



ADEGUAMENTO SISMICO PALESTRA SCUOLA "DON MILANI" DI PAPIGNO



PROGETTO ESECUTIVO

GRUPPO DI LAVORO

Responsabile Unico del Procedimento
Ing. Marcello BOCCIO

PROGETTISTA

Arch. Piero GIORGINI

COLLABORATORI

Ing. Matteo BONGARZONE (Strutture)
Geom. Giuseppe SEVERONI (CSP/CSE)

ELABORATO	OGGETTO	R.U.P.
C.1	ANALISI DINAMICA - STATO ATTUALE	Ing. Marcello BOCCIO
		data
	Allegato "C" alla Relazione di calcolo delle strutture	agosto 2020

Comune di Terni

SCUOLA MATERNA ED ELEMENTARE “DON MILANI” DI PAPIGNO ADEGUAMENTO SISMICO PALESTRA

RELAZIONE DI CALCOLO PARTE 1

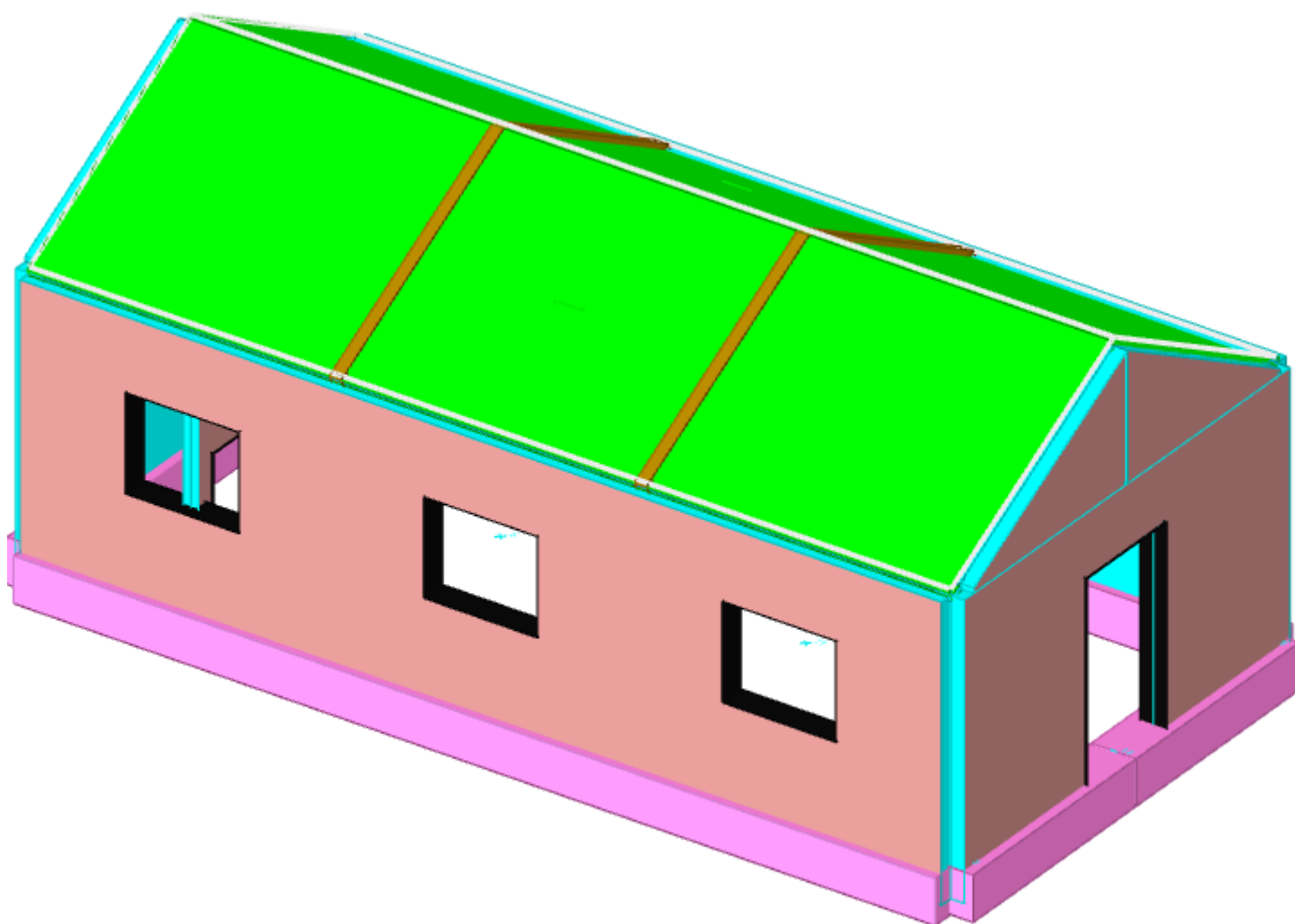
ANALISI DINAMICA STATO ATTUALE

Sommario

1 Rappresentazione generale dell'edificio	4
2 Normative	5
3 Descrizione del software	6
4 Descrizione hardware	8
5 Dati generali DB	9
5.1 Materiali	9
5.1.1 Materiali c.a.	9
5.1.2 Curve di materiali c.a.	9
5.1.3 Materiali muratura	10
5.1.3.1 Proprietà muratura base	10
5.1.3.2 Proprietà muratura DM87	10
5.1.3.3 Proprietà muratura Circ.81	10
5.1.3.4 Proprietà muratura NTC2008/NTC2018 1	10
5.1.3.5 Proprietà muratura NTC2008/NTC2018 2	11
5.1.3.6 Proprietà muratura Ord.3431	11
5.1.4 Materiali legno	11
5.1.5 Armature	12
5.2 Sezioni	12
5.2.1 Sezioni C.A.	12
5.2.1.1 Sezioni rettangolari C.A.	12
5.2.1.2 Caratteristiche inerziali sezioni C.A.	12
5.2.2 Sezioni in legno	13
5.2.2.1 Sezioni rettangolari in legno	13
5.2.2.2 Caratteristiche inerziali sezioni in legno	13
5.3 Terreni	13
6 Dati di definizione	13
6.1 Preferenze commessa	14
6.1.1 Preferenze di analisi	14
6.1.2 Spettri D.M. 17-01-18	15
6.1.3 Preferenze di verifica	23
6.1.3.1 Normativa di verifica in uso	23
6.1.3.2 Normativa di verifica C.A.	23
6.1.3.3 Normativa di verifica legno	23
6.1.3.4 Normativa di verifica acciaio	23
6.1.4 Preferenze FEM	24
6.1.5 Moltiplicatori inerziali	24
6.1.6 Preferenze di analisi non lineare FEM	24
6.1.7 Preferenze di analisi carichi superficiali	24
6.1.8 Preferenze del suolo	24
6.1.9 Preferenze progetto muratura	25
6.2 Azioni e carichi	25
6.2.1 Azione del vento	25
6.2.2 Azione della neve	25
6.2.3 Condizioni elementari di carico	26
6.2.4 Combinazioni di carico	26
6.2.5 Definizioni di carichi superficiali	30
6.3 Quote	30
6.3.1 Livelli	30
6.3.2 Falde	30
6.3.3 Tronchi	31
6.4 Sondaggi del sito	31
6.5 Elementi di input	31
6.5.1 Fili fissi	32
6.5.1.1 Fili fissi di piano	32
6.5.2 Travi di fondazione	32
6.5.2.1 Fondazioni di travi	32
6.5.2.2 Travi di fondazione C.A. di piano	32
6.5.3 Travi in legno	33
6.5.3.1 Travi in legno di piano	33
6.5.3.2 Travi in legno di falda	33
6.5.4 Pareti in muratura	34
6.5.5 Aperture su pareti	34
6.5.6 Carichi superficiali	35
6.5.6.1 Comportamenti membranali	35
6.5.6.2 Carichi superficiali di piano	35
6.5.6.3 Carichi superficiali di falda	35
7 Dati di modellazione	36
7.1 Nodi	36
7.1.1 Nodi di definizione	36
7.2 Carichi concentrati	37
7.3 Carichi concentrati sismici	40
7.4 Aste	57
7.4.1 Carichi su aste	57

7.4.1.1 Carichi trapezoidali locali	57
7.4.2 Caratteristiche meccaniche aste	57
7.4.3 Definizioni aste	58
7.5 Masse	58
7.6 Masse di piano	61
7.7 Gusci	61
7.7.1 Caratteristiche meccaniche gusci	61
7.7.2 Definizioni gusci	61
7.8 Elementi muratura	65
7.8.1 Maschi in muratura	65
7.8.2 Travi di collegamento in muratura	67
7.9 Accelerazioni spettrali	68
8 Risultati numerici	74
8.1 Spostamenti nodali estremi	74
8.2 Reazioni nodali estreme	75
8.3 Pressioni massime sul terreno	75
8.4 Spostamenti di interpiano estremi	76
8.5 Verifica effetti secondo ordine	78
8.6 Rigidezze di interpiano	79
8.7 Tagli ai livelli	79
8.8 Risposta modale	82
8.9 Equilibrio globale forze	83
8.10 Risposta di spettro	84
9 Verifiche	85
9.1 Verifica risposta strutturale sismica	85
9.2 Verifiche geotecniche fondazioni	86
9.3 Verifiche aste in legno	89
9.4 Verifiche maschi in muratura	96
9.5 Verifiche cinematiche di facciata in muratura	115

1 Rappresentazione generale dell'edificio



Struttura
Vista assonometrica dell'edificio nella sua interezza

2 Normative

D.M. LL. PP. 11-03-88

Norme Tecniche riguardanti le indagini sui terreni e sulle rocce, la stabilità dei pendii naturali e delle scarpate, i criteri generali e le prescrizioni per la progettazione, l'esecuzione ed il collaudo delle opere di sostegno delle terre e delle opere di fondazione.

Circolare Ministeriale del 24-07-88, n. 30483/STC.

Legge 02-02-74 n. 64, art. 1 - D.M. 11-03-88

Norme Tecniche riguardanti le indagini sui terreni e sulle rocce, la stabilità dei pendii naturali e delle scarpate, i criteri generali e le prescrizioni per la progettazione, l'esecuzione ed il collaudo delle opere di sostegno delle terre e delle opere di fondazione.

Norme Tecniche per le Costruzioni - D.M. 17-01-18

Sicurezza e prestazioni attese (cap.2), Azioni sulle costruzioni (cap.3), Costruzioni in calcestruzzo (par.4.1), Costruzioni in legno (par.4.4), Costruzioni in muratura (par.4.5), Progettazione geotecnica (cap.6), Progettazione per azioni sismiche (cap.7), Costruzioni esistenti (cap.8), Riferimenti tecnici (cap.12), EC3.

Circolare 7 21-01-19 C.S.LL.PP

Istruzioni per l'applicazione dell'Aggiornamento delle N.T.C. di cui al decreto ministeriale 17 gennaio 2018.

3 Descrizione del software

Descrizione del programma Sismicad

Si tratta di un programma di calcolo strutturale che nella versione più estesa è dedicato al progetto e verifica degli elementi in cemento armato, acciaio, muratura e legno di opere civili. Il programma utilizza come analizzatore e solutore del modello strutturale un proprio solutore agli elementi finiti tridimensionale fornito col pacchetto. Il programma è sostanzialmente diviso in tre moduli: un pre processore che consente l'introduzione della geometria e dei carichi e crea il file dati di input al solutore; il solutore agli elementi finiti; un post processore che a soluzione avvenuta elabora i risultati eseguendo il progetto e la verifica delle membrature e producendo i grafici ed i tabulati di output.

Specifiche tecniche

Denominazione del software: Sismicad 12.14

Produttore del software: Concrete

Concrete srl, via della Pieve, 15, 35121 PADOVA - Italy

<http://www.concrete.it>

Rivenditore: CONCRETE SRL - Via della Pieve 19 - 35121 Padova - tel.049-8754720

Versione: 12.14

Versione regolarmente licenziata

Schematizzazione strutturale e criteri di calcolo delle sollecitazioni

Il programma schematizza la struttura attraverso l'introduzione nell'ordine di fondazioni, poste anche a quote diverse, platee, platee nervate, plinti e travi di fondazione poggianti tutte su suolo elastico alla Winkler, di elementi verticali, pilastri e pareti in c.a. anche con fori, di orizzontamenti costituiti da solai orizzontali e inclinati (falde), e relative travi di piano e di falda; è ammessa anche l'introduzione di elementi prismatici in c.a. di interpiano con possibilità di collegamento in inclinato a solai posti a quote diverse. I nodi strutturali possono essere connessi solo a travi, pilastri e pareti, simulando così impalcati infinitamente deformabili nel piano, oppure a elementi lastra di spessore dichiarato dall'utente simulando in tal modo impalcati a rigidezza finita. I nodi appartenenti agli impalcati orizzontali possono essere connessi rigidamente ad uno o più nodi principali giacenti nel piano dell'impalcato; generalmente un nodo principale coincide con il baricentro delle masse. Tale opzione, oltre a ridurre significativamente i tempi di elaborazione, elimina le approssimazioni numeriche connesse all'utilizzo di elementi lastra quando si richiede l'analisi a impalcati infinitamente rigidi. Per quanto concerne i carichi, in fase di immissione dati, vengono definite, in numero a scelta dell'utente, condizioni di carico elementari le quali, in aggiunta alle azioni sismiche e variazioni termiche, vengono combinate attraverso coefficienti moltiplicativi per fornire le combinazioni richieste per le verifiche successive. L'effetto di disassamento delle forze orizzontali, indotto ad esempio dai torcenti di piano per costruzioni in zona sismica, viene simulato attraverso l'introduzione di eccentricità planari aggiuntive le quali costituiscono ulteriori condizioni elementari di carico da cumulare e combinare secondo i criteri del paragrafo precedente. Tipologicamente sono ammessi sulle travi e sulle pareti carichi uniformemente distribuiti e carichi trapezoidali; lungo le aste e nei nodi di incrocio delle membrature sono anche definibili componenti di forze e coppie concentrate comunque dirette nello spazio. Sono previste distribuzioni di temperatura, di intensità a scelta dell'utente, agenti anche su singole porzioni di struttura. Il calcolo delle sollecitazioni si basa sulle seguenti ipotesi e modalità: - travi e pilastri deformabili a sforzo normale, flessione deviata, taglio deviato e momento torcente. Sono previsti coefficienti riduttivi dei momenti di inerzia a scelta dell'utente per considerare la riduzione della rigidezza flessionale e torsionale per effetto della fessurazione del conglomerato cementizio. E' previsto un moltiplicatore della rigidezza assiale dei pilastri per considerare, se pure in modo approssimato, l'accorciamento dei pilastri per sforzo normale durante la costruzione. - le travi di fondazione su suolo alla Winkler sono risolte in forma chiusa tramite uno specifico elemento finito; - le pareti in c.a. sono analizzate schematizzandole come elementi lastra-piastra discretizzati con passo massimo assegnato in fase di immissione dati; - le pareti in muratura possono essere schematizzate con elementi lastra-piastra con spessore flessionale ridotto rispetto allo spessore membranale. - I plinti su suolo alla Winkler sono modellati con la introduzione di molle verticali elastoplastiche. La traslazione orizzontale a scelta dell'utente è bloccata o gestita da molle orizzontali di modulo di reazione proporzionale al verticale. - I pali sono modellati suddividendo l'asta in più aste immerse in terreni di stratigrafia definita dall'utente. Nei nodi di divisione tra le aste vengono inserite molle assialsimmetriche elastoplastiche precaricate dalla spinta a riposo che hanno come pressione limite minima la spinta attiva e come pressione limite massima la spinta passiva modificabile attraverso opportuni coefficienti. - i plinti su pali sono modellati attraverso aste di rigidezza elevata che collegano un punto della struttura in elevazione con le aste che simulano la presenza dei pali; - le piastre sono discretizzate in un numero finito di elementi lastra-piastra con passo massimo assegnato in fase di immissione dati; nel caso di platee di fondazione i nodi sono collegati al suolo da molle aventi rigidezze alla traslazione verticale ed richiesta anche orizzontale. - La deformabilità nel proprio piano di piani dichiarati non infinitamente rigidi e di falde (piani inclinati) può essere controllata attraverso la introduzione di elementi membranali nelle zone di solaio. - I disassamenti tra elementi asta sono gestiti automaticamente dal programma attraverso la introduzione di collegamenti rigidi locali. - Alle estremità di elementi asta è possibile inserire svincolamenti tradizionali così come cerniere parziali (che trasmettono una quota di ciò che trasmetterebbero in condizioni di collegamento rigido) o cerniere plastiche. - Alle estremità di elementi bidimensionali è possibile inserire svincolamenti con cerniere parziali del momento flettente avente come asse il bordo dell'elemento. - Il calcolo degli effetti del sisma è condotto, a scelta dell'utente, con analisi statica lineare, con analisi dinamica modale o con analisi statica non lineare, in accordo alle varie normative adottate. Le masse, nel caso di impalcati dichiarati rigidi sono concentrate nei nodi principali di piano altrimenti vengono considerate diffuse nei nodi giacenti sull'impalcato stesso. Nel caso di analisi sismica vengono anche controllati gli spostamenti di interpiano.

Verifiche delle membrature in cemento armato

Nel caso più generale le verifiche degli elementi in c.a. possono essere condotte col metodo delle tensioni ammissibili (D.M. 14-1-92) o agli stati limite in accordo al D.M. 09-01-96, al D.M. 14-01-08, al D.M. 17-01-18 o secondo Eurocodice 2. Le travi sono progettate e verificate a flessione retta e taglio; a richiesta è possibile la verifica per le sei componenti della sollecitazione. I pilastri ed i pali sono verificati per le sei componenti della sollecitazione. Per gli elementi bidimensionali giacenti in un medesimo piano è disponibile la modalità di verifica che consente di analizzare lo stato di verifica nei singoli nodi degli elementi. Nelle verifiche (a presso flessione e punzonamento) è ammessa la introduzione dei momenti di calcolo modificati in base alle direttive dell'EC2, Appendice A.2.8. I plinti superficiali sono verificati assumendo lo schema statico di mensole con incastri posti a filo o in asse pilastro. Gli ancoraggi delle armature delle membrature in c.a. sono calcolati sulla base della effettiva tensione normale che ogni barra assume nella sezione di verifica distinguendo le zone di ancoraggio in zone di buona o cattiva aderenza. In particolare il programma valuta la tensione normale che ciascuna barra può assumere in una sezione sviluppando l'aderenza sulla superficie cilindrica posta a sinistra o a destra della sezione considerata; se in una sezione una barra assume per effetto dell'aderenza una tensione normale minore di quella ammissibile, il suo contributo all'area complessiva viene ridotto dal programma nel rapporto tra la tensione normale che la barra può assumere per effetto dell'aderenza e quella ammissibile. Le verifiche sono effettuate a partire dalle aree di acciaio equivalenti così calcolate che vengono evidenziate in relazione. A seguito di analisi inelastiche eseguite in accordo a OPCM 3431 o D.M. 14-01-08, al D.M. 17-01-18 vengono condotte verifiche di resistenza per i meccanismi fragili (nodi e taglio) e verifiche di deformabilità per i meccanismi duttili.

Verifiche delle murature

Per le murature è prevista la verifica a schiacciamento eccentrico secondo il metodo delle tensioni ammissibili o agli stati limite ai sensi del D.M. LL.PP. 20-11-87. In presenza di sisma analizzato secondo il DM 16-1-96 le verifiche possono essere condotte sulla base della Circ. LL.PP. 30-07-81 n.21745 e

le direttive tecniche dei D.G.R. Umbria 5180/98 e D.G.R. 2153/98 in attuazione L.61/98. In particolare vengono svolte le verifiche a taglio, a ribaltamento ed a pressoflessione sia nel piano ortogonale che nel piano del maschio. Vengono inoltre evidenziati a richiesta i coefficienti richiesti dalla L.61/98. La verifica a taglio viene condotta utilizzando un solutore POR per i maschi compresi tra due piani orizzontali dichiarati infinitamente rigidi in sede in input dei livelli. I carichi verticali si pensano centrati e le variazioni di sforzo normale dovute alle azioni sismiche sono prese in conto a scelta dell'utente. Nel caso si utilizzi un modello non lineare (ad esempio per la presenza di tiranti o di fondazioni non reagenti al sollevamento) i carichi verticali comprendono sempre anche il contributo delle azioni sismiche. Le azioni orizzontali prese in conto sono per ogni piano la somma delle forze sismiche agenti al di sopra del piano. Ai fini della verifica POR la analisi del modello agli elementi finiti ha il solo scopo di determinare lo sforzo normale nei maschi murari. Gli effetti delle azioni orizzontali infatti vanno valutati con diverso solutore (POR). Ai maschi che non sono compresi tra piani rigidi e quindi anche ai maschi che sostengono le falde non può essere applicato un solutore POR. Per questi maschi le verifiche a taglio vengono eseguite, trascurando a favore di sicurezza il contributo della duttilità, a partire dai risultati della analisi elastica forniti dal modello ad elementi finiti. I carichi verticali sono pensati centrati. Sia nel caso lineare che nel non lineare lo sforzo normale ed i tagli si ottengono per ogni combinazione sommando i contributi di tutte le condizioni di carico. In presenza di sisma analizzato secondo il D.M. 16-01-96 le verifiche a taglio, a pressoflessione nel piano e fuori piano e a ribaltamento possono essere eseguite secondo D.M. LL.PP 20-11-87. La analisi sismica può anche essere condotta secondo OPCM 3431 o D.M. 14-01-08, al D.M. 17-01-18 con analisi statica lineare, analisi dinamica modale o analisi statica non lineare. Le verifiche a taglio, a pressoflessione nel piano e fuori piano vengono condotte nel rispetto della norma con distinzione tra edifici nuovi ed edifici esistenti. Nel caso di analisi elastica le murature sono modellate con elementi bidimensionali (shell); nel caso di analisi statica non lineare le murature sono modellate con un particolare elemento finito monodimensionale a comportamento bilineare elastico perfettamente plastico.

Verifiche delle membrature in legno

Le verifiche delle aste in legno possono essere condotte con il metodo alle tensioni ammissibili nello spirito delle DIN 1052 o con il metodo agli stati limiti secondo D.M. 14-01-08, al D.M. 17-01-18 o Eurocode 5.

4 Descrizione hardware

Processore	Intel(R) Core(TM) i7-6700HQ CPU @ 2.60GHz
Architettura	AMD64
Frequenza	2592 MHz
Memoria	15,89 GB
Sistema operativo	Microsoft Windows 10 Home (64 bit)

5 Dati generali DB

5.1 Materiali

5.1.1 Materiali c.a.

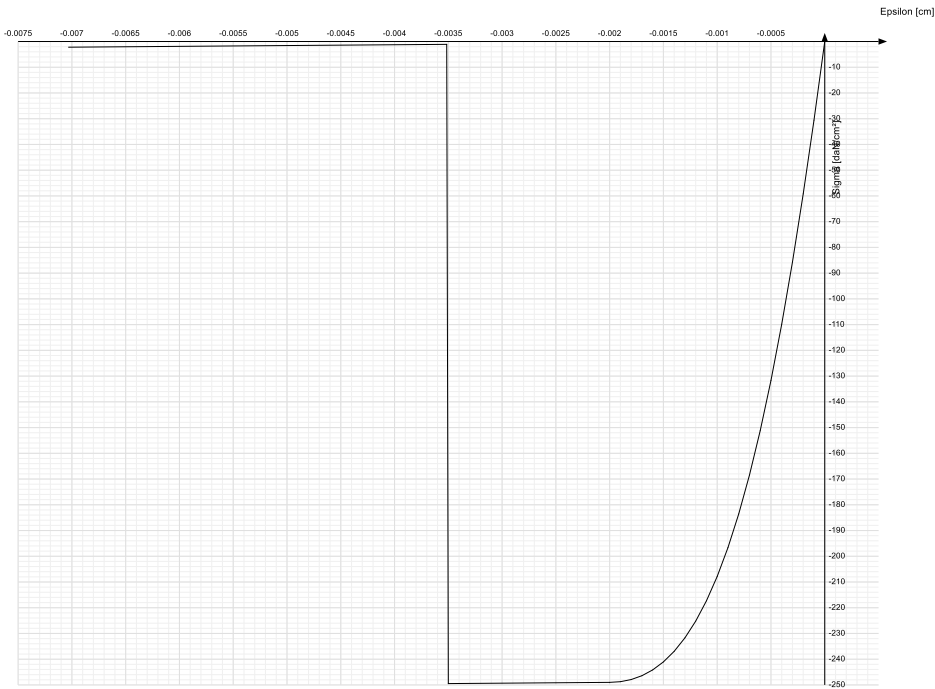
Descrizione: descrizione o nome assegnato all'elemento.
Rck: resistenza caratteristica cubica; valore medio nel caso di edificio esistente. [daN/cm²]
E: modulo di elasticità longitudinale del materiale per edifici o materiali nuovi. [daN/cm²]
G: modulo di elasticità tangenziale del materiale, viene impiegato nella modellazione di aste e di elementi guscio a comportamento ortotropo. [daN/cm²]
v: coefficiente di Poisson. Il valore è adimensionale.
γ: peso specifico del materiale. [daN/cm³]
α: coefficiente longitudinale di dilatazione termica. [°C-1]

Descrizione	Rck	E	G	v	γ	α
C25/30	300	314472	Default (142941.64)	0.1	0.0025	0.00001
Rck250 LC1	250	285000	Default (129545.58)	0.1	0.0025	0.00001

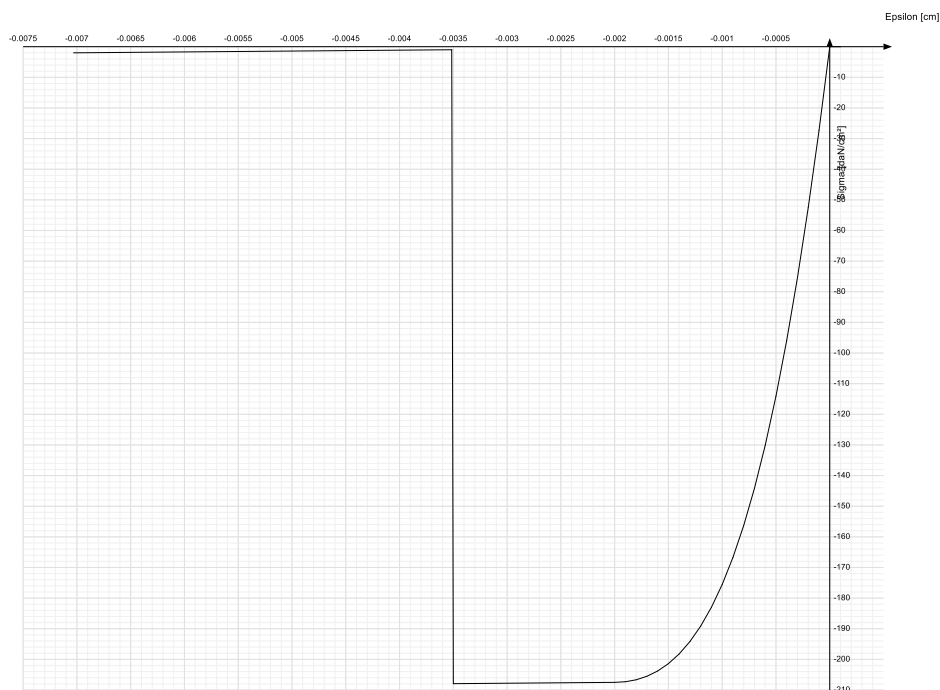
5.1.2 Curve di materiali c.a.

Descrizione: descrizione o nome assegnato all'elemento.
Curva: curva caratteristica.
Reaz.traz.: reagisce a trazione.
Comp.frag.: ha comportamento fragile.
E.compr.: modulo di elasticità a compressione. [daN/cm²]
Incr.compr.: incrudimento di compressione. Il valore è adimensionale.
EpsEc: ε elastico a compressione. Il valore è adimensionale.
EpsUc: ε ultimo a compressione. Il valore è adimensionale.
E.traz.: modulo di elasticità a trazione. [daN/cm²]
Incr.traz.: incrudimento di trazione. Il valore è adimensionale.
EpsEt: ε elastico a trazione. Il valore è adimensionale.
EpsUt: ε ultimo a trazione. Il valore è adimensionale.

