.0	1349	-	31423	0.0429	1.40 = 0.0050*H	Taglio	-	-55897.86	0.0426	75.50
21	Maschio (P)	Piano 1	5 - 9	137.5	200.0	25.0	495	-	11367	0.0436	2.00 = 0.0100*H	Flessione	-	-56268.05	0.0461	76.00
22	Maschio (P)	Piano 1	5 - 9	132.5	200.0	25.0	454	-	10953	0.0414	2.00 = 0.0100*H	Flessione	-	-56268.05	0.0461	76.00
23	Maschio (P)	Piano 1	1 - 5	137.5	200.0	25.0	580	-	11367	0.0510	2.00 = 0.0100*H	Flessione	-	-56638.23	0.0507	76.50
24	Maschio (P)	Piano 1	1 - 5	137.5	200.0	25.0	557	-	11367	0.0490	2.00 = 0.0100*H	Flessione	-	-56638.23	0.0507	76.50
25	Maschio (P)	Piano 1	1 - 5	130.0	200.0	25.0	505	-	10747	0.0470	2.00 = 0.0100*H	Flessione	-	-56638.23	0.0507	76.50
26	Maschio (P)	Piano 1	5 - 9	130.0	200.0	25.0	491	-	10747	0.0456	2.00 = 0.0100*H	Flessione	-	-56638.23	0.0507	76.50
27	Maschio (P)	Piano 1	6 - 10	139.9	210.0	25.0	0	-	10056	0.0000	1.05 = 0.0050*H	Taglio	-	-57008.42	0.0609	77.00
28	Maschio (P)	Piano 1	6 - 10	137.3	210.0	25.0	0	-	9869	0.0000	1.05 = 0.0050*H	Taglio	-	-57008.42	0.0609	77.00
29	Maschio (P)	Piano 1	8 - 12	137.5	280.0	25.0	340	-	4289	0.0792	2.80 = 0.0100*H	Flessione	-	-57378.60	0.0875	77.50
30	Maschio (P)	Piano 1	8 - 12	137.5	280.0	25.0	0	-	4289	0.0000	1.40 = 0.0050*H	Taglio	-	-57378.60	0.0875	77.50
31	Maschio (P)	Piano 1	4 - 8	605.0	385.0	25.0	0	-	7388	0.0000	1.92 = 0.0050*H	Taglio	-	-57748.79	0.0875	78.00
32	Maschio (C)	Piano 1	2 - 3	132.3	200.0	25.0	1447	-	59736	0.0242	1.00 = 0.0050*H	Taglio	-	-57748.79	1.0000	78.00

33	Maschio (C)	Piano 1	2 - 3	132.7	200.0	25.0	1476	-	59736	0.0247	1.00 = 0.0050*H	Taglio	-	-57748.79	1.0000	78.00
34	Maschio (C)	Piano 1	9 - 10	130.0	200.0	25.0	1211	-	58525	0.0207	1.00 = 0.0050*H	Taglio	-	-57748.79	1.0000	78.00
35	Maschio (C)	Piano 1	9 - 10	130.0	200.0	25.0	1228	-	58525	0.0210	1.00 = 0.0050*H	Taglio	-	-57748.79	1.0000	78.00

Cond_Y_1(+); E(+); S2(+) : 17) - Sisma Y (+); 0.3 * Sisma X (+); Distribuzione forze: Proporzionale masse; Eccentricità accidentale (+ 0.05*Lx)

Num. Prog.	Tipo Elem.	Imp.	Fili	L [cm]	H [cm]	t [cm]	Vu [daN]	Mu [daNc m]	k [daN/cm]	δ_0 [cm]	δ_u [cm]	Tipo Rottura	θ [rad]	F [daN]	u [cm]	S
1	Maschio (P)	Piano 1	7 - 11	461.2	210.0	25.0	5146	-	280383	0.0184	1.05 = 0.0050*H	Taglio	-	19619.78	0.0176	26.50
2	Maschio (P)	Piano 1	3 - 7	474.1	210.0	25.0	5357	-	287713	0.0186	1.05 = 0.0050*H	Taglio	-	19989.96	0.0180	27.00
3	Maschio (P)	Piano 1	2 - 6	393.0	210.0	25.0	4414	-	237297	0.0186	1.05 = 0.0050*H	Taglio	-	22211.07	0.0205	30.00
4	Maschio (P)	Piano 1	6 - 10	139.9	210.0	25.0	1436	-	64631	0.0222	1.05 = 0.0050*H	Taglio	-	25542.73	0.0248	34.50
5	Maschio (P)	Piano 1	7 - 8	702.8	210.0	25.0	1447	-	50518	0.0287	2.10 = 0.0100*H	Flessione	-	25912.92	0.0253	35.00
6	Maschio (P)	Piano 1	6 - 10	137.3	210.0	25.0	1379	-	58813	0.0234	1.05 = 0.0050*H	Taglio	-	26283.10	0.0258	35.50
7	Maschio (P)	Piano 1	6 - 7	403.1	210.0	25.0	746	-	28974	0.0257	2.10 = 0.0100*H	Flessione	-	27023.47	0.0269	36.50
8	Maschio (P)	Piano 1	5 - 9	137.5	200.0	25.0	1323	-	68353	0.0193	1.00 = 0.0050*H	Taglio	-	28504.21	0.0291	38.50
9	Maschio (P)	Piano 1	1 - 5	137.5	200.0	25.0	1334	-	68353	0.0195	1.00 = 0.0050*H	Taglio	-	28874.39	0.0297	39.00
10	Maschio (P)	Piano 1	1 - 5	130.0	200.0	25.0	1277	-	64631	0.0198	1.00 = 0.0050*H	Taglio	-	28874.39	0.0297	39.00
11	Maschio (P)	Piano 1	4 - 8	605.0	385.0	25.0	6171	-	172062	0.0359	1.92 = 0.0050*H	Taglio	-	28874.39	0.0297	39.00
12	Maschio (P)	Piano 1	5 - 9	130.0	200.0	25.0	1274	-	64631	0.0197	1.00 = 0.0050*H	Taglio	-	28874.39	0.0297	39.00
13	Maschio (P)	Piano 1	1 - 5	137.5	200.0	25.0	1316	-	64631	0.0204	1.00 = 0.0050*H	Taglio	-	29244.58	0.0308	39.50
14	Maschio (P)	Piano 1	5 - 9	132.5	200.0	25.0	1254	-	60952	0.0206	1.00 = 0.0050*H	Taglio	-	29244.58	0.0308	39.50
15	Maschio (P)	Piano 1	8 - 12	137.5	280.0	25.0	1376	-	35812	0.0384	1.40 = 0.0050*H	Taglio	-	29614.76	0.0323	40.00
16	Maschio (P)	Piano 1	8 - 12	137.5	280.0	25.0	1334	-	32140	0.0415	1.40 = 0.0050*H	Taglio	-	30355.13	0.0360	41.00
17	Maschio (P)	Piano 1	2 - 3	132.7	200.0	25.0	598	-	10970	0.0545	2.00 = 0.0100*H	Flessione	-	33316.61	0.0534	45.00
18	Maschio (P)	Piano 1	9 - 10	130.0	200.0	25.0	462	-	10747	0.0430	2.00 = 0.0100*H	Flessione	-	33316.61	0.0534	45.00
19	Maschio (P)	Piano 1	9 - 10	130.0	200.0	25.0	482	-	10747	0.0448	2.00 = 0.0100*H	Flessione	-	33316.61	0.0534	45.00
20	Maschio (P)	Piano 1	2 - 3	132.3	200.0	25.0	562	-	10937	0.0514	2.00 = 0.0100*H	Flessione	-	33686.79	0.0561	45.50

										0*H						
21	Maschio (P)	Piano 1	5 - 6	593.4	210.0	25.0	2019	-	42652	0.0473	2.10 = 0.010 0*H	Flessione	-	33686.79	0.0561	45.50
22	Maschio (P)	Piano 1	5 - 6	335.5	210.0	25.0	1249	-	24115	0.0518	2.10 = 0.010 0*H	Flessione	-	33686.79	0.0561	45.50
23	Maschio (P)	Piano 1	1 - 2	421.5	280.0	25.0	828	-	13148	0.0630	2.80 = 0.010 0*H	Flessione	-	34797.35	0.0736	47.00
24	Maschio (P)	Piano 1	9 - 10	147.5	280.0	25.0	304	-	4601	0.0662	2.80 = 0.010 0*H	Flessione	-	34797.35	0.0736	47.00
25	Maschio (P)	Piano 1	1 - 2	137.4	280.0	25.0	305	-	4286	0.0712	2.80 = 0.010 0*H	Flessione	-	35167.53	0.0816	47.50
26	Maschio (P)	Piano 1	3 - 4	135.3	280.0	25.0	334	-	4220	0.0792	2.80 = 0.010 0*H	Flessione	-	35167.53	0.0816	47.50
27	Maschio (P)	Piano 1	3 - 4	137.5	280.0	25.0	364	-	4290	0.0848	2.80 = 0.010 0*H	Flessione	-	35167.53	0.0816	47.50
28	Maschio (P)	Piano 1	9 - 10	121.4	280.0	25.0	267	-	3787	0.0706	2.80 = 0.010 0*H	Flessione	-	35167.53	0.0816	47.50
29	Maschio (P)	Piano 1	10 - 11	133.5	280.0	25.0	300	-	4164	0.0722	2.80 = 0.010 0*H	Flessione	-	35167.53	0.0816	47.50
30	Maschio (P)	Piano 1	10 - 11	121.5	280.0	25.0	292	-	3790	0.0770	2.80 = 0.010 0*H	Flessione	-	35167.53	0.0816	47.50
31	Maschio (P)	Piano 1	11 - 12	702.8	280.0	25.0	1784	-	21923	0.0814	2.80 = 0.010 0*H	Flessione	-	35167.53	0.0816	47.50
32	Maschio (C)	Piano 1	5 - 9	130.0	200.0	25.0	1274	-	64631	0.0197	1.00 = 0.005 0*H	Taglio	-	35167.53	1.0000	47.50
33	Maschio (C)	Piano 1	5 - 9	137.5	200.0	25.0	1323	-	68353	0.0193	1.00 = 0.005 0*H	Taglio	-	35167.53	1.0000	47.50
34	Maschio (C)	Piano 1	5 - 9	132.5	200.0	25.0	1254	-	60952	0.0206	1.00 = 0.005 0*H	Taglio	-	35167.53	1.0000	47.50

Cond_Y_1(+); E(+); S2(-) : 18) - Sisma Y (+); 0.3 * Sisma X (-); Distribuzione forze: Proporzionale masse; Eccentricità accidentale (+ 0.05*Lx)

Num. Prog.	Tipo Elem.	Imp.	Fili	L [cm]	H [cm]	t [cm]	Vu [daN]	Mu [daNc m]	k [daN/cm]	δ ₀ [cm]	δ _a [cm]	Tipo Rottura	θ [rad]	F [daN]	u [cm]	S
1	Maschio (P)	Piano 1	7 - 11	461.2	210.0	25.0	5131	-	280383	0.0183	1.05 = 0.005 0*H	Taglio	-	19619.78	0.0175	26.50
2	Maschio (P)	Piano 1	3 - 7	474.1	210.0	25.0	5339	-	287713	0.0186	1.05 = 0.005 0*H	Taglio	-	19989.96	0.0178	27.00
3	Maschio (P)	Piano 1	2 - 6	393.0	210.0	25.0	4414	-	237297	0.0186	1.05 = 0.005 0*H	Taglio	-	22211.07	0.0204	30.00
4	Maschio (P)	Piano 1	6 - 10	139.9	210.0	25.0	1437	-	64631	0.0222	1.05 = 0.005 0*H	Taglio	-	25542.73	0.0246	34.50
5	Maschio (P)	Piano 1	7 - 8	702.8	210.0	25.0	1428	-	50518	0.0283	2.10 = 0.010 0*H	Flessione	-	25912.92	0.0251	35.00
6	Maschio (P)	Piano 1	6 - 10	137.3	210.0	25.0	1380	-	58813	0.0235	1.05 = 0.005 0*H	Taglio	-	26283.10	0.0257	35.50
7	Maschio (P)	Piano 1	6 - 7	403.1	210.0	25.0	744	-	28974	0.0257	2.10 = 0.010 0*H	Flessione	-	27023.47	0.0267	36.50
8	Maschio (P)	Piano 1	5 - 9	137.5	200.0	25.0	1338	-	68353	0.0196	1.00 = 0.005 0*H	Taglio	-	28504.21	0.0289	38.50
9	Maschio (P)	Piano 1	1 - 5	137.5	200.0	25.0	1349	-	68353	0.019	1.00 =	Taglio	-	28874	0.029	39.00

		1								7	0.005 0*H			.39	5	
10	Maschio (P)	Piano 1	1 - 5	130.0	200.0	25.0	1291	-	64631	0.020 0	1.00 = 0.005 0*H	Taglio	-	28874 .39	0.029 5	39.00
11	Maschio (P)	Piano 1	4 - 8	605.0	385.0	25.0	6115	-	17206 2	0.035 5	1.92 = 0.005 0*H	Taglio	-	28874 .39	0.029 5	39.00
12	Maschio (P)	Piano 1	5 - 9	130.0	200.0	25.0	1288	-	64631	0.019 9	1.00 = 0.005 0*H	Taglio	-	28874 .39	0.029 5	39.00
13	Maschio (P)	Piano 1	1 - 5	137.5	200.0	25.0	1330	-	64631	0.020 6	1.00 = 0.005 0*H	Taglio	-	29244 .58	0.030 6	39.50
14	Maschio (P)	Piano 1	5 - 9	132.5	200.0	25.0	1269	-	60952	0.020 8	1.00 = 0.005 0*H	Taglio	-	29244 .58	0.030 6	39.50
15	Maschio (P)	Piano 1	8 - 12	137.5	280.0	25.0	1364	-	35812	0.038 1	1.40 = 0.005 0*H	Taglio	-	29614 .76	0.032 2	40.00
16	Maschio (P)	Piano 1	8 - 12	137.5	280.0	25.0	1322	-	32140	0.041 1	1.40 = 0.005 0*H	Taglio	-	30355 .13	0.035 8	41.00
17	Maschio (P)	Piano 1	2 - 3	132.7	200.0	25.0	593	-	10970	0.054 0	2.00 = 0.010 0*H	Flessi one	-	33316 .61	0.053 2	45.00
18	Maschio (P)	Piano 1	2 - 3	132.3	200.0	25.0	561	-	10937	0.051 3	2.00 = 0.010 0*H	Flessi one	-	33686 .79	0.055 5	45.50
19	Maschio (P)	Piano 1	9 - 10	130.0	200.0	25.0	473	-	10747	0.044 0	2.00 = 0.010 0*H	Flessi one	-	33686 .79	0.055 5	45.50
20	Maschio (P)	Piano 1	9 - 10	130.0	200.0	25.0	490	-	10747	0.045 6	2.00 = 0.010 0*H	Flessi one	-	33686 .79	0.055 5	45.50
21	Maschio (P)	Piano 1	5 - 6	593.4	210.0	25.0	2053	-	42652	0.048 1	2.10 = 0.010 0*H	Flessi one	-	34056 .98	0.058 4	46.00
22	Maschio (P)	Piano 1	5 - 6	335.5	210.0	25.0	1254	-	24115	0.052 0	2.10 = 0.010 0*H	Flessi one	-	34056 .98	0.058 4	46.00
23	Maschio (P)	Piano 1	1 - 2	421.5	280.0	25.0	843	-	13148	0.064 2	2.80 = 0.010 0*H	Flessi one	-	35167 .53	0.075 9	47.50
24	Maschio (P)	Piano 1	1 - 2	137.4	280.0	25.0	306	-	4286	0.071 3	2.80 = 0.010 0*H	Flessi one	-	35167 .53	0.075 9	47.50
25	Maschio (P)	Piano 1	9 - 10	147.5	280.0	25.0	308	-	4601	0.067 0	2.80 = 0.010 0*H	Flessi one	-	35167 .53	0.075 9	47.50
26	Maschio (P)	Piano 1	9 - 10	121.4	280.0	25.0	268	-	3787	0.070 8	2.80 = 0.010 0*H	Flessi one	-	35167 .53	0.075 9	47.50
27	Maschio (P)	Piano 1	10 - 11	133.5	280.0	25.0	301	-	4164	0.072 2	2.80 = 0.010 0*H	Flessi one	-	35167 .53	0.075 9	47.50
28	Maschio (P)	Piano 1	10 - 11	121.5	280.0	25.0	289	-	3790	0.076 4	2.80 = 0.010 0*H	Flessi one	-	35167 .53	0.075 9	47.50
29	Maschio (P)	Piano 1	3 - 4	135.3	280.0	25.0	0	-	4220	0.000 0	1.40 = 0.005 0*H	Taglio	-	35537 .71	0.088 1	48.00
30	Maschio (P)	Piano 1	3 - 4	137.5	280.0	25.0	357	-	4290	0.083 1	2.80 = 0.010 0*H	Flessi one	-	35537 .71	0.088 1	48.00
31	Maschio (P)	Piano 1	11 - 12	702.8	280.0	25.0	0	-	21923	0.000 0	1.40 = 0.005 0*H	Taglio	-	35537 .71	0.088 1	48.00
32	Maschio (C)	Piano 1	5 - 9	130.0	200.0	25.0	1288	-	64631	0.019 9	1.00 = 0.005 0*H	Taglio	-	35537 .71	1.000 0	48.00
33	Maschio (C)	Piano 1	5 - 9	137.5	200.0	25.0	1338	-	68353	0.019 6	1.00 = 0.005 0*H	Taglio	-	35537 .71	1.000 0	48.00
34	Maschio (C)	Piano	5 - 9	132.5	200.0	25.0	1269	-	60952	0.020	1.00 =	Taglio	-	35537	1.000	48.00

		1							8	0.005 0*H			.71	0	
--	--	---	--	--	--	--	--	--	---	--------------	--	--	-----	---	--

Cond_Y_1(+); E(-); S2(+) : 19) - Sisma Y (+); 0.3 * Sisma X (+); Distribuzione forze: Proporzionale masse;
Eccentricità accidentale (- 0.05*Lx)

Num. Prog.	Tipo Elem.	Imp.	Fili	L [cm]	H [cm]	t [cm]	Vu [daN]	Mu [daNc m]	k [daN/cm]	δ_0 [cm]	δ_u [cm]	Tipo Rottura	θ [rad]	F [daN]	u [cm]	S
1	Maschio (P)	Piano 1	7 - 11	461.2	210.0	25.0	5148	-	280383	0.0184	1.05 = 0.005 0*H	Taglio	-	21100.52	0.0180	28.50
2	Maschio (P)	Piano 1	3 - 7	474.1	210.0	25.0	5355	-	287713	0.0186	1.05 = 0.005 0*H	Taglio	-	21470.70	0.0184	29.00
3	Maschio (P)	Piano 1	2 - 6	393.0	210.0	25.0	4415	-	237297	0.0186	1.05 = 0.005 0*H	Taglio	-	22951.44	0.0200	31.00
4	Maschio (P)	Piano 1	6 - 10	139.9	210.0	25.0	1436	-	64631	0.0222	1.05 = 0.005 0*H	Taglio	-	25912.92	0.0236	35.00
5	Maschio (P)	Piano 1	5 - 9	137.5	200.0	25.0	1320	-	68353	0.0193	1.00 = 0.005 0*H	Taglio	-	26283.10	0.0241	35.50
6	Maschio (P)	Piano 1	1 - 5	137.5	200.0	25.0	1337	-	68353	0.0196	1.00 = 0.005 0*H	Taglio	-	26653.29	0.0246	36.00
7	Maschio (P)	Piano 1	5 - 9	130.0	200.0	25.0	1274	-	64631	0.0197	1.00 = 0.005 0*H	Taglio	-	26653.29	0.0246	36.00
8	Maschio (P)	Piano 1	1 - 5	130.0	200.0	25.0	1278	-	64631	0.0198	1.00 = 0.005 0*H	Taglio	-	27023.47	0.0251	36.50
9	Maschio (P)	Piano 1	6 - 10	137.3	210.0	25.0	1379	-	58813	0.0234	1.05 = 0.005 0*H	Taglio	-	27023.47	0.0251	36.50
10	Maschio (P)	Piano 1	1 - 5	137.5	200.0	25.0	1320	-	64631	0.0204	1.00 = 0.005 0*H	Taglio	-	27393.65	0.0258	37.00
11	Maschio (P)	Piano 1	5 - 9	132.5	200.0	25.0	1251	-	60952	0.0205	1.00 = 0.005 0*H	Taglio	-	27393.65	0.0258	37.00
12	Maschio (P)	Piano 1	6 - 7	403.1	210.0	25.0	746	-	28974	0.0257	2.10 = 0.010 0*H	Flessione	-	27763.84	0.0268	37.50
13	Maschio (P)	Piano 1	7 - 8	702.8	210.0	25.0	1448	-	50518	0.0287	2.10 = 0.010 0*H	Flessione	-	28134.02	0.0277	38.00
14	Maschio (P)	Piano 1	4 - 8	605.0	385.0	25.0	6687	-	184709	0.0362	1.92 = 0.005 0*H	Taglio	-	30725.32	0.0341	41.50
15	Maschio (P)	Piano 1	8 - 12	137.5	280.0	25.0	1377	-	35812	0.0384	1.40 = 0.005 0*H	Taglio	-	31095.50	0.0356	42.00
16	Maschio (P)	Piano 1	8 - 12	137.5	280.0	25.0	1335	-	32140	0.0415	1.40 = 0.005 0*H	Taglio	-	31835.87	0.0393	43.00
17	Maschio (P)	Piano 1	9 - 10	130.0	200.0	25.0	461	-	10747	0.0429	2.00 = 0.010 0*H	Flessione	-	33316.61	0.0480	45.00
18	Maschio (P)	Piano 1	9 - 10	130.0	200.0	25.0	481	-	10747	0.0448	2.00 = 0.010 0*H	Flessione	-	33686.79	0.0503	45.50
19	Maschio (P)	Piano 1	2 - 3	132.3	200.0	25.0	562	-	10937	0.0514	2.00 = 0.010 0*H	Flessione	-	34056.98	0.0528	46.00
20	Maschio (P)	Piano 1	5 - 6	593.4	210.0	25.0	2018	-	42652	0.0473	2.10 = 0.010 0*H	Flessione	-	34056.98	0.0528	46.00
21	Maschio (P)	Piano 1	2 - 3	132.7	200.0	25.0	598	-	10970	0.0545	2.00 = 0.010 0*H	Flessione	-	34427.16	0.0566	46.50
22	Maschio (P)	Piano 1	5 - 6	335.5	210.0	25.0	1249	-	24115	0.0518	2.10 = 0.010 0*H	Flessione	-	34427.16	0.0566	46.50

23	Maschio (P)	Piano 1	1 - 2	421.5	280.0	25.0	828	-	13148	0.0630	2.80 = 0.0100*H	Flessione	-	35167.53	0.0682	47.50
24	Maschio (P)	Piano 1	1 - 2	137.4	280.0	25.0	305	-	4286	0.0712	2.80 = 0.0100*H	Flessione	-	35537.71	0.0755	48.00
25	Maschio (P)	Piano 1	9 - 10	147.5	280.0	25.0	304	-	4601	0.0662	2.80 = 0.0100*H	Flessione	-	35537.71	0.0755	48.00
26	Maschio (P)	Piano 1	9 - 10	121.4	280.0	25.0	267	-	3787	0.0705	2.80 = 0.0100*H	Flessione	-	35537.71	0.0755	48.00
27	Maschio (P)	Piano 1	10 - 11	133.5	280.0	25.0	300	-	4164	0.0721	2.80 = 0.0100*H	Flessione	-	35537.71	0.0755	48.00
28	Maschio (P)	Piano 1	3 - 4	135.3	280.0	25.0	334	-	4220	0.0792	2.80 = 0.0100*H	Flessione	-	35907.90	0.0864	48.50
29	Maschio (P)	Piano 1	3 - 4	137.5	280.0	25.0	364	-	4290	0.0849	2.80 = 0.0100*H	Flessione	-	35907.90	0.0864	48.50
30	Maschio (P)	Piano 1	10 - 11	121.5	280.0	25.0	292	-	3790	0.0770	2.80 = 0.0100*H	Flessione	-	35907.90	0.0864	48.50
31	Maschio (P)	Piano 1	11 - 12	702.8	280.0	25.0	1785	-	21923	0.0814	2.80 = 0.0100*H	Flessione	-	35907.90	0.0864	48.50
32	Maschio (C)	Piano 1	5 - 9	130.0	200.0	25.0	1274	-	64631	0.0197	1.00 = 0.0050*H	Taglio	-	35907.90	1.0000	48.50
33	Maschio (C)	Piano 1	5 - 9	137.5	200.0	25.0	1320	-	68353	0.0193	1.00 = 0.0050*H	Taglio	-	35907.90	1.0000	48.50
34	Maschio (C)	Piano 1	5 - 9	132.5	200.0	25.0	1251	-	60952	0.0205	1.00 = 0.0050*H	Taglio	-	35907.90	1.0000	48.50

Cond_Y_1(+); E(-); S2(-): 20) - Sisma Y (+); 0.3 * Sisma X (-); Distribuzione forze: Proporzionale masse; Eccentricità accidentale (- 0.05*Lx)

Num. Prog.	Tipo Elem.	Imp.	Fili	L [cm]	H [cm]	t [cm]	Vu [daN]	Mu [daN/cm]	k [daN/cm]	δ_0 [cm]	δ_u [cm]	Tipo Rottura	θ [rad]	F [daN]	u [cm]	S
1	Maschio (P)	Piano 1	7 - 11	461.2	210.0	25.0	5131	-	280383	0.0183	1.05 = 0.0050*H	Taglio	-	20730.33	0.0178	28.00
2	Maschio (P)	Piano 1	3 - 7	474.1	210.0	25.0	5338	-	287713	0.0186	1.05 = 0.0050*H	Taglio	-	21100.52	0.0182	28.50
3	Maschio (P)	Piano 1	2 - 6	393.0	210.0	25.0	4416	-	237297	0.0186	1.05 = 0.0050*H	Taglio	-	22581.26	0.0198	30.50
4	Maschio (P)	Piano 1	6 - 10	139.9	210.0	25.0	1436	-	64631	0.0222	1.05 = 0.0050*H	Taglio	-	25542.73	0.0235	34.50
5	Maschio (P)	Piano 1	1 - 5	137.5	200.0	25.0	1351	-	68353	0.0198	1.00 = 0.0050*H	Taglio	-	26283.10	0.0245	35.50
6	Maschio (P)	Piano 1	5 - 9	137.5	200.0	25.0	1335	-	68353	0.0195	1.00 = 0.0050*H	Taglio	-	26283.10	0.0245	35.50
7	Maschio (P)	Piano 1	1 - 5	130.0	200.0	25.0	1291	-	64631	0.0200	1.00 = 0.0050*H	Taglio	-	26653.29	0.0250	36.00
8	Maschio (P)	Piano 1	5 - 9	130.0	200.0	25.0	1287	-	64631	0.0199	1.00 = 0.0050*H	Taglio	-	26653.29	0.0250	36.00
9	Maschio (P)	Piano 1	6 - 10	137.3	210.0	25.0	1379	-	58813	0.0235	1.05 = 0.0050*H	Taglio	-	26653.29	0.0250	36.00
10	Maschio (P)	Piano 1	1 - 5	137.5	200.0	25.0	1334	-	64631	0.0206	1.00 = 0.0050*H	Taglio	-	27023.47	0.0257	36.50
11	Maschio (P)	Piano 1	5 - 9	132.5	200.0	25.0	1265	-	60952	0.0207	1.00 = 0.0050*H	Taglio	-	27023.47	0.0257	36.50

										0*H						
12	Maschio (P)	Piano 1	6 - 7	403.1	210.0	25.0	744	-	28974	0.0257	2.10 = 0.0100*H	Flessione	-	27393.65	0.0267	37.00
13	Maschio (P)	Piano 1	7 - 8	702.8	210.0	25.0	1427	-	50518	0.0283	2.10 = 0.0100*H	Flessione	-	27393.65	0.0267	37.00
14	Maschio (P)	Piano 1	4 - 8	605.0	385.0	25.0	6114	-	172062	0.0355	1.92 = 0.0050*H	Taglio	-	29984.95	0.0333	40.50
15	Maschio (P)	Piano 1	8 - 12	137.5	280.0	25.0	1364	-	35812	0.0381	1.40 = 0.0050*H	Taglio	-	30725.32	0.0364	41.50
16	Maschio (P)	Piano 1	8 - 12	137.5	280.0	25.0	1322	-	32140	0.0411	1.40 = 0.0050*H	Taglio	-	31465.68	0.0401	42.50
17	Maschio (P)	Piano 1	9 - 10	130.0	200.0	25.0	472	-	10747	0.0439	2.00 = 0.0100*H	Flessione	-	32946.42	0.0488	44.50
18	Maschio (P)	Piano 1	9 - 10	130.0	200.0	25.0	489	-	10747	0.0455	2.00 = 0.0100*H	Flessione	-	33316.61	0.0511	45.00
19	Maschio (P)	Piano 1	2 - 3	132.3	200.0	25.0	562	-	10937	0.0514	2.00 = 0.0100*H	Flessione	-	33686.79	0.0535	45.50
20	Maschio (P)	Piano 1	5 - 6	593.4	210.0	25.0	2053	-	42652	0.0481	2.10 = 0.0100*H	Flessione	-	33686.79	0.0535	45.50
21	Maschio (P)	Piano 1	2 - 3	132.7	200.0	25.0	593	-	10970	0.0540	2.00 = 0.0100*H	Flessione	-	34056.98	0.0573	46.00
22	Maschio (P)	Piano 1	5 - 6	335.5	210.0	25.0	1254	-	24115	0.0520	2.10 = 0.0100*H	Flessione	-	34056.98	0.0573	46.00
23	Maschio (P)	Piano 1	1 - 2	421.5	280.0	25.0	845	-	13148	0.0643	2.80 = 0.0100*H	Flessione	-	34797.35	0.0689	47.00
24	Maschio (P)	Piano 1	1 - 2	137.4	280.0	25.0	306	-	4286	0.0714	2.80 = 0.0100*H	Flessione	-	35167.53	0.0763	47.50
25	Maschio (P)	Piano 1	9 - 10	147.5	280.0	25.0	308	-	4601	0.0669	2.80 = 0.0100*H	Flessione	-	35167.53	0.0763	47.50
26	Maschio (P)	Piano 1	9 - 10	121.4	280.0	25.0	268	-	3787	0.0707	2.80 = 0.0100*H	Flessione	-	35167.53	0.0763	47.50
27	Maschio (P)	Piano 1	10 - 11	133.5	280.0	25.0	300	-	4164	0.0721	2.80 = 0.0100*H	Flessione	-	35167.53	0.0763	47.50
28	Maschio (P)	Piano 1	10 - 11	121.5	280.0	25.0	289	-	3790	0.0763	2.80 = 0.0100*H	Flessione	-	35167.53	0.0763	47.50
29	Maschio (P)	Piano 1	3 - 4	135.3	280.0	25.0	0	-	4220	0.0000	1.40 = 0.0050*H	Taglio	-	35537.71	0.0884	48.00
30	Maschio (P)	Piano 1	3 - 4	137.5	280.0	25.0	357	-	4290	0.0832	2.80 = 0.0100*H	Flessione	-	35537.71	0.0884	48.00
31	Maschio (P)	Piano 1	11 - 12	702.8	280.0	25.0	1757	-	21923	0.0801	2.80 = 0.0100*H	Flessione	-	35537.71	0.0884	48.00
32	Maschio (C)	Piano 1	5 - 9	130.0	200.0	25.0	1287	-	64631	0.0199	1.00 = 0.0050*H	Taglio	-	35537.71	1.0000	48.00
33	Maschio (C)	Piano 1	5 - 9	137.5	200.0	25.0	1335	-	68353	0.0195	1.00 = 0.0050*H	Taglio	-	35537.71	1.0000	48.00
34	Maschio (C)	Piano 1	5 - 9	132.5	200.0	25.0	1265	-	60952	0.0207	1.00 = 0.0050*H	Taglio	-	35537.71	1.0000	48.00

Cond_Y_1(-); E(+); S2(+) : 21) - Sisma Y (-); 0.3 * Sisma X (+); Distribuzione forze: Proporzionale masse; Eccentricità accidentale (+ 0.05*Lx)

Num.	Tipo Elem.	Imp.	Fili	L	H	t [cm]	Vu	Mu	k	δ_0	δ_u	Tipo	θ	F	u	S
------	------------	------	------	---	---	--------	----	----	---	------------	------------	------	----------	---	---	---

Prog.				[cm]	[cm]		[daN]	[daN/cm]	[daN/cm]	[cm]	[cm]	Rottura	[rad]	[daN]	[cm]	
1	Maschio (P)	Piano 1	7 - 11	461.2	210.0	25.0	5029	-	280383	0.0179	1.05 = 0.0050*H	Taglio	-	-19989.96	0.0173	27.00
2	Maschio (P)	Piano 1	3 - 7	474.1	210.0	25.0	5504	-	287713	0.0191	1.05 = 0.0050*H	Taglio	-	-21100.52	0.0184	28.50
3	Maschio (P)	Piano 1	2 - 6	393.0	210.0	25.0	4568	-	237297	0.0192	1.05 = 0.0050*H	Taglio	-	-23691.81	0.0212	32.00
4	Maschio (P)	Piano 1	6 - 10	139.9	210.0	25.0	1407	-	64631	0.0218	1.05 = 0.0050*H	Taglio	-	-25912.92	0.0239	35.00
5	Maschio (P)	Piano 1	6 - 10	137.3	210.0	25.0	1307	-	58813	0.0222	1.05 = 0.0050*H	Taglio	-	-26283.10	0.0244	35.50
6	Maschio (P)	Piano 1	7 - 8	702.8	210.0	25.0	1461	-	50518	0.0289	2.10 = 0.0100*H	Flessione	-	-27393.65	0.0260	37.00
7	Maschio (P)	Piano 1	5 - 9	137.5	200.0	25.0	1269	-	68353	0.0186	1.00 = 0.0050*H	Taglio	-	-28134.02	0.0270	38.00
8	Maschio (P)	Piano 1	6 - 7	403.1	210.0	25.0	750	-	28974	0.0259	2.10 = 0.0100*H	Flessione	-	-28134.02	0.0270	38.00
9	Maschio (P)	Piano 1	5 - 9	132.5	200.0	25.0	1163	-	60952	0.0191	1.00 = 0.0050*H	Taglio	-	-28504.21	0.0276	38.50
10	Maschio (P)	Piano 1	5 - 9	130.0	200.0	25.0	1260	-	64631	0.0195	1.00 = 0.0050*H	Taglio	-	-28874.39	0.0281	39.00
11	Maschio (P)	Piano 1	1 - 5	137.5	200.0	25.0	1384	-	68353	0.0202	1.00 = 0.0050*H	Taglio	-	-29244.58	0.0288	39.50
12	Maschio (P)	Piano 1	1 - 5	130.0	200.0	25.0	1288	-	64631	0.0199	1.00 = 0.0050*H	Taglio	-	-29244.58	0.0288	39.50
13	Maschio (P)	Piano 1	1 - 5	137.5	200.0	25.0	1402	-	64631	0.0217	1.00 = 0.0050*H	Taglio	-	-29984.95	0.0303	40.50
14	Maschio (P)	Piano 1	4 - 8	605.0	385.0	25.0	7425	-	197913	0.0375	1.92 = 0.0050*H	Taglio	-	-30725.32	0.0321	41.50
15	Maschio (P)	Piano 1	8 - 12	137.5	280.0	25.0	1374	-	35812	0.0384	1.40 = 0.0050*H	Taglio	-	-31095.50	0.0337	42.00
16	Maschio (P)	Piano 1	8 - 12	137.5	280.0	25.0	1259	-	32140	0.0392	2.80 = 0.0100*H	Flessione	-	-31095.50	0.0337	42.00
17	Maschio (P)	Piano 1	9 - 10	130.0	200.0	25.0	379	-	10747	0.0352	2.00 = 0.0100*H	Flessione	-	-32946.42	0.0445	44.50
18	Maschio (P)	Piano 1	9 - 10	130.0	200.0	25.0	401	-	10747	0.0373	2.00 = 0.0100*H	Flessione	-	-32946.42	0.0445	44.50
19	Maschio (P)	Piano 1	5 - 6	593.4	210.0	25.0	2019	-	42652	0.0473	2.10 = 0.0100*H	Flessione	-	-34427.16	0.0544	46.50
20	Maschio (P)	Piano 1	5 - 6	335.5	210.0	25.0	1254	-	24115	0.0520	2.10 = 0.0100*H	Flessione	-	-34797.35	0.0578	47.00
21	Maschio (P)	Piano 1	2 - 3	132.3	200.0	25.0	639	-	10937	0.0584	2.00 = 0.0100*H	Flessione	-	-35167.53	0.0621	47.50
22	Maschio (P)	Piano 1	2 - 3	132.7	200.0	25.0	674	-	10970	0.0615	2.00 = 0.0100*H	Flessione	-	-35167.53	0.0621	47.50
23	Maschio (P)	Piano 1	9 - 10	147.5	280.0	25.0	253	-	4601	0.0549	2.80 = 0.0100*H	Flessione	-	-35167.53	0.0621	47.50
24	Maschio (P)	Piano 1	9 - 10	121.4	280.0	25.0	0	-	3787	0.0000	1.40 = 0.0050*H	Taglio	-	-35537.71	0.0684	48.00
25	Maschio (P)	Piano	10 -	133.5	280.0	25.0	256	-	4164	0.061	2.80 =	Flessione	-	-3553	0.068	48.00

		1	11							4	0.010 0*H	one		7.71	4	
26	Maschio (P)	Piano 1	10 - 11	121.5	280.0	25.0	253	-	3790	0.066 7	2.80 = 0.010 0*H	Flessi one	-	-3553 7.71	0.068 4	48.00
27	Maschio (P)	Piano 1	11 - 12	702.8	280.0	25.0	1567	-	21923	0.071 5	2.80 = 0.010 0*H	Flessi one	-	-3553 7.71	0.068 4	48.00
28	Maschio (P)	Piano 1	1 - 2	421.5	280.0	25.0	975	-	13148	0.074 2	2.80 = 0.010 0*H	Flessi one	-	-3590 7.90	0.084 6	48.50
29	Maschio (P)	Piano 1	1 - 2	137.4	280.0	25.0	0	-	4286	0.000 0	1.40 = 0.005 0*H	Taglio	-	-3627 8.08	0.119 0	49.00
30	Maschio (P)	Piano 1	3 - 4	135.3	280.0	25.0	0	-	4220	0.000 0	1.40 = 0.005 0*H	Taglio	-	-3627 8.08	0.119 0	49.00
31	Maschio (P)	Piano 1	3 - 4	137.5	280.0	25.0	0	-	4290	0.000 0	1.40 = 0.005 0*H	Taglio	-	-3627 8.08	0.119 0	49.00
32	Maschio (C)	Piano 1	5 - 9	130.0	200.0	25.0	1260	-	64631	0.019 5	1.00 = 0.005 0*H	Taglio	-	-3627 8.08	1.000 0	49.00
33	Maschio (C)	Piano 1	5 - 9	137.5	200.0	25.0	1269	-	68353	0.018 6	1.00 = 0.005 0*H	Taglio	-	-3627 8.08	1.000 0	49.00
34	Maschio (C)	Piano 1	5 - 9	132.5	200.0	25.0	1163	-	60952	0.019 1	1.00 = 0.005 0*H	Taglio	-	-3627 8.08	1.000 0	49.00

Cond_Y_1(-); E(+); S2(-): 22) - Sisma Y (-); 0.3 * Sisma X (-); Distribuzione forze: Proporzionale masse; Eccentricità accidentale (+ 0.05*Lx)

Num. Prog.	Tipo Elem.	Imp.	Fili	L [cm]	H [cm]	t [cm]	Vu [daN]	Mu [daNc m]	k [daN/ cm]	δ_0 [cm]	δ_u [cm]	Tipo Rottu ra	θ [rad]	F [daN]	u [cm]	S
1	Maschio (P)	Piano 1	7 - 11	461.2	210.0	25.0	5015	-	28038 3	0.017 9	1.05 = 0.005 0*H	Taglio	-	-1924 9.60	0.017 2	26.00
2	Maschio (P)	Piano 1	3 - 7	474.1	210.0	25.0	5484	-	28771 3	0.019 1	1.05 = 0.005 0*H	Taglio	-	-2036 0.15	0.018 3	27.50
3	Maschio (P)	Piano 1	2 - 6	393.0	210.0	25.0	4565	-	23729 7	0.019 2	1.05 = 0.005 0*H	Taglio	-	-2295 1.44	0.021 3	31.00
4	Maschio (P)	Piano 1	6 - 10	139.9	210.0	25.0	1408	-	64631	0.021 8	1.05 = 0.005 0*H	Taglio	-	-2517 2.55	0.024 1	34.00
5	Maschio (P)	Piano 1	6 - 10	137.3	210.0	25.0	1309	-	58813	0.022 3	1.05 = 0.005 0*H	Taglio	-	-2554 2.73	0.024 6	34.50
6	Maschio (P)	Piano 1	7 - 8	702.8	210.0	25.0	1441	-	50518	0.028 5	2.10 = 0.010 0*H	Flessi one	-	-2591 2.92	0.025 2	35.00
7	Maschio (P)	Piano 1	6 - 7	403.1	210.0	25.0	748	-	28974	0.025 8	2.10 = 0.010 0*H	Flessi one	-	-2739 3.65	0.027 3	37.00
8	Maschio (P)	Piano 1	5 - 9	137.5	200.0	25.0	1285	-	68353	0.018 8	1.00 = 0.005 0*H	Taglio	-	-2813 4.02	0.028 4	38.00
9	Maschio (P)	Piano 1	5 - 9	132.5	200.0	25.0	1179	-	60952	0.019 3	1.00 = 0.005 0*H	Taglio	-	-2850 4.21	0.029 0	38.50
10	Maschio (P)	Piano 1	5 - 9	130.0	200.0	25.0	1275	-	64631	0.019 7	1.00 = 0.005 0*H	Taglio	-	-2887 4.39	0.029 6	39.00
11	Maschio (P)	Piano 1	1 - 5	137.5	200.0	25.0	1398	-	68353	0.020 4	1.00 = 0.005 0*H	Taglio	-	-2924 4.58	0.030 2	39.50
12	Maschio (P)	Piano 1	1 - 5	130.0	200.0	25.0	1302	-	64631	0.020 1	1.00 = 0.005 0*H	Taglio	-	-2924 4.58	0.030 2	39.50
13	Maschio (P)	Piano 1	4 - 8	605.0	385.0	25.0	6439	-	17523 6	0.036 7	1.92 = 0.005 0*H	Taglio	-	-2961 4.76	0.031 0	40.00

14	Maschio (P)	Piano 1	1 - 5	137.5	200.0	25.0	1415	-	64631	0.0219	1.00 = 0.0050*H	Taglio	-	-29984.95	0.0323	40.50
15	Maschio (P)	Piano 1	8 - 12	137.5	280.0	25.0	1362	-	35812	0.0380	1.40 = 0.0050*H	Taglio	-	-29984.95	0.0323	40.50
16	Maschio (P)	Piano 1	8 - 12	137.5	280.0	25.0	1237	-	32140	0.0385	2.80 = 0.0100*H	Flessione	-	-29984.95	0.0323	40.50
17	Maschio (P)	Piano 1	9 - 10	130.0	200.0	25.0	391	-	10747	0.0364	2.00 = 0.0100*H	Flessione	-	-32576.24	0.0476	44.00
18	Maschio (P)	Piano 1	9 - 10	130.0	200.0	25.0	411	-	10747	0.0382	2.00 = 0.0100*H	Flessione	-	-32576.24	0.0476	44.00
19	Maschio (P)	Piano 1	5 - 6	593.4	210.0	25.0	2053	-	42652	0.0481	2.10 = 0.0100*H	Flessione	-	-34056.98	0.0575	46.00
20	Maschio (P)	Piano 1	5 - 6	335.5	210.0	25.0	1259	-	24115	0.0522	2.10 = 0.0100*H	Flessione	-	-34056.98	0.0575	46.00
21	Maschio (P)	Piano 1	2 - 3	132.3	200.0	25.0	637	-	10937	0.0583	2.00 = 0.0100*H	Flessione	-	-34427.16	0.0618	46.50
22	Maschio (P)	Piano 1	2 - 3	132.7	200.0	25.0	668	-	10970	0.0609	2.00 = 0.0100*H	Flessione	-	-34427.16	0.0618	46.50
23	Maschio (P)	Piano 1	9 - 10	147.5	280.0	25.0	0	-	4601	0.0000	1.40 = 0.0050*H	Taglio	-	-34797.35	0.0676	47.00
24	Maschio (P)	Piano 1	9 - 10	121.4	280.0	25.0	227	-	3787	0.0600	2.80 = 0.0100*H	Flessione	-	-34797.35	0.0676	47.00
25	Maschio (P)	Piano 1	10 - 11	133.5	280.0	25.0	256	-	4164	0.0616	2.80 = 0.0100*H	Flessione	-	-34797.35	0.0676	47.00
26	Maschio (P)	Piano 1	10 - 11	121.5	280.0	25.0	251	-	3790	0.0662	2.80 = 0.0100*H	Flessione	-	-34797.35	0.0676	47.00
27	Maschio (P)	Piano 1	11 - 12	702.8	280.0	25.0	1543	-	21923	0.0704	2.80 = 0.0100*H	Flessione	-	-34797.35	0.0676	47.00
28	Maschio (P)	Piano 1	1 - 2	421.5	280.0	25.0	0	-	13148	0.0000	1.40 = 0.0050*H	Taglio	-	-35537.71	0.1002	48.00
29	Maschio (P)	Piano 1	1 - 2	137.4	280.0	25.0	0	-	4286	0.0000	1.40 = 0.0050*H	Taglio	-	-35537.71	0.1002	48.00
30	Maschio (P)	Piano 1	3 - 4	135.3	280.0	25.0	377	-	4220	0.0894	2.80 = 0.0100*H	Flessione	-	-35537.71	0.1002	48.00
31	Maschio (P)	Piano 1	3 - 4	137.5	280.0	25.0	404	-	4290	0.0943	2.80 = 0.0100*H	Flessione	-	-35537.71	0.1002	48.00
32	Maschio (C)	Piano 1	5 - 9	130.0	200.0	25.0	1275	-	64631	0.0197	1.00 = 0.0050*H	Taglio	-	-35537.71	1.0000	48.00
33	Maschio (C)	Piano 1	5 - 9	137.5	200.0	25.0	1285	-	68353	0.0188	1.00 = 0.0050*H	Taglio	-	-35537.71	1.0000	48.00
34	Maschio (C)	Piano 1	5 - 9	132.5	200.0	25.0	1179	-	60952	0.0193	1.00 = 0.0050*H	Taglio	-	-35537.71	1.0000	48.00

Cond_Y_1(-); E(-); S2(+): 23) - Sisma Y (-); 0.3 * Sisma X (+); Distribuzione forze: Proporzionale masse; Eccentricità accidentale (- 0.05*Lx)

Num. Prog.	Tipo Elem.	Imp.	Fili	L [cm]	H [cm]	t [cm]	Vu [daN]	Mu [daNcm]	k [daN/cm]	δ_0 [cm]	δ_u [cm]	Tipo Rottura	θ [rad]	F [daN]	u [cm]	S
1	Maschio (P)	Piano 1	7 - 11	461.2	210.0	25.0	5026	-	280383	0.0179	1.05 = 0.0050*H	Taglio	-	-22211.07	0.0177	30.00
2	Maschio (P)	Piano 1	3 - 7	474.1	210.0	25.0	5612	-	299060	0.0188	1.05 = 0.0050*H	Taglio	-	-23321.62	0.0186	31.50

											0*H					
3	Maschio (P)	Piano 1	2 - 6	393.0	210.0	25.0	4568	-	237297	0.0192	1.05 = 0.005 0*H	Taglio	-	-24802.36	0.0201	33.50
4	Maschio (P)	Piano 1	5 - 9	137.5	200.0	25.0	1273	-	68353	0.0186	1.00 = 0.005 0*H	Taglio	-	-25912.92	0.0213	35.00
5	Maschio (P)	Piano 1	5 - 9	132.5	200.0	25.0	1168	-	60952	0.0192	1.00 = 0.005 0*H	Taglio	-	-26653.29	0.0222	36.00
6	Maschio (P)	Piano 1	5 - 9	130.0	200.0	25.0	1261	-	64631	0.0195	1.00 = 0.005 0*H	Taglio	-	-27023.47	0.0227	36.50
7	Maschio (P)	Piano 1	6 - 10	139.9	210.0	25.0	1407	-	64631	0.0218	1.05 = 0.005 0*H	Taglio	-	-27023.47	0.0227	36.50
8	Maschio (P)	Piano 1	1 - 5	137.5	200.0	25.0	1382	-	68353	0.0202	1.00 = 0.005 0*H	Taglio	-	-27393.65	0.0232	37.00
9	Maschio (P)	Piano 1	1 - 5	130.0	200.0	25.0	1288	-	64631	0.0199	1.00 = 0.005 0*H	Taglio	-	-27393.65	0.0232	37.00
10	Maschio (P)	Piano 1	6 - 10	137.3	210.0	25.0	1307	-	58813	0.0222	1.05 = 0.005 0*H	Taglio	-	-27393.65	0.0232	37.00
11	Maschio (P)	Piano 1	1 - 5	137.5	200.0	25.0	1399	-	64631	0.0216	1.00 = 0.005 0*H	Taglio	-	-28134.02	0.0246	38.00
12	Maschio (P)	Piano 1	6 - 7	403.1	210.0	25.0	750	-	28974	0.0259	2.10 = 0.010 0*H	Flessione	-	-29244.58	0.0270	39.50
13	Maschio (P)	Piano 1	7 - 8	702.8	210.0	25.0	1462	-	50518	0.0289	2.10 = 0.010 0*H	Flessione	-	-29984.95	0.0287	40.50
14	Maschio (P)	Piano 1	4 - 8	605.0	385.0	25.0	8198	-	246766	0.0332	1.92 = 0.005 0*H	Taglio	-	-31835.87	0.0328	43.00
15	Maschio (P)	Piano 1	8 - 12	137.5	280.0	25.0	1375	-	35812	0.0384	1.40 = 0.005 0*H	Taglio	-	-32946.42	0.0375	44.50
16	Maschio (P)	Piano 1	9 - 10	130.0	200.0	25.0	379	-	10747	0.0353	2.00 = 0.010 0*H	Flessione	-	-32946.42	0.0375	44.50
17	Maschio (P)	Piano 1	8 - 12	137.5	280.0	25.0	1258	-	32140	0.0391	2.80 = 0.010 0*H	Flessione	-	-33316.61	0.0394	45.00
18	Maschio (P)	Piano 1	9 - 10	130.0	200.0	25.0	401	-	10747	0.0373	2.00 = 0.010 0*H	Flessione	-	-33316.61	0.0394	45.00
19	Maschio (P)	Piano 1	5 - 6	593.4	210.0	25.0	2018	-	42652	0.0473	2.10 = 0.010 0*H	Flessione	-	-34797.35	0.0493	47.00
20	Maschio (P)	Piano 1	5 - 6	335.5	210.0	25.0	1254	-	24115	0.0520	2.10 = 0.010 0*H	Flessione	-	-35537.71	0.0560	48.00
21	Maschio (P)	Piano 1	9 - 10	147.5	280.0	25.0	253	-	4601	0.0550	2.80 = 0.010 0*H	Flessione	-	-35537.71	0.0560	48.00
22	Maschio (P)	Piano 1	2 - 3	132.3	200.0	25.0	639	-	10937	0.0584	2.00 = 0.010 0*H	Flessione	-	-35907.90	0.0606	48.50
23	Maschio (P)	Piano 1	9 - 10	121.4	280.0	25.0	226	-	3787	0.0597	2.80 = 0.010 0*H	Flessione	-	-35907.90	0.0606	48.50
24	Maschio (P)	Piano 1	2 - 3	132.7	200.0	25.0	675	-	10970	0.0615	2.00 = 0.010 0*H	Flessione	-	-36278.08	0.0662	49.00
25	Maschio (P)	Piano 1	10 - 11	133.5	280.0	25.0	256	-	4164	0.0614	2.80 = 0.010 0*H	Flessione	-	-36278.08	0.0662	49.00
26	Maschio (P)	Piano 1	10 - 11	121.5	280.0	25.0	253	-	3790	0.0667	2.80 = 0.010 0*H	Flessione	-	-36648.27	0.0734	49.50
27	Maschio (P)	Piano 1	11 - 12	702.8	280.0	25.0	1567	-	21923	0.0715	2.80 = 0.010	Flessione	-	-36648.27	0.0734	49.50

											0*H					
28	Maschio (P)	Piano 1	1 - 2	421.5	280.0	25.0	0	-	13148	0.0000	1.40 = 0.0050*H	Taglio	-	-37018.45	0.0896	50.00
29	Maschio (P)	Piano 1	1 - 2	137.4	280.0	25.0	353	-	4286	0.0825	2.80 = 0.0100*H	Flessione	-	-37018.45	0.0896	50.00
30	Maschio (P)	Piano 1	3 - 4	135.3	280.0	25.0	0	-	4220	0.0000	1.40 = 0.0050*H	Taglio	-	-37388.64	0.1521	50.50
31	Maschio (P)	Piano 1	3 - 4	137.5	280.0	25.0	0	-	4290	0.0000	1.40 = 0.0050*H	Taglio	-	-37388.64	0.1521	50.50
32	Maschio (C)	Piano 1	5 - 9	130.0	200.0	25.0	1261	-	64631	0.0195	1.00 = 0.0050*H	Taglio	-	-37388.64	1.0000	50.50
33	Maschio (C)	Piano 1	5 - 9	137.5	200.0	25.0	1273	-	68353	0.0186	1.00 = 0.0050*H	Taglio	-	-37388.64	1.0000	50.50
34	Maschio (C)	Piano 1	5 - 9	132.5	200.0	25.0	1168	-	60952	0.0192	1.00 = 0.0050*H	Taglio	-	-37388.64	1.0000	50.50

Cond_Y_1(-); E(-); S2(-) : 24) - Sisma Y (-); 0.3 * Sisma X (-); Distribuzione forze: Proporzionale masse; Eccentricità accidentale (- 0.05*Lx)

Num. Prog.	Tipo Elem.	Imp.	Fili	L [cm]	H [cm]	t [cm]	Vu [daN]	Mu [daNc m]	k [daN/cm]	δ_0 [cm]	δ_u [cm]	Tipo Rottura	θ [rad]	F [daN]	u [cm]	S
1	Maschio (P)	Piano 1	7 - 11	461.2	210.0	25.0	5011	-	280383	0.0179	1.05 = 0.0050*H	Taglio	-	-21470.70	0.0176	29.00
2	Maschio (P)	Piano 1	3 - 7	474.1	210.0	25.0	5488	-	287713	0.0191	1.05 = 0.0050*H	Taglio	-	-22951.44	0.0189	31.00
3	Maschio (P)	Piano 1	2 - 6	393.0	210.0	25.0	4567	-	237297	0.0192	1.05 = 0.0050*H	Taglio	-	-24432.18	0.0204	33.00
4	Maschio (P)	Piano 1	5 - 9	137.5	200.0	25.0	1287	-	68353	0.0188	1.00 = 0.0050*H	Taglio	-	-26283.10	0.0225	35.50
5	Maschio (P)	Piano 1	6 - 10	139.9	210.0	25.0	1407	-	64631	0.0218	1.05 = 0.0050*H	Taglio	-	-26653.29	0.0230	36.00
6	Maschio (P)	Piano 1	5 - 9	132.5	200.0	25.0	1183	-	60952	0.0194	1.00 = 0.0050*H	Taglio	-	-27023.47	0.0235	36.50
7	Maschio (P)	Piano 1	6 - 10	137.3	210.0	25.0	1308	-	58813	0.0222	1.05 = 0.0050*H	Taglio	-	-27023.47	0.0235	36.50
8	Maschio (P)	Piano 1	1 - 5	130.0	200.0	25.0	1301	-	64631	0.0201	1.00 = 0.0050*H	Taglio	-	-27393.65	0.0240	37.00
9	Maschio (P)	Piano 1	5 - 9	130.0	200.0	25.0	1275	-	64631	0.0197	1.00 = 0.0050*H	Taglio	-	-27393.65	0.0240	37.00
10	Maschio (P)	Piano 1	1 - 5	137.5	200.0	25.0	1396	-	68353	0.0204	1.00 = 0.0050*H	Taglio	-	-27763.84	0.0247	37.50
11	Maschio (P)	Piano 1	1 - 5	137.5	200.0	25.0	1413	-	64631	0.0219	1.00 = 0.0050*H	Taglio	-	-28504.21	0.0261	38.50
12	Maschio (P)	Piano 1	6 - 7	403.1	210.0	25.0	748	-	28974	0.0258	2.10 = 0.0100*H	Flessione	-	-28874.39	0.0269	39.00
13	Maschio (P)	Piano 1	7 - 8	702.8	210.0	25.0	1440	-	50518	0.0285	2.10 = 0.0100*H	Flessione	-	-29244.58	0.0278	39.50
14	Maschio (P)	Piano 1	4 - 8	605.0	385.0	25.0	7814	-	226845	0.0344	1.92 = 0.0050*H	Taglio	-	-31465.68	0.0329	42.50
15	Maschio (P)	Piano 1	8 - 12	137.5	280.0	25.0	1361	-	35812	0.0380	1.40 = 0.0050*H	Taglio	-	-32576.24	0.0376	44.00
16	Maschio (P)	Piano	8 - 12	137.5	280.0	25.0	1233	-	32140	0.038	2.80 =	Flessione	-	-3257	0.037	44.00

		1								4	0.010 0*H	one		6.24	6	
17	Maschio (P)	Piano 1	9 - 10	130.0	200.0	25.0	392	-	10747	0.036 4	2.00 = 0.010 0*H	Flessi one	-	-3294 6.42	0.039 7	44.50
18	Maschio (P)	Piano 1	9 - 10	130.0	200.0	25.0	411	-	10747	0.038 2	2.00 = 0.010 0*H	Flessi one	-	-3331 6.61	0.042 0	45.00
19	Maschio (P)	Piano 1	5 - 6	593.4	210.0	25.0	2054	-	42652	0.048 2	2.10 = 0.010 0*H	Flessi one	-	-3479 7.35	0.051 9	47.00
20	Maschio (P)	Piano 1	5 - 6	335.5	210.0	25.0	1259	-	24115	0.052 2	2.10 = 0.010 0*H	Flessi one	-	-3516 7.53	0.055 3	47.50
21	Maschio (P)	Piano 1	2 - 3	132.3	200.0	25.0	638	-	10937	0.058 3	2.00 = 0.010 0*H	Flessi one	-	-3553 7.71	0.059 6	48.00
22	Maschio (P)	Piano 1	9 - 10	147.5	280.0	25.0	257	-	4601	0.055 9	2.80 = 0.010 0*H	Flessi one	-	-3553 7.71	0.059 6	48.00
23	Maschio (P)	Piano 1	2 - 3	132.7	200.0	25.0	669	-	10970	0.061 0	2.00 = 0.010 0*H	Flessi one	-	-3590 7.90	0.064 9	48.50
24	Maschio (P)	Piano 1	9 - 10	121.4	280.0	25.0	227	-	3787	0.060 0	2.80 = 0.010 0*H	Flessi one	-	-3590 7.90	0.064 9	48.50
25	Maschio (P)	Piano 1	10 - 11	133.5	280.0	25.0	256	-	4164	0.061 5	2.80 = 0.010 0*H	Flessi one	-	-3590 7.90	0.064 9	48.50
26	Maschio (P)	Piano 1	10 - 11	121.5	280.0	25.0	250	-	3790	0.066 1	2.80 = 0.010 0*H	Flessi one	-	-3627 8.08	0.072 2	49.00
27	Maschio (P)	Piano 1	11 - 12	702.8	280.0	25.0	1540	-	21923	0.070 2	2.80 = 0.010 0*H	Flessi one	-	-3627 8.08	0.072 2	49.00
28	Maschio (P)	Piano 1	1 - 2	421.5	280.0	25.0	0	-	13148	0.000 0	1.40 = 0.005 0*H	Taglio	-	-3664 8.27	0.088 4	49.50
29	Maschio (P)	Piano 1	1 - 2	137.4	280.0	25.0	354	-	4286	0.082 5	2.80 = 0.010 0*H	Flessi one	-	-3664 8.27	0.088 4	49.50
30	Maschio (P)	Piano 1	3 - 4	135.3	280.0	25.0	0	-	4220	0.000 0	1.40 = 0.005 0*H	Taglio	-	-3701 8.45	0.150 8	50.00
31	Maschio (P)	Piano 1	3 - 4	137.5	280.0	25.0	0	-	4290	0.000 0	1.40 = 0.005 0*H	Taglio	-	-3701 8.45	0.150 8	50.00
32	Maschio (C)	Piano 1	5 - 9	130.0	200.0	25.0	1275	-	64631	0.019 7	1.00 = 0.005 0*H	Taglio	-	-3701 8.45	1.000 0	50.00
33	Maschio (C)	Piano 1	5 - 9	137.5	200.0	25.0	1287	-	68353	0.018 8	1.00 = 0.005 0*H	Taglio	-	-3701 8.45	1.000 0	50.00
34	Maschio (C)	Piano 1	5 - 9	132.5	200.0	25.0	1183	-	60952	0.019 4	1.00 = 0.005 0*H	Taglio	-	-3701 8.45	1.000 0	50.00

Cond_Y_2(+); E(+); S2(+) : 25) - Sisma Y (+); 0.3 * Sisma X (+); Distribuzione forze: Proporzionale altezze;
Eccentricità accidentale (+ 0.05*Lx)