Descrizione	Curva									
	Reaz.traz.	Comp.frag.	E.compr.	Incr.compr.	EpsEc	EpsUc	E.traz.	Incr.traz.	EpsEt	EpsUt
C25/30	No	Si	314471.61	0.001	-0.002	-0.0035	314471.61	0.001	0.0000569	0.0000626



Descrizione	Curva									
	Reaz.traz.	Comp.frag.	E.compr.	Incr.compr.	EpsEc	EpsUc	E.traz.	Incr.traz.	EpsEt	EpsUt
Rck250 LC1	No	Si	285000.27	0.001	-0.002	-0.0035	285000.27	0.001	0.0000556	0.0000612



5.1.3 Materiali muratura

5.1.3.1 Proprietà muratura base

Descrizione: descrizione o nome assegnato all'elemento.

E: modulo di elasticità longitudinale del materiale per edifici o materiali nuovi. [daN/cm²]

G: modulo di elasticità tangenziale del materiale, viene impiegato nella modellazione di aste e di elementi guscio a comportamento ortotropo. [daN/cm²]

v: coefficiente di Poisson. Il valore è adimensionale.

γ: peso specifico del materiale. [daN/cm³]

α: coefficiente longitudinale di dilatazione termica. [°C-1]

Descrizione	E	G	v	γ	α
(Circolare 7 21-01-19 C8.5.I) Muratura in pietre a spacco con buona tessitura LC1 3	30000	Default (12000)	0.25	0.0021	0.000006
(Circolare 7 21-01-19 C8.5.I) Muratura in mattoni pieni e malta di calce LC1 1	32000	Default (12800)	0.25	0.0018	0.000006

5.1.3.2 Proprietà muratura DM87

Descrizione: descrizione o nome assegnato all'elemento.

Tipo di blocchi: tipo di blocchi (D.M. 87).

fbk: resistenza caratteristica a compressione dell'elemento. [daN/cm²]

fbk₀: resistenza caratteristica a compressione dell'elemento in direzione orizzontale nel piano del muro. Dato da richiedere al produttore. [daN/cm²]

Malta: classe della malta.

fk: resistenza caratteristica della muratura a compressione. [daN/cm²]

fvk0: resistenza caratteristica a taglio della muratura. [daN/cm²]

Descrizione	Tipo di blocchi	fbk	fbk ₀	Malta	fk	fvk0
(Circolare 7 21-01-19 C8.5.I) Muratura in pietre a spacco con buona tessitura LC1 3	Altri	50	10	M4	30	1
(Circolare 7 21-01-19 C8.5.I) Muratura in mattoni pieni e malta di calce LC1 1	Laterizio	60	12	M4	60	1

5.1.3.3 Proprietà muratura Circ.81

Descrizione: descrizione o nome assegnato all'elemento.

sigma k: resistenza a compressione σ_k per edifici esistenti in muratura. Circ. LL.PP. 30-7-81 n.21745 tabella 1. [daN/cm²]

tau k: resistenza tangenziale per edifici esistenti in muratura. Circ. LL.PP 30-7-81 n.21745 tabella 1. [daN/cm²]

fkt: resistenza caratteristica a trazione della muratura per edifici nuovi. [daN/cm²]

Mu: fattore di duttilità. Circ. LL.PP 30-7-81 n.21745 tabella 2. Il valore è adimensionale.

E plastico: modulo di elasticità longitudinale della muratura per verifiche agli stati limite di plasticizzazione. [daN/cm²]

G plastico: modulo di elasticità tangenziale della muratura per verifiche agli stati limite di plasticizzazione. [daN/cm²]

Descrizione	sigma k	tau k	fkt	Mu	E plastico	G plastico
(Circolare 7 21-01-19 C8.5.I) Muratura in pietre a spacco con buona tessitura LC1 3	20	0.7	0	1.5	4620	770
(Circolare 7 21-01-19 C8.5.I) Muratura in mattoni pieni e malta di calce LC1 1	30	1.2	0	1.5	7920	1320

5.1.3.4 Proprietà muratura NTC2008/NTC2018 1

Descrizione: descrizione o nome assegnato all'elemento.

Tipo blocchi: tipo di blocchi (D.M. 14-01-08 11.10.1, 11.10.V, VI).

Cat.blocchi: categoria blocchi (D.M. 14-01-08 4.5.6.1).

fbk: resistenza caratteristica a compressione dell'elemento dichiarata dal produttore (D.M. 14-01-08 11.10.1.1.1). [daN/cm²]

fbk : resistenza caratteristica a compressione dell'elemento in direzione orizzontale nel piano del muro. Dato da richiedere al produttore (D.M. 14-01-08 11.10.1.1.1). [daN/cm²]

Tipo malta: tipo di malta (D.M. 14-01-08 11.10.2).

Res.compr.malta: resistenza media a compressione della malta (D.M. 14-01-08 11.10.2.1). [daN/cm²]

GammaM: coefficiente parziale di sicurezza sulla resistenza a compressione della muratura (D.M. 14-01-08 4.5.6.1, 4.5.II). Il valore è adimensionale.

Descrizione	Tipo blocchi	Cat.blocchi	fbk	fbk _u	Tipo malta	Res.compr.malta	GammaM
(Circolare 7 21-01-19 C8.5.I) Muratura in pietre a spacco con buona tessitura LC1 3	Pietra naturale squadrata	II	50	10	Composizione prescritta	25	3
(Circolare 7 21-01-19 C8.5.I) Muratura in mattoni pieni e malta di calce LC1 1	Laterizio	II	60	12	Composizione prescritta	25	3

5.1.3.5 Proprietà muratura NTC2008/NTC2018 2

Descrizione: descrizione o nome assegnato all'elemento.

Livello di conoscenza: indica se il materiale è nuovo o esistente, e in tal caso il livello di conoscenza secondo Circ.617 02/02/09 §C8A. Informazione impiegata solo in analisi D.M. 14-01-08 (N.T.C.) e D.M. 17-01-18 (N.T.C.).

Cl.esec.: classe di esecuzione (D.M. 14-01-08 4.5.6.1).

fk: resistenza caratteristica a compressione della muratura (D.M. 14-01-08 4.5.6.1, 11.10.3.1). [daN/cm²]

fvk0: resistenza caratteristica a taglio della muratura in assenza di tensioni normali (D.M. 14-01-08 4.5.6.1, 11.10.3.2). [daN/cm²]

fhk: resistenza caratteristica della muratura a compressione in direzione orizzontale (nel piano della parete) D.M. 14-01-08. [daN/cm²]

fkt: resistenza caratteristica a trazione (D.M. 14-01-08). [daN/cm²]

f medio: resistenza media a compressione della muratura, per materiale esistente. [daN/cm²]

tau medio: resistenza media a taglio della muratura, per materiale esistente. [daN/cm²]

E medio: valore medio del modulo di elasticità normale utilizzato per materiale esistente in caso di analisi statica non-lineare (pushover). [daN/cm²]

G medio: valore medio del modulo di elasticità tangenziale utilizzato per materiale esistente in caso di analisi statica non-lineare (pushover). [daN/cm²]

Descrizione	Livello di conoscenza	Cl.esec.	fk	fvk0	fhk	fkt	f medio	tau medio	E medio	G medio
(Circolare 7 21-01-19 C8.5.I) Muratura in pietre a spacco con buona tessitura LC1 3	LC1 (FC = 1,35)	2	30	1	30	0	Default (26)	Default (0.56)	Default (17400)	Default (5800)
(Circolare 7 21-01-19 C8.5.I) Muratura in mattoni pieni e malta di calce LC1 1	LC1 (FC = 1,35)	2	32	1	30	0	Default (24)	Default (0.6)	Default (15000)	Default (5000)

5.1.3.6 Proprietà muratura Ord.3431

Descrizione: descrizione o nome assegnato all'elemento.

Tipo blocchi: tipo di blocchi

fbk: resistenza caratteristica a compressione dell'elemento. [daN/cm²]

fbk_u : resistenza caratteristica a compressione dell'elemento in direzione orizzontale nel piano del muro. Dato da richiedere al produttore. [daN/cm²]

Tipo malta: classe della malta.

fk: resistenza caratteristica della muratura a compressione. [daN/cm²]

fvk0: resistenza caratteristica a taglio della muratura. [daN/cm²]

fhk: resistenza caratteristica della muratura a compressione in direzione orizzontale (nel piano della parete). [daN/cm²]

fkt: resistenza caratteristica a trazione. [daN/cm²]

f medio: resistenza media a compressione della muratura, per edificio esistente. [daN/cm²]

tau medio: resistenza media a taglio della muratura, per edificio esistente. [daN/cm²]

E medio: valore medio del modulo di elasticità normale utilizzato per edificio esistente in caso di analisi statica non-lineare (pushover). [daN/cm²]

G medio: valore medio del modulo di elasticità tangenziale utilizzato per edificio esistente in caso di analisi statica non-lineare (pushover). [daN/cm²]

Descrizione	Tipo blocchi	fbk	fbk _u	Tipo malta	fk	fvk0	fhk	fkt	f medio	tau medio	E medio	G medio
(Circolare 7 21-01-19 C8.5.I) Muratura in pietre a spacco con buona tessitura LC1 3	Altri	50	10	M4	30	1	30	0	32	0.65	17400	5800
(Circolare 7 21-01-19 C8.5.I) Muratura in mattoni pieni e malta di calce LC1 1	Laterizio	60	12	M4	60	1	30	0	32	0.76	15000	5000

5.1.4 Materiali legno

Descr.: descrizione o nome assegnato all'elemento.

E: modulo di elasticità longitudinale del materiale per edifici o materiali nuovi. [daN/cm²]

G: modulo di elasticità tangenziale del materiale, viene impiegato nella modellazione di aste e di elementi guscio a comportamento ortotropo. [daN/cm²]

Pois.: coefficiente di Poisson. Il valore è adimensionale.

Gam.: peso specifico del materiale. [daN/cm³]

α: coefficiente longitudinale di dilatazione termica. [°C-1]

Lavorazione: tipo di lavorazione.

σ_m,amm: tensione ammissibile per flessione. [daN/cm²]

St_{0,a}: tensione ammissibile per trazione parallela alle fibre. [daN/cm²]

St_{90,a}: tensione ammissibile per trazione ortogonale alle fibre. [daN/cm²]

Sc_{0,a}: tensione ammissibile per compressione parallela alle fibre. [daN/cm²]

Sc_{90,a}: tensione ammissibile per compressione ortogonale alle fibre. [daN/cm²]

Tau_a: τ ammissibile. [daN/cm²]

f_{m,k}: resistenza caratteristica per flessione. [daN/cm²]

f_{t,0,k}: resistenza caratteristica per trazione parallela alle fibre. [daN/cm²]

f_{t,90,k}: resistenza caratteristica per trazione ortogonale alle fibre. [daN/cm²]

f_{c,0,k}: resistenza caratteristica per compressione parallela alle fibre. [daN/cm²]

f_{c,90,k}: resistenza caratteristica per compressione ortogonale alle fibre. [daN/cm²]

f_{v,k}: resistenza caratteristica a taglio. [daN/cm²]

E_{0,05}: modulo di elasticità parallelo alla fibratura 5-percentile. [daN/cm²]

G_{0,05}: modulo di elasticità tangenziale parallelo alla fibratura 5-percentile. [daN/cm²]

Essenza: essenza, specie, di legno.

ρ_k: massa volumica caratteristica 5-percentile. [daN/(cm/s²)/cm³]

ρ_m: massa volumica media. [daN/(cm/s²)/cm³]

Descr.	E	G	Pois.	Gam.	α	Lavorazione	σ_m, amm	St,0,a	St,90,a	Sc,0,a	Sc,90,a	Tau,a	fm,k	ft,0,k	ft,90,k	fc,0,k	fc,90,k	fv,k	E0,05	G0,05	Essenza	pk	pm
OLD GL 24h EN 14080	1.2E5	6500	0.25	3.9E-4	1.0E-5	Lamellare	185	148	4	185	19	27	240	192	5	240	25	35	9.6E4	5400		3.9E-7	3.9E-7

5.1.5 Armature

Descrizione: descrizione o nome assegnato all'elemento.

fyk: resistenza caratteristica. [daN/cm²]

σ_{amm} : tensione ammissibile. [daN/cm²]

Tipo: tipo di barra.

E: modulo di elasticità longitudinale del materiale per edifici o materiali nuovi. [daN/cm²]

γ : peso specifico del materiale. [daN/cm³]

v: coefficiente di Poisson. Il valore è adimensionale.

α : coefficiente longitudinale di dilatazione termica. [°C-1]

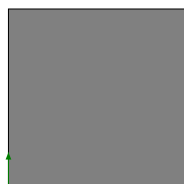
Livello di conoscenza: indica se il materiale è nuovo o esistente, e in tal caso il livello di conoscenza secondo Circ.617 02/02/09 §C8A. Informazione impiegata solo in analisi D.M. 14-01-08 (N.T.C.) e D.M. 17-01-18 (N.T.C.).

Descrizione	fyk	σ_{amm}	Tipo	E	γ	v	α	Livello di conoscenza
B450C	4500	2550	Aderenza migliorata	2060000	0.00785	0.3	0.000012	Nuovo
B450C 1	4500	2550	Aderenza migliorata	2060000	0.00785	0.3	0.000012	Nuovo

5.2 Sezioni

5.2.1 Sezioni C.A.

5.2.1.1 Sezioni rettangolari C.A.



Descrizione: descrizione o nome assegnato all'elemento.

Area Tx FEM: area di taglio in direzione X per l'analisi FEM. [cm²]

Area Ty FEM: area di taglio in direzione Y per l'analisi FEM. [cm²]

JxFEM: momento di inerzia attorno all'asse X per l'analisi FEM. [cm⁴]

JyFEM: momento di inerzia attorno all'asse Y per l'analisi FEM. [cm⁴]

JtFEM: momento d'inerzia torsionale corretto con il fattore di forma per l'analisi FEM. [cm⁴]

H: altezza della sezione. [cm]

B: larghezza della sezione. [cm]

c.s.: copriferro superiore della sezione. [cm]

c.i.: copriferro inferiore della sezione. [cm]

c.l.: copriferro laterale della sezione. [cm]

Descrizione	Area Tx FEM	Area Ty FEM	JxFEM	JyFEM	JtFEM	H	B	c.s.	c.i.	c.l.
R 75x75	4687.5	4687.5	2.637E06	2.637E06	3.902E06	75	75	3.5	3.5	3.5

5.2.1.2 Caratteristiche inerziali sezioni C.A.

Descrizione: descrizione o nome assegnato all'elemento.

Xg: ascissa del baricentro definita rispetto al sistema geometrico in cui sono definiti i vertici del poligono. [cm]

Yg: ordinata del baricentro definita rispetto al sistema geometrico in cui sono definiti i vertici del poligono. [cm]

Area: area inerziale nel sistema geometrico centrato nel baricentro. [cm²]

Jx: momento d'inerzia attorno all'asse orizzontale baricentrico di definizione della sezione. [cm⁴]

Jy: momento d'inerzia attorno all'asse verticale baricentrico di definizione della sezione. [cm⁴]

Jxy: momento centrifugo rispetto al sistema di riferimento baricentrico di definizione della sezione. [cm⁴]

Jm: momento d'inerzia attorno all'asse baricentrico principale M. [cm⁴]

Jn: momento d'inerzia attorno all'asse baricentrico principale N. [cm⁴]

α : angolo tra gli assi del sistema di riferimento geometrico di definizione e quelli del sistema di riferimento principale. [deg]

Area Tx FEM: area di taglio in direzione X per l'analisi FEM. [cm²]

Area Ty FEM: area di taglio in direzione Y per l'analisi FEM. [cm²]

JxFEM: momento di inerzia attorno all'asse X per l'analisi FEM. [cm⁴]

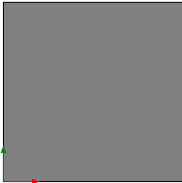
JyFEM: momento di inerzia attorno all'asse Y per l'analisi FEM. [cm⁴]

JtFEM: momento d'inerzia torsionale corretto con il fattore di forma per l'analisi FEM. [cm⁴]

Descrizione	Xg	Yg	Area	Jx	Jy	Jxy	Jm	Jn	α	Area Tx FEM	Area Ty FEM	JxFEM	JyFEM	JtFEM
R 75x75	37.5	37.5	5625	2.6E6	2.6E6	0	2.6E6	2.6E6	0	4687.5	4687.5	2.64E06	2.64E06	3.90E06

5.2.2 Sezioni in legno

5.2.2.1 Sezioni rettangolari in legno



Descrizione: descrizione o nome assegnato all'elemento.
Area Tx FEM: area di taglio in direzione X per l'analisi FEM. [cm²]
Area Ty FEM: area di taglio in direzione Y per l'analisi FEM. [cm²]
JxFEM: momento di inerzia attorno all'asse X per l'analisi FEM. [cm4]
JyFEM: momento di inerzia attorno all'asse Y per l'analisi FEM. [cm4]
JtFEM: momento d'inerzia torsionale corretto con il fattore di forma per l'analisi FEM. [cm4]
H: altezza della sezione. [cm]
B: larghezza della sezione. [cm]

Descrizione	Area Tx FEM	Area Ty FEM	JxFEM	JyFEM	JtFEM	H	B
R 20x20	333.33	333.33	13333.33	13333.33	19733.33	20	20

5.2.2.2 Caratteristiche inerziali sezioni in legno

Descrizione: descrizione o nome assegnato all'elemento.
Xg: ascissa del baricentro definita rispetto al sistema geometrico in cui sono definiti i vertici del poligono. [cm]
Yg: ordinata del baricentro definita rispetto al sistema geometrico in cui sono definiti i vertici del poligono. [cm]
Area: area inerziale nel sistema geometrico centrato nel baricentro. [cm²]
Jx: momento d'inerzia attorno all'asse orizzontale baricentrico di definizione della sezione. [cm4]
Jy: momento d'inerzia attorno all'asse verticale baricentrico di definizione della sezione. [cm4]
Jxy: momento centrifugo rispetto al sistema di riferimento baricentrico di definizione della sezione. [cm4]
Jm: momento d'inerzia attorno all'asse baricentrico principale M. [cm4]
Jn: momento d'inerzia attorno all'asse baricentrico principale N. [cm4]
α: angolo tra gli assi del sistema di riferimento geometrico di definizione e quelli del sistema di riferimento principale. [deg]
Area Tx FEM: area di taglio in direzione X per l'analisi FEM. [cm²]
Area Ty FEM: area di taglio in direzione Y per l'analisi FEM. [cm²]
JxFEM: momento di inerzia attorno all'asse X per l'analisi FEM. [cm4]
JyFEM: momento di inerzia attorno all'asse Y per l'analisi FEM. [cm4]
JtFEM: momento d'inerzia torsionale corretto con il fattore di forma per l'analisi FEM. [cm4]

Descrizione	Xg	Yg	Area	Jx	Jy	Jxy	Jm	Jn	α	Area Tx FEM	Area Ty FEM	JxFEM	JyFEM	JtFEM
R 20x20	10	10	400	1.3E4	1.3E4	0	1.3E4	1.3E4	0	333.33	333.33	13333.33	13333.33	19733.33

5.3 Terreni

Descrizione: descrizione o nome assegnato all'elemento.
Natura geologica: natura geologica del terreno (granulare, coesivo, roccia).
Coesione (c'): coesione efficace del terreno. [daN/cm²]
Coesione non drenata (Cu): coesione non drenata (Cu) del terreno, per terreni eminentemente coesivi. [daN/cm²]
Angolo di attrito interno φ: angolo di attrito interno del terreno. [deg]
Angolo di attrito di interfaccia δ: angolo di attrito all'interfaccia tra terreno-cls. [deg]
Coeff. α di adesione della coesione (0;1): coeff. di adesione della coesione all'interfaccia terreno-cls, compreso tra 0 ed 1. Il valore è adimensionale.
Coeff. di spinta K0: coefficiente di spinta a riposo del terreno. Il valore è adimensionale.
γ naturale: peso specifico naturale del terreno in sito, assegnato alle zone non immerse. [daN/cm³]
γ saturo: peso specifico saturo del terreno in sito, assegnato alle zone immerse. [daN/cm³]
E: modulo elastico longitudinale del terreno. [daN/cm²]
v: coefficiente di Poisson del terreno. Il valore è adimensionale.
Qualità roccia RQD (0;1): rock quality degree. Indice di qualità della roccia, assume valori nell'intervallo (0;1). Il valore è adimensionale.

Descrizione	Natura geologica	Coesione (c')	Coesione non drenata (Cu)	Angolo di attrito interno φ	Angolo di attrito di interfaccia δ	Coeff. α di adesione della coesione (0;1)	Coeff. di spinta K0	γ naturale	γ saturo	E	v	Qualità roccia RQD (0;1)
Materiale di riporto_Don Milani	Generico	0	0.15	22	0	1	0.63	0.0019	0.002	336	0.35	0
Limi sabbiosi travertinosi_Don Milani	Generico	0	0	44	15	0.2	0.63	0.0023	0.0032	80	0.3	0
Limi sabbiosi addensati_Don Milani	Generico	0	0	38	15	0.2	0.63	0.0022	0.003	80	0.3	0

6 Dati di definizione

6.1 Preferenze commessa

6.1.1 Preferenze di analisi

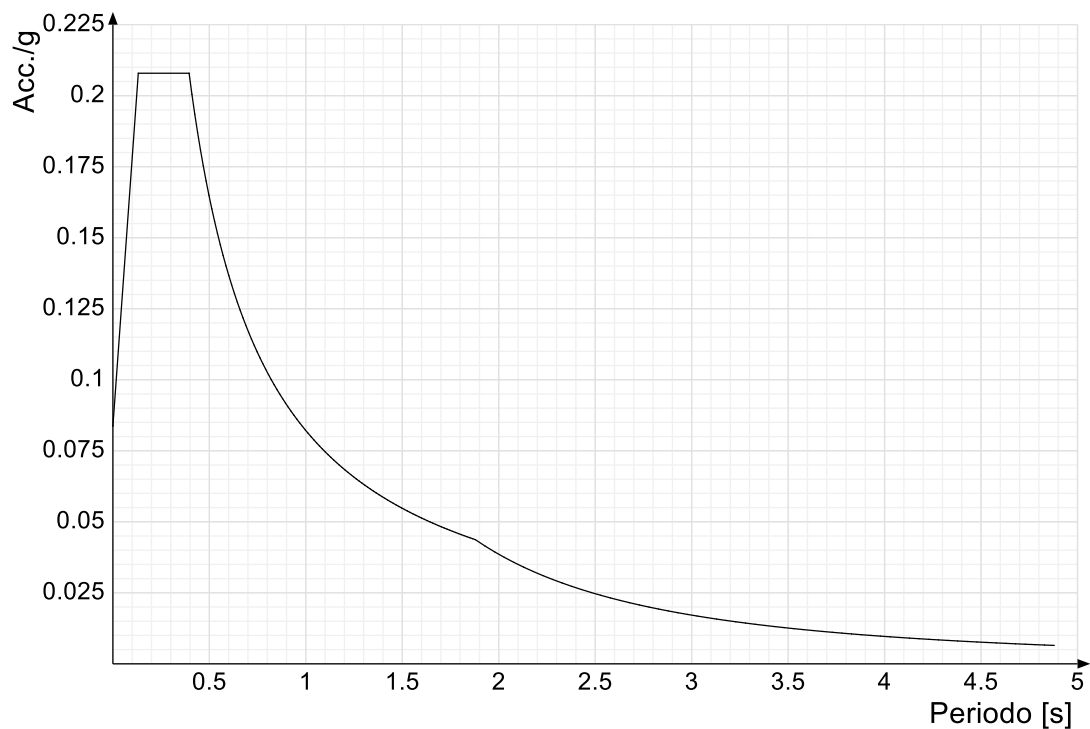
Metodo di analisi	D.M. 17-01-18 (N.T.C.)
Tipo di costruzione	2 - Costruzioni con livelli di prestazioni ordinari
Vn	50
Classe d'uso	III
Vr	75
Tipo di analisi	Lineare dinamica
Località	Terni, Papigno; Latitudine ED50 42,5544° (42° 33' 16''); Longitudine ED50 12,6832° (12° 40' 59''); Altitudine s.l.m. 212,82 m.
Categoria del suolo	B - Rocce tenere e depositi di terreni a grana grossa molto addensati o terreni a grana fina molto consistenti
Categoria topografica	T1 - Superficie pianeggiante, pendii e rilievi isolati con inclinazione media $i \leq 15^\circ$
Ss orizzontale SLO	1.2
Tb orizzontale SLO	0.132 [s]
Tc orizzontale SLO	0.395 [s]
Td orizzontale SLO	1.879 [s]
Ss orizzontale SLD	1.2
Tb orizzontale SLD	0.136 [s]
Tc orizzontale SLD	0.409 [s]
Td orizzontale SLD	1.942 [s]
Ss orizzontale SLV	1.2
Tb orizzontale SLV	0.151 [s]
Tc orizzontale SLV	0.453 [s]
Td orizzontale SLV	2.385 [s]
Ss verticale	1
Tb verticale	0.05 [s]
Tc verticale	0.15 [s]
Td verticale	1 [s]
St	1
PVr SLO (%)	81
Tr SLO	45.16
Ag/g SLO	0.0697
Fo SLO	2.485
Tc* SLO	0.278 [s]
PVr SLD (%)	63
Tr SLD	75.43
Ag/g SLD	0.0855
Fo SLD	2.479
Tc* SLD	0.291 [s]
PVr SLV (%)	10
Tr SLV	711.84
Ag/g SLV	0.1962
Fo SLV	2.455
Tc* SLV	0.33 [s]
Smorzamento viscoso (%)	5
Classe di duttilità	Non dissipativa
Rotazione del sisma	0 [deg]
Quota dello '0' sismico	0 [cm]
Regolarità in pianta	No
Regolarità in elevazione	No
Edificio muratura	Si
Edificio esistente	Si
Altezza costruzione	641.3 [cm]
T1,x	0.0536 [s]
T1,y	0.13505 [s]
λ SLO,x	1
λ SLO,y	1
λ SLD,x	1
λ SLD,y	1
λ SLV,x	1
λ SLV,y	1
Numero modi	29
Metodo di Ritz	applicato
Limite spostamenti interpiano SLD	0.002
Fattore di comportamento per sisma SLD X	1.5
Fattore di comportamento per sisma SLD Y	1.5
Fattore di comportamento per sisma SLV X	1.5
Fattore di comportamento per sisma SLV Y	1.5
Coefficiente di sicurezza per carico limite (fondazioni superficiali)	2.3
Coefficiente di sicurezza per scorrimento (fondazioni superficiali)	1.1
Coefficiente di sicurezza portanza verticale pali infissi, punta	1.15
Coefficiente di sicurezza portanza verticale pali infissi, laterale compressione	1.15
Coefficiente di sicurezza portanza verticale pali infissi, laterale trazione	1.25
Coefficiente di sicurezza portanza verticale pali trivellati, punta	1.35
Coefficiente di sicurezza portanza verticale pali trivellati, laterale compressione	1.15
Coefficiente di sicurezza portanza verticale pali trivellati, laterale trazione	1.25
Coefficiente di sicurezza portanza verticale micropali, punta	1.35
Coefficiente di sicurezza portanza verticale micropali, laterale compressione	1.15
Coefficiente di sicurezza portanza verticale micropali, laterale trazione	1.25
Coefficiente di sicurezza portanza trasversale pali	1.3
Fattore di correlazione resistenza caratteristica dei pali in base alle verticali indagate	1.7
Coefficiente di sicurezza per ribaltamento (plinti superficiali)	1.15
Combinazioni analisi statica non lineare.	Componenti orizzontali separate secondo Circolare 7 21-01-19 §C7.3.5

6.1.2 Spettri D.M. 17-01-18

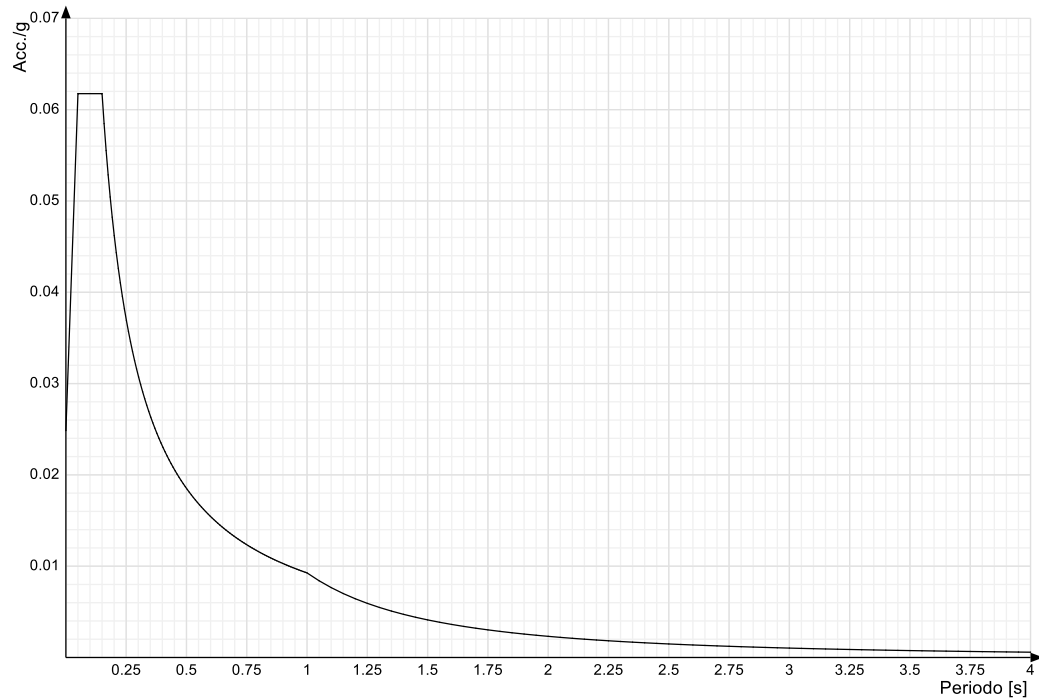
Acc./g: Accelerazione spettrale normalizzata ottenuta dividendo l'accelerazione spettrale per l'accelerazione di gravità.