Num. Prog.	Tipo Elem.	Imp.	Fili	L [cm]	H [cm]	t [cm]	Vu [daN]	Mu [daNc m]	k [daN/ cm]	δ_0 [cm]	δ_u [cm]	Tipo Rottu ra	θ [rad]	F [daN]	u [cm]	S
1	Maschio (P)	Piano 1	7 - 11	461.2	210.0	25.0	5146	-	28038 3	0.018 4	1.05 = 0.005 0*H	Taglio	-	19619 .78	0.017 6	26.50
2	Maschio (P)	Piano 1	3 - 7	474.1	210.0	25.0	5357	-	28771 3	0.018 6	1.05 = 0.005 0*H	Taglio	-	19989 .96	0.018 0	27.00
3	Maschio (P)	Piano 1	2 - 6	393.0	210.0	25.0	4414	-	23729 7	0.018 6	1.05 = 0.005 0*H	Taglio	-	22211 .07	0.020 5	30.00
4	Maschio (P)	Piano 1	6 - 10	139.9	210.0	25.0	1436	-	64631	0.022 2	1.05 = 0.005 0*H	Taglio	-	25542 .73	0.024 8	34.50

5	Maschio (P)	Piano 1	7 - 8	702.8	210.0	25.0	1447	-	50518	0.0287	2.10 = 0.0100*H	Flessione	-	25912.92	0.0253	35.00
6	Maschio (P)	Piano 1	6 - 10	137.3	210.0	25.0	1379	-	58813	0.0234	1.05 = 0.0050*H	Taglio	-	26283.10	0.0258	35.50
7	Maschio (P)	Piano 1	6 - 7	403.1	210.0	25.0	746	-	28974	0.0257	2.10 = 0.0100*H	Flessione	-	27023.47	0.0269	36.50
8	Maschio (P)	Piano 1	5 - 9	137.5	200.0	25.0	1323	-	68353	0.0193	1.00 = 0.0050*H	Taglio	-	28504.21	0.0291	38.50
9	Maschio (P)	Piano 1	1 - 5	137.5	200.0	25.0	1334	-	68353	0.0195	1.00 = 0.0050*H	Taglio	-	28874.39	0.0297	39.00
10	Maschio (P)	Piano 1	1 - 5	130.0	200.0	25.0	1277	-	64631	0.0198	1.00 = 0.0050*H	Taglio	-	28874.39	0.0297	39.00
11	Maschio (P)	Piano 1	4 - 8	605.0	385.0	25.0	6171	-	172062	0.0359	1.92 = 0.0050*H	Taglio	-	28874.39	0.0297	39.00
12	Maschio (P)	Piano 1	5 - 9	130.0	200.0	25.0	1274	-	64631	0.0197	1.00 = 0.0050*H	Taglio	-	28874.39	0.0297	39.00
13	Maschio (P)	Piano 1	1 - 5	137.5	200.0	25.0	1316	-	64631	0.0204	1.00 = 0.0050*H	Taglio	-	29244.58	0.0308	39.50
14	Maschio (P)	Piano 1	5 - 9	132.5	200.0	25.0	1254	-	60952	0.0206	1.00 = 0.0050*H	Taglio	-	29244.58	0.0308	39.50
15	Maschio (P)	Piano 1	8 - 12	137.5	280.0	25.0	1376	-	35812	0.0384	1.40 = 0.0050*H	Taglio	-	29614.76	0.0323	40.00
16	Maschio (P)	Piano 1	8 - 12	137.5	280.0	25.0	1334	-	32140	0.0415	1.40 = 0.0050*H	Taglio	-	30355.13	0.0360	41.00
17	Maschio (P)	Piano 1	2 - 3	132.7	200.0	25.0	598	-	10970	0.0545	2.00 = 0.0100*H	Flessione	-	33316.61	0.0534	45.00
18	Maschio (P)	Piano 1	9 - 10	130.0	200.0	25.0	462	-	10747	0.0430	2.00 = 0.0100*H	Flessione	-	33316.61	0.0534	45.00
19	Maschio (P)	Piano 1	9 - 10	130.0	200.0	25.0	482	-	10747	0.0448	2.00 = 0.0100*H	Flessione	-	33316.61	0.0534	45.00
20	Maschio (P)	Piano 1	2 - 3	132.3	200.0	25.0	562	-	10937	0.0514	2.00 = 0.0100*H	Flessione	-	33686.79	0.0561	45.50
21	Maschio (P)	Piano 1	5 - 6	593.4	210.0	25.0	2019	-	42652	0.0473	2.10 = 0.0100*H	Flessione	-	33686.79	0.0561	45.50
22	Maschio (P)	Piano 1	5 - 6	335.5	210.0	25.0	1249	-	24115	0.0518	2.10 = 0.0100*H	Flessione	-	33686.79	0.0561	45.50
23	Maschio (P)	Piano 1	1 - 2	421.5	280.0	25.0	828	-	13148	0.0630	2.80 = 0.0100*H	Flessione	-	34797.35	0.0736	47.00
24	Maschio (P)	Piano 1	9 - 10	147.5	280.0	25.0	304	-	4601	0.0662	2.80 = 0.0100*H	Flessione	-	34797.35	0.0736	47.00
25	Maschio (P)	Piano 1	1 - 2	137.4	280.0	25.0	305	-	4286	0.0712	2.80 = 0.0100*H	Flessione	-	35167.53	0.0816	47.50
26	Maschio (P)	Piano 1	3 - 4	135.3	280.0	25.0	334	-	4220	0.0792	2.80 = 0.0100*H	Flessione	-	35167.53	0.0816	47.50
27	Maschio (P)	Piano 1	3 - 4	137.5	280.0	25.0	364	-	4290	0.0848	2.80 = 0.0100*H	Flessione	-	35167.53	0.0816	47.50
28	Maschio (P)	Piano 1	9 - 10	121.4	280.0	25.0	267	-	3787	0.0706	2.80 = 0.0100*H	Flessione	-	35167.53	0.0816	47.50
29	Maschio (P)	Piano 1	10 - 11	133.5	280.0	25.0	300	-	4164	0.0722	2.80 = 0.0100*H	Flessione	-	35167.53	0.0816	47.50

30	Maschio (P)	Piano 1	10 - 11	121.5	280.0	25.0	292	-	3790	0.0770	2.80 = 0.0100*H	Flessione	-	35167.53	0.0816	47.50
31	Maschio (P)	Piano 1	11 - 12	702.8	280.0	25.0	1784	-	21923	0.0814	2.80 = 0.0100*H	Flessione	-	35167.53	0.0816	47.50
32	Maschio (C)	Piano 1	5 - 9	130.0	200.0	25.0	1274	-	64631	0.0197	1.00 = 0.0050*H	Taglio	-	35167.53	1.0000	47.50
33	Maschio (C)	Piano 1	5 - 9	137.5	200.0	25.0	1323	-	68353	0.0193	1.00 = 0.0050*H	Taglio	-	35167.53	1.0000	47.50
34	Maschio (C)	Piano 1	5 - 9	132.5	200.0	25.0	1254	-	60952	0.0206	1.00 = 0.0050*H	Taglio	-	35167.53	1.0000	47.50

Cond_Y_2(+); E(+); S2(-) : 26) - Sisma Y (+); 0.3 * Sisma X (-); Distribuzione forze: Proporzionale altezze; Eccentricità accidentale (+ 0.05*Lx)

Num. Prog.	Tipo Elem.	Imp.	Fili	L [cm]	H [cm]	t [cm]	Vu [daN]	Mu [daNc m]	k [daN/cm]	δ_0 [cm]	δ_u [cm]	Tipo Rottura	θ [rad]	F [daN]	u [cm]	S
1	Maschio (P)	Piano 1	7 - 11	461.2	210.0	25.0	5131	-	280383	0.0183	1.05 = 0.0050*H	Taglio	-	19619.78	0.0175	26.50
2	Maschio (P)	Piano 1	3 - 7	474.1	210.0	25.0	5339	-	287713	0.0186	1.05 = 0.0050*H	Taglio	-	19989.96	0.0178	27.00
3	Maschio (P)	Piano 1	2 - 6	393.0	210.0	25.0	4414	-	237297	0.0186	1.05 = 0.0050*H	Taglio	-	22211.07	0.0204	30.00
4	Maschio (P)	Piano 1	6 - 10	139.9	210.0	25.0	1437	-	64631	0.0222	1.05 = 0.0050*H	Taglio	-	25542.73	0.0246	34.50
5	Maschio (P)	Piano 1	7 - 8	702.8	210.0	25.0	1428	-	50518	0.0283	2.10 = 0.0100*H	Flessione	-	25912.92	0.0251	35.00
6	Maschio (P)	Piano 1	6 - 10	137.3	210.0	25.0	1380	-	58813	0.0235	1.05 = 0.0050*H	Taglio	-	26283.10	0.0257	35.50
7	Maschio (P)	Piano 1	6 - 7	403.1	210.0	25.0	744	-	28974	0.0257	2.10 = 0.0100*H	Flessione	-	27023.47	0.0267	36.50
8	Maschio (P)	Piano 1	5 - 9	137.5	200.0	25.0	1338	-	68353	0.0196	1.00 = 0.0050*H	Taglio	-	28504.21	0.0289	38.50
9	Maschio (P)	Piano 1	1 - 5	137.5	200.0	25.0	1349	-	68353	0.0197	1.00 = 0.0050*H	Taglio	-	28874.39	0.0295	39.00
10	Maschio (P)	Piano 1	1 - 5	130.0	200.0	25.0	1291	-	64631	0.0200	1.00 = 0.0050*H	Taglio	-	28874.39	0.0295	39.00
11	Maschio (P)	Piano 1	4 - 8	605.0	385.0	25.0	6115	-	172062	0.0355	1.92 = 0.0050*H	Taglio	-	28874.39	0.0295	39.00
12	Maschio (P)	Piano 1	5 - 9	130.0	200.0	25.0	1288	-	64631	0.0199	1.00 = 0.0050*H	Taglio	-	28874.39	0.0295	39.00
13	Maschio (P)	Piano 1	1 - 5	137.5	200.0	25.0	1330	-	64631	0.0206	1.00 = 0.0050*H	Taglio	-	29244.58	0.0306	39.50
14	Maschio (P)	Piano 1	5 - 9	132.5	200.0	25.0	1269	-	60952	0.0208	1.00 = 0.0050*H	Taglio	-	29244.58	0.0306	39.50
15	Maschio (P)	Piano 1	8 - 12	137.5	280.0	25.0	1364	-	35812	0.0381	1.40 = 0.0050*H	Taglio	-	29614.76	0.0322	40.00
16	Maschio (P)	Piano 1	8 - 12	137.5	280.0	25.0	1322	-	32140	0.0411	1.40 = 0.0050*H	Taglio	-	30355.13	0.0358	41.00
17	Maschio (P)	Piano 1	2 - 3	132.7	200.0	25.0	593	-	10970	0.0540	2.00 = 0.0100*H	Flessione	-	33316.61	0.0532	45.00
18	Maschio (P)	Piano 1	2 - 3	132.3	200.0	25.0	561	-	10937	0.0513	2.00 = 0.0100*H	Flessione	-	33686.79	0.0555	45.50

											0*H					
19	Maschio (P)	Piano 1	9 - 10	130.0	200.0	25.0	473	-	10747	0.0440	2.00 = 0.0100*H	Flessione	-	33686.79	0.0555	45.50
20	Maschio (P)	Piano 1	9 - 10	130.0	200.0	25.0	490	-	10747	0.0456	2.00 = 0.0100*H	Flessione	-	33686.79	0.0555	45.50
21	Maschio (P)	Piano 1	5 - 6	593.4	210.0	25.0	2053	-	42652	0.0481	2.10 = 0.0100*H	Flessione	-	34056.98	0.0584	46.00
22	Maschio (P)	Piano 1	5 - 6	335.5	210.0	25.0	1254	-	24115	0.0520	2.10 = 0.0100*H	Flessione	-	34056.98	0.0584	46.00
23	Maschio (P)	Piano 1	1 - 2	421.5	280.0	25.0	843	-	13148	0.0642	2.80 = 0.0100*H	Flessione	-	35167.53	0.0759	47.50
24	Maschio (P)	Piano 1	1 - 2	137.4	280.0	25.0	306	-	4286	0.0713	2.80 = 0.0100*H	Flessione	-	35167.53	0.0759	47.50
25	Maschio (P)	Piano 1	9 - 10	147.5	280.0	25.0	308	-	4601	0.0670	2.80 = 0.0100*H	Flessione	-	35167.53	0.0759	47.50
26	Maschio (P)	Piano 1	9 - 10	121.4	280.0	25.0	268	-	3787	0.0708	2.80 = 0.0100*H	Flessione	-	35167.53	0.0759	47.50
27	Maschio (P)	Piano 1	10 - 11	133.5	280.0	25.0	301	-	4164	0.0722	2.80 = 0.0100*H	Flessione	-	35167.53	0.0759	47.50
28	Maschio (P)	Piano 1	10 - 11	121.5	280.0	25.0	289	-	3790	0.0764	2.80 = 0.0100*H	Flessione	-	35167.53	0.0759	47.50
29	Maschio (P)	Piano 1	3 - 4	135.3	280.0	25.0	0	-	4220	0.0000	1.40 = 0.0050*H	Taglio	-	35537.71	0.0881	48.00
30	Maschio (P)	Piano 1	3 - 4	137.5	280.0	25.0	357	-	4290	0.0831	2.80 = 0.0100*H	Flessione	-	35537.71	0.0881	48.00
31	Maschio (P)	Piano 1	11 - 12	702.8	280.0	25.0	0	-	21923	0.0000	1.40 = 0.0050*H	Taglio	-	35537.71	0.0881	48.00
32	Maschio (C)	Piano 1	5 - 9	130.0	200.0	25.0	1288	-	64631	0.0199	1.00 = 0.0050*H	Taglio	-	35537.71	1.0000	48.00
33	Maschio (C)	Piano 1	5 - 9	137.5	200.0	25.0	1338	-	68353	0.0196	1.00 = 0.0050*H	Taglio	-	35537.71	1.0000	48.00
34	Maschio (C)	Piano 1	5 - 9	132.5	200.0	25.0	1269	-	60952	0.0208	1.00 = 0.0050*H	Taglio	-	35537.71	1.0000	48.00

Cond_Y_2(+); E(-); S2(+) : 27) - Sisma Y (+); 0.3 * Sisma X (+); Distribuzione forze: Proporzionale altezze; Eccentricità accidentale (- 0.05*Lx)

Num. Prog.	Tipo Elem.	Imp.	Fili	L [cm]	H [cm]	t [cm]	Vu [daN]	Mu [daN/cm]	k [daN/cm]	δ ₀ [cm]	δ _u [cm]	Tipo Rottura	θ [rad]	F [daN]	u [cm]	S
1	Maschio (P)	Piano 1	7 - 11	461.2	210.0	25.0	5148	-	280383	0.0184	1.05 = 0.0050*H	Taglio	-	21100.52	0.0180	28.50
2	Maschio (P)	Piano 1	3 - 7	474.1	210.0	25.0	5355	-	287713	0.0186	1.05 = 0.0050*H	Taglio	-	21470.70	0.0184	29.00
3	Maschio (P)	Piano 1	2 - 6	393.0	210.0	25.0	4415	-	237297	0.0186	1.05 = 0.0050*H	Taglio	-	22951.44	0.0200	31.00
4	Maschio (P)	Piano 1	6 - 10	139.9	210.0	25.0	1436	-	64631	0.0222	1.05 = 0.0050*H	Taglio	-	25912.92	0.0236	35.00
5	Maschio (P)	Piano 1	5 - 9	137.5	200.0	25.0	1320	-	68353	0.0193	1.00 = 0.0050*H	Taglio	-	26283.10	0.0241	35.50
6	Maschio (P)	Piano 1	1 - 5	137.5	200.0	25.0	1337	-	68353	0.0196	1.00 = 0.0050*H	Taglio	-	26653.29	0.0246	36.00
7	Maschio (P)	Piano	5 - 9	130.0	200.0	25.0	1274	-	64631	0.019	1.00 =	Taglio	-	26653	0.024	36.00

		1								7	0.005 0*H			.29	6	
8	Maschio (P)	Piano 1	1 - 5	130.0	200.0	25.0	1278	-	64631	0.019 8	1.00 = 0.005 0*H	Taglio	-	27023 .47	0.025 1	36.50
9	Maschio (P)	Piano 1	6 - 10	137.3	210.0	25.0	1379	-	58813	0.023 4	1.05 = 0.005 0*H	Taglio	-	27023 .47	0.025 1	36.50
10	Maschio (P)	Piano 1	1 - 5	137.5	200.0	25.0	1320	-	64631	0.020 4	1.00 = 0.005 0*H	Taglio	-	27393 .65	0.025 8	37.00
11	Maschio (P)	Piano 1	5 - 9	132.5	200.0	25.0	1251	-	60952	0.020 5	1.00 = 0.005 0*H	Taglio	-	27393 .65	0.025 8	37.00
12	Maschio (P)	Piano 1	6 - 7	403.1	210.0	25.0	746	-	28974	0.025 7	2.10 = 0.010 0*H	Flessi one	-	27763 .84	0.026 8	37.50
13	Maschio (P)	Piano 1	7 - 8	702.8	210.0	25.0	1448	-	50518	0.028 7	2.10 = 0.010 0*H	Flessi one	-	28134 .02	0.027 7	38.00
14	Maschio (P)	Piano 1	4 - 8	605.0	385.0	25.0	6687	-	18470 9	0.036 2	1.92 = 0.005 0*H	Taglio	-	30725 .32	0.034 1	41.50
15	Maschio (P)	Piano 1	8 - 12	137.5	280.0	25.0	1377	-	35812	0.038 4	1.40 = 0.005 0*H	Taglio	-	31095 .50	0.035 6	42.00
16	Maschio (P)	Piano 1	8 - 12	137.5	280.0	25.0	1335	-	32140	0.041 5	1.40 = 0.005 0*H	Taglio	-	31835 .87	0.039 3	43.00
17	Maschio (P)	Piano 1	9 - 10	130.0	200.0	25.0	461	-	10747	0.042 9	2.00 = 0.010 0*H	Flessi one	-	33316 .61	0.048 0	45.00
18	Maschio (P)	Piano 1	9 - 10	130.0	200.0	25.0	481	-	10747	0.044 8	2.00 = 0.010 0*H	Flessi one	-	33686 .79	0.050 3	45.50
19	Maschio (P)	Piano 1	2 - 3	132.3	200.0	25.0	562	-	10937	0.051 4	2.00 = 0.010 0*H	Flessi one	-	34056 .98	0.052 8	46.00
20	Maschio (P)	Piano 1	5 - 6	593.4	210.0	25.0	2018	-	42652	0.047 3	2.10 = 0.010 0*H	Flessi one	-	34056 .98	0.052 8	46.00
21	Maschio (P)	Piano 1	2 - 3	132.7	200.0	25.0	598	-	10970	0.054 5	2.00 = 0.010 0*H	Flessi one	-	34427 .16	0.056 6	46.50
22	Maschio (P)	Piano 1	5 - 6	335.5	210.0	25.0	1249	-	24115	0.051 8	2.10 = 0.010 0*H	Flessi one	-	34427 .16	0.056 6	46.50
23	Maschio (P)	Piano 1	1 - 2	421.5	280.0	25.0	828	-	13148	0.063 0	2.80 = 0.010 0*H	Flessi one	-	35167 .53	0.068 2	47.50
24	Maschio (P)	Piano 1	1 - 2	137.4	280.0	25.0	305	-	4286	0.071 2	2.80 = 0.010 0*H	Flessi one	-	35537 .71	0.075 5	48.00
25	Maschio (P)	Piano 1	9 - 10	147.5	280.0	25.0	304	-	4601	0.066 2	2.80 = 0.010 0*H	Flessi one	-	35537 .71	0.075 5	48.00
26	Maschio (P)	Piano 1	9 - 10	121.4	280.0	25.0	267	-	3787	0.070 5	2.80 = 0.010 0*H	Flessi one	-	35537 .71	0.075 5	48.00
27	Maschio (P)	Piano 1	10 - 11	133.5	280.0	25.0	300	-	4164	0.072 1	2.80 = 0.010 0*H	Flessi one	-	35537 .71	0.075 5	48.00
28	Maschio (P)	Piano 1	3 - 4	135.3	280.0	25.0	334	-	4220	0.079 2	2.80 = 0.010 0*H	Flessi one	-	35907 .90	0.086 4	48.50
29	Maschio (P)	Piano 1	3 - 4	137.5	280.0	25.0	364	-	4290	0.084 9	2.80 = 0.010 0*H	Flessi one	-	35907 .90	0.086 4	48.50
30	Maschio (P)	Piano 1	10 - 11	121.5	280.0	25.0	292	-	3790	0.077 0	2.80 = 0.010 0*H	Flessi one	-	35907 .90	0.086 4	48.50
31	Maschio (P)	Piano 1	11 - 12	702.8	280.0	25.0	1785	-	21923	0.081 4	2.80 = 0.010 0*H	Flessi one	-	35907 .90	0.086 4	48.50
32	Maschio (C)	Piano	5 - 9	130.0	200.0	25.0	1274	-	64631	0.019	1.00 =	Taglio	-	35907	1.000	48.50

		1								7	0.005 0*H			.90	0	
33	Maschio (C)	Piano 1	5 - 9	137.5	200.0	25.0	1320	-	68353	0.019 3	1.00 = 0.005 0*H	Taglio	-	35907 .90	1.000 0	48.50
34	Maschio (C)	Piano 1	5 - 9	132.5	200.0	25.0	1251	-	60952	0.020 5	1.00 = 0.005 0*H	Taglio	-	35907 .90	1.000 0	48.50

Cond_Y_2(+); E(-); S2(-): 28) - Sisma Y (+); 0.3 * Sisma X (-); Distribuzione forze: Proporzionale altezze; Eccentricità accidentale (- 0.05*Lx)

Num. Prog.	Tipo Elem.	Imp.	Fili	L [cm]	H [cm]	t [cm]	Vu [daN]	Mu [daNc m]	k [daN/ cm]	δ_0 [cm]	δ_u [cm]	Tipo Rottu ra	θ [rad]	F [daN]	u [cm]	S
1	Maschio (P)	Piano 1	7 - 11	461.2	210.0	25.0	5131	-	28038 3	0.018 3	1.05 = 0.005 0*H	Taglio	-	20730 .33	0.017 8	28.00
2	Maschio (P)	Piano 1	3 - 7	474.1	210.0	25.0	5338	-	28771 3	0.018 6	1.05 = 0.005 0*H	Taglio	-	21100 .52	0.018 2	28.50
3	Maschio (P)	Piano 1	2 - 6	393.0	210.0	25.0	4416	-	23729 7	0.018 6	1.05 = 0.005 0*H	Taglio	-	22581 .26	0.019 8	30.50
4	Maschio (P)	Piano 1	6 - 10	139.9	210.0	25.0	1436	-	64631	0.022 2	1.05 = 0.005 0*H	Taglio	-	25542 .73	0.023 5	34.50
5	Maschio (P)	Piano 1	1 - 5	137.5	200.0	25.0	1351	-	68353	0.019 8	1.00 = 0.005 0*H	Taglio	-	26283 .10	0.024 5	35.50
6	Maschio (P)	Piano 1	5 - 9	137.5	200.0	25.0	1335	-	68353	0.019 5	1.00 = 0.005 0*H	Taglio	-	26283 .10	0.024 5	35.50
7	Maschio (P)	Piano 1	1 - 5	130.0	200.0	25.0	1291	-	64631	0.020 0	1.00 = 0.005 0*H	Taglio	-	26653 .29	0.025 0	36.00
8	Maschio (P)	Piano 1	5 - 9	130.0	200.0	25.0	1287	-	64631	0.019 9	1.00 = 0.005 0*H	Taglio	-	26653 .29	0.025 0	36.00
9	Maschio (P)	Piano 1	6 - 10	137.3	210.0	25.0	1379	-	58813	0.023 5	1.05 = 0.005 0*H	Taglio	-	26653 .29	0.025 0	36.00
10	Maschio (P)	Piano 1	1 - 5	137.5	200.0	25.0	1334	-	64631	0.020 6	1.00 = 0.005 0*H	Taglio	-	27023 .47	0.025 7	36.50
11	Maschio (P)	Piano 1	5 - 9	132.5	200.0	25.0	1265	-	60952	0.020 7	1.00 = 0.005 0*H	Taglio	-	27023 .47	0.025 7	36.50
12	Maschio (P)	Piano 1	6 - 7	403.1	210.0	25.0	744	-	28974	0.025 7	2.10 = 0.010 0*H	Flessi one	-	27393 .65	0.026 7	37.00
13	Maschio (P)	Piano 1	7 - 8	702.8	210.0	25.0	1427	-	50518	0.028 3	2.10 = 0.010 0*H	Flessi one	-	27393 .65	0.026 7	37.00
14	Maschio (P)	Piano 1	4 - 8	605.0	385.0	25.0	6114	-	17206 2	0.035 5	1.92 = 0.005 0*H	Taglio	-	29984 .95	0.033 3	40.50
15	Maschio (P)	Piano 1	8 - 12	137.5	280.0	25.0	1364	-	35812	0.038 1	1.40 = 0.005 0*H	Taglio	-	30725 .32	0.036 4	41.50
16	Maschio (P)	Piano 1	8 - 12	137.5	280.0	25.0	1322	-	32140	0.041 1	1.40 = 0.005 0*H	Taglio	-	31465 .68	0.040 1	42.50
17	Maschio (P)	Piano 1	9 - 10	130.0	200.0	25.0	472	-	10747	0.043 9	2.00 = 0.010 0*H	Flessi one	-	32946 .42	0.048 8	44.50
18	Maschio (P)	Piano 1	9 - 10	130.0	200.0	25.0	489	-	10747	0.045 5	2.00 = 0.010 0*H	Flessi one	-	33316 .61	0.051 1	45.00
19	Maschio (P)	Piano 1	2 - 3	132.3	200.0	25.0	562	-	10937	0.051 4	2.00 = 0.010 0*H	Flessi one	-	33686 .79	0.053 5	45.50
20	Maschio (P)	Piano 1	5 - 6	593.4	210.0	25.0	2053	-	42652	0.048 1	2.10 = 0.010 0*H	Flessi one	-	33686 .79	0.053 5	45.50

21	Maschio (P)	Piano 1	2 - 3	132.7	200.0	25.0	593	-	10970	0.0540	2.00 = 0.0100*H	Flessione	-	34056.98	0.0573	46.00
22	Maschio (P)	Piano 1	5 - 6	335.5	210.0	25.0	1254	-	24115	0.0520	2.10 = 0.0100*H	Flessione	-	34056.98	0.0573	46.00
23	Maschio (P)	Piano 1	1 - 2	421.5	280.0	25.0	845	-	13148	0.0643	2.80 = 0.0100*H	Flessione	-	34797.35	0.0689	47.00
24	Maschio (P)	Piano 1	1 - 2	137.4	280.0	25.0	306	-	4286	0.0714	2.80 = 0.0100*H	Flessione	-	35167.53	0.0763	47.50
25	Maschio (P)	Piano 1	9 - 10	147.5	280.0	25.0	308	-	4601	0.0669	2.80 = 0.0100*H	Flessione	-	35167.53	0.0763	47.50
26	Maschio (P)	Piano 1	9 - 10	121.4	280.0	25.0	268	-	3787	0.0707	2.80 = 0.0100*H	Flessione	-	35167.53	0.0763	47.50
27	Maschio (P)	Piano 1	10 - 11	133.5	280.0	25.0	300	-	4164	0.0721	2.80 = 0.0100*H	Flessione	-	35167.53	0.0763	47.50
28	Maschio (P)	Piano 1	10 - 11	121.5	280.0	25.0	289	-	3790	0.0763	2.80 = 0.0100*H	Flessione	-	35167.53	0.0763	47.50
29	Maschio (P)	Piano 1	3 - 4	135.3	280.0	25.0	0	-	4220	0.0000	1.40 = 0.0050*H	Taglio	-	35537.71	0.0884	48.00
30	Maschio (P)	Piano 1	3 - 4	137.5	280.0	25.0	357	-	4290	0.0832	2.80 = 0.0100*H	Flessione	-	35537.71	0.0884	48.00
31	Maschio (P)	Piano 1	11 - 12	702.8	280.0	25.0	1757	-	21923	0.0801	2.80 = 0.0100*H	Flessione	-	35537.71	0.0884	48.00
32	Maschio (C)	Piano 1	5 - 9	130.0	200.0	25.0	1287	-	64631	0.0199	1.00 = 0.0050*H	Taglio	-	35537.71	1.0000	48.00
33	Maschio (C)	Piano 1	5 - 9	137.5	200.0	25.0	1335	-	68353	0.0195	1.00 = 0.0050*H	Taglio	-	35537.71	1.0000	48.00
34	Maschio (C)	Piano 1	5 - 9	132.5	200.0	25.0	1265	-	60952	0.0207	1.00 = 0.0050*H	Taglio	-	35537.71	1.0000	48.00

Cond_Y_2(-); E(+); S2(+) : 29) - Sisma Y (-); 0.3 * Sisma X (+); Distribuzione forze: Proporzionale altezze; Eccentricità accidentale (+ 0.05*Lx)

Num. Prog.	Tipo Elem.	Imp.	Fili	L [cm]	H [cm]	t [cm]	Vu [daN]	Mu [daNcm]	k [daN/cm]	δ_0 [cm]	δ_u [cm]	Tipo Rottura	θ [rad]	F [daN]	u [cm]	S
1	Maschio (P)	Piano 1	7 - 11	461.2	210.0	25.0	5029	-	280383	0.0179	1.05 = 0.0050*H	Taglio	-	-19989.96	0.0173	27.00
2	Maschio (P)	Piano 1	3 - 7	474.1	210.0	25.0	5504	-	287713	0.0191	1.05 = 0.0050*H	Taglio	-	-21100.52	0.0184	28.50
3	Maschio (P)	Piano 1	2 - 6	393.0	210.0	25.0	4568	-	237297	0.0192	1.05 = 0.0050*H	Taglio	-	-23691.81	0.0212	32.00
4	Maschio (P)	Piano 1	6 - 10	139.9	210.0	25.0	1407	-	64631	0.0218	1.05 = 0.0050*H	Taglio	-	-25912.92	0.0239	35.00
5	Maschio (P)	Piano 1	6 - 10	137.3	210.0	25.0	1307	-	58813	0.0222	1.05 = 0.0050*H	Taglio	-	-26283.10	0.0244	35.50
6	Maschio (P)	Piano 1	7 - 8	702.8	210.0	25.0	1461	-	50518	0.0289	2.10 = 0.0100*H	Flessione	-	-27393.65	0.0260	37.00
7	Maschio (P)	Piano 1	5 - 9	137.5	200.0	25.0	1269	-	68353	0.0186	1.00 = 0.0050*H	Taglio	-	-28134.02	0.0270	38.00
8	Maschio (P)	Piano 1	6 - 7	403.1	210.0	25.0	750	-	28974	0.0259	2.10 = 0.0100*H	Flessione	-	-28134.02	0.0270	38.00
9	Maschio (P)	Piano 1	5 - 9	132.5	200.0	25.0	1163	-	60952	0.0191	1.00 = 0.0050*H	Taglio	-	-28504.21	0.0276	38.50

										0*H						
10	Maschio (P)	Piano 1	5 - 9	130.0	200.0	25.0	1260	-	64631	0.0195	1.00 = 0.005 0*H	Taglio	-	-28874.39	0.0281	39.00
11	Maschio (P)	Piano 1	1 - 5	137.5	200.0	25.0	1384	-	68353	0.0202	1.00 = 0.005 0*H	Taglio	-	-29244.58	0.0288	39.50
12	Maschio (P)	Piano 1	1 - 5	130.0	200.0	25.0	1288	-	64631	0.0199	1.00 = 0.005 0*H	Taglio	-	-29244.58	0.0288	39.50
13	Maschio (P)	Piano 1	1 - 5	137.5	200.0	25.0	1402	-	64631	0.0217	1.00 = 0.005 0*H	Taglio	-	-29984.95	0.0303	40.50
14	Maschio (P)	Piano 1	4 - 8	605.0	385.0	25.0	7425	-	197913	0.0375	1.92 = 0.005 0*H	Taglio	-	-30725.32	0.0321	41.50
15	Maschio (P)	Piano 1	8 - 12	137.5	280.0	25.0	1374	-	35812	0.0384	1.40 = 0.005 0*H	Taglio	-	-31095.50	0.0337	42.00
16	Maschio (P)	Piano 1	8 - 12	137.5	280.0	25.0	1259	-	32140	0.0392	2.80 = 0.010 0*H	Flessione	-	-31095.50	0.0337	42.00
17	Maschio (P)	Piano 1	9 - 10	130.0	200.0	25.0	379	-	10747	0.0352	2.00 = 0.010 0*H	Flessione	-	-32946.42	0.0445	44.50
18	Maschio (P)	Piano 1	9 - 10	130.0	200.0	25.0	401	-	10747	0.0373	2.00 = 0.010 0*H	Flessione	-	-32946.42	0.0445	44.50
19	Maschio (P)	Piano 1	5 - 6	593.4	210.0	25.0	2019	-	42652	0.0473	2.10 = 0.010 0*H	Flessione	-	-34427.16	0.0544	46.50
20	Maschio (P)	Piano 1	5 - 6	335.5	210.0	25.0	1254	-	24115	0.0520	2.10 = 0.010 0*H	Flessione	-	-34797.35	0.0578	47.00
21	Maschio (P)	Piano 1	2 - 3	132.3	200.0	25.0	639	-	10937	0.0584	2.00 = 0.010 0*H	Flessione	-	-35167.53	0.0621	47.50
22	Maschio (P)	Piano 1	2 - 3	132.7	200.0	25.0	674	-	10970	0.0615	2.00 = 0.010 0*H	Flessione	-	-35167.53	0.0621	47.50
23	Maschio (P)	Piano 1	9 - 10	147.5	280.0	25.0	253	-	4601	0.0549	2.80 = 0.010 0*H	Flessione	-	-35167.53	0.0621	47.50
24	Maschio (P)	Piano 1	9 - 10	121.4	280.0	25.0	0	-	3787	0.0000	1.40 = 0.005 0*H	Taglio	-	-35537.71	0.0684	48.00
25	Maschio (P)	Piano 1	10 - 11	133.5	280.0	25.0	256	-	4164	0.0614	2.80 = 0.010 0*H	Flessione	-	-35537.71	0.0684	48.00
26	Maschio (P)	Piano 1	10 - 11	121.5	280.0	25.0	253	-	3790	0.0667	2.80 = 0.010 0*H	Flessione	-	-35537.71	0.0684	48.00
27	Maschio (P)	Piano 1	11 - 12	702.8	280.0	25.0	1567	-	21923	0.0715	2.80 = 0.010 0*H	Flessione	-	-35537.71	0.0684	48.00
28	Maschio (P)	Piano 1	1 - 2	421.5	280.0	25.0	975	-	13148	0.0742	2.80 = 0.010 0*H	Flessione	-	-35907.90	0.0846	48.50
29	Maschio (P)	Piano 1	1 - 2	137.4	280.0	25.0	0	-	4286	0.0000	1.40 = 0.005 0*H	Taglio	-	-36278.08	0.1190	49.00
30	Maschio (P)	Piano 1	3 - 4	135.3	280.0	25.0	0	-	4220	0.0000	1.40 = 0.005 0*H	Taglio	-	-36278.08	0.1190	49.00
31	Maschio (P)	Piano 1	3 - 4	137.5	280.0	25.0	0	-	4290	0.0000	1.40 = 0.005 0*H	Taglio	-	-36278.08	0.1190	49.00
32	Maschio (C)	Piano 1	5 - 9	130.0	200.0	25.0	1260	-	64631	0.0195	1.00 = 0.005 0*H	Taglio	-	-36278.08	1.0000	49.00
33	Maschio (C)	Piano 1	5 - 9	137.5	200.0	25.0	1269	-	68353	0.0186	1.00 = 0.005 0*H	Taglio	-	-36278.08	1.0000	49.00
34	Maschio (C)	Piano 1	5 - 9	132.5	200.0	25.0	1163	-	60952	0.0191	1.00 = 0.005 0*H	Taglio	-	-36278.08	1.0000	49.00

											0*H					
--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	-----	--	--	--	--	--

Cond_Y 2(-); E(+); S2(-): 30) - Sisma Y (-); 0.3 * Sisma X (-); Distribuzione forze: Proporzionale altezze; Eccentricità accidentale (+ 0.05*Lx)

Num. Prog.	Tipo Elem.	Imp.	Fili	L [cm]	H [cm]	t [cm]	Vu [daN]	Mu [daNc m]	k [daN/cm]	δ_0 [cm]	δ_u [cm]	Tipo Rottura	θ [rad]	F [daN]	u [cm]	S
1	Maschio (P)	Piano 1	7 - 11	461.2	210.0	25.0	5015	-	280383	0.0179	1.05 = 0.005 0*H	Taglio	-	-19249.60	0.0172	26.00
2	Maschio (P)	Piano 1	3 - 7	474.1	210.0	25.0	5484	-	287713	0.0191	1.05 = 0.005 0*H	Taglio	-	-20360.15	0.0183	27.50
3	Maschio (P)	Piano 1	2 - 6	393.0	210.0	25.0	4565	-	237297	0.0192	1.05 = 0.005 0*H	Taglio	-	-22951.44	0.0213	31.00
4	Maschio (P)	Piano 1	6 - 10	139.9	210.0	25.0	1408	-	64631	0.0218	1.05 = 0.005 0*H	Taglio	-	-25172.55	0.0241	34.00
5	Maschio (P)	Piano 1	6 - 10	137.3	210.0	25.0	1309	-	58813	0.0223	1.05 = 0.005 0*H	Taglio	-	-25542.73	0.0246	34.50
6	Maschio (P)	Piano 1	7 - 8	702.8	210.0	25.0	1441	-	50518	0.0285	2.10 = 0.010 0*H	Flessione	-	-25912.92	0.0252	35.00
7	Maschio (P)	Piano 1	6 - 7	403.1	210.0	25.0	748	-	28974	0.0258	2.10 = 0.010 0*H	Flessione	-	-27393.65	0.0273	37.00
8	Maschio (P)	Piano 1	5 - 9	137.5	200.0	25.0	1285	-	68353	0.0188	1.00 = 0.005 0*H	Taglio	-	-28134.02	0.0284	38.00
9	Maschio (P)	Piano 1	5 - 9	132.5	200.0	25.0	1179	-	60952	0.0193	1.00 = 0.005 0*H	Taglio	-	-28504.21	0.0290	38.50
10	Maschio (P)	Piano 1	5 - 9	130.0	200.0	25.0	1275	-	64631	0.0197	1.00 = 0.005 0*H	Taglio	-	-28874.39	0.0296	39.00
11	Maschio (P)	Piano 1	1 - 5	137.5	200.0	25.0	1398	-	68353	0.0204	1.00 = 0.005 0*H	Taglio	-	-29244.58	0.0302	39.50
12	Maschio (P)	Piano 1	1 - 5	130.0	200.0	25.0	1302	-	64631	0.0201	1.00 = 0.005 0*H	Taglio	-	-29244.58	0.0302	39.50
13	Maschio (P)	Piano 1	4 - 8	605.0	385.0	25.0	6439	-	175236	0.0367	1.92 = 0.005 0*H	Taglio	-	-29614.76	0.0310	40.00
14	Maschio (P)	Piano 1	1 - 5	137.5	200.0	25.0	1415	-	64631	0.0219	1.00 = 0.005 0*H	Taglio	-	-29984.95	0.0323	40.50
15	Maschio (P)	Piano 1	8 - 12	137.5	280.0	25.0	1362	-	35812	0.0380	1.40 = 0.005 0*H	Taglio	-	-29984.95	0.0323	40.50
16	Maschio (P)	Piano 1	8 - 12	137.5	280.0	25.0	1237	-	32140	0.0385	2.80 = 0.010 0*H	Flessione	-	-29984.95	0.0323	40.50
17	Maschio (P)	Piano 1	9 - 10	130.0	200.0	25.0	391	-	10747	0.0364	2.00 = 0.010 0*H	Flessione	-	-32576.24	0.0476	44.00
18	Maschio (P)	Piano 1	9 - 10	130.0	200.0	25.0	411	-	10747	0.0382	2.00 = 0.010 0*H	Flessione	-	-32576.24	0.0476	44.00
19	Maschio (P)	Piano 1	5 - 6	593.4	210.0	25.0	2053	-	42652	0.0481	2.10 = 0.010 0*H	Flessione	-	-34056.98	0.0575	46.00
20	Maschio (P)	Piano 1	5 - 6	335.5	210.0	25.0	1259	-	24115	0.0522	2.10 = 0.010 0*H	Flessione	-	-34056.98	0.0575	46.00
21	Maschio (P)	Piano 1	2 - 3	132.3	200.0	25.0	637	-	10937	0.0583	2.00 = 0.010 0*H	Flessione	-	-34427.16	0.0618	46.50
22	Maschio (P)	Piano 1	2 - 3	132.7	200.0	25.0	668	-	10970	0.0609	2.00 = 0.010 0*H	Flessione	-	-34427.16	0.0618	46.50
23	Maschio (P)	Piano	9 - 10	147.5	280.0	25.0	0	-	4601	0.000	1.40 =	Taglio	-	-3479	0.067	47.00

		1								0	0.005 0*H			7.35	6	
24	Maschio (P)	Piano 1	9 - 10	121.4	280.0	25.0	227	-	3787	0.060 0	2.80 = 0.010 0*H	Flessi one	-	-3479 7.35	0.067 6	47.00
25	Maschio (P)	Piano 1	10 - 11	133.5	280.0	25.0	256	-	4164	0.061 6	2.80 = 0.010 0*H	Flessi one	-	-3479 7.35	0.067 6	47.00
26	Maschio (P)	Piano 1	10 - 11	121.5	280.0	25.0	251	-	3790	0.066 2	2.80 = 0.010 0*H	Flessi one	-	-3479 7.35	0.067 6	47.00
27	Maschio (P)	Piano 1	11 - 12	702.8	280.0	25.0	1543	-	21923	0.070 4	2.80 = 0.010 0*H	Flessi one	-	-3479 7.35	0.067 6	47.00
28	Maschio (P)	Piano 1	1 - 2	421.5	280.0	25.0	0	-	13148	0.000 0	1.40 = 0.005 0*H	Taglio	-	-3553 7.71	0.100 2	48.00
29	Maschio (P)	Piano 1	1 - 2	137.4	280.0	25.0	0	-	4286	0.000 0	1.40 = 0.005 0*H	Taglio	-	-3553 7.71	0.100 2	48.00
30	Maschio (P)	Piano 1	3 - 4	135.3	280.0	25.0	377	-	4220	0.089 4	2.80 = 0.010 0*H	Flessi one	-	-3553 7.71	0.100 2	48.00
31	Maschio (P)	Piano 1	3 - 4	137.5	280.0	25.0	404	-	4290	0.094 3	2.80 = 0.010 0*H	Flessi one	-	-3553 7.71	0.100 2	48.00
32	Maschio (C)	Piano 1	5 - 9	130.0	200.0	25.0	1275	-	64631	0.019 7	1.00 = 0.005 0*H	Taglio	-	-3553 7.71	1.000 0	48.00
33	Maschio (C)	Piano 1	5 - 9	137.5	200.0	25.0	1285	-	68353	0.018 8	1.00 = 0.005 0*H	Taglio	-	-3553 7.71	1.000 0	48.00
34	Maschio (C)	Piano 1	5 - 9	132.5	200.0	25.0	1179	-	60952	0.019 3	1.00 = 0.005 0*H	Taglio	-	-3553 7.71	1.000 0	48.00

Cond_Y 2(-); E(-); S2(+): 31) - Sisma Y (-); 0.3 * Sisma X (+); Distribuzione forze: Proporzionale altezze;
Eccentricità accidentale (- 0.05*Lx)

Num. Prog.	Tipo Elem.	Imp.	Fili	L [cm]	H [cm]	t [cm]	Vu [daN]	Mu [daNc m]	k [daN/ cm]	δ ₀ [cm]	δ _u [cm]	Tipo Rottu ra	θ [rad]	F [daN]	u [cm]	S
1	Maschio (P)	Piano 1	7 - 11	461.2	210.0	25.0	5026	-	28038 3	0.017 9	1.05 = 0.005 0*H	Taglio	-	-2221 1.07	0.017 7	30.00
2	Maschio (P)	Piano 1	3 - 7	474.1	210.0	25.0	5612	-	29906 0	0.018 8	1.05 = 0.005 0*H	Taglio	-	-2332 1.62	0.018 6	31.50
3	Maschio (P)	Piano 1	2 - 6	393.0	210.0	25.0	4568	-	23729 7	0.019 2	1.05 = 0.005 0*H	Taglio	-	-2480 2.36	0.020 1	33.50
4	Maschio (P)	Piano 1	5 - 9	137.5	200.0	25.0	1273	-	68353	0.018 6	1.00 = 0.005 0*H	Taglio	-	-2591 2.92	0.021 3	35.00
5	Maschio (P)	Piano 1	5 - 9	132.5	200.0	25.0	1168	-	60952	0.019 2	1.00 = 0.005 0*H	Taglio	-	-2665 3.29	0.022 2	36.00
6	Maschio (P)	Piano 1	5 - 9	130.0	200.0	25.0	1261	-	64631	0.019 5	1.00 = 0.005 0*H	Taglio	-	-2702 3.47	0.022 7	36.50
7	Maschio (P)	Piano 1	6 - 10	139.9	210.0	25.0	1407	-	64631	0.021 8	1.05 = 0.005 0*H	Taglio	-	-2702 3.47	0.022 7	36.50
8	Maschio (P)	Piano 1	1 - 5	137.5	200.0	25.0	1382	-	68353	0.020 2	1.00 = 0.005 0*H	Taglio	-	-2739 3.65	0.023 2	37.00
9	Maschio (P)	Piano 1	1 - 5	130.0	200.0	25.0	1288	-	64631	0.019 9	1.00 = 0.005 0*H	Taglio	-	-2739 3.65	0.023 2	37.00
10	Maschio (P)	Piano 1	6 - 10	137.3	210.0	25.0	1307	-	58813	0.022 2	1.05 = 0.005 0*H	Taglio	-	-2739 3.65	0.023 2	37.00
11	Maschio (P)	Piano 1	1 - 5	137.5	200.0	25.0	1399	-	64631	0.021 6	1.00 = 0.005 0*H	Taglio	-	-2813 4.02	0.024 6	38.00

12	Maschio (P)	Piano 1	6 - 7	403.1	210.0	25.0	750	-	28974	0.0259	2.10 = 0.0100*H	Flessione	-	-29244.58	0.0270	39.50
13	Maschio (P)	Piano 1	7 - 8	702.8	210.0	25.0	1462	-	50518	0.0289	2.10 = 0.0100*H	Flessione	-	-29984.95	0.0287	40.50
14	Maschio (P)	Piano 1	4 - 8	605.0	385.0	25.0	8198	-	246766	0.0332	1.92 = 0.0050*H	Taglio	-	-31835.87	0.0328	43.00
15	Maschio (P)	Piano 1	8 - 12	137.5	280.0	25.0	1375	-	35812	0.0384	1.40 = 0.0050*H	Taglio	-	-32946.42	0.0375	44.50
16	Maschio (P)	Piano 1	9 - 10	130.0	200.0	25.0	379	-	10747	0.0353	2.00 = 0.0100*H	Flessione	-	-32946.42	0.0375	44.50
17	Maschio (P)	Piano 1	8 - 12	137.5	280.0	25.0	1258	-	32140	0.0391	2.80 = 0.0100*H	Flessione	-	-33316.61	0.0394	45.00
18	Maschio (P)	Piano 1	9 - 10	130.0	200.0	25.0	401	-	10747	0.0373	2.00 = 0.0100*H	Flessione	-	-33316.61	0.0394	45.00
19	Maschio (P)	Piano 1	5 - 6	593.4	210.0	25.0	2018	-	42652	0.0473	2.10 = 0.0100*H	Flessione	-	-34797.35	0.0493	47.00
20	Maschio (P)	Piano 1	5 - 6	335.5	210.0	25.0	1254	-	24115	0.0520	2.10 = 0.0100*H	Flessione	-	-35537.71	0.0560	48.00
21	Maschio (P)	Piano 1	9 - 10	147.5	280.0	25.0	253	-	4601	0.0550	2.80 = 0.0100*H	Flessione	-	-35537.71	0.0560	48.00
22	Maschio (P)	Piano 1	2 - 3	132.3	200.0	25.0	639	-	10937	0.0584	2.00 = 0.0100*H	Flessione	-	-35907.90	0.0606	48.50
23	Maschio (P)	Piano 1	9 - 10	121.4	280.0	25.0	226	-	3787	0.0597	2.80 = 0.0100*H	Flessione	-	-35907.90	0.0606	48.50
24	Maschio (P)	Piano 1	2 - 3	132.7	200.0	25.0	675	-	10970	0.0615	2.00 = 0.0100*H	Flessione	-	-36278.08	0.0662	49.00
25	Maschio (P)	Piano 1	10 - 11	133.5	280.0	25.0	256	-	4164	0.0614	2.80 = 0.0100*H	Flessione	-	-36278.08	0.0662	49.00
26	Maschio (P)	Piano 1	10 - 11	121.5	280.0	25.0	253	-	3790	0.0667	2.80 = 0.0100*H	Flessione	-	-36648.27	0.0734	49.50
27	Maschio (P)	Piano 1	11 - 12	702.8	280.0	25.0	1567	-	21923	0.0715	2.80 = 0.0100*H	Flessione	-	-36648.27	0.0734	49.50
28	Maschio (P)	Piano 1	1 - 2	421.5	280.0	25.0	0	-	13148	0.0000	1.40 = 0.0050*H	Taglio	-	-37018.45	0.0896	50.00
29	Maschio (P)	Piano 1	1 - 2	137.4	280.0	25.0	353	-	4286	0.0825	2.80 = 0.0100*H	Flessione	-	-37018.45	0.0896	50.00
30	Maschio (P)	Piano 1	3 - 4	135.3	280.0	25.0	0	-	4220	0.0000	1.40 = 0.0050*H	Taglio	-	-37388.64	0.1521	50.50
31	Maschio (P)	Piano 1	3 - 4	137.5	280.0	25.0	0	-	4290	0.0000	1.40 = 0.0050*H	Taglio	-	-37388.64	0.1521	50.50
32	Maschio (C)	Piano 1	5 - 9	130.0	200.0	25.0	1261	-	64631	0.0195	1.00 = 0.0050*H	Taglio	-	-37388.64	1.0000	50.50
33	Maschio (C)	Piano 1	5 - 9	137.5	200.0	25.0	1273	-	68353	0.0186	1.00 = 0.0050*H	Taglio	-	-37388.64	1.0000	50.50
34	Maschio (C)	Piano 1	5 - 9	132.5	200.0	25.0	1168	-	60952	0.0192	1.00 = 0.0050*H	Taglio	-	-37388.64	1.0000	50.50

Cond_Y_2(-); E(-); S2(-) : 32) - Sisma Y (-); 0.3 * Sisma X (-); Distribuzione forze: Proporzionale altezze; Eccentricità accidentale (- 0.05*Lx)

Num. Prog.	Tipo Elem.	Imp.	Fili	L [cm]	H [cm]	t [cm]	Vu [daN]	Mu [daNc]	k [daN/]	δ_0 [cm]	δ_u [cm]	Tipo Rottu	θ [rad]	F [daN]	u [cm]	S
------------	------------	------	------	--------	--------	--------	----------	-----------	----------	-----------------	-----------------	------------	----------------	---------	--------	---

							m]	cm]			ra					
1	Maschio (P)	Piano 1	7 - 11	461.2	210.0	25.0	5011	-	280383	0.0179	1.05 = 0.0050*H	Taglio	-	-21470.70	0.0176	29.00
2	Maschio (P)	Piano 1	3 - 7	474.1	210.0	25.0	5488	-	287713	0.0191	1.05 = 0.0050*H	Taglio	-	-22951.44	0.0189	31.00
3	Maschio (P)	Piano 1	2 - 6	393.0	210.0	25.0	4567	-	237297	0.0192	1.05 = 0.0050*H	Taglio	-	-24432.18	0.0204	33.00
4	Maschio (P)	Piano 1	5 - 9	137.5	200.0	25.0	1287	-	68353	0.0188	1.00 = 0.0050*H	Taglio	-	-26283.10	0.0225	35.50
5	Maschio (P)	Piano 1	6 - 10	139.9	210.0	25.0	1407	-	64631	0.0218	1.05 = 0.0050*H	Taglio	-	-26653.29	0.0230	36.00
6	Maschio (P)	Piano 1	5 - 9	132.5	200.0	25.0	1183	-	60952	0.0194	1.00 = 0.0050*H	Taglio	-	-27023.47	0.0235	36.50
7	Maschio (P)	Piano 1	6 - 10	137.3	210.0	25.0	1308	-	58813	0.0222	1.05 = 0.0050*H	Taglio	-	-27023.47	0.0235	36.50
8	Maschio (P)	Piano 1	1 - 5	130.0	200.0	25.0	1301	-	64631	0.0201	1.00 = 0.0050*H	Taglio	-	-27393.65	0.0240	37.00
9	Maschio (P)	Piano 1	5 - 9	130.0	200.0	25.0	1275	-	64631	0.0197	1.00 = 0.0050*H	Taglio	-	-27393.65	0.0240	37.00
10	Maschio (P)	Piano 1	1 - 5	137.5	200.0	25.0	1396	-	68353	0.0204	1.00 = 0.0050*H	Taglio	-	-27763.84	0.0247	37.50
11	Maschio (P)	Piano 1	1 - 5	137.5	200.0	25.0	1413	-	64631	0.0219	1.00 = 0.0050*H	Taglio	-	-28504.21	0.0261	38.50
12	Maschio (P)	Piano 1	6 - 7	403.1	210.0	25.0	748	-	28974	0.0258	2.10 = 0.0100*H	Flessione	-	-28874.39	0.0269	39.00
13	Maschio (P)	Piano 1	7 - 8	702.8	210.0	25.0	1440	-	50518	0.0285	2.10 = 0.0100*H	Flessione	-	-29244.58	0.0278	39.50
14	Maschio (P)	Piano 1	4 - 8	605.0	385.0	25.0	7814	-	226845	0.0344	1.92 = 0.0050*H	Taglio	-	-31465.68	0.0329	42.50
15	Maschio (P)	Piano 1	8 - 12	137.5	280.0	25.0	1361	-	35812	0.0380	1.40 = 0.0050*H	Taglio	-	-32576.24	0.0376	44.00
16	Maschio (P)	Piano 1	8 - 12	137.5	280.0	25.0	1233	-	32140	0.0384	2.80 = 0.0100*H	Flessione	-	-32576.24	0.0376	44.00
17	Maschio (P)	Piano 1	9 - 10	130.0	200.0	25.0	392	-	10747	0.0364	2.00 = 0.0100*H	Flessione	-	-32946.42	0.0397	44.50
18	Maschio (P)	Piano 1	9 - 10	130.0	200.0	25.0	411	-	10747	0.0382	2.00 = 0.0100*H	Flessione	-	-33316.61	0.0420	45.00
19	Maschio (P)	Piano 1	5 - 6	593.4	210.0	25.0	2054	-	42652	0.0482	2.10 = 0.0100*H	Flessione	-	-34797.35	0.0519	47.00
20	Maschio (P)	Piano 1	5 - 6	335.5	210.0	25.0	1259	-	24115	0.0522	2.10 = 0.0100*H	Flessione	-	-35167.53	0.0553	47.50
21	Maschio (P)	Piano 1	2 - 3	132.3	200.0	25.0	638	-	10937	0.0583	2.00 = 0.0100*H	Flessione	-	-35537.71	0.0596	48.00
22	Maschio (P)	Piano 1	9 - 10	147.5	280.0	25.0	257	-	4601	0.0559	2.80 = 0.0100*H	Flessione	-	-35537.71	0.0596	48.00
23	Maschio (P)	Piano 1	2 - 3	132.7	200.0	25.0	669	-	10970	0.0610	2.00 = 0.0100*H	Flessione	-	-35907.90	0.0649	48.50
24	Maschio (P)	Piano 1	9 - 10	121.4	280.0	25.0	227	-	3787	0.0600	2.80 = 0.0100*H	Flessione	-	-35907.90	0.0649	48.50
25	Maschio (P)	Piano 1	10 - 11	133.5	280.0	25.0	256	-	4164	0.0615	2.80 = 0.0100*H	Flessione	-	-35907.90	0.0649	48.50

											0*H					
26	Maschio (P)	Piano 1	10 - 11	121.5	280.0	25.0	250	-	3790	0.0661	2.80 = 0.0100*H	Flessione	-	-36278.08	0.0722	49.00
27	Maschio (P)	Piano 1	11 - 12	702.8	280.0	25.0	1540	-	21923	0.0702	2.80 = 0.0100*H	Flessione	-	-36278.08	0.0722	49.00
28	Maschio (P)	Piano 1	1 - 2	421.5	280.0	25.0	0	-	13148	0.0000	1.40 = 0.0050*H	Taglio	-	-36648.27	0.0884	49.50
29	Maschio (P)	Piano 1	1 - 2	137.4	280.0	25.0	354	-	4286	0.0825	2.80 = 0.0100*H	Flessione	-	-36648.27	0.0884	49.50
30	Maschio (P)	Piano 1	3 - 4	135.3	280.0	25.0	0	-	4220	0.0000	1.40 = 0.0050*H	Taglio	-	-37018.45	0.1508	50.00
31	Maschio (P)	Piano 1	3 - 4	137.5	280.0	25.0	0	-	4290	0.0000	1.40 = 0.0050*H	Taglio	-	-37018.45	0.1508	50.00
32	Maschio (C)	Piano 1	5 - 9	130.0	200.0	25.0	1275	-	64631	0.0197	1.00 = 0.0050*H	Taglio	-	-37018.45	1.0000	50.00
33	Maschio (C)	Piano 1	5 - 9	137.5	200.0	25.0	1287	-	68353	0.0188	1.00 = 0.0050*H	Taglio	-	-37018.45	1.0000	50.00
34	Maschio (C)	Piano 1	5 - 9	132.5	200.0	25.0	1183	-	60952	0.0194	1.00 = 0.0050*H	Taglio	-	-37018.45	1.0000	50.00

4.3.3 Sistema bi-lineare equivalente. SLV

Tabella 5.1

T*	: periodo elastico del sistema bi-lineare equivalente
k*	: rigidezza secante del sistema bi-lineare equivalente
m*	: massa partecipante del sistema bi-lineare equivalente
m	: massa della struttura.
% m1	: percentuale massa partecipante della prima forma modale.
F _y *	: forza di snervamento del sistema bi-lineare equivalente
d _y *	: spostamento elastico del sistema bi-lineare equivalente
d _u *	: spostamento ultimo del sistema bi-lineare equivalente
Cond_X_1(+); E(+); S2(+)	: 1) - Sisma X (+); 0.3 * Sisma Y (+); Distribuzione forze: Proporzionale masse; Eccentricità accidentale (+ 0.05*Ly)
Cond_X_1(+); E(+); S2(-)	: 2) - Sisma X (+); 0.3 * Sisma Y (-); Distribuzione forze: Proporzionale masse; Eccentricità accidentale (+ 0.05*Ly)
Cond_X_1(+); E(-); S2(+)	: 3) - Sisma X (+); 0.3 * Sisma Y (+); Distribuzione forze: Proporzionale masse; Eccentricità accidentale (- 0.05*Ly)
Cond_X_1(+); E(-); S2(-)	: 4) - Sisma X (+); 0.3 * Sisma Y (-); Distribuzione forze: Proporzionale masse; Eccentricità accidentale (- 0.05*Ly)
Cond_X_1(-); E(+); S2(+)	: 5) - Sisma X (-); 0.3 * Sisma Y (+); Distribuzione forze: Proporzionale masse; Eccentricità accidentale (+ 0.05*Ly)
Cond_X_1(-); E(+); S2(-)	: 6) - Sisma X (-); 0.3 * Sisma Y (-); Distribuzione forze: Proporzionale masse; Eccentricità accidentale (+ 0.05*Ly)
Cond_X_1(-); E(-); S2(+)	: 7) - Sisma X (-); 0.3 * Sisma Y (+); Distribuzione forze: Proporzionale masse; Eccentricità accidentale (- 0.05*Ly)
Cond_X_1(-); E(-); S2(-)	: 8) - Sisma X (-); 0.3 * Sisma Y (-); Distribuzione forze: Proporzionale masse; Eccentricità accidentale (- 0.05*Ly)
Cond_X_2(+); E(+); S2(+)	: 9) - Sisma X (+); 0.3 * Sisma Y (+); Distribuzione forze: Proporzionale altezze; Eccentricità accidentale (+ 0.05*Ly)
Cond_X_2(+); E(+); S2(-)	: 10) - Sisma X (+); 0.3 * Sisma Y (-); Distribuzione forze: Proporzionale altezze; Eccentricità accidentale (+ 0.05*Ly)
Cond_X_2(+); E(-); S2(+)	: 11) - Sisma X (+); 0.3 * Sisma Y (+); Distribuzione forze: Proporzionale altezze; Eccentricità accidentale (- 0.05*Ly)
Cond_X_2(+); E(-); S2(-)	: 12) - Sisma X (+); 0.3 * Sisma Y (-); Distribuzione forze: Proporzionale altezze; Eccentricità accidentale (- 0.05*Ly)

Cond_X_2(-); E(+); S2(+): 13) - Sisma X (-); 0.3 * Sisma Y (+); Distribuzione forze: Proporzionale altezze; Eccentricità accidentale (+ 0.05*L_y)

Cond_X_2(-); E(+); S2(-): 14) - Sisma X (-); 0.3 * Sisma Y (-); Distribuzione forze: Proporzionale altezze; Eccentricità accidentale (+ 0.05*L_y)

Cond_X_2(-); E(-); S2(+): 15) - Sisma X (-); 0.3 * Sisma Y (+); Distribuzione forze: Proporzionale altezze; Eccentricità accidentale (- 0.05*L_y)

Cond_X_2(-); E(-); S2(-): 16) - Sisma X (-); 0.3 * Sisma Y (-); Distribuzione forze: Proporzionale altezze; Eccentricità accidentale (- 0.05*L_y)

Cond_Y_1(+); E(+); S2(+): 17) - Sisma Y (+); 0.3 * Sisma X (+); Distribuzione forze: Proporzionale masse; Eccentricità accidentale (+ 0.05*L_x)

Cond_Y_1(+); E(+); S2(-): 18) - Sisma Y (+); 0.3 * Sisma X (-); Distribuzione forze: Proporzionale masse; Eccentricità accidentale (+ 0.05*L_x)