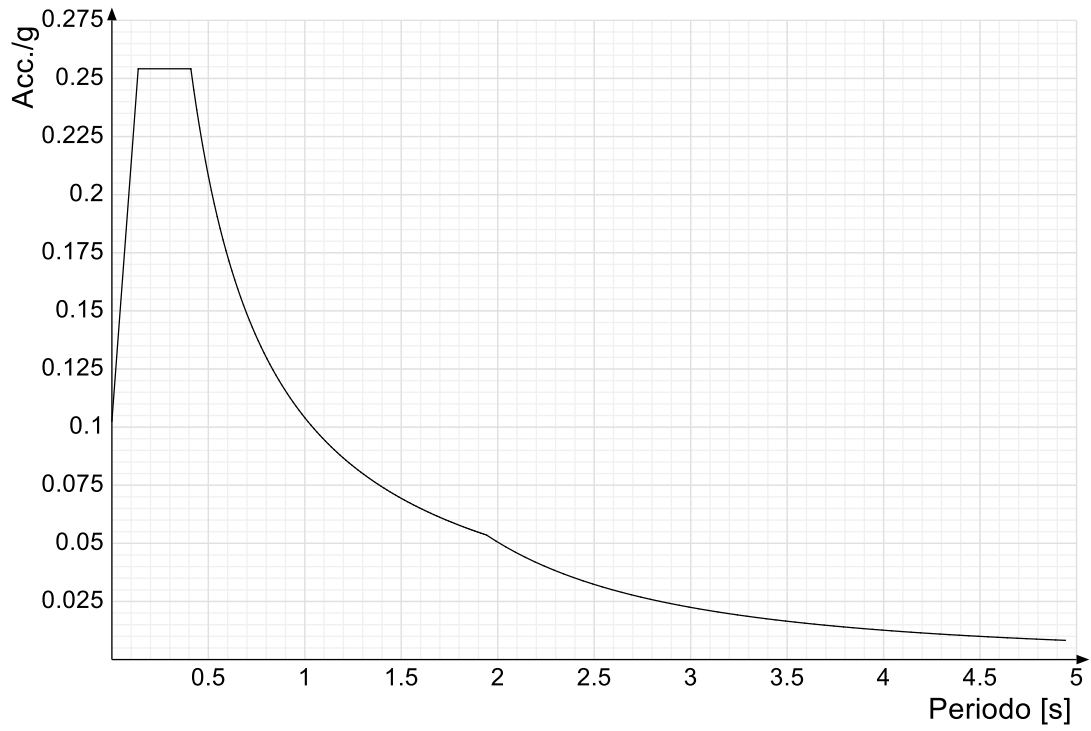
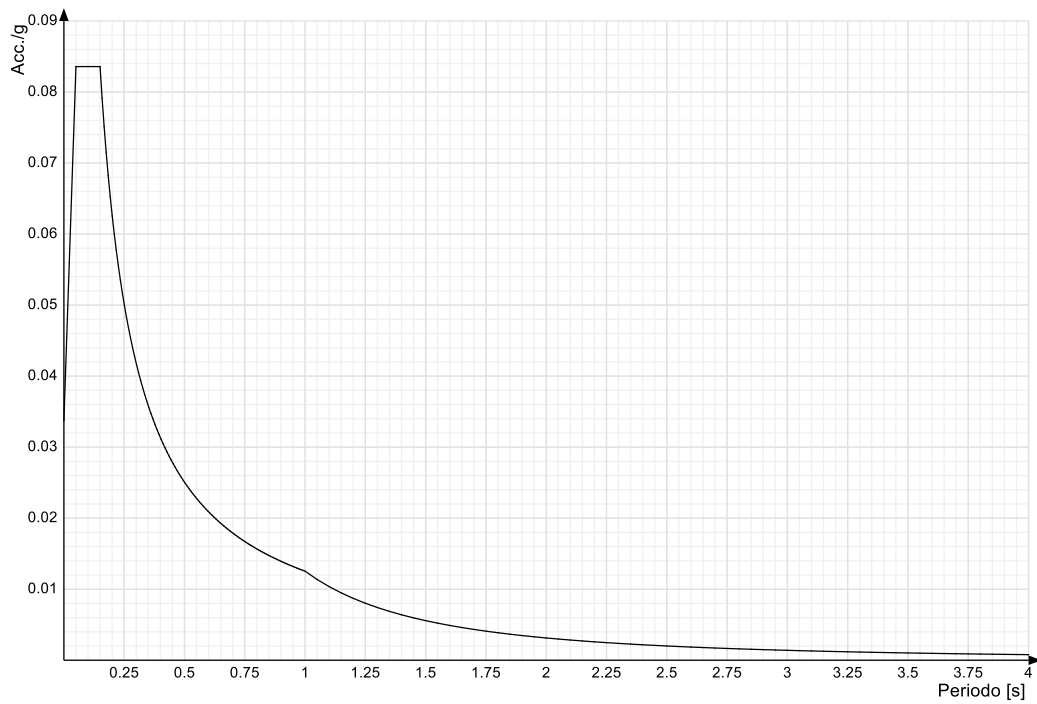
Periodo: Periodo di vibrazione.

Spettro di risposta elastico in accelerazione delle componenti orizzontali SLO § 3.2.3.2.1 [3.2.2]

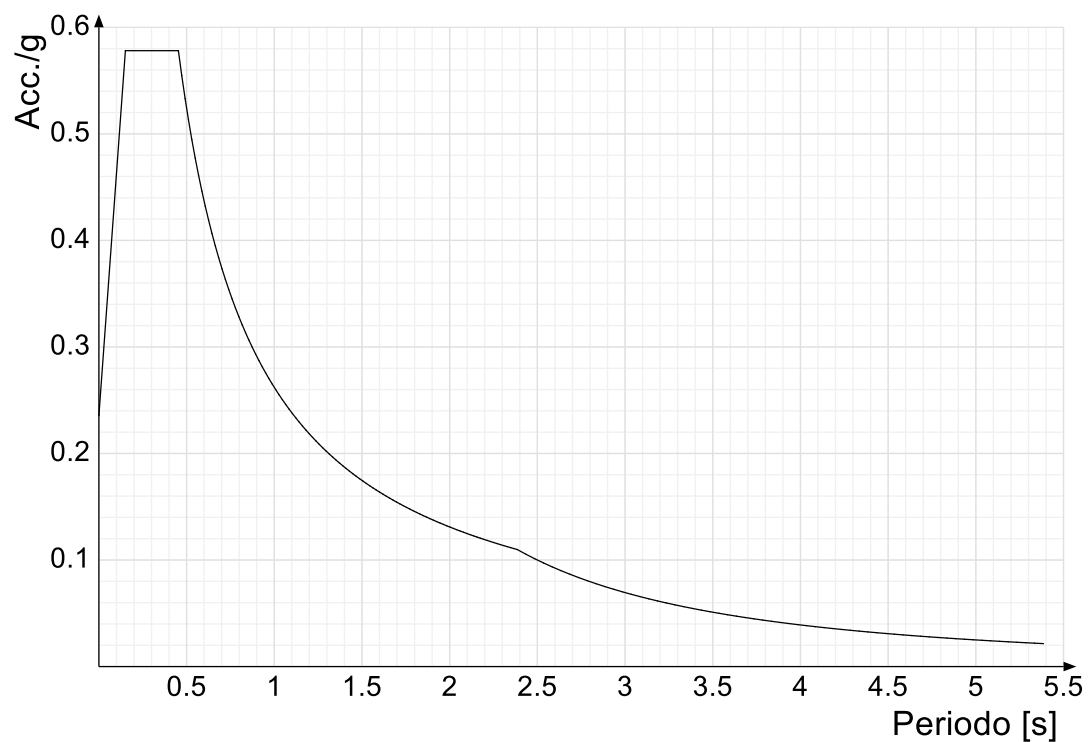


Spettro di risposta elastico in accelerazione della componente verticale SLO § 3.2.3.2.2 [3.2.8]

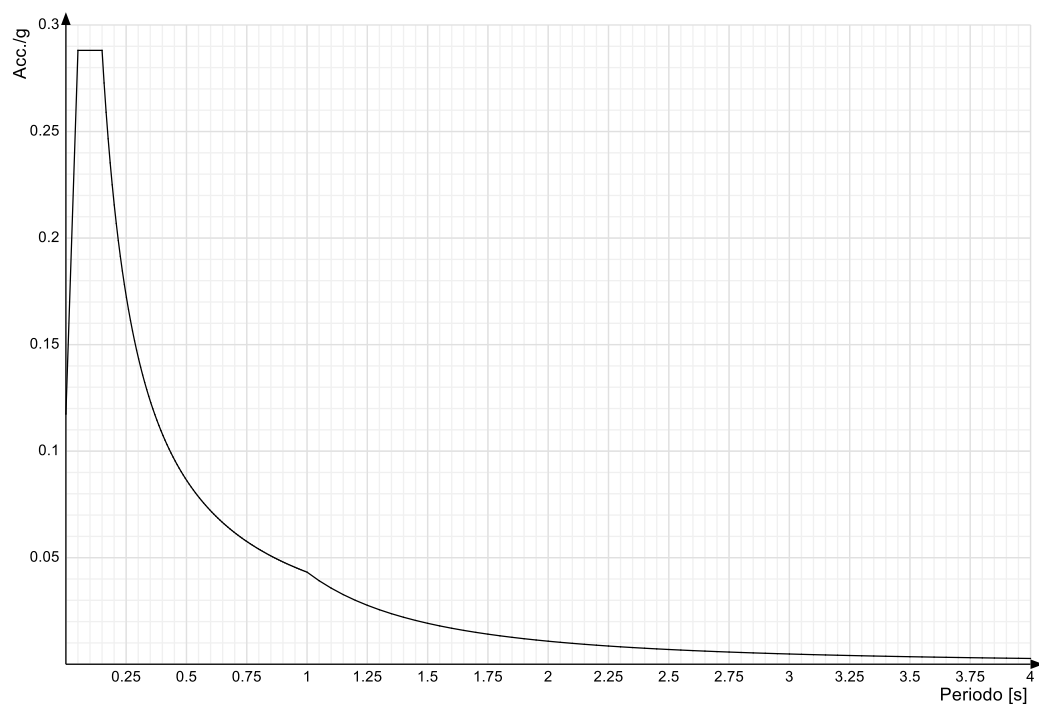


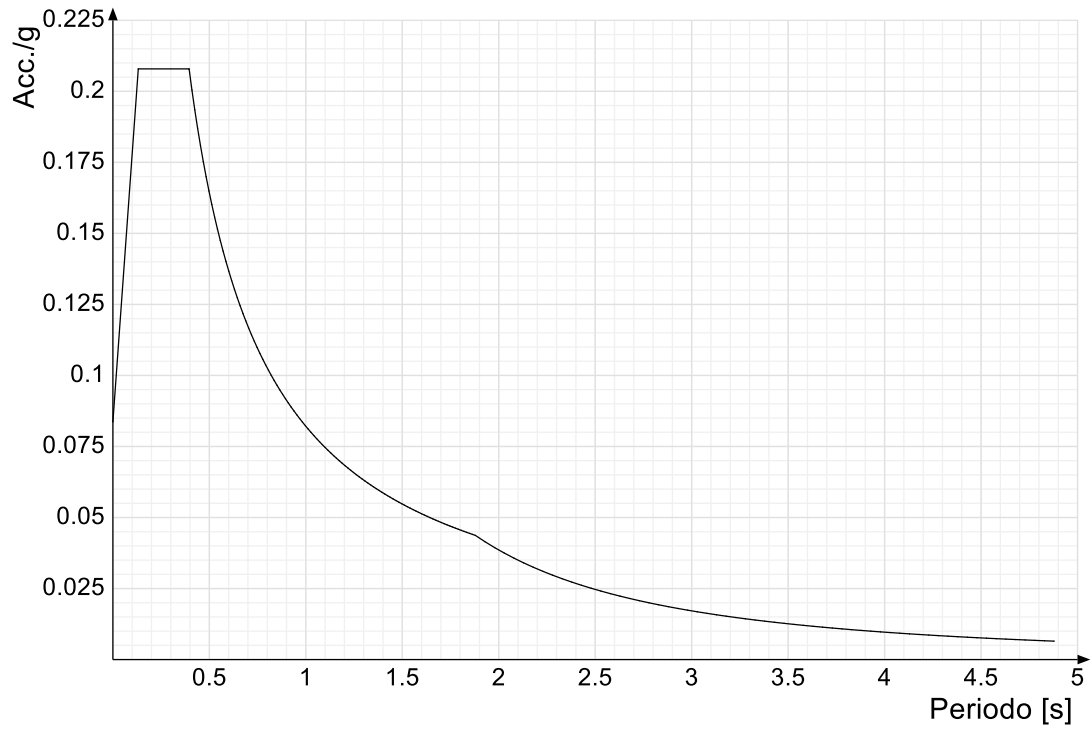
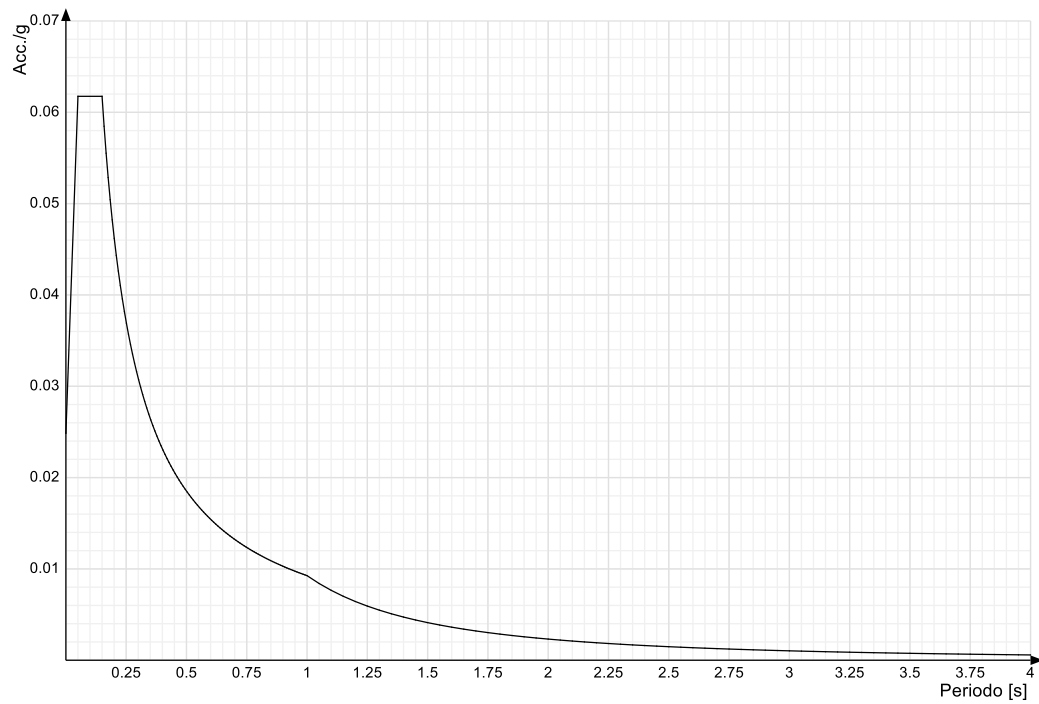
Spettro di risposta elastico in accelerazione delle componenti orizzontali SLD § 3.2.3.2.1 [3.2.2]**Spettro di risposta elastico in accelerazione della componente verticale SLD § 3.2.3.2.2 [3.2.8]**

Spettro di risposta elastico in accelerazione delle componenti orizzontali SLV § 3.2.3.2.1 [3.2.2]

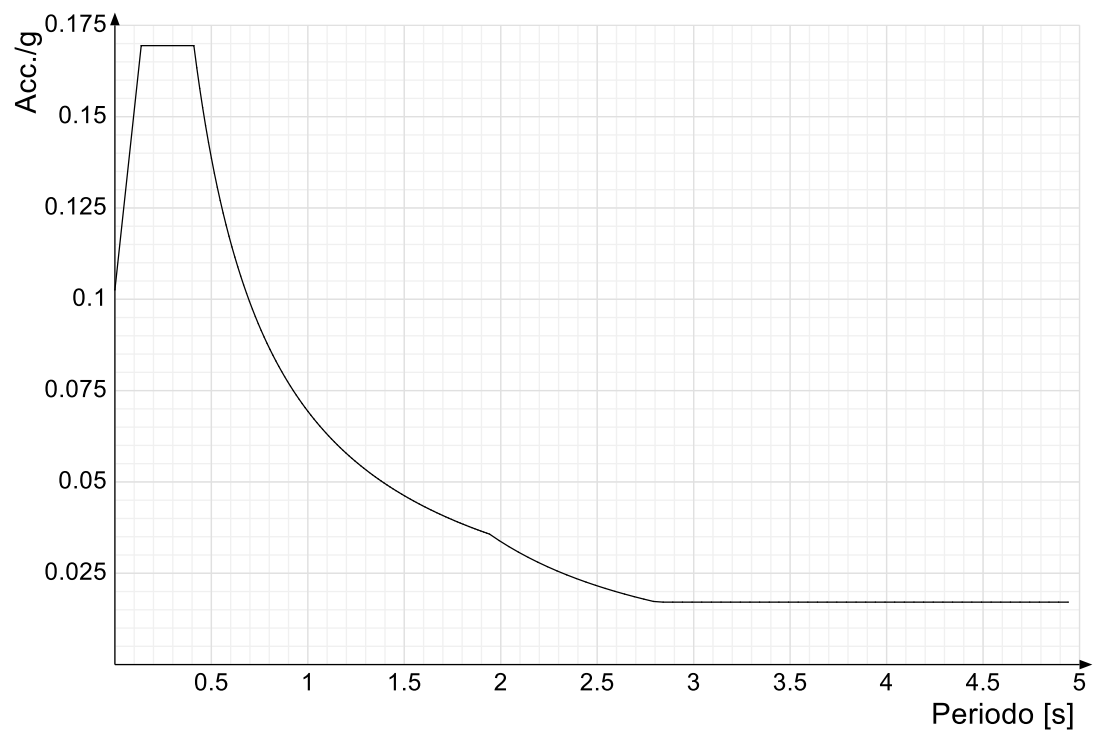


Spettro di risposta elastico in accelerazione della componente verticale SLV § 3.2.3.2.2 [3.2.8]

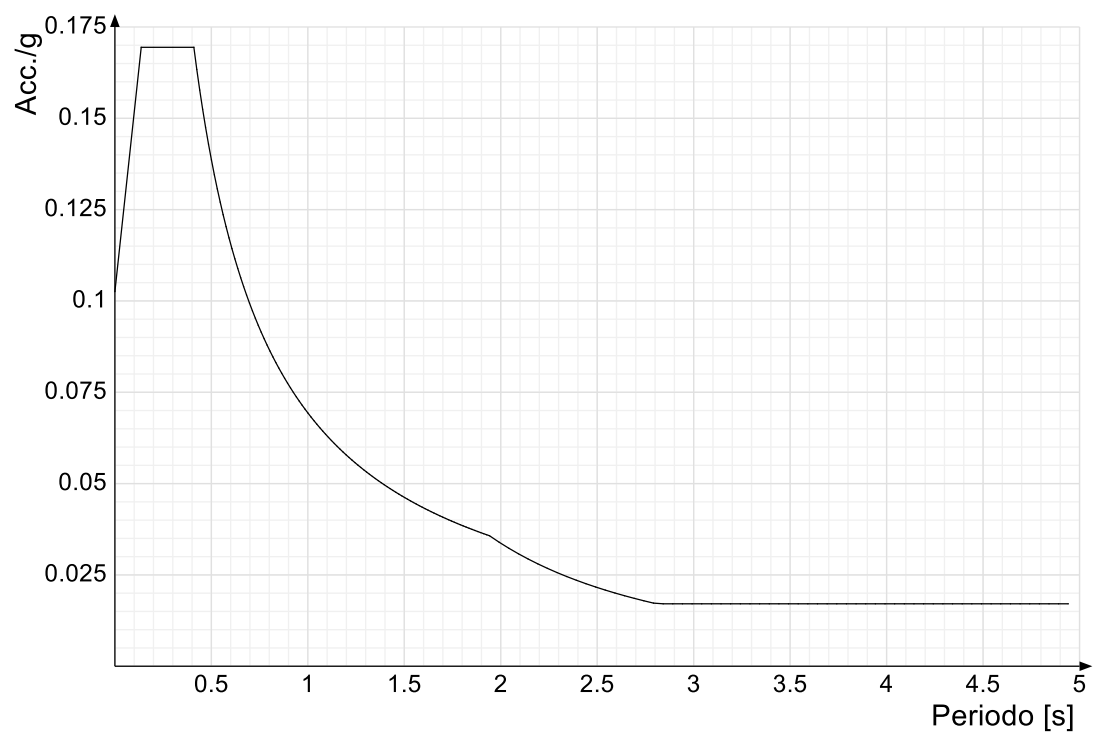


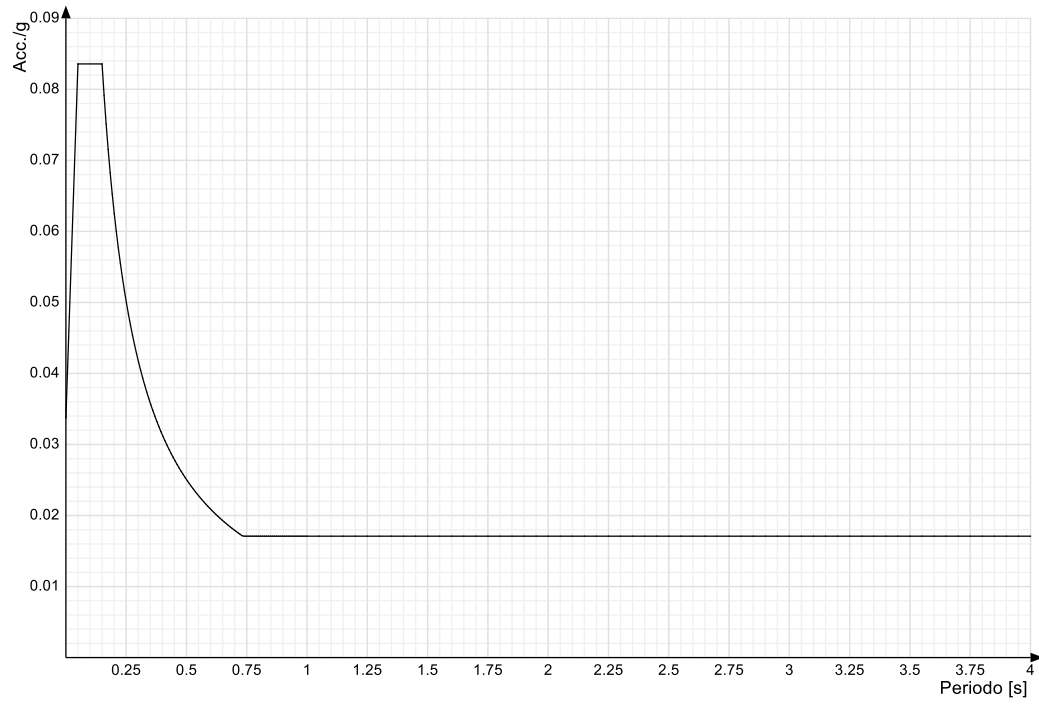
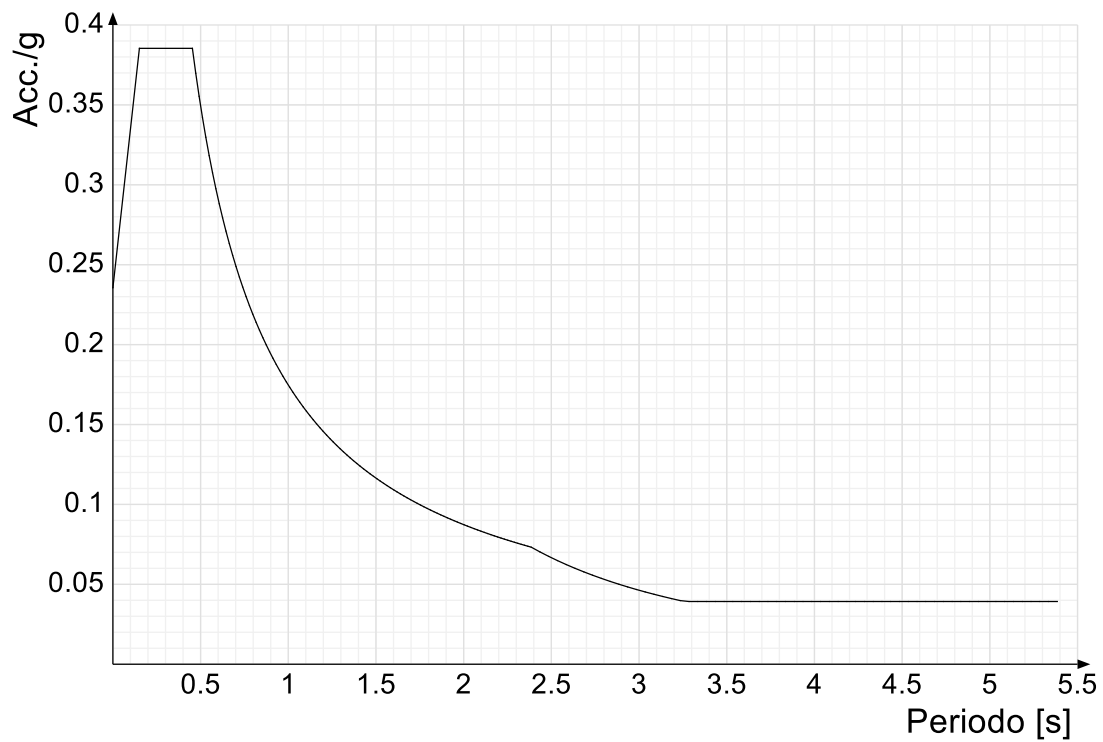
Spettro di risposta di progetto in accelerazione delle componenti orizzontali SLO § 3.2.3.4**Spettro di risposta di progetto in accelerazione della componente verticale SLO § 3.2.3.4**

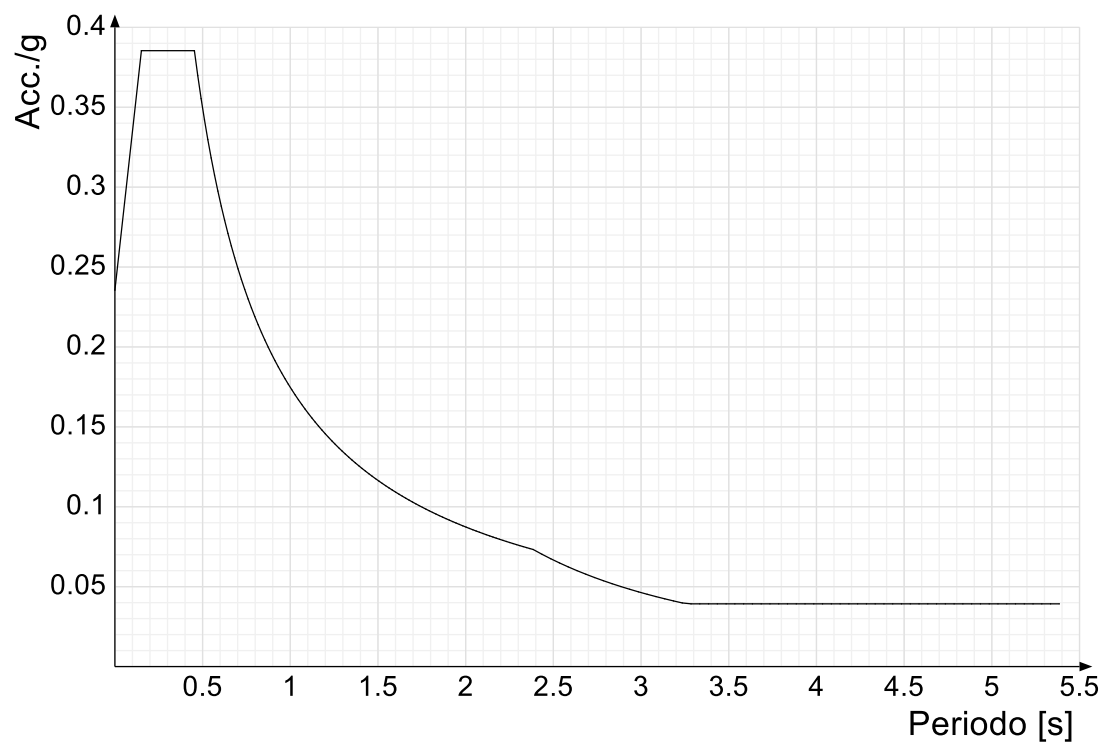
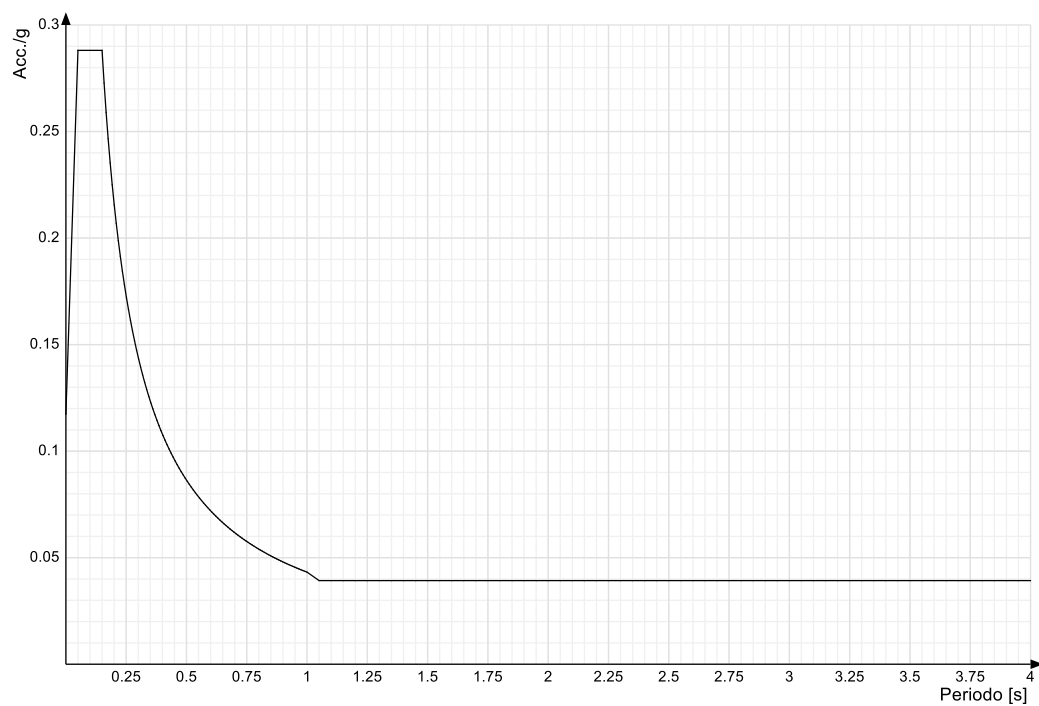
Spettro di risposta di progetto in accelerazione della componente X SLD § 3.2.3.5



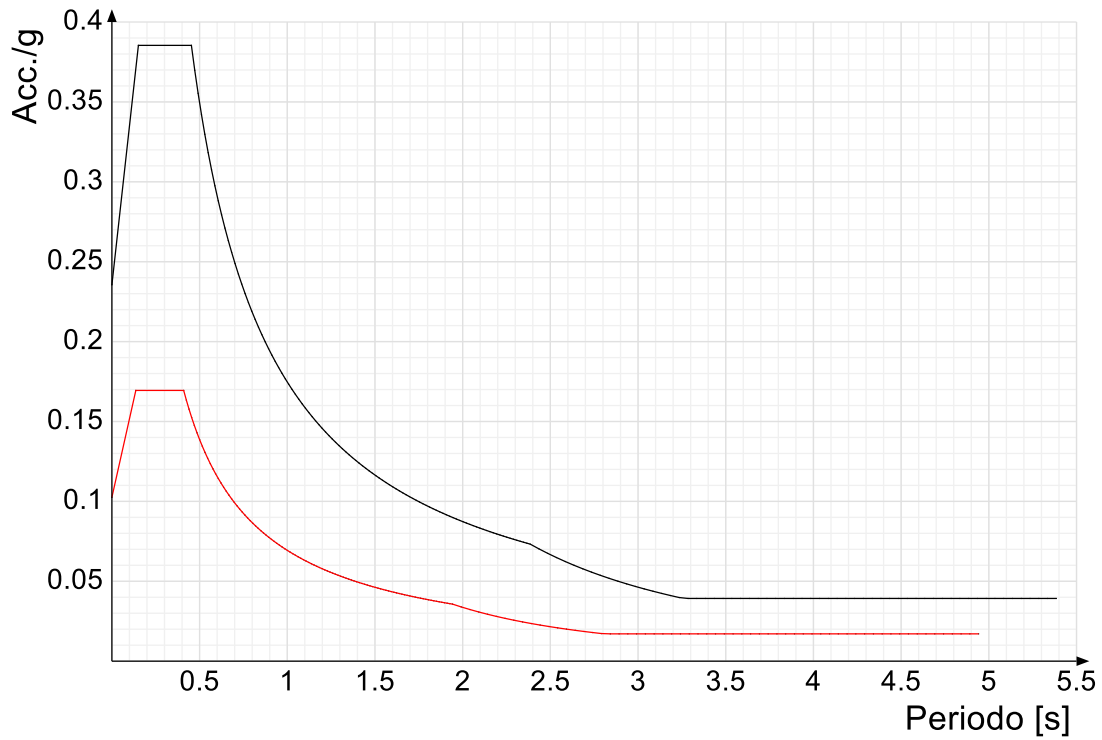
Spettro di risposta di progetto in accelerazione della componente Y SLD § 3.2.3.5



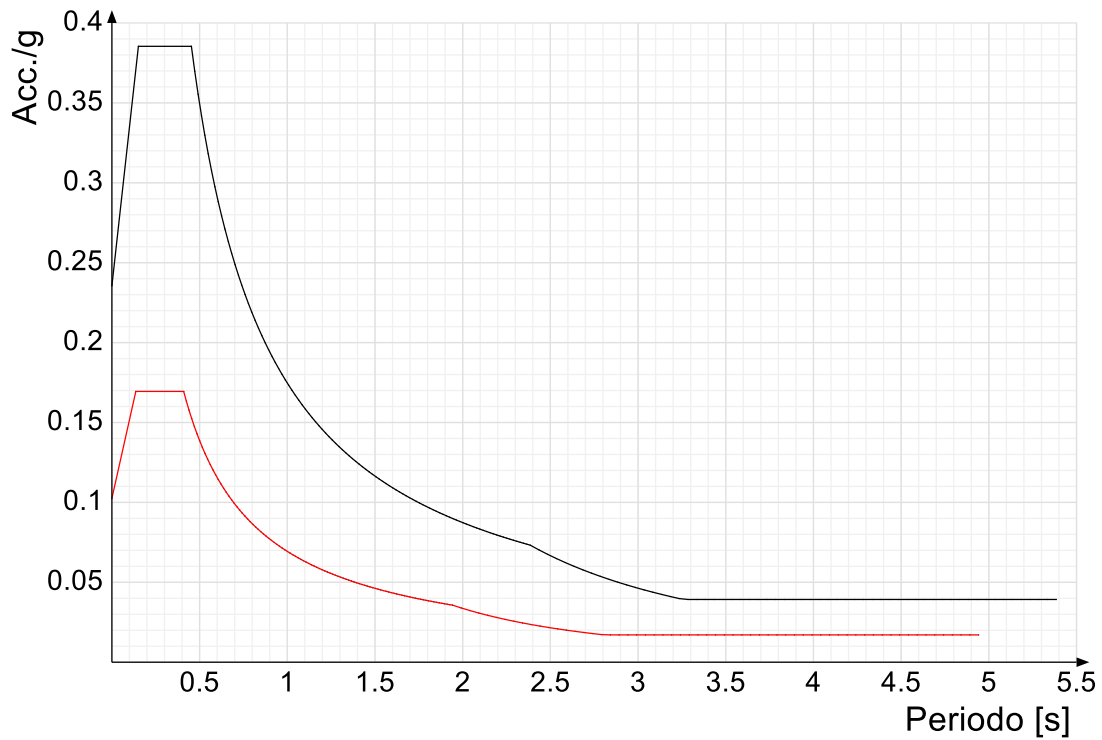
Spettro di risposta di progetto in accelerazione della componente verticale SLD § 3.2.3.5**Spettro di risposta di progetto in accelerazione della componente X SLV § 3.2.3.5**

Spettro di risposta di progetto in accelerazione della componente Y SLV § 3.2.3.5**Spettro di risposta di progetto in accelerazione della componente verticale SLV § 3.2.3.5****Confronti spettri SLV-SLD**

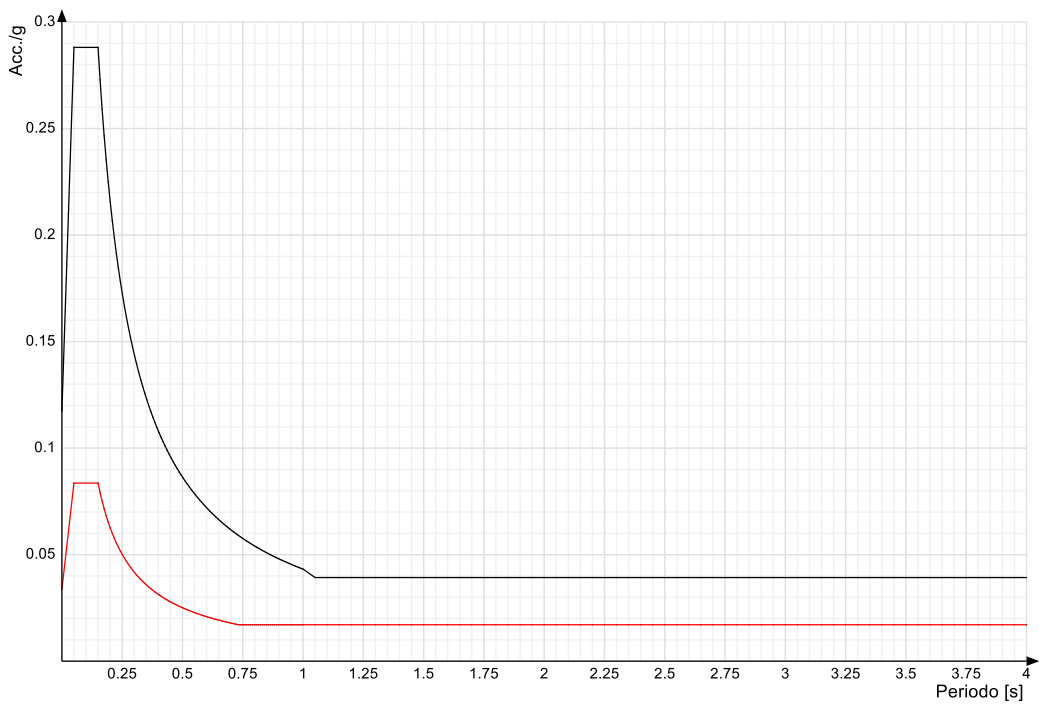
Vengono confrontati lo spettro Spettro di risposta di progetto in accelerazione della componente X SLD § 3.2.3.5 (di colore rosso) e Spettro di risposta di progetto in accelerazione della componente X SLV § 3.2.3.5 (di colore nero).



Vengono confrontati lo spettro Spettro di risposta di progetto in accelerazione della componente Y SLD § 3.2.3.5 (di colore rosso) e Spettro di risposta di progetto in accelerazione della componente Y SLV § 3.2.3.5 (di colore nero).



Vengono confrontati lo spettro Spettro di risposta di progetto in accelerazione della componente verticale SLD § 3.2.3.5 (di colore rosso) e Spettro di risposta di progetto in accelerazione della componente verticale SLV § 3.2.3.5 (di colore nero).



6.1.3 Preferenze di verifica

6.1.3.1 Normativa di verifica in uso

Norma di verifica	D.M. 17-01-18 (N.T.C.)
Cemento armato	Preferenze analisi di verifica in stato limite
Legno	Preferenze di verifica legno D.M. 17-01-18 (N.T.C.)
Acciaio	Preferenze di verifica acciaio D.M. 17-01-18 (N.T.C.)
Alluminio	Preferenze di verifica alluminio EC9
Pannelli in gessofibra	Preferenze di verifica pannelli gessofibra D.M. 17-01-18 (N.T.C.)

6.1.3.2 Normativa di verifica C.A.

Coefficiente di omogeneizzazione	15	
ys (fattore di sicurezza parziale per l'acciaio)	1.15	
yc (fattore di sicurezza parziale per il calcestruzzo)	1.5	
Limite σc/fck in combinazione rara	0.6	
Limite σc/fck in combinazione quasi permanente	0.45	
Limite σt/fyk in combinazione rara	0.8	
Coefficiente di riduzione della τ per cattiva aderenza	0.7	
Dimensione limite fessure w1 §4.1.2.2.4	0.02	[cm]
Dimensione limite fessure w2 §4.1.2.2.4	0.03	[cm]
Dimensione limite fessure w3 §4.1.2.2.4	0.04	[cm]
Fattori parziali di sicurezza unitari per meccanismi duttili di strutture esistenti con fattore q	Si	
Copriferro secondo EC2	No	

6.1.3.3 Normativa di verifica legno

y combinazioni fondamentali massiccio	1.5
y combinazioni fondamentali lamellare	1.45
y combinazioni fondamentali unioni	1.5
y combinazioni eccezionali	1
y combinazioni esercizio	1
Kmod durata istantaneo, classe 1	1.1
Kmod durata istantaneo, classe 2	1.1
Kmod durata istantaneo, classe 3	0.9
Kmod durata breve, classe 1	0.9
Kmod durata breve, classe 2	0.9
Kmod durata breve, classe 3	0.7
Kmod durata media, classe 1	0.8
Kmod durata media, classe 2	0.8
Kmod durata media, classe 3	0.65
Kmod durata lunga, classe 1	0.7
Kmod durata lunga, classe 2	0.7
Kmod durata lunga, classe 3	0.55
Kmod durata permanente, classe 1	0.6
Kmod durata permanente, classe 2	0.6
Kmod durata permanente, classe 3	0.5
Kdef classe 1	0.6
Kdef classe 2	0.8
Kdef classe 3	2

6.1.3.4 Normativa di verifica acciaio

ym0	1.05
ym1	1.05
ym2	1.25
Coefficiente riduttivo per effetto vettoriale	0.7
Calcolo coefficienti C1, C2, C3 per Mcr	automatico
Coefficienti α, β per flessione deviata	unitari
Verifica semplificata conservativa	si

L/e0 iniziale per profili accoppiati compressi	500
Metodo semplificato formula (4.2.82)	si
Escludi 6.2.6.7 e 6.2.6.8 in 7.5.4.3 e 7.5.4.5	si
Applica Nota 1 del prospetto 6.2	si
Riduzione fy per tubi tondi di classe 4	no
Effettua la verifica secondo 6.2.8 con irrigidimenti superiori (piastra di base)	si
Limite spostamento relativo interpiano e monopiano colonne	0.00333
Limite spostamento relativo complessivo multipiano colonne	0.002
Considera taglio resistente estremità sagomati	no
Fattori parziali di sicurezza unitari per meccanismi duttili di strutture esistenti con fattore q	si

6.1.4 Preferenze FEM

Dimensione massima ottimale mesh pareti (default)	80	[cm]
Dimensione massima ottimale mesh piastre (default)	80	[cm]
Tipo di mesh dei gusci (default)	Quadrilateri o triangoli	
Tipo di mesh imposta ai gusci	Specifico dell'elemento	
Metodo P-Delta	non utilizzato	
Analisi buckling	non utilizzata	
Rapporto spessore flessionale/membranale gusci muratura verticali	0.2	
Spessori membranale e flessionale pareti XLAM da sole tavole verticali	No	
Moltiplicatore rigidità connettori pannelli pareti legno a diaframma	1	
Tolleranza di parallelismo	4.99	[deg]
Tolleranza di unicità punti	10	[cm]
Tolleranza generazione nodi di aste	1	[cm]
Tolleranza di parallelismo in suddivisione aste	4.99	[deg]
Tolleranza generazione nodi di gusci	4	[cm]
Tolleranza eccentricità carichi concentrati	100	[cm]
Considera deformabilità a taglio negli elementi guscio	No	
Modello elastico pareti in muratura	Gusci	
Concentra masse pareti nei vertici	No	
Segno risultati analisi spettrale	Analisi statica	
Memoria utilizzabile dal solutore	8000000	
Metodo di risoluzione della matrice	Intel MKL PARDISO	
Scrivi commenti nel file di input	No	
Scrivi file di output in formato testo	No	
Solidi colle e corpi ruvidi (default)	Solidi reali	
Moltiplicatore rigidità molla torsionale applicata ad aste di fondazione	1	
Modello trave su suolo alla Winkler nel caso di modellazione lineare	Equilibrio elastico	

6.1.5 Moltiplicatori inerziali

Tipologia: tipo di entità a cui si riferiscono i moltiplicatori inerziali.

J2: moltiplicatore inerziale di J2. Il valore è adimensionale.

J3: moltiplicatore inerziale di J3. Il valore è adimensionale.

Jt: moltiplicatore inerziale di Jt. Il valore è adimensionale.

A: moltiplicatore dell'area della sezione. Il valore è adimensionale.

A2: moltiplicatore dell'area a taglio in direzione 2. Il valore è adimensionale.

A3: moltiplicatore dell'area a taglio in direzione 3. Il valore è adimensionale.

Conci rigidi: fattore di riduzione dei tronchi rigidi. Il valore è adimensionale.

Tipologia	J2	J3	Jt	A	A2	A3	Conci rigidi
Trave C.A.	1	1	0.01	1	1	1	0.5
Pilastro C.A.	1	1	0.01	1	1	1	0.5
Trave di fondazione	1	1	0.01	1	1	1	0.5
Palo	1	1	0.01	1	1	1	0
Trave in legno	1	1	1	1	1	1	1
Colonna in legno	1	1	1	1	1	1	1
Trave in acciaio	1	1	1	1	1	1	1
Colonna in acciaio	1	1	1	1	1	1	1
Trave di reticolare in acciaio	1	1	1	1	1	1	1
Maschio in muratura	0	1	0	1	1	1	1
Trave di accoppiamento in muratura	0	1	0	1	1	1	1
Trave di scala C.A. nervata	1	1	1	1	1	1	0.5
Trave tralicciata	1	1	0.01	1	1	1	0.5

6.1.6 Preferenze di analisi non lineare FEM

Metodo iterativo	Secante
Tolleranza iterazione	0.00001
Numero massimo iterazioni	50

6.1.7 Preferenze di analisi carichi superficiali

Detrazione peso proprio solai nelle zone di sovrapposizione	non applicata	
Metodo di ripartizione	a zone d'influenza	
Percentuale carico calcolato a trave continua	0	
Esegui smoothing diagrammi di carico	applicata	
Tolleranza smoothing altezza trapezi	0.001	[daN/cm]
Tolleranza smoothing altezza media trapezi	0.001	[daN/cm]

6.1.8 Preferenze del suolo

Fondazioni non modellate e struttura bloccata alla base	no	
Fondazioni bloccate orizzontalmente	si	
Considera peso sismico delle fondazioni	no	
Fondazioni superficiali e profonde su suolo elastoplastico	no	
Coefficiente di sottofondo verticale per fondazioni superficiali (default)	3	[daN/cm³]
Rapporto di coefficiente sottofondo orizzontale/verticale	0.5	
Pressione verticale limite sul terreno per abbassamento (default)	10	[daN/cm²]
Pressione verticale limite sul terreno per innalzamento (default)	0.001	[daN/cm²]
Metodo di calcolo della K verticale	Vesic	
Metodo di calcolo della portanza e della pressione limite	Vesic	
Terreno laterale di riporto da piano posa fondazioni (default)	Materiale di riporto_Don Milani	
Dimensione massima della discretizzazione del palo (default)	200	[cm]
Moltiplicatore coesione per pressione orizzontale limite nei pali	1	

Moltiplicatore spinta passiva per pressione orizzontale pali	1	
K punta palo (default)	4	[daN/cm³]
Pressione limite punta palo (default)	10	[daN/cm²]
Pressione per verifica schiacciamento fondazioni superficiali	6	[daN/cm²]
Calcola cedimenti fondazioni superficiali	no	
Spessore massimo strato	100	[cm]
Profondità massima	3000	[cm]
Cedimento assoluto ammissibile	5	[cm]
Cedimento differenziale ammissibile	5	[cm]
Cedimento relativo ammissibile	5	[cm]
Rapporto di inflessione F/L ammissibile	0.003333	
Rotazione rigida ammissibile	0.191	[deg]
Rotazione assoluta ammissibile	0.191	[deg]
Distorsione positiva ammissibile	0.191	[deg]
Distorsione negativa ammissibile	0.095	[deg]
Considera fondazioni compensate	no	
Coefficiente di riduzione della a Max attesa	0.3	
Condizione per la valutazione della spinta su pareti	Lungo termine	
Considera l'azione sismica del terreno anche su pareti sotto lo zero sismico	no	
Calcola cedimenti teorici pali	no	
Considera accorciamento del palo	si	
Distanza influenza cedimento palo	1000	[cm]
Distribuzione attrito laterale	Attrito laterale uniforme	
Ripartizione del carico	Ripartizione come da modello FEM	
Scelta terreno laterale	Media pesata degli strati coinvolti	
Scelta terreno punta	Media pesata degli strati coinvolti	
Cedimento assoluto ammissibile	5	[cm]
Cedimento medio ammissibile	5	[cm]
Cedimento differenziale ammissibile	5	[cm]
Rotazione rigida ammissibile	0.191	[deg]
Trascura la coesione efficace in verifica allo scorrimento	si	
Considera inclinazione spinta del terreno contro pareti	no	
Esegui verifica a liquefazione	no	
Metodo di verifica liquefazione	Seed-Idriss (1982)	
Coeff. di sicurezza minimo a liquefazione	1.3	
Magnitudo scaling factor per liquefazione	1	

6.1.9 Preferenze progetto muratura

Forza minima aggancio al piano (default)	0	[daN/cm]
Denominatore per momento ortogonale (default)	8	
Minima resistenza trazione travi (default)	30000	[daN]
Angolo cuneo verifica ribaltamento (default)	30	[deg]
Considera d = 0.8 * h nei maschi senza fibre compresse	No	
Verifica pressoflessione deviata	No	
Considera effetto piastra in presenza di irrigidimenti	Si	
N = 0 per verifica fessurazione diagonale elementi esistenti in D.M. 17-01-2018	Si	

6.2 Azioni e carichi

6.2.1 Azione del vento

Zona	Zona 3	
Rugosità	Aree urbane in cui almeno il 15% della superficie sia coperto da edifici la cui altezza media superi i 15m	
Categoria esposizione	V	
Vb	2700	[cm/s]
Tr	50	[cm/s]
Ct	1	[cm/s]
qr	0.00456	[daN/cm²]

6.2.2 Azione della neve

Zona	Zona III	
Classe topografica	Aree in cui non è presente una significativa rimozione di neve sulla costruzione prodotta dal vento, a	
causa del terreno, altre costruzioni o alberi		
Ce	1	
Ct	1	
Tr	50	
qsk	0.0061	[daN/cm²]

Copertura a due falde D.M. 17-01-18 §3.4.3.3

α1	30	[deg]
α2	30	[deg]
μ1,I	0.8	
μ2,I	0.8	
μ1,II	0.4	
μ2,II	0.8	
μ1,III	0.8	
μ2,III	0.4	
q1,I	0.0049	[daN/cm²]
q2,I	0.0049	[daN/cm²]
q1,II	0.0024	[daN/cm²]
q2,II	0.0049	[daN/cm²]
q1,III	0.0049	[daN/cm²]
q2,III	0.0024	[daN/cm²]

$$\mu_{1,I} = 0.8$$

$$q_{1,I} = 0.0049$$

$$\mu_{1,II} = 0.4$$

$$q_{1,II} = 0.0024$$

$$\mu_{1,III} = 0.8$$

$$q_{1,III} = 0.0049$$

$$\mu_{2,I} = 0.8$$

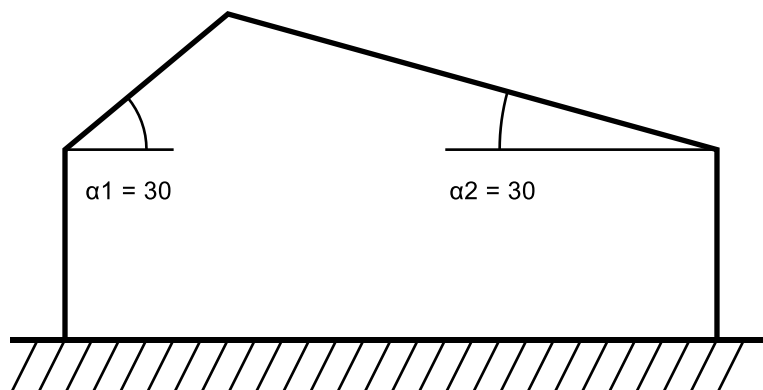
$$q_{2,I} = 0.0049$$

$$\mu_{2,II} = 0.8$$

$$q_{2,II} = 0.0049$$

$$\mu_{2,III} = 0.4$$

$$q_{2,III} = 0.0024$$



6.2.3 Condizioni elementari di carico

Descrizione: nome assegnato alla condizione elementare.

Nome breve: nome breve assegnato alla condizione elementare.

Durata: descrive la durata della condizione (necessario per strutture in legno).

ψ_0 : coefficiente moltiplicatore ψ_0 . Il valore è adimensionale.

ψ_1 : coefficiente moltiplicatore ψ_1 . Il valore è adimensionale.

ψ_2 : coefficiente moltiplicatore ψ_2 . Il valore è adimensionale.

Con segno: descrive se la condizione elementare ha la possibilità di variare di segno.

Descrizione	Nome breve	Durata	ψ_0	ψ_1	ψ_2	Con segno
Pesi strutturali	Pesi	Permanente				
Permanententi portati	Port.	Permanente				
Variabile C	Variabile C	Media	0.7	0.7	0.6	
Neve	Neve	Media	0.5	0.2	0	
ΔT	ΔT	Media	0.6	0.5	0	No
Sisma X SLV	X SLV					
Sisma Y SLV	Y SLV					
Sisma Z SLV	Z SLV					
Eccentricità Y per sisma X SLV	EY SLV					
Eccentricità X per sisma Y SLV	EX SLV					
Sisma X SLD	X SLD					
Sisma Y SLD	Y SLD					
Sisma Z SLD	Z SLD					
Eccentricità Y per sisma X SLD	EY SLD					
Eccentricità X per sisma Y SLD	EX SLD					
Sisma X SLO	X SLO					
Sisma Y SLO	Y SLO					
Sisma Z SLO	Z SLO					
Eccentricità Y per sisma X SLO	EY SLO					
Eccentricità X per sisma Y SLO	EX SLO					
Terreno sisma X SLV	Tr x SLV					
Terreno sisma Y SLV	Tr y SLV					
Terreno sisma Z SLV	Tr z SLV					
Terreno sisma X SLD	Tr x SLD					
Terreno sisma Y SLD	Tr y SLD					
Terreno sisma Z SLD	Tr z SLD					
Terreno sisma X SLO	Tr x SLO					
Terreno sisma Y SLO	Tr y SLO					
Terreno sisma Z SLO	Tr z SLO					
Rig. Ux	R Ux					
Rig. Uy	R Uy					
Rig. Rz	R Rz					

6.2.4 Combinazioni di carico

Nome: E' il nome esteso che contraddistingue la condizione elementare di carico.