Cond_Y_1(+); E(-); S2(+): 19) - Sisma Y (+); 0.3 * Sisma X (+); Distribuzione forze: Proporzionale masse; Eccentricità accidentale (- 0.05*L_x)

Cond_Y_1(+); E(-); S2(-): 20) - Sisma Y (+); 0.3 * Sisma X (-); Distribuzione forze: Proporzionale masse; Eccentricità accidentale (- 0.05*L_x)

Cond_Y_1(-); E(+); S2(+): 21) - Sisma Y (-); 0.3 * Sisma X (+); Distribuzione forze: Proporzionale masse; Eccentricità accidentale (+ 0.05*L_x)

Cond_Y_1(-); E(+); S2(-): 22) - Sisma Y (-); 0.3 * Sisma X (-); Distribuzione forze: Proporzionale masse; Eccentricità accidentale (+ 0.05*L_x)

Cond_Y_1(-); E(-); S2(+): 23) - Sisma Y (-); 0.3 * Sisma X (+); Distribuzione forze: Proporzionale masse; Eccentricità accidentale (- 0.05*L_x)

Cond_Y_1(-); E(-); S2(-): 24) - Sisma Y (-); 0.3 * Sisma X (-); Distribuzione forze: Proporzionale masse; Eccentricità accidentale (- 0.05*L_x)

Cond_Y_2(+); E(+); S2(+): 25) - Sisma Y (+); 0.3 * Sisma X (+); Distribuzione forze: Proporzionale altezze; Eccentricità accidentale (+ 0.05*L_x)

Cond_Y_2(+); E(+); S2(-): 26) - Sisma Y (+); 0.3 * Sisma X (-); Distribuzione forze: Proporzionale altezze; Eccentricità accidentale (+ 0.05*L_x)

Cond_Y_2(+); E(-); S2(+): 27) - Sisma Y (+); 0.3 * Sisma X (+); Distribuzione forze: Proporzionale altezze; Eccentricità accidentale (- 0.05*L_x)

Cond_Y_2(+); E(-); S2(-): 28) - Sisma Y (+); 0.3 * Sisma X (-); Distribuzione forze: Proporzionale altezze; Eccentricità accidentale (- 0.05*L_x)

Cond_Y_2(-); E(+); S2(+): 29) - Sisma Y (-); 0.3 * Sisma X (+); Distribuzione forze: Proporzionale altezze; Eccentricità accidentale (+ 0.05*L_x)

Cond_Y_2(-); E(+); S2(-): 30) - Sisma Y (-); 0.3 * Sisma X (-); Distribuzione forze: Proporzionale altezze; Eccentricità accidentale (+ 0.05*L_x)

Cond_Y_2(-); E(-); S2(+): 31) - Sisma Y (-); 0.3 * Sisma X (+); Distribuzione forze: Proporzionale altezze; Eccentricità accidentale (- 0.05*L_x)

Cond_Y_2(-); E(-); S2(-): 32) - Sisma Y (-); 0.3 * Sisma X (-); Distribuzione forze: Proporzionale altezze; Eccentricità accidentale (- 0.05*L_x)

	T* [sec]	k* [daN/cm]	m* [daNm]	m [daNm]	% m1	F _y * [daN]	d _y * [cm]	d _a * [cm]
Cond_X_1(+); E(+); S2(+)	0.0545	2366034.50	178.23	178.2	91.81	56474.64	0.0239	0.8000
Cond_X_1(+); E(+); S2(-)	0.0532	2487027.50	178.23	178.2	94.16	57197.53	0.0230	0.8000
Cond_X_1(+); E(-); S2(+)	0.0548	2342100.00	178.23	178.2	91.48	56117.77	0.0240	0.8000
Cond_X_1(+); E(-); S2(-)	0.0533	2478150.50	178.23	178.2	93.87	56852.82	0.0229	0.8000
Cond_X_1(-); E(+); S2(+)	0.0533	2476772.75	178.23	178.2	94.49	57596.35	0.0233	0.8000
Cond_X_1(-); E(+); S2(-)	0.0537	2437829.00	178.23	178.2	94.46	57234.89	0.0235	0.8000
Cond_X_1(-); E(-); S2(+)	0.0533	2472213.75	178.23	178.2	94.28	57241.75	0.0232	0.8000
Cond_X_1(-); E(-); S2(-)	0.0539	2420071.00	178.23	178.2	94.27	57238.11	0.0237	0.8000
Cond_X_2(+); E(+); S2(+)	0.0545	2366034.50	178.23	178.2	91.81	56474.64	0.0239	0.8000
Cond_X_2(+); E(+); S2(-)	0.0532	2487027.50	178.23	178.2	94.16	57197.53	0.0230	0.8000
Cond_X_2(+); E(-); S2(+)	0.0548	2342100.00	178.23	178.2	91.48	56117.77	0.0240	0.8000
Cond_X_2(+); E(-); S2(-)	0.0533	2478150.50	178.23	178.2	93.87	56852.82	0.0229	0.8000

E(-); S2(-)								
Cond_X_2(-); E(+); S2(+)	0.0533	2476772.75	178.23	178.2	94.49	57596.35	0.0233	0.8000
Cond_X_2(-); E(+); S2(-)	0.0537	2437829.00	178.23	178.2	94.46	57234.89	0.0235	0.8000
Cond_X_2(-); E(-); S2(+)	0.0533	2472213.75	178.23	178.2	94.28	57241.75	0.0232	0.8000
Cond_X_2(-); E(-); S2(-)	0.0539	2420071.00	178.23	178.2	94.27	57238.11	0.0237	0.8000
Cond_Y_1(+); E(+); S2(+)	0.0821	1042744.25	178.23	178.2	88.69	35041.59	0.0336	0.8000
Cond_Y_1(+); E(+); S2(-)	0.0820	1045660.19	178.23	178.2	88.69	35397.43	0.0339	0.8000
Cond_Y_1(+); E(-); S2(+)	0.0796	1110709.63	178.23	178.2	89.19	35763.09	0.0322	0.8000
Cond_Y_1(+); E(-); S2(-)	0.0801	1097885.63	178.23	178.2	88.69	35388.18	0.0322	0.8000
Cond_Y_1(-); E(+); S2(+)	0.0804	1089620.25	178.23	178.2	89.72	36130.20	0.0332	0.8000
Cond_Y_1(-); E(+); S2(-)	0.0819	1048069.75	178.23	178.2	88.82	35397.94	0.0338	0.8000
Cond_Y_1(-); E(-); S2(+)	0.0763	1208925.75	178.23	178.2	91.65	37193.00	0.0308	0.8000
Cond_Y_1(-); E(-); S2(-)	0.0775	1171234.50	178.23	178.2	90.87	36833.53	0.0314	0.8000
Cond_Y_2(+); E(+); S2(+)	0.0821	1042744.25	178.23	178.2	88.69	35041.59	0.0336	0.8000
Cond_Y_2(+); E(+); S2(-)	0.0820	1045660.19	178.23	178.2	88.69	35397.43	0.0339	0.8000
Cond_Y_2(+); E(-); S2(+)	0.0796	1110709.63	178.23	178.2	89.19	35763.09	0.0322	0.8000
Cond_Y_2(+); E(-); S2(-)	0.0801	1097885.63	178.23	178.2	88.69	35388.18	0.0322	0.8000
Cond_Y_2(-); E(+); S2(+)	0.0804	1089620.25	178.23	178.2	89.72	36130.20	0.0332	0.8000
Cond_Y_2(-); E(+); S2(-)	0.0819	1048069.75	178.23	178.2	88.82	35397.94	0.0338	0.8000
Cond_Y_2(-); E(-); S2(+)	0.0763	1208925.75	178.23	178.2	91.65	37193.00	0.0308	0.8000
Cond_Y_2(-); E(-); S2(-)	0.0775	1171234.50	178.23	178.2	90.87	36833.53	0.0314	0.8000

4.3.4 Verifiche calcolo globale della struttura agli SLV.

Tabella 6.I

F_{max} : valore massimo della forza orizzontale applicata sulla struttura (Taglio alla base della struttura);

$u_{max,C}$: spostamento massimo raggiunto dal punto di controllo;

Γ : coefficiente di partecipazione;

F^*_{max} : F_{max} / Γ ;

u^*_{max} : u_{max} / Γ ;

q^* : fattore di comportamento ($q^* = m \cdot S_e(T^*) / F^*_{max}$);

u_{max} : capacità di spostamento della struttura;

d_{max} : spostamento richiesto del punto di controllo della struttura;

S : Coefficiente di sicurezza;

Esito : V : Verificato

: NV : Non Verificato;

Cond_X_1(+); E(+); S2(+) : 1) - Sisma X (+); 0.3 * Sisma Y (+); Distribuzione forze: Proporzionale masse; Eccentricità accidentale (+ 0.05*Ly)

Cond_X_1(+); E(+); S2(-) : 2) - Sisma X (+); 0.3 * Sisma Y (-); Distribuzione forze: Proporzionale masse; Eccentricità accidentale (+ 0.05*Ly)

Cond_X_1(+); E(-); S2(+) : 3) - Sisma X (+); 0.3 * Sisma Y (+); Distribuzione forze: Proporzionale masse; Eccentricità accidentale (- 0.05*Ly)

Cond_X_1(+); E(-); S2(-) : 4) - Sisma X (+); 0.3 * Sisma Y (-); Distribuzione forze: Proporzionale masse; Eccentricità accidentale (- 0.05*Ly)

Cond_X_1(-); E(+); S2(+) : 5) - Sisma X (-); 0.3 * Sisma Y (+); Distribuzione forze: Proporzionale masse; Eccentricità accidentale (+ 0.05*Ly)

Cond_X_1(-); E(+); S2(-) : 6) - Sisma X (-); 0.3 * Sisma Y (-); Distribuzione forze: Proporzionale masse; Eccentricità accidentale (+ 0.05*Ly)

Cond_X_1(-); E(-); S2(+) : 7) - Sisma X (-); 0.3 * Sisma Y (+); Distribuzione forze: Proporzionale masse; Eccentricità accidentale (- 0.05*Ly)

Cond_X_1(-); E(-); S2(-) : 8) - Sisma X (-); 0.3 * Sisma Y (-); Distribuzione forze: Proporzionale masse; Eccentricità accidentale (- 0.05*Ly)

Cond_X_2(+); E(+); S2(+) : 9) - Sisma X (+); 0.3 * Sisma Y (+); Distribuzione forze: Proporzionale altezze; Eccentricità accidentale (+ 0.05*Ly)

Cond_X_2(+); E(+); S2(-) : 10) - Sisma X (+); 0.3 * Sisma Y (-); Distribuzione forze: Proporzionale altezze; Eccentricità accidentale (+ 0.05*Ly)

Cond_X_2(+); E(-); S2(+) : 11) - Sisma X (+); 0.3 * Sisma Y (+); Distribuzione forze: Proporzionale altezze; Eccentricità accidentale (- 0.05*Ly)

Cond_X_2(+); E(-); S2(-) : 12) - Sisma X (+); 0.3 * Sisma Y (-); Distribuzione forze: Proporzionale altezze; Eccentricità accidentale (- 0.05*Ly)

Cond_X_2(-); E(+); S2(+) : 13) - Sisma X (-); 0.3 * Sisma Y (+); Distribuzione forze: Proporzionale altezze; Eccentricità accidentale (+ 0.05*Ly)

Cond_X_2(-); E(+); S2(-) : 14) - Sisma X (-); 0.3 * Sisma Y (-); Distribuzione forze: Proporzionale altezze; Eccentricità accidentale (+ 0.05*Ly)

Cond_X_2(-); E(-); S2(+) : 15) - Sisma X (-); 0.3 * Sisma Y (+); Distribuzione forze: Proporzionale altezze; Eccentricità accidentale (- 0.05*Ly)

Cond_X_2(-); E(-); S2(-) : 16) - Sisma X (-); 0.3 * Sisma Y (-); Distribuzione forze: Proporzionale altezze; Eccentricità accidentale (- 0.05*Ly)

Cond_Y_1(+); E(+); S2(+) : 17) - Sisma Y (+); 0.3 * Sisma X (+); Distribuzione forze: Proporzionale masse; Eccentricità accidentale (+ 0.05*Lx)

Cond_Y_1(+); E(+); S2(-) : 18) - Sisma Y (+); 0.3 * Sisma X (-); Distribuzione forze: Proporzionale masse; Eccentricità accidentale (+ 0.05*Lx)

Cond_Y_1(+); E(-); S2(+) : 19) - Sisma Y (+); 0.3 * Sisma X (+); Distribuzione forze: Proporzionale masse; Eccentricità accidentale (- 0.05*Lx)

Cond_Y_1(+); E(-); S2(-) : 20) - Sisma Y (+); 0.3 * Sisma X (-); Distribuzione forze: Proporzionale masse; Eccentricità accidentale (- 0.05*Lx)

Cond_Y_1(-); E(+); S2(+) : 21) - Sisma Y (-); 0.3 * Sisma X (+); Distribuzione forze: Proporzionale masse; Eccentricità accidentale (+ 0.05*Lx)

Cond_Y_1(-); E(+); S2(-) : 22) - Sisma Y (-); 0.3 * Sisma X (-); Distribuzione forze: Proporzionale masse; Eccentricità accidentale (+ 0.05*Lx)

Cond_Y_1(-); E(-); S2(+) : 23) - Sisma Y (-); 0.3 * Sisma X (+); Distribuzione forze: Proporzionale masse; Eccentricità accidentale (- 0.05*Lx)

Cond_Y_1(-); E(-); S2(-) : 24) - Sisma Y (-); 0.3 * Sisma X (-); Distribuzione forze: Proporzionale masse; Eccentricità accidentale (- 0.05*Lx)

Cond_Y_2(+); E(+); S2(+) : 25) - Sisma Y (+); 0.3 * Sisma X (+); Distribuzione forze: Proporzionale altezze; Eccentricità accidentale (+ 0.05*Lx)

Cond_Y_2(+); E(+); S2(-) : 26) - Sisma Y (+); 0.3 * Sisma X (-); Distribuzione forze: Proporzionale altezze; Eccentricità accidentale (+ 0.05*Lx)

Cond_Y_2(+); E(-); S2(+) : 27) - Sisma Y (+); 0.3 * Sisma X (+); Distribuzione forze: Proporzionale altezze; Eccentricità accidentale (- 0.05*Lx)

Cond_Y_2(+); E(-); S2(-) : 28) - Sisma Y (+); 0.3 * Sisma X (-); Distribuzione forze: Proporzionale altezze; Eccentricità accidentale (- 0.05*Lx)

Cond_Y_2(-); E(+); S2(+) : 29) - Sisma Y (-); 0.3 * Sisma X (+); Distribuzione forze: Proporzionale altezze; Eccentricità accidentale (+ 0.05*Lx)

Cond_Y_2(-); E(+); S2(-) : 30) - Sisma Y (-); 0.3 * Sisma X (-); Distribuzione forze: Proporzionale altezze; Eccentricità accidentale (+ 0.05*Lx)

Cond_Y_2(-); E(-); S2(+) : 31) - Sisma Y (-); 0.3 * Sisma X (+); Distribuzione forze: Proporzionale altezze; Eccentricità accidentale (- 0.05*Lx)

Cond_Y_2(-); E(-); S2(-) : 32) - Sisma Y (-); 0.3 * Sisma X (-); Distribuzione forze: Proporzionale altezze; Eccentricità accidentale (- 0.05*Lx)

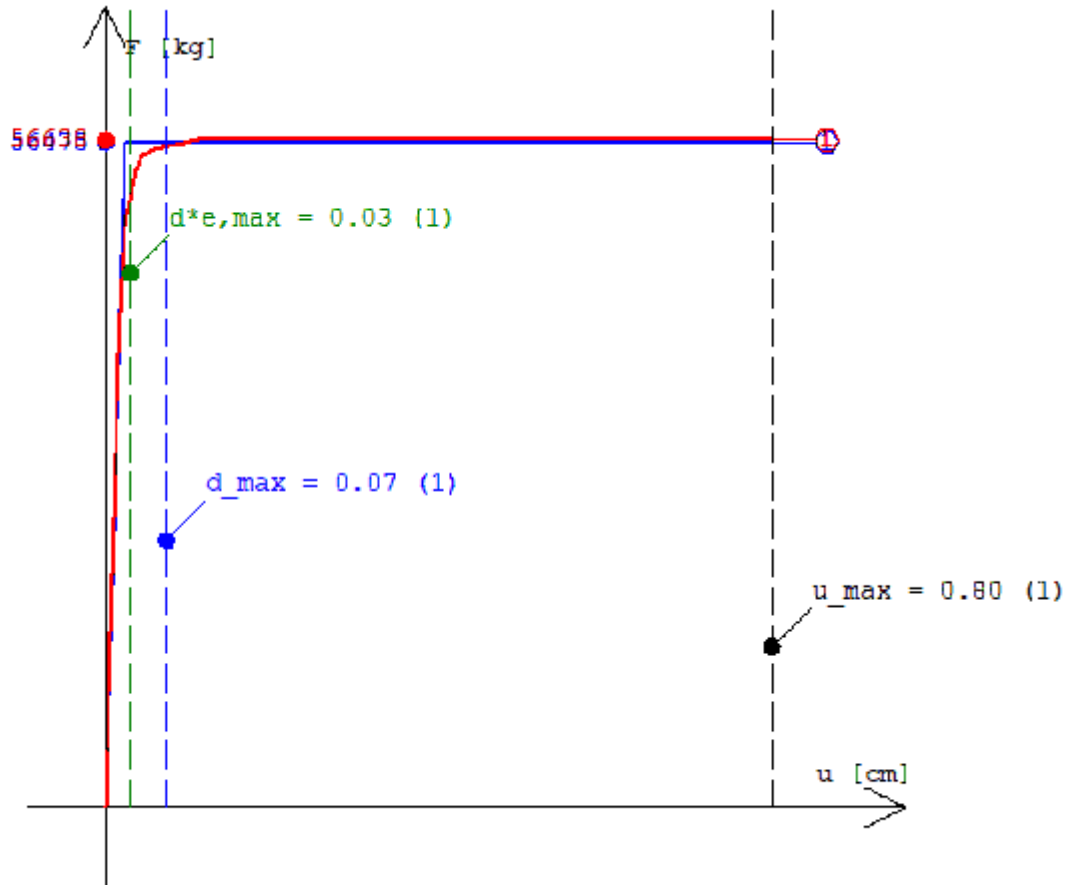
	F _{max} [daN]	u _{max,C} [cm]	Γ	F _{max} [*] [daN]	u _{max} [*] [cm]	q [*]	u _{max} [cm]	d _{max} [cm]	S	Esito
Cond_X_1(+); E(+); S2(+)	56638	0.8000	1.0000	56638	0.8000	1.2258	0.8000	0.0730	10.96	V
Cond_X_1(+); E(+); S2(-)	57379	0.8000	1.0000	57379	0.8000	1.2006	0.8000	0.0661	12.10	V
Cond_X_1(+)	56268	0.8000	1.0000	56268	0.8000	1.2356	0.8000	0.0752	10.65	V

; E(-); S2(+)										
Cond_X_1(+); E(-); S2(-)	57008	0.8000	1.0000	57008	0.8000	1.2086	0.8000	0.0676	11.84	V
Cond_X_1(-); E(+); S2(+)	57749	0.8000	1.0000	57749	0.8000	1.1931	0.8000	0.0651	12.29	V
Cond_X_1(-); E(+); S2(-)	57379	0.8000	1.0000	57379	0.8000	1.2037	0.8000	0.0677	11.81	V
Cond_X_1(-); E(-); S2(+)	57379	0.8000	1.0000	57379	0.8000	1.2008	0.8000	0.0665	12.04	V
Cond_X_1(-); E(-); S2(-)	57379	0.8000	1.0000	57379	0.8000	1.2050	0.8000	0.0683	11.71	V
Cond_X_2(+); E(+); S2(+)	56638	0.8000	1.0000	56638	0.8000	1.2258	0.8000	0.0730	10.96	V
Cond_X_2(+); E(+); S2(-)	57379	0.8000	1.0000	57379	0.8000	1.2006	0.8000	0.0661	12.10	V
Cond_X_2(+); E(-); S2(+)	56268	0.8000	1.0000	56268	0.8000	1.2356	0.8000	0.0752	10.65	V
Cond_X_2(+); E(-); S2(-)	57008	0.8000	1.0000	57008	0.8000	1.2086	0.8000	0.0676	11.84	V
Cond_X_2(-); E(+); S2(+)	57749	0.8000	1.0000	57749	0.8000	1.1931	0.8000	0.0651	12.29	V
Cond_X_2(-); E(+); S2(-)	57379	0.8000	1.0000	57379	0.8000	1.2037	0.8000	0.0677	11.81	V
Cond_X_2(-); E(-); S2(+)	57379	0.8000	1.0000	57379	0.8000	1.2008	0.8000	0.0665	12.04	V
Cond_X_2(-); E(-); S2(-)	57379	0.8000	1.0000	57379	0.8000	1.2050	0.8000	0.0683	11.71	V
Cond_Y_1(+); E(+); S2(+)	35168	0.8000	1.0000	35168	0.8000	2.3007	0.8000	0.2981	2.68	V
Cond_Y_1(+); E(+); S2(-)	35538	0.8000	1.0000	35538	0.8000	2.2762	0.8000	0.2956	2.71	V
Cond_Y_1(+); E(-); S2(+)	35908	0.8000	1.0000	35908	0.8000	2.2248	0.8000	0.2785	2.87	V
Cond_Y_1(+); E(-); S2(-)	35538	0.8000	1.0000	35538	0.8000	2.2538	0.8000	0.2831	2.83	V
Cond_Y_1(-); E(+); S2(+)	36278	0.8000	1.0000	36278	0.8000	2.2109	0.8000	0.2815	2.84	V
Cond_Y_1(-); E(+); S2(-)	35538	0.8000	1.0000	35538	0.8000	2.2751	0.8000	0.2950	2.71	V
Cond_Y_1(-); E(-); S2(+)	37389	0.8000	1.0000	37389	0.8000	2.1026	0.8000	0.2518	3.18	V
Cond_Y_1(-); E(-); S2(-)	37018	0.8000	1.0000	37018	0.8000	2.1368	0.8000	0.2607	3.07	V
Cond_Y_2(+); E(+); S2(+)	35168	0.8000	1.0000	35168	0.8000	2.3007	0.8000	0.2981	2.68	V
Cond_Y_2(+); E(+); S2(-)	35538	0.8000	1.0000	35538	0.8000	2.2762	0.8000	0.2956	2.71	V
Cond_Y_2(+); E(-); S2(+)	35908	0.8000	1.0000	35908	0.8000	2.2248	0.8000	0.2785	2.87	V
Cond_Y_2(+); E(-); S2(-)	35538	0.8000	1.0000	35538	0.8000	2.2538	0.8000	0.2831	2.83	V
Cond_Y_2(-); E(+); S2(+)	36278	0.8000	1.0000	36278	0.8000	2.2109	0.8000	0.2815	2.84	V
Cond_Y_2(-); E(+); S2(-)	35538	0.8000	1.0000	35538	0.8000	2.2751	0.8000	0.2950	2.71	V
Cond_Y_2(-); E(-); S2(+)	37389	0.8000	1.0000	37389	0.8000	2.1026	0.8000	0.2518	3.18	V
Cond_Y_2(-); E(-); S2(-)	37018	0.8000	1.0000	37018	0.8000	2.1368	0.8000	0.2607	3.07	V

4.3.5 Grafici Analisi non Lineare. SLV

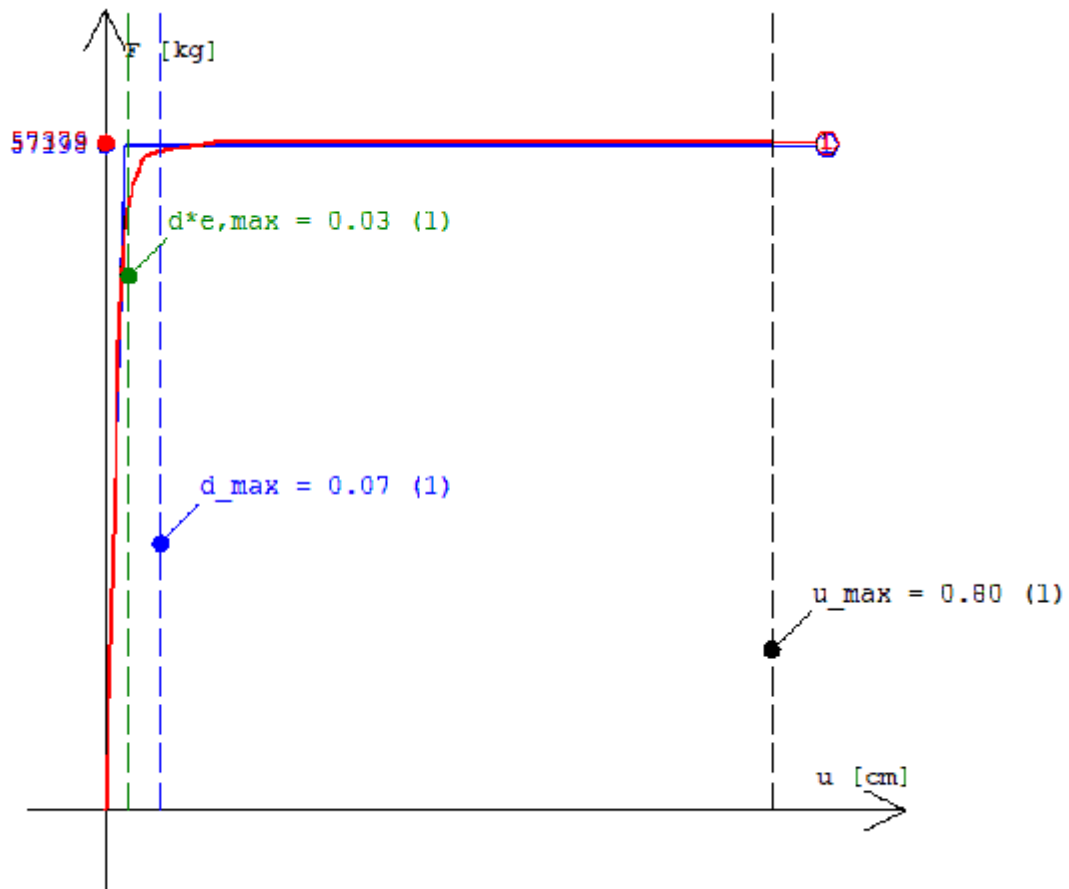
Tabella 7.I

Cond_X_1(+); E(+); S2(+): 1) - Sisma X (+); 0.3 * Sisma Y (+); Distribuzione forze: Proporzionale masse; Eccentricità accidentale (+ 0.05*Ly)



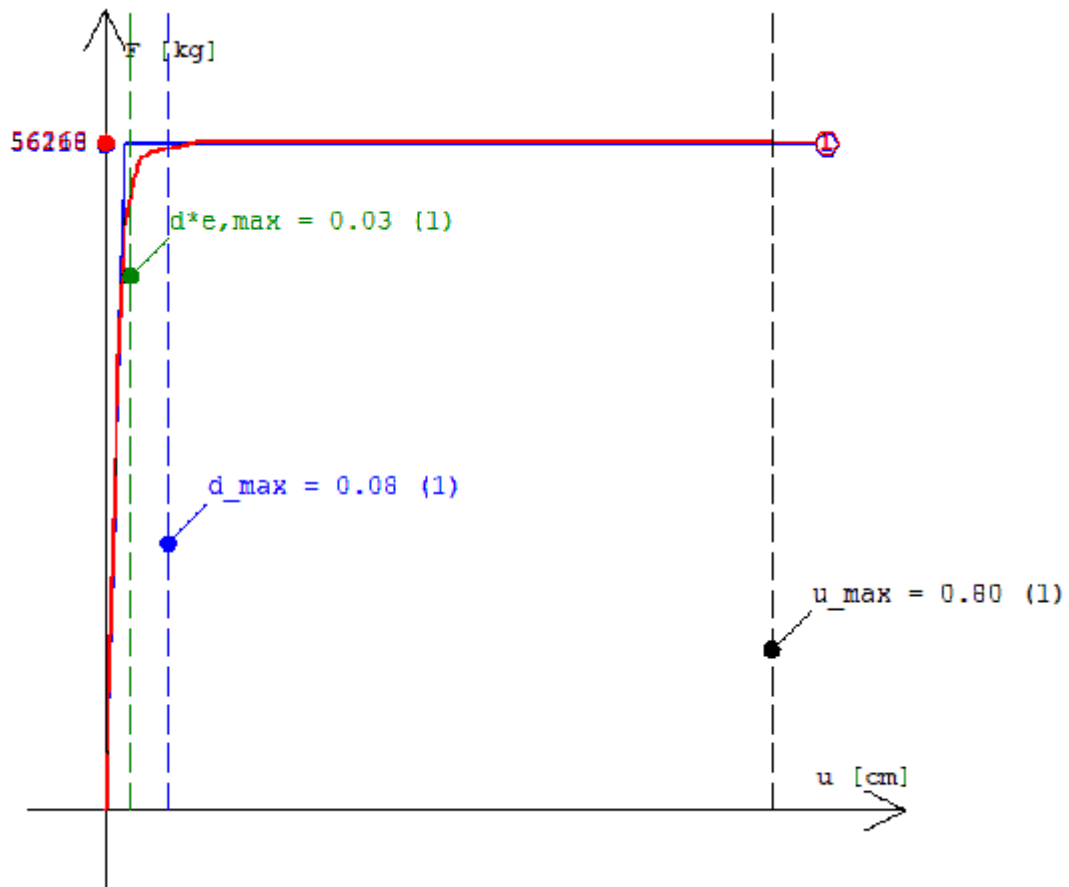
- Curva di capacità ($F - u$)
- Curva di capacità ridotta ($F/T - u/T$)
- Sistema bilineare equivalente
- - - Capacità di spostamento elastico (d^*e, \max)
- - - Capacità di spostamento (u_{\max})
- - - Domanda di spostamento (d_{\max})

Cond_X_1(+); E(+); S2(-) : 2) - Sisma X (+); 0.3 * Sisma Y (-); Distribuzione forze: Proporzionale masse;
Eccentricità accidentale (+ 0.05*Ly)



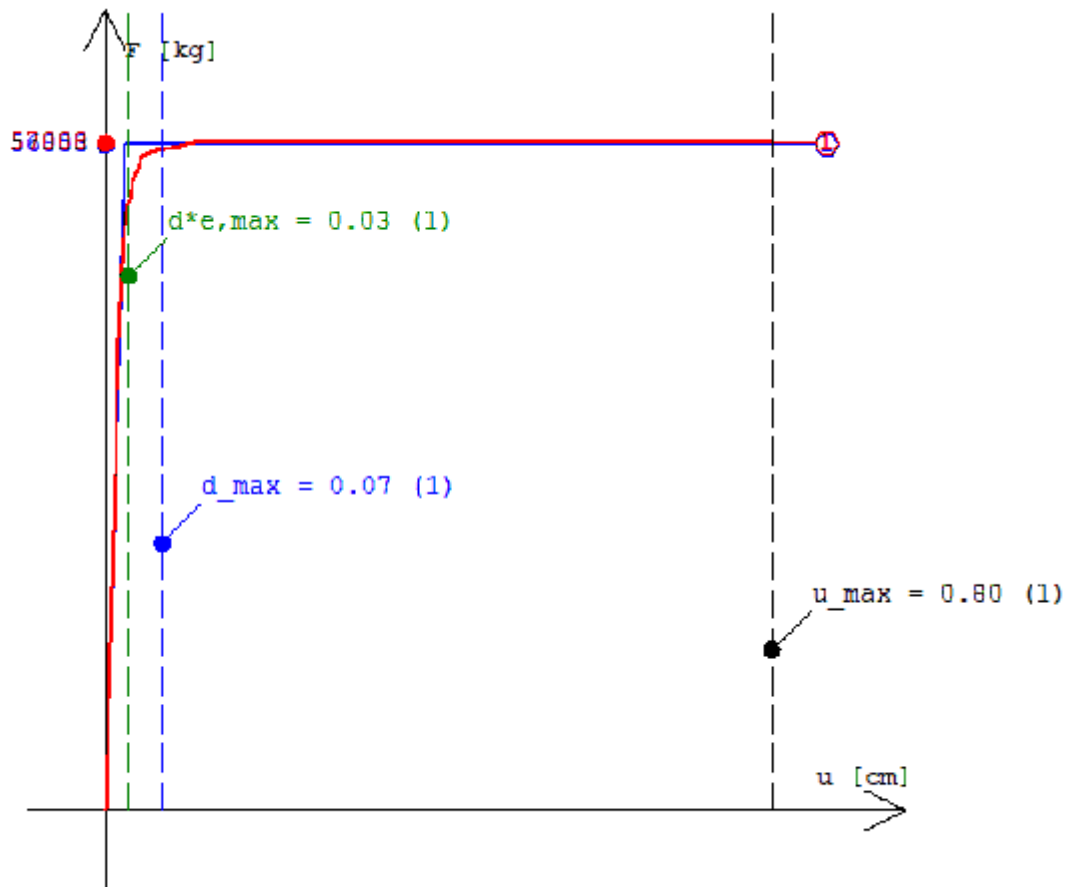
- Curva di capacità (F - u)
- Curva di capacità ridotta (F/T - u/T)
- Sistema bilineare equivalente
- - - - - Capacità di spostamento elastico (d^*e_{max})
- - - - - Capacità di spostamento (u_{max})
- - - - - Domanda di spostamento (d_{max})

Cond_X_1(+); E(-); S2(+): 3) - Sisma X (+); 0.3 * Sisma Y (+); Distribuzione forze: Proporzionale masse;
Eccentricità accidentale (- 0.05*Ly)



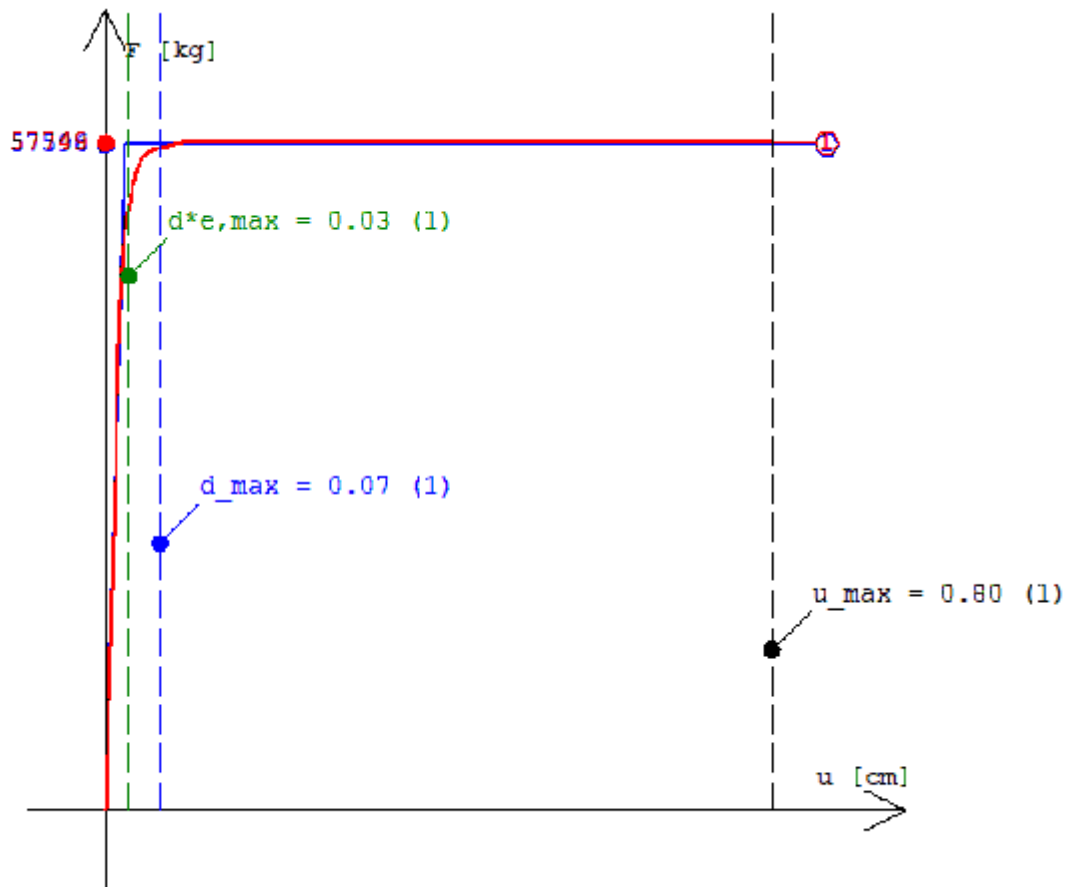
- Curva di capacità ($F - u$)
- Curva di capacità ridotta ($F/T - u/T$)
- Sistema bilineare equivalente
- - - - - Capacità di spostamento elastico (d^*e_{max})
- - - - - Capacità di spostamento (u_{max})
- - - - - Domanda di spostamento (d_{max})

Cond_X_1(+); E(-); S2(-): 4) - Sisma X (+); 0.3 * Sisma Y (-); Distribuzione forze: Proporzionale masse;
Eccentricità accidentale (- 0.05*Ly)



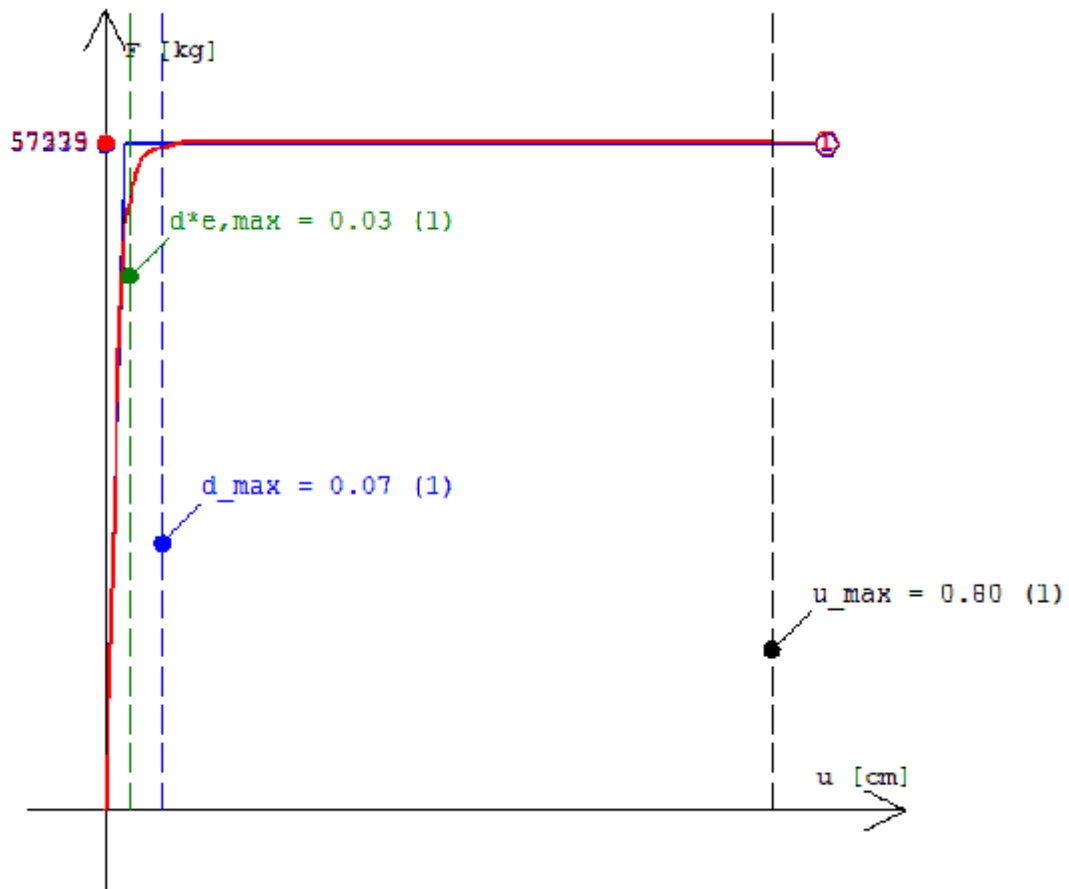
- Curva di capacità (F - u)
- Curva di capacità ridotta (F/T - u/T)
- Sistema bilineare equivalente
- - - - - Capacità di spostamento elastico (d^*e_{max})
- - - - - Capacità di spostamento (u_{max})
- - - - - Domanda di spostamento (d_{max})

Cond_X_1(-); E(+); S2(+): 5) - Sisma X (-); 0.3 * Sisma Y (+); Distribuzione forze: Proporzionale masse;
Eccentricità accidentale (+ 0.05*Ly)



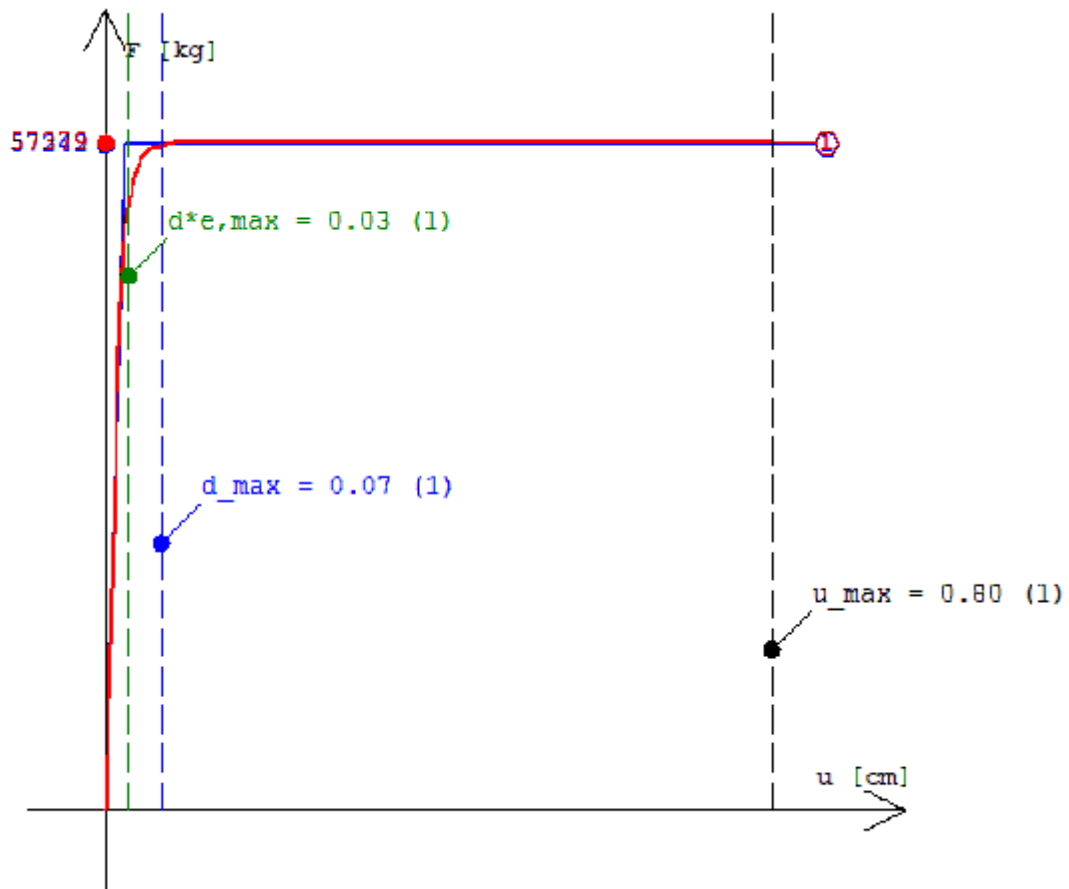
- Curva di capacità (F - u)
- Curva di capacità ridotta (F/T - u/T)
- Sistema bilineare equivalente
- - - - - Capacità di spostamento elastico (d^*e_{max})
- - - - - Capacità di spostamento (u_{max})
- - - - - Domanda di spostamento (d_{max})

Cond_X_1(-); E(+); S2(-): 6) - Sisma X (-); 0.3 * Sisma Y (-); Distribuzione forze: Proporzionale masse;
Eccentricità accidentale (+ 0.05*Ly)



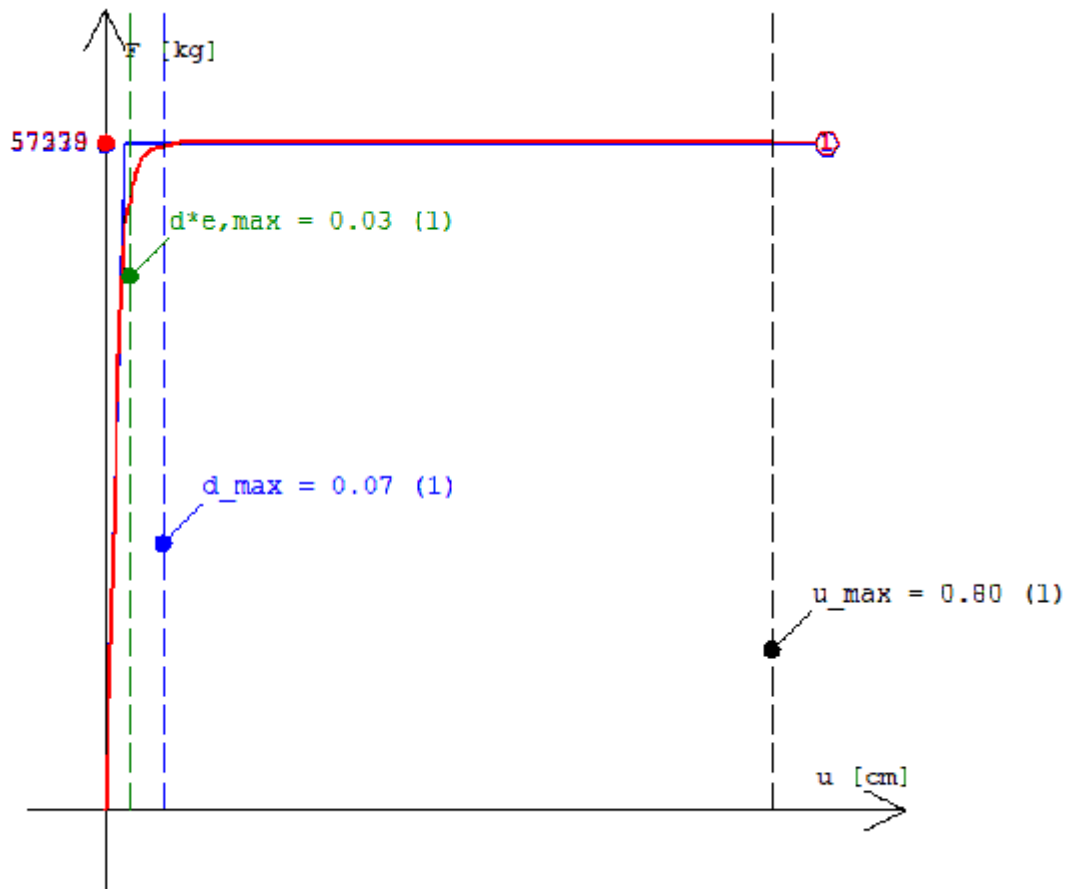
- Curva di capacità (F - u)
- Curva di capacità ridotta (F/T - u/T)
- Sistema bilineare equivalente
- - - Capacità di spostamento elastico (d^*e_{max})
- - - Capacità di spostamento (u_{max})
- - - Domanda di spostamento (d_{max})

Cond_X_1(-); E(-); S2(+): 7) - Sisma X (-); 0.3 * Sisma Y (+); Distribuzione forze: Proporzionale masse;
Eccentricità accidentale (- 0.05*Ly)



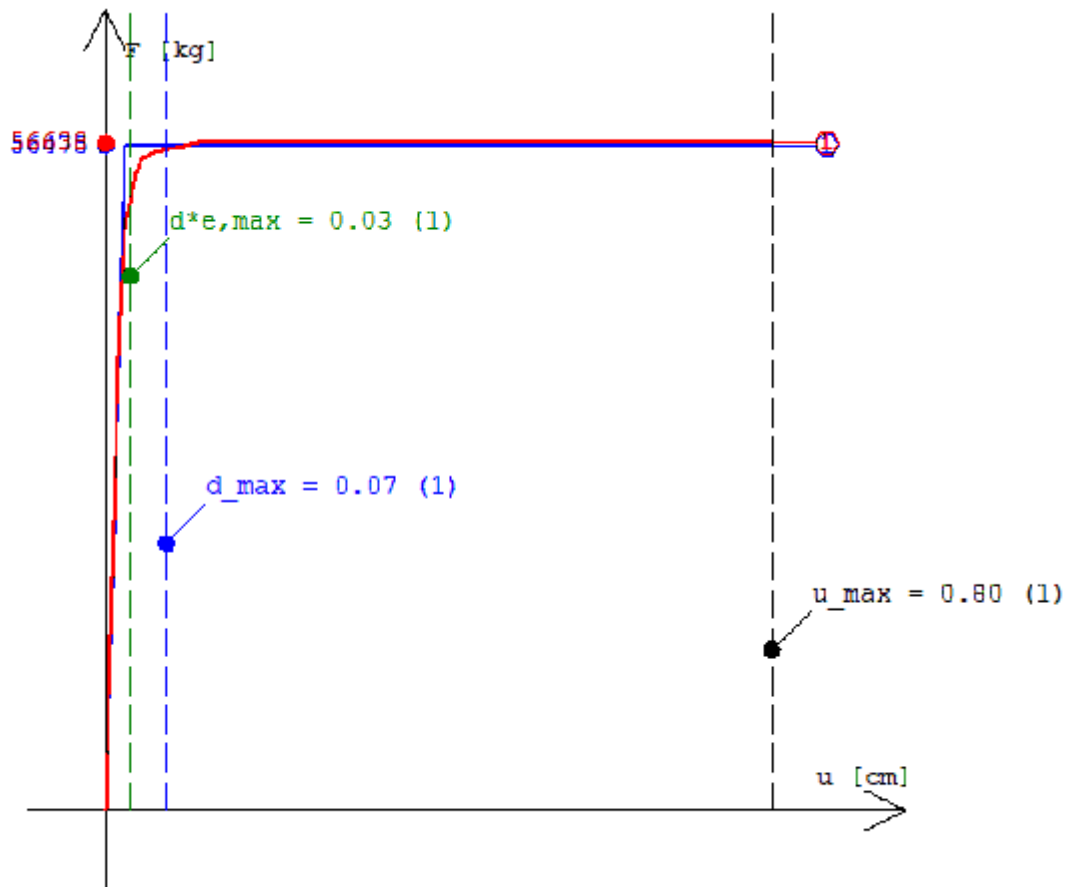
- Curva di capacità (F - u)
- Curva di capacità ridotta (F/T - u/T)
- Sistema bilineare equivalente
- - - - - Capacità di spostamento elastico (d^*e_{max})
- - - - - Capacità di spostamento (u_{max})
- - - - - Domanda di spostamento (d_{max})

Cond_X_1(-); E(-); S2(-) : 8) - Sisma X (-); 0.3 * Sisma Y (-); Distribuzione forze: Proporzionale masse;
Eccentricità accidentale (- 0.05*Ly)



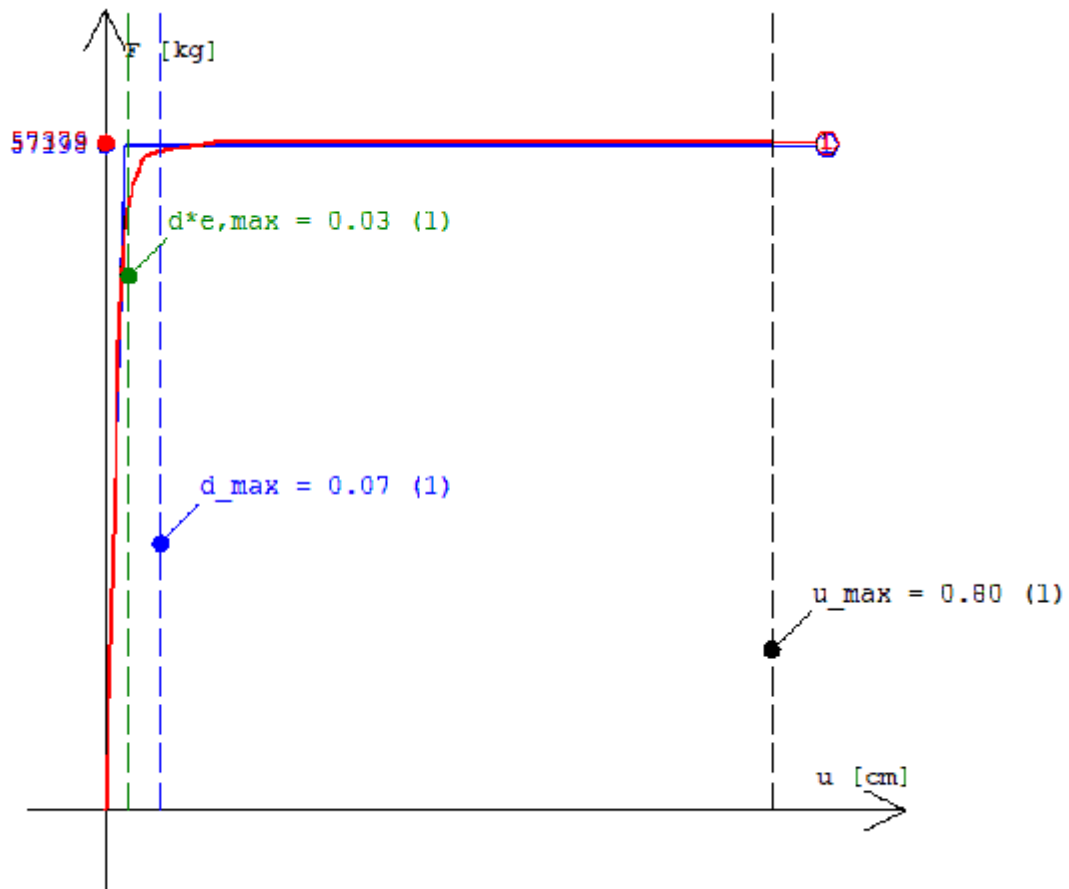
- Curva di capacità (F - u)
- Curva di capacità ridotta (F/T - u/T)
- Sistema bilineare equivalente
- - - - - Capacità di spostamento elastico (d^*e_{max})
- - - - - Capacità di spostamento (u_{max})
- - - - - Domanda di spostamento (d_{max})

Cond_X_2(+); E(+); S2(+): 9) - Sisma X (+); 0.3 * Sisma Y (+); Distribuzione forze: Proporzionale altezze;
Eccentricità accidentale (+ 0.05*Ly)



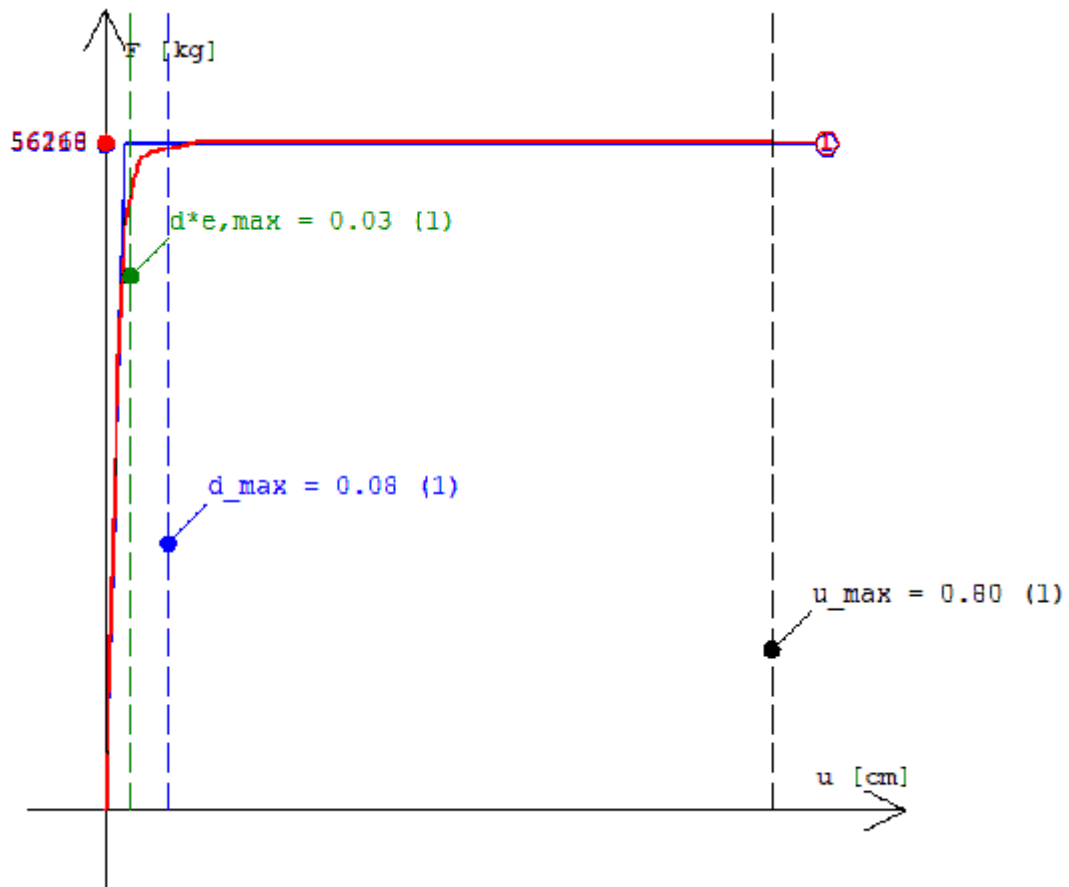
- Curva di capacità (F - u)
- Curva di capacità ridotta (F/T - u/T)
- Sistema bilineare equivalente
- - - - - Capacità di spostamento elastico (d^*e, \max)
- - - - - Capacità di spostamento (u_{\max})
- - - - - Domanda di spostamento (d_{\max})

Cond_X_2(+); E(+); S2(-) : 10) - Sisma X (+); 0.3 * Sisma Y (-); Distribuzione forze: Proporzionale altezze;
Eccentricità accidentale (+ 0.05*Ly)



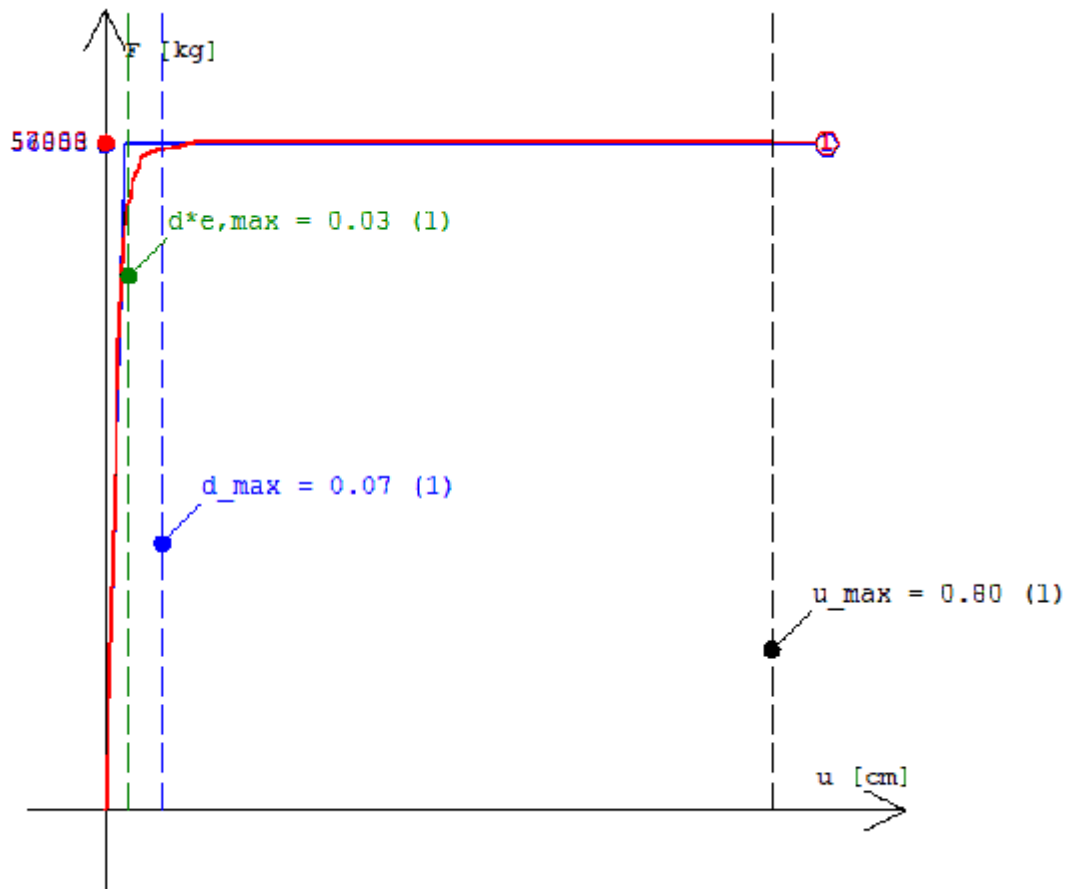
- Curva di capacità (F - u)
- Curva di capacità ridotta (F/T - u/T)
- Sistema bilineare equivalente
- - - - - Capacità di spostamento elastico (d^*e_{max})
- - - - - Capacità di spostamento (u_{max})
- - - - - Domanda di spostamento (d_{max})

Cond_X_2(+); E(-); S2(+): 11) - Sisma X (+); 0.3 * Sisma Y (+); Distribuzione forze: Proporzionale altezze;
Eccentricità accidentale (- 0.05*Ly)