Nome breve: E' il nome compatto della condizione elementare di carico, che viene utilizzato altrove nella relazione.

Pesi: Pesi strutturali

Port.: Permanententi portati

Variabile C: Variabile C

Neve: Neve

ΔT : ΔT

- X SLO:** Sisma X SLO
Y SLO: Sisma Y SLO
Z SLO: Sisma Z SLO
EY SLO: Eccentricità Y per sisma X SLO
EX SLO: Eccentricità X per sisma Y SLO
Tr x SLO: Terreno sisma X SLO
Tr y SLO: Terreno sisma Y SLO
Tr z SLO: Terreno sisma Z SLO
X SLD: Sisma X SLD
Y SLD: Sisma Y SLD
Z SLD: Sisma Z SLD
EY SLD: Eccentricità Y per sisma X SLD
EX SLD: Eccentricità X per sisma Y SLD
Tr x SLD: Terreno sisma X SLD
Tr y SLD: Terreno sisma Y SLD
Tr z SLD: Terreno sisma Z SLD
X SLV: Sisma X SLV
Y SLV: Sisma Y SLV
Z SLV: Sisma Z SLV
EY SLV: Eccentricità Y per sisma X SLV
EX SLV: Eccentricità X per sisma Y SLV
Tr x SLV: Terreno sisma X SLV
Tr y SLV: Terreno sisma Y SLV
Tr z SLV: Terreno sisma Z SLV
R Ux: Rig. Ux
R Uy: Rig. Uy
R Rz: Rig. Rz

Tutte le combinazioni di carico vengono raggruppate per famiglia di appartenenza. Le celle di una riga contengono i coefficienti moltiplicatori della i-esima combinazione, dove il valore della prima cella è da intendersi come moltiplicatore associato alla prima condizione elementare, la seconda cella si riferisce alla seconda condizione elementare e così via.

Famiglia SLU

Il nome compatto della famiglia è SLU.

Nome	Nome breve	Pesi	Port.	Variabile C	Neve	ΔT
1	SLU 1	1	0.8	0	0	0
2	SLU 2	1	0.8	0	1.5	0
3	SLU 3	1	0.8	1.05	1.5	0
4	SLU 4	1	0.8	1.5	0	0
5	SLU 5	1	0.8	1.5	0.75	0
6	SLU 6	1	1.5	0	0	0
7	SLU 7	1	1.5	0	1.5	0
8	SLU 8	1	1.5	1.05	1.5	0
9	SLU 9	1	1.5	1.5	0	0
10	SLU 10	1	1.5	1.5	0.75	0
11	SLU 11	1.3	0.8	0	0	0
12	SLU 12	1.3	0.8	0	1.5	0
13	SLU 13	1.3	0.8	1.05	1.5	0
14	SLU 14	1.3	0.8	1.5	0	0
15	SLU 15	1.3	0.8	1.5	0.75	0
16	SLU 16	1.3	1.5	0	0	0
17	SLU 17	1.3	1.5	0	1.5	0
18	SLU 18	1.3	1.5	1.05	1.5	0
19	SLU 19	1.3	1.5	1.5	0	0
20	SLU 20	1.3	1.5	1.5	0.75	0

Famiglia SLE rara

Il nome compatto della famiglia è SLE RA.

Nome	Nome breve	Pesi	Port.	Variabile C	Neve	ΔT
1	SLE RA 1	1	1	0	0	0
2	SLE RA 2	1	1	0	1	0
3	SLE RA 3	1	1	0.7	1	0
4	SLE RA 4	1	1	1	0	0
5	SLE RA 5	1	1	1	0.5	0

Famiglia SLE frequente

Il nome compatto della famiglia è SLE FR.

Nome	Nome breve	Pesi	Port.	Variabile C	Neve	ΔT
1	SLE FR 1	1	1	0	0	0
2	SLE FR 2	1	1	0	0.2	0
3	SLE FR 3	1	1	0.6	0.2	0
4	SLE FR 4	1	1	0.7	0	0

Famiglia SLE quasi permanente

Il nome compatto della famiglia è SLE QP.

Nome	Nome breve	Pesi	Port.	Variabile C	Neve	ΔT
1	SLE QP 1	1	1	0	0	0
2	SLE QP 2	1	1	0.6	0	0

Famiglia SLU eccezionale

Il nome compatto della famiglia è SLU EX.

Nome	Nome breve	Pesi	Port.	Variabile C	Neve	ΔT
------	------------	------	-------	-------------	------	----

Famiglia SLO

Il nome compatto della famiglia è SLO.

Poiché il numero di condizioni elementari previste per le combinazioni di questa famiglia è cospicuo, la tabella verrà spezzata in più parti.

Nome	Nome breve	Pesi	Port.	Variabile C	Neve	ΔT	X SLO	Y SLO
1	SLO 1	1	1	0.6	0	0	-1	-0.3
2	SLO 2	1	1	0.6	0	0	-1	-0.3
3	SLO 3	1	1	0.6	0	0	-1	-0.3
4	SLO 4	1	1	0.6	0	0	-1	-0.3
5	SLO 5	1	1	0.6	0	0	-1	0.3
6	SLO 6	1	1	0.6	0	0	-1	0.3
7	SLO 7	1	1	0.6	0	0	-1	0.3
8	SLO 8	1	1	0.6	0	0	-1	0.3
9	SLO 9	1	1	0.6	0	0	-0.3	-1
10	SLO 10	1	1	0.6	0	0	-0.3	-1
11	SLO 11	1	1	0.6	0	0	-0.3	-1
12	SLO 12	1	1	0.6	0	0	-0.3	-1
13	SLO 13	1	1	0.6	0	0	-0.3	1
14	SLO 14	1	1	0.6	0	0	-0.3	1
15	SLO 15	1	1	0.6	0	0	-0.3	1
16	SLO 16	1	1	0.6	0	0	-0.3	1
17	SLO 17	1	1	0.6	0	0	0.3	-1
18	SLO 18	1	1	0.6	0	0	0.3	-1
19	SLO 19	1	1	0.6	0	0	0.3	-1
20	SLO 20	1	1	0.6	0	0	0.3	-1
21	SLO 21	1	1	0.6	0	0	0.3	1
22	SLO 22	1	1	0.6	0	0	0.3	1
23	SLO 23	1	1	0.6	0	0	0.3	1
24	SLO 24	1	1	0.6	0	0	0.3	1
25	SLO 25	1	1	0.6	0	0	1	-0.3
26	SLO 26	1	1	0.6	0	0	1	-0.3
27	SLO 27	1	1	0.6	0	0	1	-0.3
28	SLO 28	1	1	0.6	0	0	1	-0.3
29	SLO 29	1	1	0.6	0	0	1	0.3
30	SLO 30	1	1	0.6	0	0	1	0.3
31	SLO 31	1	1	0.6	0	0	1	0.3
32	SLO 32	1	1	0.6	0	0	1	0.3

Nome	Nome breve	Z SLO	EY SLO	EX SLO	Tr x SLO	Tr y SLO	Tr z SLO
1	SLO 1	0	-1	-0.3	-1	-0.3	0
2	SLO 2	0	-1	0.3	-1	-0.3	0
3	SLO 3	0	1	-0.3	-1	-0.3	0
4	SLO 4	0	1	0.3	-1	-0.3	0
5	SLO 5	0	-1	-0.3	-1	0.3	0
6	SLO 6	0	-1	0.3	-1	0.3	0
7	SLO 7	0	1	-0.3	-1	0.3	0
8	SLO 8	0	1	0.3	-1	0.3	0
9	SLO 9	0	-0.3	-1	-0.3	-1	0
10	SLO 10	0	-0.3	1	-0.3	-1	0
11	SLO 11	0	0.3	-1	-0.3	-1	0
12	SLO 12	0	0.3	1	-0.3	-1	0
13	SLO 13	0	-0.3	-1	-0.3	1	0
14	SLO 14	0	-0.3	1	-0.3	1	0
15	SLO 15	0	0.3	-1	-0.3	1	0
16	SLO 16	0	0.3	1	-0.3	1	0
17	SLO 17	0	-0.3	-1	0.3	-1	0
18	SLO 18	0	-0.3	1	0.3	-1	0
19	SLO 19	0	0.3	-1	0.3	-1	0
20	SLO 20	0	0.3	1	0.3	-1	0
21	SLO 21	0	-0.3	-1	0.3	1	0
22	SLO 22	0	-0.3	1	0.3	1	0
23	SLO 23	0	0.3	-1	0.3	1	0
24	SLO 24	0	0.3	1	0.3	1	0
25	SLO 25	0	-1	-0.3	1	-0.3	0
26	SLO 26	0	-1	0.3	1	-0.3	0
27	SLO 27	0	1	-0.3	1	-0.3	0
28	SLO 28	0	1	0.3	1	-0.3	0
29	SLO 29	0	-1	-0.3	1	0.3	0
30	SLO 30	0	-1	0.3	1	0.3	0
31	SLO 31	0	1	-0.3	1	0.3	0
32	SLO 32	0	1	0.3	1	0.3	0

Famiglia SLD

Il nome compatto della famiglia è SLD.

Poiché il numero di condizioni elementari previste per le combinazioni di questa famiglia è cospicuo, la tabella verrà spezzata in più parti.

Nome	Nome breve	Pesi	Port.	Variabile C	Neve	ΔT	X SLD	Y SLD
1	SLD 1	1	1	0.6	0	0	-1	-0.3
2	SLD 2	1	1	0.6	0	0	-1	-0.3
3	SLD 3	1	1	0.6	0	0	-1	-0.3
4	SLD 4	1	1	0.6	0	0	-1	-0.3
5	SLD 5	1	1	0.6	0	0	-1	0.3
6	SLD 6	1	1	0.6	0	0	-1	0.3
7	SLD 7	1	1	0.6	0	0	-1	0.3
8	SLD 8	1	1	0.6	0	0	-1	0.3
9	SLD 9	1	1	0.6	0	0	-0.3	-1
10	SLD 10	1	1	0.6	0	0	-0.3	-1
11	SLD 11	1	1	0.6	0	0	-0.3	-1
12	SLD 12	1	1	0.6	0	0	-0.3	-1
13	SLD 13	1	1	0.6	0	0	-0.3	1
14	SLD 14	1	1	0.6	0	0	-0.3	1
15	SLD 15	1	1	0.6	0	0	-0.3	1
16	SLD 16	1	1	0.6	0	0	-0.3	1
17	SLD 17	1	1	0.6	0	0	0.3	-1
18	SLD 18	1	1	0.6	0	0	0.3	-1

Nome	Nome breve	Pesi	Port.	Variabile C	Neve	ΔT	X SLD	Y SLD
19	SLD 19	1	1	0.6	0	0	0.3	-1
20	SLD 20	1	1	0.6	0	0	0.3	-1
21	SLD 21	1	1	0.6	0	0	0.3	1
22	SLD 22	1	1	0.6	0	0	0.3	1
23	SLD 23	1	1	0.6	0	0	0.3	1
24	SLD 24	1	1	0.6	0	0	0.3	1
25	SLD 25	1	1	0.6	0	0	1	-0.3
26	SLD 26	1	1	0.6	0	0	1	-0.3
27	SLD 27	1	1	0.6	0	0	1	-0.3
28	SLD 28	1	1	0.6	0	0	1	-0.3
29	SLD 29	1	1	0.6	0	0	1	0.3
30	SLD 30	1	1	0.6	0	0	1	0.3
31	SLD 31	1	1	0.6	0	0	1	0.3
32	SLD 32	1	1	0.6	0	0	1	0.3

Nome	Nome breve	Z SLD	EY SLD	EX SLD	Tr x SLD	Tr y SLD	Tr z SLD
1	SLD 1	0	-1	-0.3	-1	-0.3	0
2	SLD 2	0	-1	0.3	-1	-0.3	0
3	SLD 3	0	1	-0.3	-1	-0.3	0
4	SLD 4	0	1	0.3	-1	-0.3	0
5	SLD 5	0	-1	-0.3	-1	0.3	0
6	SLD 6	0	-1	0.3	-1	0.3	0
7	SLD 7	0	1	-0.3	-1	0.3	0
8	SLD 8	0	1	0.3	-1	0.3	0
9	SLD 9	0	-0.3	-1	-0.3	-1	0
10	SLD 10	0	-0.3	1	-0.3	-1	0
11	SLD 11	0	0.3	-1	-0.3	-1	0
12	SLD 12	0	0.3	1	-0.3	-1	0
13	SLD 13	0	-0.3	-1	-0.3	1	0
14	SLD 14	0	-0.3	1	-0.3	1	0
15	SLD 15	0	0.3	-1	-0.3	1	0
16	SLD 16	0	0.3	1	-0.3	1	0
17	SLD 17	0	-0.3	-1	0.3	-1	0
18	SLD 18	0	-0.3	1	0.3	-1	0
19	SLD 19	0	0.3	-1	0.3	-1	0
20	SLD 20	0	0.3	1	0.3	-1	0
21	SLD 21	0	-0.3	-1	0.3	1	0
22	SLD 22	0	-0.3	1	0.3	1	0
23	SLD 23	0	0.3	-1	0.3	1	0
24	SLD 24	0	0.3	1	0.3	1	0
25	SLD 25	0	-1	-0.3	1	-0.3	0
26	SLD 26	0	-1	0.3	1	-0.3	0
27	SLD 27	0	1	-0.3	1	-0.3	0
28	SLD 28	0	1	0.3	1	-0.3	0
29	SLD 29	0	-1	-0.3	1	0.3	0
30	SLD 30	0	-1	0.3	1	0.3	0
31	SLD 31	0	1	-0.3	1	0.3	0
32	SLD 32	0	1	0.3	1	0.3	0

Famiglia SLV

Il nome compatto della famiglia è SLV.

Poiché il numero di condizioni elementari previste per le combinazioni di questa famiglia è cospicuo, la tabella verrà spezzata in più parti.

Nome	Nome breve	Pesi	Port.	Variabile C	Neve	ΔT	X SLV	Y SLV
1	SLV 1	1	1	0.6	0	0	-1	-0.3
2	SLV 2	1	1	0.6	0	0	-1	-0.3
3	SLV 3	1	1	0.6	0	0	-1	-0.3
4	SLV 4	1	1	0.6	0	0	-1	-0.3
5	SLV 5	1	1	0.6	0	0	-1	0.3
6	SLV 6	1	1	0.6	0	0	-1	0.3
7	SLV 7	1	1	0.6	0	0	-1	0.3
8	SLV 8	1	1	0.6	0	0	-1	0.3
9	SLV 9	1	1	0.6	0	0	-0.3	-1
10	SLV 10	1	1	0.6	0	0	-0.3	-1
11	SLV 11	1	1	0.6	0	0	-0.3	-1
12	SLV 12	1	1	0.6	0	0	-0.3	-1
13	SLV 13	1	1	0.6	0	0	-0.3	1
14	SLV 14	1	1	0.6	0	0	-0.3	1
15	SLV 15	1	1	0.6	0	0	-0.3	1
16	SLV 16	1	1	0.6	0	0	-0.3	1
17	SLV 17	1	1	0.6	0	0	0.3	-1
18	SLV 18	1	1	0.6	0	0	0.3	-1
19	SLV 19	1	1	0.6	0	0	0.3	-1
20	SLV 20	1	1	0.6	0	0	0.3	-1
21	SLV 21	1	1	0.6	0	0	0.3	1
22	SLV 22	1	1	0.6	0	0	0.3	1
23	SLV 23	1	1	0.6	0	0	0.3	1
24	SLV 24	1	1	0.6	0	0	0.3	1
25	SLV 25	1	1	0.6	0	0	1	-0.3
26	SLV 26	1	1	0.6	0	0	1	-0.3
27	SLV 27	1	1	0.6	0	0	1	-0.3
28	SLV 28	1	1	0.6	0	0	1	-0.3
29	SLV 29	1	1	0.6	0	0	1	0.3
30	SLV 30	1	1	0.6	0	0	1	0.3
31	SLV 31	1	1	0.6	0	0	1	0.3
32	SLV 32	1	1	0.6	0	0	1	0.3

Nome	Nome breve	Z SLV	EY SLV	EX SLV	Tr x SLV	Tr y SLV	Tr z SLV
1	SLV 1	0	-1	-0.3	-1	-0.3	0
2	SLV 2	0	-1	0.3	-1	-0.3	0
3	SLV 3	0	1	-0.3	-1	-0.3	0
4	SLV 4	0	1	0.3	-1	-0.3	0
5	SLV 5	0	-1	-0.3	-1	0.3	0
6	SLV 6	0	-1	0.3	-1	0.3	0
7	SLV 7	0	1	-0.3	-1	0.3	0
8	SLV 8	0	1	0.3	-1	0.3	0
9	SLV 9	0	-0.3	-1	-0.3	-1	0
10	SLV 10	0	-0.3	1	-0.3	-1	0
11	SLV 11	0	0.3	-1	-0.3	-1	0

Nome	Nome breve	Z SLV	EY SLV	EX SLV	Tr x SLV	Tr y SLV	Tr z SLV
12	SLV 12	0	0.3	1	-0.3	-1	0
13	SLV 13	0	-0.3	-1	-0.3	1	0
14	SLV 14	0	-0.3	1	-0.3	1	0
15	SLV 15	0	0.3	-1	-0.3	1	0
16	SLV 16	0	0.3	1	-0.3	1	0
17	SLV 17	0	-0.3	-1	0.3	-1	0
18	SLV 18	0	-0.3	1	0.3	-1	0
19	SLV 19	0	0.3	-1	0.3	-1	0
20	SLV 20	0	0.3	1	0.3	-1	0
21	SLV 21	0	-0.3	-1	0.3	1	0
22	SLV 22	0	-0.3	1	0.3	1	0
23	SLV 23	0	0.3	-1	0.3	1	0
24	SLV 24	0	0.3	1	0.3	1	0
25	SLV 25	0	-1	-0.3	1	-0.3	0
26	SLV 26	0	-1	0.3	1	-0.3	0
27	SLV 27	0	1	-0.3	1	-0.3	0
28	SLV 28	0	1	0.3	1	-0.3	0
29	SLV 29	0	-1	-0.3	1	0.3	0
30	SLV 30	0	-1	0.3	1	0.3	0
31	SLV 31	0	1	-0.3	1	0.3	0
32	SLV 32	0	1	0.3	1	0.3	0

Famiglia Calcolo rigidezza torsionale/flessionale di piano

Il nome compatto della famiglia è CRTFP.

Nome	Nome breve	R Ux	R Uy	R Rz
Rig. Ux+	CRTFP Ux+	1	0	0
Rig. Ux-	CRTFP Ux-	-1	0	0
Rig. Uy+	CRTFP Uy+	0	1	0
Rig. Uy-	CRTFP Uy-	0	-1	0
Rig. Rz+	CRTFP Rz+	0	0	1
Rig. Rz-	CRTFP Rz-	0	0	-1

6.2.5 Definizioni di carichi superficiali

Nome: nome identificativo della definizione di carico.

Valori: valori associati alle condizioni di carico.

Condizione: condizione di carico a cui sono associati i valori.

Descrizione: nome assegnato alla condizione elementare.

Valore: modulo del carico superficiale applicato alla superficie. [daN/cm²]

Applicazione: modalità con cui il carico è applicato alla superficie.

Nome	Valori		
	Condizione	Valore	Applicazione
Descrizione			
Copertura	Pesi strutturali	0.0085	Verticale
	Permanenti portati	0.008	Verticale
	Variabile C	0	Verticale
	Neve	0.005	Verticale
Plafone	Pesi strutturali	0.0156	Verticale
	Permanenti portati	0.003	Verticale
	Variabile C	0.005	Verticale
	Neve	0	Verticale

6.3 Quote

6.3.1 Livelli

Descrizione breve: nome sintetico assegnato al livello.

Descrizione: nome assegnato al livello.

Quota: quota superiore espressa nel sistema di riferimento assoluto. [cm]

Spessore: spessore del livello. [cm]

Descrizione breve	Descrizione	Quota	Spessore
L1	Fondazione	0	100
L2	Piano 1	440	20

6.3.2 Falde

Descrizione breve: nome sintetico assegnato alla falda.

Descrizione: nome assegnato alla falda.

Sp.: spessore del piano della falda. [cm]

Primo punto: primo punto di definizione del piano dell'estradosso della falda.

X: coordinata X. [cm]

Y: coordinata Y. [cm]

Quota: quota. esprimibile come livello, falda, piano orizzontale alla Z specificata. [cm]

Secondo punto: secondo punto di definizione del piano dell'estradosso della falda.

X: coordinata X. [cm]

Y: coordinata Y. [cm]

Quota: quota. esprimibile come livello, falda, piano orizzontale alla Z specificata. [cm]

Terzo punto: terzo punto di definizione del piano dell'estradosso della falda.

X: coordinata X. [cm]

Y: coordinata Y. [cm]

Quota: quota. esprimibile come livello, falda, piano orizzontale alla Z specificata. [cm]

Descrizione breve	Descrizione	Sp.	Primo punto			Secondo punto			Terzo punto		
			X	Y	Quota	X	Y	Quota	X	Y	Quota
F1	Falda 1	24	0	0	Piano 1	1540	0	Piano 1	1540	389	655
F2	Falda 2	24	0	389	655	1540	389	655	1540	778	Piano 1

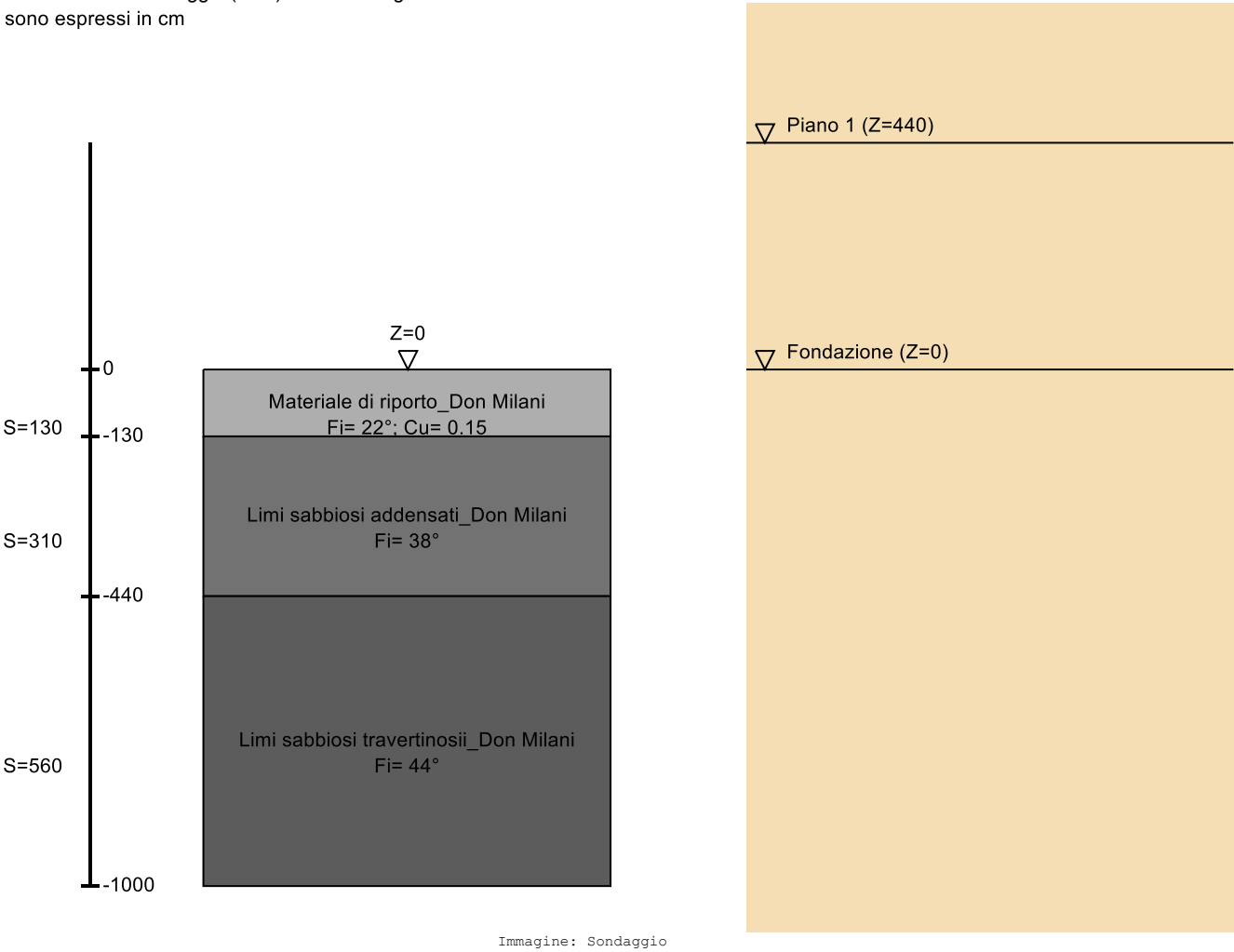
6.3.3 Tronchi

Descrizione breve: nome sintetico assegnato al tronco.
Descrizione: nome assegnato al tronco.
Quota 1: riferimento della prima quota di definizione del tronco. esprimibile come livello, falda, piano orizzontale alla Z specificata. [cm]
Quota 2: riferimento della seconda quota di definizione del tronco. esprimibile come livello, falda, piano orizzontale alla Z specificata. [cm]

Descrizione breve	Descrizione	Quota 1	Quota 2
T1	Fondazione - Piano 1	Fondazione	Piano 1
T2	Piano 1 - Falda 1	Piano 1	Falda 1
T3	Piano 1 - Falda 2	Piano 1	Falda 2

6.4 Sondaggi del sito

Vengono elencati in modo sintetico tutti i sondaggi risultanti dalle verticali di indagine condotte in sito, con l'indicazione dei terreni incontrati, degli spessori e dell'eventuale falda acquifera.
Nome attribuito al sondaggio: Sondaggio
Coordinate planimetriche del sondaggio nel sistema globale scelto: 0, 0
Quota della sommità del sondaggio (P.C.) nel sistema globale scelto: 0
I valori sono espressi in cm



Stratigrafie

Terreno: terreno mediamente uniforme presente nello strato.
Sp.: spessore dello strato. [cm]
Li_{qf}: indica se considerare lo strato come liquefacibile nelle combinazioni sismiche. Con 'Da verifica' viene considerato quanto risulta dalla verifica condotta a fine calcolo solutore.
K_{or,i}: coefficiente K orizzontale al livello inferiore dello strato per modellazione palo. [daN/cm³]
K_{or,s}: coefficiente K orizzontale al livello superiore dello strato per modellazione palo. [daN/cm³]
K_{ve,i}: coefficiente K verticale al livello inferiore dello strato per modellazione palo. [daN/cm³]
K_{ve,s}: coefficiente K verticale al livello superiore dello strato per modellazione palo. [daN/cm³]
E_{el,s}: modulo elastico al livello superiore dello strato per calcolo cedimenti istantanei; 0 per non calcolarli. [daN/cm²]
E_{el,i}: modulo elastico al livello inferiore dello strato per calcolo cedimenti istantanei; 0 per non calcolarli. [daN/cm²]
E_{ed,s}: modulo edometrico al livello superiore per calcolo cedimenti complessivi; 0 per non calcolarli. [daN/cm²]
E_{ed,i}: modulo edometrico al livello inferiore per calcolo cedimenti complessivi; 0 per non calcolarli. [daN/cm²]
CC,s: coefficiente di compressione vergine CC al livello superiore per calcolo cedimenti di consolidazione; 0 per non calcolarli. Il valore è adimensionale.
CC,i: coefficiente di compressione vergine CC al livello inferiore per calcolo cedimenti di consolidazione; 0 per non calcolarli. Il valore è adimensionale.
CR,s: coefficiente di ricomprensione CR al livello superiore per calcolo cedimenti di consolidazione; 0 per non calcolarli. Il valore è adimensionale.