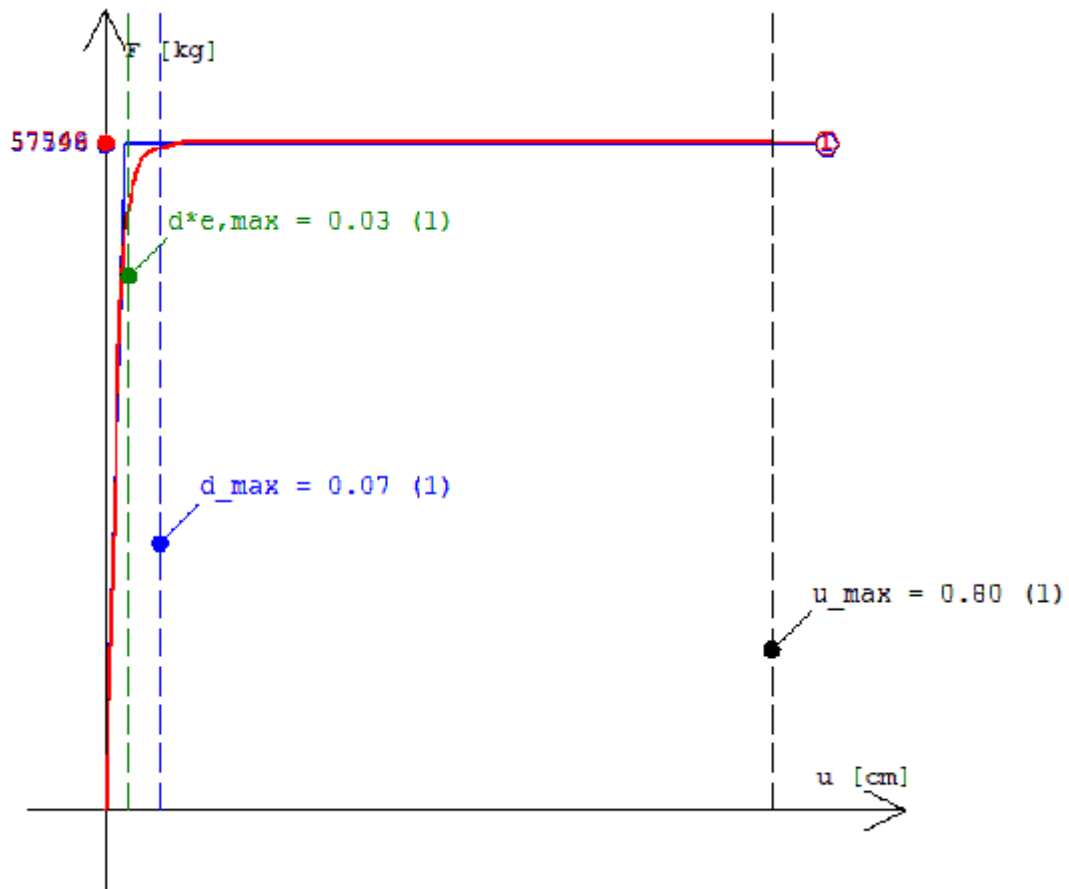
- Curva di capacità (F - u)
- Curva di capacità ridotta (F/T - u/T)
- Sistema bilineare equivalente
- - - - - Capacità di spostamento elastico (d^*e_{max})
- - - - - Capacità di spostamento (u_{max})
- - - - - Domanda di spostamento (d_{max})

Cond_X_2(+); E(-); S2(-): 12) - Sisma X (+); 0.3 * Sisma Y (-); Distribuzione forze: Proporzionale altezze;
Eccentricità accidentale (- 0.05*Ly)



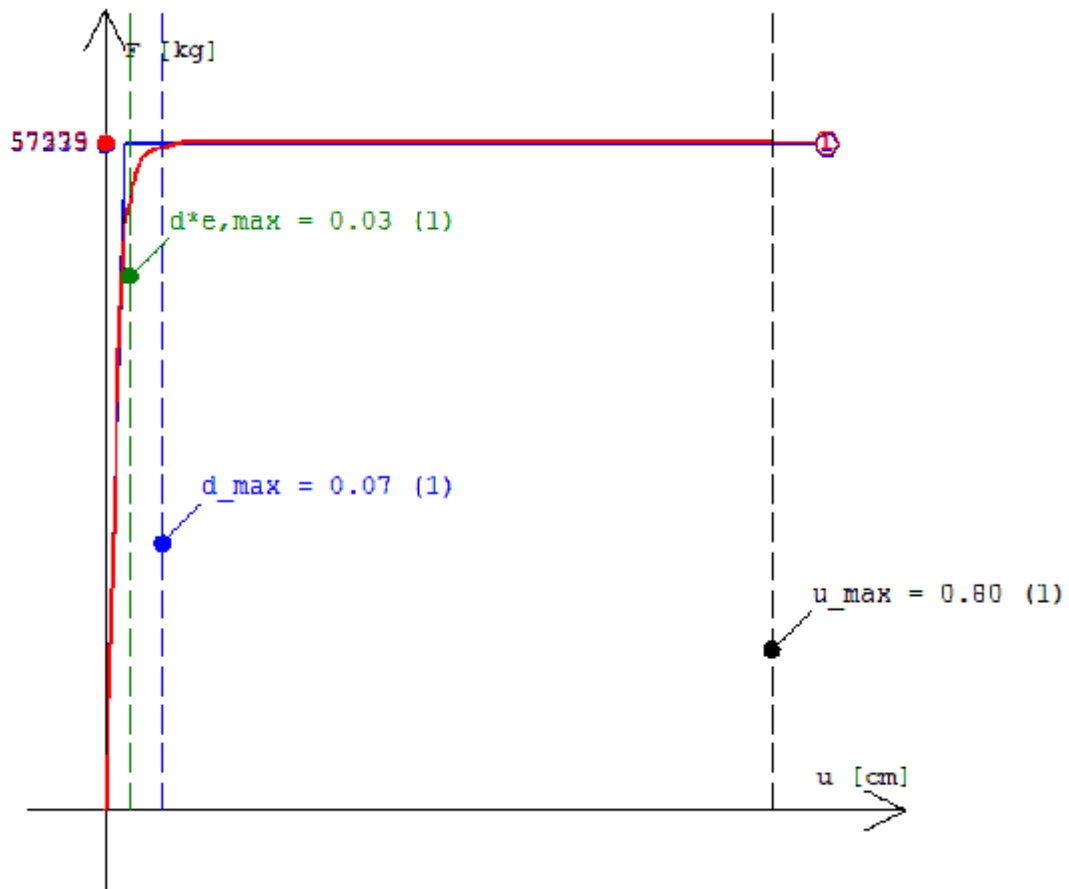
- Curva di capacità (F - u)
- Curva di capacità ridotta (F/T - u/T)
- Sistema bilineare equivalente
- - - - - Capacità di spostamento elastico (d^*e_{max})
- - - - - Capacità di spostamento (u_{max})
- - - - - Domanda di spostamento (d_{max})

Cond_X_2(-); E(+); S2(+) : 13) - Sisma X (-); 0.3 * Sisma Y (+); Distribuzione forze: Proporzionale altezze;
Eccentricità accidentale (+ 0.05*Ly)



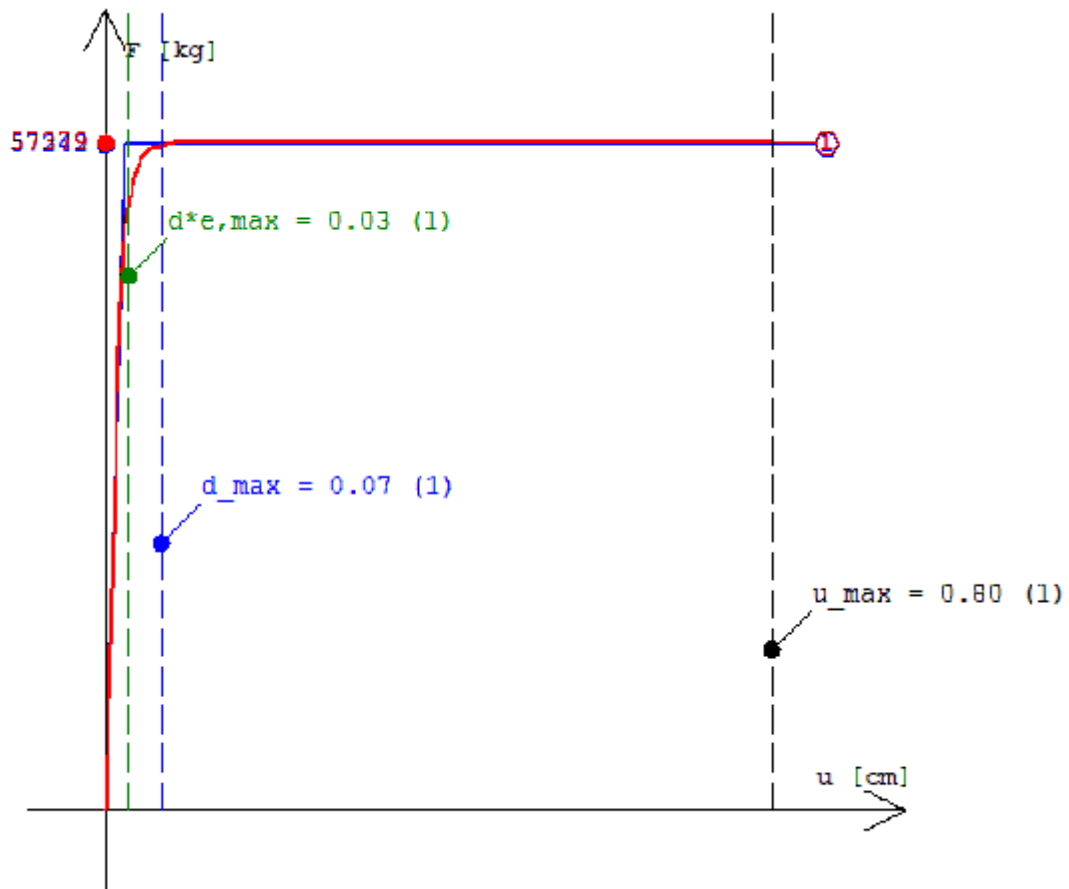
- Curva di capacità (F - u)
- Curva di capacità ridotta (F/T - u/T)
- Sistema bilineare equivalente
- - - - - Capacità di spostamento elastico (d^*e_{max})
- - - - - Capacità di spostamento (u_{max})
- - - - - Domanda di spostamento (d_{max})

Cond_X_2(-); E(+); S2(-): 14) - Sisma X (-); 0.3 * Sisma Y (-); Distribuzione forze: Proporzionale altezze;
Eccentricità accidentale (+ 0.05*Ly)



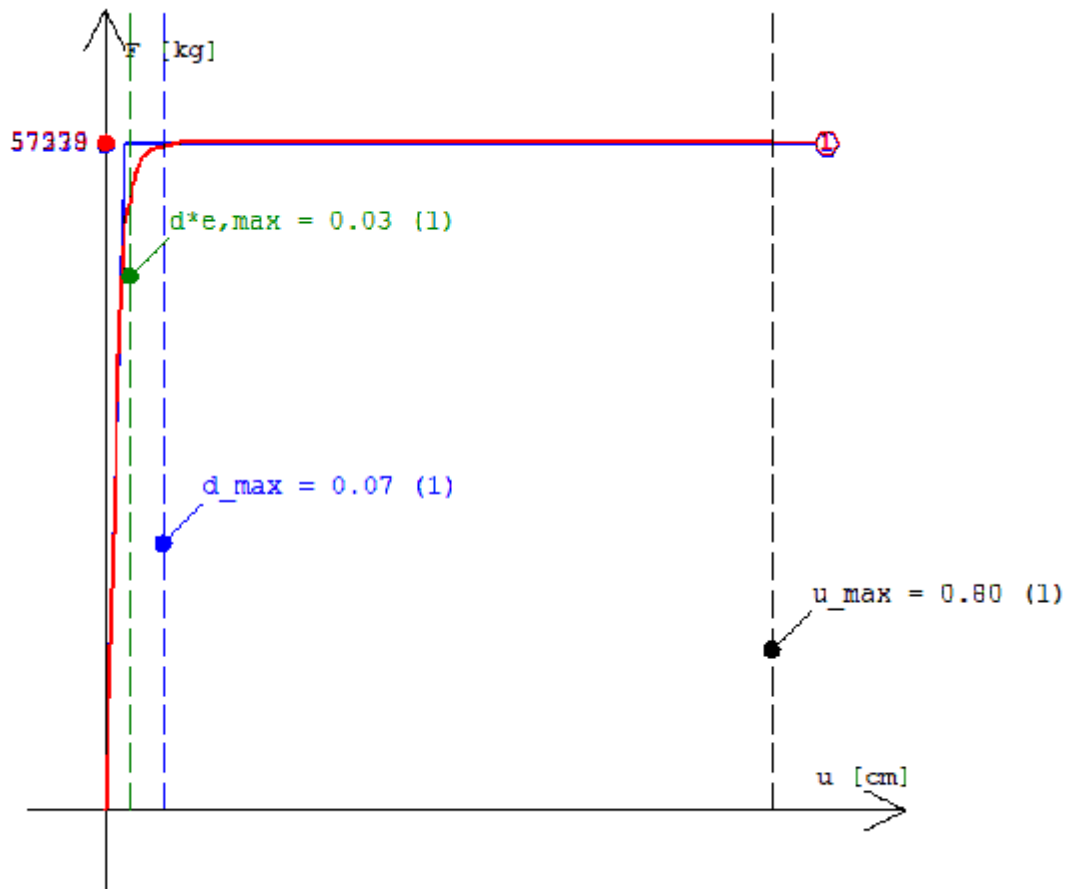
- Curva di capacità (F - u)
- Curva di capacità ridotta (F/T - u/T)
- Sistema bilineare equivalente
- - - Capacità di spostamento elastico (d*e,max)
- - - Capacità di spostamento (u_max)
- - - Domanda di spostamento (d_max)

Cond_X_2(-); E(-); S2(+): 15) - Sisma X (-); 0.3 * Sisma Y (+); Distribuzione forze: Proporzionale altezze;
Eccentricità accidentale (- 0.05*Ly)



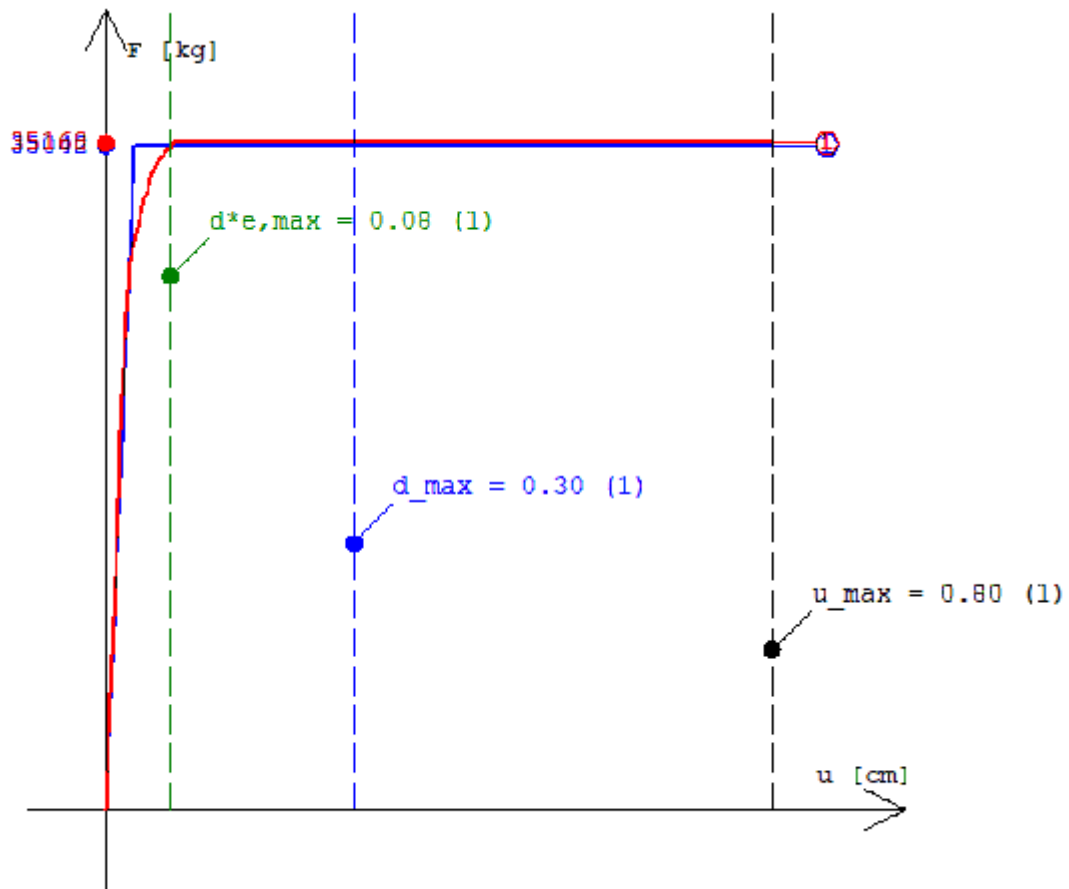
- Curva di capacità ($F - u$)
- Curva di capacità ridotta ($F/\Gamma - u/\Gamma$)
- Sistema bilineare equivalente
- - - - - Capacità di spostamento elastico (d^*e_{max})
- - - - - Capacità di spostamento (u_{max})
- - - - - Domanda di spostamento (d_{max})

Cond_X_2(-); E(-); S2(-) : 16) - Sisma X (-); 0.3 * Sisma Y (-); Distribuzione forze: Proporzionale altezze;
Eccentricità accidentale (- 0.05*Ly)



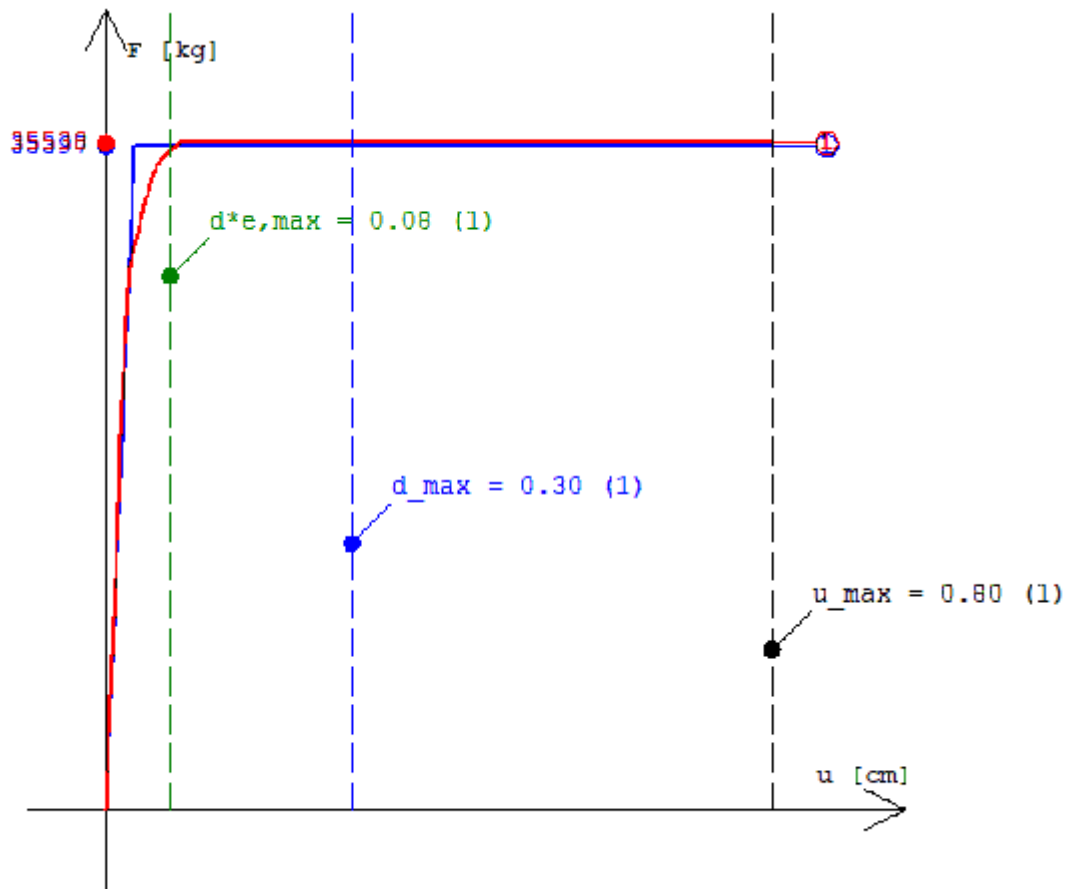
- Curva di capacità (F - u)
- Curva di capacità ridotta (F/T - u/T)
- Sistema bilineare equivalente
- - - Capacità di spostamento elastico (d*e,max)
- - - Capacità di spostamento (u_max)
- - - Domanda di spostamento (d_max)

Cond_Y_1(+); E(+); S2(+): 17) - Sisma Y (+); 0.3 * Sisma X (+); Distribuzione forze: Proporzionale masse;
Eccentricità accidentale (+ 0.05*Lx)



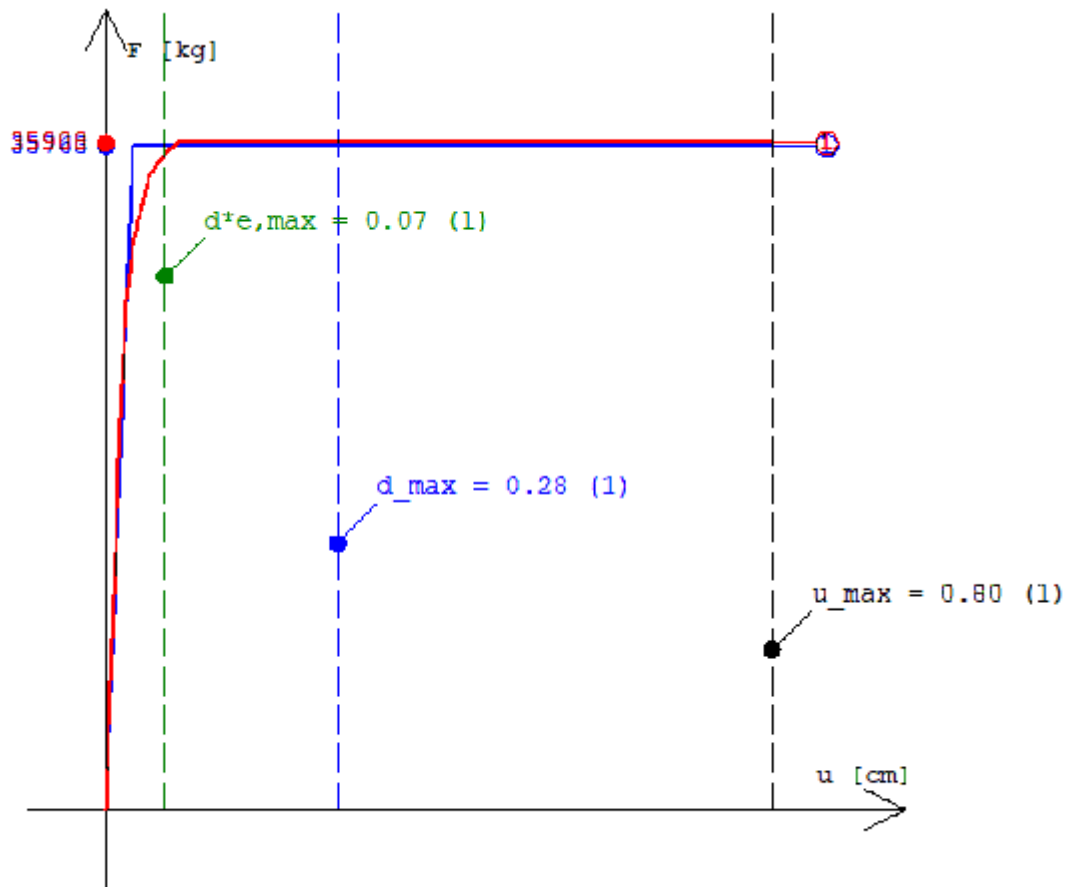
- Curva di capacità ($F - u$)
- Curva di capacità ridotta ($F/\Gamma - u/\Gamma$)
- Sistema bilineare equivalente
- - - - - Capacità di spostamento elastico (d^*e, \max)
- - - - - Capacità di spostamento (u_{\max})
- - - - - Domanda di spostamento (d_{\max})

Cond_Y_1(+); E(+); S2(-) : 18) - Sisma Y (+); 0.3 * Sisma X (-); Distribuzione forze: Proporzionale masse;
Eccentricità accidentale (+ 0.05*Lx)



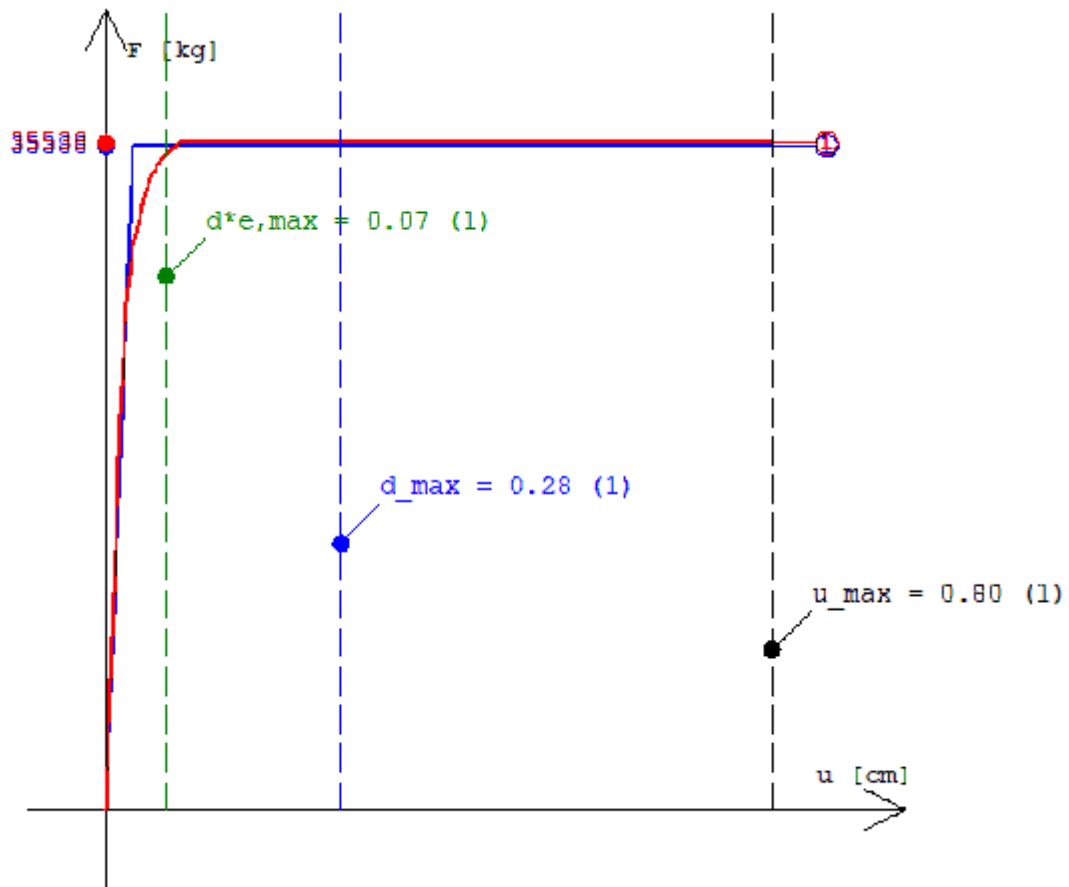
- Curva di capacità ($F - u$)
- Curva di capacità ridotta ($F/\Gamma - u/\Gamma$)
- Sistema bilineare equivalente
- - - - - Capacità di spostamento elastico (d^*e, \max)
- - - - - Capacità di spostamento (u_{\max})
- - - - - Domanda di spostamento (d_{\max})

Cond_Y_1(+); E(-); S2(+): 19) - Sisma Y (+); 0.3 * Sisma X (+); Distribuzione forze: Proporzionale masse;
Eccentricità accidentale (- 0.05*Lx)



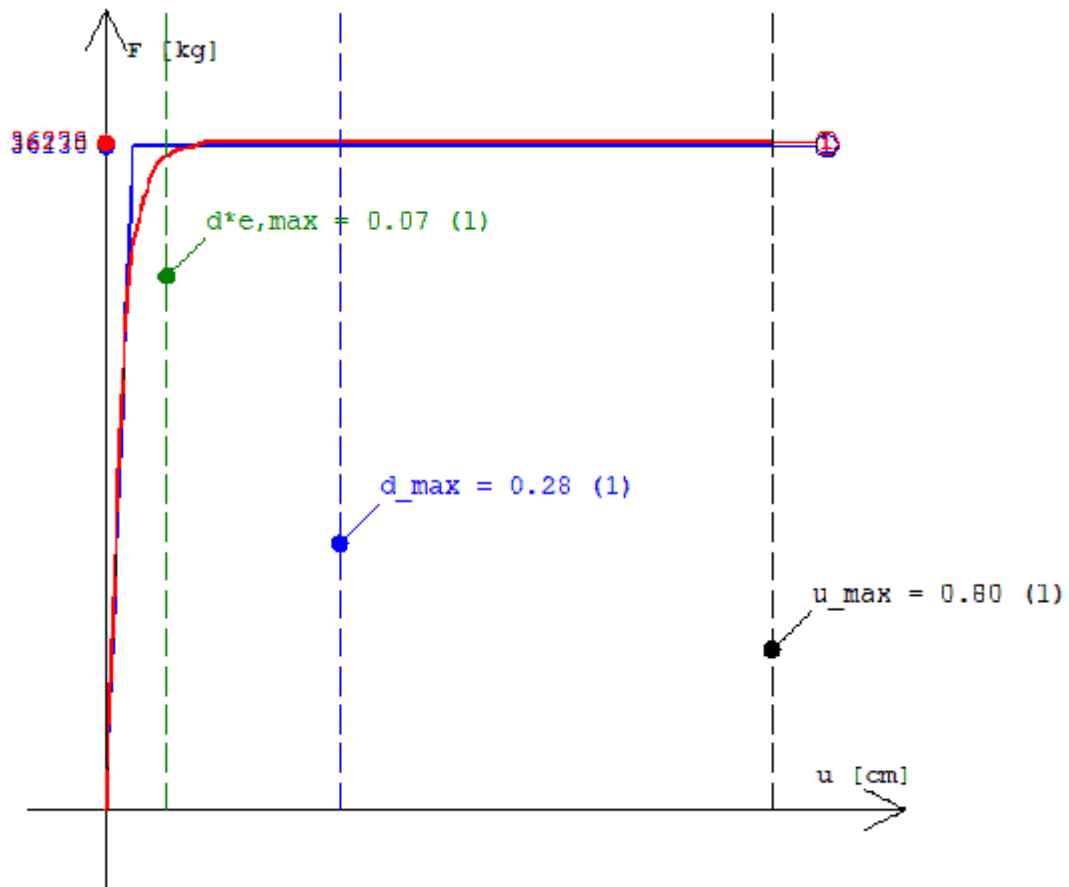
- Curva di capacità ($F - u$)
- Curva di capacità ridotta ($F/\Gamma - u/\Gamma$)
- Sistema bilineare equivalente
- - - - - Capacità di spostamento elastico (d^*e, \max)
- - - - - Capacità di spostamento (u_{\max})
- - - - - Domanda di spostamento (d_{\max})

Cond_Y_1(+); E(-); S2(-): 20) - Sisma Y (+); 0.3 * Sisma X (-); Distribuzione forze: Proporzionale masse;
Eccentricità accidentale (- 0.05*Lx)



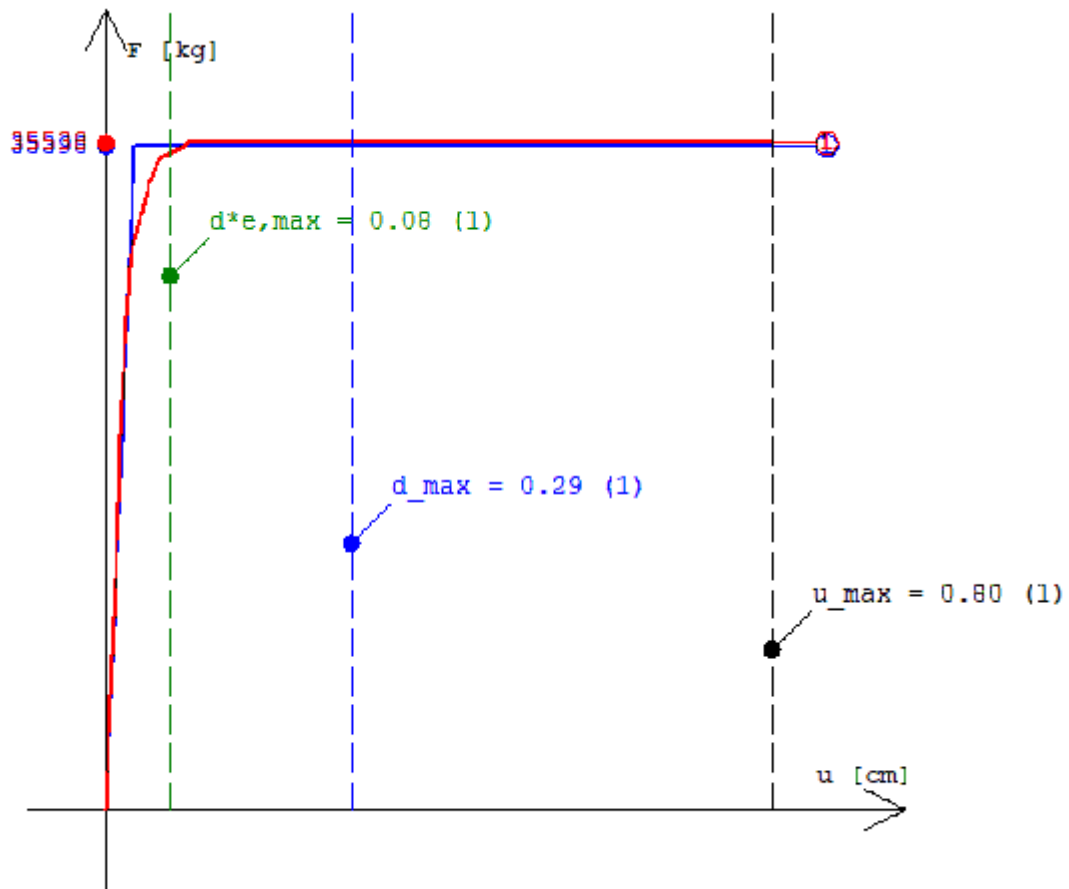
- Curva di capacità (F - u)
- Curva di capacità ridotta (F/T - u/T)
- Sistema bilineare equivalente
- - - Capacità di spostamento elastico (d^*e,max)
- - - Capacità di spostamento (u_max)
- - - Domanda di spostamento (d_max)

Cond_Y_1(-); E(+); S2(+): 21) - Sisma Y (-); 0.3 * Sisma X (+); Distribuzione forze: Proporzionale masse;
Eccentricità accidentale (+ 0.05*Lx)



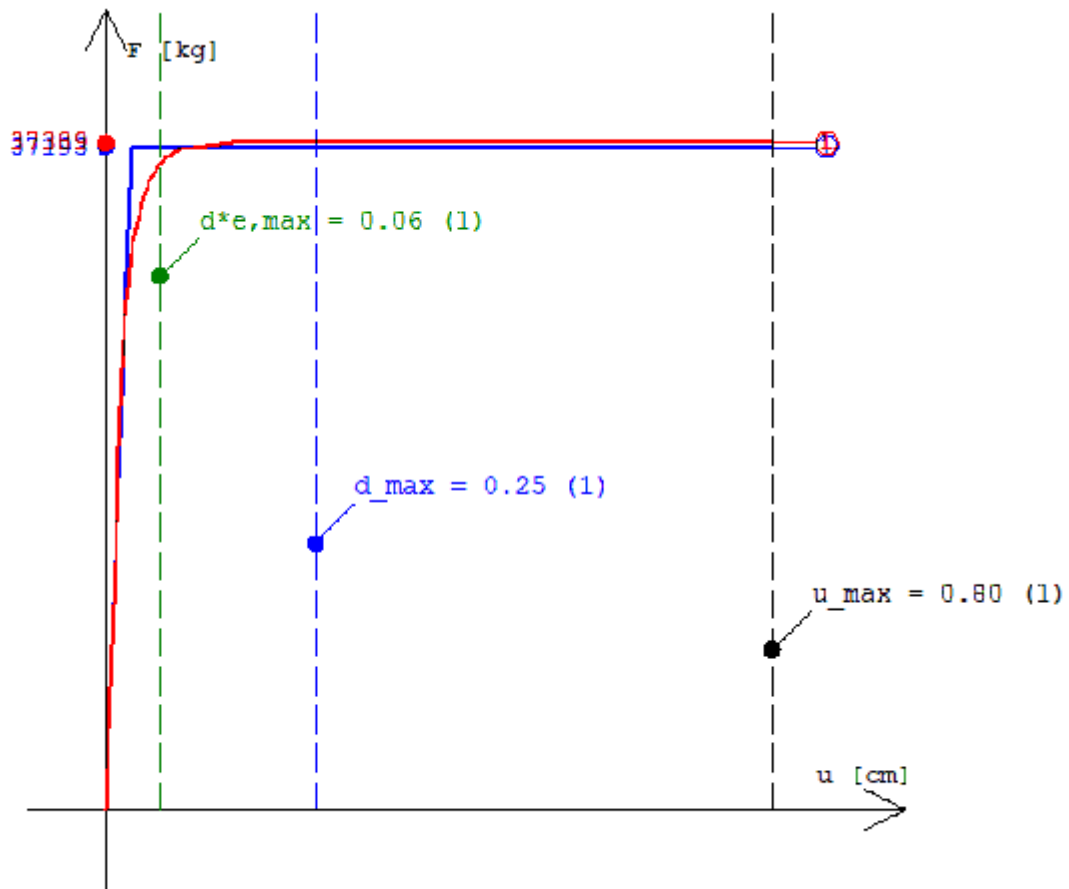
- Curva di capacità ($F - u$)
- Curva di capacità ridotta ($F/\Gamma - u/\Gamma$)
- Sistema bilineare equivalente
- - - - - Capacità di spostamento elastico (d^*e, \max)
- - - - - Capacità di spostamento (u_{\max})
- - - - - Domanda di spostamento (d_{\max})

Cond_Y_1(-); E(+); S2(-): 22) - Sisma Y (-); 0.3 * Sisma X (-); Distribuzione forze: Proporzionale masse;
Eccentricità accidentale (+ 0.05*Lx)



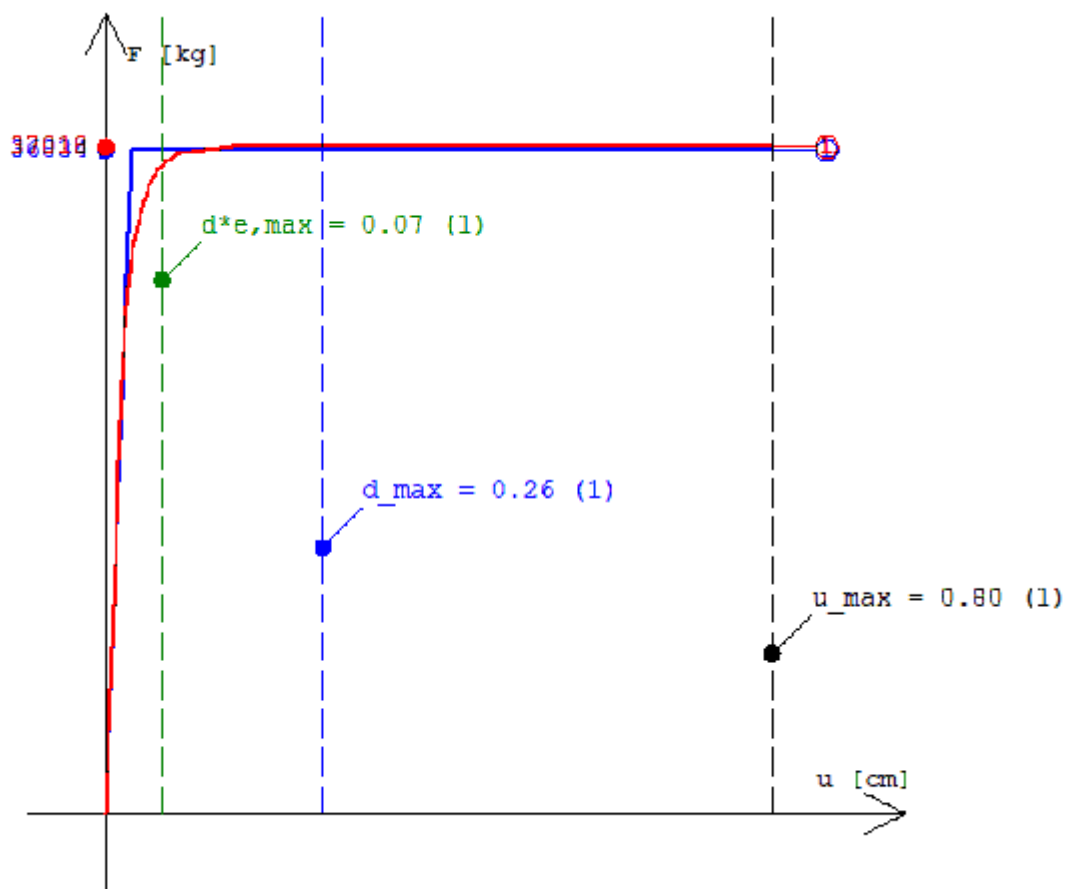
- Curva di capacità ($F - u$)
- Curva di capacità ridotta ($F/\Gamma - u/\Gamma$)
- Sistema bilineare equivalente
- - - - - Capacità di spostamento elastico (d^*e, \max)
- - - - - Capacità di spostamento (u_{\max})
- - - - - Domanda di spostamento (d_{\max})

Cond_Y_1(-); E(-); S2(+): 23) - Sisma Y (-); 0.3 * Sisma X (+); Distribuzione forze: Proporzionale masse;
Eccentricità accidentale (- 0.05*Lx)



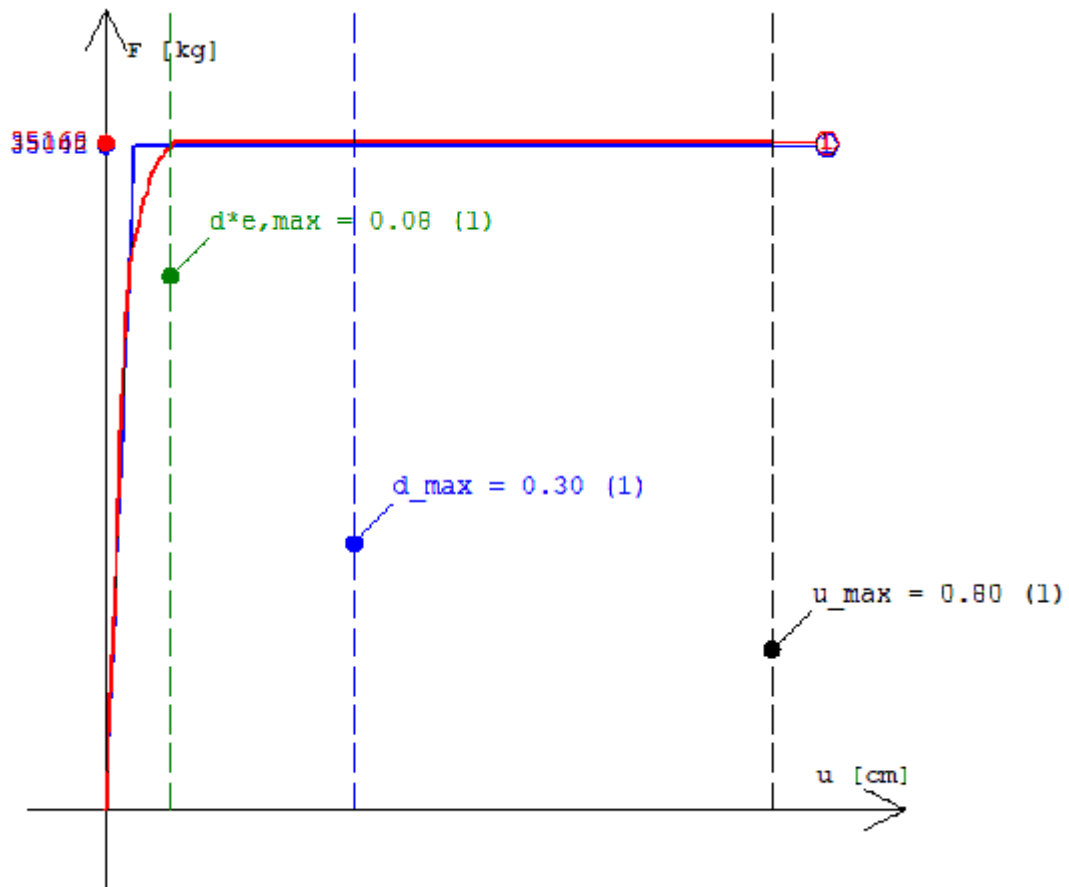
- Curva di capacità ($F - u$)
- Curva di capacità ridotta ($F/\Gamma - u/\Gamma$)
- Sistema bilineare equivalente
- - - Capacità di spostamento elastico (d^*e, \max)
- - - Capacità di spostamento (u_{\max})
- - - Domanda di spostamento (d_{\max})

Cond_Y_1(-); E(-); S2(-) : 24) - Sisma Y (-); 0.3 * Sisma X (-); Distribuzione forze: Proporzionale masse;
Eccentricità accidentale (- 0.05*Lx)



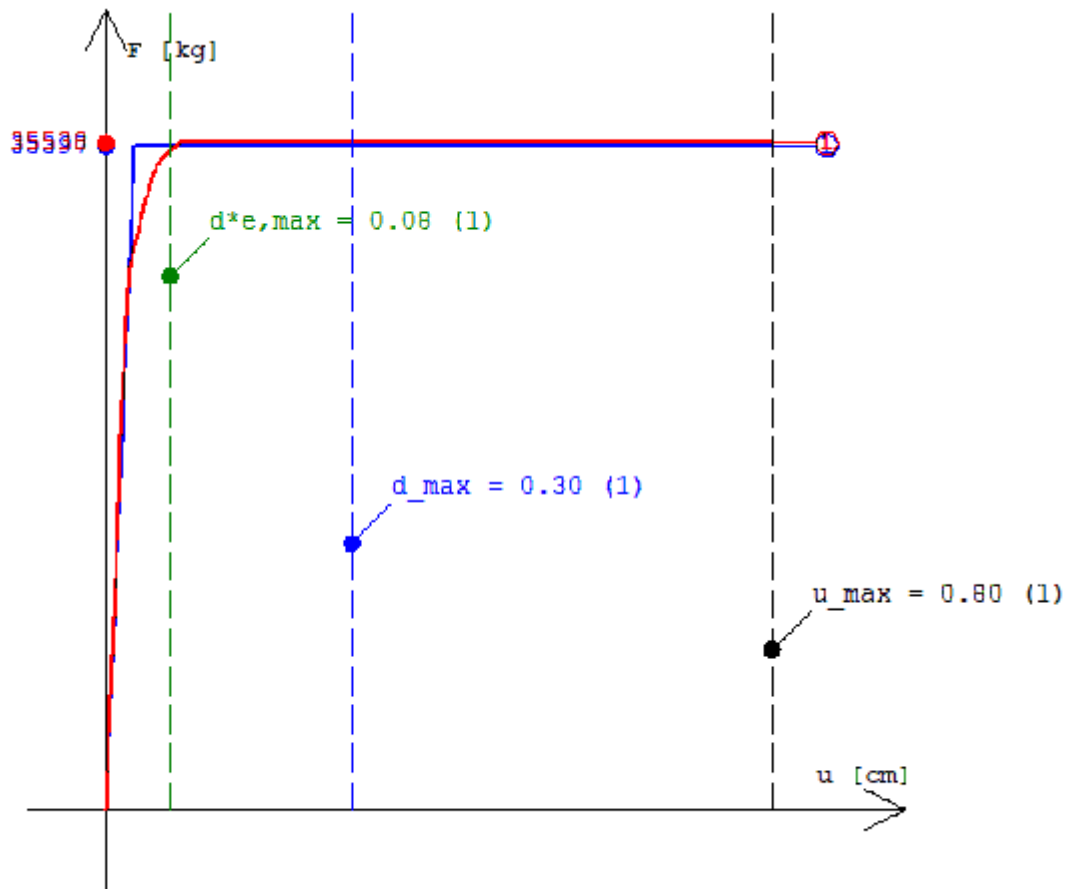
- Curva di capacità ($F - u$)
- Curva di capacità ridotta ($F/T - u/T$)
- Sistema bilineare equivalente
- - - - - Capacità di spostamento elastico (d^*e, \max)
- - - - - Capacità di spostamento (u_{\max})
- - - - - Domanda di spostamento (d_{\max})

Cond_Y_2(+); E(+); S2(+): 25) - Sisma Y (+); 0.3 * Sisma X (+); Distribuzione forze: Proporzionale altezze;
Eccentricità accidentale (+ 0.05*Lx)



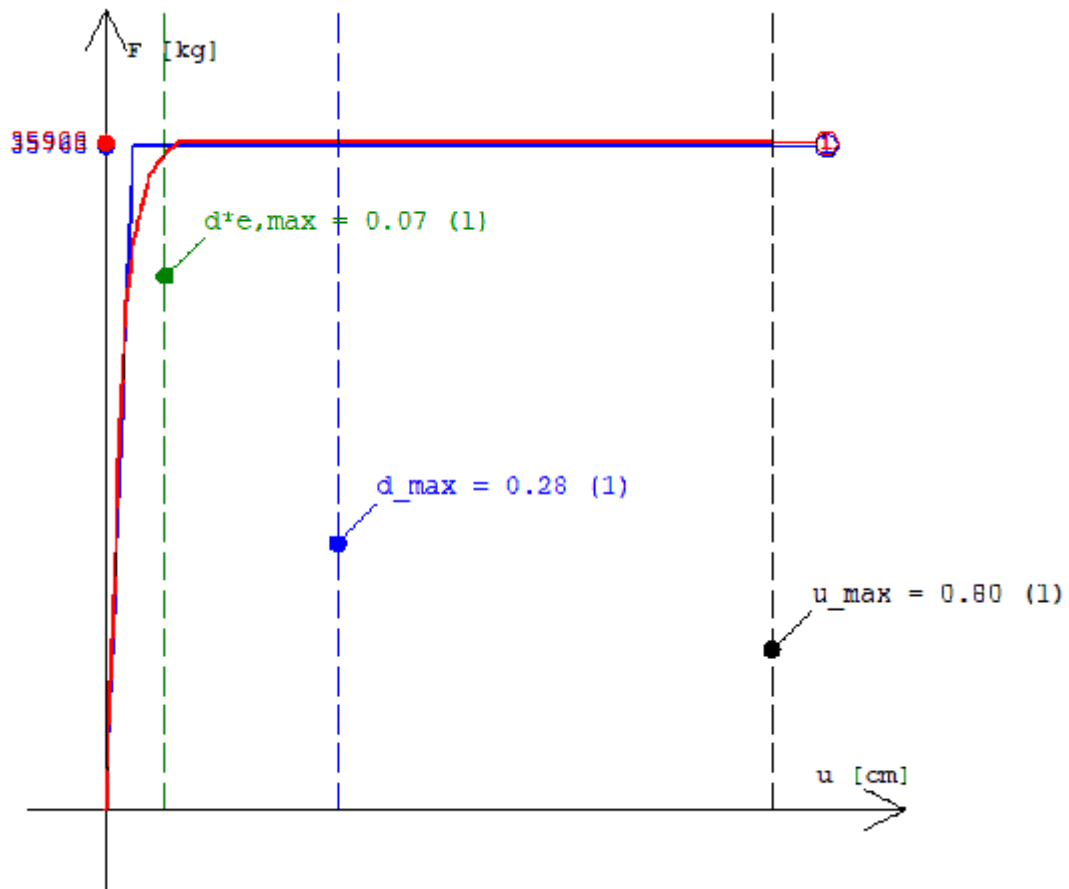
- Curva di capacità ($F - u$)
- Curva di capacità ridotta ($F/\Gamma - u/\Gamma$)
- Sistema bilineare equivalente
- - - - - Capacità di spostamento elastico (d^*e, \max)
- - - - - Capacità di spostamento (u_{\max})
- - - - - Domanda di spostamento (d_{\max})

Cond_Y_2(+); E(+); S2(-) : 26) - Sisma Y (+); 0.3 * Sisma X (-); Distribuzione forze: Proporzionale altezze;
Eccentricità accidentale (+ 0.05*Lx)



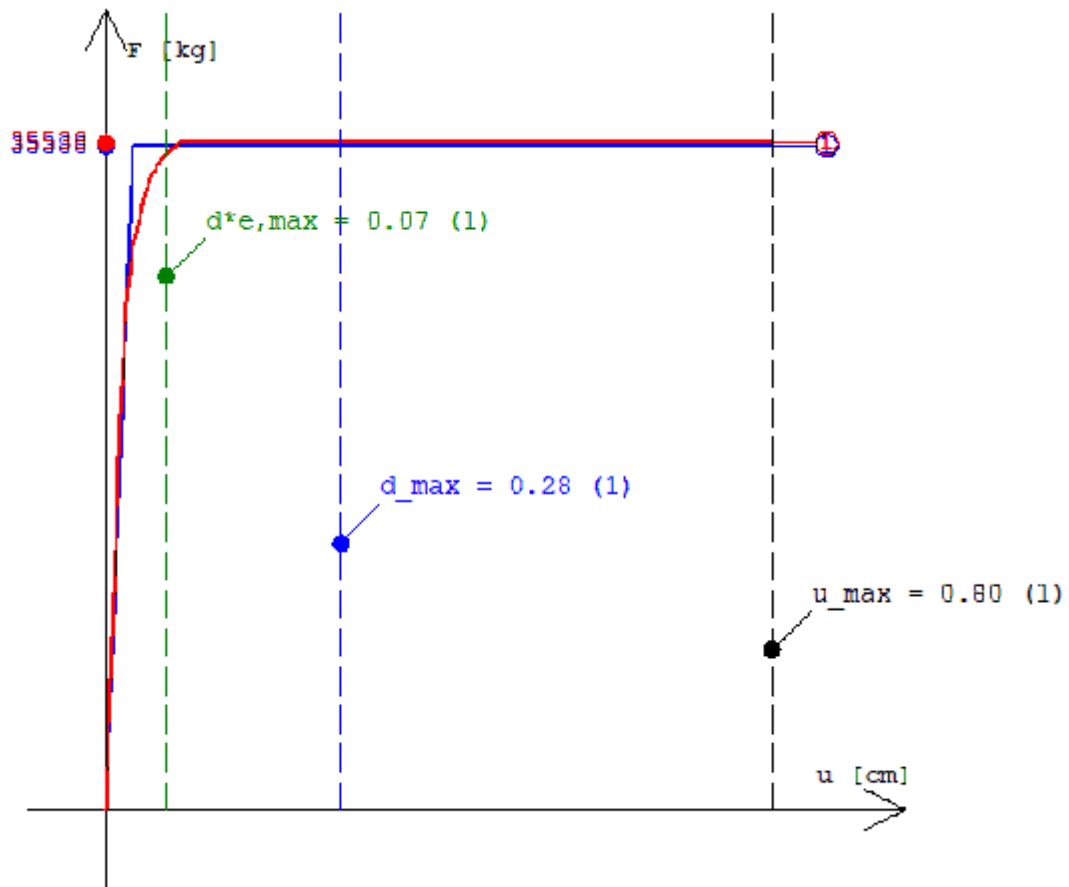
- Curva di capacità ($F - u$)
- Curva di capacità ridotta ($F/\Gamma - u/\Gamma$)
- Sistema bilineare equivalente
- - - - - Capacità di spostamento elastico (d^*e, \max)
- - - - - Capacità di spostamento (u_{\max})
- - - - - Domanda di spostamento (d_{\max})

Cond_Y_2(+); E(-); S2(+): 27) - Sisma Y (+); 0.3 * Sisma X (+); Distribuzione forze: Proporzionale altezze;
Eccentricità accidentale (- 0.05*Lx)



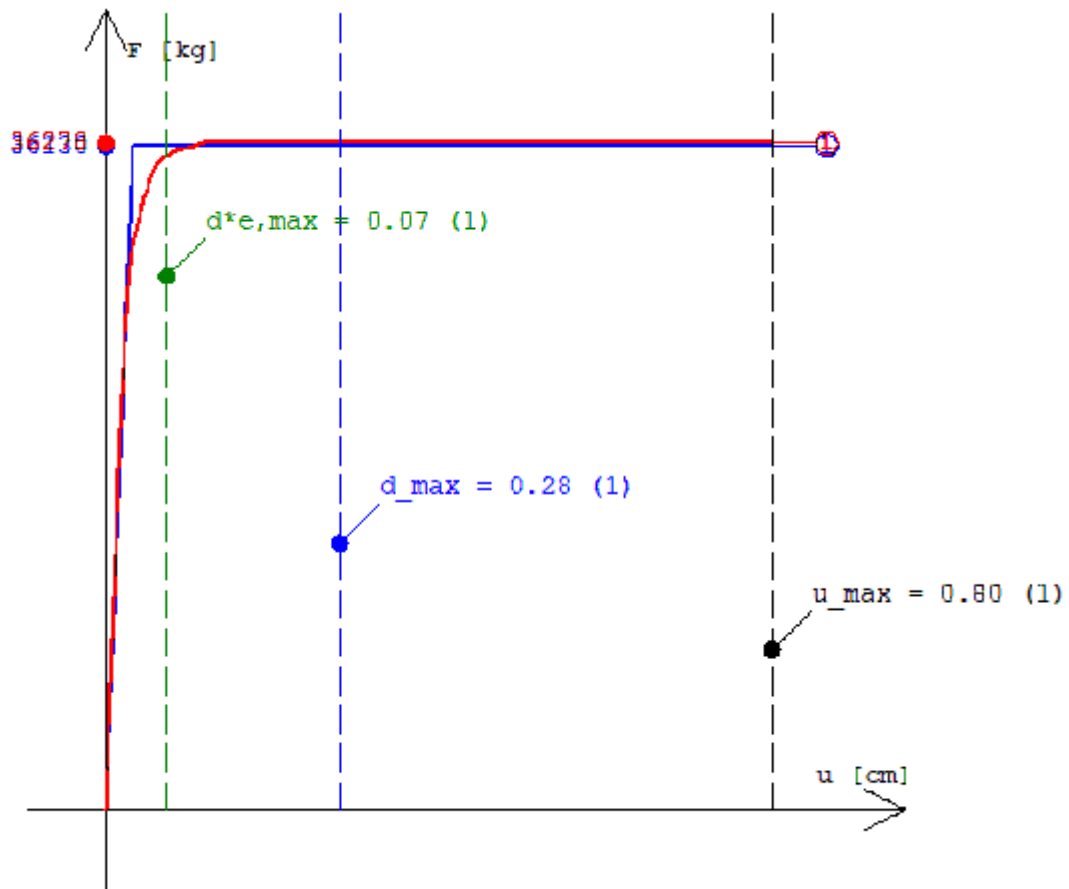
- Curva di capacità ($F - u$)
- Curva di capacità ridotta ($F/\Gamma - u/\Gamma$)
- Sistema bilineare equivalente
- - - - - Capacità di spostamento elastico (d^*e, \max)
- - - - - Capacità di spostamento (u_{\max})
- - - - - Domanda di spostamento (d_{\max})

Cond_Y_2(+); E(-); S2(-): 28) - Sisma Y (+); 0.3 * Sisma X (-); Distribuzione forze: Proporzionale altezze;
Eccentricità accidentale (- 0.05*Lx)



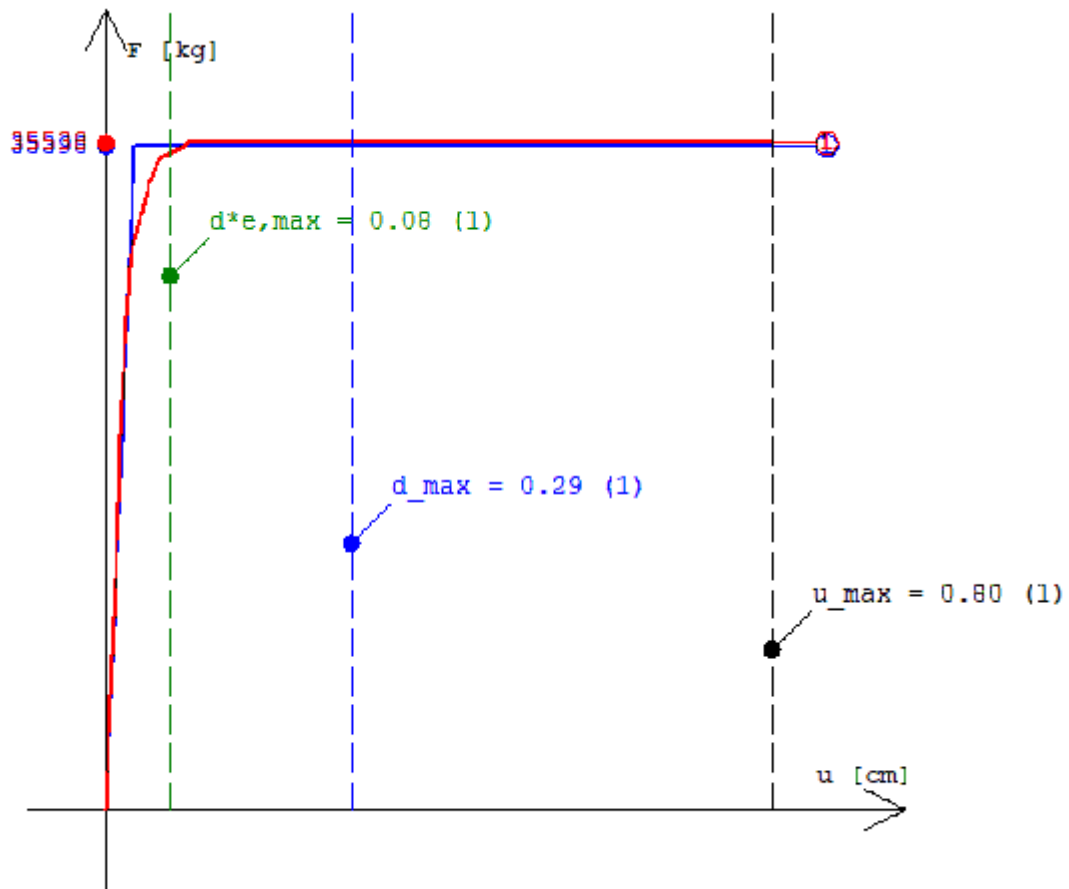
- Curva di capacità (F - u)
- Curva di capacità ridotta (F/T - u/T)
- Sistema bilineare equivalente
- - - - - Capacità di spostamento elastico (d^*e,max)
- - - - - Capacità di spostamento (u_{max})
- - - - - Domanda di spostamento (d_{max})

Cond_Y_2(-); E(+); S2(+): 29) - Sisma Y (-); 0.3 * Sisma X (+); Distribuzione forze: Proporzionale altezze;
Eccentricità accidentale (+ 0.05*Lx)



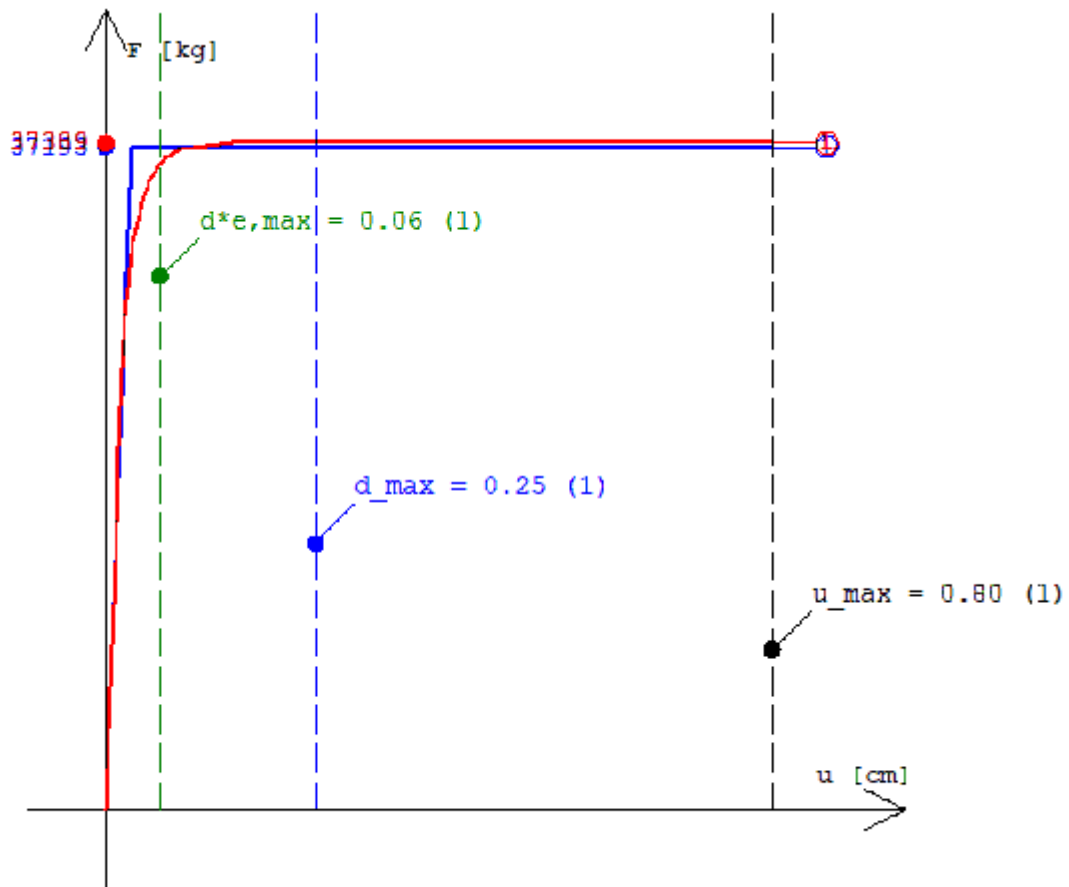
- Curva di capacità ($F - u$)
- Curva di capacità ridotta ($F/\Gamma - u/\Gamma$)
- Sistema bilineare equivalente
- - - - - Capacità di spostamento elastico (d^*e, \max)
- - - - - Capacità di spostamento (u_{\max})
- - - - - Domanda di spostamento (d_{\max})

Cond_Y_2(-); E(+); S2(-): 30) - Sisma Y (-); 0.3 * Sisma X (-); Distribuzione forze: Proporzionale altezze;
Eccentricità accidentale (+ 0.05*Lx)



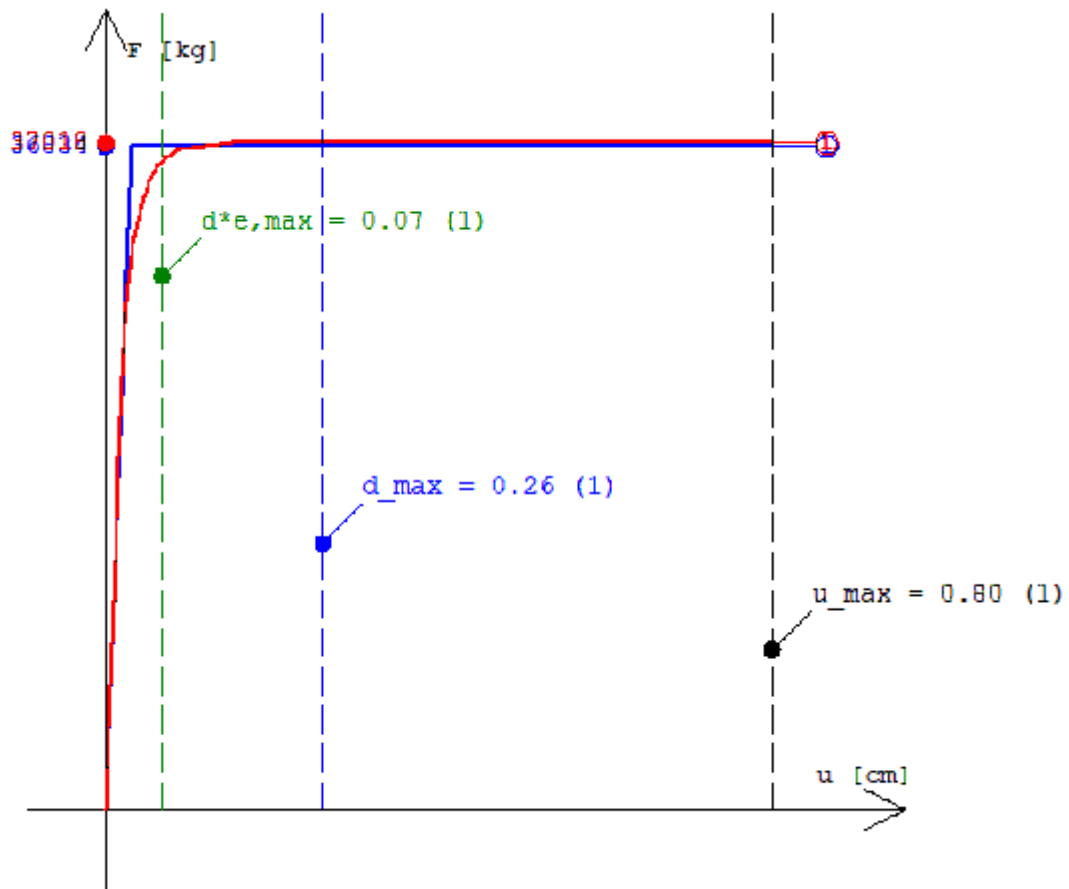
- Curva di capacità ($F - u$)
- Curva di capacità ridotta ($F/\Gamma - u/\Gamma$)
- Sistema bilineare equivalente
- - - Capacità di spostamento elastico (d^*e, \max)
- - - Capacità di spostamento (u_{\max})
- - - Domanda di spostamento (d_{\max})

Cond_Y_2(-); E(-); S2(+): 31) - Sisma Y (-); 0.3 * Sisma X (+); Distribuzione forze: Proporzionale altezze;
Eccentricità accidentale (- 0.05*Lx)



- Curva di capacità ($F - u$)
- Curva di capacità ridotta ($F/\Gamma - u/\Gamma$)
- Sistema bilineare equivalente
- - - - - Capacità di spostamento elastico (d^*e, \max)
- - - - - Capacità di spostamento (u_{\max})
- - - - - Domanda di spostamento (d_{\max})

Cond_Y_2(-); E(-); S2(-) : 32) - Sisma Y (-); 0.3 * Sisma X (-); Distribuzione forze: Proporzionale altezze;
Eccentricità accidentale (- 0.05*Lx)



- Curva di capacità (F - u)
- Curva di capacità ridotta (F/T - u/T)
- Sistema bilineare equivalente
- - - - - Capacità di spostamento elastico (d^*e, \max)
- - - - - Capacità di spostamento (u_{\max})
- - - - - Domanda di spostamento (d_{\max})

4.4 Calcolo PGA.

4.4.1 SLV.

Tabella 8.I

S_t	: fattore di amplificazione topografica.
S_s	: fattore di suolo.
$A_{g_{CLV}}$: accelerazione massima di base.
$A_{g_{DLV}}$: accelerazione di riferimento..
PGA_{CLV}	: accelerazione di picco al suolo ($PGA_{CLV} = S_t \cdot S_s \cdot A_{g_{CLV}}$).
PGA_{DLV}	: accelerazione di picco al suolo di riferimento ($PGA_{DLV} = S_t \cdot S_s \cdot A_{g_{DLV}}$).
$\alpha_{PGA,V}$: indicatore di rischio in termini di accelerazione (PGA_{CLV} / PGA_{DLV}).
T_{RCLV}	: periodo di ritorno associato al raggiungimento dello stato limite.
T_{RDLV}	: periodo di ritorno associato all'azione sismica del luogo.
$\alpha_{TR,V}$: indicatore di rischio in termini di periodo di ritorno (T_{RCLV} / T_{RDLV}) ^a .

Cond_X_1(+); E(+); S2(+)	: 1 - Sisma X (+); 0.3 * Sisma Y (+); Distribuzione forze: Proporzionale masse; Eccentricità accidentale (+ 0.05*Ly)
Cond_X_1(+); E(+); S2(-) : 2)	- Sisma X (+); 0.3 * Sisma Y (-); Distribuzione forze: Proporzionale masse; Eccentricità accidentale (+ 0.05*Ly)
Cond_X_1(+); E(-); S2(+): 3)	- Sisma X (+); 0.3 * Sisma Y (+); Distribuzione forze: Proporzionale masse; Eccentricità accidentale (- 0.05*Ly)
Cond_X_1(+); E(-); S2(-) : 4)	- Sisma X (+); 0.3 * Sisma Y (-); Distribuzione forze: Proporzionale masse; Eccentricità accidentale (- 0.05*Ly)
Cond_X_1(-); E(+); S2(+): 5)	- Sisma X (-); 0.3 * Sisma Y (+); Distribuzione forze: Proporzionale masse; Eccentricità accidentale (+ 0.05*Ly)
Cond_X_1(-); E(+); S2(-) : 6)	- Sisma X (-); 0.3 * Sisma Y (-); Distribuzione forze: Proporzionale masse; Eccentricità accidentale (+ 0.05*Ly)
Cond_X_1(-); E(-); S2(+): 7)	- Sisma X (-); 0.3 * Sisma Y (+); Distribuzione forze: Proporzionale masse; Eccentricità accidentale (- 0.05*Ly)
Cond_X_1(-); E(-); S2(-) : 8)	- Sisma X (-); 0.3 * Sisma Y (-); Distribuzione forze: Proporzionale masse; Eccentricità accidentale (- 0.05*Ly)
Cond_X_2(+); E(+); S2(+)	: 9 - Sisma X (+); 0.3 * Sisma Y (+); Distribuzione forze: Proporzionale altezze; Eccentricità accidentale (+ 0.05*Ly)
Cond_X_2(+); E(+); S2(-) : 10)	- Sisma X (+); 0.3 * Sisma Y (-); Distribuzione forze: Proporzionale altezze; Eccentricità accidentale (+ 0.05*Ly)
Cond_X_2(+); E(-); S2(+): 11)	- Sisma X (+); 0.3 * Sisma Y (+); Distribuzione forze: Proporzionale altezze; Eccentricità accidentale (- 0.05*Ly)
Cond_X_2(+); E(-); S2(-) : 12)	- Sisma X (+); 0.3 * Sisma Y (-); Distribuzione forze: Proporzionale altezze; Eccentricità accidentale (- 0.05*Ly)
Cond_X_2(-); E(+); S2(+): 13)	- Sisma X (-); 0.3 * Sisma Y (+); Distribuzione forze: Proporzionale altezze; Eccentricità accidentale (+ 0.05*Ly)
Cond_X_2(-); E(+); S2(-) : 14)	- Sisma X (-); 0.3 * Sisma Y (-); Distribuzione forze: Proporzionale altezze; Eccentricità accidentale (+ 0.05*Ly)
Cond_X_2(-); E(-); S2(+): 15)	- Sisma X (-); 0.3 * Sisma Y (+); Distribuzione forze: Proporzionale altezze; Eccentricità accidentale (- 0.05*Ly)
Cond_X_2(-); E(-); S2(-) : 16)	- Sisma X (-); 0.3 * Sisma Y (-); Distribuzione forze: Proporzionale altezze; Eccentricità accidentale (- 0.05*Ly)
Cond_Y_1(+); E(+); S2(+)	: 17 - Sisma Y (+); 0.3 * Sisma X (+); Distribuzione forze: Proporzionale masse; Eccentricità accidentale (+ 0.05*Lx)
Cond_Y_1(+); E(+); S2(-) : 18)	- Sisma Y (+); 0.3 * Sisma X (-); Distribuzione forze: Proporzionale masse; Eccentricità accidentale (+ 0.05*Lx)
Cond_Y_1(+); E(-); S2(+): 19)	- Sisma Y (+); 0.3 * Sisma X (+); Distribuzione forze: Proporzionale masse; Eccentricità accidentale (- 0.05*Lx)
Cond_Y_1(+); E(-); S2(-) : 20)	- Sisma Y (+); 0.3 * Sisma X (-); Distribuzione forze: Proporzionale masse; Eccentricità accidentale (- 0.05*Lx)
Cond_Y_1(-); E(+); S2(+): 21)	- Sisma Y (-); 0.3 * Sisma X (+); Distribuzione forze: Proporzionale masse; Eccentricità accidentale (+ 0.05*Lx)
Cond_Y_1(-); E(+); S2(-) : 22)	- Sisma Y (-); 0.3 * Sisma X (-); Distribuzione forze: Proporzionale masse; Eccentricità accidentale (+ 0.05*Lx)

Cond_Y_1(-); E(-); S2(+) : 23) - Sisma Y (-); 0.3 * Sisma X (+); Distribuzione forze: Proporzionale masse; Eccentricità accidentale (- 0.05*Lx)
 Cond_Y_1(-); E(-); S2(-) : 24) - Sisma Y (-); 0.3 * Sisma X (-); Distribuzione forze: Proporzionale masse; Eccentricità accidentale (- 0.05*Lx)
 Cond_Y_2(+); E(+); S2(+) : 25) - Sisma Y (+); 0.3 * Sisma X (+); Distribuzione forze: Proporzionale altezze; Eccentricità accidentale (+ 0.05*Lx)
 Cond_Y_2(+); E(+); S2(-) : 26) - Sisma Y (+); 0.3 * Sisma X (-); Distribuzione forze: Proporzionale altezze; Eccentricità accidentale (+ 0.05*Lx)
 Cond_Y_2(+); E(-); S2(+) : 27) - Sisma Y (+); 0.3 * Sisma X (+); Distribuzione forze: Proporzionale altezze; Eccentricità accidentale (- 0.05*Lx)
 Cond_Y_2(+); E(-); S2(-) : 28) - Sisma Y (+); 0.3 * Sisma X (-); Distribuzione forze: Proporzionale altezze; Eccentricità accidentale (- 0.05*Lx)
 Cond_Y_2(-); E(+); S2(+) : 29) - Sisma Y (-); 0.3 * Sisma X (+); Distribuzione forze: Proporzionale altezze; Eccentricità accidentale (+ 0.05*Lx)
 Cond_Y_2(-); E(+); S2(-) : 30) - Sisma Y (-); 0.3 * Sisma X (-); Distribuzione forze: Proporzionale altezze; Eccentricità accidentale (+ 0.05*Lx)
 Cond_Y_2(-); E(-); S2(+) : 31) - Sisma Y (-); 0.3 * Sisma X (+); Distribuzione forze: Proporzionale altezze; Eccentricità accidentale (- 0.05*Lx)
 Cond_Y_2(-); E(-); S2(-) : 32) - Sisma Y (-); 0.3 * Sisma X (-); Distribuzione forze: Proporzionale altezze; Eccentricità accidentale (- 0.05*Lx)

Cond.	S _t	S _s	Ag _{CLV}	Ag _{DLV}	PGA _{CLV}	PGA _{DLV}	α _{PGA,V}	TR _{CLV}	TR _{DLV}	α _{TR,V}
Cond_X_1(+); E(+); S2(+)	1.00	1.42	0.8025	0.1880	0.6543	0.2673	2.4474	5707	712	2.3550
Cond_X_1(+); E(+); S2(-)	1.00	1.42	0.8305	0.1880	0.6680	0.2673	2.4988	5989	712	2.4022
Cond_X_1(+); E(-); S2(+)	1.00	1.42	0.7965	0.1880	0.6491	0.2673	2.4279	5602	712	2.3370
Cond_X_1(+); E(-); S2(-)	1.00	1.42	0.8280	0.1880	0.6636	0.2673	2.4823	5898	712	2.3871
Cond_X_1(-); E(+); S2(+)	1.00	1.42	0.8280	0.1880	0.6722	0.2673	2.5145	6078	712	2.4168
Cond_X_1(-); E(+); S2(-)	1.00	1.42	0.8190	0.1880	0.6663	0.2673	2.4924	5954	712	2.3964
Cond_X_1(-); E(-); S2(+)	1.00	1.42	0.8270	0.1880	0.6679	0.2673	2.4983	5987	712	2.4019
Cond_X_1(-); E(-); S2(-)	1.00	1.42	0.8150	0.1880	0.6656	0.2673	2.4896	5938	712	2.3937
Cond_X_2(+); E(+); S2(+)	1.00	1.42	0.8025	0.1880	0.6543	0.2673	2.4474	5707	712	2.3550
Cond_X_2(+); E(+); S2(-)	1.00	1.42	0.8305	0.1880	0.6680	0.2673	2.4988	5989	712	2.4022
Cond_X_2(+); E(-); S2(+)	1.00	1.42	0.7965	0.1880	0.6491	0.2673	2.4279	5602	712	2.3370
Cond_X_2(+); E(-); S2(-)	1.00	1.42	0.8280	0.1880	0.6636	0.2673	2.4823	5898	712	2.3871
Cond_X_2(-); E(+); S2(+)	1.00	1.42	0.8280	0.1880	0.6722	0.2673	2.5145	6078	712	2.4168
Cond_X_2(-); E(+); S2(-)	1.00	1.42	0.8190	0.1880	0.6663	0.2673	2.4924	5954	712	2.3964
Cond_X_2(-); E(-); S2(+)	1.00	1.42	0.8270	0.1880	0.6679	0.2673	2.4983	5987	712	2.4019
Cond_X_2(-); E(-); S2(-)	1.00	1.42	0.8150	0.1880	0.6656	0.2673	2.4896	5938	712	2.3937
Cond_Y_1(+); E(+); S2(+)	1.00	1.42	0.4455	0.1880	0.3486	0.2673	1.3040 *	1319	712	1.2888
Cond_Y_1(+); E(+); S2(-)	1.00	1.42	0.4465	0.1880	0.3523	0.2673	1.3180	1353	712	1.3024
Cond_Y_1(+); E(-); S2(+)	1.00	1.42	0.4670	0.1880	0.3605	0.2673	1.3484	1426	712	1.3309
Cond_Y_1(+); E(-); S2(-)	1.00	1.42	0.4630	0.1880	0.3559	0.2673	1.3311	1384	712	1.3146
Cond_Y_1(-); E(+); S2(+)	1.00	1.42	0.4605	0.1880	0.3627	0.2673	1.3569	1447	712	1.3389
Cond_Y_1(-); E(+); S2(-)	1.00	1.42	0.4475	0.1880	0.3525	0.2673	1.3186	1354	712	1.3028
Cond_Y_1(-); E(-); S2(+)	1.00	1.42	0.4975	0.1880	0.3814	0.2673	1.4268	1627	712	1.4051
Cond_Y_1(-); E(-); S2(-)	1.00	1.42	0.4860	0.1880	0.3753	0.2673	1.4040	1567	712	1.3835
Cond_Y_2(+); E(+); S2(+)	1.00	1.42	0.4455	0.1880	0.3486	0.2673	1.3040 *	1319	712	1.2888
Cond_Y_2(+); E(+); S2(-)	1.00	1.42	0.4465	0.1880	0.3523	0.2673	1.3180	1353	712	1.3024
Cond_Y_2(+); E(-); S2(+)	1.00	1.42	0.4670	0.1880	0.3605	0.2673	1.3484	1426	712	1.3309
Cond_Y_2(+); E(-); S2(-)	1.00	1.42	0.4630	0.1880	0.3559	0.2673	1.3311	1384	712	1.3146
Cond_Y_2(-); E(+); S2(+)	1.00	1.42	0.4605	0.1880	0.3627	0.2673	1.3569	1447	712	1.3389
Cond_Y_2(-); E(+); S2(-)	1.00	1.42	0.4475	0.1880	0.3525	0.2673	1.3186	1354	712	1.3028
Cond_Y_2(-); E(-); S2(+)	1.00	1.42	0.4975	0.1880	0.3814	0.2673	1.4268	1627	712	1.4051
Cond_Y_2(-); E(-); S2(-)	1.00	1.42	0.4860	0.1880	0.3753	0.2673	1.4040	1567	712	1.3835
Portanza Fondazione	1.00	1.42	0.8809	0.1880	1.2526	0.2673	4.6855	2475	712	1.6698

* valore minimo.

Indicatori di rischio della struttura

$$\alpha_{PGA,V} = 1.3040$$

$$\alpha_{TR,V} = 1.2888$$

4.4.2 Verifica Fuori Piano PGA.

Tabella 9.I

Parete : numero della parete

Imp. : numero dell'impalcato

Fili : numero dei fili fissi iniziale e finale

Maschio : numero identificativo dei maschi murari di ogni parete;

PGA_{DLV} : accelerazione di picco al suolo di riferimento ($PGA_{DLV} = S_t \cdot S_s \cdot Ag_{DLV}$).

PGA_{CLV} : accelerazione di picco al suolo ($PGA_{CLV} = S_t \cdot S_s \cdot Ag_{CLV}$).

α_{uv} : indicatore di rischio

Parete	Imp.	Fili	Maschio	PGA_{DLV}	PGA_{CLV}	α_{uv}
1	Piano 1	1-2	1	0.27	2.03	7.61
			2	0.27	2.78	10.40
2	Piano 1	1-5	1	0.27	0.89	3.33
			2	0.27	0.74	2.79
			3	0.27	0.52	1.95
3	Piano 1	2-3	1	0.27	1.53	5.72
			2	0.27	1.53	5.72
4	Piano 1	2-6	1	0.27	1.13	4.22
5	Piano 1	3-4	1	0.27	2.66	9.94
			2	0.27	2.64	9.89
6	Piano 1	3-7	1	0.27	0.97	3.62
7	Piano 1	4-8	1	0.27	0.57	2.13
8	Piano 1	5-6	1	0.27	0.71	2.65
			2	0.27	0.74	2.76
9	Piano 1	5-9	1	0.27	0.52	1.95
			2	0.27	0.75	2.79
			3	0.27	0.90	3.36
10	Piano 1	6-7	1	0.27	0.49	1.84
11	Piano 1	6-10	1	0.27	1.21	4.53
			2	0.27	1.44	5.37
12	Piano 1	7-8	1	0.27	0.67	2.50
13	Piano 1	7-11	1	0.27	0.98	3.67
14	Piano 1	8-12	1	0.27	0.59	2.22
			2	0.27	1.10	4.13
15	Piano 1	9-10	1	0.27	2.01	7.54
			2	0.27	2.39	8.93
			3	0.27	2.57	9.60
			4	0.27	2.39	8.92
16	Piano 1	10-11	1	0.27	1.34	5.02
			2	0.27	1.37	5.12
17	Piano 1	11-12	1	0.27	1.61	6.02

Indicatore di rischio della struttura per verifica fuori piano ($\alpha_{uv} = PGA_{CLV} / PGA_{DLV}$)

$\alpha_{uv} = 1.8426$

4.4.3 Meccanismi Locali.

Tabella 10.I

Tip. Mecc. : tipologia di meccanismo

Fili : numero dei fili fissi che interessano il meccanismo

Cerniera : coordinate della cerniera

Rotazione : verso di rotazione degli elementi

α_0 : moltiplicatore di collasso minimo

e^* : frazione di massa partecipante

a^*_0 : accelerazione spettrale

S : Fattore di suolo

PGA_{CLV} : accelerazione di picco al suolo ($PGA_{CLV} = S \cdot Ag_{CLV}$)

PGA_{DLV} : accelerazione di picco al suolo di riferimento ($PGA_{DLV} = S \cdot Ag_{DLV}$)

α_{uv} : indicatore di rischio

Tip. Mecc.	Fili	Cerniera [cm]	Rotazione	α_0	e^*	a^*_0 [cm/sec ²]	S	SLV		
								PGA_{CLV}	PGA_{DLV}	α_{uv}
Ribaltamento Semplice	1, 2	12.50 , 0.00	Orario	1.19	0.90	967.40	1.42	1.991	0.267	7.447

4.5 Verifica Aste.

4.5.1 Verifica armature cordoli.

Tabella 11.I

Cordolo : numero del cordolo;

Imp. : impalcato al quale appartiene il cordolo;

Fili : fili fissi ai quali appartiene il cordolo;

 A_{f_sup} : armatura superiore; A_{f_inf} : armatura inferiore; A_{f_tot} : armatura totale; A_{f_min} : armatura minima prevista dalla normativa;

S : Coefficiente di sicurezza;

Esito : Esito della verifica : V = VERIFICATO;

: NV = NON VERIFICATO;

Cordolo	Imp.	Fili		A_{f_sup} [cm ²]	A_{f_inf} [cm ²]	A_{f_tot} [cm ²]	A_{f_min} [cm ²]	S	Esito
1	Piano 1	1-2	estr. in.	4.02	4.02	8.04	8.00	1.01	V
			mezz.	4.02	4.02	8.04	8.00	1.01	V
			estr. fin.	4.02	4.02	8.04	8.00	1.01	V
2	Piano 1	1-5	estr. in.	4.02	4.02	8.04	8.00	1.01	V
			mezz.	4.02	4.02	8.04	8.00	1.01	V
			estr. fin.	4.02	4.02	8.04	8.00	1.01	V
3	Piano 1	2-3	estr. in.	4.02	4.02	8.04	8.00	1.01	V
			mezz.	4.02	4.02	8.04	8.00	1.01	V
			estr. fin.	4.02	4.02	8.04	8.00	1.01	V
4	Piano 1	2-6	estr. in.	4.02	4.02	8.04	8.00	1.01	V
			mezz.	4.02	4.02	8.04	8.00	1.01	V
			estr. fin.	4.02	4.02	8.04	8.00	1.01	V
5	Piano 1	3-4	estr. in.	4.02	4.02	8.04	8.00	1.01	V
			mezz.	4.02	4.02	8.04	8.00	1.01	V
			estr. fin.	4.02	4.02	8.04	8.00	1.01	V
6	Piano 1	3-7	estr. in.	4.02	4.02	8.04	8.00	1.01	V
			mezz.	4.02	4.02	8.04	8.00	1.01	V
			estr. fin.	4.02	4.02	8.04	8.00	1.01	V
7	Piano 1	4-8	estr. in.	4.02	4.02	8.04	8.00	1.01	V
			mezz.	4.02	4.02	8.04	8.00	1.01	V
			estr. fin.	4.02	4.02	8.04	8.00	1.01	V
8	Piano 1	5-6	estr. in.	4.02	4.02	8.04	8.00	1.01	V
			mezz.	4.02	4.02	8.04	8.00	1.01	V
			estr. fin.	4.02	4.02	8.04	8.00	1.01	V
9	Piano 1	5-9	estr. in.	4.02	4.02	8.04	8.00	1.01	V
			mezz.	4.02	4.02	8.04	8.00	1.01	V
			estr. fin.	4.02	4.02	8.04	8.00	1.01	V
10	Piano 1	6-7	estr. in.	4.02	4.02	8.04	8.00	1.01	V
			mezz.	4.02	4.02	8.04	8.00	1.01	V
			estr. fin.	4.02	4.02	8.04	8.00	1.01	V
11	Piano 1	6-10	estr. in.	4.02	4.02	8.04	8.00	1.01	V
			mezz.	4.02	4.02	8.04	8.00	1.01	V
			estr. fin.	4.02	4.02	8.04	8.00	1.01	V
12	Piano 1	7-8	estr. in.	4.02	4.02	8.04	8.00	1.01	V
			mezz.	4.02	4.02	8.04	8.00	1.01	V
			estr. fin.	4.02	4.02	8.04	8.00	1.01	V
13	Piano 1	7-11	estr. in.	4.02	4.02	8.04	8.00	1.01	V
			mezz.	4.02	4.02	8.04	8.00	1.01	V
			estr. fin.	4.02	4.02	8.04	8.00	1.01	V
14	Piano 1	8-12	estr. in.	4.02	4.02	8.04	8.00	1.01	V
			mezz.	4.02	4.02	8.04	8.00	1.01	V
			estr. fin.	4.02	4.02	8.04	8.00	1.01	V
15	Piano 1	9-10	estr. in.	4.02	4.02	8.04	8.00	1.01	V
			mezz.	4.02	4.02	8.04	8.00	1.01	V
			estr. fin.	4.02	4.02	8.04	8.00	1.01	V
16	Piano 1	10-11	estr. in.	4.02	4.02	8.04	8.00	1.01	V
			mezz.	4.02	4.02	8.04	8.00	1.01	V
			estr. fin.	4.02	4.02	8.04	8.00	1.01	V
17	Piano 1	11-12	estr. in.	4.02	4.02	8.04	8.00	1.01	V
			mezz.	4.02	4.02	8.04	8.00	1.01	V
			estr. fin.	4.02	4.02	8.04	8.00	1.01	V

4.5.2 Verifiche Travi di Fondazione non armate.

Qui di seguito vengono riportate le tabelle riportanti i risultati delle verifiche relative alle travi di fondazione della struttura.

Verifiche SLV - Schiacciamento

Camp : campata alla quale appartengono le aste riportate;
 Asta : numerazione interna dell'asta;
 Imp. : impalcato al quale appartiene l'asta considerata;
 Fili : fili fissi ai quali appartiene l'asta considerata;
 Tipo Sez. : tipo di sezione dell'asta considerata;
 Comb : tipo di combinazione a cui la verifica è riferita;
 X : distanza dal nodo iniziale misurata lungo l'asse dell'asta

Azioni Sollecitanti:

Ed : tensione sollecitante di calcolo;

Azioni Resistenti:

Rd : tensione resistente di calcolo;

S : valore del coefficiente di sicurezza minimo della sezione;

Esito : Esito della verifica : V = VERIFICATA;
: NV = NON VERIFICATA;

Tabella 12.I

							Azioni Sollecitanti	Azioni Resistenti		
Camp	Asta	Imp.	Fili	Tipo Sez.	Comb	X [cm]	Ed [daNcm ²]	Rd [daNcm ²]	S	Esito
18	1	Fondazione	2-1	2	A1	790.3	1.00	2.47	2.46	V
19	13	Fondazione	1-5	2	A1	630.0	1.05	2.47	2.36	V
20	21	Fondazione	3-2	2	A1	0.0	0.95	2.47	2.59	V
21	29	Fondazione	6-2	2	A1	0.0	1.02	2.47	2.43	V
22	37	Fondazione	4-3	2	A1	0.0	0.99	2.47	2.49	V
23	46	Fondazione	3-7	2	A1	315.0	1.00	2.47	2.46	V
24	53	Fondazione	8-4	2	A1	22.5	1.06	2.47	2.34	V
25	60	Fondazione	5-6	2	A1	416.9	1.18	2.47	2.09	V
26	73	Fondazione	5-9	2	A1	0.0	1.05	2.47	2.36	V
27	81	Fondazione	6-7	4	A1	0.0	1.02	12.35	12.16	V
28	89	Fondazione	10-6	2	A1	625.0	1.02	2.47	2.43	V
29	97	Fondazione	7-8	2	A1	363.9	1.11	2.47	2.23	V
30	105	Fondazione	7-11	2	A1	371.1	1.00	2.47	2.46	V
31	113	Fondazione	12-8	2	A1	625.0	1.05	2.47	2.34	V
32	121	Fondazione	9-10	2	A1	0.0	0.88	2.47	2.79	V
33	136	Fondazione	10-11	2	A1	625.0	0.96	2.47	2.56	V
34	144	Fondazione	11-12	2	A1	182.0	0.98	2.47	2.52	V

4.6 Verifica Elementi Bidimensionali.

4.6.1 Verifica Pareti.

4.6.1.1 Verifica Pareti in Muratura.

Tabella 13.I

Dati geometrici

Maschio : numero identificativo dei maschi murari di ogni parete;

Imp. : numero dell'impalcato al quale appartiene la parete;

Fili : numero dei fili fissi ai quali appartiene la parete;

L : lunghezza della parete;

H : altezza della parete;

sp : spessore della parete;

Maschio	Imp.	Fili	L [cm]	H [cm]	Sp [cm]
1	Piano 1	1, 2	421.50	280.00	25.00
2	Piano 1	1, 2	137.41	280.00	25.00
3	Piano 1	1, 5	137.50	307.08	25.00
4	Piano 1	1, 5	137.50	386.25	25.00
5	Piano 1	1, 5	130.00	464.17	25.00
6	Piano 1	2, 3	132.30	280.00	25.00
7	Piano 1	2, 3	132.70	280.00	25.00
8	Piano 1	2, 6	393.00	349.67	25.00
9	Piano 1	3, 4	135.30	280.00	25.00
10	Piano 1	3, 4	137.54	280.00	25.00
11	Piano 1	3, 7	474.10	363.18	25.00
12	Piano 1	4, 8	605.00	385.00	25.00
13	Piano 1	5, 6	593.40	490.00	25.00
14	Piano 1	5, 6	335.51	490.00	25.00
15	Piano 1	5, 9	130.00	463.96	25.00
16	Piano 1	5, 9	137.50	385.42	25.00
17	Piano 1	5, 9	132.50	306.46	25.00
18	Piano 1	6, 7	403.10	490.00	25.00
19	Piano 1	6, 10	139.90	410.96	25.00
20	Piano 1	6, 10	137.30	307.27	25.00
21	Piano 1	7, 8	702.84	490.00	25.00
22	Piano 1	7, 11	461.20	361.68	25.00
23	Piano 1	8, 12	137.50	462.70	25.00
24	Piano 1	8, 12	137.50	307.30	25.00
25	Piano 1	9, 10	130.00	280.00	25.00
26	Piano 1	9, 10	130.00	280.00	25.00
27	Piano 1	9, 10	147.50	280.00	25.00
28	Piano 1	9, 10	121.41	280.00	25.00
29	Piano 1	10, 11	133.50	280.00	25.00
30	Piano 1	10, 11	121.50	280.00	25.00
31	Piano 1	11, 12	702.84	280.00	25.00

4.6.1.1.1 Verifica Carichi Verticali.

Parete : numero della parete

Imp. : numero dell'impalcato

Fili : numero dei fili fissi iniziale e finale

Maschio : numero identificativo dei maschi murari di ogni parete;

N : Sforzo normale nella sezione testa

λ : snellezza della parete

m : coefficiente di eccentricità

Φ : coefficiente di riduzione

A : area della sezione trasversale

σ : tensione massima raggiunta dalla parete

σ_{lim} : tensione limite di calcolo

S : coefficiente di sicurezza
 Esito : V : Verificato
 : NV : Non Verificato

Verifica carichi verticali nella sezione di testa												
Parete	Imp.	Fili	Maschio	N [daN]	λ	m	Φ	A [cm ²]	σ [daN/cm ²]	σ_{lim} [daN/cm ²]	S	Esito
1	Piano 1	1, 2	1	10102.85	11.20	1.06	0.40	10537.50	2.41	12.35	5.13	V
			2	5828.64	11.20	1.06	0.40	3435.21	4.26	12.35	2.90	V
2	Piano 1	1, 5	1	836.10	12.28	0.37	0.61	3437.50	0.40	12.35	31.04	V
			2	1059.06	15.45	0.46	0.48	3437.50	0.64	12.35	19.41	V
			3	802.66	18.57	0.56	0.38	3250.00	0.65	12.35	18.93	V
3	Piano 1	2, 3	1	1268.68	11.20	0.34	0.66	3307.50	0.58	12.35	21.17	V
			2	1270.39	11.20	0.34	0.66	3317.57	0.58	12.35	21.20	V
4	Piano 1	2, 6	1	8075.66	13.99	1.09	0.32	9825.00	2.57	12.35	4.80	V
5	Piano 1	3, 4	1	5287.35	11.20	1.06	0.40	3382.50	3.92	12.35	3.15	V
			2	5321.12	11.20	1.06	0.40	3438.43	3.88	12.35	3.18	V
6	Piano 1	3, 7	1	8075.67	14.53	1.10	0.30	11852.50	2.26	12.35	5.46	V
7	Piano 1	4, 8	1	2697.82	13.30	0.46	0.54	15125.00	0.33	12.35	37.46	V
8	Piano 1	5, 6	1	17002.65	19.60	0.59	0.35	14835.00	3.32	12.35	3.72	V
			2	10342.81	19.60	0.59	0.35	8387.71	3.57	12.35	3.46	V
9	Piano 1	5, 9	1	803.57	18.56	0.56	0.38	3250.00	0.65	12.35	18.92	V
			2	1060.26	15.42	0.46	0.49	3437.50	0.64	12.35	19.43	V
			3	814.73	12.26	0.37	0.61	3312.50	0.40	12.35	30.75	V
10	Piano 1	6, 7	1	2539.07	19.60	0.59	0.35	10077.50	0.73	12.35	16.97	V
11	Piano 1	6, 10	1	5043.53	16.44	1.16	0.24	3497.50	6.03	12.35	2.05	V
			2	2968.43	12.29	1.03	0.38	3432.50	2.28	12.35	5.41	V
12	Piano 1	7, 8	1	18184.35	15.74	0.59	0.43	17570.92	2.39	12.35	5.17	V
13	Piano 1	7, 11	1	8011.96	14.47	1.10	0.30	11530.00	2.29	12.35	5.39	V
14	Piano 1	8, 12	1	1339.28	18.51	0.56	0.38	3437.50	1.02	12.35	12.06	V
			2	1339.28	12.29	0.37	0.61	3437.50	0.64	12.35	19.37	V
15	Piano 1	9, 10	1	2875.45	11.20	1.06	0.40	3250.00	2.22	12.35	5.57	V
			2	3809.04	11.20	1.06	0.40	3250.00	2.94	12.35	4.20	V
			3	5228.09	11.20	1.06	0.40	3687.50	3.55	12.35	3.47	V
			4	3904.77	11.20	1.06	0.40	3035.21	3.23	12.35	3.83	V
16	Piano 1	10, 11	1	1294.92	11.20	0.34	0.66	3337.50	0.59	12.35	20.93	V
			2	1244.15	11.20	0.34	0.66	3037.57	0.62	12.35	19.82	V
17	Piano 1	11, 12	1	10532.71	11.20	1.06	0.40	17570.92	1.50	12.35	8.23	V

Verifica carichi verticali nella sezione di mezzeria												
Parete	Imp.	Fili	Maschio	N [daN]	λ	m	Φ	A [cm ²]	σ [daN/cm ²]	σ_{lim} [daN/cm ²]	S	Esito
1	Piano 1	1, 2	1	12979.59	11.20	0.53	0.57	10537.50	2.16	12.35	5.71	V
			2	6766.45	11.20	0.53	0.57	3435.21	3.46	12.35	3.57	V
2	Piano 1	1, 5	1	1865.31	12.28	0.18	0.70	3437.50	0.78	12.35	15.86	V
			2	2353.60	15.45	0.23	0.58	3437.50	1.18	12.35	10.46	V
			3	2273.49	18.57	0.28	0.47	3250.00	1.47	12.35	8.38	V
3	Piano 1	2, 3	1	2171.63	11.20	0.17	0.74	3307.50	0.89	12.35	13.88	V
			2	2176.09	11.20	0.17	0.74	3317.57	0.89	12.35	13.90	V
4	Piano 1	2, 6	1	11425.25	13.99	0.54	0.49	9825.00	2.36	12.35	5.23	V
5	Piano 1	3, 4	1	6210.78	11.20	0.53	0.57	3382.50	3.22	12.35	3.83	V

	o l											
			2	6259.81	11.20	0.53	0.57	3438.43	3.20	12.35	3.86	V
6	Pian o l	3, 7	1	12272.68	14.53	0.55	0.48	11852.50	2.18	12.35	5.68	V
7	Pian o l	4, 8	1	8375.37	13.30	0.23	0.64	15125.00	0.86	12.35	14.37	V
8	Pian o l	5, 6	1	24090.07	19.60	0.30	0.44	14835.00	3.69	12.35	3.35	V
			2	14350.04	19.60	0.30	0.44	8387.71	3.89	12.35	3.18	V
9	Pian o l	5, 9	1	2273.74	18.56	0.28	0.48	3250.00	1.47	12.35	8.38	V
			2	2352.02	15.42	0.23	0.58	3437.50	1.18	12.35	10.48	V
			3	1804.50	12.26	0.18	0.70	3312.50	0.78	12.35	15.82	V
10	Pian o l	6, 7	1	7353.60	19.60	0.29	0.44	10077.50	1.65	12.35	7.46	V
11	Pian o l	6, 10	1	6444.91	16.44	0.58	0.42	3497.50	4.37	12.35	2.82	V
			2	3996.75	12.29	0.52	0.54	3432.50	2.14	12.35	5.78	V
12	Pian o l	7, 8	1	26578.86	15.74	0.30	0.55	17570.92	2.77	12.35	4.45	V
13	Pian o l	7, 11	1	12077.89	14.47	0.55	0.48	11530.00	2.19	12.35	5.63	V
14	Pian o l	8, 12	1	2890.05	18.51	0.28	0.48	3437.50	1.76	12.35	7.00	V
			2	2369.21	12.29	0.18	0.70	3437.50	0.99	12.35	12.48	V
15	Pian o l	9, 10	1	3762.70	11.20	0.53	0.57	3250.00	2.03	12.35	6.07	V
			2	4696.29	11.20	0.53	0.57	3250.00	2.54	12.35	4.87	V
			3	6234.78	11.20	0.53	0.57	3687.50	2.97	12.35	4.16	V
			4	4733.38	11.20	0.53	0.57	3035.21	2.74	12.35	4.51	V
16	Pian o l	10, 11	1	2206.06	11.20	0.17	0.74	3337.50	0.90	12.35	13.79	V
			2	2073.41	11.20	0.17	0.74	3037.57	0.92	12.35	13.36	V
17	Pian o l	11, 12	1	15329.58	11.20	0.53	0.57	17570.92	1.53	12.35	8.07	V

4.6.1.1.2 Verifica a PressoFlessione nel Piano.

Tabella 14.I

Parete : numero della parete
 Imp. : numero dell'impalcato
 Fili : numero dei fili fissi iniziale e finale
 Maschio : numero identificativo dei maschi murari di ogni parete;
 N : Sforzo normale nella sezione al piede
 M : Momento flettente nella sezione al piede
 m_t : coefficiente di eccentricità valutato con l'eccentricità e_t
 m_b : coefficiente di eccentricità valutato con l'eccentricità e_b
 Φ_t : coefficiente di riduzione valutato con l'eccentricità e_t
 Φ_b : coefficiente di riduzione valutato con l'eccentricità e_b
 A : area della sezione trasversale
 σ : tensione massima raggiunta dalla parete
 σ_{lim} : tensione limite di calcolo
 S : coefficiente di sicurezza
 Esito : V : Verificato
 : NV : Non Verificato

Direzione X														
Pare te	Imp.	Fili	Maschi o	N [da N]	M	m _t	m _b	Φ _t	Φ _b	A [cm²]	σ [daN/c m²]	σ _{lim} [daN/c m²]	S	Esit o
1	Pian o 1	1, 2	1	1585 6.33	1.69	0.53	0.00	0.57	1.00	10537.5 0	2.64	12.35	4.67	V
			2	7704 .26	0.28	0.53	0.00	0.57	1.00	3435.21	3.94	12.35	3.13	V
2	Pian o 1	1, 5	1	3169 .52	0.01	0.18	0.00	0.70	1.00	3437.50	1.32	12.35	9.33	V
			2	4346 .58	0.00	0.23	0.00	0.58	1.00	3437.50	2.18	12.35	5.66	V

			3	4167.75	-0.01	0.28	0.00	0.47	1.00	3250.00	2.70	12.35	4.57	V
3	Piano 1	2, 3	1	3577.08	0.26	0.17	0.00	0.74	1.00	3307.50	1.46	12.35	8.43	V
			2	3584.28	0.26	0.17	0.00	0.74	1.00	3317.57	1.46	12.35	8.44	V
4	Piano 1	2, 6	1	1609.637	0.01	0.54	0.00	0.49	1.00	9825.00	3.33	12.35	3.71	V
5	Piano 1	3, 4	1	7134.20	0.27	0.53	0.00	0.57	1.00	3382.50	3.70	12.35	3.33	V
			2	7198.50	0.28	0.53	0.00	0.57	1.00	3438.43	3.68	12.35	3.36	V
6	Piano 1	3, 7	1	1763.322	0.00	0.55	0.00	0.48	1.00	11852.50	3.13	12.35	3.95	V
7	Piano 1	4, 8	1	1405.292	-0.01	0.23	0.00	0.64	1.00	15125.00	1.44	12.35	8.56	V
8	Piano 1	5, 6	1	3185.999	-3.35	0.30	0.00	0.44	1.00	14835.00	4.88	12.35	2.53	V
			2	1903.977	-1.44	0.30	0.00	0.44	1.00	8387.71	5.16	12.35	2.39	V
9	Piano 1	5, 9	1	4166.39	-0.01	0.28	0.00	0.48	1.00	3250.00	2.70	12.35	4.57	V
			2	4339.10	0.00	0.23	0.00	0.58	1.00	3437.50	2.17	12.35	5.68	V
			3	3067.12	0.01	0.18	0.00	0.70	1.00	3312.50	1.33	12.35	9.31	V
10	Piano 1	6, 7	1	1377.253	-1.94	0.29	0.00	0.44	1.00	10077.50	3.10	12.35	3.98	V
11	Piano 1	6, 10	1	9754.14	-0.01	0.58	0.00	0.42	1.00	3497.50	6.62	12.35	1.87	V
			2	5499.67	0.01	0.52	0.00	0.54	1.00	3432.50	2.94	12.35	4.20	V
12	Piano 1	7, 8	1	3497.337	-4.15	0.30	0.00	0.55	1.00	17570.92	3.65	12.35	3.38	V
13	Piano 1	7, 11	1	1729.412	-0.01	0.55	0.00	0.48	1.00	11530.00	3.14	12.35	3.93	V
14	Piano 1	8, 12	1	5080.66	-0.01	0.28	0.00	0.48	1.00	3437.50	3.10	12.35	3.98	V
			2	4038.99	0.01	0.18	0.00	0.70	1.00	3437.50	1.69	12.35	7.32	V
15	Piano 1	9, 10	1	4837.45	0.20	0.53	0.00	0.57	1.00	3250.00	2.61	12.35	4.72	V
			2	5958.54	0.20	0.53	0.00	0.57	1.00	3250.00	3.22	12.35	3.84	V
			3	7428.97	0.26	0.53	0.00	0.57	1.00	3687.50	3.54	12.35	3.49	V
			4	5561.99	0.17	0.53	0.00	0.57	1.00	3035.21	3.22	12.35	3.84	V
16	Piano 1	10, 11	1	3117.20	0.21	0.17	0.00	0.74	1.00	3337.50	1.26	12.35	9.76	V
			2	2902.67	0.17	0.17	0.00	0.74	1.00	3037.57	1.29	12.35	9.54	V
17	Piano 1	11, 12	1	2012.644	2.40	0.53	0.00	0.57	1.00	17570.92	2.01	12.35	6.14	V

Direzione Y														
Parete	Imp.	Fili	Maschio	N [daN]	M	m _t	m _b	Φ _t	Φ _b	A [cm²]	σ [daN/cm²]	σ _{lim} [daN/cm²]	S	Esito
1	Piano 1	1, 2	1	1585.633	-0.03	0.53	0.00	0.57	1.00	10537.50	2.64	12.35	4.67	V
			2	7704.26	-0.01	0.53	0.00	0.57	1.00	3435.21	3.94	12.35	3.13	V
2	Piano 1	1, 5	1	3169.52	-0.08	0.18	0.00	0.70	1.00	3437.50	1.32	12.35	9.33	V
			2	4346.58	0.09	0.23	0.00	0.58	1.00	3437.50	2.18	12.35	5.66	V
			3	4167.75	0.17	0.28	0.00	0.47	1.00	3250.00	2.70	12.35	4.57	V
3	Piano 1	2, 3	1	3577.08	-0.01	0.17	0.00	0.74	1.00	3307.50	1.46	12.35	8.43	V
			2	3584.28	-0.01	0.17	0.00	0.74	1.00	3317.57	1.46	12.35	8.44	V
4	Piano 1	2, 6	1	1609.637	-0.12	0.54	0.00	0.49	1.00	9825.00	3.33	12.35	3.71	V

	o l			6.37										
5	Pian o l	3, 4	1	7134 .20	-0.01	0.53	0.00	0.57	1.00	3382.50	3.70	12.35	3.33	V
			2	7198 .50	-0.02	0.53	0.00	0.57	1.00	3438.43	3.68	12.35	3.36	V
6	Pian o l	3, 7	1	1763 3.22	-0.10	0.55	0.00	0.48	1.00	11852.5 0	3.13	12.35	3.95	V
7	Pian o l	4, 8	1	1405 2.92	0.09	0.23	0.00	0.64	1.00	15125.0 0	1.44	12.35	8.56	V
8	Pian o l	5, 6	1	3185 9.99	0.04	0.30	0.00	0.44	1.00	14835.0 0	4.88	12.35	2.53	V
			2	1903 9.77	0.02	0.30	0.00	0.44	1.00	8387.71	5.16	12.35	2.39	V
9	Pian o l	5, 9	1	4166 .39	0.18	0.28	0.00	0.48	1.00	3250.00	2.70	12.35	4.57	V
			2	4339 .10	0.11	0.23	0.00	0.58	1.00	3437.50	2.17	12.35	5.68	V
			3	3067 .12	-0.05	0.18	0.00	0.70	1.00	3312.50	1.33	12.35	9.31	V
10	Pian o l	6, 7	1	1377 2.53	0.03	0.29	0.00	0.44	1.00	10077.5 0	3.10	12.35	3.98	V
11	Pian o l	6, 10	1	9754 .14	0.12	0.58	0.00	0.42	1.00	3497.50	6.62	12.35	1.87	V
			2	5499 .67	-0.10	0.52	0.00	0.54	1.00	3432.50	2.94	12.35	4.20	V
12	Pian o l	7, 8	1	3497 3.37	0.04	0.30	0.00	0.55	1.00	17570.9 2	3.65	12.35	3.38	V
13	Pian o l	7, 11	1	1729 4.12	0.08	0.55	0.00	0.48	1.00	11530.0 0	3.14	12.35	3.93	V
14	Pian o l	8, 12	1	5080 .66	0.14	0.28	0.00	0.48	1.00	3437.50	3.10	12.35	3.98	V
			2	4038 .99	-0.15	0.18	0.00	0.70	1.00	3437.50	1.69	12.35	7.32	V
15	Pian o l	9, 10	1	4837 .45	-0.01	0.53	0.00	0.57	1.00	3250.00	2.61	12.35	4.72	V
			2	5958 .54	-0.01	0.53	0.00	0.57	1.00	3250.00	3.22	12.35	3.84	V
			3	7428 .97	-0.01	0.53	0.00	0.57	1.00	3687.50	3.54	12.35	3.49	V
			4	5561 .99	-0.01	0.53	0.00	0.57	1.00	3035.21	3.22	12.35	3.84	V
16	Pian o l	10, 11	1	3117 .20	-0.01	0.17	0.00	0.74	1.00	3337.50	1.26	12.35	9.76	V
			2	2902 .67	-0.01	0.17	0.00	0.74	1.00	3037.57	1.29	12.35	9.54	V
17	Pian o l	11, 12	1	2012 6.44	-0.08	0.53	0.00	0.57	1.00	17570.9 2	2.01	12.35	6.14	V

4.6.1.1.3 Verifica a Pressoflessione Fuori Piano

Tabella 15.I

Parete : numero della parete;
 Imp. : numero dell'impalcato al quale appartiene la parete;
 Fili : numero dei fili fissi ai quali appartiene la parete;
 Maschio : numero identificativo dei maschi murari di ogni parete;
 Nsd : sforzo normale sollecitante di calcolo relativo alla combinazione di carico più gravosa
 Tp : primo periodo di oscillazione del pannello
 Po : peso degli orizzontamenti che gravano sulla parete e che devono essere considerati ai fini del calcolo;
 Pp : Peso proprio del muro esaminato
 Fo : forza sismica dovuta al peso degli orizzontamenti
 Fa : forza sismica dovuta al peso del pannello
 Mu : momento resistente del pannello
 Ms : momento sollecitante
 S : coefficiente di sicurezza
 Esito : V : Verificato
 : NV : Non Verificato

Pare te	Imp.	Fili	Mas chio	Nsd [daN]	Tp [s]	Po [daN]	Pp [daN]	Fo [daN]	Fa [daN/cm]	Mu [daNm]	Ms [daNm]	S	Esi to
1	Piano 1	1, 2	1	15856.33	0.04	0.00	4425.75	0.00	227.80	1697.83	223.24	7.61	V
			2	7704.26	0.04	0.00	1442.79	0.00	74.26	757.21	72.78	10.40	V
2	Piano 1	1, 5	1	3169.52	0.05	0.00	1583.40	0.00	92.00	361.38	108.45	3.33	V
			2	4346.58	0.08	0.00	1991.60	0.00	92.00	477.85	171.57	2.79	V
			3	4167.75	0.11	0.00	2262.81	0.00	86.99	457.30	234.26	1.95	V
3	Piano 1	2, 3	1	3577.08	0.04	0.00	1389.15	0.00	71.50	401.05	70.07	5.72	V
			2	3584.28	0.04	0.00	1393.38	0.00	71.72	401.91	70.29	5.72	V
4	Piano 1	2, 6	1	16096.37	0.06	0.00	5153.21	0.00	262.96	1697.92	401.90	4.22	V
5	Piano 1	3, 4	1	7134.20	0.04	0.00	1420.65	0.00	73.12	712.54	71.66	9.94	V
			2	7198.50	0.04	0.00	1444.14	0.00	74.33	720.30	72.85	9.89	V
6	Piano 1	3, 7	1	17633.22	0.07	0.00	6456.95	0.00	317.23	1891.67	523.04	3.62	V
7	Piano 1	4, 8	1	14052.92	0.08	0.00	8734.69	0.00	404.82	1601.08	750.05	2.13	V
8	Piano 1	5, 6	1	31859.99	0.12	0.00	10903.73	0.00	398.60	3167.46	1196.30	2.65	V
			2	19039.77	0.12	0.00	6164.97	0.00	225.37	1865.15	676.39	2.76	V
9	Piano 1	5, 9	1	4166.39	0.11	0.00	2261.81	0.00	86.98	457.18	234.05	1.95	V
			2	4339.10	0.08	0.00	1987.32	0.00	92.00	477.15	170.83	2.79	V
			3	3067.12	0.05	0.00	1522.72	0.00	88.66	349.56	104.08	3.36	V
10	Piano 1	6, 7	1	13772.53	0.12	0.00	7406.96	0.00	270.77	1497.36	812.65	1.84	V
11	Piano 1	6, 10	1	9754.14	0.09	0.00	2155.98	0.00	93.61	895.23	197.61	4.53	V
			2	5499.67	0.05	0.00	1582.04	0.00	91.87	582.50	108.42	5.37	V
12	Piano 1	7, 8	1	34973.37	0.12	0.00	12914.63	0.00	472.11	3542.48	1416.92	2.50	V
13	Piano 1	7, 11	1	17294.12	0.07	0.00	6255.28	0.00	308.59	1852.78	504.59	3.67	V
14	Piano 1	8, 12	1	5080.66	0.11	0.00	2385.80	0.00	92.00	545.63	246.21	2.22	V
			2	4038.99	0.05	0.00	1584.52	0.00	92.00	448.34	108.60	4.13	V
15	Piano 1	9, 10	1	4837.45	0.04	0.00	1365.00	0.00	70.26	518.91	68.85	7.54	V
			2	5958.54	0.04	0.00	1365.00	0.00	70.26	614.69	68.85	8.93	V
			3	7428.97	0.04	0.00	1548.75	0.00	79.72	750.34	78.12	9.60	V
			4	5561.99	0.04	0.00	1274.79	0.00	65.62	573.84	64.30	8.92	V
16	Piano 1	10, 11	1	3117.20	0.04	0.00	1401.75	0.00	72.15	354.97	70.71	5.02	V
			2	2902.67	0.04	0.00	1275.78	0.00	65.67	329.79	64.35	5.12	V
17	Piano 1	11, 12	1	20126.44	0.04	0.00	7379.79	0.00	379.85	2241.20	372.25	6.02	V

4.6.1.1.4 Verifica a Taglio.

Tabella 16.I

Parete : numero della parete
 Imp. : numero dell'impalcato
 Fili : numero dei fili fissi iniziale e finale
 Maschio : numero identificativo dei maschi murari di ogni parete;
 V : taglio sollecitante
 β : coefficiente che tiene conto della parzializzazione per effetto dell'eccentricità
 A : area della sezione trasversale
 τ : tensione tangenziale massima raggiunta dalla parete
 τ_{lim} : tensione tangenziale limite di calcolo
 S : coefficiente di sicurezza
 Esito : V : Verificato
 : NV : Non Verificato

Direzione X										
Pare te	Imp.	Fili	Maschio	V [daN]	β	A [cm²]	τ [daN/cm²]	τ_{lim} [daN/cm²]	S	Esito
1	Piano 1	1, 2	1	0.01	1.00	10537.50	0.00	0.79	-	V
			2	0.00	1.00	3435.21	0.00	0.89	-	V
2	Piano 1	1, 5	1	0.00	1.00	3437.50	0.00	0.70	-	V
			2	0.00	1.00	3437.50	0.00	0.71	-	V
			3	0.00	1.00	3250.00	0.00	0.70	-	V
3	Piano 1	2, 3	1	0.00	1.00	3307.50	0.00	0.72	-	V
			2	0.00	1.00	3317.57	0.00	0.72	-	V
4	Piano 1	2, 6	1	0.00	1.00	9825.00	0.00	0.78	-	V
5	Piano 1	3, 4	1	0.00	1.00	3382.50	0.00	0.88	-	V

	o l									
			2	0.00	1.00	3438.43	0.00	0.87	-	V
6	Pian o l	3, 7	1	0.00	1.00	11852.50	0.00	0.76	-	V
7	Pian o l	4, 8	1	0.00	1.00	15125.00	0.00	0.69	-	V
8	Pian o l	5, 6	1	0.01	1.00	14835.00	0.00	0.82	-	V
			2	0.01	1.00	8387.71	0.00	0.83	-	V
9	Pian o l	5, 9	1	0.00	1.00	3250.00	0.00	0.70	-	V
			2	0.00	1.00	3437.50	0.00	0.71	-	V
			3	0.00	1.00	3312.50	0.00	0.70	-	V
10	Pian o l	6, 7	1	0.01	1.00	10077.50	0.00	0.70	-	V
11	Pian o l	6, 10	1	0.00	1.00	3497.50	0.00	0.86	-	V
			2	0.00	1.00	3432.50	0.00	0.78	-	V
12	Pian o l	7, 8	1	0.02	1.00	17570.92	0.00	0.80	-	V
13	Pian o l	7, 11	1	0.00	1.00	11530.00	0.00	0.76	-	V
14	Pian o l	8, 12	1	0.00	1.00	3437.50	0.00	0.72	-	V
			2	0.00	1.00	3437.50	0.00	0.72	-	V
15	Pian o l	9, 10	1	0.00	1.00	3250.00	0.00	0.78	-	V
			2	0.00	1.00	3250.00	0.00	0.82	-	V
			3	0.00	1.00	3687.50	0.00	0.86	-	V
			4	0.00	1.00	3035.21	0.00	0.84	-	V
16	Pian o l	10, 11	1	0.00	1.00	3337.50	0.00	0.72	-	V
			2	0.00	1.00	3037.57	0.00	0.72	-	V
17	Pian o l	11, 12	1	0.02	1.00	17570.92	0.00	0.75	-	V

Direzione Y										
Pare te	Imp.	Fili	Maschio	V [daN 	β	A [cm²]	τ [daN/cm ²]	τ _{lim} [daN/cm ²]	S	Esito
1	Pian o l	1, 2	1	0.00	1.00	10537.50	0.00	0.79	-	V
			2	0.00	1.00	3435.21	0.00	0.89	-	V
2	Pian o l	1, 5	1	0.00	1.00	3437.50	0.00	0.70	-	V
			2	0.00	1.00	3437.50	0.00	0.71	-	V
			3	0.00	1.00	3250.00	0.00	0.70	-	V
3	Pian o l	2, 3	1	0.00	1.00	3307.50	0.00	0.72	-	V
			2	0.00	1.00	3317.57	0.00	0.72	-	V
4	Pian o l	2, 6	1	0.00	1.00	9825.00	0.00	0.78	-	V
5	Pian o l	3, 4	1	0.00	1.00	3382.50	0.00	0.88	-	V
			2	0.00	1.00	3438.43	0.00	0.87	-	V
6	Pian o l	3, 7	1	0.00	1.00	11852.50	0.00	0.76	-	V
7	Pian o l	4, 8	1	0.00	1.00	15125.00	0.00	0.69	-	V
8	Pian o l	5, 6	1	0.00	1.00	14835.00	0.00	0.82	-	V
			2	0.00	1.00	8387.71	0.00	0.83	-	V
9	Pian o l	5, 9	1	0.00	1.00	3250.00	0.00	0.70	-	V
			2	0.00	1.00	3437.50	0.00	0.71	-	V
			3	0.00	1.00	3312.50	0.00	0.70	-	V
10	Pian o l	6, 7	1	0.00	1.00	10077.50	0.00	0.70	-	V
11	Pian o l	6, 10	1	0.00	1.00	3497.50	0.00	0.86	-	V
			2	0.00	1.00	3432.50	0.00	0.78	-	V
12	Pian o l	7, 8	1	0.00	1.00	17570.92	0.00	0.80	-	V