CR_i: coefficiente di ricompressione CR al livello inferiore per calcolo cedimenti di consolidazione; 0 per non calcolarli. Il valore è adimensionale.

E0_s: indice dei vuoti E0 al livello superiore per calcolo cedimenti di consolidazione. Il valore è adimensionale.

E0_i: indice dei vuoti E0 al livello inferiore per calcolo cedimenti di consolidazione. Il valore è adimensionale.

OCR_s: indice di sovraconsolidazione OCR al livello superiore per calcolo cedimenti di consolidazione; 1 per terreno NC. Il valore è adimensionale.

OCR_i: indice di sovraconsolidazione OCR al livello inferiore per calcolo cedimenti di consolidazione; 1 per terreno NC. Il valore è adimensionale.

Terreno	Sp.	Liqf	Kor,i	Kor,s	Kve,i	Kve,s	Eel,s	Eel,i	Eed,s	Eed,i	CC,s	CC,i	CR,s	CR,i	E0,s	E0,i	OCR,s	OCR,i
Materiale di riporto_Don Milani	130	No	1.5	1	1	1	336	336	0	0	0	0	0	0	0	0	1	1
Limi sabbiosi addensati_Don Milani	310	No	1.5	1	1	1	80	80	0	0	0	0	0	0	0	0	1	1
Limi sabbiosi travertinosi_Don Milani	560	No	1.5	1	1	1	80	80	0	0	0	0	0	0	0	0	1	1

6.5 Elementi di input

6.5.1 Fili fissi

6.5.1.1 Fili fissi di piano

Livello: quota di inserimento espressa con notazione breve esprimibile come livello, falda, piano orizzontale alla Z specificata. [cm]

Punto: punto di inserimento.

X: coordinata X. [cm]

Y: coordinata Y. [cm]

Estradosso: distanza dalla quota di inserimento misurata in direzione ortogonale al piano della quota e con verso positivo verso l'alto. [cm]

Angolo: angolo misurato dal semiasse positivo delle ascisse in verso antiorario. [deg]

Tipo: tipo di simbolo.

T.c.: testo completo visualizzato accanto al filo fisso, costituito dalla concatenazione del prefisso e del testo.

Livello	Punto		Estradosso	Angolo	Tipo	T.c.
	X	Y				
L1	515	0	0	90	Croce	7
L1	1540	22.5	0	180	Piano	13
L1	1025	389	0	90	Croce	11
L1	0	22.5	0	0	Piano	1
L1	270	389	0	180	Piano	5
L1	0	755.5	0	0	Piano	3
L1	1540	755.5	0	180	Piano	15
L1	1025	0	0	90	Croce	10

6.5.2 Travi di fondazione

6.5.2.1 Fondazioni di travi

Descrizione breve: descrizione breve usata nelle tabelle dei capitoli delle travi di fondazione.

Stratigrafia: stratigrafia del terreno nel punto medio in pianta dell'elemento.

Angolo pendio: angolo del pendio rispetto l'orizzontale; il valore deve essere positivo per opere in sommità di un pendio mentre deve essere negativo per opere al piede di un pendio. [deg]

K verticale: coefficiente di sottofondo verticale del letto di molle. [daN/cm³]

Limite compressione: pressione limite di plasticizzazione a compressione del letto di molle. [daN/cm²]

Limite trazione: pressione limite di plasticizzazione a trazione del letto di molle. [daN/cm²]

Magrone: presenza e caratteristiche dell'eventuale magrone.

Terreno laterale: caratteristiche del terreno presente lateralmente all'elemento di fondazione. Il suo spessore rappresenta l'approfondimento della fondazione e costituisce un sovraccarico agente sul piano di posa.

Descrizione breve	Stratigrafia	Angolo pendio	K verticale	Limite compressione	Limite trazione	Magrone	Terreno laterale
FT1	Sondaggio Papigno : 0	0	Da Stratigrafia (9.005)	Da Stratigrafia (16.627)	Da Stratigrafia (0)	No	Si; Default (Materiale di riporto_Don Milani); Default (75); 0
FT2	Sondaggio Papigno : 0	0	Da Stratigrafia (9.639)	Da Stratigrafia (17.375)	Da Stratigrafia (0)	No	Si; Default (Materiale di riporto_Don Milani); Default (75); 0

6.5.2.2 Travi di fondazione C.A. di piano

Sezione: riferimento ad una definizione di sezione C.A..

P.i.: posizione dei punti d'inserimento rispetto alla geometria della sezione. SA=Sinistra anima, CA=Centro anima, DA=Destra anima

Liv.: quota del punto di inserimento iniziale. esprimibile come livello, falda, piano orizzontale alla Z specificata. [cm]

Punto i.: punto di inserimento iniziale.

X: coordinata X. [cm]

Y: coordinata Y. [cm]

Punto f.: punto di inserimento finale.

X: coordinata X. [cm]

Y: coordinata Y. [cm]

Estr.: distanza dalla quota di inserimento misurata in direzione ortogonale al piano della quota e con verso positivo verso l'alto. [cm]

Mat.: riferimento ad una definizione di materiale calcestruzzo.
Car.lin.: riferimento alla definizione di un carico lineare.L: valori del carico espressi nel sistema locale dell'elemento.G: valori del carico espressi nel sistema globale.
Sovr.: aliquota di sovrarresistenza da assicurare in verifica.
S.Z: indica se l'elemento deve essere verificato considerando il sisma verticale.
C.i.: svincolo o cerniera da applicare al relativo estremo dell'asta nel modello.
C.f.: svincolo o cerniera da applicare al relativo estremo dell'asta nel modello.
P.lin.: peso per unità di lunghezza. [daN/cm]
Fond.: riferimento alla fondazione sottostante l'elemento.

Sezione	P.i.	Liv.	Punto i.		Punto f.		Estr.	Mat.	Car.lin.	Sovr.	S.Z	C.i.	C.f.	P.lin.	Fond.
			X	Y	X	Y									
R 75x75	CA	L1	0	0	1540	0	0	C25/30	Nessuno; G	0	No	No	No	14.06	FT1
R 75x75	CA	L1	1540	0	1540	389	0	C25/30	Nessuno; G	0	No	No	No	14.06	FT2
R 75x75	CA	L1	0	778	0	389	0	C25/30	Nessuno; G	0	No	No	No	14.06	FT2
R 75x75	CA	L1	1540	389	1540	778	0	C25/30	Nessuno; G	0	No	No	No	14.06	FT2
R 75x75	CA	L1	1540	778	0	778	0	C25/30	Nessuno; G	0	No	No	No	14.06	FT1
R 75x75	CA	L1	270	778	270	389	0	C25/30	Nessuno; G	0	No	No	No	14.06	FT2
R 75x75	CA	L1	270	389	270	0.1	0	C25/30	Nessuno; G	0	No	No	No	14.06	FT2
R 75x75	CA	L1	0	389	0	0	0	C25/30	Nessuno; G	0	No	No	No	14.06	FT2

6.5.3 Travi in legno

6.5.3.1 Travi in legno di piano

Sezione: riferimento ad una definizione di sezione in legno
P.i.: posizione dei punti d'inserimento rispetto alla geometria della sezione. S=Sinistra, C=Centro, D=Destra
Liv.: quota del punto di inserimento iniziale. esprimibile come livello, falda, piano orizzontale alla Z specificata. [cm]
Punto i.: punto di inserimento iniziale.
X: coordinata X. [cm]
Y: coordinata Y. [cm]
Punto f.: punto di inserimento finale.
X: coordinata X. [cm]
Y: coordinata Y. [cm]
Estr.: distanza dalla quota di inserimento misurata in direzione ortogonale al piano della quota e con verso positivo verso l'alto. [cm]
Mat.: riferimento ad una definizione di materiale in legno.
Car.lin.: riferimento alla definizione di un carico lineare.L: valori del carico espressi nel sistema locale dell'elemento.G: valori del carico espressi nel sistema globale.
Sovr.: aliquota di sovrarresistenza da assicurare in verifica.
S.Z: indica se l'elemento deve essere verificato considerando il sisma verticale.
C.i.: svincolo o cerniera da applicare al relativo estremo dell'asta nel modello.
C.f.: svincolo o cerniera da applicare al relativo estremo dell'asta nel modello.
P.lin.: peso per unità di lunghezza. [daN/cm]

Sezione	P.i.	Liv.	Punto i.		Punto f.		Estr.	Mat.	Car.lin.	Sovr.	S.Z	C.i.	C.f.	P.lin.
			X	Y	X	Y								
R 20x20	C	L2	1025	0	1025	778	0	OLD GL 24h EN 14080	Nessuno; G	0	No	Svincolo: M3	Svincolo: M3	0.15
R 20x20	C	L2	515	0	515	778	0	OLD GL 24h EN 14080	Nessuno; G	0	No	Svincolo: M3	Svincolo: M3	0.15

6.5.3.2 Travi in legno di falda

Sezione: riferimento ad una definizione di sezione in legno
P.i.: posizione dei punti d'inserimento rispetto alla geometria della sezione. S=Sinistra, C=Centro, D=Destra
Fal.: quota del punto di inserimento iniziale. esprimibile come livello, falda, piano orizzontale alla Z specificata. [cm]
Punto i.: punto di inserimento iniziale.
X: coordinata X. [cm]
Y: coordinata Y. [cm]
Punto f.: punto di inserimento finale.
X: coordinata X. [cm]
Y: coordinata Y. [cm]
Estr.: distanza dalla quota di inserimento misurata in direzione ortogonale al piano della quota e con verso positivo verso l'alto. [cm]
Sopraf.: posizionamento sopra falda della trave di falda.
Mat.: riferimento ad una definizione di materiale in legno.
Car.lin.: riferimento alla definizione di un carico lineare.L: valori del carico espressi nel sistema locale dell'elemento.G: valori del carico espressi nel sistema globale.
Sovr.: aliquota di sovrarresistenza da assicurare in verifica.
S.Z: indica se l'elemento deve essere verificato considerando il sisma verticale.
C.i.: svincolo o cerniera da applicare al relativo estremo dell'asta nel modello.
C.f.: svincolo o cerniera da applicare al relativo estremo dell'asta nel modello.
P.lin.: peso per unità di lunghezza. [daN/cm]

Sezione	P.i.	Fal.	Punto i.		Punto f.		Estr.	Sopraf.	Mat.	Car.lin.	Sovr.	S.Z	C.i.	C.f.	P.lin.
			X	Y	X	Y									
R 20x20	C	F1	1025	0	1025	389	0	No	OLD GL 24h EN 14080	Nessuno; G	0	No	Svincolo: M3	Svincolo: M3	0.15
R 20x20	C	F1	515	0	515	389	0	No	OLD GL 24h EN 14080	Nessuno; G	0	No	Svincolo: M3	Svincolo: M3	0.15
R 20x20	C	F2	1025	778	1025	389	0	No	OLD GL 24h EN 14080	Nessuno; G	0	No	Svincolo: M3	Svincolo: M3	0.15
R 20x20	C	F2	515	778	515	389	0	No	OLD GL 24h EN 14080	Nessuno; G	0	No	Svincolo: M3	Svincolo: M3	0.15

6.5.4 Pareti in muratura

Tr.: riferimento al tronco indicante la quota inferiore e superiore.

Sp.: spessore misurato in direzione ortogonale al piano medio dell'elemento. [cm]

P.i.: posizione del punto di inserimento rispetto ad una sezione verticale, vista dal punto iniziale verso il punto finale.

Punto i.: punto iniziale in pianta.

X: coordinata X. [cm]

Y: coordinata Y. [cm]

Punto f.: punto finale in pianta.

X: coordinata X. [cm]

Y: coordinata Y. [cm]

Materiale: riferimento ad una definizione di materiale muratura.

Car.pot.: riferimento alla definizione di un carico potenziale. Accetta anche il valore "Nessuno".

DeltaT: riferimento alla definizione di una variazione termica. Accetta anche il valore "Nessuno".

Sovr.: aliquota di sovrarresistenza da assicurare in verifica.

S.Z: indica se l'elemento deve essere verificato considerando il sisma verticale.

P.sup.: peso per unità di superficie. [daN/cm²]

Aperture: riferimenti a tutti gli elementi che forano la parete.

Tr.	Sp.	P.i.	Punto i.		Punto f.		Materiale	Car.pot.	DeltaT	Sovr.	S.Z	P.sup.	Aperture
			X	Y	X	Y							
T1	45	Centro	0	0	0	778	(Circolare 7 21-01-19 C8.5.I) Muratura in pietre a spacco con buona tessitura LC1 3			0	No	0.0945	W1, W2
T1	45	Centro	1540	778	1540	0	(Circolare 7 21-01-19 C8.5.I) Muratura in pietre a spacco con buona tessitura LC1 3			0	No	0.0945	W3
T1	45	Centro	1540	0	0	0	(Circolare 7 21-01-19 C8.5.I) Muratura in pietre a spacco con buona tessitura LC1 3			0	No	0.0945	W4, W5, W6
T1	45	Centro	0	778	1540	778	(Circolare 7 21-01-19 C8.5.I) Muratura in pietre a spacco con buona tessitura LC1 3			0	No	0.0945	
T1	25	Centro	270	778	270	389	(Circolare 7 21-01-19 C8.5.I) Muratura in mattoni pieni e malta di calce LC1 1			0	No	0.045	
T1	25	Centro	270	389	270	0	(Circolare 7 21-01-19 C8.5.I) Muratura in mattoni pieni e malta di calce LC1 1			0	No	0.045	W7
T2	45	Centro	1540	389	1540	22.5	(Circolare 7 21-01-19 C8.5.I) Muratura in pietre a spacco con buona tessitura LC1 3			0	No	0.0945	
T2	45	Centro	0	22.5	0	389	(Circolare 7 21-01-19 C8.5.I) Muratura in pietre a spacco con buona tessitura LC1 3			0	No	0.0945	
T3	45	Centro	1540	755.5	1540	389	(Circolare 7 21-01-19 C8.5.I) Muratura in pietre a spacco con buona tessitura LC1 3			0	No	0.0945	
T3	45	Centro	0	389	0	755.5	(Circolare 7 21-01-19 C8.5.I) Muratura in pietre a spacco con buona tessitura LC1 3			0	No	0.0945	
T2	25	Centro	270	389	270	22.5	(Circolare 7 21-01-19 C8.5.I) Muratura in mattoni pieni e malta di calce LC1 1			0	No	0.045	
T3	25	Centro	270	755.5	270	389	(Circolare 7 21-01-19 C8.5.I) Muratura in mattoni pieni e malta di calce LC1 1			0	No	0.045	

6.5.5 Aperture su pareti

Desc.: descrizione breve dell'apertura utilizzata dalle pareti.

Tr.: riferimento al tronco indicante la quota inferiore e superiore.

Sp.: spessore misurato in direzione ortogonale al piano medio dell'elemento. [cm]

P.i.: posizione del punto di inserimento rispetto ad una sezione verticale, vista dal punto iniziale verso il punto finale.

Porta: apertura fino al pavimento o presenza della chiusura inferiore.
Architrave: presenza della chiusura superiore o apertura fino al soffitto.
Larghezza: larghezza della finestra. [cm]
Altezza: altezza della finestra. [cm]
Dist.inf.: distanza dalla quota inferiore. [cm]
Dist.lat.: distanza dal punto di riferimento. [cm]
Punto di rif.: primo punto di riferimento in pianta.
X: coordinata X. [cm]
Y: coordinata Y. [cm]
Punto di dir.: secondo punto in pianta che, in coppia col punto di riferimento, definisce la direzione e quindi il piano verticale su cui giace l'apertura.
X: coordinata X. [cm]
Y: coordinata Y. [cm]

Desc.	Tr.	Sp.	P.I.	Porta	Architrave	Larghezza	Altezza	Dist.inf.	Dist.lat.	Punto di rif.		Punto di dir.	
										X	Y	X	Y
W1	T1	45	Centro	No	Si	190	160	150	294.1	-0.1	-0.1	-0.1	778
W2	T1	45	Centro	Si	Si	125	250		37.6	-0.1	-0.1	-0.1	778
W3	T1	45	Centro	Si	Si	190	325		294	1540	778	1540.1	0
W4	T1	45	Centro	No	Si	190	160	150	675	1540	0	0	0
W5	T1	45	Centro	No	Si	190	160	150	1173.8	1540	0	0	0
W6	T1	45	Centro	No	Si	190	160	150	176.3	1540	0	0	0
W7	T1	25	Centro	Si	Si	120	220		231.5	270	389	270	0

6.5.6 Carichi superficiali

6.5.6.1 Comportamenti membranali

Descrizione breve: descrizione breve usata nelle tabelle dei carichi superficiali.
Materiale: riferimento ad una definizione di calcestruzzo, legno o acciaio.N.B.: il peso degli elementi finiti membrana non viene computato.
Spessore: spessore degli elementi membrana generati dalla modellazione. [cm]
Variazione termica: riferimento alla definizione di una variazione termica. Accetta anche il valore "Nessuno".

Descrizione breve	Materiale	Spessore	Variazione termica
ME1	Rck250 LC1	4	Nessuno

6.5.6.2 Carichi superficiali di piano

Carico: riferimento alla definizione di un carico di superficie.
Solaio: caratteristiche dell'eventuale solaio in latero-cemento, C.A. o legno.
Liv.: quota di inserimento espressa con notazione breve esprimibile come livello, falda, piano orizzontale alla Z specificata. [cm]
Punti: punti di definizione in pianta.
Indice: indice del punto corrente nell'insieme dei punti di definizione dell'elemento.
X: coordinata X. [cm]
Y: coordinata Y. [cm]
Estr.: distanza dalla quota di inserimento misurata in direzione ortogonale al piano della quota e con verso positivo verso l'alto. [cm]
Angolo: direzione delle nervature che trasmettono il carico.Angolo misurato dal semiasse positivo delle ascisse in verso antiorario. [deg]
Comp.: descrizione sintetica del comportamento del carico superficiale o, nel caso di comportamento membranale, riferimento alla decrizione analitica della membrana.
Fori: riferimenti a tutti gli elementi che forano il carico superficiale.

Carico	Solaio	Liv.	Punti			Estr.	Angolo	Comp.	Fori
			Indice	X	Y				
Plafone		L2	1	1540	0	0	90	ME1	
			2	1540	778				
			3	0	778				
			4	-0.1	0.1				

6.5.6.3 Carichi superficiali di falda

Carico: riferimento alla definizione di un carico di superficie.
Solaio: caratteristiche dell'eventuale solaio in latero-cemento, C.A. o legno.
Falda: quota di inserimento espressa con notazione breve esprimibile come livello, falda, piano orizzontale alla Z specificata. [cm]
Punti: punti di definizione in pianta.
Indice: indice del punto corrente nell'insieme dei punti di definizione dell'elemento.
X: coordinata X. [cm]
Y: coordinata Y. [cm]
Estr.: distanza dalla quota di inserimento misurata in direzione ortogonale al piano della quota e con verso positivo verso l'alto. [cm]
Angolo: direzione delle nervature che trasmettono il carico.Angolo misurato dal semiasse positivo delle ascisse in verso antiorario. [deg]
Comp.: descrizione sintetica del comportamento del carico superficiale o, nel caso di comportamento membranale, riferimento alla decrizione analitica della membrana.
Fori: riferimenti a tutti gli elementi che forano il carico superficiale.

Carico	Solaio	Falda	Punti			Estr.	Angolo	Comp.	Fori
			Indice	X	Y				
Copertura		F1	1	0	0	0	0	Nessuno	
			2	1540	0				
			3	1540	389				
			4	0	389				
Copertura		F2	1	0	389	0	0	Nessuno	
			2	1540	389				
			3	1540	778				
			4	0	778				

Indice				Indice				Indice				Indice			
Posizione				Posizione				Posizione				Posizione			
	X	Y	Z		X	Y	Z		X	Y	Z		X	Y	Z
298	1159	778	224.3	299	1235.6	778	224.3	300	1311.8	778	224.3	301	1387.9	778	224.3
302	1463.9	778	224.3	303	1540	778	224.3	304	0	703.7	225.1	305	0	629.8	226.2
306	1452.3	0	226.9	307	0	556.4	227.7	308	518.6	0	228.1	309	1015.4	0	228.1
310	441.8	0	228.6	311	596.5	0	228.6	312	1093.6	0	228.6	313	939.1	0	228.6
314	1540	73.5	229.2	315	1540	704.5	229.2	316	176.3	0	230	317	366.3	0	230
318	675	0	230	319	865	0	230	320	1173.8	0	230	321	1363.8	0	230
322	0	484	230	323	1540	147	234.5	324	1540	631	234.5	325	88.2	0	237.7
326	1540	220.5	241.2	327	1540	557.5	241.2	328	0	0	250	329	0	37.5	250
330	0	100	250	331	0	162.5	250	332	0	228.2	250	333	0	294	250
334	1540	294	250	335	1540	484	250	336	270	220	269.1	337	270	268.9	280
338	270	327.9	289.5	339	1540	0	292.9	340	270	389	292.9	341	270	459.7	292.9
342	270	529.8	292.9	343	270	597.9	292.9	344	270	663.3	292.9	345	270	724.3	292.9
346	0	778	292.9	347	90	778	292.9	348	180	778	292.9	349	270	778	292.9
350	351.2	778	292.9	351	432.6	778	292.9	352	514.5	778	292.9	353	597	778	292.9
354	680	778	292.9	355	763.1	778	292.9	356	845.9	778	292.9	357	927.9	778	292.9
358	1008.4	778	292.9	359	1086.5	778	292.9	360	1163.1	778	292.9	361	1238.9	778	292.9
362	1314.3	778	292.9	363	1389.5	778	292.9	364	1464.8	778	292.9	365	1540	778	292.9
366	0	704.1	294	367	0	630.4	295.9	368	1540	73.5	297.3	369	1540	704.5	297.3
370	1452	0	298.7	371	518.8	0	298.9	372	1018.4	0	298.9	373	0	557	299.9
374	442.2	0	301	375	596.6	0	301	376	1095.8	0	301	377	941.4	0	301
378	1540	147	302.5	379	1540	631	302.5	380	88.1	0	306.7	381	0	0	310
382	176.3	0	310	383	270	0	310	384	366.3	0	310	385	675	0	310
386	738.3	0	310	387	801.7	0	310	388	865	0	310	389	1173.8	0	310
390	1237.1	0	310	391	1300.4	0	310	392	1363.8	0	310	393	0	50.2	310
394	0	108	310	395	0	168.5	310	396	0	231	310	397	0	294	310
398	0	389	310	399	0	484	310	400	1540	220.5	310.2	401	1540	557.5	310.2
402	270	175	317	403	270	76.8	319.6	404	1540	294	325	405	1540	389	325
406	1540	484	325	407	270	251.8	346.2	408	270	321	357	409	1540	0	361.4
410	270	389	361.4	411	270	460.9	361.4	412	270	532.5	361.4	413	270	602.4	361.4
414	270	670.2	361.4	415	270	732.5	361.4	416	0	778	361.4	417	90	778	361.4
418	180	778	361.4	419	270	778	361.4	420	351.5	778	361.4	421	433.1	778	361.4
422	515.3	778	361.4	423	598.7	778	361.4	424	682.5	778	361.4	425	766.5	778	361.4
426	850.3	778	361.4	427	933.4	778	361.4	428	1014.8	778	361.4	429	1092	778	361.4
430	1167.5	778	361.4	431	1242.2	778	361.4	432	1316.8	778	361.4	433	1391.2	778	361.4
434	1465.6	778	361.4	435	1540	778	361.4	436	0	704.4	362.2	437	0	630.8	363.5
438	1540	73.5	364.1	439	1540	704.5	364.1	440	1451.9	0	365	441	517.9	0	365.6
442	1021	0	365.6	443	0	557.3	365.8	444	441.7	0	366.6	445	596.1	0	366.7
446	1097.5	0	366.7	447	943.1	0	366.7	448	1540	147	367.1	449	1540	631	367.1
450	88.1	0	369.2	451	0	0	370	452	176.3	0	370	453	270	0	370
454	366.3	0	370	455	675	0	370	456	738.3	0	370	457	801.7	0	370
458	865	0	370	459	1173.8	0	370	460	1237.1	0	370	461	1300.4	0	370
462	1363.8	0	370	463	0	55.6	370	464	0	113.4	370	465	0	172.8	370
466	0	233.2	370	467	0	294	370	468	0	389	370	469	0	484	370
470	1540	220.5	371.3	471	1540	557.5	371.3	472	1540	294	377.5	473	1540	389	377.5
474	1540	484	377.5	475	515	0	426.3	476	1025	0	426.3	477	515	778	426.3
478	1025	778	426.3	479	759.8	391	429.5	480	0	0	430	481	88.1	0	430
482	176.3	0	430	483	270	0	430	484	366.3	0	430	485	440.6	0	430
486	515	0	430	487	595	0	430	488	675	0	430	489	738.3	0	430
490	801.7	0	430	491	865	0	430	492	945	0	430	493	1025	0	430
494	1099.4	0	430	495	1173.8	0	430	496	1237.1	0	430	497	1300.4	0	430
498	1363.8	0	430	499	1451.9	0	430	500	1540	0	430	501	0	22.5	430
502	270	22.5	430	503	1540	22.5	430	504	0	58.8	430	505	1540	73.5	430
506	270	95.8	430	507	0	117.6	430	508	1540	147	430	509	270	169.1	430
510	0	176.4	430	511	1540	220.5	430	512	0	235.2	430	513	270	242.4	430
514	0	294	430	515	1540	294	430	516	270	315.7	430	517	0	389	430
518	270	389	430	519	1540	389	430	520	0	462.3	430	521	270	462.3	430
522	0	484	430	523	1540	484	430	524	0	535.6	430	525	270	535.6	430
526	0	557.5	430	527	1540	557.5	430	528	0	608.9	430	529	270	608.9	430
530	0	631	430	531	1540	631	430	532	0	682.2	430	533	270	682.2	430
534	0	704.5	430	535	1540	704.5	430	536	0	755.5	430	537	270	755.5	430
538	1540	755.5	430	539	0	778	430	540	90	778	430	541	180	778	430
542	270	778	430	543	351.7	778	430	544	433.3	778	430	545	515	778	430
546	600	778	430	547	685	778	430	548	770	778	430	549	855	778	430
550	940	778	430	551	1025	778	430	552	1098.6	778	430	553	1172.1	778	430
554	1245.7	778	430	555	1319.3	778	430	556	1392.9	778	430	557	1466.4	778	430
558	1540	778	430	559	1540	717.2	436.3	560	1540	60.8	436.3	561	0	44.6	436.7
562	270	696.4	436.7	563	270	81.6	436.7	564	0	696.4	436.7	565	0	22.5	438.7
566	270	22.5	438.7	567	1540	22.5	438.7	568	0	755.5	438.7	569	270	755.5	438.7
570	1540	755.5	438.7	571	0	102.3	452	572	1540	651.7	455.7	573	270	638.4	455.7
574	1540	126.4	455.7	575	270	139.6	455.7	576	0	638.4	455.7	577	0	162.6	468.9
578	0	83.6	472.5	579	270	565.5	477.4	580	270	212.6	477.6	581	0	565.4	477.6
582	1540	576	477.7	583	1540	202	477.7	584	270	95.8	479.2	585	1540	95.8	479.2
586	0	682.2	479.2	587	270	682.2	479.2	588	1540	682.2	479.2	589	0	227	487.4
590	0	389	500.4	591	270	389	500.4	592	1540	389	500.4	593	270	479.2	505.4
594	1540	485.9	505.4	595	270	298.9	505.5	596	0	479.1	505.5	597	1540	292.1	505.5
598	0	144.7	506.2	599	0	303.4	510.9	600	270	169.1	519.8	601	1540	169.1	519.8
602	0	608.9	519.8	603	270	608.9	519.8	604	1540	608.9	519.8	605	0	205.8	540
606	270	443.4	559	607	1540	445.7	559	608	270	334.5	559	609	0	443.5	559
610	1540	332.3	559	611	270	242.4	560.3	612	1540	242.4	560.3	613	0	535.6	560.3
614	270	535.6	560.3	615	1540	535.6	560.3	616	0	340.2	563	617	0	389	570.9
618	270	389	570.9	619	1540	389	570.9	620	0	266.8	573.8	621	270	315.7	600.8
622	1540	315.7	600.8	623	0	462.3	600.8	624	270	462.3	600.8	625	1540	462.3	600.8
626	0	327.9	607.5	627	0	389	641.3	628	270	389	641.3	629	515	389	641.3
630	1025	389	641.3	631	1540	389	641.3								

7.2 Carichi concentrati

Indice: numero dell'elemento nell'insieme che lo contiene.