13	Piano 1	7, 11	1	0.00	1.00	11530.00	0.00	0.76	-	V
14	Piano 1	8, 12	1	0.00	1.00	3437.50	0.00	0.72	-	V
			2	0.00	1.00	3437.50	0.00	0.72	-	V
15	Piano 1	9, 10	1	0.00	1.00	3250.00	0.00	0.78	-	V
			2	0.00	1.00	3250.00	0.00	0.82	-	V
			3	0.00	1.00	3687.50	0.00	0.86	-	V
			4	0.00	1.00	3035.21	0.00	0.84	-	V
16	Piano 1	10, 11	1	0.00	1.00	3337.50	0.00	0.72	-	V
			2	0.00	1.00	3037.57	0.00	0.72	-	V
17	Piano 1	11, 12	1	0.00	1.00	17570.92	0.00	0.75	-	V

4.6.1.1.5 Verifica ad Eccentricità.

Tabella 17.I

Verifica eccentricità della sezione di Testa

Parete : numero della parete
 Imp. : numero dell'impalcato
 Fili : numero dei fili fissi iniziale e finale
 Maschio : numero identificativo dei maschi murari di ogni parete;
 t : spessore della parete
 e_1 : eccentricità dello sforzo normale rispetto all'asse della parete nella sezione di testa;
 e_1/t : rapporto tra l'eccentricità e_1 ed lo spessore della parete t
 $(e_1/t)_{lim}$: valore limite del rapporto tra l'eccentricità e lo spessore
 S : coefficiente di sicurezza
 Esito : V : Verificato
 : NV : Non Verificato

Parete	Imp.	Fili	Maschio	t [cm]	e_1 [cm]	e_1/t	$(e_1/t)_{lim}$	S	Esito
1	Piano 1	1, 2	1	25.00	4.42	0.18	0.33	1.87	V
			2	25.00	4.42	0.18	0.33	1.87	V
2	Piano 1	1, 5	1	25.00	1.54	0.06	0.33	5.37	V
			2	25.00	1.93	0.08	0.33	4.27	V
			3	25.00	2.32	0.09	0.33	3.55	V
3	Piano 1	2, 3	1	25.00	1.40	0.06	0.33	5.89	V
			2	25.00	1.40	0.06	0.33	5.89	V
4	Piano 1	2, 6	1	25.00	4.52	0.18	0.33	1.82	V
5	Piano 1	3, 4	1	25.00	4.41	0.18	0.33	1.87	V
			2	25.00	4.41	0.18	0.33	1.87	V
6	Piano 1	3, 7	1	25.00	4.59	0.18	0.33	1.80	V
7	Piano 1	4, 8	1	25.00	1.93	0.08	0.33	4.29	V
8	Piano 1	5, 6	1	25.00	2.47	0.10	0.33	3.34	V
			2	25.00	2.47	0.10	0.33	3.34	V
9	Piano 1	5, 9	1	25.00	2.32	0.09	0.33	3.56	V
			2	25.00	1.93	0.08	0.33	4.28	V
			3	25.00	1.53	0.06	0.33	5.38	V
10	Piano 1	6, 7	1	25.00	2.45	0.10	0.33	3.37	V
11	Piano 1	6, 10	1	25.00	4.83	0.19	0.33	1.71	V
			2	25.00	4.31	0.17	0.33	1.91	V
12	Piano 1	7, 8	1	25.00	2.47	0.10	0.33	3.34	V
13	Piano 1	7, 11	1	25.00	4.58	0.18	0.33	1.80	V

	o l								
14	Pian o l	8, 12	1	25.00	2.31	0.09	0.33	3.57	V
			2	25.00	1.54	0.06	0.33	5.37	V
15	Pian o l	9, 10	1	25.00	4.41	0.18	0.33	1.87	V
			2	25.00	4.41	0.18	0.33	1.87	V
			3	25.00	4.41	0.18	0.33	1.87	V
			4	25.00	4.41	0.18	0.33	1.87	V
16	Pian o l	10, 11	1	25.00	1.40	0.06	0.33	5.89	V
			2	25.00	1.40	0.06	0.33	5.89	V
17	Pian o l	11, 12	1	25.00	4.40	0.18	0.33	1.88	V

Verifica eccentricità della sezione di Mezzeria

Parete : numero della parete
 Imp. : numero dell'impalcato
 Fili : numero dei fili fissi iniziale e finale
 Maschio : numero identificativo dei maschi murari di ogni parete;
 t : spessore della parete
 e_1 : eccentricità dello sforzo normale rispetto all'asse della parete nella sezione di testa;
 e_v : eccentricità dovuta all'azione del vento nella sezione di mezzeria
 e_2 : eccentricità dello sforzo normale rispetto all'asse della parete nella sezione di mezzeria;
 e_2/t : rapporto tra l'eccentricità e_2 ed lo spessore della parete t
 $(e_2/t)_{lim}$: valore limite del rapporto tra l'eccentricità e lo spessore
 S : coefficiente di sicurezza
 Esito : V : Verificato
 : NV : Non Verificato

Pare te	Imp.	Fili	Maschio	t [cm]	$e_1/2$ [cm]	e_v [cm]	e_2 [cm]	e_2/t	$(e_2/t)_{lim}$	S	Esito
1	Pian o l	1, 2	1	25.00	2.21	0.00	2.21	0.09	0.33	3.74	V
			2	25.00	2.21	0.00	2.21	0.09	0.33	3.74	V
2	Pian o l	1, 5	1	25.00	0.77	0.00	0.77	0.03	0.33	10.75	V
			2	25.00	0.97	0.00	0.97	0.04	0.33	8.54	V
			3	25.00	1.16	0.00	1.16	0.05	0.33	7.11	V
3	Pian o l	2, 3	1	25.00	0.70	0.00	0.70	0.03	0.33	11.79	V
			2	25.00	0.70	0.00	0.70	0.03	0.33	11.79	V
4	Pian o l	2, 6	1	25.00	2.26	0.00	2.26	0.09	0.33	3.65	V
5	Pian o l	3, 4	1	25.00	2.20	0.00	2.20	0.09	0.33	3.75	V
			2	25.00	2.20	0.00	2.20	0.09	0.33	3.75	V
6	Pian o l	3, 7	1	25.00	2.30	0.00	2.30	0.09	0.33	3.59	V
7	Pian o l	4, 8	1	25.00	0.96	0.00	0.96	0.04	0.33	8.57	V
8	Pian o l	5, 6	1	25.00	1.23	0.00	1.23	0.05	0.33	6.69	V
			2	25.00	1.23	0.00	1.23	0.05	0.33	6.69	V
9	Pian o l	5, 9	1	25.00	1.16	0.00	1.16	0.05	0.33	7.11	V
			2	25.00	0.96	0.00	0.96	0.04	0.33	8.56	V
			3	25.00	0.77	0.00	0.77	0.03	0.33	10.77	V
10	Pian o l	6, 7	1	25.00	1.23	0.00	1.23	0.05	0.33	6.73	V
11	Pian o l	6, 10	1	25.00	2.41	0.00	2.41	0.10	0.33	3.42	V
			2	25.00	2.15	0.00	2.15	0.09	0.33	3.83	V
12	Pian o l	7, 8	1	25.00	1.23	0.00	1.23	0.05	0.33	6.69	V
13	Pian o l	7, 11	1	25.00	2.29	0.00	2.29	0.09	0.33	3.60	V
14	Pian o l	8, 12	1	25.00	1.16	0.00	1.16	0.05	0.33	7.13	V

			2	25.00	0.77	0.00	0.77	0.03	0.33	10.74	V
15	Piano 1	9, 10	1	25.00	2.20	0.00	2.20	0.09	0.33	3.74	V
			2	25.00	2.20	0.00	2.20	0.09	0.33	3.74	V
			3	25.00	2.20	0.00	2.20	0.09	0.33	3.74	V
			4	25.00	2.20	0.00	2.20	0.09	0.33	3.74	V
16	Piano 1	10, 11	1	25.00	0.70	0.00	0.70	0.03	0.33	11.79	V
			2	25.00	0.70	0.00	0.70	0.03	0.33	11.79	V
17	Piano 1	11, 12	1	25.00	2.20	0.00	2.20	0.09	0.33	3.75	V

Verifica eccentricità della sezione al Piede

Parete : numero della parete
 Imp. : numero dell'impalcato
 Fili : numero dei fili fissi iniziale e finale
 Maschio : numero identificativo dei maschi murari di ogni parete;
 L : spessore della parete
 e_{bx} : eccentricità dello sforzo normale per effetto del vento in direzione x sulla sezione al piede
 e_{by} : eccentricità dello sforzo normale per effetto del vento in direzione y sulla sezione al piede
 $(6e_b/L)_x$: rapporto tra l'eccentricità e la lunghezza della parete per effetto del vento in direzione x
 $(6e_b/L)_y$: rapporto tra l'eccentricità e la lunghezza della parete per effetto del vento in direzione y
 $(6e_b/L)_{lim}$: valore limite del rapporto tra l'eccentricità e lo spessore
 S_x : coefficiente di sicurezza per effetto del vento in direzione x
 S_y : coefficiente di sicurezza per effetto del vento in direzione y
 Esito X, Esito Y : V : Verificato
 : NV : Non Verificato

Parete	Imp.	Fili	Maschio	L [cm]	e_{bx} [cm]	e_{by} [cm]	$(6e_b/L)_x$	$(6e_b/L)_y$	$(6e_b/L)_{lim}$	S_x	S_y	Esito X	Esito Y
1	Piano 1	1, 2	1	421.50	0.00	0.00	0.00	0.00	1.30	-	-	V	V
			2	137.41	0.00	0.00	0.00	0.00	1.30	-	-	V	V
2	Piano 1	1, 5	1	137.50	0.00	0.00	0.00	0.00	1.30	-	-	V	V
			2	137.50	0.00	0.00	0.00	0.00	1.30	-	-	V	V
			3	130.00	0.00	0.00	0.00	0.00	1.30	-	-	V	V
3	Piano 1	2, 3	1	132.30	0.00	0.00	0.00	0.00	1.30	-	-	V	V
			2	132.70	0.00	0.00	0.00	0.00	1.30	-	-	V	V
4	Piano 1	2, 6	1	393.00	0.00	0.00	0.00	0.00	1.30	-	-	V	V
5	Piano 1	3, 4	1	135.30	0.00	0.00	0.00	0.00	1.30	-	-	V	V
			2	137.54	0.00	0.00	0.00	0.00	1.30	-	-	V	V
6	Piano 1	3, 7	1	474.10	0.00	0.00	0.00	0.00	1.30	-	-	V	V
7	Piano 1	4, 8	1	605.00	0.00	0.00	0.00	0.00	1.30	-	-	V	V
8	Piano 1	5, 6	1	593.40	0.00	0.00	0.00	0.00	1.30	-	-	V	V
			2	335.51	0.00	0.00	0.00	0.00	1.30	-	-	V	V
9	Piano 1	5, 9	1	130.00	0.00	0.00	0.00	0.00	1.30	-	-	V	V
			2	137.50	0.00	0.00	0.00	0.00	1.30	-	-	V	V
			3	132.50	0.00	0.00	0.00	0.00	1.30	-	-	V	V
10	Piano 1	6, 7	1	403.10	0.00	0.00	0.00	0.00	1.30	-	-	V	V
11	Piano 1	6, 10	1	139.90	0.00	0.00	0.00	0.00	1.30	-	-	V	V
			2	137.3	0.00	0.00	0.00	0.00	1.30	-	-	V	V

				0									
12	Pian o 1	7, 8	1	702.8 4	0.00	0.00	0.00	0.00	1.30	-	-	V	V
13	Pian o 1	7, 11	1	461.2 0	0.00	0.00	0.00	0.00	1.30	-	-	V	V
14	Pian o 1	8, 12	1	137.5 0	0.00	0.00	0.00	0.00	1.30	-	-	V	V
			2	137.5 0	0.00	0.00	0.00	0.00	1.30	-	-	V	V
15	Pian o 1	9, 10	1	130.0 0	0.00	0.00	0.00	0.00	1.30	-	-	V	V
			2	130.0 0	0.00	0.00	0.00	0.00	1.30	-	-	V	V
			3	147.5 0	0.00	0.00	0.00	0.00	1.30	-	-	V	V
			4	121.4 1	0.00	0.00	0.00	0.00	1.30	-	-	V	V
16	Pian o 1	10, 11	1	133.5 0	0.00	0.00	0.00	0.00	1.30	-	-	V	V
			2	121.5 0	0.00	0.00	0.00	0.00	1.30	-	-	V	V
17	Pian o 1	11, 12	1	702.8 4	0.00	0.00	0.00	0.00	1.30	-	-	V	V

5 ALLEGATI.

5.1 ALLEGATO A - (Verifiche Architravi e Cerchiature)

CALCOLO ARCHITRAVI E CERCHIATURE DELLE APERTURE.

ARCHITRAVI E CERCHIATURE (fili fissi 1-5 - Piano 1)

DATI GENERALI

CARICHI

Carico Ripartito in testa alla parete : 0.00 daN/m

COMBINAZIONI DI CARICO

Le sollecitazioni vengono calcolate come involuppo delle combinazioni di carico sia sismiche che non sismiche. I carichi verticali vengono amplificati per 1.3, mentre i carichi orizzontali assimilabili a sisma vengono considerati senza riduzioni.

GEOMETRIA e MATERIALI PARETE

Dati comuni a tutti i tipi di architrave:

n : numero dell'architrave;
 t : spessore della parete che contiene l'architrave;
 Lp : larghezza della parete;
 Hp : altezza della parete;
 L : larghezza del foro;
 H : altezza del foro;
 A : valore dell'appoggio dell'architrave sulla muratura;
 Emur : modulo elastico longitudinale della muratura;
 Gmur : modulo elastico trasversale della muratura;
 fbk : resistenza caratteristica del blocco;
 fbk or : resistenza caratteristica in direzione orizzontale del blocco;
 fk : resistenza caratteristica della muratura;

fvk0 : resistenza caratteristica a taglio in assenza di carichi verticali;
P.spec : peso per unità di volume della muratura;
Amm. eff. : ammortamento efficace dell'architrave alla muratura;

n	t [cm]	Lp [cm]	Hp [cm]	L [cm]	H [cm]	A [cm]	Emur [daN/c m ²]	Gmur [daN/c m ²]	fbk [daN/c m ²]	fbk or [daN/c m ²]	fk [daN/c m ²]	fvk0 [daN/c m ²]	P.spec [daN/m ³]	Amm. eff.
1	25	605	486	100	200	20	45500	11375	150.00	15.00	50.00	2.00	1500	SI
2	25	605	486	100	200	20	45500	11375	150.00	15.00	50.00	2.00	1500	SI

Dati architravi in acciaio:

n : numero dell'architrave;
B : base della sezione dell'architrave;
H : altezza della sezione dell'architrave;
N.prof : numero di profilati;
Tipo prof : tipo di profilato;
E : modulo elastico dell'acciaio;
ni : coefficiente di Poisson dell'acciaio;
fy : resistenza a snervamento dell'acciaio;
fd : resistenza di calcolo dell'acciaio;
fu : resistenza a rottura dell'acciaio;
P.spec : peso per unità di volume dell'acciaio.

n	B [cm]	H [cm]	N.prof	Tipo Prof.	E [daN/cm ²]	ni	fy [daN/cm ²]	fd [daN/cm ²]	fu [daN/cm ²]	P.spec [daN/m ³]
1	24	11	2	HEA120	2100000	0.30	2750	2391	4300	7850
2	24	11	2	HEA120	2100000	0.30	2750	2391	4300	7850

RISULTATI DELLE VERIFICHE

Verifiche di resistenza e deformabilità architrave in acciaio:

n : numero dell'architrave;
Md(m) : Momento di calcolo in mezzzeria;
Md(i) : Momento di calcolo all'incastro;
Td(i) : Taglio di calcolo all'incastro;
f(m) : freccia di calcolo in mezzzeria;
Tens.id. : tensione ideale di calcolo (calcolato secondo il 4.2.4.1.2 del D.M. 14/01/2008);
fsd : resistenza di calcolo;
sR : coefficiente di sicurezza nei riguardi della resistenza;
flim : valore limite della freccia;
sD : coefficiente di sicurezza a deformabilità.

n	Md(m) [daNcm]	Md(i) [daNcm]	Td(i) [daN]	f(m) [mm]	Tens.id [daN/cm ²]	fsd [daN/cm ²]	sR	flim [mm]	sD
1	3199	-1163	148	0.008	23.15	2619.05	113.14	4.000	517.18
2	4257	-1204	148	0.008	23.19	2619.05	112.92	4.000	517.18

Verifiche di resistenza dell'appoggio dell'architrave:

n : numero dell'architrave;
Tipo : tipo di architrave;
Md : Momento di calcolo sull'appoggio;

Nd : Sforzo Normale di calcolo sull'appoggio;
 Mr : Momento resistente dell'appoggio;
 Nr : Sforzo Normale resistente dell'appoggio;
 s : coefficiente di sicurezza dell'appoggio.

Per il tipo "Acciaio" i valori resistenti sono relativi al singolo profilato.

n	Tipo	Md [daNcm]	Nd [daN]	Mr [daNcm]	Nr [daN]	s
1	Acciaio	-582	74	729	-74	1.25
2	Acciaio	-602	74	729	-74	1.21

ARCHITRAVI E CERCHIATURE (filì fissi 2-6 - Piano 1)

DATI GENERALI

CARICHI

Carico Ripartito in testa alla parete : 412.70 daN/m

COMBINAZIONI DI CARICO

Le sollecitazioni vengono calcolate come inviluppo delle combinazioni di carico sia sismiche che non sismiche. I carichi verticali vengono amplificati per 1.3, mentre i carichi orizzontali assimilabili a sisma vengono considerati senza riduzioni.

GEOMETRIA e MATERIALI PARETE

Dati comuni a tutti i tipi di architrave:

n : numero dell'architrave;
 t : spessore della parete che contiene l'architrave;
 Lp : larghezza della parete;
 Hp : altezza della parete;
 L : larghezza del foro;
 H : altezza del foro;
 A : valore dell'appoggio dell'architrave sulla muratura;
 Emur : modulo elastico longitudinale della muratura;
 Gmur : modulo elastico trasversale della muratura;
 fbk : resistenza caratteristica del blocco;
 fbk or : resistenza caratteristica in direzione orizzontale del blocco;
 fk : resistenza caratteristica della muratura;
 fvk0 : resistenza caratteristica a taglio in assenza di carichi verticali;
 P.spec : peso per unità di volume della muratura;
 Amm. eff. : ammortamento efficace dell'architrave alla muratura;

n	t [cm]	Lp [cm]	Hp [cm]	L [cm]	H [cm]	A [cm]	Emur [daN/c m ²]	Gmur [daN/c m ²]	fbk [daN/c m ²]	fbk or [daN/c m ²]	fk [daN/c m ²]	fvk0 [daN/c m ²]	P.spec [daN/m ³]	Amm. eff.
1	25	605	486	153	210	20	45500	11375	150.00	15.00	50.00	2.00	1500	SI

Dati architravi in acciaio:

n : numero dell'architrave;

B : base della sezione dell'architrave;
 H : altezza della sezione dell'architrave;
 N.prof : numero di profilati;
 Tipo prof : tipo di profilato;
 E : modulo elastico dell'acciaio;
 ni : coefficiente di Poisson dell'acciaio;
 fy : resistenza a snervamento dell'acciaio;
 fd : resistenza di calcolo dell'acciaio;
 fu : resistenza a rottura dell'acciaio;
 P.spec : peso per unità di volume dell'acciaio.

n	B [cm]	H [cm]	N.prof	Tipo Prof.	E [daN/cm²]	ni	fy [daN/cm²]	fd [daN/cm²]	fu [daN/cm²]	P.spec [daN/m³]
1	24	11	2	HEA120	2100000	0.30	2750	2391	4300	7850

RISULTATI DELLE VERIFICHE

Verifiche di resistenza e deformabilità architrave in acciaio:

n : numero dell'architrave;
 Md(m) : Momento di calcolo in mezzzeria;
 Md(i) : Momento di calcolo all'incastro;
 Td(i) : Taglio di calcolo all'incastro;
 f(m) : freccia di calcolo in mezzzeria;
 Tens.id. : tensione ideale di calcolo (calcolato secondo il 4.2.4.1.2 del D.M. 14/01/2008);
 fsd : resistenza di calcolo;
 sR : coefficiente di sicurezza nei riguardi della resistenza;
 flim : valore limite della freccia;
 sD : coefficiente di sicurezza a deformabilità.

n	Md(m) [daNcm]	Md(i) [daNcm]	Td(i) [daN]	f(m) [mm]	Tens.id [daN/cm²]	fsd [daN/cm²]	sR	flim [mm]	sD
1	14969	-2450	292	0.042	70.37	2619.05	37.22	6.112	144.97

Verifiche di resistenza dell'appoggio dell'architrave:

n : numero dell'architrave;
 Tipo : tipo di architrave;
 Md : Momento di calcolo sull'appoggio;
 Nd : Sforzo Normale di calcolo sull'appoggio;
 Mr : Momento resistente dell'appoggio;
 Nr : Sforzo Normale resistente dell'appoggio;
 s : coefficiente di sicurezza dell'appoggio.

Per il tipo "Acciaio" i valori resistenti sono relativi al singolo profilato.

n	Tipo	Md [daNcm]	Nd [daN]	Mr [daNcm]	Nr [daN]	s
1	Acciaio	-1225	146	1416	-146	1.16

DATI GENERALI

CARICHI

Carico Ripartito in testa alla parete : 412.70 daN/m

COMBINAZIONI DI CARICO

Le sollecitazioni vengono calcolate come involucro delle combinazioni di carico sia sismiche che non sismiche. I carichi verticali vengono amplificati per 1.3, mentre i carichi orizzontali assimilabili a sisma vengono considerati senza riduzioni.

GEOMETRIA e MATERIALI PARETE

Dati comuni a tutti i tipi di architrave:

n	: numero dell'architrave;
t	: spessore della parete che contiene l'architrave;
Lp	: larghezza della parete;
Hp	: altezza della parete;
L	: larghezza del foro;
H	: altezza del foro;
A	: valore dell'appoggio dell'architrave sulla muratura;
Emur	: modulo elastico longitudinale della muratura;
Gmur	: modulo elastico trasversale della muratura;
fbk	: resistenza caratteristica del blocco;
fbk or	: resistenza caratteristica in direzione orizzontale del blocco;
fk	: resistenza caratteristica della muratura;
fvk0	: resistenza caratteristica a taglio in assenza di carichi verticali;
P.spec	: peso per unità di volume della muratura;
Amm. eff.	: ammassamento efficace dell'architrave alla muratura;

n	t [cm]	Lp [cm]	Hp [cm]	L [cm]	H [cm]	A [cm]	Emur [daN/cm ²]	Gmur [daN/cm ²]	fbk [daN/cm ²]	fbk or [daN/cm ²]	fk [daN/cm ²]	fvk0 [daN/cm ²]	P.spec [daN/m ³]	Amm. eff.
1	25	605	486	123	210	20	45500	11375	150.00	15.00	50.00	2.00	1500	SI

Dati architravi in acciaio:

n	: numero dell'architrave;
B	: base della sezione dell'architrave;
H	: altezza della sezione dell'architrave;
N.prof	: numero di profilati;
Tipo prof	: tipo di profilato;
E	: modulo elastico dell'acciaio;
ni	: coefficiente di Poisson dell'acciaio;
fy	: resistenza a snervamento dell'acciaio;
fd	: resistenza di calcolo dell'acciaio;
fu	: resistenza a rottura dell'acciaio;
P.spec	: peso per unità di volume dell'acciaio.

n	B [cm]	H [cm]	N.prof	Tipo Prof.	E [daN/cm ²]	ni	fy [daN/cm ²]	fd [daN/cm ²]	fu [daN/cm ²]	P.spec [daN/m ³]
1	24	11	2	HEA120	2100000	0.30	2750	2391	4300	7850

RISULTATI DELLE VERIFICHE

Verifiche di resistenza e deformabilità architrave in acciaio:

n : numero dell'architrave;
 Md(m) : Momento di calcolo in mezzzeria;
 Md(i) : Momento di calcolo all'incastro;
 Td(i) : Taglio di calcolo all'incastro;
 f(m) : freccia di calcolo in mezzzeria;
 Tens.id. : tensione ideale di calcolo (calcolato secondo il 4.2.4.1.2 del D.M. 14/01/2008);
 fsd : resistenza di calcolo;
 sR : coefficiente di sicurezza nei riguardi della resistenza;
 flim : valore limite della freccia;
 sD : coefficiente di sicurezza a deformabilità.

n	Md(m) [daNcm]	Md(i) [daNcm]	Td(i) [daN]	f(m) [mm]	Tens.id [daN/cm ²]	fsd [daN/cm ²]	sR	flim [mm]	sD
1	7847	-1690	205	0.018	36.89	2619.05	71.00	4.912	279.28

Verifiche di resistenza dell'appoggio dell'architrave:

n : numero dell'architrave;
 Tipo : tipo di architrave;
 Md : Momento di calcolo sull'appoggio;
 Nd : Sforzo Normale di calcolo sull'appoggio;
 Mr : Momento resistente dell'appoggio;
 Nr : Sforzo Normale resistente dell'appoggio;
 s : coefficiente di sicurezza dell'appoggio.

Per il tipo "Acciaio" i valori resistenti sono relativi al singolo profilato.

n	Tipo	Md [daNcm]	Nd [daN]	Mr [daNcm]	Nr [daN]	s
1	Acciaio	-845	102	1002	-102	1.19

ARCHITRAVI E CERCHIATURE (fili fissi 5-6 - Piano 1)

DATI GENERALI

CARICHI

Carico Ripartito in testa alla parete : 889.53 daN/m

COMBINAZIONI DI CARICO

Le sollecitazioni vengono calcolate come involuppo delle combinazioni di carico sia sismiche che non sismiche. I carichi verticali vengono amplificati per 1.3, mentre i carichi orizzontali assimilabili a sisma vengono considerati senza riduzioni.

GEOMETRIA e MATERIALI PARETE

Dati comuni a tutti i tipi di architrave:

n : numero dell'architrave;
t : spessore della parete che contiene l'architrave;
Lp : larghezza della parete;
Hp : altezza della parete;
L : larghezza del foro;
H : altezza del foro;
A : valore dell'appoggio dell'architrave sulla muratura;
Emur : modulo elastico longitudinale della muratura;
Gmur : modulo elastico trasversale della muratura;
fbk : resistenza caratteristica del blocco;
fbk or : resistenza caratteristica in direzione orizzontale del blocco;
fk : resistenza caratteristica della muratura;
fvk0 : resistenza caratteristica a taglio in assenza di carichi verticali;
P.spec : peso per unità di volume della muratura;
Amm. eff. : ammortamento efficace dell'architrave alla muratura;

n	t [cm]	Lp [cm]	Hp [cm]	L [cm]	H [cm]	A [cm]	Emur [daN/c m ²]	Gmur [daN/c m ²]	fbk [daN/c m ²]	fbk or [daN/c m ²]	fk [daN/c m ²]	fvk0 [daN/c m ²]	P.spec [daN/m ³]	Amm. eff.
1	25	1059	490	130	210	20	45500	11375	150.00	15.00	50.00	2.00	1500	SI

Dati architravi in acciaio:

n : numero dell'architrave;
B : base della sezione dell'architrave;
H : altezza della sezione dell'architrave;
N.prof : numero di profilati;
Tipo prof : tipo di profilato;
E : modulo elastico dell'acciaio;
ni : coefficiente di Poisson dell'acciaio;
fy : resistenza a snervamento dell'acciaio;
fd : resistenza di calcolo dell'acciaio;
fu : resistenza a rottura dell'acciaio;
P.spec : peso per unità di volume dell'acciaio.

n	B [cm]	H [cm]	N.prof	Tipo Prof.	E [daN/cm ²]	ni	fy [daN/cm ²]	fd [daN/cm ²]	fu [daN/cm ²]	P.spec [daN/m ³]
1	24	11	2	HEA120	2100000	0.30	2750	2391	4300	7850

RISULTATI DELLE VERIFICHE

Verifiche di resistenza e deformabilità architrave in acciaio:

n : numero dell'architrave;
Md(m) : Momento di calcolo in mezzzeria;
Md(i) : Momento di calcolo all'incastro;
Td(i) : Taglio di calcolo all'incastro;
f(m) : freccia di calcolo in mezzzeria;
Tens.id. : tensione ideale di calcolo (calcolato secondo il 4.2.4.1.2 del D.M. 14/01/2008);
fsd : resistenza di calcolo;
sR : coefficiente di sicurezza nei riguardi della resistenza;
flim : valore limite della freccia;

sD : coefficiente di sicurezza a deformabilità.

n	Md(m) [daNcm]	Md(i) [daNcm]	Td(i) [daN]	f(m) [mm]	Tens.id [daN/cm²]	fsd [daN/cm²]	sR	flim [mm]	sD
1	9289	-1860	224	0.022	43.67	2619.05	59.98	5.200	235.40

Verifiche di resistenza dell'appoggio dell'architrave:

n : numero dell'architrave;
 Tipo : tipo di architrave;
 Md : Momento di calcolo sull'appoggio;
 Nd : Sforzo Normale di calcolo sull'appoggio;
 Mr : Momento resistente dell'appoggio;
 Nr : Sforzo Normale resistente dell'appoggio;
 s : coefficiente di sicurezza dell'appoggio.

Per il tipo "Acciaio" i valori resistenti sono relativi al singolo profilato.

n	Tipo	Md [daNcm]	Nd [daN]	Mr [daNcm]	Nr [daN]	s
1	Acciaio	-930	112	1096	-112	1.18

ARCHITRAVI E CERCHIATURE (fili fissi 5-9 - Piano 1)

DATI GENERALI

CARICHI

Carico Ripartito in testa alla parete : 0.00 daN/m

COMBINAZIONI DI CARICO

Le sollecitazioni vengono calcolate come involuppo delle combinazioni di carico sia sismiche che non sismiche. I carichi verticali vengono amplificati per 1.3, mentre i carichi orizzontali assimilabili a sisma vengono considerati senza riduzioni.

GEOMETRIA e MATERIALI PARETE

Dati comuni a tutti i tipi di architrave:

n : numero dell'architrave;
 t : spessore della parete che contiene l'architrave;
 Lp : larghezza della parete;
 Hp : altezza della parete;
 L : larghezza del foro;
 H : altezza del foro;
 A : valore dell'appoggio dell'architrave sulla muratura;
 Emur : modulo elastico longitudinale della muratura;
 Gmur : modulo elastico trasversale della muratura;
 fbk : resistenza caratteristica del blocco;
 fbk or : resistenza caratteristica in direzione orizzontale del blocco;
 fk : resistenza caratteristica della muratura;
 fvk0 : resistenza caratteristica a taglio in assenza di carichi verticali;

P.spec : peso per unità di volume della muratura;
Amm. eff. : ammorsamento efficace dell'architrave alla muratura;

n	t [cm]	Lp [cm]	Hp [cm]	L [cm]	H [cm]	A [cm]	Emur [daN/c m ²]	Gmur [daN/c m ²]	fbk [daN/c m ²]	fbk or [daN/c m ²]	fk [daN/c m ²]	fvk0 [daN/c m ²]	P.spec [daN/m ³]	Amm. eff.
1	25	600	486	100	200	20	45500	11375	150.00	15.00	50.00	2.00	1500	SI
2	25	600	486	100	200	20	45500	11375	150.00	15.00	50.00	2.00	1500	SI

Dati architravi in acciaio:

n : numero dell'architrave;
B : base della sezione dell'architrave;
H : altezza della sezione dell'architrave;
N.prof : numero di profilati;
Tipo prof : tipo di profilato;
E : modulo elastico dell'acciaio;
ni : coefficiente di Poisson dell'acciaio;
fy : resistenza a snervamento dell'acciaio;
fd : resistenza di calcolo dell'acciaio;
fu : resistenza a rottura dell'acciaio;
P.spec : peso per unità di volume dell'acciaio.

n	B [cm]	H [cm]	N.prof	Tipo Prof.	E [daN/cm ²]	ni	fy [daN/cm ²]	fd [daN/cm ²]	fu [daN/cm ²]	P.spec [daN/m ³]
1	24	11	2	HEA120	2100000	0.30	2750	2391	4300	7850
2	24	11	2	HEA120	2100000	0.30	2750	2391	4300	7850

RISULTATI DELLE VERIFICHE

Verifiche di resistenza e deformabilità architrave in acciaio:

n : numero dell'architrave;
Md(m) : Momento di calcolo in mezzzeria;
Md(i) : Momento di calcolo all'incastro;
Td(i) : Taglio di calcolo all'incastro;
f(m) : freccia di calcolo in mezzzeria;
Tens.id. : tensione ideale di calcolo (calcolato secondo il 4.2.4.1.2 del D.M. 14/01/2008);
fsd : resistenza di calcolo;
sR : coefficiente di sicurezza nei riguardi della resistenza;
flim : valore limite della freccia;
sD : coefficiente di sicurezza a deformabilità.

n	Md(m) [daNcm]	Md(i) [daNcm]	Td(i) [daN]	f(m) [mm]	Tens.id [daN/cm ²]	fsd [daN/cm ²]	sR	flim [mm]	sD
1	4257	-1204	148	0.008	23.19	2619.05	112.92	4.000	517.18
2	3186	-1159	148	0.008	23.14	2619.05	113.16	4.000	517.18

Verifiche di resistenza dell'appoggio dell'architrave:

n : numero dell'architrave;
Tipo : tipo di architrave;
Md : Momento di calcolo sull'appoggio;
Nd : Sforzo Normale di calcolo sull'appoggio;

Mr : Momento resistente dell'appoggio;
 Nr : Sforzo Normale resistente dell'appoggio;
 s : coefficiente di sicurezza dell'appoggio.

Per il tipo "Acciaio" i valori resistenti sono relativi al singolo profilato.

n	Tipo	Md [daNcm]	Nd [daN]	Mr [daNcm]	Nr [daN]	s
1	Acciaio	-602	74	729	-74	1.21
2	Acciaio	-579	74	729	-74	1.26

ARCHITRAVI E CERCHIATURE (filì fissi 6-7 - Piano 1)

DATI GENERALI

CARICHI

Carico Ripartito in testa alla parete : 0.00 daN/m

COMBINAZIONI DI CARICO

Le sollecitazioni vengono calcolate come involuppo delle combinazioni di carico sia sismiche che non sismiche. I carichi verticali vengono amplificati per 1.3, mentre i carichi orizzontali assimilabili a sisma vengono considerati senza riduzioni.

GEOMETRIA e MATERIALI PARETE

Dati comuni a tutti i tipi di architrave:

n : numero dell'architrave;
 t : spessore della parete che contiene l'architrave;
 Lp : larghezza della parete;
 Hp : altezza della parete;
 L : larghezza del foro;
 H : altezza del foro;
 A : valore dell'appoggio dell'architrave sulla muratura;
 Emur : modulo elastico longitudinale della muratura;
 Gmur : modulo elastico trasversale della muratura;
 fbk : resistenza caratteristica del blocco;
 fbk or : resistenza caratteristica in direzione orizzontale del blocco;
 fk : resistenza caratteristica della muratura;
 fvk0 : resistenza caratteristica a taglio in assenza di carichi verticali;
 P.spec : peso per unità di volume della muratura;
 Amm. eff. : ammortamento efficace dell'architrave alla muratura;

n	t [cm]	Lp [cm]	Hp [cm]	L [cm]	H [cm]	A [cm]	Emur [daN/c m ²]	Gmur [daN/c m ²]	fbk [daN/c m ²]	fbk or [daN/c m ²]	fk [daN/c m ²]	fvk0 [daN/c m ²]	P.spec [daN/m ³]	Amm. eff.
1	25	600	490	153	210	20	45500	11375	150.00	15.00	50.00	2.00	1500	SI

Dati architravi in acciaio:

n : numero dell'architrave;
 B : base della sezione dell'architrave;

H : altezza della sezione dell'architrave;
 N.prof : numero di profilati;
 Tipo prof : tipo di profilato;
 E : modulo elastico dell'acciaio;
 ni : coefficiente di Poisson dell'acciaio;
 fy : resistenza a snervamento dell'acciaio;
 fd : resistenza di calcolo dell'acciaio;
 fu : resistenza a rottura dell'acciaio;
 P.spec : peso per unità di volume dell'acciaio.

n	B [cm]	H [cm]	N.prof	Tipo Prof.	E [daN/cm²]	ni	fy [daN/cm²]	fd [daN/cm²]	fu [daN/cm²]	P.spec [daN/m³]
1	24	11	2	HEA120	2100000	0.30	2750	2391	4300	7850

RISULTATI DELLE VERIFICHE

Verifiche di resistenza e deformabilità architrave in acciaio:

n : numero dell'architrave;
 Md(m) : Momento di calcolo in mezzzeria;
 Md(i) : Momento di calcolo all'incastro;
 Td(i) : Taglio di calcolo all'incastro;
 f(m) : freccia di calcolo in mezzzeria;
 Tens.id. : tensione ideale di calcolo (calcolato secondo il 4.2.4.1.2 del D.M. 14/01/2008);
 fsd : resistenza di calcolo;
 sR : coefficiente di sicurezza nei riguardi della resistenza;
 flim : valore limite della freccia;
 sD : coefficiente di sicurezza a deformabilità.

n	Md(m) [daNcm]	Md(i) [daNcm]	Td(i) [daN]	f(m) [mm]	Tens.id [daN/cm²]	fsd [daN/cm²]	sR	flim [mm]	sD
1	14969	-2450	292	0.042	70.37	2619.05	37.22	6.112	144.97

Verifiche di resistenza dell'appoggio dell'architrave:

n : numero dell'architrave;
 Tipo : tipo di architrave;
 Md : Momento di calcolo sull'appoggio;
 Nd : Sforzo Normale di calcolo sull'appoggio;
 Mr : Momento resistente dell'appoggio;
 Nr : Sforzo Normale resistente dell'appoggio;
 s : coefficiente di sicurezza dell'appoggio.

Per il tipo "Acciaio" i valori resistenti sono relativi al singolo profilato.

n	Tipo	Md [daNcm]	Nd [daN]	Mr [daNcm]	Nr [daN]	s
1	Acciaio	-1225	146	1416	-146	1.16

DATI GENERALI

CARICHI

Carico Ripartito in testa alla parete : 412.23 daN/m

COMBINAZIONI DI CARICO

Le sollecitazioni vengono calcolate come involucro delle combinazioni di carico sia sismiche che non sismiche. I carichi verticali vengono amplificati per 1.3, mentre i carichi orizzontali assimilabili a sisma vengono considerati senza riduzioni.

GEOMETRIA e MATERIALI PARETE

Dati comuni a tutti i tipi di architrave:

n	: numero dell'architrave;
t	: spessore della parete che contiene l'architrave;
Lp	: larghezza della parete;
Hp	: altezza della parete;
L	: larghezza del foro;
H	: altezza del foro;
A	: valore dell'appoggio dell'architrave sulla muratura;
Emur	: modulo elastico longitudinale della muratura;
Gmur	: modulo elastico trasversale della muratura;
fbk	: resistenza caratteristica del blocco;
fbk or	: resistenza caratteristica in direzione orizzontale del blocco;
fk	: resistenza caratteristica della muratura;
fvk0	: resistenza caratteristica a taglio in assenza di carichi verticali;
P.spec	: peso per unità di volume della muratura;
Amm. eff.	: ammassamento efficace dell'architrave alla muratura;

n	t [cm]	Lp [cm]	Hp [cm]	L [cm]	H [cm]	A [cm]	Emur [daN/c m ²]	Gmur [daN/c m ²]	fbk [daN/c m ²]	fbk or [daN/c m ²]	fk [daN/c m ²]	fvk0 [daN/c m ²]	P.spec [daN/m ³]	Amm. eff.
1	25	600	486	153	210	10	45500	11375	150.00	15.00	50.00	2.00	1500	SI
2	25	600	486	170	210	20	45500	11375	150.00	15.00	50.00	2.00	1500	SI

Dati architravi in acciaio:

n	: numero dell'architrave;
B	: base della sezione dell'architrave;
H	: altezza della sezione dell'architrave;
N.prof	: numero di profilati;
Tipo prof	: tipo di profilato;
E	: modulo elastico dell'acciaio;
ni	: coefficiente di Poisson dell'acciaio;
fy	: resistenza a snervamento dell'acciaio;
fd	: resistenza di calcolo dell'acciaio;
fu	: resistenza a rottura dell'acciaio;
P.spec	: peso per unità di volume dell'acciaio.

n	B [cm]	H [cm]	N.prof	Tipo Prof.	E [daN/cm ²]	ni	fy [daN/cm ²]	fd [daN/cm ²]	fu [daN/cm ²]	P.spec [daN/m ³]
1	24	11	2	HEA120	2100000	0.30	2750	2391	4300	7850
2	24	11	2	HEA120	2100000	0.30	2750	2391	4300	7850

RISULTATI DELLE VERIFICHE

Verifiche di resistenza e deformabilità architrave in acciaio:

n : numero dell'architrave;
 Md(m) : Momento di calcolo in mezzeria;
 Md(i) : Momento di calcolo all'incastro;
 Td(i) : Taglio di calcolo all'incastro;
 f(m) : freccia di calcolo in mezzeria;
 Tens.id. : tensione ideale di calcolo (calcolato secondo il 4.2.4.1.2 del D.M. 14/01/2008);
 fsd : resistenza di calcolo;
 sR : coefficiente di sicurezza nei riguardi della resistenza;
 flim : valore limite della freccia;
 sD : coefficiente di sicurezza a deformabilità.

n	Md(m) [daNcm]	Md(i) [daNcm]	Td(i) [daN]	f(m) [mm]	Tens.id [daN/cm²]	fsd [daN/cm²]	sR	flim [mm]	sD
1	16194	-1225	292	0.042	76.13	2619.05	34.40	6.112	144.97
2	20498	-2948	348	0.065	96.36	2619.05	27.18	6.800	105.27

Verifiche di resistenza dell'appoggio dell'architrave:

n : numero dell'architrave;
 Tipo : tipo di architrave;
 Md : Momento di calcolo sull'appoggio;
 Nd : Sforzo Normale di calcolo sull'appoggio;
 Mr : Momento resistente dell'appoggio;
 Nr : Sforzo Normale resistente dell'appoggio;
 s : coefficiente di sicurezza dell'appoggio.

Per il tipo "Acciaio" i valori resistenti sono relativi al singolo profilato.

n	Tipo	Md [daNcm]	Nd [daN]	Mr [daNcm]	Nr [daN]	s
1	Acciaio	-613	146	687	-146	1.12
2	Acciaio	-1474	174	1681	-174	1.14

ARCHITRAVI E CERCHIATURE (fili fissi 7-11 - Piano 1)

DATI GENERALI

CARICHI

Carico Ripartito in testa alla parete : 412.23 daN/m

COMBINAZIONI DI CARICO

Le sollecitazioni vengono calcolate come involuppo delle combinazioni di carico sia sismiche che non sismiche. I carichi verticali vengono amplificati per 1.3, mentre i carichi orizzontali assimilabili a sisma vengono considerati senza riduzioni.

GEOMETRIA e MATERIALI PARETE

Dati comuni a tutti i tipi di architrave:

n	: numero dell'architrave;
t	: spessore della parete che contiene l'architrave;
Lp	: larghezza della parete;
Hp	: altezza della parete;
L	: larghezza del foro;
H	: altezza del foro;
A	: valore dell'appoggio dell'architrave sulla muratura;
Emur	: modulo elastico longitudinale della muratura;
Gmur	: modulo elastico trasversale della muratura;
fbk	: resistenza caratteristica del blocco;
fbk or	: resistenza caratteristica in direzione orizzontale del blocco;
fk	: resistenza caratteristica della muratura;
fvk0	: resistenza caratteristica a taglio in assenza di carichi verticali;
P.spec	: peso per unità di volume della muratura;
Amm. eff.	: ammassamento efficace dell'architrave alla muratura;

n	t [cm]	Lp [cm]	Hp [cm]	L [cm]	H [cm]	A [cm]	Emur [daN/cm ²]	Gmur [daN/cm ²]	fbk [daN/cm ²]	fbk or [daN/cm ²]	fk [daN/cm ²]	fvk0 [daN/cm ²]	P.spec [daN/m ³]	Amm. eff.
1	25	600	486	123	210	20	45500	11375	150.00	15.00	50.00	2.00	1500	SI

Dati architravi in acciaio:

n	: numero dell'architrave;
B	: base della sezione dell'architrave;
H	: altezza della sezione dell'architrave;
N.prof	: numero di profilati;
Tipo prof	: tipo di profilato;
E	: modulo elastico dell'acciaio;
ni	: coefficiente di Poisson dell'acciaio;
fy	: resistenza a snervamento dell'acciaio;
fd	: resistenza di calcolo dell'acciaio;
fu	: resistenza a rottura dell'acciaio;
P.spec	: peso per unità di volume dell'acciaio.

n	B [cm]	H [cm]	N.prof	Tipo Prof.	E [daN/cm ²]	ni	fy [daN/cm ²]	fd [daN/cm ²]	fu [daN/cm ²]	P.spec [daN/m ³]
1	24	11	2	HEA120	2100000	0.30	2750	2391	4300	7850

RISULTATI DELLE VERIFICHE

Verifiche di resistenza e deformabilità architrave in acciaio:

n	: numero dell'architrave;
Md(m)	: Momento di calcolo in mezzzeria;
Md(i)	: Momento di calcolo all'incastro;
Td(i)	: Taglio di calcolo all'incastro;
f(m)	: freccia di calcolo in mezzzeria;
Tens.id.	: tensione ideale di calcolo (calcolato secondo il 4.2.4.1.2 del D.M. 14/01/2008);
fsd	: resistenza di calcolo;

sR : coefficiente di sicurezza nei riguardi della resistenza;
 flim : valore limite della freccia;
 sD : coefficiente di sicurezza a deformabilità.

n	Md(m) [daNcm]	Md(i) [daNcm]	Td(i) [daN]	f(m) [mm]	Tens.id [daN/cm ²]	fsd [daN/cm ²]	sR	flim [mm]	sD
1	7847	-1690	205	0.018	36.89	2619.05	71.00	4.912	279.28

Verifiche di resistenza dell'appoggio dell'architrave:

n : numero dell'architrave;
 Tipo : tipo di architrave;
 Md : Momento di calcolo sull'appoggio;
 Nd : Sforzo Normale di calcolo sull'appoggio;
 Mr : Momento resistente dell'appoggio;
 Nr : Sforzo Normale resistente dell'appoggio;
 s : coefficiente di sicurezza dell'appoggio.

Per il tipo "Acciaio" i valori resistenti sono relativi al singolo profilato.

n	Tipo	Md [daNcm]	Nd [daN]	Mr [daNcm]	Nr [daN]	s
1	Acciaio	-845	102	1002	-102	1.19

ARCHITRAVI E CERCHIATURE (filì fissi 8-12 - Piano 1)

DATI GENERALI

CARICHI

Carico Ripartito in testa alla parete : 0.00 daN/m

COMBINAZIONI DI CARICO

Le sollecitazioni vengono calcolate come involuppo delle combinazioni di carico sia sismiche che non sismiche. I carichi verticali vengono amplificati per 1.3, mentre i carichi orizzontali assimilabili a sisma vengono considerati senza riduzioni.

GEOMETRIA e MATERIALI PARETE

Dati comuni a tutti i tipi di architrave:

n : numero dell'architrave;
 t : spessore della parete che contiene l'architrave;
 Lp : larghezza della parete;
 Hp : altezza della parete;
 L : larghezza del foro;
 H : altezza del foro;
 A : valore dell'appoggio dell'architrave sulla muratura;
 Emur : modulo elastico longitudinale della muratura;
 Gmur : modulo elastico trasversale della muratura;
 fbk : resistenza caratteristica del blocco;
 fbk or : resistenza caratteristica in direzione orizzontale del blocco;

fk : resistenza caratteristica della muratura;
 fvk0 : resistenza caratteristica a taglio in assenza di carichi verticali;
 P.spec : peso per unità di volume della muratura;
 Amm. eff. : ammorsamento efficace dell'architrave alla muratura;

n	t [cm]	Lp [cm]	Hp [cm]	L [cm]	H [cm]	A [cm]	Emur [daN/cm²]	Gmur [daN/cm²]	fbk [daN/cm²]	fbk or [daN/cm²]	fk [daN/cm²]	fvk0 [daN/cm²]	P.spec [daN/m³]	Amm. eff.
1	25	600	486	325	280	50	45500	11375	150.00	15.00	50.00	2.00	1500	SI

Dati architravi in acciaio:

n : numero dell'architrave;
 B : base della sezione dell'architrave;
 H : altezza della sezione dell'architrave;
 N.prof : numero di profilati;
 Tipo prof : tipo di profilato;
 E : modulo elastico dell'acciaio;
 ni : coefficiente di Poisson dell'acciaio;
 fy : resistenza a snervamento dell'acciaio;
 fd : resistenza di calcolo dell'acciaio;
 fu : resistenza a rottura dell'acciaio;
 P.spec : peso per unità di volume dell'acciaio.

n	B [cm]	H [cm]	N.prof	Tipo Prof.	E [daN/cm²]	ni	fy [daN/cm²]	fd [daN/cm²]	fu [daN/cm²]	P.spec [daN/m³]
1	24	23	1	HEA240	2100000	0.30	2750	2391	4300	7850

RISULTATI DELLE VERIFICHE

Verifiche di resistenza e deformabilità architrave in acciaio:

n : numero dell'architrave;
 Md(m) : Momento di calcolo in mezzzeria;
 Md(i) : Momento di calcolo all'incastro;
 Td(i) : Taglio di calcolo all'incastro;
 f(m) : freccia di calcolo in mezzzeria;
 Tens.id. : tensione ideale di calcolo (calcolato secondo il 4.2.4.1.2 del D.M. 14/01/2008);
 fsd : resistenza di calcolo;
 sR : coefficiente di sicurezza nei riguardi della resistenza;
 flim : valore limite della freccia;
 sD : coefficiente di sicurezza a deformabilità.

n	Md(m) [daNcm]	Md(i) [daNcm]	Td(i) [daN]	f(m) [mm]	Tens.id [daN/cm²]	fsd [daN/cm²]	sR	flim [mm]	sD
1	73378	-18936	1265	0.106	130.08	2619.05	20.13	13.000	122.84

Verifiche di resistenza dell'appoggio dell'architrave:

n : numero dell'architrave;
 Tipo : tipo di architrave;
 Md : Momento di calcolo sull'appoggio;
 Nd : Sforzo Normale di calcolo sull'appoggio;
 Mr : Momento resistente dell'appoggio;

Nr : Sforzo Normale resistente dell'appoggio;
s : coefficiente di sicurezza dell'appoggio.

Per il tipo "Acciaio" i valori resistenti sono relativi al singolo profilato.

n	Tipo	Md [daNcm]	Nd [daN]	Mr [daNcm]	Nr [daN]	s
1	Acciaio	-18936	1265	28449	-1265	1.50

ALLEGATO B - (Meccanismi Locali)

Fili Fissi	: numero dei fili fissi iniziale e finale;
Numero pareti	: numero delle pareti che partecipano al meccanismo;
X_min	: coordinata minima in X del meccanismo;
Y_min	: coordinata minima in Y del meccanismo;
X_max	: coordinata massima in X del meccanismo;
Y_max	: coordinata massima in Y del meccanismo;
α_0	: moltiplicatore di attivazione del meccanismo;
α	: moltiplicatore alla generica deformata;
M*	: massa partecipante del meccanismo;
e*	: frazione di massa partecipante;
FC	: fattore di confidenza;
a* ₀	: accelerazione spettrale di attivazione del meccanismo;
d _k	: spostamento del punto di controllo della struttura;
d*	: spostamento spettrale;
a*	: accelerazione spettrale;
a _g	: accelerazione massima orizzontale;
S	: coefficiente che tiene conto della categoria di sottosuolo e delle condizioni topografiche;
Z	: altezza della linea di vincolo rispetto alla fondazione dell'edificio;
$\psi(Z)$: primo modo di vibrazione;
γ	: coefficiente di partecipazione modale;
T ₁	: periodo di vibrazione fondamentale dell'intera struttura nella direzione considerata;
S _e (T ₁)	: spettro di risposta elastico valutato per il periodo T ₁ ;
q	: fattore di comportamento ;
d* _u	: capacità di spostamento ultimo;
T _s	: periodo secante per il calcolo dello spostamento richiesto;
d* _s	: definito come 0.4 • d* _u ;
a* _s	: accelerazione spettrale in corrispondenza dello spostamento d* _s ;
S _{De} (T ₁)	: spettro di risposta in termini di spostamenti valutato per il periodo T ₁ ;
Δ_d	: spostamento richiesto;
s	: Coefficiente di sicurezza;
Esito	: esito della verifica;

MECCANISMO LOCALE 1 - (Ribaltamento Semplice)
(Posizione cerniera: -12.50 cm, 0.00 cm; Verso di rotazione: Antiorario)

Dati Generali

Fili Fissi	Numero pareti	X_min [cm]	Y_min [cm]	X_max [cm]	Y_max [cm]
1-2	1	-12.50	0.00	-12.50	330.00

Coordinate Cerniera [cm]		Coordinate Punto Controllo [cm]		Verso di rotazione
X	Y	X	Y	
-12.500	0.000	0.0000	280.0000	Antiorario

Azioni Esterne

Forze agenti sulla catena cinematica	X [cm]	Y [cm]	Forza X [daN]	Forza Y [daN]
Peso muri	0.00	140.00	0.00	-6131.04
Peso cordoli	0.00	305.00	0.00	-3387.21
Carico solai	-4.17	330.00	0.00	-7732.47
Forze inerziali	0.00	140.00	-6131.04 · α	0.00
	0.00	305.00	-3387.21 · α	0.00
	-4.17	330.00	-7732.47 · α	0.00
Forze di connessione tra pareti ortogonali	0.00	186.67	4666.67	0.00
	0.00	186.67	4666.67	0.00
Forze dei cordoli ortogonali	-12.50	305.00	7469.14	0.00
	-12.50	305.00	7469.14	0.00

Parametri dell'oscillatore equivalente

α_0	M* [daNm]	e*	FC	a* ₀ [cm/sec ²]
1.37	15.76	0.90	1.35	1114.59

Stato limite di salvaguardia della vita (SLV)

a _g [cm/sec ²]	S	q	a _g · S / q [cm/sec ²]	s	Esito
184.35	1.42	2.00	131.07	8.50	V

MECCANISMO LOCALE 1 - (Ribaltamento Semplice)
(Posizione cerniera: 12.50 cm, 0.00 cm; Verso di rotazione: Orario)

Dati Generali

Fili Fissi	Numero pareti	X_min [cm]	Y_min [cm]	X_max [cm]	Y_max [cm]
1-2	1	-12.50	0.00	-12.50	330.00

Coordinate Cerniera [cm]		Coordinate Punto Controllo [cm]		Verso di rotazione
X	Y	X	Y	
12.500	0.000	0.0000	280.0000	Orario

Azioni Esterne

Forze agenti sulla catena cinematica	X [cm]	Y [cm]	Forza X [daN]	Forza Y [daN]
Peso muri	0.00	140.00	0.00	-6131.04
Peso cordoli	0.00	305.00	0.00	-3387.21
Carico solai	-4.17	330.00	0.00	-7732.47
Forze inerziali	0.00	140.00	-6131.04 · α	0.00
	0.00	305.00	-3387.21 · α	0.00
	-4.17	330.00	-7732.47 · α	0.00
Forze di connessione tra pareti ortogonali	-12.50	186.67	2333.33	0.00
	-12.50	186.67	2333.33	0.00
Forze dei cordoli ortogonali	-12.50	305.00	7469.14	0.00
	-12.50	305.00	7469.14	0.00

Parametri dell'oscillatore equivalente

α_0	M* [daNm]	e*	FC	a* ₀ [cm/sec ²]
1.19	15.76	0.90	1.35	967.40

Stato limite di salvaguardia della vita (SLV)

a _g [cm/sec ²]	S	q	a _g · S / q [cm/sec ²]	s	Esito
184.35	1.42	2.00	131.07	7.38	V

MECCANISMO LOCALE 1 - (Flessione Verticale)
(Posizione cerniera: -12.50 cm, 252.00 cm; Verso di rotazione: Orario)

Dati Generali

Fili Fissi	Numero pareti	X_min [cm]	Y_min [cm]	X_max [cm]	Y_max [cm]
1-2	1	-12.50	0.00	-12.50	330.00

Coordinate Cerniera [cm]	Coordinate Punto	Verso di rotazione
--------------------------	------------------	--------------------

		Controllo [cm]		
X	Y	X	Y	
-12.500	252.000	-12.5000	252.0000	Orario

Azioni Esterne

Forze agenti sulla catena cinematica	X [cm]	Y [cm]	Forza X [daN]	Forza Y [daN]
Peso muri	0.00	266.00	0.00	-613.10
Peso cordoli	0.00	305.00	0.00	-3387.21
Carico solai	-4.17	330.00	0.00	-7732.47
Forze inerziali	0.00	266.00	$-613.10 \cdot \alpha$	0.00
	0.00	305.00	$-3387.21 \cdot \alpha$	0.00
	-4.17	330.00	$-7732.47 \cdot \alpha$	0.00
Forze dei cordoli ortogonali	-12.50	305.00	7469.14	0.00
	-12.50	305.00	7469.14	0.00

Parametri dell'oscillatore equivalente

α_0	M* [daNm]	e*	FC	a* ₀ [cm/sec ²]
8.33	9.01	0.51	1.35	11818.73

Stato limite di salvaguardia della vita (SLV)

a _g [cm/sec ²]	S	q	a _g · S / q [cm/sec ²]	s	Esito
184.35	1.42	2.00	131.07	90.17	V

MECCANISMO LOCALE 2 - (Ribaltamento Semplice)

(Posizione cerniera: -12.50 cm, 0.00 cm; Verso di rotazione: Antiorario)

Dati Generali

Fili Fissi	Numero pareti	X_min [cm]	Y_min [cm]	X_max [cm]	Y_max [cm]
1-5	1	-12.50	0.00	-12.50	435.00

Coordinate Cerniera [cm]		Coordinate Punto Controllo [cm]		Verso di rotazione
X	Y	X	Y	
-12.500	0.000	0.0000	385.0000	Antiorario

Azioni Esterne

Forze agenti sulla catena cinematica	X [cm]	Y [cm]	Forza X [daN]	Forza Y [daN]
Peso muri	0.00	201.51	0.00	-7595.63
Peso cordoli	0.00	410.00	0.00	-2075.25
Forze inerziali	0.00	201.51	$-7595.63 \cdot \alpha$	0.00
	0.00	410.00	$-2075.25 \cdot \alpha$	0.00
	-12.50	385.00	$-4890.16 \cdot \alpha$	0.00
Forze di connessione tra pareti ortogonali	12.50	256.67	3208.33	0.00
	12.50	256.67	3208.33	0.00
Forze dei cordoli ortogonali	12.50	410.00	13072.94	0.00
	12.50	410.00	13072.94	0.00

Parametri dell'oscillatore equivalente

α_0	M* [daNm]	e*	FC	a* ₀ [cm/sec ²]
2.78	13.42	0.90	1.35	2231.17

Stato limite di salvaguardia della vita (SLV)

a _g [cm/sec ²]	S	q	a _g · S / q [cm/sec ²]	s	Esito
---------------------------------------	---	---	---	---	-------

184.35	1.42	2.00	131.07	17.02	V
--------	------	------	--------	-------	---

MECCANISMO LOCALE 2 - (Ribaltamento Semplice)
(Posizione cerniera: 12.50 cm, 0.00 cm; Verso di rotazione: Orario)

Dati Generali

Fili Fissi	Numero pareti	X_min [cm]	Y_min [cm]	X_max [cm]	Y_max [cm]
1-5	1	-12.50	0.00	-12.50	435.00

Coordinate Cerniera [cm]		Coordinate Punto Controllo [cm]		Verso di rotazione
X	Y	X	Y	
12.500	0.000	0.0000	385.0000	Orario

Azioni Esterne

Forze agenti sulla catena cinematica	X [cm]	Y [cm]	Forza X [daN]	Forza Y [daN]
Peso muri	0.00	201.51	0.00	-7595.63
Peso cordoli	0.00	410.00	0.00	-2075.25
Forze inerziali	0.00	201.51	$-7595.63 \cdot \alpha$	0.00
	0.00	410.00	$-2075.25 \cdot \alpha$	0.00
	-12.50	385.00	$-4890.16 \cdot \alpha$	0.00
Forze di connessione tra pareti ortogonali	0.00	256.67	6416.67	0.00
	0.00	256.67	6416.67	0.00
Forze dei cordoli ortogonali	12.50	410.00	13072.94	0.00
	12.50	410.00	13072.94	0.00

Parametri dell'oscillatore equivalente

α_0	M* [daNm]	e*	FC	a* ₀ [cm/sec ²]
3.16	13.42	0.90	1.35	2541.69

Stato limite di salvaguardia della vita (SLV)

a _g [cm/sec ²]	S	q	a _g · S / q [cm/sec ²]	s	Esito
184.35	1.42	2.00	131.07	19.39	V

MECCANISMO LOCALE 2 - (Flessione Verticale)
(Posizione cerniera: 12.50 cm, 346.50 cm; Verso di rotazione: Antiorario)

Dati Generali

Fili Fissi	Numero pareti	X_min [cm]	Y_min [cm]	X_max [cm]	Y_max [cm]
1-5	1	-12.50	0.00	-12.50	435.00

Coordinate Cerniera [cm]		Coordinate Punto Controllo [cm]		Verso di rotazione
X	Y	X	Y	
12.500	346.500	12.5000	346.5000	Antiorario