Nodo: nodo su cui agisce il carico.

Condizione: condizione elementare mappata nella quale agisce il carico.

Fx: componente della forza lungo l'

My: componente del momento attorno all'asse Y. [daN*cm]**Mz:** componente del momento attorno all'asse Z. [daN*cm]

Indice	Nodo	Condizione	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Indice	Nodo	Condizione	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz
1	500	Pesi strutturali	0	0	-2.7E2	0	0	0	2	500	Permanenti portati	0	0	-51.4	0	0	0
3	500	Variabile C	0	0	-85.7	0	0	0	4	499	Pesi strutturali	0	0	-5.3E2	0	0	0
5	499	Permanenti portati	0	0	-1.0E2	0	0	0	6	499	Variabile C	0	0	-1.7E2	0	0	0
7	498	Pesi strutturali	0	0	-4.6E2	0	0	0	8	498	Permanenti portati	0	0	-88.4	0	0	0
9	498	Variabile C	0	0	-1.5E2	0	0	0	10	497	Pesi strutturali	0	0	-3.8E2	0	0	0
11	497	Permanenti portati	0	0	-73.9	0	0	0	12	497	Variabile C	0	0	-1.2E2	0	0	0
13	496	Pesi strutturali	0	0	-3.8E2	0	0	0	14	496	Permanenti portati	0	0	-73.9	0	0	0
15	496	Variabile C	0	0	-1.2E2	0	0	0	16	495	Pesi strutturali	0	0	-4.2E2	0	0	0
17	495	Permanenti portati	0	0	-80.4	0	0	0	18	495	Variabile C	0	0	-1.3E2	0	0	0
19	494	Pesi strutturali	0	0	-4.5E2	0	0	0	20	494	Permanenti portati	0	0	-86.8	0	0	0
21	494	Variabile C	0	0	-1.4E2	0	0	0	22	493	Pesi strutturali	0	0	-4.7E2	0	0	0
23	493	Permanenti portati	0	0	-90.1	0	0	0	24	493	Variabile C	0	0	-1.5E2	0	0	0
25	492	Pesi strutturali	0	0	-4.9E2	0	0	0	26	492	Permanenti portati	0	0	-93.4	0	0	0
27	492	Variabile C	0	0	-1.6E2	0	0	0	28	491	Pesi strutturali	0	0	-4.3E2	0	0	0
29	491	Permanenti portati	0	0	-83.6	0	0	0	30	491	Variabile C	0	0	-1.4E2	0	0	0
31	490	Pesi strutturali	0	0	-3.8E2	0	0	0	32	490	Permanenti portati	0	0	-73.9	0	0	0
33	490	Variabile C	0	0	-1.2E2	0	0	0	34	489	Pesi strutturali	0	0	-3.8E2	0	0	0
35	489	Permanenti portati	0	0	-73.9	0	0	0	36	489	Variabile C	0	0	-1.2E2	0	0	0
37	488	Pesi strutturali	0	0	-4.3E2	0	0	0	38	488	Permanenti portati	0	0	-83.6	0	0	0
39	488	Variabile C	0	0	-1.4E2	0	0	0	40	487	Pesi strutturali	0	0	-4.9E2	0	0	0
41	487	Permanenti portati	0	0	-93.4	0	0	0	42	487	Variabile C	0	0	-1.6E2	0	0	0
43	486	Pesi strutturali	0	0	-4.7E2	0	0	0	44	486	Permanenti portati	0	0	-90.1	0	0	0
45	486	Variabile C	0	0	-1.5E2	0	0	0	46	485	Pesi strutturali	0	0	-4.5E2	0	0	0
47	485	Permanenti portati	0	0	-86.8	0	0	0	48	485	Variabile C	0	0	-1.4E2	0	0	0
49	484	Pesi strutturali	0	0	-5.2E2	0	0	0	50	484	Permanenti portati	0	0	-99.6	0	0	0
51	484	Variabile C	0	0	-1.7E2	0	0	0	52	483	Pesi strutturali	0	0	-5.8E2	0	0	0
53	483	Permanenti portati	0	0	-1.1E2	0	0	0	54	483	Variabile C	0	0	-1.8E2	0	0	0
55	482	Pesi strutturali	0	0	-5.5E2	0	0	0	56	482	Permanenti portati	0	0	-1.1E2	0	0	0
57	482	Variabile C	0	0	-1.8E2	0	0	0	58	481	Pesi strutturali	0	0	-5.3E2	0	0	0
59	481	Permanenti portati	0	0	-1.0E2	0	0	0	60	481	Variabile C	0	0	-1.7E2	0	0	0
61	480	Pesi strutturali	0	0	-2.7E2	0	0	0	62	480	Permanenti portati	0	0	-51.4	0	0	0
63	480	Variabile C	0	0	-85.7	0	0	0	64	539	Pesi strutturali	0	0	-2.7E2	0	0	0
65	539	Permanenti portati	0	0	-52.5	0	0	0	66	539	Variabile C	0	0	-87.5	0	0	0
67	540	Pesi strutturali	0	0	-5.5E2	0	0	0	68	540	Permanenti portati	0	0	-105	0	0	0
69	540	Variabile C	0	0	-1.8E2	0	0	0	70	541	Pesi strutturali	0	0	-5.5E2	0	0	0
71	541	Permanenti portati	0	0	-105	0	0	0	72	541	Variabile C	0	0	-1.8E2	0	0	0
73	542	Pesi strutturali	0	0	-5.2E2	0	0	0	74	542	Permanenti portati	0	0	-1.0E2	0	0	0
75	542	Variabile C	0	0	-1.7E2	0	0	0	76	543	Pesi strutturali	0	0	-5.0E2	0	0	0
77	543	Permanenti portati	0	0	-95.3	0	0	0	78	543	Variabile C	0	0	-1.6E2	0	0	0
79	544	Pesi strutturali	0	0	-5.0E2	0	0	0	80	544	Permanenti portati	0	0	-95.3	0	0	0
81	544	Variabile C	0	0	-1.6E2	0	0	0	82	545	Pesi strutturali	0	0	-5.1E2	0	0	0
83	545	Permanenti portati	0	0	-97.3	0	0	0	84	545	Variabile C	0	0	-1.6E2	0	0	0
85	546	Pesi strutturali	0	0	-5.2E2	0	0	0	86	546	Permanenti portati	0	0	-99.2	0	0	0
87	546	Variabile C	0	0	-1.7E2	0	0	0	88	547	Pesi strutturali	0	0	-5.2E2	0	0	0
89	547	Permanenti portati	0	0	-99.2	0	0	0	90	547	Variabile C	0	0	-1.7E2	0	0	0
91	548	Pesi strutturali	0	0	-5.2E2	0	0	0	92	548	Permanenti portati	0	0	-99.2	0	0	0
93	548	Variabile C	0	0	-1.7E2	0	0	0	94	549	Pesi strutturali	0	0	-5.2E2	0	0	0
95	549	Permanenti portati	0	0	-99.2	0	0	0	96	549	Variabile C	0	0	-1.7E2	0	0	0
97	550	Pesi strutturali	0	0	-5.2E2	0	0	0	98	550	Permanenti portati	0	0	-99.2	0	0	0
99	550	Variabile C	0	0	-1.7E2	0	0	0	100	551	Pesi strutturali	0	0	-4.8E2	0	0	0

Indice	Nodo	Condizione	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Indice	Nodo	Condizione	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz
101	551	Permanenti portati	0	0	-92.5	0	0	0	102	551	Variabile C	0	0	-1.5E2	0	0	0
103	552	Pesi strutturali	0	0	-4.5E2	0	0	0	104	552	Permanenti portati	0	0	-85.9	0	0	0
105	552	Variabile C	0	0	-1.4E2	0	0	0	106	553	Pesi strutturali	0	0	-4.5E2	0	0	0
107	553	Permanenti portati	0	0	-85.9	0	0	0	108	553	Variabile C	0	0	-1.4E2	0	0	0
109	554	Pesi strutturali	0	0	-4.5E2	0	0	0	110	554	Permanenti portati	0	0	-85.9	0	0	0
111	554	Variabile C	0	0	-1.4E2	0	0	0	112	555	Pesi strutturali	0	0	-4.5E2	0	0	0
113	555	Permanenti portati	0	0	-85.9	0	0	0	114	555	Variabile C	0	0	-1.4E2	0	0	0
115	556	Pesi strutturali	0	0	-4.5E2	0	0	0	116	556	Permanenti portati	0	0	-85.9	0	0	0
117	556	Variabile C	0	0	-1.4E2	0	0	0	118	557	Pesi strutturali	0	0	-4.5E2	0	0	0
119	557	Permanenti portati	0	0	-85.9	0	0	0	120	557	Variabile C	0	0	-1.4E2	0	0	0
121	558	Pesi strutturali	0	0	-2.2E2	0	0	0	122	558	Permanenti portati	0	0	-42.9	0	0	0
123	558	Variabile C	0	0	-71.5	0	0	0	124	631	Pesi strutturali	0	0	-91.7	0	0	0
125	631	Permanenti portati	0	0	-86.3	0	0	0	126	631	Neve	0	0	-53.9	0	0	0
127	622	Pesi strutturali	0	0	-1.8E2	0	0	0	128	622	Permanenti portati	0	0	-1.7E2	0	0	0
129	622	Neve	0	0	-1.1E2	0	0	0	130	612	Pesi strutturali	0	0	-1.8E2	0	0	0
131	612	Permanenti portati	0	0	-1.7E2	0	0	0	132	612	Neve	0	0	-1.1E2	0	0	0
133	601	Pesi strutturali	0	0	-1.8E2	0	0	0	134	601	Permanenti portati	0	0	-1.7E2	0	0	0
135	601	Neve	0	0	-1.1E2	0	0	0	136	585	Pesi strutturali	0	0	-1.8E2	0	0	0
137	585	Permanenti portati	0	0	-1.7E2	0	0	0	138	585	Neve	0	0	-1.1E2	0	0	0
139	567	Pesi strutturali	0	0	-91.7	0	0	0	140	567	Permanenti portati	0	0	-86.3	0	0	0
141	567	Neve	0	0	-53.9	0	0	0	142	565	Pesi strutturali	0	0	-40	0	0	0
143	565	Permanenti portati	0	0	-37.7	0	0	0	144	565	Neve	0	0	-23.6	0	0	0
145	578	Pesi strutturali	0	0	-80.1	0	0	0	146	578	Permanenti portati	0	0	-75.4	0	0	0
147	578	Neve	0	0	-47.1	0	0	0	148	598	Pesi strutturali	0	0	-80.1	0	0	0
149	598	Permanenti portati	0	0	-75.4	0	0	0	150	598	Neve	0	0	-47.1	0	0	0
151	605	Pesi strutturali	0	0	-80.1	0	0	0	152	605	Permanenti portati	0	0	-75.4	0	0	0
153	605	Neve	0	0	-47.1	0	0	0	154	620	Pesi strutturali	0	0	-80.1	0	0	0
155	620	Permanenti portati	0	0	-75.4	0	0	0	156	620	Neve	0	0	-47.1	0	0	0
157	626	Pesi strutturali	0	0	-80.1	0	0	0	158	626	Permanenti portati	0	0	-75.4	0	0	0
159	626	Neve	0	0	-47.1	0	0	0	160	627	Pesi strutturali	0	0	-40	0	0	0
161	627	Permanenti portati	0	0	-37.7	0	0	0	162	627	Neve	0	0	-23.6	0	0	0
163	570	Pesi strutturali	0	0	-91.7	0	0	0	164	570	Permanenti portati	0	0	-86.3	0	0	0
165	570	Neve	0	0	-53.9	0	0	0	166	588	Pesi strutturali	0	0	-1.8E2	0	0	0
167	588	Permanenti portati	0	0	-1.7E2	0	0	0	168	588	Neve	0	0	-1.1E2	0	0	0
169	604	Pesi strutturali	0	0	-1.8E2	0	0	0	170	604	Permanenti portati	0	0	-1.7E2	0	0	0
171	604	Neve	0	0	-1.1E2	0	0	0	172	615	Pesi strutturali	0	0	-1.8E2	0	0	0
173	615	Permanenti portati	0	0	-1.7E2	0	0	0	174	615	Neve	0	0	-1.1E2	0	0	0
175	625	Pesi strutturali	0	0	-1.8E2	0	0	0	176	625	Permanenti portati	0	0	-1.7E2	0	0	0
177	625	Neve	0	0	-1.1E2	0	0	0	178	631	Pesi strutturali	0	0	-91.7	0	0	0
179	631	Permanenti portati	0	0	-86.3	0	0	0	180	631	Neve	0	0	-53.9	0	0	0
181	627	Pesi strutturali	0	0	-48.1	0	0	0	182	627	Permanenti portati	0	0	-45.2	0	0	0
183	627	Neve	0	0	-28.3	0	0	0	184	623	Pesi strutturali	0	0	-96.1	0	0	0
185	623	Permanenti portati	0	0	-90.5	0	0	0	186	623	Neve	0	0	-56.5	0	0	0
187	613	Pesi strutturali	0	0	-96.1	0	0	0	188	613	Permanenti portati	0	0	-90.5	0	0	0
189	613	Neve	0	0	-56.5	0	0	0	190	602	Pesi strutturali	0	0	-96.1	0	0	0
191	602	Permanenti portati	0	0	-90.5	0	0	0	192	602	Neve	0	0	-56.5	0	0	0
193	586	Pesi strutturali	0	0	-1.1E2	0	0	0	194	586	Permanenti portati	0	0	-1.0E2	0	0	0
195	586	Neve	0	0	-64.6	0	0	0	196	539	Pesi strutturali	0	0	-34.3	0	0	0
197	539	Permanenti portati	0	0	-32.3	0	0	0	198	539	Neve	0	0	-20.2	0	0	0
199	628	Pesi strutturali	0	0	-91.7	0	0	0	200	628	Permanenti portati	0	0	-86.3	0	0	0
201	628	Neve	0	0	-53.9	0	0	0	202	621	Pesi strutturali	0	0	-1.8E2	0	0	0
203	621	Permanenti portati	0	0	-1.7E2	0	0	0	204	621	Neve	0	0	-1.1E2	0	0	0

Indice	Nodo	Condizione	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Indice	Nodo	Condizione	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz
205	611	Pesi strutturali	0	0	-1.8E2	0	0	0	206	611	Permanenti portati	0	0	-1.7E2	0	0	0
207	611	Neve	0	0	-1.1E2	0	0	0	208	600	Pesi strutturali	0	0	-1.8E2	0	0	0
209	600	Permanenti portati	0	0	-1.7E2	0	0	0	210	600	Neve	0	0	-1.1E2	0	0	0
211	584	Pesi strutturali	0	0	-1.8E2	0	0	0	212	584	Permanenti portati	0	0	-1.7E2	0	0	0
213	584	Neve	0	0	-1.1E2	0	0	0	214	566	Pesi strutturali	0	0	-91.7	0	0	0
215	566	Permanenti portati	0	0	-86.3	0	0	0	216	566	Neve	0	0	-53.9	0	0	0
217	569	Pesi strutturali	0	0	-91.7	0	0	0	218	569	Permanenti portati	0	0	-86.3	0	0	0
219	569	Neve	0	0	-53.9	0	0	0	220	587	Pesi strutturali	0	0	-1.8E2	0	0	0
221	587	Permanenti portati	0	0	-1.7E2	0	0	0	222	587	Neve	0	0	-1.1E2	0	0	0
223	603	Pesi strutturali	0	0	-1.8E2	0	0	0	224	603	Permanenti portati	0	0	-1.7E2	0	0	0
225	603	Neve	0	0	-1.1E2	0	0	0	226	614	Pesi strutturali	0	0	-1.8E2	0	0	0
227	614	Permanenti portati	0	0	-1.7E2	0	0	0	228	614	Neve	0	0	-1.1E2	0	0	0
229	624	Pesi strutturali	0	0	-1.8E2	0	0	0	230	624	Permanenti portati	0	0	-1.7E2	0	0	0
231	624	Neve	0	0	-1.1E2	0	0	0	232	628	Pesi strutturali	0	0	-91.7	0	0	0
233	628	Permanenti portati	0	0	-86.3	0	0	0	234	628	Neve	0	0	-53.9	0	0	0
235	479	Rig. Ux	1	0	0	0	0	0	236	479	Rig. Uy	0	1	0	0	0	0
237	479	Rig. Rz	0	0	0	0	0	1									

7.3 Carichi concentrati sismici

Indice: numero dell'elemento nell'insieme che lo contiene.

Nodo: nodo su cui agisce il carico.

Condizione: condizione elementare mappata nella quale agisce il carico.

Fx: componente della forza lungo l'asse X. [daN]

Fy: componente della forza lungo l'asse Y. [daN]

Fz: componente della forza lungo l'asse Z. [daN]

Mz: componente del momento attorno all'asse Z. [daN*cm]

Peso: peso sismico. [daN]

y: coefficiente γ . Il valore è adimensionale.

Indice	Nodo	Condizione	Fx	Fy	Fz	Mz	Peso	γ	Indice	Nodo	Condizione	Fx	Fy	Fz	Mz	Peso	γ
238	70	Sisma X SLV	10.3	0	0	0	6.0E2	0.059	239	70	Sisma Y SLV	0	13.1	0	0	6.0E2	0.059
240	70	Sisma X SLO	4.8	0	0	0	6.0E2	0.059	241	70	Sisma Y SLO	0	7.4	0	0	6.0E2	0.059
242	70	Sisma X SLD	4.6	0	0	0	6.0E2	0.059	243	70	Sisma Y SLD	0	6	0	0	6.0E2	0.059
244	71	Sisma X SLV	1	0	0	0	56.25	0.059	245	71	Sisma Y SLV	0	1.2	0	0	56.25	0.059
246	71	Sisma X SLO	0.4	0	0	0	56.25	0.059	247	71	Sisma Y SLO	0	0.7	0	0	56.25	0.059
248	71	Sisma X SLD	0.4	0	0	0	56.25	0.059	249	71	Sisma Y SLD	0	0.6	0	0	56.25	0.059
250	72	Sisma X SLV	3.9	0	0	0	2.3E2	0.059	251	72	Sisma Y SLV	0	5.1	0	0	2.3E2	0.059
252	72	Sisma X SLO	1.8	0	0	0	2.3E2	0.059	253	72	Sisma Y SLO	0	2.8	0	0	2.3E2	0.059
254	72	Sisma X SLD	1.8	0	0	0	2.3E2	0.059	255	72	Sisma Y SLD	0	2.3	0	0	2.3E2	0.059
256	73	Sisma X SLV	8	0	0	0	4.7E2	0.059	257	73	Sisma Y SLV	0	10.2	0	0	4.7E2	0.059
258	73	Sisma X SLO	3.7	0	0	0	4.7E2	0.059	259	73	Sisma Y SLO	0	5.7	0	0	4.7E2	0.059
260	73	Sisma X SLD	3.6	0	0	0	4.7E2	0.059	261	73	Sisma Y SLD	0	4.7	0	0	4.7E2	0.059
262	74	Sisma X SLV	8.3	0	0	0	4.8E2	0.059	263	74	Sisma Y SLV	0	10.6	0	0	4.8E2	0.059
264	74	Sisma X SLO	3.8	0	0	0	4.8E2	0.059	265	74	Sisma Y SLO	0	5.9	0	0	4.8E2	0.059
266	74	Sisma X SLD	3.7	0	0	0	4.8E2	0.059	267	74	Sisma Y SLD	0	4.8	0	0	4.8E2	0.059
268	75	Sisma X SLV	8.6	0	0	0	5.0E2	0.06	269	75	Sisma Y SLV	0	11	0	0	5.0E2	0.06
270	75	Sisma X SLO	4	0	0	0	5.0E2	0.06	271	75	Sisma Y SLO	0	6.2	0	0	5.0E2	0.06
272	75	Sisma X SLD	3.9	0	0	0	5.0E2	0.06	273	75	Sisma Y SLD	0	5	0	0	5.0E2	0.06
274	76	Sisma X SLV	8.3	0	0	0	4.8E2	0.06	275	76	Sisma Y SLV	0	10.6	0	0	4.8E2	0.06
276	76	Sisma X SLO	3.9	0	0	0	4.8E2	0.06	277	76	Sisma Y SLO	0	6	0	0	4.8E2	0.06
278	76	Sisma X SLD	3.7	0	0	0	4.8E2	0.06	279	76	Sisma Y SLD	0	4.9	0	0	4.8E2	0.06
280	77	Sisma X SLV	8.3	0	0	0	4.8E2	0.06	281	77	Sisma Y SLV	0	10.7	0	0	4.8E2	0.06
282	77	Sisma X SLO	3.9	0	0	0	4.8E2	0.06	283	77	Sisma Y SLO	0	6	0	0	4.8E2	0.06
284	77	Sisma X SLD	3.7	0	0	0	4.8E2	0.06	285	77	Sisma Y SLD	0	4.9	0	0	4.8E2	0.06
286	78	Sisma X SLV	9	0	0	0	5.1E2	0.06	287	78	Sisma Y SLV	0	11.5	0	0	5.1E2	0.06
288	78	Sisma X SLO	4.2	0	0	0	5.1E2	0.06	289	78	Sisma Y SLO	0	6.5	0	0	5.1E2	0.06
290	78	Sisma X SLD	4	0	0	0	5.1E2	0.06	291	78	Sisma Y SLD	0	5.2	0	0	5.1E2	0.06
292	79	Sisma X SLV	9.1	0	0	0	5.2E2	0.06	293	79	Sisma Y SLV	0	11.6	0	0	5.2E2	0.06
294	79	Sisma X SLO	4.2	0	0	0	5.2E2	0.06	295	79	Sisma Y SLO	0	6.5	0	0	5.2E2	0.06
296	79	Sisma X SLD	4	0	0	0	5.2E2	0.06	297	79	Sisma Y SLD	0	5.3	0	0	5.2E2	0.06
298	80	Sisma X SLV	8.8	0	0	0	5.0E2	0.061	299	80	Sisma Y SLV	0	11.3	0	0	5.0E2	0.061
300	80	Sisma X SLO	4.1	0	0	0	5.0E2	0.061	301	80	Sisma Y SLO	0	6.3	0	0	5.0E2	0.061
302	80	Sisma X SLD	3.9	0	0	0	5.0E2	0.061	303	80	Sisma Y SLD	0	5.2	0	0	5.0E2	0.061
304	81	Sisma X SLV	8.6	0	0	0	4.9E2	0.061	305	81	Sisma Y SLV	0	11	0	0	4.9E2	0.061
306	81	Sisma X SLO	4	0	0	0	4.9E2	0.061	307	81	Sisma Y SLO	0	6.2	0	0	4.9E2	0.061
308	81	Sisma X SLD	3.9	0	0	0	4.9E2	0.061	309	81	Sisma Y SLD	0	5	0	0	4.9E2	0.061
310	82	Sisma X SLV	8.8	0	0	0	5.0E2	0.061	311	82	Sisma Y SLV	0	11.3	0	0	5.0E2	0.061
312	82	Sisma X SLO	4.1	0	0	0	5.0E2	0.061	313	82	Sisma Y SLO	0	6.3	0	0	5.0E2	0.061
314	82	Sisma X SLD	3.9	0	0	0	5.0E2	0.061	315	82	Sisma Y SLD	0	5.1	0	0	5.0E2	0.061
316	83	Sisma X SLV	9.1	0	0	0	5.2E2	0.061	317	83	Sisma Y SLV	0	11.7	0	0	5.2E2	0.061
318	83	Sisma X SLO	4.3	0	0	0	5.2E2	0.061	319	83	Sisma Y SLO	0	6.6	0	0	5.2E2	0.061
320	83	Sisma X SLD	4.1	0	0	0	5.2E2	0.061	321	83	Sisma Y SLD	0	5.3	0	0	5.2E2	0.061
322	84	Sisma X SLV	9	0	0	0	5.1E2	0.061	323	84	Sisma Y SLV	0	11.5	0	0	5.1E2	0.061
324	84	Sisma X SLO	4.2	0	0	0	5.1E2	0.061	325	84	Sisma Y SLO	0	6.5	0	0	5.1E2	0.061
326	84	Sisma X SLD	4	0	0	0	5.1E2	0.061	327	84	Sisma Y SLD	0	5.3	0	0	5.1E2	0.061
328	85	Sisma X SLV	9.2	0	0	0	5.1E2	0.063	329	85	Sisma Y SLV	0	11.8	0	0	5.1E2	0.063
330	85	Sisma X SLO	4.3	0	0	0	5.1E2	0.063	331	85	Sisma Y SLO	0	6.6	0	0	5.1E2	0.063
332	85	Sisma X SLD	4.1	0	0	0	5.1E2	0.063	333	85	Sisma Y SLD	0	5.4	0	0	5.1E2	0.063
334	86	Sisma X SLV	9.1	0	0	0	5.0E2	0.063	335	86	Sisma Y SLV	0	11.7	0	0	5.0E2	0.063