Azioni Esterne

Forze agenti sulla catena cinematica	X [cm]	Y [cm]	Forza X [daN]	Forza Y [daN]
Peso muri	0.00	364.76	0.00	-538.16
Peso cordoli	0.00	410.00	0.00	-2075.25
Forze inerziali	0.00	364.76	$-538.16 \cdot \alpha$	0.00
	0.00	410.00	$-2075.25 \cdot \alpha$	0.00

	-12.50	385.00	$-4890.16 \cdot \alpha$	0.00
Forze dei cordoli ortogonali	12.50	410.00	13072.94	0.00
	12.50	410.00	13072.94	0.00

Parametri dell'oscillatore equivalente

α_0	M^* [daNm]	e^*	FC	a^*_0 [cm/sec ²]
4.61	13.54	0.95	1.35	3512.56

Stato limite di salvaguardia della vita (SLV)

a_g [cm/sec ²]	S	q	$a_g \cdot S / q$ [cm/sec ²]	s	Esito
184.35	1.42	2.00	131.07	26.80	V

MECCANISMO LOCALE 3 - (Ribaltamento Semplice)
(Posizione cerniera: -12.50 cm, 0.00 cm; Verso di rotazione: Antiorario)

Dati Generali

Fili Fissi	Numero pareti	X_min [cm]	Y_min [cm]	X_max [cm]	Y_max [cm]
2-3	1	-12.50	0.00	-12.50	330.00

Coordinate Cerniera [cm]		Coordinate Punto Controllo [cm]		Verso di rotazione
X	Y	X	Y	
-12.500	0.000	0.0000	280.0000	Antiorario

Azioni Esterne

Forze agenti sulla catena cinematica	X [cm]	Y [cm]	Forza X [daN]	Forza Y [daN]
Peso muri	0.00	115.19	0.00	-4050.03
Peso cordoli	0.00	305.00	0.00	-1953.13
Forze inerziali	0.00	115.19	$-4050.03 \cdot \alpha$	0.00
	0.00	305.00	$-1953.13 \cdot \alpha$	0.00
	12.50	280.00	$-1813.12 \cdot \alpha$	0.00
Forze di connessione tra pareti ortogonali	0.00	186.67	4666.67	0.00
	0.00	186.67	4666.67	0.00
Forze dei cordoli ortogonali	-12.50	305.00	7469.14	0.00
	-12.50	305.00	7469.14	0.00

Parametri dell'oscillatore equivalente

α_0	M^* [daNm]	e^*	FC	a^*_0 [cm/sec ²]
3.82	6.66	0.84	1.35	3324.35

Stato limite di salvaguardia della vita (SLV)

a_g [cm/sec ²]	S	q	$a_g \cdot S / q$ [cm/sec ²]	s	Esito
184.35	1.42	2.00	131.07	25.36	V

MECCANISMO LOCALE 3 - (Ribaltamento Semplice)
(Posizione cerniera: 12.50 cm, 0.00 cm; Verso di rotazione: Orario)

Dati Generali

Fili Fissi	Numero pareti	X_min [cm]	Y_min [cm]	X_max [cm]	Y_max [cm]
2-3	1	-12.50	0.00	-12.50	330.00

Coordinate Cerniera [cm]		Coordinate Punto Controllo [cm]		Verso di rotazione
X	Y	X	Y	
12.500	0.000	0.0000	280.0000	Orario

Azioni Esterne

Forze agenti sulla catena cinematica	X [cm]	Y [cm]	Forza X [daN]	Forza Y [daN]
Peso muri	0.00	115.19	0.00	-4050.03
Peso cordoli	0.00	305.00	0.00	-1953.13
Forze inerziali	0.00	115.19	$-4050.03 \cdot \alpha$	0.00
	0.00	305.00	$-1953.13 \cdot \alpha$	0.00
	12.50	280.00	$-1813.12 \cdot \alpha$	0.00
Forze di connessione tra pareti ortogonali	-12.50	186.67	2333.33	0.00
	-12.50	186.67	2333.33	0.00
Forze dei cordoli ortogonali	-12.50	305.00	7469.14	0.00
	-12.50	305.00	7469.14	0.00

Parametri dell'oscillatore equivalente

α_0	M* [daNm]	e*	FC	a* ₀ [cm/sec ²]
3.27	6.66	0.84	1.35	2841.71

Stato limite di salvaguardia della vita (SLV)

a _g [cm/sec ²]	S	q	a _g · S / q [cm/sec ²]	s	Esito
184.35	1.42	2.00	131.07	21.68	V

MECCANISMO LOCALE 3 - (Flessione Verticale)

(Posizione cerniera: -12.50 cm, 252.00 cm; Verso di rotazione: Orario)

Dati Generali

Fili Fissi	Numero pareti	X_min [cm]	Y_min [cm]	X_max [cm]	Y_max [cm]
2-3	1	-12.50	0.00	-12.50	330.00

Coordinate Cerniera [cm]		Coordinate Punto Controllo [cm]		Verso di rotazione
X	Y	X	Y	
-12.500	252.000	-12.5000	252.0000	Orario

Azioni Esterne

Forze agenti sulla catena cinematica	X [cm]	Y [cm]	Forza X [daN]	Forza Y [daN]
Peso muri	0.00	266.00	0.00	-304.50
Peso cordoli	0.00	305.00	0.00	-1953.13
Forze inerziali	0.00	266.00	$-304.50 \cdot \alpha$	0.00
	0.00	305.00	$-1953.13 \cdot \alpha$	0.00
	12.50	280.00	$-1813.12 \cdot \alpha$	0.00
Forze dei cordoli ortogonali	-12.50	305.00	7469.14	0.00
	-12.50	305.00	7469.14	0.00

Parametri dell'oscillatore equivalente

α_0	M* [daNm]	e*	FC	a* ₀ [cm/sec ²]
9.55	7.31	0.92	1.35	7565.42

Stato limite di salvaguardia della vita (SLV)

a _g [cm/sec ²]	S	q	a _g · S / q	s	Esito
---------------------------------------	---	---	------------------------	---	-------

			[cm/sec ²]		
184.35	1.42	2.00	131.07	57.72	V

MECCANISMO LOCALE 4 - (Ribaltamento Semplice)
(Posizione cerniera: -12.50 cm, 0.00 cm; Verso di rotazione: Antiorario)

Dati Generali

Fili Fissi	Numero pareti	X_min [cm]	Y_min [cm]	X_max [cm]	Y_max [cm]
2-6	1	-12.50	0.00	-12.50	435.00

Coordinate Cerniera [cm]		Coordinate Punto Controllo [cm]		Verso di rotazione
X	Y	X	Y	
-12.500	0.000	0.0000	385.0000	Antiorario

Azioni Esterne

Forze agenti sulla catena cinematica	X [cm]	Y [cm]	Forza X [daN]	Forza Y [daN]
Peso muri	0.00	211.98	0.00	-7892.33
Peso cordoli	0.00	410.00	0.00	-2075.25
Carico solai	4.17	435.00	0.00	-3611.85
Forze inerziali	0.00	211.98	$-7892.33 \cdot \alpha$	0.00
	0.00	410.00	$-2075.25 \cdot \alpha$	0.00
	4.17	435.00	$-3611.85 \cdot \alpha$	0.00
	-12.50	385.00	$-4890.16 \cdot \alpha$	0.00
Forze di connessione tra pareti ortogonali	12.50	256.67	3208.33	0.00
	-12.50	256.67	59413.58	0.00
	12.50	256.67	3208.33	0.00
	0.00	256.67	6416.67	0.00
Forze dei cordoli ortogonali	-12.50	410.00	13072.94	0.00
	12.50	410.00	7407.44	0.00
	-12.50	410.00	13072.94	0.00
	12.50	410.00	7407.44	0.00

Parametri dell'oscillatore equivalente

α_0	M* [daNm]	e*	FC	a* ₀ [cm/sec ²]
5.77	17.26	0.92	1.35	4575.67

Stato limite di salvaguardia della vita (SLV)

a _g [cm/sec ²]	S	q	a _g · S / q [cm/sec ²]	s	Esito
184.35	1.42	2.00	131.07	34.91	V

MECCANISMO LOCALE 4 - (Ribaltamento Semplice)
(Posizione cerniera: 12.50 cm, 0.00 cm; Verso di rotazione: Orario)

Dati Generali

Fili Fissi	Numero pareti	X_min [cm]	Y_min [cm]	X_max [cm]	Y_max [cm]
2-6	1	-12.50	0.00	-12.50	435.00

Coordinate Cerniera [cm]		Coordinate Punto Controllo [cm]		Verso di rotazione
X	Y	X	Y	
12.500	0.000	0.0000	385.0000	Orario

Azioni Esterne

Forze agenti sulla catena cinematica	X [cm]	Y [cm]	Forza X [daN]	Forza Y [daN]
Peso muri	0.00	211.98	0.00	-7892.33
Peso cordoli	0.00	410.00	0.00	-2075.25
Carico solai	4.17	435.00	0.00	-3611.85
Forze inerziali	0.00	211.98	$-7892.33 \cdot \alpha$	0.00
	0.00	410.00	$-2075.25 \cdot \alpha$	0.00
	4.17	435.00	$-3611.85 \cdot \alpha$	0.00
	-12.50	385.00	$-4890.16 \cdot \alpha$	0.00
Forze di connessione tra pareti ortogonali	-12.50	256.67	3208.33	0.00
	-12.50	256.67	3208.33	0.00
	12.50	256.67	59413.58	0.00
	0.00	256.67	6416.67	0.00
Forze dei cordoli ortogonali	-12.50	410.00	13072.94	0.00
	12.50	410.00	7407.44	0.00
	-12.50	410.00	13072.94	0.00
	12.50	410.00	7407.44	0.00

Parametri dell'oscillatore equivalente

α_0	M* [daNm]	e*	FC	a* ₀ [cm/sec ²]
5.77	17.26	0.92	1.35	4571.68

Stato limite di salvaguardia della vita (SLV)

a _g [cm/sec ²]	S	q	a _g · S / q [cm/sec ²]	s	Esito
184.35	1.42	2.00	131.07	34.88	V

MECCANISMO LOCALE 4 - (Flessione Verticale) (Posizione cerniera: 12.50 cm, 346.50 cm; Verso di rotazione: Antiorario)

Dati Generali

Fili Fissi	Numero pareti	X_min [cm]	Y_min [cm]	X_max [cm]	Y_max [cm]
2-6	1	-12.50	0.00	-12.50	435.00

Coordinate Cerniera [cm]		Coordinate Punto Controllo [cm]		Verso di rotazione
X	Y	X	Y	
12.500	346.500	12.5000	346.5000	Antiorario

Azioni Esterne

Forze agenti sulla catena cinematica	X [cm]	Y [cm]	Forza X [daN]	Forza Y [daN]
Peso muri	0.00	364.76	0.00	-538.16
Peso cordoli	0.00	410.00	0.00	-2075.25
Carico solai	4.17	435.00	0.00	-3611.85
Forze inerziali	0.00	364.76	$-538.16 \cdot \alpha$	0.00
	0.00	410.00	$-2075.25 \cdot \alpha$	0.00
	4.17	435.00	$-3611.85 \cdot \alpha$	0.00
	-12.50	385.00	$-4890.16 \cdot \alpha$	0.00
Forze dei cordoli ortogonali	-12.50	410.00	13072.94	0.00
	12.50	410.00	7407.44	0.00
	-12.50	410.00	13072.94	0.00
	12.50	410.00	7407.44	0.00

Parametri dell'oscillatore equivalente

α_0	M* [daNm]	e*	FC	a* ₀ [cm/sec ²]
13.72	13.90	0.76	1.35	13047.92

Stato limite di salvaguardia della vita (SLV)

a_g [cm/sec ²]	S	q	$a_g \cdot S / q$ [cm/sec ²]	s	Esito
184.35	1.42	2.00	131.07	99.55	V

MECCANISMO LOCALE 5 - (Ribaltamento Semplice)
(Posizione cerniera: -12.50 cm, 0.00 cm; Verso di rotazione: Antiorario)

Dati Generali

Fili Fissi	Numero pareti	X_min [cm]	Y_min [cm]	X_max [cm]	Y_max [cm]
3-4	1	-12.50	0.00	-12.50	330.00

Coordinate Cerniera [cm]		Coordinate Punto Controllo [cm]		Verso di rotazione
X	Y	X	Y	
-12.500	0.000	0.0000	280.0000	Antiorario

Azioni Esterne

Forze agenti sulla catena cinematica	X [cm]	Y [cm]	Forza X [daN]	Forza Y [daN]
Peso muri	0.00	140.00	0.00	-3127.29
Peso cordoli	0.00	305.00	0.00	-2274.49
Carico solai	-4.17	330.00	0.00	-5132.33
Forze inerziali	0.00	140.00	$-3127.29 \cdot \alpha$	0.00
	0.00	305.00	$-2274.49 \cdot \alpha$	0.00
	-4.17	330.00	$-5132.33 \cdot \alpha$	0.00
Forze di connessione tra pareti ortogonali	0.00	186.67	4666.67	0.00
	0.00	186.67	4666.67	0.00
Forze dei cordoli ortogonali	-12.50	305.00	7469.14	0.00
	-12.50	305.00	7469.14	0.00

Parametri dell'oscillatore equivalente

α_0	M* [daNm]	e*	FC	a^*_0 [cm/sec ²]
2.14	9.79	0.91	1.35	1703.38

Stato limite di salvaguardia della vita (SLV)

a_g [cm/sec ²]	S	q	$a_g \cdot S / q$ [cm/sec ²]	s	Esito
184.35	1.42	2.00	131.07	13.00	V

MECCANISMO LOCALE 5 - (Ribaltamento Semplice)
(Posizione cerniera: 12.50 cm, 0.00 cm; Verso di rotazione: Orario)

Dati Generali

Fili Fissi	Numero pareti	X_min [cm]	Y_min [cm]	X_max [cm]	Y_max [cm]
3-4	1	-12.50	0.00	-12.50	330.00

Coordinate Cerniera [cm]		Coordinate Punto Controllo [cm]		Verso di rotazione
X	Y	X	Y	
12.500	0.000	0.0000	280.0000	Orario

Azioni Esterne

Forze agenti sulla catena cinematica	X [cm]	Y [cm]	Forza X	Forza Y
--------------------------------------	--------	--------	---------	---------

			[daN]	[daN]
Peso muri	0.00	140.00	0.00	-3127.29
Peso cordoli	0.00	305.00	0.00	-2274.49
Carico solai	-4.17	330.00	0.00	-5132.33
Forze inerziali	0.00	140.00	$-3127.29 \cdot \alpha$	0.00
	0.00	305.00	$-2274.49 \cdot \alpha$	0.00
	-4.17	330.00	$-5132.33 \cdot \alpha$	0.00
Forze di connessione tra pareti ortogonali	-12.50	186.67	2333.33	0.00
	-12.50	186.67	2333.33	0.00
Forze dei cordoli ortogonali	-12.50	305.00	7469.14	0.00
	-12.50	305.00	7469.14	0.00

Parametri dell'oscillatore equivalente

α_0	M* [daNm]	e*	FC	a* ₀ [cm/sec ²]
1.84	9.79	0.91	1.35	1469.59

Stato limite di salvaguardia della vita (SLV)

a _g [cm/sec ²]	S	q	a _g · S / q [cm/sec ²]	s	Esito
184.35	1.42	2.00	131.07	11.21	V

MECCANISMO LOCALE 5 - (Flessione Verticale)
 (Posizione cerniera: -12.50 cm, 252.00 cm; Verso di rotazione: Orario)

Dati Generali

Fili Fissi	Numero pareti	X_min [cm]	Y_min [cm]	X_max [cm]	Y_max [cm]
3-4	1	-12.50	0.00	-12.50	330.00

Coordinate Cerniera [cm]		Coordinate Punto Controllo [cm]		Verso di rotazione
X	Y	X	Y	
-12.500	252.000	-12.5000	252.0000	Orario

Azioni Esterne

Forze agenti sulla catena cinematica	X [cm]	Y [cm]	Forza X [daN]	Forza Y [daN]
Peso muri	0.00	266.00	0.00	-312.73
Peso cordoli	0.00	305.00	0.00	-2274.49
Carico solai	-4.17	330.00	0.00	-5132.33
Forze inerziali	0.00	266.00	$-312.73 \cdot \alpha$	0.00
	0.00	305.00	$-2274.49 \cdot \alpha$	0.00
	-4.17	330.00	$-5132.33 \cdot \alpha$	0.00
Forze dei cordoli ortogonali	-12.50	305.00	7469.14	0.00
	-12.50	305.00	7469.14	0.00

Parametri dell'oscillatore equivalente

α_0	M* [daNm]	e*	FC	a* ₀ [cm/sec ²]
14.70	5.09	0.47	1.35	22552.35

Stato limite di salvaguardia della vita (SLV)

a _g [cm/sec ²]	S	q	a _g · S / q [cm/sec ²]	s	Esito
184.35	1.42	2.00	131.07	172.06	V

MECCANISMO LOCALE 6 - (Ribaltamento Semplice)
 (Posizione cerniera: -12.50 cm, 0.00 cm; Verso di rotazione: Antiorario)

Dati Generali

Fili Fissi	Numero pareti	X_min [cm]	Y_min [cm]	X_max [cm]	Y_max [cm]
3-7	1	-12.50	0.00	-12.50	435.00

Coordinate Cerniera [cm]		Coordinate Punto Controllo [cm]		Verso di rotazione
X	Y	X	Y	
-12.500	0.000	0.0000	385.0000	Antiorario

Azioni Esterne

Forze agenti sulla catena cinematica	X [cm]	Y [cm]	Forza X [daN]	Forza Y [daN]
Peso muri	0.00	208.75	0.00	-8128.58
Peso cordoli	0.00	410.00	0.00	-2075.25
Carico solai	-4.17	435.00	0.00	-3611.85
Forze inerziali	0.00	208.75	$-8128.58 \cdot \alpha$	0.00
	0.00	410.00	$-2075.25 \cdot \alpha$	0.00
	-4.17	435.00	$-3611.85 \cdot \alpha$	0.00
	-12.50	385.00	$-2751.06 \cdot \alpha$	0.00
Forze di connessione tra pareti ortogonali	12.50	256.67	3208.33	0.00
	-12.50	256.67	59413.58	0.00
	12.50	256.67	3208.33	0.00
	0.00	256.67	6416.67	0.00
Forze dei cordoli ortogonali	-12.50	410.00	7407.44	0.00
	12.50	410.00	8677.00	0.00
	-12.50	410.00	7407.44	0.00
	12.50	410.00	8677.00	0.00

Parametri dell'oscillatore equivalente

α_0	M* [daNm]	e*	FC	a* ₀ [cm/sec ²]
6.00	15.24	0.90	1.35	4834.72

Stato limite di salvaguardia della vita (SLV)

a _g [cm/sec ²]	S	q	a _g · S / q [cm/sec ²]	s	Esito
184.35	1.42	2.00	131.07	36.89	V

MECCANISMO LOCALE 6 - (Ribaltamento Semplice)
(Posizione cerniera: 12.50 cm, 0.00 cm; Verso di rotazione: Orario)

Dati Generali

Fili Fissi	Numero pareti	X_min [cm]	Y_min [cm]	X_max [cm]	Y_max [cm]
3-7	1	-12.50	0.00	-12.50	435.00

Coordinate Cerniera [cm]		Coordinate Punto Controllo [cm]		Verso di rotazione
X	Y	X	Y	
12.500	0.000	0.0000	385.0000	Orario

Azioni Esterne

Forze agenti sulla catena cinematica	X [cm]	Y [cm]	Forza X [daN]	Forza Y [daN]
Peso muri	0.00	208.75	0.00	-8128.58
Peso cordoli	0.00	410.00	0.00	-2075.25
Carico solai	-4.17	435.00	0.00	-3611.85
Forze inerziali	0.00	208.75	$-8128.58 \cdot \alpha$	0.00
	0.00	410.00	$-2075.25 \cdot \alpha$	0.00

	-4.17	435.00	$-3611.85 \cdot \alpha$	0.00
	-12.50	385.00	$-2751.06 \cdot \alpha$	0.00
Forze di connessione tra pareti ortogonali	-12.50	256.67	3208.33	0.00
	-12.50	256.67	3208.33	0.00
	12.50	256.67	59413.58	0.00
	0.00	256.67	6416.67	0.00
Forze dei cordoli ortogonali	-12.50	410.00	7407.44	0.00
	12.50	410.00	8677.00	0.00
	-12.50	410.00	7407.44	0.00
	12.50	410.00	8677.00	0.00

Parametri dell'oscillatore equivalente

α_0	M^* [daNm]	e^*	FC	a^*_{θ} [cm/sec ²]
6.01	15.24	0.90	1.35	4839.40

Stato limite di salvaguardia della vita (SLV)

a_g [cm/sec ²]	S	q	$a_g \cdot S / q$ [cm/sec ²]	s	Esito
184.35	1.42	2.00	131.07	36.92	V

MECCANISMO LOCALE 6 - (Flessione Verticale)
(Posizione cerniera: -12.50 cm, 346.50 cm; Verso di rotazione: Orario)

Dati Generali

Fili Fissi	Numero pareti	X_min [cm]	Y_min [cm]	X_max [cm]	Y_max [cm]
3-7	1	-12.50	0.00	-12.50	435.00

Coordinate Cerniera [cm]		Coordinate Punto Controllo [cm]		Verso di rotazione
X	Y	X	Y	
-12.500	346.500	-12.5000	346.5000	Orario

Azioni Esterne

Forze agenti sulla catena cinematica	X [cm]	Y [cm]	Forza X [daN]	Forza Y [daN]
Peso muri	0.00	364.76	0.00	-538.16
Peso cordoli	0.00	410.00	0.00	-2075.25
Carico solai	-4.17	435.00	0.00	-3611.85
Forze inerziali	0.00	364.76	$-538.16 \cdot \alpha$	0.00
	0.00	410.00	$-2075.25 \cdot \alpha$	0.00
	-4.17	435.00	$-3611.85 \cdot \alpha$	0.00
	-12.50	385.00	$-2751.06 \cdot \alpha$	0.00
Forze dei cordoli ortogonali	-12.50	410.00	7407.44	0.00
	12.50	410.00	8677.00	0.00
	-12.50	410.00	7407.44	0.00
	12.50	410.00	8677.00	0.00

Parametri dell'oscillatore equivalente

α_0	M^* [daNm]	e^*	FC	a^*_{θ} [cm/sec ²]
14.82	11.96	0.74	1.35	14638.04

Stato limite di salvaguardia della vita (SLV)

a_g [cm/sec ²]	S	q	$a_g \cdot S / q$ [cm/sec ²]	s	Esito
184.35	1.42	2.00	131.07	111.68	V

MECCANISMO LOCALE 7 - (Ribaltamento Semplice)
(Posizione cerniera: -12.50 cm, 0.00 cm; Verso di rotazione: Antiorario)

Dati Generali

Fili Fissi	Numero pareti	X_min [cm]	Y_min [cm]	X_max [cm]	Y_max [cm]
4-8	1	-12.50	0.00	-12.50	435.00

Coordinate Cerniera [cm]		Coordinate Punto Controllo [cm]		Verso di rotazione
X	Y	X	Y	
-12.500	0.000	0.0000	385.0000	Antiorario

Azioni Esterne

Forze agenti sulla catena cinematica	X [cm]	Y [cm]	Forza X [daN]	Forza Y [daN]
Peso muri	0.00	197.27	0.00	-9095.63
Peso cordoli	0.00	410.00	0.00	-2075.25
Forze inerziali	0.00	197.27	$-9095.63 \cdot \alpha$	0.00
	0.00	410.00	$-2075.25 \cdot \alpha$	0.00
	-12.50	385.00	$-2751.06 \cdot \alpha$	0.00
Forze di connessione tra pareti ortogonali	0.00	256.67	6416.67	0.00
	0.00	256.67	6416.67	0.00
Forze dei cordoli ortogonali	-12.50	410.00	8677.00	0.00
	-12.50	410.00	8677.00	0.00

Parametri dell'oscillatore equivalente

α_0	M* [daNm]	e*	FC	a* ₀ [cm/sec ²]
2.73	12.60	0.89	1.35	2234.82

Stato limite di salvaguardia della vita (SLV)

a _g [cm/sec ²]	S	q	a _g · S / q [cm/sec ²]	s	Esito
184.35	1.42	2.00	131.07	17.05	V

MECCANISMO LOCALE 7 - (Ribaltamento Semplice)
(Posizione cerniera: 12.50 cm, 0.00 cm; Verso di rotazione: Orario)

Dati Generali

Fili Fissi	Numero pareti	X_min [cm]	Y_min [cm]	X_max [cm]	Y_max [cm]
4-8	1	-12.50	0.00	-12.50	435.00

Coordinate Cerniera [cm]		Coordinate Punto Controllo [cm]		Verso di rotazione
X	Y	X	Y	
12.500	0.000	0.0000	385.0000	Orario

Azioni Esterne

Forze agenti sulla catena cinematica	X [cm]	Y [cm]	Forza X [daN]	Forza Y [daN]
Peso muri	0.00	197.27	0.00	-9095.63
Peso cordoli	0.00	410.00	0.00	-2075.25
Forze inerziali	0.00	197.27	$-9095.63 \cdot \alpha$	0.00
	0.00	410.00	$-2075.25 \cdot \alpha$	0.00
	-12.50	385.00	$-2751.06 \cdot \alpha$	0.00
Forze di connessione tra pareti ortogonali	-12.50	256.67	3208.33	0.00
	-12.50	256.67	3208.33	0.00
Forze dei cordoli ortogonali	-12.50	410.00	8677.00	0.00

	-12.50	410.00	8677.00	0.00
--	--------	--------	---------	------

Parametri dell'oscillatore equivalente

α_0	M* [daNm]	e*	FC	a* ₀ [cm/sec ²]
2.29	12.60	0.89	1.35	1870.94

Stato limite di salvaguardia della vita (SLV)

a _g [cm/sec ²]	S	q	a _g · S / q [cm/sec ²]	s	Esito
184.35	1.42	2.00	131.07	14.27	V

MECCANISMO LOCALE 7 - (Flessione Verticale)
(Posizione cerniera: -12.50 cm, 346.50 cm; Verso di rotazione: Orario)

Dati Generali

Fili Fissi	Numero pareti	X_min [cm]	Y_min [cm]	X_max [cm]	Y_max [cm]
4-8	1	-12.50	0.00	-12.50	435.00

Coordinate Cerniera [cm]		Coordinate Punto Controllo [cm]		Verso di rotazione
X	Y	X	Y	
-12.500	346.500	-12.5000	346.5000	Orario

Azioni Esterne

Forze agenti sulla catena cinematica	X [cm]	Y [cm]	Forza X [daN]	Forza Y [daN]
Peso muri	0.00	364.76	0.00	-538.16
Peso cordoli	0.00	410.00	0.00	-2075.25
Forze inerziali	0.00	364.76	-538.16 · α	0.00
	0.00	410.00	-2075.25 · α	0.00
	-12.50	385.00	-2751.06 · α	0.00
Forze dei cordoli ortogonali	-12.50	410.00	8677.00	0.00
	-12.50	410.00	8677.00	0.00

Parametri dell'oscillatore equivalente

α_0	M* [daNm]	e*	FC	a* ₀ [cm/sec ²]
3.56	12.92	0.95	1.35	2710.58

Stato limite di salvaguardia della vita (SLV)

a _g [cm/sec ²]	S	q	a _g · S / q [cm/sec ²]	s	Esito
184.35	1.42	2.00	131.07	20.68	V

MECCANISMO LOCALE 8 - (Ribaltamento Semplice)
(Posizione cerniera: -12.50 cm, 0.00 cm; Verso di rotazione: Antiorario)

Dati Generali

Fili Fissi	Numero pareti	X_min [cm]	Y_min [cm]	X_max [cm]	Y_max [cm]
5-6	1	-12.50	0.00	-12.50	540.00

Coordinate Cerniera [cm]		Coordinate Punto Controllo [cm]		Verso di rotazione
X	Y	X	Y	

-12.500	0.000	0.0000	490.0000	Antiorario
---------	-------	--------	----------	------------

Azioni Esterne

Forze agenti sulla catena cinematica	X [cm]	Y [cm]	Forza X [daN]	Forza Y [daN]
Peso muri	0.00	252.59	0.00	-18893.07
Peso cordoli	0.00	515.00	0.00	-3387.21
Carico solai	4.17	540.00	0.00	-7732.47
	-4.17	540.00	0.00	-7655.91
Forze inerziali	0.00	252.59	$-18893.07 \cdot \alpha$	0.00
	0.00	515.00	$-3387.21 \cdot \alpha$	0.00
	4.17	540.00	$-7732.47 \cdot \alpha$	0.00
	-4.17	540.00	$-7655.91 \cdot \alpha$	0.00
Forze di connessione tra pareti ortogonali	12.50	326.67	4083.33	0.00
	12.50	326.67	4083.33	0.00
	-12.50	326.67	75617.28	0.00
Forze dei cordoli ortogonali	12.50	515.00	7469.14	0.00
	12.50	515.00	7469.14	0.00
	-12.50	515.00	7407.41	0.00
	-12.50	515.00	7407.41	0.00

Parametri dell'oscillatore equivalente

α_0	M* [daNm]	e*	FC	a* ₀ [cm/sec ²]
2.86	34.01	0.89	1.35	2347.26

Stato limite di salvaguardia della vita (SLV)

a _g [cm/sec ²]	S	q	a _g · S / q [cm/sec ²]	s	Esito
184.35	1.42	2.00	131.07	17.91	V

MECCANISMO LOCALE 8 - (Ribaltamento Semplice) (Posizione cerniera: 12.50 cm, 0.00 cm; Verso di rotazione: Orario)

Dati Generali

Fili Fissi	Numero pareti	X_min [cm]	Y_min [cm]	X_max [cm]	Y_max [cm]
5-6	1	-12.50	0.00	-12.50	540.00

Coordinate Cerniera [cm]		Coordinate Punto Controllo [cm]		Verso di rotazione
X	Y	X	Y	
12.500	0.000	0.0000	490.0000	Orario

Azioni Esterne

Forze agenti sulla catena cinematica	X [cm]	Y [cm]	Forza X [daN]	Forza Y [daN]
Peso muri	0.00	252.59	0.00	-18893.07
Peso cordoli	0.00	515.00	0.00	-3387.21
Carico solai	4.17	540.00	0.00	-7732.47
	-4.17	540.00	0.00	-7655.91
Forze inerziali	0.00	252.59	$-18893.07 \cdot \alpha$	0.00
	0.00	515.00	$-3387.21 \cdot \alpha$	0.00
	4.17	540.00	$-7732.47 \cdot \alpha$	0.00
	-4.17	540.00	$-7655.91 \cdot \alpha$	0.00
Forze di connessione tra pareti ortogonali	-12.50	326.67	4083.33	0.00
	0.00	326.67	8166.67	0.00
	0.00	326.67	8166.67	0.00
Forze dei cordoli ortogonali	12.50	515.00	7469.14	0.00
	12.50	515.00	7469.14	0.00

	-12.50	515.00	7407.41	0.00
	-12.50	515.00	7407.41	0.00

Parametri dell'oscillatore equivalente

α_0	M* [daNm]	e*	FC	a* ₀ [cm/sec ²]
1.46	34.01	0.89	1.35	1201.80

Stato limite di salvaguardia della vita (SLV)

a _g [cm/sec ²]	S	q	a _g · S / q [cm/sec ²]	s	Esito
184.35	1.42	2.00	131.07	9.17	V

MECCANISMO LOCALE 8 - (Flessione Verticale)
(Posizione cerniera: -12.50 cm, 245.00 cm; Verso di rotazione: Orario)

Dati Generali

Fili Fissi	Numero pareti	X_min [cm]	Y_min [cm]	X_max [cm]	Y_max [cm]
5-6	1	-12.50	0.00	-12.50	540.00

Coordinate Cerniera [cm]		Coordinate Punto Controllo [cm]		Verso di rotazione
X	Y	X	Y	
-12.500	245.000	-12.5000	245.0000	Orario

Azioni Esterne

Forze agenti sulla catena cinematica	X [cm]	Y [cm]	Forza X [daN]	Forza Y [daN]
Peso muri	0.00	367.50	0.00	-9958.41
Peso cordoli	0.00	515.00	0.00	-3387.21
Carico solai	4.17	540.00	0.00	-7732.47
	-4.17	540.00	0.00	-7655.91
Forze inerziali	0.00	367.50	-9958.41 · α	0.00
	0.00	515.00	-3387.21 · α	0.00
	4.17	540.00	-7732.47 · α	0.00
	-4.17	540.00	-7655.91 · α	0.00
Forze dei cordoli ortogonali	12.50	515.00	7469.14	0.00
	12.50	515.00	7469.14	0.00
	-12.50	515.00	7407.41	0.00
	-12.50	515.00	7407.41	0.00

Parametri dell'oscillatore equivalente

α_0	M* [daNm]	e*	FC	a* ₀ [cm/sec ²]
7.86	20.16	0.52	1.35	10874.71

Stato limite di salvaguardia della vita (SLV)

a _g [cm/sec ²]	S	q	a _g · S / q [cm/sec ²]	s	Esito
184.35	1.42	2.00	131.07	82.97	V

MECCANISMO LOCALE 9 - (Ribaltamento Semplice)
(Posizione cerniera: -12.50 cm, 0.00 cm; Verso di rotazione: Antiorario)

Dati Generali

Fili Fissi	Numero	X_min [cm]	Y_min [cm]	X_max [cm]	Y_max [cm]
------------	--------	------------	------------	------------	------------

	pareti				
5-9	1	-12.50	0.00	-12.50	435.00

Coordinate Cerniera [cm]		Coordinate Punto Controllo [cm]		Verso di rotazione
X	Y	X	Y	
-12.500	0.000	0.0000	385.0000	Antiorario

Azioni Esterne

Forze agenti sulla catena cinematica	X [cm]	Y [cm]	Forza X [daN]	Forza Y [daN]
Peso muri	0.00	199.88	0.00	-7523.44
Peso cordoli	0.00	410.00	0.00	-2060.43
Forze inerziali	0.00	199.88	$-7523.44 \cdot \alpha$	0.00
	0.00	410.00	$-2060.43 \cdot \alpha$	0.00
	-12.50	385.00	$-4855.91 \cdot \alpha$	0.00
Forze di connessione tra pareti ortogonali	12.50	256.67	3208.33	0.00
	12.50	256.67	3208.33	0.00
Forze dei cordoli ortogonali	12.50	410.00	13072.94	0.00
	12.50	410.00	13072.94	0.00

Parametri dell'oscillatore equivalente

α_0	M* [daNm]	e*	FC	a* ₀ [cm/sec ²]
2.81	13.28	0.90	1.35	2260.16

Stato limite di salvaguardia della vita (SLV)

a _g [cm/sec ²]	S	q	a _g · S / q [cm/sec ²]	s	Esito
184.35	1.42	2.00	131.07	17.24	V

MECCANISMO LOCALE 9 - (Ribaltamento Semplice)

(Posizione cerniera: 12.50 cm, 0.00 cm; Verso di rotazione: Orario)

Dati Generali

Fili Fissi	Numero pareti	X_min [cm]	Y_min [cm]	X_max [cm]	Y_max [cm]
5-9	1	-12.50	0.00	-12.50	435.00

Coordinate Cerniera [cm]		Coordinate Punto Controllo [cm]		Verso di rotazione
X	Y	X	Y	
12.500	0.000	0.0000	385.0000	Orario

Azioni Esterne

Forze agenti sulla catena cinematica	X [cm]	Y [cm]	Forza X [daN]	Forza Y [daN]
Peso muri	0.00	199.88	0.00	-7523.44
Peso cordoli	0.00	410.00	0.00	-2060.43
Forze inerziali	0.00	199.88	$-7523.44 \cdot \alpha$	0.00
	0.00	410.00	$-2060.43 \cdot \alpha$	0.00
	-12.50	385.00	$-4855.91 \cdot \alpha$	0.00
Forze di connessione tra pareti ortogonali	0.00	256.67	6416.67	0.00
	0.00	256.67	6416.67	0.00
Forze dei cordoli ortogonali	12.50	410.00	13072.94	0.00
	12.50	410.00	13072.94	0.00

Parametri dell'oscillatore equivalente

α_0	M* [daNm]	e*	FC	a* ₀ [cm/sec ²]
3.20	13.28	0.90	1.35	2574.73

Stato limite di salvaguardia della vita (SLV)

a_g [cm/sec ²]	S	q	$a_g \cdot S / q$ [cm/sec ²]	s	Esito
184.35	1.42	2.00	131.07	19.64	V

MECCANISMO LOCALE 9 - (Flessione Verticale)
(Posizione cerniera: 12.50 cm, 346.50 cm; Verso di rotazione: Antiorario)

Dati Generali

Fili Fissi	Numero pareti	X_min [cm]	Y_min [cm]	X_max [cm]	Y_max [cm]
5-9	1	-12.50	0.00	-12.50	435.00

Coordinate Cerniera [cm]		Coordinate Punto Controllo [cm]		Verso di rotazione
X	Y	X	Y	
12.500	346.500	12.5000	346.5000	Antiorario

Azioni Esterne

Forze agenti sulla catena cinematica	X [cm]	Y [cm]	Forza X [daN]	Forza Y [daN]
Peso muri	0.00	364.76	0.00	-533.89
Peso cordoli	0.00	410.00	0.00	-2060.43
Forze inerziali	0.00	364.76	$-533.89 \cdot \alpha$	0.00
	0.00	410.00	$-2060.43 \cdot \alpha$	0.00
	-12.50	385.00	$-4855.91 \cdot \alpha$	0.00
Forze dei cordoli ortogonali	12.50	410.00	13072.94	0.00
	12.50	410.00	13072.94	0.00

Parametri dell'oscillatore equivalente

α_0	M* [daNm]	e*	FC	a^*_0 [cm/sec ²]
8.49	13.43	0.95	1.35	6473.66

Stato limite di salvaguardia della vita (SLV)

a_g [cm/sec ²]	S	q	$a_g \cdot S / q$ [cm/sec ²]	s	Esito
184.35	1.42	2.00	131.07	49.39	V

MECCANISMO LOCALE 10 - (Ribaltamento Semplice)
(Posizione cerniera: -12.50 cm, 0.00 cm; Verso di rotazione: Antiorario)

Dati Generali

Fili Fissi	Numero pareti	X_min [cm]	Y_min [cm]	X_max [cm]	Y_max [cm]
6-7	1	-12.50	0.00	-12.50	540.00

Coordinate Cerniera [cm]		Coordinate Punto Controllo [cm]		Verso di rotazione
X	Y	X	Y	
-12.500	0.000	0.0000	490.0000	Antiorario

Azioni Esterne

Forze agenti sulla catena cinematica	X [cm]	Y [cm]	Forza X [daN]	Forza Y [daN]
--------------------------------------	--------	--------	---------------	---------------

Peso muri	0.00	261.39	0.00	-10281.13
Peso cordoli	0.00	515.00	0.00	-1953.13
Forze inerziali	0.00	261.39	$-10281.13 \cdot \alpha$	0.00
	0.00	515.00	$-1953.13 \cdot \alpha$	0.00
	12.50	490.00	$-1791.00 \cdot \alpha$	0.00
	12.50	490.00	$-1813.12 \cdot \alpha$	0.00
Forze di connessione tra pareti ortogonali	12.50	326.67	4083.33	0.00
	12.50	326.67	4083.33	0.00
	-12.50	326.67	75617.28	0.00
Forze dei cordoli ortogonali	12.50	515.00	7469.14	0.00
	12.50	515.00	7469.14	0.00
	-12.50	515.00	7407.41	0.00
	-12.50	515.00	7407.41	0.00

Parametri dell'oscillatore equivalente

α_0	M* [daNm]	e*	FC	a* ₀ [cm/sec ²]
7.71	14.57	0.90	1.35	6209.35

Stato limite di salvaguardia della vita (SLV)

a _g [cm/sec ²]	S	q	a _g · S / q [cm/sec ²]	s	Esito
184.35	1.42	2.00	131.07	47.37	V

MECCANISMO LOCALE 10 - (Ribaltamento Semplice) (Posizione cerniera: 12.50 cm, 0.00 cm; Verso di rotazione: Orario)

Dati Generali

Fili Fissi	Numero pareti	X_min [cm]	Y_min [cm]	X_max [cm]	Y_max [cm]
6-7	1	-12.50	0.00	-12.50	540.00

Coordinate Cerniera [cm]		Coordinate Punto Controllo [cm]		Verso di rotazione
X	Y	X	Y	
12.500	0.000	0.0000	490.0000	Orario

Azioni Esterne

Forze agenti sulla catena cinematica	X [cm]	Y [cm]	Forza X [daN]	Forza Y [daN]
Peso muri	0.00	261.39	0.00	-10281.13
Peso cordoli	0.00	515.00	0.00	-1953.13
Forze inerziali	0.00	261.39	$-10281.13 \cdot \alpha$	0.00
	0.00	515.00	$-1953.13 \cdot \alpha$	0.00
	12.50	490.00	$-1791.00 \cdot \alpha$	0.00
	12.50	490.00	$-1813.12 \cdot \alpha$	0.00
Forze di connessione tra pareti ortogonali	-12.50	326.67	4083.33	0.00
	0.00	326.67	8166.67	0.00
	0.00	326.67	4666.67	0.00
Forze dei cordoli ortogonali	12.50	515.00	7469.14	0.00
	12.50	515.00	7469.14	0.00
	-12.50	515.00	7407.41	0.00
	-12.50	515.00	7407.41	0.00

Parametri dell'oscillatore equivalente

α_0	M* [daNm]	e*	FC	a* ₀ [cm/sec ²]
3.71	14.57	0.90	1.35	2987.77

Stato limite di salvaguardia della vita (SLV)

a_g [cm/sec ²]	S	q	$a_g \cdot S / q$ [cm/sec ²]	s	Esito
184.35	1.42	2.00	131.07	22.79	V

MECCANISMO LOCALE 10 - (Flessione Verticale)
(Posizione cerniera: -12.50 cm, 441.00 cm; Verso di rotazione: Orario)

Dati Generali

Fili Fissi	Numero pareti	X_min [cm]	Y_min [cm]	X_max [cm]	Y_max [cm]
6-7	1	-12.50	0.00	-12.50	540.00

Coordinate Cerniera [cm]		Coordinate Punto Controllo [cm]		Verso di rotazione
X	Y	X	Y	
-12.500	441.000	-12.5000	441.0000	Orario

Azioni Esterne

Forze agenti sulla catena cinematica	X [cm]	Y [cm]	Forza X [daN]	Forza Y [daN]
Peso muri	0.00	465.50	0.00	-1148.44
Peso cordoli	0.00	515.00	0.00	-1953.13
Forze inerziali	0.00	465.50	$-1148.44 \cdot \alpha$	0.00
	0.00	515.00	$-1953.13 \cdot \alpha$	0.00
	12.50	490.00	$-1791.00 \cdot \alpha$	0.00
	12.50	490.00	$-1813.12 \cdot \alpha$	0.00
Forze dei cordoli ortogonali	12.50	515.00	7469.14	0.00
	12.50	515.00	7469.14	0.00
	-12.50	515.00	7407.41	0.00
	-12.50	515.00	7407.41	0.00

Parametri dell'oscillatore equivalente

α_0	M* [daNm]	e*	FC	a^*_0 [cm/sec ²]
10.58	15.39	0.95	1.35	8066.52

Stato limite di salvaguardia della vita (SLV)

a_g [cm/sec ²]	S	q	$a_g \cdot S / q$ [cm/sec ²]	s	Esito
184.35	1.42	2.00	131.07	61.54	V

MECCANISMO LOCALE 11 - (Ribaltamento Semplice)
(Posizione cerniera: -12.50 cm, 0.00 cm; Verso di rotazione: Antiorario)

Dati Generali

Fili Fissi	Numero pareti	X_min [cm]	Y_min [cm]	X_max [cm]	Y_max [cm]
6-10	1	-12.50	0.00	-12.50	435.00

Coordinate Cerniera [cm]		Coordinate Punto Controllo [cm]		Verso di rotazione
X	Y	X	Y	
-12.500	0.000	0.0000	385.0000	Antiorario

Azioni Esterne

Forze agenti sulla catena cinematica	X [cm]	Y [cm]	Forza X [daN]	Forza Y [daN]
Peso muri	0.00	231.82	0.00	-6481.39

Peso cordoli	0.00	410.00	0.00	-2060.43
Carico solai	4.17	435.00	0.00	-3582.00
Forze inerziali	0.00	231.82	$-6481.39 \cdot \alpha$	0.00
	0.00	410.00	$-2060.43 \cdot \alpha$	0.00
	4.17	435.00	$-3582.00 \cdot \alpha$	0.00
	-12.50	385.00	$-4855.91 \cdot \alpha$	0.00
Forze di connessione tra pareti ortogonali	12.50	256.67	3208.33	0.00
	-12.50	256.67	59413.58	0.00
	12.50	256.67	3208.33	0.00
	0.00	256.67	6416.67	0.00
Forze dei cordoli ortogonali	-12.50	410.00	13072.94	0.00
	12.50	410.00	7407.44	0.00
	-12.50	410.00	13072.94	0.00
	12.50	410.00	7407.44	0.00

Parametri dell'oscillatore equivalente

α_0	M* [daNm]	e*	FC	a* ₀ [cm/sec ²]
5.97	16.26	0.94	1.35	4619.72

Stato limite di salvaguardia della vita (SLV)

a _g [cm/sec ²]	S	q	a _g · S / q [cm/sec ²]	s	Esito
184.35	1.42	2.00	131.07	35.24	V

MECCANISMO LOCALE 11 - (Ribaltamento Semplice)
(Posizione cerniera: 12.50 cm, 0.00 cm; Verso di rotazione: Orario)

Dati Generali

Fili Fissi	Numero pareti	X_min [cm]	Y_min [cm]	X_max [cm]	Y_max [cm]
6-10	1	-12.50	0.00	-12.50	435.00

Coordinate Cerniera [cm]		Coordinate Punto Controllo [cm]		Verso di rotazione
X	Y	X	Y	
12.500	0.000	0.0000	385.0000	Orario

Azioni Esterne

Forze agenti sulla catena cinematica	X [cm]	Y [cm]	Forza X [daN]	Forza Y [daN]
Peso muri	0.00	231.82	0.00	-6481.39
Peso cordoli	0.00	410.00	0.00	-2060.43
Carico solai	4.17	435.00	0.00	-3582.00
Forze inerziali	0.00	231.82	$-6481.39 \cdot \alpha$	0.00
	0.00	410.00	$-2060.43 \cdot \alpha$	0.00
	4.17	435.00	$-3582.00 \cdot \alpha$	0.00
	-12.50	385.00	$-4855.91 \cdot \alpha$	0.00
Forze di connessione tra pareti ortogonali	-12.50	256.67	3208.33	0.00
	-12.50	256.67	3208.33	0.00
	12.50	256.67	59413.58	0.00
	0.00	256.67	6416.67	0.00
Forze dei cordoli ortogonali	-12.50	410.00	13072.94	0.00
	12.50	410.00	7407.44	0.00
	-12.50	410.00	13072.94	0.00
	12.50	410.00	7407.44	0.00

Parametri dell'oscillatore equivalente

α_0	M* [daNm]	e*	FC	a* ₀ [cm/sec ²]
5.97	16.26	0.94	1.35	4615.72

Stato limite di salvaguardia della vita (SLV)

a_g [cm/sec ²]	S	q	$a_g \cdot S / q$ [cm/sec ²]	s	Esito
184.35	1.42	2.00	131.07	35.21	V

MECCANISMO LOCALE 11 - (Flessione Verticale)
(Posizione cerniera: 12.50 cm, 346.50 cm; Verso di rotazione: Antiorario)

Dati Generali

Fili Fissi	Numero pareti	X_min [cm]	Y_min [cm]	X_max [cm]	Y_max [cm]
6-10	1	-12.50	0.00	-12.50	435.00

Coordinate Cerniera [cm]		Coordinate Punto Controllo [cm]		Verso di rotazione
X	Y	X	Y	
12.500	346.500	12.5000	346.5000	Antiorario

Azioni Esterne

Forze agenti sulla catena cinematica	X [cm]	Y [cm]	Forza X [daN]	Forza Y [daN]
Peso muri	0.00	364.76	0.00	-533.89
Peso cordoli	0.00	410.00	0.00	-2060.43
Carico solai	4.17	435.00	0.00	-3582.00
Forze inerziali	0.00	364.76	$-533.89 \cdot \alpha$	0.00
	0.00	410.00	$-2060.43 \cdot \alpha$	0.00
	4.17	435.00	$-3582.00 \cdot \alpha$	0.00
	-12.50	385.00	$-4855.91 \cdot \alpha$	0.00
Forze dei cordoli ortogonali	-12.50	410.00	13072.94	0.00
	12.50	410.00	7407.44	0.00
	-12.50	410.00	13072.94	0.00
	12.50	410.00	7407.44	0.00

Parametri dell'oscillatore equivalente

α_0	M* [daNm]	e*	FC	a^*_0 [cm/sec ²]
20.66	12.42	0.74	1.35	20158.43

Stato limite di salvaguardia della vita (SLV)

a_g [cm/sec ²]	S	q	$a_g \cdot S / q$ [cm/sec ²]	s	Esito
184.35	1.42	2.00	131.07	153.79	V

MECCANISMO LOCALE 12 - (Ribaltamento Semplice)
(Posizione cerniera: -12.50 cm, 0.00 cm; Verso di rotazione: Antiorario)

Dati Generali

Fili Fissi	Numero pareti	X_min [cm]	Y_min [cm]	X_max [cm]	Y_max [cm]
7-8	1	-12.50	0.00	-12.50	540.00

Coordinate Cerniera [cm]		Coordinate Punto Controllo [cm]		Verso di rotazione
X	Y	X	Y	
-12.500	0.000	0.0000	490.0000	Antiorario

Azioni Esterne

Forze agenti sulla catena cinematica	X [cm]	Y [cm]	Forza X	Forza Y
--------------------------------------	--------	--------	---------	---------

			[daN]	[daN]
Peso muri	0.00	245.00	0.00	-13374.00
Peso cordoli	0.00	515.00	0.00	-2274.49
Carico solai	4.17	540.00	0.00	-5132.32
	-4.17	540.00	0.00	-5081.51
Forze inerziali	0.00	245.00	$-13374.00 \cdot \alpha$	0.00
	0.00	515.00	$-2274.49 \cdot \alpha$	0.00
	4.17	540.00	$-5132.32 \cdot \alpha$	0.00
	-4.17	540.00	$-5081.51 \cdot \alpha$	0.00
Forze di connessione tra pareti ortogonali	12.50	326.67	4083.33	0.00
	12.50	326.67	4083.33	0.00
	-12.50	326.67	75617.28	0.00
	-12.50	326.67	75617.28	0.00
Forze dei cordoli ortogonali	12.50	515.00	7469.14	0.00
	12.50	515.00	7469.14	0.00
	-12.50	515.00	7407.41	0.00
	-12.50	515.00	7407.41	0.00

Parametri dell'oscillatore equivalente

α_0	M* [daNm]	e*	FC	a* ₀ [cm/sec ²]
6.72	23.09	0.88	1.35	5577.07

Stato limite di salvaguardia della vita (SLV)

a _g [cm/sec ²]	S	q	a _g · S / q [cm/sec ²]	s	Esito
184.35	1.42	2.00	131.07	42.55	V

MECCANISMO LOCALE 12 - (Ribaltamento Semplice)
 (Posizione cerniera: 12.50 cm, 0.00 cm; Verso di rotazione: Orario)

Dati Generali

Fili Fissi	Numero pareti	X_min [cm]	Y_min [cm]	X_max [cm]	Y_max [cm]
7-8	1	-12.50	0.00	-12.50	540.00

Coordinate Cerniera [cm]		Coordinate Punto Controllo [cm]		Verso di rotazione
X	Y	X	Y	
12.500	0.000	0.0000	490.0000	Orario

Azioni Esterne

Forze agenti sulla catena cinematica	X [cm]	Y [cm]	Forza X [daN]	Forza Y [daN]
Peso muri	0.00	245.00	0.00	-13374.00
Peso cordoli	0.00	515.00	0.00	-2274.49
Carico solai	4.17	540.00	0.00	-5132.32
	-4.17	540.00	0.00	-5081.51
Forze inerziali	0.00	245.00	$-13374.00 \cdot \alpha$	0.00
	0.00	515.00	$-2274.49 \cdot \alpha$	0.00
	4.17	540.00	$-5132.32 \cdot \alpha$	0.00
	-4.17	540.00	$-5081.51 \cdot \alpha$	0.00
Forze di connessione tra pareti ortogonali	-12.50	326.67	4083.33	0.00
	-12.50	326.67	4083.33	0.00
	0.00	326.67	4666.67	0.00
	0.00	326.67	8166.67	0.00
Forze dei cordoli ortogonali	12.50	515.00	7469.14	0.00
	12.50	515.00	7469.14	0.00
	-12.50	515.00	7407.41	0.00
	-12.50	515.00	7407.41	0.00

Parametri dell'oscillatore equivalente

α_0	M^* [daNm]	e^*	FC	a^*_0 [cm/sec ²]
2.18	23.09	0.88	1.35	1812.19

Stato limite di salvaguardia della vita (SLV)

a_g [cm/sec ²]	S	q	$a_g \cdot S / q$ [cm/sec ²]	s	Esito
184.35	1.42	2.00	131.07	13.83	V

MECCANISMO LOCALE 12 - (Flessione Verticale)
(Posizione cerniera: -12.50 cm, 245.00 cm; Verso di rotazione: Orario)

Dati Generali

Fili Fissi	Numero pareti	X_min [cm]	Y_min [cm]	X_max [cm]	Y_max [cm]
7-8	1	-12.50	0.00	-12.50	540.00

Coordinate Cerniera [cm]		Coordinate Punto Controllo [cm]		Verso di rotazione
X	Y	X	Y	
-12.500	245.000	-12.5000	245.0000	Orario

Azioni Esterne

Forze agenti sulla catena cinematica	X [cm]	Y [cm]	Forza X [daN]	Forza Y [daN]
Peso muri	0.00	367.50	0.00	-6687.00
Peso cordoli	0.00	515.00	0.00	-2274.49
Carico solai	4.17	540.00	0.00	-5132.32
	-4.17	540.00	0.00	-5081.51
Forze inerziali	0.00	367.50	$-6687.00 \cdot \alpha$	0.00
	0.00	515.00	$-2274.49 \cdot \alpha$	0.00
	4.17	540.00	$-5132.32 \cdot \alpha$	0.00
	-4.17	540.00	$-5081.51 \cdot \alpha$	0.00
Forze dei cordoli ortogonali	12.50	515.00	7469.14	0.00
	12.50	515.00	7469.14	0.00
	-12.50	515.00	7407.41	0.00
	-12.50	515.00	7407.41	0.00

Parametri dell'oscillatore equivalente

α_0	M^* [daNm]	e^*	FC	a^*_0 [cm/sec ²]
10.96	14.23	0.54	1.35	14763.36

Stato limite di salvaguardia della vita (SLV)

a_g [cm/sec ²]	S	q	$a_g \cdot S / q$ [cm/sec ²]	s	Esito
184.35	1.42	2.00	131.07	112.63	V

MECCANISMO LOCALE 13 - (Ribaltamento Semplice)
(Posizione cerniera: -12.50 cm, 0.00 cm; Verso di rotazione: Antiorario)

Dati Generali

Fili Fissi	Numero pareti	X_min [cm]	Y_min [cm]	X_max [cm]	Y_max [cm]
7-11	1	-12.50	0.00	-12.50	435.00

Coordinate Cerniera [cm]		Coordinate Punto Controllo [cm]		Verso di rotazione
X	Y	X	Y	
-12.500	0.000	0.0000	385.0000	Antiorario

Azioni Esterne

Forze agenti sulla catena cinematica	X [cm]	Y [cm]	Forza X [daN]	Forza Y [daN]
Peso muri	0.00	207.84	0.00	-8056.39
Peso cordoli	0.00	410.00	0.00	-2060.43
Carico solai	-4.17	435.00	0.00	-3582.00
Forze inerziali	0.00	207.84	$-8056.39 \cdot \alpha$	0.00
	0.00	410.00	$-2060.43 \cdot \alpha$	0.00
	-4.17	435.00	$-3582.00 \cdot \alpha$	0.00
	-12.50	385.00	$-2733.89 \cdot \alpha$	0.00
Forze di connessione tra pareti ortogonali	12.50	256.67	3208.33	0.00
	-12.50	256.67	59413.58	0.00
	12.50	256.67	3208.33	0.00
	0.00	256.67	6416.67	0.00
Forze dei cordoli ortogonali	-12.50	410.00	7407.44	0.00
	12.50	410.00	8677.00	0.00
	-12.50	410.00	7407.44	0.00
	12.50	410.00	8677.00	0.00

Parametri dell'oscillatore equivalente

α_0	M* [daNm]	e*	FC	a* ₀ [cm/sec ²]
6.06	15.10	0.90	1.35	4884.95

Stato limite di salvaguardia della vita (SLV)

a _g [cm/sec ²]	S	q	a _g · S / q [cm/sec ²]	s	Esito
184.35	1.42	2.00	131.07	37.27	V

MECCANISMO LOCALE 13 - (Ribaltamento Semplice)
(Posizione cerniera: 12.50 cm, 0.00 cm; Verso di rotazione: Orario)

Dati Generali

Fili Fissi	Numero pareti	X_min [cm]	Y_min [cm]	X_max [cm]	Y_max [cm]
7-11	1	-12.50	0.00	-12.50	435.00

Coordinate Cerniera [cm]		Coordinate Punto Controllo [cm]		Verso di rotazione
X	Y	X	Y	
12.500	0.000	0.0000	385.0000	Orario

Azioni Esterne

Forze agenti sulla catena cinematica	X [cm]	Y [cm]	Forza X [daN]	Forza Y [daN]
Peso muri	0.00	207.84	0.00	-8056.39
Peso cordoli	0.00	410.00	0.00	-2060.43
Carico solai	-4.17	435.00	0.00	-3582.00
Forze inerziali	0.00	207.84	$-8056.39 \cdot \alpha$	0.00
	0.00	410.00	$-2060.43 \cdot \alpha$	0.00
	-4.17	435.00	$-3582.00 \cdot \alpha$	0.00
	-12.50	385.00	$-2733.89 \cdot \alpha$	0.00
Forze di connessione tra pareti ortogonali	-12.50	256.67	3208.33	0.00
	-12.50	256.67	3208.33	0.00
	12.50	256.67	59413.58	0.00
	0.00	256.67	6416.67	0.00
Forze dei cordoli ortogonali	-12.50	410.00	7407.44	0.00

	12.50	410.00	8677.00	0.00
	-12.50	410.00	7407.44	0.00
	12.50	410.00	8677.00	0.00

Parametri dell'oscillatore equivalente

α_0	M* [daNm]	e*	FC	a* ₀ [cm/sec ²]
6.07	15.10	0.90	1.35	4889.64

Stato limite di salvaguardia della vita (SLV)

a _g [cm/sec ²]	S	q	a _g · S / q [cm/sec ²]	s	Esito
184.35	1.42	2.00	131.07	37.30	V

MECCANISMO LOCALE 13 - (Flessione Verticale) (Posizione cerniera: -12.50 cm, 346.50 cm; Verso di rotazione: Orario)

Dati Generali

Fili Fissi	Numero pareti	X_min [cm]	Y_min [cm]	X_max [cm]	Y_max [cm]
7-11	1	-12.50	0.00	-12.50	435.00

Coordinate Cerniera [cm]		Coordinate Punto Controllo [cm]		Verso di rotazione
X	Y	X	Y	
-12.500	346.500	-12.5000	346.5000	Orario

Azioni Esterne

Forze agenti sulla catena cinematica	X [cm]	Y [cm]	Forza X [daN]	Forza Y [daN]
Peso muri	0.00	364.76	0.00	-533.89
Peso cordoli	0.00	410.00	0.00	-2060.43
Carico solai	-4.17	435.00	0.00	-3582.00
Forze inerziali	0.00	364.76	-533.89 · α	0.00
	0.00	410.00	-2060.43 · α	0.00
	-4.17	435.00	-3582.00 · α	0.00
	-12.50	385.00	-2733.89 · α	0.00
Forze dei cordoli ortogonali	-12.50	410.00	7407.44	0.00
	12.50	410.00	8677.00	0.00
	-12.50	410.00	7407.44	0.00
	12.50	410.00	8677.00	0.00

Parametri dell'oscillatore equivalente

α_0	M* [daNm]	e*	FC	a* ₀ [cm/sec ²]
20.22	11.87	0.74	1.35	19969.31

Stato limite di salvaguardia della vita (SLV)

a _g [cm/sec ²]	S	q	a _g · S / q [cm/sec ²]	s	Esito
184.35	1.42	2.00	131.07	152.35	V

MECCANISMO LOCALE 14 - (Ribaltamento Semplice) (Posizione cerniera: -12.50 cm, 0.00 cm; Verso di rotazione: Antiorario)

Dati Generali

Fili Fissi	Numero	X_min [cm]	Y_min [cm]	X_max [cm]	Y_max [cm]
------------	--------	------------	------------	------------	------------

	pareti				
8-12	1	-12.50	0.00	-12.50	435.00

Coordinate Cerniera [cm]		Coordinate Punto Controllo [cm]		Verso di rotazione
X	Y	X	Y	
-12.500	0.000	0.0000	385.0000	Antiorario

Azioni Esterne

Forze agenti sulla catena cinematica	X [cm]	Y [cm]	Forza X [daN]	Forza Y [daN]
Peso muri	0.00	229.55	0.00	-5610.94
Peso cordoli	0.00	410.00	0.00	-2060.43
Forze inerziali	0.00	229.55	$-5610.94 \cdot \alpha$	0.00
	0.00	410.00	$-2060.43 \cdot \alpha$	0.00
	-12.50	385.00	$-2733.89 \cdot \alpha$	0.00
Forze di connessione tra pareti ortogonali	0.00	256.67	6416.67	0.00
	0.00	256.67	6416.67	0.00
Forze dei cordoli ortogonali	-12.50	410.00	8677.00	0.00
	-12.50	410.00	8677.00	0.00

Parametri dell'oscillatore equivalente

α_0	M* [daNm]	e*	FC	a* ₀ [cm/sec ²]
3.16	9.88	0.93	1.35	2466.48

Stato limite di salvaguardia della vita (SLV)

a _g [cm/sec ²]	S	q	a _g · S / q [cm/sec ²]	s	Esito
184.35	1.42	2.00	131.07	18.82	V

MECCANISMO LOCALE 14 - (Ribaltamento Semplice) (Posizione cerniera: 12.50 cm, 0.00 cm; Verso di rotazione: Orario)

Dati Generali

Fili Fissi	Numero pareti	X_min [cm]	Y_min [cm]	X_max [cm]	Y_max [cm]
8-12	1	-12.50	0.00	-12.50	435.00

Coordinate Cerniera [cm]		Coordinate Punto Controllo [cm]		Verso di rotazione
X	Y	X	Y	
12.500	0.000	0.0000	385.0000	Orario

Azioni Esterne

Forze agenti sulla catena cinematica	X [cm]	Y [cm]	Forza X [daN]	Forza Y [daN]
Peso muri	0.00	229.55	0.00	-5610.94
Peso cordoli	0.00	410.00	0.00	-2060.43
Forze inerziali	0.00	229.55	$-5610.94 \cdot \alpha$	0.00
	0.00	410.00	$-2060.43 \cdot \alpha$	0.00
	-12.50	385.00	$-2733.89 \cdot \alpha$	0.00
Forze di connessione tra pareti ortogonali	-12.50	256.67	3208.33	0.00
	-12.50	256.67	3208.33	0.00
Forze dei cordoli ortogonali	-12.50	410.00	8677.00	0.00
	-12.50	410.00	8677.00	0.00

Parametri dell'oscillatore equivalente

α_0	M* [daNm]	e*	FC	a* ₀ [cm/sec ²]
2.64	9.88	0.93	1.35	2063.13

Stato limite di salvaguardia della vita (SLV)

a_g [cm/sec ²]	S	q	$a_g \cdot S / q$ [cm/sec ²]	s	Esito
184.35	1.42	2.00	131.07	15.74	V

MECCANISMO LOCALE 14 - (Flessione Verticale)
(Posizione cerniera: -12.50 cm, 346.50 cm; Verso di rotazione: Orario)

Dati Generali

Fili Fissi	Numero pareti	X_min [cm]	Y_min [cm]	X_max [cm]	Y_max [cm]
8-12	1	-12.50	0.00	-12.50	435.00

Coordinate Cerniera [cm]		Coordinate Punto Controllo [cm]		Verso di rotazione
X	Y	X	Y	
-12.500	346.500	-12.5000	346.5000	Orario

Azioni Esterne

Forze agenti sulla catena cinematica	X [cm]	Y [cm]	Forza X [daN]	Forza Y [daN]
Peso muri	0.00	364.76	0.00	-533.89
Peso cordoli	0.00	410.00	0.00	-2060.43
Forze inerziali	0.00	364.76	$-533.89 \cdot \alpha$	0.00
	0.00	410.00	$-2060.43 \cdot \alpha$	0.00
	-12.50	385.00	$-2733.89 \cdot \alpha$	0.00
Forze dei cordoli ortogonali	-12.50	410.00	8677.00	0.00
	-12.50	410.00	8677.00	0.00

Parametri dell'oscillatore equivalente

α_0	M* [daNm]	e*	FC	a^*_0 [cm/sec ²]
8.01	9.38	0.94	1.35	6196.52

Stato limite di salvaguardia della vita (SLV)

a_g [cm/sec ²]	S	q	$a_g \cdot S / q$ [cm/sec ²]	s	Esito
184.35	1.42	2.00	131.07	47.27	V

MECCANISMO LOCALE 15 - (Ribaltamento Semplice)
(Posizione cerniera: -12.50 cm, 0.00 cm; Verso di rotazione: Antiorario)

Dati Generali

Fili Fissi	Numero pareti	X_min [cm]	Y_min [cm]	X_max [cm]	Y_max [cm]
9-10	1	-12.50	0.00	-12.50	330.00

Coordinate Cerniera [cm]		Coordinate Punto Controllo [cm]		Verso di rotazione
X	Y	X	Y	
-12.500	0.000	0.0000	280.0000	Antiorario

Azioni Esterne

Forze agenti sulla catena cinematica	X [cm]	Y [cm]	Forza X [daN]	Forza Y [daN]
--------------------------------------	--------	--------	---------------	---------------

Peso muri	0.00	128.58	0.00	-6566.04
Peso cordoli	0.00	305.00	0.00	-3387.21
Carico solai	4.17	330.00	0.00	-7655.91
Forze inerziali	0.00	128.58	$-6566.04 \cdot \alpha$	0.00
	0.00	305.00	$-3387.21 \cdot \alpha$	0.00
	4.17	330.00	$-7655.91 \cdot \alpha$	0.00
Forze di connessione tra pareti ortogonali	12.50	186.67	2333.33	0.00
	12.50	186.67	2333.33	0.00
Forze dei cordoli ortogonali	12.50	305.00	7407.41	0.00
	12.50	305.00	7407.41	0.00

Parametri dell'oscillatore equivalente

α_0	M* [daNm]	e*	FC	a* ₀ [cm/sec ²]
1.20	15.73	0.88	1.35	992.65

Stato limite di salvaguardia della vita (SLV)

a _g [cm/sec ²]	S	q	a _g · S / q [cm/sec ²]	s	Esito
184.35	1.42	2.00	131.07	7.57	V

MECCANISMO LOCALE 15 - (Ribaltamento Semplice)
 (Posizione cerniera: 12.50 cm, 0.00 cm; Verso di rotazione: Orario)

Dati Generali

Fili Fissi	Numero pareti	X_min [cm]	Y_min [cm]	X_max [cm]	Y_max [cm]
9-10	1	-12.50	0.00	-12.50	330.00

Coordinate Cerniera [cm]		Coordinate Punto Controllo [cm]		Verso di rotazione
X	Y	X	Y	
12.500	0.000	0.0000	280.0000	Orario

Azioni Esterne

Forze agenti sulla catena cinematica	X [cm]	Y [cm]	Forza X [daN]	Forza Y [daN]
Peso muri	0.00	128.58	0.00	-6566.04
Peso cordoli	0.00	305.00	0.00	-3387.21
Carico solai	4.17	330.00	0.00	-7655.91
Forze inerziali	0.00	128.58	$-6566.04 \cdot \alpha$	0.00
	0.00	305.00	$-3387.21 \cdot \alpha$	0.00
	4.17	330.00	$-7655.91 \cdot \alpha$	0.00
Forze di connessione tra pareti ortogonali	0.00	186.67	4666.67	0.00
	0.00	186.67	4666.67	0.00
Forze dei cordoli ortogonali	12.50	305.00	7407.41	0.00
	12.50	305.00	7407.41	0.00

Parametri dell'oscillatore equivalente

α_0	M* [daNm]	e*	FC	a* ₀ [cm/sec ²]
1.38	15.73	0.88	1.35	1144.68

Stato limite di salvaguardia della vita (SLV)

a _g [cm/sec ²]	S	q	a _g · S / q [cm/sec ²]	s	Esito
184.35	1.42	2.00	131.07	8.73	V

MECCANISMO LOCALE 15 - (Flessione Verticale)
 (Posizione cerniera: 12.50 cm, 252.00 cm; Verso di rotazione: Antiorario)

Dati Generali

Fili Fissi	Numero pareti	X_min [cm]	Y_min [cm]	X_max [cm]	Y_max [cm]
9-10	1	-12.50	0.00	-12.50	330.00

Coordinate Cerniera [cm]		Coordinate Punto Controllo [cm]		Verso di rotazione
X	Y	X	Y	
12.500	252.000	12.5000	252.0000	Antiorario

Azioni Esterne

Forze agenti sulla catena cinematica	X [cm]	Y [cm]	Forza X [daN]	Forza Y [daN]
Peso muri	0.00	266.00	0.00	-581.60
Peso cordoli	0.00	305.00	0.00	-3387.21
Carico solai	4.17	330.00	0.00	-7655.91
Forze inerziali	0.00	266.00	$-581.60 \cdot \alpha$	0.00
	0.00	305.00	$-3387.21 \cdot \alpha$	0.00
	4.17	330.00	$-7655.91 \cdot \alpha$	0.00
Forze dei cordoli ortogonali	12.50	305.00	7407.41	0.00
	12.50	305.00	7407.41	0.00

Parametri dell'oscillatore equivalente

α_0	M* [daNm]	e*	FC	a* ₀ [cm/sec ²]
8.37	9.47	0.53	1.35	11526.14

Stato limite di salvaguardia della vita (SLV)

a _g [cm/sec ²]	S	q	a _g · S / q [cm/sec ²]	s	Esito
184.35	1.42	2.00	131.07	87.94	V

MECCANISMO LOCALE 16 - (Ribaltamento Semplice)
(Posizione cerniera: -12.50 cm, 0.00 cm; Verso di rotazione: Antiorario)

Dati Generali

Fili Fissi	Numero pareti	X_min [cm]	Y_min [cm]	X_max [cm]	Y_max [cm]
10-11	1	-12.50	0.00	-12.50	330.00

Coordinate Cerniera [cm]		Coordinate Punto Controllo [cm]		Verso di rotazione
X	Y	X	Y	
-12.500	0.000	0.0000	280.0000	Antiorario

Azioni Esterne

Forze agenti sulla catena cinematica	X [cm]	Y [cm]	Forza X [daN]	Forza Y [daN]
Peso muri	0.00	140.00	0.00	-2940.03
Peso cordoli	0.00	305.00	0.00	-1953.13
Forze inerziali	0.00	140.00	$-2940.03 \cdot \alpha$	0.00
	0.00	305.00	$-1953.13 \cdot \alpha$	0.00
	12.50	280.00	$-1791.00 \cdot \alpha$	0.00
Forze di connessione tra pareti ortogonali	12.50	186.67	2333.33	0.00
	12.50	186.67	2333.33	0.00
Forze dei cordoli ortogonali	12.50	305.00	7407.41	0.00
	12.50	305.00	7407.41	0.00

Parametri dell'oscillatore equivalente

α_0	M^* [daNm]	e^*	FC	a^*_0 [cm/sec ²]
3.37	6.11	0.90	1.35	2727.05

Stato limite di salvaguardia della vita (SLV)

a_g [cm/sec ²]	S	q	$a_g \cdot S / q$ [cm/sec ²]	s	Esito
184.35	1.42	2.00	131.07	20.81	V

MECCANISMO LOCALE 16 - (Ribaltamento Semplice)
(Posizione cerniera: 12.50 cm, 0.00 cm; Verso di rotazione: Orario)

Dati Generali

Fili Fissi	Numero pareti	X_min [cm]	Y_min [cm]	X_max [cm]	Y_max [cm]
10-11	1	-12.50	0.00	-12.50	330.00

Coordinate Cerniera [cm]		Coordinate Punto Controllo [cm]		Verso di rotazione
X	Y	X	Y	
12.500	0.000	0.0000	280.0000	Orario

Azioni Esterne

Forze agenti sulla catena cinematica	X [cm]	Y [cm]	Forza X [daN]	Forza Y [daN]
Peso muri	0.00	140.00	0.00	-2940.03
Peso cordoli	0.00	305.00	0.00	-1953.13
Forze inerziali	0.00	140.00	$-2940.03 \cdot \alpha$	0.00
	0.00	305.00	$-1953.13 \cdot \alpha$	0.00
	12.50	280.00	$-1791.00 \cdot \alpha$	0.00
Forze di connessione tra pareti ortogonali	0.00	186.67	4666.67	0.00
	0.00	186.67	4666.67	0.00
Forze dei cordoli ortogonali	12.50	305.00	7407.41	0.00
	12.50	305.00	7407.41	0.00

Parametri dell'oscillatore equivalente

α_0	M^* [daNm]	e^*	FC	a^*_0 [cm/sec ²]
3.94	6.11	0.90	1.35	3194.64

Stato limite di salvaguardia della vita (SLV)

a_g [cm/sec ²]	S	q	$a_g \cdot S / q$ [cm/sec ²]	s	Esito
184.35	1.42	2.00	131.07	24.37	V

MECCANISMO LOCALE 16 - (Flessione Verticale)
(Posizione cerniera: 12.50 cm, 252.00 cm; Verso di rotazione: Antiorario)

Dati Generali

Fili Fissi	Numero pareti	X_min [cm]	Y_min [cm]	X_max [cm]	Y_max [cm]
10-11	1	-12.50	0.00	-12.50	330.00

Coordinate Cerniera [cm]		Coordinate Punto Controllo [cm]		Verso di rotazione
X	Y	X	Y	
12.500	252.000	12.5000	252.0000	Antiorario

Azioni Esterne

Forze agenti sulla catena cinematica	X [cm]	Y [cm]	Forza X [daN]	Forza Y [daN]
Peso muri	0.00	266.00	0.00	-294.00
Peso cordoli	0.00	305.00	0.00	-1953.13
Forze inerziali	0.00	266.00	$-294.00 \cdot \alpha$	0.00
	0.00	305.00	$-1953.13 \cdot \alpha$	0.00
	12.50	280.00	$-1791.00 \cdot \alpha$	0.00
Forze dei cordoli ortogonali	12.50	305.00	7407.41	0.00
	12.50	305.00	7407.41	0.00

Parametri dell'oscillatore equivalente

α_0	M* [daNm]	e*	FC	a* ₀ [cm/sec ²]
10.12	6.33	0.93	1.35	7918.23

Stato limite di salvaguardia della vita (SLV)

a _g [cm/sec ²]	S	q	a _g · S / q [cm/sec ²]	s	Esito
184.35	1.42	2.00	131.07	60.41	V

MECCANISMO LOCALE 17 - (Ribaltamento Semplice)
 (Posizione cerniera: -12.50 cm, 0.00 cm; Verso di rotazione: Antiorario)

Dati Generali

Fili Fissi	Numero pareti	X_min [cm]	Y_min [cm]	X_max [cm]	Y_max [cm]
11-12	1	-12.50	0.00	-12.50	330.00

Coordinate Cerniera [cm]		Coordinate Punto Controllo [cm]		Verso di rotazione
X	Y	X	Y	
-12.500	0.000	0.0000	280.0000	Antiorario

Azioni Esterne

Forze agenti sulla catena cinematica	X [cm]	Y [cm]	Forza X [daN]	Forza Y [daN]
Peso muri	0.00	140.00	0.00	-7642.29
Peso cordoli	0.00	305.00	0.00	-2274.49
Carico solai	4.17	330.00	0.00	-5081.51
Forze inerziali	0.00	140.00	$-7642.29 \cdot \alpha$	0.00
	0.00	305.00	$-2274.49 \cdot \alpha$	0.00
	4.17	330.00	$-5081.51 \cdot \alpha$	0.00
Forze di connessione tra pareti ortogonali	12.50	186.67	2333.33	0.00
	12.50	186.67	2333.33	0.00
Forze dei cordoli ortogonali	12.50	305.00	7407.41	0.00
	12.50	305.00	7407.41	0.00

Parametri dell'oscillatore equivalente

α_0	M* [daNm]	e*	FC	a* ₀ [cm/sec ²]
1.52	13.20	0.86	1.35	1279.24

Stato limite di salvaguardia della vita (SLV)

a _g [cm/sec ²]	S	q	a _g · S / q [cm/sec ²]	s	Esito
184.35	1.42	2.00	131.07	9.76	V

MECCANISMO LOCALE 17 - (Ribaltamento Semplice)
(Posizione cerniera: 12.50 cm, 0.00 cm; Verso di rotazione: Orario)

Dati Generali

Fili Fissi	Numero pareti	X_min [cm]	Y_min [cm]	X_max [cm]	Y_max [cm]
11-12	1	-12.50	0.00	-12.50	330.00

Coordinate Cerniera [cm]		Coordinate Punto Controllo [cm]		Verso di rotazione
X	Y	X	Y	
12.500	0.000	0.0000	280.0000	Orario

Azioni Esterne

Forze agenti sulla catena cinematica	X [cm]	Y [cm]	Forza X [daN]	Forza Y [daN]
Peso muri	0.00	140.00	0.00	-7642.29
Peso cordoli	0.00	305.00	0.00	-2274.49
Carico solai	4.17	330.00	0.00	-5081.51
Forze inerziali	0.00	140.00	$-7642.29 \cdot \alpha$	0.00
	0.00	305.00	$-2274.49 \cdot \alpha$	0.00
	4.17	330.00	$-5081.51 \cdot \alpha$	0.00
Forze di connessione tra pareti ortogonali	0.00	186.67	4666.67	0.00
	0.00	186.67	4666.67	0.00
Forze dei cordoli ortogonali	12.50	305.00	7407.41	0.00
	12.50	305.00	7407.41	0.00

Parametri dell'oscillatore equivalente

α_0	M* [daNm]	e*	FC	a* ₀ [cm/sec ²]
1.76	13.20	0.86	1.35	1482.03

Stato limite di salvaguardia della vita (SLV)

a _g [cm/sec ²]	S	q	a _g · S / q [cm/sec ²]	s	Esito
184.35	1.42	2.00	131.07	11.31	V

MECCANISMO LOCALE 17 - (Flessione Verticale)
(Posizione cerniera: 12.50 cm, 252.00 cm; Verso di rotazione: Antiorario)

Dati Generali

Fili Fissi	Numero pareti	X_min [cm]	Y_min [cm]	X_max [cm]	Y_max [cm]
11-12	1	-12.50	0.00	-12.50	330.00

Coordinate Cerniera [cm]		Coordinate Punto Controllo [cm]		Verso di rotazione
X	Y	X	Y	
12.500	252.000	12.5000	252.0000	Antiorario

Azioni Esterne

Forze agenti sulla catena cinematica	X [cm]	Y [cm]	Forza X [daN]	Forza Y [daN]
Peso muri	0.00	266.00	0.00	-764.23
Peso cordoli	0.00	305.00	0.00	-2274.49
Carico solai	4.17	330.00	0.00	-5081.51
Forze inerziali	0.00	266.00	$-764.23 \cdot \alpha$	0.00
	0.00	305.00	$-2274.49 \cdot \alpha$	0.00
	4.17	330.00	$-5081.51 \cdot \alpha$	0.00

Forze dei cordoli ortogonali	12.50	305.00	7407.41	0.00
	12.50	305.00	7407.41	0.00

Parametri dell'oscillatore equivalente

α_0	M* [daNm]	e*	FC	a* ₀ [cm/sec ²]
7.35	9.50	0.62	1.35	8593.53

Stato limite di salvaguardia della vita (SLV)

a _g [cm/sec ²]	S	q	a _g · S / q [cm/sec ²]	s	Esito
184.35	1.42	2.00	131.07	65.56	V

MECCANISMO LOCALE 18 - (Ribaltamento Semplice)
(Posizione cerniera: -12.50 cm, 0.00 cm; Verso di rotazione: Antiorario)

Dati Generali

Fili Fissi	Numero pareti	X_min [cm]	Y_min [cm]	X_max [cm]	Y_max [cm]
9-10-11-12	3	-12.50	0.00	-12.50	330.00

Coordinate Cerniera [cm]		Coordinate Punto Controllo [cm]		Verso di rotazione
X	Y	X	Y	
-12.500	0.000	0.0000	280.0000	Antiorario

Azioni Esterne

Forze agenti sulla catena cinematica	X [cm]	Y [cm]	Forza X [daN]	Forza Y [daN]
Peso muri	0.00	128.58	0.00	-6566.04
	0.00	140.00	0.00	-2940.03
	0.00	140.00	0.00	-7642.29
Peso cordoli	0.00	305.00	0.00	-3387.21
	0.00	305.00	0.00	-1953.13
	0.00	305.00	0.00	-2274.49
Carico solai	4.17	330.00	0.00	-7655.91
	4.17	330.00	0.00	-5081.51
Forze inerziali	0.00	128.58	-6566.04 · α	0.00
	0.00	140.00	-2940.03 · α	0.00
	0.00	140.00	-7642.29 · α	0.00
	0.00	305.00	-3387.21 · α	0.00
	0.00	305.00	-1953.13 · α	0.00
	0.00	305.00	-2274.49 · α	0.00
	4.17	330.00	-7655.91 · α	0.00
	4.17	330.00	-5081.51 · α	0.00
Forze di connessione tra pareti ortogonali	12.50	186.67	2333.33	0.00
	12.50	186.67	2333.33	0.00
	12.50	186.67	2333.33	0.00
	12.50	186.67	2333.33	0.00
	0.00	186.67	4666.67	0.00
	0.00	186.67	4666.67	0.00
Forze dei cordoli ortogonali	12.50	305.00	7407.41	0.00
	12.50	305.00	7407.41	0.00
	12.50	305.00	7407.41	0.00
	12.50	305.00	7407.41	0.00

Parametri dell'oscillatore equivalente

α_0	M* [daNm]	e*	FC	a* ₀ [cm/sec ²]
1.39	33.13	0.87	1.35	1165.19

Stato limite di salvaguardia della vita (SLV)

a_g [cm/sec ²]	S	q	$a_g \cdot S / q$ [cm/sec ²]	s	Esito
184.35	1.42	2.00	131.07	8.89	V

MECCANISMO LOCALE 18 - (Ribaltamento Semplice)
(Posizione cerniera: 12.50 cm, 0.00 cm; Verso di rotazione: Orario)

Dati Generali

Fili Fissi	Numero pareti	X_min [cm]	Y_min [cm]	X_max [cm]	Y_max [cm]
9-10-11-12	3	-12.50	0.00	-12.50	330.00

Coordinate Cerniera [cm]		Coordinate Punto Controllo [cm]		Verso di rotazione
X	Y	X	Y	
12.500	0.000	0.0000	280.0000	Orario

Azioni Esterne

Forze agenti sulla catena cinematica	X [cm]	Y [cm]	Forza X [daN]	Forza Y [daN]
Peso muri	0.00	128.58	0.00	-6566.04
	0.00	140.00	0.00	-2940.03
	0.00	140.00	0.00	-7642.29
Peso cordoli	0.00	305.00	0.00	-3387.21
	0.00	305.00	0.00	-1953.13
	0.00	305.00	0.00	-2274.49
Carico solai	4.17	330.00	0.00	-7655.91
	4.17	330.00	0.00	-5081.51
Forze inerziali	0.00	128.58	$-6566.04 \cdot \alpha$	0.00
	0.00	140.00	$-2940.03 \cdot \alpha$	0.00
	0.00	140.00	$-7642.29 \cdot \alpha$	0.00
	0.00	305.00	$-3387.21 \cdot \alpha$	0.00
	0.00	305.00	$-1953.13 \cdot \alpha$	0.00
	0.00	305.00	$-2274.49 \cdot \alpha$	0.00
	4.17	330.00	$-7655.91 \cdot \alpha$	0.00
	4.17	330.00	$-5081.51 \cdot \alpha$	0.00
Forze di connessione tra pareti ortogonali	0.00	186.67	4666.67	0.00
	0.00	186.67	4666.67	0.00
	0.00	186.67	4666.67	0.00
	0.00	186.67	4666.67	0.00
	0.00	186.67	4666.67	0.00
	0.00	186.67	4666.67	0.00
Forze dei cordoli ortogonali	12.50	305.00	7407.41	0.00
	12.50	305.00	7407.41	0.00
	12.50	305.00	7407.41	0.00
	12.50	305.00	7407.41	0.00

Parametri dell'oscillatore equivalente

α_0	M^* [daNm]	e^*	FC	a^*_{00} [cm/sec ²]
1.57	33.13	0.87	1.35	1320.15

Stato limite di salvaguardia della vita (SLV)

a_g [cm/sec ²]	S	q	$a_g \cdot S / q$ [cm/sec ²]	s	Esito
184.35	1.42	2.00	131.07	10.07	V

MECCANISMO LOCALE 19 - (Ribaltamento Semplice)
(Posizione cerniera: -12.50 cm, 0.00 cm; Verso di rotazione: Antiorario)

Dati Generali

Fili Fissi	Numero pareti	X_min [cm]	Y_min [cm]	X_max [cm]	Y_max [cm]
1-5-9	2	-12.50	0.00	-12.50	435.00

Coordinate Cerniera [cm]		Coordinate Punto Controllo [cm]		Verso di rotazione
X	Y	X	Y	
-12.500	0.000	0.0000	385.0000	Antiorario

Azioni Esterne

Forze agenti sulla catena cinematica	X [cm]	Y [cm]	Forza X [daN]	Forza Y [daN]
Peso muri	0.00	201.51	0.00	-7595.63
	0.00	199.88	0.00	-7523.44
Peso cordoli	0.00	410.00	0.00	-2075.25
	0.00	410.00	0.00	-2060.43
Forze inerziali	0.00	201.51	$-7595.63 \cdot \alpha$	0.00
	0.00	199.88	$-7523.44 \cdot \alpha$	0.00
	0.00	410.00	$-2075.25 \cdot \alpha$	0.00
	0.00	410.00	$-2060.43 \cdot \alpha$	0.00
Forze di connessione tra pareti ortogonali	12.50	256.67	3208.33	0.00
	12.50	256.67	3208.33	0.00
	12.50	256.67	3208.33	0.00
	0.00	256.67	6416.67	0.00
Forze dei cordoli ortogonali	12.50	410.00	13072.94	0.00
	12.50	410.00	13072.94	0.00
	12.50	410.00	13072.94	0.00

Parametri dell'oscillatore equivalente

α_0	M* [daNm]	e*	FC	a* ₀ [cm/sec ²]
4.11	17.49	0.89	1.35	3353.87

Stato limite di salvaguardia della vita (SLV)

a _g [cm/sec ²]	S	q	a _g · S / q [cm/sec ²]	s	Esito
184.35	1.42	2.00	131.07	25.59	V

MECCANISMO LOCALE 19 - (Ribaltamento Semplice)
(Posizione cerniera: 12.50 cm, 0.00 cm; Verso di rotazione: Orario)

Dati Generali

Fili Fissi	Numero pareti	X_min [cm]	Y_min [cm]	X_max [cm]	Y_max [cm]
1-5-9	2	-12.50	0.00	-12.50	435.00

Coordinate Cerniera [cm]		Coordinate Punto Controllo [cm]		Verso di rotazione
X	Y	X	Y	
12.500	0.000	0.0000	385.0000	Orario

Azioni Esterne

Forze agenti sulla catena cinematica	X [cm]	Y [cm]	Forza X [daN]	Forza Y [daN]
Peso muri	0.00	201.51	0.00	-7595.63
	0.00	199.88	0.00	-7523.44
Peso cordoli	0.00	410.00	0.00	-2075.25
	0.00	410.00	0.00	-2060.43
Forze inerziali	0.00	201.51	$-7595.63 \cdot \alpha$	0.00

	0.00	199.88	$-7523.44 \cdot \alpha$	0.00
	0.00	410.00	$-2075.25 \cdot \alpha$	0.00
	0.00	410.00	$-2060.43 \cdot \alpha$	0.00
Forze di connessione tra pareti ortogonali	0.00	256.67	6416.67	0.00
	0.00	256.67	6416.67	0.00
	0.00	256.67	6416.67	0.00
	0.00	256.67	6416.67	0.00
Forze dei cordoli ortogonali	12.50	410.00	13072.94	0.00
	12.50	410.00	13072.94	0.00
	12.50	410.00	13072.94	0.00

Parametri dell'oscillatore equivalente

α_0	M^* [daNm]	e^*	FC	a^*_{θ} [cm/sec ²]
4.64	17.49	0.89	1.35	3779.70

Stato limite di salvaguardia della vita (SLV)

a_g [cm/sec ²]	S	q	$a_g \cdot S / q$ [cm/sec ²]	s	Esito
184.35	1.42	2.00	131.07	28.84	V

MECCANISMO LOCALE 20 - (Ribaltamento Semplice)
(Posizione cerniera: -12.50 cm, 0.00 cm; Verso di rotazione: Antiorario)

Dati Generali

Fili Fissi	Numero pareti	X_min [cm]	Y_min [cm]	X_max [cm]	Y_max [cm]
5-6-7-8	3	-12.50	0.00	-12.50	540.00

Coordinate Cerniera [cm]		Coordinate Punto Controllo [cm]		Verso di rotazione
X	Y	X	Y	
-12.500	0.000	0.0000	490.0000	Antiorario

Azioni Esterne

Forze agenti sulla catena cinematica	X [cm]	Y [cm]	Forza X [daN]	Forza Y [daN]
Peso muri	0.00	252.59	0.00	-18893.07
	0.00	261.39	0.00	-10281.13
	0.00	245.00	0.00	-13374.00
Peso cordoli	0.00	515.00	0.00	-3387.21
	0.00	515.00	0.00	-1953.13
	0.00	515.00	0.00	-2274.49
Carico solai	4.17	540.00	0.00	-7732.47
	-4.17	540.00	0.00	-7655.91
	4.17	540.00	0.00	-5132.32
	-4.17	540.00	0.00	-5081.51
Forze inerziali	0.00	252.59	$-18893.07 \cdot \alpha$	0.00
	0.00	261.39	$-10281.13 \cdot \alpha$	0.00
	0.00	245.00	$-13374.00 \cdot \alpha$	0.00
	0.00	515.00	$-3387.21 \cdot \alpha$	0.00
	0.00	515.00	$-1953.13 \cdot \alpha$	0.00
	0.00	515.00	$-2274.49 \cdot \alpha$	0.00
	4.17	540.00	$-7732.47 \cdot \alpha$	0.00
	-4.17	540.00	$-7655.91 \cdot \alpha$	0.00
	4.17	540.00	$-5132.32 \cdot \alpha$	0.00
	-4.17	540.00	$-5081.51 \cdot \alpha$	0.00
	12.50	490.00	$-1813.12 \cdot \alpha$	0.00
Forze di connessione tra pareti ortogonali	12.50	326.67	4083.33	0.00
	12.50	326.67	4083.33	0.00

	-12.50	326.67	75617.28	0.00
	12.50	326.67	4083.33	0.00
	12.50	326.67	4083.33	0.00
	12.50	326.67	4083.33	0.00
	12.50	326.67	4083.33	0.00
Forze dei cordoli ortogonali	12.50	515.00	7469.14	0.00
	12.50	515.00	7469.14	0.00
	-12.50	515.00	7407.41	0.00
	-12.50	515.00	7407.41	0.00
	12.50	515.00	7469.14	0.00
	-12.50	515.00	7407.41	0.00
	12.50	515.00	7469.14	0.00
	-12.50	515.00	7407.41	0.00
	12.50	515.00	7469.14	0.00
	-12.50	515.00	7407.41	0.00

Parametri dell'oscillatore equivalente

α_0	M* [daNm]	e*	FC	a* ₀ [cm/sec ²]
2.14	69.65	0.88	1.35	1764.42

Stato limite di salvaguardia della vita (SLV)

a _g [cm/sec ²]	S	q	a _g · S / q [cm/sec ²]	s	Esito
184.35	1.42	2.00	131.07	13.46	V

MECCANISMO LOCALE 20 - (Ribaltamento Semplice) (Posizione cerniera: 12.50 cm, 0.00 cm; Verso di rotazione: Orario)

Dati Generali

Fili Fissi	Numero pareti	X_min [cm]	Y_min [cm]	X_max [cm]	Y_max [cm]
5-6-7-8	3	-12.50	0.00	-12.50	540.00

Coordinate Cerniera [cm]		Coordinate Punto Controllo [cm]		Verso di rotazione
X	Y	X	Y	
12.500	0.000	0.0000	490.0000	Orario

Azioni Esterne

Forze agenti sulla catena cinematica	X [cm]	Y [cm]	Forza X [daN]	Forza Y [daN]
Peso muri	0.00	252.59	0.00	-18893.07
	0.00	261.39	0.00	-10281.13
	0.00	245.00	0.00	-13374.00
Peso cordoli	0.00	515.00	0.00	-3387.21
	0.00	515.00	0.00	-1953.13
	0.00	515.00	0.00	-2274.49
Carico solai	4.17	540.00	0.00	-7732.47
	-4.17	540.00	0.00	-7655.91
	4.17	540.00	0.00	-5132.32
	-4.17	540.00	0.00	-5081.51
Forze inerziali	0.00	252.59	-18893.07 · α	0.00
	0.00	261.39	-10281.13 · α	0.00
	0.00	245.00	-13374.00 · α	0.00
	0.00	515.00	-3387.21 · α	0.00
	0.00	515.00	-1953.13 · α	0.00
	0.00	515.00	-2274.49 · α	0.00
	4.17	540.00	-7732.47 · α	0.00
	-4.17	540.00	-7655.91 · α	0.00
	4.17	540.00	-5132.32 · α	0.00
	-4.17	540.00	-5081.51 · α	0.00
	12.50	490.00	-1813.12 · α	0.00

Forze di connessione tra pareti ortogonali	-12.50	326.67	4083.33	0.00
	0.00	326.67	8166.67	0.00
	0.00	326.67	8166.67	0.00
	0.00	326.67	8166.67	0.00
	0.00	326.67	4666.67	0.00
	0.00	326.67	4666.67	0.00
	0.00	326.67	8166.67	0.00
Forze dei cordoli ortogonali	12.50	515.00	7469.14	0.00
	12.50	515.00	7469.14	0.00
	-12.50	515.00	7407.41	0.00
	-12.50	515.00	7407.41	0.00
	12.50	515.00	7469.14	0.00
	-12.50	515.00	7407.41	0.00
	12.50	515.00	7469.14	0.00
	-12.50	515.00	7407.41	0.00

Parametri dell'oscillatore equivalente

α_0	M^* [daNm]	e^*	FC	a^*_{θ} [cm/sec ²]
1.54	69.65	0.88	1.35	1268.55

Stato limite di salvaguardia della vita (SLV)

a_g [cm/sec ²]	S	q	$a_g \cdot S / q$ [cm/sec ²]	s	Esito
184.35	1.42	2.00	131.07	9.68	V

MECCANISMO LOCALE 21 - (Ribaltamento Semplice) (Posizione cerniera: -12.50 cm, 0.00 cm; Verso di rotazione: Antiorario)

Dati Generali

Fili Fissi	Numero pareti	X_min [cm]	Y_min [cm]	X_max [cm]	Y_max [cm]
1-2-3-4	3	-12.50	0.00	-12.50	330.00

Coordinate Cerniera [cm]		Coordinate Punto Controllo [cm]		Verso di rotazione
X	Y	X	Y	
-12.500	0.000	0.0000	280.0000	Antiorario

Azioni Esterne

Forze agenti sulla catena cinematica	X [cm]	Y [cm]	Forza X [daN]	Forza Y [daN]
Peso muri	0.00	140.00	0.00	-6131.04
	0.00	115.19	0.00	-4050.03
	0.00	140.00	0.00	-3127.29
Peso cordoli	0.00	305.00	0.00	-3387.21
	0.00	305.00	0.00	-1953.13
	0.00	305.00	0.00	-2274.49
Carico solai	-4.17	330.00	0.00	-7732.47
	-4.17	330.00	0.00	-5132.33
Forze inerziali	0.00	140.00	$-6131.04 \cdot \alpha$	0.00
	0.00	115.19	$-4050.03 \cdot \alpha$	0.00
	0.00	140.00	$-3127.29 \cdot \alpha$	0.00
	0.00	305.00	$-3387.21 \cdot \alpha$	0.00
	0.00	305.00	$-1953.13 \cdot \alpha$	0.00
	0.00	305.00	$-2274.49 \cdot \alpha$	0.00
	-4.17	330.00	$-7732.47 \cdot \alpha$	0.00
	-4.17	330.00	$-5132.33 \cdot \alpha$	0.00
Forze di connessione tra pareti ortogonali	0.00	186.67	4666.67	0.00
	0.00	186.67	4666.67	0.00
	0.00	186.67	4666.67	0.00
	0.00	186.67	4666.67	0.00
	0.00	186.67	4666.67	0.00
	0.00	186.67	4666.67	0.00

Forze dei cordoli ortogonali	-12.50	305.00	7469.14	0.00
	-12.50	305.00	7469.14	0.00
	-12.50	305.00	7469.14	0.00
	-12.50	305.00	7469.14	0.00

Parametri dell'oscillatore equivalente

α_0	M^* [daNm]	e^*	FC	a^*_0 [cm/sec ²]
1.68	30.19	0.88	1.35	1389.52

Stato limite di salvaguardia della vita (SLV)

a_g [cm/sec ²]	S	q	$a_g \cdot S / q$ [cm/sec ²]	s	Esito
184.35	1.42	2.00	131.07	10.60	V

MECCANISMO LOCALE 21 - (Ribaltamento Semplice)
(Posizione cerniera: 12.50 cm, 0.00 cm; Verso di rotazione: Orario)

Dati Generali

Fili Fissi	Numero pareti	X_min [cm]	Y_min [cm]	X_max [cm]	Y_max [cm]
1-2-3-4	3	-12.50	0.00	-12.50	330.00

Coordinate Cerniera [cm]		Coordinate Punto Controllo [cm]		Verso di rotazione
X	Y	X	Y	
12.500	0.000	0.0000	280.0000	Orario

Azioni Esterne

Forze agenti sulla catena cinematica	X [cm]	Y [cm]	Forza X [daN]	Forza Y [daN]
Peso muri	0.00	140.00	0.00	-6131.04
	0.00	115.19	0.00	-4050.03
	0.00	140.00	0.00	-3127.29
Peso cordoli	0.00	305.00	0.00	-3387.21
	0.00	305.00	0.00	-1953.13
	0.00	305.00	0.00	-2274.49
Carico solai	-4.17	330.00	0.00	-7732.47
	-4.17	330.00	0.00	-5132.33
Forze inerziali	0.00	140.00	$-6131.04 \cdot \alpha$	0.00
	0.00	115.19	$-4050.03 \cdot \alpha$	0.00
	0.00	140.00	$-3127.29 \cdot \alpha$	0.00
	0.00	305.00	$-3387.21 \cdot \alpha$	0.00
	0.00	305.00	$-1953.13 \cdot \alpha$	0.00
	0.00	305.00	$-2274.49 \cdot \alpha$	0.00
	-4.17	330.00	$-7732.47 \cdot \alpha$	0.00
	-4.17	330.00	$-5132.33 \cdot \alpha$	0.00
Forze di connessione tra pareti ortogonali	-12.50	186.67	2333.33	0.00
	-12.50	186.67	2333.33	0.00
	-12.50	186.67	2333.33	0.00
	-12.50	186.67	2333.33	0.00
	0.00	186.67	4666.67	0.00
	0.00	186.67	4666.67	0.00
Forze dei cordoli ortogonali	-12.50	305.00	7469.14	0.00
	-12.50	305.00	7469.14	0.00
	-12.50	305.00	7469.14	0.00
	-12.50	305.00	7469.14	0.00

Parametri dell'oscillatore equivalente

α_0	M^* [daNm]	e^*	FC	a^*_0 [cm/sec ²]
1.48	30.19	0.88	1.35	1226.79

Stato limite di salvaguardia della vita (SLV)

a_g [cm/sec ²]	S	q	$a_g \cdot S / q$ [cm/sec ²]	s	Esito
184.35	1.42	2.00	131.07	9.36	V

MECCANISMO LOCALE 22 - (Ribaltamento Semplice)
 (Posizione cerniera: -12.50 cm, 0.00 cm; Verso di rotazione: Antiorario)

Dati Generali

Fili Fissi	Numero pareti	X_min [cm]	Y_min [cm]	X_max [cm]	Y_max [cm]
2-6-10	2	-12.50	0.00	-12.50	435.00

Coordinate Cerniera [cm]		Coordinate Punto Controllo [cm]		Verso di rotazione
X	Y	X	Y	
-12.500	0.000	0.0000	385.0000	Antiorario

Azioni Esterne

Forze agenti sulla catena cinematica	X [cm]	Y [cm]	Forza X [daN]	Forza Y [daN]
Peso muri	0.00	211.98	0.00	-7892.33
	0.00	231.82	0.00	-6481.39
Peso cordoli	0.00	410.00	0.00	-2075.25
	0.00	410.00	0.00	-2060.43
Carico solai	4.17	435.00	0.00	-3611.85
	4.17	435.00	0.00	-3582.00
Forze inerziali	0.00	211.98	$-7892.33 \cdot \alpha$	0.00
	0.00	231.82	$-6481.39 \cdot \alpha$	0.00
	0.00	410.00	$-2075.25 \cdot \alpha$	0.00
	0.00	410.00	$-2060.43 \cdot \alpha$	0.00
	4.17	435.00	$-3611.85 \cdot \alpha$	0.00
	4.17	435.00	$-3582.00 \cdot \alpha$	0.00
Forze di connessione tra pareti ortogonali	12.50	256.67	3208.33	0.00
	-12.50	256.67	59413.58	0.00
	12.50	256.67	3208.33	0.00
	12.50	256.67	3208.33	0.00
	0.00	256.67	6416.67	0.00
	0.00	256.67	6416.67	0.00
Forze dei cordoli ortogonali	-12.50	410.00	13072.94	0.00
	12.50	410.00	7407.44	0.00
	-12.50	410.00	13072.94	0.00
	12.50	410.00	7407.44	0.00
	-12.50	410.00	13072.94	0.00
	12.50	410.00	7407.44	0.00

Parametri dell'oscillatore equivalente

α_0	M* [daNm]	e*	FC	a^*_0 [cm/sec ²]
5.63	23.65	0.90	1.35	4529.24

Stato limite di salvaguardia della vita (SLV)

a_g [cm/sec ²]	S	q	$a_g \cdot S / q$ [cm/sec ²]	s	Esito
184.35	1.42	2.00	131.07	34.55	V

MECCANISMO LOCALE 22 - (Ribaltamento Semplice)
 (Posizione cerniera: 12.50 cm, 0.00 cm; Verso di rotazione: Orario)

Dati Generali

Fili Fissi	Numero pareti	X_min [cm]	Y_min [cm]	X_max [cm]	Y_max [cm]
2-6-10	2	-12.50	0.00	-12.50	435.00

Coordinate Cerniera [cm]		Coordinate Punto Controllo [cm]		Verso di rotazione
X	Y	X	Y	
12.500	0.000	0.0000	385.0000	Orario

Azioni Esterne

Forze agenti sulla catena cinematica	X [cm]	Y [cm]	Forza X [daN]	Forza Y [daN]
Peso muri	0.00	211.98	0.00	-7892.33
	0.00	231.82	0.00	-6481.39
Peso cordoli	0.00	410.00	0.00	-2075.25
	0.00	410.00	0.00	-2060.43
Carico solai	4.17	435.00	0.00	-3611.85
	4.17	435.00	0.00	-3582.00
Forze inerziali	0.00	211.98	$-7892.33 \cdot \alpha$	0.00
	0.00	231.82	$-6481.39 \cdot \alpha$	0.00
	0.00	410.00	$-2075.25 \cdot \alpha$	0.00
	0.00	410.00	$-2060.43 \cdot \alpha$	0.00
	4.17	435.00	$-3611.85 \cdot \alpha$	0.00
	4.17	435.00	$-3582.00 \cdot \alpha$	0.00
Forze di connessione tra pareti ortogonali	-12.50	256.67	3208.33	0.00
	-12.50	256.67	3208.33	0.00
	12.50	256.67	59413.58	0.00
	-12.50	256.67	3208.33	0.00
	0.00	256.67	6416.67	0.00
	0.00	256.67	6416.67	0.00
Forze dei cordoli ortogonali	-12.50	410.00	13072.94	0.00
	12.50	410.00	7407.44	0.00
	-12.50	410.00	13072.94	0.00
	12.50	410.00	7407.44	0.00
	-12.50	410.00	13072.94	0.00
	12.50	410.00	7407.44	0.00

Parametri dell'oscillatore equivalente

α_0	M* [daNm]	e*	FC	a* ₀ [cm/sec ²]
5.62	23.65	0.90	1.35	4523.21

Stato limite di salvaguardia della vita (SLV)

a _g [cm/sec ²]	S	q	a _g · S / q [cm/sec ²]	s	Esito
184.35	1.42	2.00	131.07	34.51	V

MECCANISMO LOCALE 23 - (Ribaltamento Semplice)
 (Posizione cerniera: -12.50 cm, 0.00 cm; Verso di rotazione: Antiorario)

Dati Generali

Fili Fissi	Numero pareti	X_min [cm]	Y_min [cm]	X_max [cm]	Y_max [cm]
3-7-11	2	-12.50	0.00	-12.50	435.00

Coordinate Cerniera [cm]		Coordinate Punto Controllo [cm]		Verso di rotazione
X	Y	X	Y	
-12.500	0.000	0.0000	385.0000	Antiorario

Azioni Esterne

Forze agenti sulla catena cinematica	X [cm]	Y [cm]	Forza X [daN]	Forza Y [daN]
Peso muri	0.00	208.75	0.00	-8128.58
	0.00	207.84	0.00	-8056.39
Peso cordoli	0.00	410.00	0.00	-2075.25
	0.00	410.00	0.00	-2060.43
Carico solai	-4.17	435.00	0.00	-3611.85
	-4.17	435.00	0.00	-3582.00
Forze inerziali	0.00	208.75	$-8128.58 \cdot \alpha$	0.00
	0.00	207.84	$-8056.39 \cdot \alpha$	0.00
	0.00	410.00	$-2075.25 \cdot \alpha$	0.00
	0.00	410.00	$-2060.43 \cdot \alpha$	0.00
	-4.17	435.00	$-3611.85 \cdot \alpha$	0.00
	-4.17	435.00	$-3582.00 \cdot \alpha$	0.00
Forze di connessione tra pareti ortogonali	12.50	256.67	3208.33	0.00
	-12.50	256.67	59413.58	0.00
	12.50	256.67	3208.33	0.00
	12.50	256.67	3208.33	0.00
	0.00	256.67	6416.67	0.00
	0.00	256.67	6416.67	0.00
Forze dei cordoli ortogonali	-12.50	410.00	7407.44	0.00
	12.50	410.00	8677.00	0.00
	-12.50	410.00	7407.44	0.00
	12.50	410.00	8677.00	0.00
	-12.50	410.00	7407.44	0.00
	12.50	410.00	8677.00	0.00

Parametri dell'oscillatore equivalente

α_0	M^* [daNm]	e^*	FC	a^*_0 [cm/sec ²]
4.87	24.83	0.89	1.35	3995.86

Stato limite di salvaguardia della vita (SLV)

a_g [cm/sec ²]	S	q	$a_g \cdot S / q$ [cm/sec ²]	s	Esito
184.35	1.42	2.00	131.07	30.49	V

MECCANISMO LOCALE 23 - (Ribaltamento Semplice)
 (Posizione cerniera: 12.50 cm, 0.00 cm; Verso di rotazione: Orario)

Dati Generali

Fili Fissi	Numero pareti	X_min [cm]	Y_min [cm]	X_max [cm]	Y_max [cm]
3-7-11	2	-12.50	0.00	-12.50	435.00

Coordinate Cerniera [cm]		Coordinate Punto Controllo [cm]		Verso di rotazione
X	Y	X	Y	
12.500	0.000	0.0000	385.0000	Orario

Azioni Esterne

Forze agenti sulla catena cinematica	X [cm]	Y [cm]	Forza X [daN]	Forza Y [daN]
Peso muri	0.00	208.75	0.00	-8128.58
	0.00	207.84	0.00	-8056.39
Peso cordoli	0.00	410.00	0.00	-2075.25
	0.00	410.00	0.00	-2060.43
Carico solai	-4.17	435.00	0.00	-3611.85
	-4.17	435.00	0.00	-3582.00
Forze inerziali	0.00	208.75	$-8128.58 \cdot \alpha$	0.00
	0.00	207.84	$-8056.39 \cdot \alpha$	0.00
	0.00	410.00	$-2075.25 \cdot \alpha$	0.00

	0.00	410.00	-2060.43 · α	0.00
	-4.17	435.00	-3611.85 · α	0.00
	-4.17	435.00	-3582.00 · α	0.00
Forze di connessione tra pareti ortogonali	-12.50	256.67	3208.33	0.00
	-12.50	256.67	3208.33	0.00
	12.50	256.67	59413.58	0.00
	-12.50	256.67	3208.33	0.00
	0.00	256.67	6416.67	0.00
	0.00	256.67	6416.67	0.00
Forze dei cordoli ortogonali	-12.50	410.00	7407.44	0.00
	12.50	410.00	8677.00	0.00
	-12.50	410.00	7407.44	0.00
	12.50	410.00	8677.00	0.00
	-12.50	410.00	7407.44	0.00
	12.50	410.00	8677.00	0.00

Parametri dell'oscillatore equivalente

α_0	M* [daNm]	e*	FC	a* ₀ [cm/sec ²]
4.88	24.83	0.89	1.35	4001.86

Stato limite di salvaguardia della vita (SLV)

a _g [cm/sec ²]	S	q	a _g · S / q [cm/sec ²]	s	Esito
184.35	1.42	2.00	131.07	30.53	V

MECCANISMO LOCALE 24 - (Ribaltamento Semplice)

(Posizione cerniera: -12.50 cm, 0.00 cm; Verso di rotazione: Antiorario)

Dati Generali

Fili Fissi	Numero pareti	X_min [cm]	Y_min [cm]	X_max [cm]	Y_max [cm]
4-8-12	2	-12.50	0.00	-12.50	435.00

Coordinate Cerniera [cm]		Coordinate Punto Controllo [cm]		Verso di rotazione
X	Y	X	Y	
-12.500	0.000	0.0000	385.0000	Antiorario

Azioni Esterne

Forze agenti sulla catena cinematica	X [cm]	Y [cm]	Forza X [daN]	Forza Y [daN]
Peso muri	0.00	197.27	0.00	-9095.63
	0.00	229.55	0.00	-5610.94
Peso cordoli	0.00	410.00	0.00	-2075.25
	0.00	410.00	0.00	-2060.43
Forze inerziali	0.00	197.27	-9095.63 · α	0.00
	0.00	229.55	-5610.94 · α	0.00
	0.00	410.00	-2075.25 · α	0.00
	0.00	410.00	-2060.43 · α	0.00
Forze di connessione tra pareti ortogonali	0.00	256.67	6416.67	0.00
	0.00	256.67	6416.67	0.00
	0.00	256.67	6416.67	0.00
	0.00	256.67	6416.67	0.00
Forze dei cordoli ortogonali	-12.50	410.00	8677.00	0.00
	-12.50	410.00	8677.00	0.00
	-12.50	410.00	8677.00	0.00

Parametri dell'oscillatore equivalente

α_0	M* [daNm]	e*	FC	a* ₀ [cm/sec ²]
3.53	17.31	0.90	1.35	2842.60

Stato limite di salvaguardia della vita (SLV)

a_g [cm/sec ²]	S	q	$a_g \cdot S / q$ [cm/sec ²]	s	Esito
184.35	1.42	2.00	131.07	21.69	V

MECCANISMO LOCALE 24 - (Ribaltamento Semplice)
(Posizione cerniera: 12.50 cm, 0.00 cm; Verso di rotazione: Orario)

Dati Generali

Fili Fissi	Numero pareti	X_min [cm]	Y_min [cm]	X_max [cm]	Y_max [cm]
4-8-12	2	-12.50	0.00	-12.50	435.00

Coordinate Cerniera [cm]		Coordinate Punto Controllo [cm]		Verso di rotazione
X	Y	X	Y	
12.500	0.000	0.0000	385.0000	Orario

Azioni Esterne

Forze agenti sulla catena cinematica	X [cm]	Y [cm]	Forza X [daN]	Forza Y [daN]
Peso muri	0.00	197.27	0.00	-9095.63
	0.00	229.55	0.00	-5610.94
Peso cordoli	0.00	410.00	0.00	-2075.25
	0.00	410.00	0.00	-2060.43
Forze inerziali	0.00	197.27	$-9095.63 \cdot \alpha$	0.00
	0.00	229.55	$-5610.94 \cdot \alpha$	0.00
	0.00	410.00	$-2075.25 \cdot \alpha$	0.00
	0.00	410.00	$-2060.43 \cdot \alpha$	0.00
Forze di connessione tra pareti ortogonali	-12.50	256.67	3208.33	0.00
	-12.50	256.67	3208.33	0.00
	-12.50	256.67	3208.33	0.00
	0.00	256.67	6416.67	0.00
Forze dei cordoli ortogonali	-12.50	410.00	8677.00	0.00
	-12.50	410.00	8677.00	0.00
	-12.50	410.00	8677.00	0.00

Parametri dell'oscillatore equivalente

α_0	M^* [daNm]	e^*	FC	a^*_0 [cm/sec ²]
3.01	17.31	0.90	1.35	2425.72

Stato limite di salvaguardia della vita (SLV)

a_g [cm/sec ²]	S	q	$a_g \cdot S / q$ [cm/sec ²]	s	Esito
184.35	1.42	2.00	131.07	18.51	V

ALLEGATO C - (Scheda Sintetica NTC).

DESCRIZIONE GENERALE DELL'OPERA

Oggetto : PROGETTO DI ADEGUAMENTO SISMICO DELLA EX SCUOLA DELL'INFANZIA "GRILLO PARLANTE" SITA IN VIA R. BOTONDI n.18 - 05100 TERNI

CRITERI GENERALI DI VERIFICA E RIFERIMENTI NORMATIVI

Normativa : D.M. 17/01/2018 "Norme Tecniche per le Costruzioni"

Struttura : Esistente
 Vita nominale : 50
 Tipo di opera : Opere ordinarie
 Classe d'uso : III
 Vita di riferimento : 75
 Approccio Verifiche GEO : Approccio 2

Analisi dei Carichi

Peso dei materiali strutturali:

b - Calcestruzzo

Cls1 - Peso Specifico 2500.00 daN/m³

c - Acciaio per carpenteria.

Acciaio1 - Peso Specifico 7850.00 daN/m³

d - Muratura

Muratura1 - Peso Specifico 1900.00 daN/m³

Muratura2 - Peso Specifico 1500.00 daN/m³

Pesi propri unitari - G1:

Impalcato	Solai [daN/m ²]	Balconi [daN/m ²]	Scale [daN/m ²]
Fondazione	-	-	-
Piano 1	11	-	-

- Analisi dei Carichi -

Piano 1

Solai

Tipologia solaio prevalente: SUT_LEGNO_01(Utente)

Peso Proprio Solaio: 11 daN/m²

Tipologie solaio presenti:

- SUT_LEGNO_02(Utente)

Peso Proprio Solaio: 11 daN/m²

Carichi Permanenti - G2:

Impalcato	Solai [daN/m ²]	Balconi [daN/m ²]	Scale [daN/m ²]	Influenza Tramezzi [daN/m ²]	Tamponature [daN/m]
Fondazione	0	0	0	0	582
Piano 1	0	0	0	0	0

- Analisi dei Carichi -

Fondazione

Piano 1

Carichi Variabili - Q:

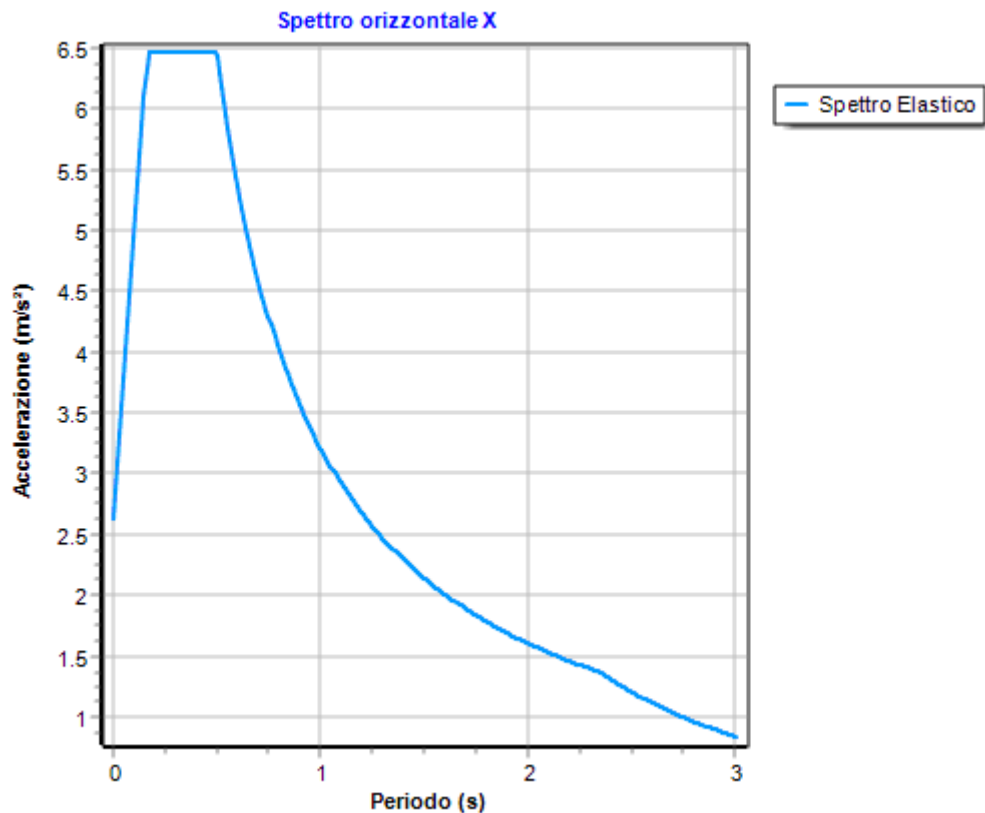
Le intensità assunte per i carichi variabili verticali ripartiti sono riportate nella seguente tabella:

Impalcato	Carichi d'esercizio [daN/m ²]		
	Solai	Balconi	Scale
Fondazione	0	0	0
Piano 1	0	0	0

Azione Sismica

Comune : Via Renato Botondi 18, 05100 Terni Terni, Italy
 Latitudine : 42.5524°
 Longitudine : 12.6482°
 Suolo di fondazione : C
 Categoria topografica : T1
 Coeff. smorz. viscoso : 0.05

	Parametri dello spettro di risposta orizzontale		
	SLV	SLD	SLO
Tempo di ritorno	712	75	45
Accelerazione sismica	0.188	0.082	0.067
Coefficiente Fo	2.466	2.498	2.496
Periodo T _C *	0.327	0.288	0.278
Coefficiente S _s	1.42	1.50	1.50
Coefficiente di amplificazione topografica S _t	1.00	1.00	1.00
Prodotto S _s · S _t	1.42	1.50	1.50
Periodo T _B	0.17	0.15	0.15
Periodo T _C	0.50	0.46	0.44
Periodo T _D	2.35	1.93	1.87
Coefficiente η	1.00	1.00	1.00



VERIFICHE SLD : ESEGUITE

VERIFICHE SLO : ESEGUITE

MATERIALI

Materiale	Tipo	Classe	Normativa
Cls1	Calcestruzzo	C25/30	-
Barre1	Acciaio per C.A.	B450C	-
Acciaio1	Acciaio per carpenteria	S275	UNI EN 10025-2
Muratura1	Pietrame disordinato	-	-
Muratura2	Mattoni semipieni e malta cementizia	-	-

TIPO DI ANALISI SVOLTA:

ANALISI STATICA NON LINEARE

ORIGINE E CARATTERISTICHE DEI CODICI DI CALCOLO

Titolo : VEM
Autore : Stacec s.r.l.
Produttore : Stacec s.r.l.
Versione : 25.0.1
Numero di licenza : S/2531-D/2749
Intestata a : KALIPE` Studio Srl STP

SOMMARIO

1 Introduzione	2
1.1 Premessa	2
1.1.1 Cenni sulla casa produttrice del software.....	2
1.1.2 Descrizione dell'Opera da calcolare	2
1.2 Riferimenti Legislativi.....	2
1.3 Convenzioni,Unità di misura e simboli adottati.....	3
2 Descrizione del Modello.....	4
2.1 Modello assunto per il calcolo.....	4
2.2 Tipo di calcolo. (ANALISI STATICA NON LINEARE)	6
2.3 Condizioni di carico valutate	7
2.4 Procedura di Verifica degli elementi.....	10
2.4.1 Elementi in Muratura.....	10
3 Dati	11
3.1 Dati Generali	11
3.2 Elenco e Caratteristiche dei materiali.....	13
3.3 Elenco e caratteristiche delle colonne stratigrafiche.	14
3.4 Elenco dei carichi.	15
3.4.1 Pesi propri unitari - G1.	15
3.4.2 Carichi Permanenti unitari - G2.	15
3.4.3 Carichi Variabili unitari - Q.	16
3.4.4 Pesi Impalcati.	16
3.5 Elenco e Caratteristiche delle sezioni trasversali.....	16
3.6 Elenco dei vincoli interni degli elementi monodimensionali.....	18
3.7 Geometria Struttura.	19
3.7.1 Fili Fissi.	19
3.7.2 Caratteristiche delle aste.	20
3.7.3 Caratteristiche delle Pareti in Muratura.	23
3.7.4 Carichi distribuiti sugli elementi.	24
3.8 Caratteristiche meccaniche della muratura.	37
4 Risultati di Calcolo.....	38
4.1 Tensioni sul Terreno.	38
4.2 Percentuale di forza sismica assorbita dagli elementi in muratura.	45
4.3 Risultati del calcolo non lineare.....	45
4.3.1 Stato degli elementi maschio al collasso della struttura.	45
4.3.2 Calcolo della curva di capacità della struttura.	68
4.3.3 Sistema bi-lineare equivalente. SLV	116
4.3.4 Verifiche calcolo globale della struttura agli SLV.....	118
4.3.5 Grafici Analisi non Lineare. SLV.....	120
4.4 Calcolo PGA.....	153
4.4.1 SLV.....	153
4.4.2 Verifica Fuori Piano PGA.....	154
4.4.3 Meccanismi Locali.....	155
4.5 Verifica Aste.....	156
4.5.1 Verifica armature cordoli.....	156
4.5.2 Verifiche Travi di Fondazione non armate.	157
4.6 Verifica Elementi Bidimensionali.....	157
4.6.1 Verifica Pareti.	158
4.6.1.1 Verifica Pareti in Muratura.....	158

4.6.1.1.1 Verifica Carichi Verticali.	158
4.6.1.1.2 Verifica a Pressoflessione nel Piano.	160
4.6.1.1.3 Verifica a Pressoflessione Fuori Piano	162
4.6.1.1.4 Verifica a Taglio.	163
4.6.1.1.5 Verifica ad Eccentricità.	165
5 ALLEGATI.	168
5.1 ALLEGATO A - (Verifiche Architravi e Cerchiature)	168
ALLEGATO B - (Meccanismi Locali)	185
ALLEGATO C - (Scheda Sintetica NTC).	229