Indice	Nodo	Condizione	Fx	Fy	Fz	Mz	Peso	γ	Indice	Nodo	Condizione	Fx	Fy	Fz	Mz	Peso	γ
336	86	Sisma X SLD	4.2	0	0	0	5.0E2	0.063	337	86	Sisma Y SLD	0	6.6	0	0	5.0E2	0.063
338	86	Sisma X SLD	4.1	0	0	0	5.0E2	0.063	339	86	Sisma Y SLD	0	5.3	0	0	5.0E2	0.063
340	87	Sisma X SLV	9.3	0	0	0	5.1E2	0.063	341	87	Sisma Y SLV	0	11.9	0	0	5.1E2	0.063
342	87	Sisma X SLD	4.3	0	0	0	5.1E2	0.063	343	87	Sisma Y SLD	0	6.7	0	0	5.1E2	0.063
344	87	Sisma X SLD	4.2	0	0	0	5.1E2	0.063	345	87	Sisma Y SLD	0	5.4	0	0	5.1E2	0.063
346	88	Sisma X SLV	9.2	0	0	0	5.1E2	0.063	347	88	Sisma Y SLV	0	11.8	0	0	5.1E2	0.063
348	88	Sisma X SLD	4.3	0	0	0	5.1E2	0.063	349	88	Sisma Y SLD	0	6.6	0	0	5.1E2	0.063
350	88	Sisma X SLD	4.1	0	0	0	5.1E2	0.063	351	88	Sisma Y SLD	0	5.4	0	0	5.1E2	0.063
352	89	Sisma X SLV	9	0	0	0	5.0E2	0.063	353	89	Sisma Y SLV	0	11.5	0	0	5.0E2	0.063
354	89	Sisma X SLD	4.2	0	0	0	5.0E2	0.063	355	89	Sisma Y SLD	0	6.5	0	0	5.0E2	0.063
356	89	Sisma X SLD	4	0	0	0	5.0E2	0.063	357	89	Sisma Y SLD	0	5.3	0	0	5.0E2	0.063
358	90	Sisma X SLV	9.4	0	0	0	5.2E2	0.063	359	90	Sisma Y SLV	0	12.1	0	0	5.2E2	0.063
360	90	Sisma X SLD	4.4	0	0	0	5.2E2	0.063	361	90	Sisma Y SLD	0	6.8	0	0	5.2E2	0.063
362	90	Sisma X SLD	4.2	0	0	0	5.2E2	0.063	363	90	Sisma Y SLD	0	5.5	0	0	5.2E2	0.063
364	91	Sisma X SLV	9.4	0	0	0	5.1E2	0.064	365	91	Sisma Y SLV	0	12	0	0	5.1E2	0.064
366	91	Sisma X SLD	4.4	0	0	0	5.1E2	0.064	367	91	Sisma Y SLD	0	6.8	0	0	5.1E2	0.064
368	91	Sisma X SLD	4.2	0	0	0	5.1E2	0.064	369	91	Sisma Y SLD	0	5.5	0	0	5.1E2	0.064
370	92	Sisma X SLV	9.3	0	0	0	5.1E2	0.064	371	92	Sisma Y SLV	0	11.9	0	0	5.1E2	0.064
372	92	Sisma X SLD	4.3	0	0	0	5.1E2	0.064	373	92	Sisma Y SLD	0	6.7	0	0	5.1E2	0.064
374	92	Sisma X SLD	4.2	0	0	0	5.1E2	0.064	375	92	Sisma Y SLD	0	5.4	0	0	5.1E2	0.064
376	93	Sisma X SLV	9.2	0	0	0	5.0E2	0.065	377	93	Sisma Y SLV	0	11.8	0	0	5.0E2	0.065
378	93	Sisma X SLD	4.3	0	0	0	5.0E2	0.065	379	93	Sisma Y SLD	0	6.7	0	0	5.0E2	0.065
380	93	Sisma X SLD	4.1	0	0	0	5.0E2	0.065	381	93	Sisma Y SLD	0	5.4	0	0	5.0E2	0.065
382	94	Sisma X SLV	9.4	0	0	0	5.0E2	0.065	383	94	Sisma Y SLV	0	12	0	0	5.0E2	0.065
384	94	Sisma X SLD	4.4	0	0	0	5.0E2	0.065	385	94	Sisma Y SLD	0	6.7	0	0	5.0E2	0.065
386	94	Sisma X SLD	4.2	0	0	0	5.0E2	0.065	387	94	Sisma Y SLD	0	5.5	0	0	5.0E2	0.065
388	95	Sisma X SLV	9.5	0	0	0	5.0E2	0.065	389	95	Sisma Y SLV	0	12.1	0	0	5.0E2	0.065
390	95	Sisma X SLD	4.4	0	0	0	5.0E2	0.065	391	95	Sisma Y SLD	0	6.8	0	0	5.0E2	0.065
392	95	Sisma X SLD	4.2	0	0	0	5.0E2	0.065	393	95	Sisma Y SLD	0	5.5	0	0	5.0E2	0.065
394	96	Sisma X SLV	3.9	0	0	0	2.1E2	0.065	395	96	Sisma Y SLV	0	5	0	0	2.1E2	0.065
396	96	Sisma X SLD	1.8	0	0	0	2.1E2	0.065	397	96	Sisma Y SLD	0	2.8	0	0	2.1E2	0.065
398	96	Sisma X SLD	1.8	0	0	0	2.1E2	0.065	399	96	Sisma Y SLD	0	2.3	0	0	2.1E2	0.065
400	97	Sisma X SLV	3.8	0	0	0	2.0E2	0.065	401	97	Sisma Y SLV	0	4.9	0	0	2.0E2	0.065
402	97	Sisma X SLD	1.8	0	0	0	2.0E2	0.065	403	97	Sisma Y SLD	0	2.8	0	0	2.0E2	0.065
404	97	Sisma X SLD	1.7	0	0	0	2.0E2	0.065	405	97	Sisma Y SLD	0	2.2	0	0	2.0E2	0.065
406	98	Sisma X SLV	3.8	0	0	0	2.0E2	0.065	407	98	Sisma Y SLV	0	4.9	0	0	2.0E2	0.065
408	98	Sisma X SLD	1.8	0	0	0	2.0E2	0.065	409	98	Sisma Y SLD	0	2.8	0	0	2.0E2	0.065
410	98	Sisma X SLD	1.7	0	0	0	2.0E2	0.065	411	98	Sisma Y SLD	0	2.2	0	0	2.0E2	0.065
412	99	Sisma X SLV	3.8	0	0	0	2.0E2	0.065	413	99	Sisma Y SLV	0	4.9	0	0	2.0E2	0.065
414	99	Sisma X SLD	1.8	0	0	0	2.0E2	0.065	415	99	Sisma Y SLD	0	2.7	0	0	2.0E2	0.065
416	99	Sisma X SLD	1.7	0	0	0	2.0E2	0.065	417	99	Sisma Y SLD	0	2.2	0	0	2.0E2	0.065
418	100	Sisma X SLV	3.8	0	0	0	2.0E2	0.065	419	100	Sisma Y SLV	0	4.8	0	0	2.0E2	0.065
420	100	Sisma X SLD	1.7	0	0	0	2.0E2	0.065	421	100	Sisma Y SLD	0	2.7	0	0	2.0E2	0.065
422	100	Sisma X SLD	1.7	0	0	0	2.0E2	0.065	423	100	Sisma Y SLD	0	2.2	0	0	2.0E2	0.065
424	101	Sisma X SLV	3.7	0	0	0	2.0E2	0.065	425	101	Sisma Y SLV	0	4.7	0	0	2.0E2	0.065
426	101	Sisma X SLD	1.7	0	0	0	2.0E2	0.065	427	101	Sisma Y SLD	0	2.7	0	0	2.0E2	0.065
428	101	Sisma X SLD	1.7	0	0	0	2.0E2	0.065	429	101	Sisma Y SLD	0	2.2	0	0	2.0E2	0.065
430	102	Sisma X SLV	10.2	0	0	0	5.4E2	0.065	431	102	Sisma Y SLV	0	13.1	0	0	5.4E2	0.065
432	102	Sisma X SLD	4.7	0	0	0	5.4E2	0.065	433	102	Sisma Y SLD	0	7.4	0	0	5.4E2	0.065
434	102	Sisma X SLD	4.6	0	0	0	5.4E2	0.065	435	102	Sisma Y SLD	0	6	0	0	5.4E2	0.065
436	103	Sisma X SLV	11	0	0	0	583.2	0.065	437	103	Sisma Y SLV	0	14.1	0	0	583.2	0.065
438	103	Sisma X SLD	5.1	0	0	0	583.2	0.065	439	103	Sisma Y SLD	0	7.9	0	0	583.2	0.065
440	103	Sisma X SLD	4.9	0	0	0	583.2	0.065	441	103	Sisma Y SLD	0	6.4	0	0	583.2	0.065
442	104	Sisma X SLV	11	0	0	0	583.2	0.065	443	104	Sisma Y SLV	0	14.1	0	0	583.2	0.065
444	104	Sisma X SLD	5.1	0	0	0	583.2	0.065	445	104	Sisma Y SLD	0	7.9	0	0	583.2	0.065
446	104	Sisma X SLD	4.9	0	0	0	583.2	0.065	447	104	Sisma Y SLD	0	6.4	0	0	583.2	0.065
448	105	Sisma X SLV	12.2	0	0	0	6.5E2	0.065	449	105	Sisma Y SLV	0	15.7	0	0	6.5E2	0.065
450	105	Sisma X SLD	5.7	0	0	0	6.5E2	0.065	451	105	Sisma Y SLD	0	8.8	0	0	6.5E2	0.065
452	105	Sisma X SLD	5.5	0	0	0	6.5E2	0.065	453	105	Sisma Y SLD	0	7.2	0	0	6.5E2	0.065
454	106	Sisma X SLV	9.8	0	0	0	5.2E2	0.065	455	106	Sisma Y SLV	0	12.5	0	0	5.2E2	0.065
456	106	Sisma X SLD	4.5	0	0	0	5.2E2	0.065	457	106	Sisma Y SLD	0	7	0	0	5.2E2	0.065
458	106	Sisma X SLD	4.4	0	0	0	5.2E2	0.065	459	106	Sisma Y SLD	0	5.7	0	0	5.2E2	0.065
460	107	Sisma X SLV	9.8	0	0	0	5.2E2	0.065	461	107	Sisma Y SLV	0	12.5	0	0	5.2E2	0.065
462	107	Sisma X SLD	4.5	0	0	0	5.2E2	0.065	463	107	Sisma Y SLD	0	7	0	0	5.2E2	0.065
464	107	Sisma X SLD	4.4	0	0	0	5.2E2	0.065	465	107	Sisma Y SLD	0	5.7	0	0	5.2E2	0.065
466	108	Sisma X SLV	9.8	0	0	0	5.2E2	0.065	467	108	Sisma Y SLV	0	12.5	0	0	5.2E2	0.065
468	108	Sisma X SLD	4.6	0	0	0	5.2E2	0.065	469	108	Sisma Y SLD	0	7.1	0	0	5.2E2	0.065
470	108	Sisma X SLD	4.4	0	0	0	5.2E2	0.065	471	108	Sisma Y SLD	0	5.7	0	0	5.2E2	0.065
472	109	Sisma X SLV	9.8	0	0	0	5.2E2	0.065	473	109	Sisma Y SLV	0	12.5	0	0	5.2E2	0.065
474	109	Sisma X SLD	4.6	0	0	0	5.2E2	0.065	475	109	Sisma Y SLD	0	7.1	0	0	5.2E2	0.065
476	109	Sisma X SLD	4.4	0	0	0	5.2E2	0.065	477	109	Sisma Y SLD	0	5.7	0	0	5.2E2	0.065
478	110	Sisma X SLV	9.8	0	0	0	5.2E2	0.065	479	110	Sisma Y SLV	0	12.6	0	0	5.2E2	0.065
480	110	Sisma X SLD	4.6	0	0	0	5.2E2	0.065	481	110	Sisma Y SLD	0	7.1	0	0	5.2E2	0.065
482	110	Sisma X SLD	4.4	0	0	0	5.2E2	0.065	483	110	Sisma Y SLD	0	5.7	0	0	5.2E2	0.065
484	111	Sisma X SLV	9.8	0	0	0	5.2E2	0.065	485	111	Sisma Y SLV	0	12.5	0	0	5.2E2	0.065
486	111	Sisma X SLD	4.6	0	0	0	5.2E2	0.065	487	111	Sisma Y SLD	0	7.1	0	0	5.2E2	0.065
488	111	Sisma X SLD	4.4	0	0	0	5.2E2	0.065	489	111	Sisma Y SLD	0	5.7	0	0	5.2E2	0.065
490	112	Sisma X SLV	9.8	0	0	0	5.2E2	0.065	491	112	Sisma Y SLV	0	12.5	0	0	5.2E2	0.065
492	112	Sisma X SLD	4.6	0	0	0	5.2E2	0.065	493	112	Sisma Y SLD	0	7.1	0	0	5.2E2	0.065
494	112	Sisma X SLD	4.4	0	0	0	5.2E2	0.065	495	112	Sisma Y SLD	0	5.7	0	0	5.2E2	0.065
496	113	Sisma X SLV	9.8	0	0	0	5.2E2	0.065	497	113	Sisma Y SLV	0	12.5	0	0	5.2E2	0.065
498	113	Sisma X SLD	4.5	0	0	0	5.2E2	0.065	499	113	Sisma Y SLD	0	7	0	0	5.2E2	0.065
500	113	Sisma X SLD	4.4	0	0	0	5.2E2	0.065	501	113	Sisma Y SLD	0	5.7	0	0	5.2E2	0.065
502	114	Sisma X SLV	9.7	0	0	0	5.1E2	0.065	503	114	Sisma Y SLV	0	12.4	0	0	5.1E2	0.065

Indice	Nodo	Condizione	Fx	Fy	Fz	Mz	Peso	γ	Indice	Nodo	Condizione	Fx	Fy	Fz	Mz	Peso	γ
536	119	Sisma X SLD	4.3	0	0	0	5.1E2	0.065	537	119	Sisma Y SLD	0	5.6	0	0	5.1E2	0.065
538	120	Sisma X SLV	9.6	0	0	0	5.1E2	0.065	539	120	Sisma Y SLV	0	12.3	0	0	5.1E2	0.065
540	120	Sisma X SLO	4.5	0	0	0	5.1E2	0.065	541	120	Sisma Y SLD	0	6.9	0	0	5.1E2	0.065
542	120	Sisma X SLD	4.3	0	0	0	5.1E2	0.065	543	120	Sisma Y SLD	0	5.6	0	0	5.1E2	0.065
544	121	Sisma X SLV	9.4	0	0	0	4.9E2	0.065	545	121	Sisma Y SLV	0	12	0	0	4.9E2	0.065
546	121	Sisma X SLO	4.3	0	0	0	4.9E2	0.065	547	121	Sisma Y SLD	0	6.7	0	0	4.9E2	0.065
548	121	Sisma X SLD	4.2	0	0	0	4.9E2	0.065	549	121	Sisma Y SLD	0	5.5	0	0	4.9E2	0.065
550	122	Sisma X SLV	11.1	0	0	0	5.9E2	0.066	551	122	Sisma Y SLV	0	14.2	0	0	5.9E2	0.066
552	122	Sisma X SLO	5.2	0	0	0	5.9E2	0.066	553	122	Sisma Y SLD	0	8	0	0	5.9E2	0.066
554	122	Sisma X SLD	5	0	0	0	5.9E2	0.066	555	122	Sisma Y SLD	0	6.5	0	0	5.9E2	0.066
556	123	Sisma X SLV	10	0	0	0	4.9E2	0.071	557	123	Sisma Y SLV	0	12.8	0	0	4.9E2	0.071
558	123	Sisma X SLO	4.6	0	0	0	4.9E2	0.071	559	123	Sisma Y SLD	0	7.2	0	0	4.9E2	0.071
560	123	Sisma X SLD	4.4	0	0	0	4.9E2	0.071	561	123	Sisma Y SLD	0	5.8	0	0	4.9E2	0.071
562	124	Sisma X SLV	10	0	0	0	4.9E2	0.071	563	124	Sisma Y SLV	0	12.8	0	0	4.9E2	0.071
564	124	Sisma X SLO	4.6	0	0	0	4.9E2	0.071	565	124	Sisma Y SLD	0	7.2	0	0	4.9E2	0.071
566	124	Sisma X SLD	4.5	0	0	0	4.9E2	0.071	567	124	Sisma Y SLD	0	5.8	0	0	4.9E2	0.071
568	125	Sisma X SLV	13.3	0	0	0	604.3	0.076	569	125	Sisma Y SLV	0	17	0	0	604.3	0.076
570	125	Sisma X SLO	6.2	0	0	0	604.3	0.076	571	125	Sisma Y SLD	0	9.6	0	0	604.3	0.076
572	125	Sisma X SLD	5.9	0	0	0	604.3	0.076	573	125	Sisma Y SLD	0	7.8	0	0	604.3	0.076
574	126	Sisma X SLV	11	0	0	0	5.0E2	0.077	575	126	Sisma Y SLV	0	14.1	0	0	5.0E2	0.077
576	126	Sisma X SLO	5.1	0	0	0	5.0E2	0.077	577	126	Sisma Y SLD	0	7.9	0	0	5.0E2	0.077
578	126	Sisma X SLD	4.9	0	0	0	5.0E2	0.077	579	126	Sisma Y SLD	0	6.4	0	0	5.0E2	0.077
580	127	Sisma X SLV	11	0	0	0	5.0E2	0.077	581	127	Sisma Y SLV	0	14.1	0	0	5.0E2	0.077
582	127	Sisma X SLO	5.1	0	0	0	5.0E2	0.077	583	127	Sisma Y SLD	0	7.9	0	0	5.0E2	0.077
584	127	Sisma X SLD	4.9	0	0	0	5.0E2	0.077	585	127	Sisma Y SLD	0	6.4	0	0	5.0E2	0.077
586	128	Sisma X SLV	12.1	0	0	0	5.1E2	0.082	587	128	Sisma Y SLV	0	15.5	0	0	5.1E2	0.082
588	128	Sisma X SLO	5.6	0	0	0	5.1E2	0.082	589	128	Sisma Y SLD	0	8.7	0	0	5.1E2	0.082
590	128	Sisma X SLD	5.4	0	0	0	5.1E2	0.082	591	128	Sisma Y SLD	0	7.1	0	0	5.1E2	0.082
592	129	Sisma X SLV	12.1	0	0	0	5.1E2	0.082	593	129	Sisma Y SLV	0	15.5	0	0	5.1E2	0.082
594	129	Sisma X SLO	5.6	0	0	0	5.1E2	0.082	595	129	Sisma Y SLD	0	8.7	0	0	5.1E2	0.082
596	129	Sisma X SLD	5.4	0	0	0	5.1E2	0.082	597	129	Sisma Y SLD	0	7.1	0	0	5.1E2	0.082
598	130	Sisma X SLV	11.2	0	0	0	4.4E2	0.088	599	130	Sisma Y SLV	0	14.4	0	0	4.4E2	0.088
600	130	Sisma X SLO	5.2	0	0	0	4.4E2	0.088	601	130	Sisma Y SLD	0	8.1	0	0	4.4E2	0.088
602	130	Sisma X SLD	5	0	0	0	4.4E2	0.088	603	130	Sisma Y SLD	0	6.6	0	0	4.4E2	0.088
604	131	Sisma X SLV	3.4	0	0	0	1.3E2	0.088	605	131	Sisma Y SLV	0	4.3	0	0	1.3E2	0.088
606	131	Sisma X SLO	1.6	0	0	0	1.3E2	0.088	607	131	Sisma Y SLD	0	2.4	0	0	1.3E2	0.088
608	131	Sisma X SLD	1.5	0	0	0	1.3E2	0.088	609	131	Sisma Y SLD	0	2	0	0	1.3E2	0.088
610	132	Sisma X SLV	6.5	0	0	0	2.6E2	0.088	611	132	Sisma Y SLV	0	8.4	0	0	2.6E2	0.088
612	132	Sisma X SLO	3.1	0	0	0	2.6E2	0.088	613	132	Sisma Y SLD	0	4.7	0	0	2.6E2	0.088
614	132	Sisma X SLD	2.9	0	0	0	2.6E2	0.088	615	132	Sisma Y SLD	0	3.8	0	0	2.6E2	0.088
616	133	Sisma X SLV	6.6	0	0	0	2.6E2	0.088	617	133	Sisma Y SLV	0	8.4	0	0	2.6E2	0.088
618	133	Sisma X SLO	3.1	0	0	0	2.6E2	0.088	619	133	Sisma Y SLD	0	4.7	0	0	2.6E2	0.088
620	133	Sisma X SLD	2.9	0	0	0	2.6E2	0.088	621	133	Sisma Y SLD	0	3.9	0	0	2.6E2	0.088
622	134	Sisma X SLV	6.4	0	0	0	2.4E2	0.093	623	134	Sisma Y SLV	0	8.2	0	0	2.4E2	0.093
624	134	Sisma X SLO	3	0	0	0	2.4E2	0.093	625	134	Sisma Y SLD	0	4.6	0	0	2.4E2	0.093
626	134	Sisma X SLD	2.9	0	0	0	2.4E2	0.093	627	134	Sisma Y SLD	0	3.8	0	0	2.4E2	0.093
628	135	Sisma X SLV	7.1	0	0	0	1.8E2	0.141	629	135	Sisma Y SLV	0	9.1	0	0	1.8E2	0.141
630	135	Sisma X SLO	3.3	0	0	0	1.8E2	0.141	631	135	Sisma Y SLD	0	5.1	0	0	1.8E2	0.141
632	135	Sisma X SLD	3.2	0	0	0	1.8E2	0.141	633	135	Sisma Y SLD	0	4.2	0	0	1.8E2	0.141
634	136	Sisma X SLV	15	0	0	0	3.0E2	0.173	635	136	Sisma Y SLV	0	19.1	0	0	3.0E2	0.173
636	136	Sisma X SLO	7	0	0	0	3.0E2	0.173	637	136	Sisma Y SLD	0	10.8	0	0	3.0E2	0.173
638	136	Sisma X SLD	6.7	0	0	0	3.0E2	0.173	639	136	Sisma Y SLD	0	8.7	0	0	3.0E2	0.173
640	137	Sisma X SLV	52.2	0	0	0	6.2E2	0.294	641	137	Sisma Y SLV	0	66.8	0	0	6.2E2	0.294
642	137	Sisma X SLO	24.3	0	0	0	6.2E2	0.294	643	137	Sisma Y SLD	0	37.6	0	0	6.2E2	0.294
644	137	Sisma X SLD	23.3	0	0	0	6.2E2	0.294	645	137	Sisma Y SLD	0	30.5	0	0	6.2E2	0.294
646	138	Sisma X SLV	4.8	0	0	0	56.25	0.294	647	138	Sisma Y SLV	0	6.1	0	0	56.25	0.294
648	138	Sisma X SLO	2.2	0	0	0	56.25	0.294	649	138	Sisma Y SLD	0	3.4	0	0	56.25	0.294
650	138	Sisma X SLD	2.1	0	0	0	56.25	0.294	651	138	Sisma Y SLD	0	2.8	0	0	56.25	0.294
652	139	Sisma X SLV	18.9	0	0	0	2.2E2	0.294	653	139	Sisma Y SLV	0	24.2	0	0	2.2E2	0.294
654	139	Sisma X SLO	8.8	0	0	0	2.2E2	0.294	655	139	Sisma Y SLD	0	13.6	0	0	2.2E2	0.294
656	139	Sisma X SLD	8.4	0	0	0	2.2E2	0.294	657	139	Sisma Y SLD	0	11.1	0	0	2.2E2	0.294
658	140	Sisma X SLV	38.2	0	0	0	4.5E2	0.294	659	140	Sisma Y SLV	0	48.9	0	0	4.5E2	0.294
660	140	Sisma X SLO	17.8	0	0	0	4.5E2	0.294	661	140	Sisma Y SLD	0	27.5	0	0	4.5E2	0.294
662	140	Sisma X SLD	17.1	0	0	0	4.5E2	0.294	663	140	Sisma Y SLD	0	22.4	0	0	4.5E2	0.294
664	141	Sisma X SLV	41.6	0	0	0	4.9E2	0.294	665	141	Sisma Y SLV	0	53.2	0	0	4.9E2	0.294
666	141	Sisma X SLO	19.3	0	0	0	4.9E2	0.294	667	141	Sisma Y SLD	0	29.9	0	0	4.9E2	0.294
668	141	Sisma X SLD	18.6	0	0	0	4.9E2	0.294	669	141	Sisma Y SLD	0	24.3	0	0	4.9E2	0.294
670	142	Sisma X SLV	45.4	0	0	0	5.3E2	0.295	671	142	Sisma Y SLV	0	58	0	0	5.3E2	0.295
672	142	Sisma X SLO	21.1	0	0	0	5.3E2	0.295	673	142	Sisma Y SLD	0	32.7	0	0	5.3E2	0.295
674	142	Sisma X SLD	20.2	0	0	0	5.3E2	0.295	675	142	Sisma Y SLD	0	26.5	0	0	5.3E2	0.295
676	143	Sisma X SLV	37.9	0	0	0	4.4E2	0.295	677	143	Sisma Y SLV	0	48.5	0	0	4.4E2	0.295
678	143	Sisma X SLO	17.6	0	0	0	4.4E2	0.295	679	143	Sisma Y SLD	0	27.3	0	0	4.4E2	0.295
680	143	Sisma X SLD	16.9	0	0	0	4.4E2	0.295	681	143	Sisma Y SLD	0	22.2	0	0	4.4E2	0.295
682	144	Sisma X SLV	38	0	0	0	4.5E2	0.295	683	144	Sisma Y SLV	0	48.7	0	0	4.5E2	0.295
684	144	Sisma X SLO	17.7	0	0	0	4.5E2	0.295	685	144	Sisma Y SLD	0	27.4	0	0	4.5E2	0.295
686	144	Sisma X SLD	17	0	0	0	4.5E2	0.295	687	144	Sisma Y SLD	0	22.2	0	0	4.5E2	0.295
688	145	Sisma X SLV	46.4	0	0	0	5.4E2	0.296	689	145	Sisma Y SLV	0	59.4	0	0	5.4E2	0.296
690	145	Sisma X SLO	21.6	0	0	0	5.4E2	0.296	691	145	Sisma Y SLD	0	33.4	0	0	5.4E2	0.296
692	145	Sisma X SLD	20.7	0	0	0	5.4E2	0.296	693	145	Sisma Y SLD	0	27.1	0	0	5.4E2	0.296
694	146	Sisma X SLV	45	0	0	0	5.3E2	0.297	695	146	Sisma Y SLV	0	57.6	0	0	5.3E2	0.297
696	146	Sisma X SLO	20.9	0	0	0	5.3E2	0.297	697	146	Sisma Y SLD	0	32.4	0	0	5.3E2	0.297
698	146	Sisma X SLD	20.1	0	0	0	5.3E2	0.297	699	146	Sisma Y SLD	0	26.3	0	0	5.3E2	0.297
700	147	Sisma X SLV	44.1	0	0	0	5.1E2	0.297	701	147							

Indice	Nodo	Condizione	Fx	Fy	Fz	Mz	Peso	γ	Indice	Nodo	Condizione	Fx	Fy	Fz	Mz	Peso	γ
736	153	Sisma X SLV	44.6	0	0	0	5.1E2	0.303	737	153	Sisma Y SLV	0	57	0	0	5.1E2	0.303
738	153	Sisma X SLO	20.7	0	0	0	5.1E2	0.303	739	153	Sisma Y SLO	0	32.1	0	0	5.1E2	0.303
740	153	Sisma X SLD	19.9	0	0	0	5.1E2	0.303	741	153	Sisma Y SLD	0	26.1	0	0	5.1E2	0.303
742	154	Sisma X SLV	42.3	0	0	0	4.8E2	0.303	743	154	Sisma Y SLV	0	54.1	0	0	4.8E2	0.303
744	154	Sisma X SLO	19.7	0	0	0	4.8E2	0.303	745	154	Sisma Y SLO	0	30.5	0	0	4.8E2	0.303
746	154	Sisma X SLD	18.9	0	0	0	4.8E2	0.303	747	154	Sisma Y SLD	0	24.7	0	0	4.8E2	0.303
748	155	Sisma X SLV	44.9	0	0	0	5.1E2	0.303	749	155	Sisma Y SLV	0	57.5	0	0	5.1E2	0.303
750	155	Sisma X SLO	20.9	0	0	0	5.1E2	0.303	751	155	Sisma Y SLO	0	32.4	0	0	5.1E2	0.303
752	155	Sisma X SLD	20.1	0	0	0	5.1E2	0.303	753	155	Sisma Y SLD	0	26.3	0	0	5.1E2	0.303
754	156	Sisma X SLV	43.4	0	0	0	5.0E2	0.303	755	156	Sisma Y SLV	0	55.5	0	0	5.0E2	0.303
756	156	Sisma X SLO	20.2	0	0	0	5.0E2	0.303	757	156	Sisma Y SLO	0	31.2	0	0	5.0E2	0.303
758	156	Sisma X SLD	19.4	0	0	0	5.0E2	0.303	759	156	Sisma Y SLD	0	25.4	0	0	5.0E2	0.303
760	157	Sisma X SLV	46.5	0	0	0	5.3E2	0.303	761	157	Sisma Y SLV	0	59.5	0	0	5.3E2	0.303
762	157	Sisma X SLO	21.6	0	0	0	5.3E2	0.303	763	157	Sisma Y SLO	0	33.5	0	0	5.3E2	0.303
764	157	Sisma X SLD	20.8	0	0	0	5.3E2	0.303	765	157	Sisma Y SLD	0	27.2	0	0	5.3E2	0.303
766	158	Sisma X SLV	51	0	0	0	5.8E2	0.304	767	158	Sisma Y SLV	0	65.3	0	0	5.8E2	0.304
768	158	Sisma X SLO	23.7	0	0	0	5.8E2	0.304	769	158	Sisma Y SLO	0	36.7	0	0	5.8E2	0.304
770	158	Sisma X SLD	22.8	0	0	0	5.8E2	0.304	771	158	Sisma Y SLD	0	29.8	0	0	5.8E2	0.304
772	159	Sisma X SLV	45.3	0	0	0	5.1E2	0.305	773	159	Sisma Y SLV	0	58	0	0	5.1E2	0.305
774	159	Sisma X SLO	21.1	0	0	0	5.1E2	0.305	775	159	Sisma Y SLO	0	32.7	0	0	5.1E2	0.305
776	159	Sisma X SLD	20.2	0	0	0	5.1E2	0.305	777	159	Sisma Y SLD	0	26.5	0	0	5.1E2	0.305
778	160	Sisma X SLV	44.8	0	0	0	5.1E2	0.305	779	160	Sisma Y SLV	0	57.4	0	0	5.1E2	0.305
780	160	Sisma X SLO	20.8	0	0	0	5.1E2	0.305	781	160	Sisma Y SLO	0	32.3	0	0	5.1E2	0.305
782	160	Sisma X SLD	20	0	0	0	5.1E2	0.305	783	160	Sisma Y SLD	0	26.2	0	0	5.1E2	0.305
784	161	Sisma X SLV	43.4	0	0	0	4.9E2	0.306	785	161	Sisma Y SLV	0	55.6	0	0	4.9E2	0.306
786	161	Sisma X SLO	20.2	0	0	0	4.9E2	0.306	787	161	Sisma Y SLO	0	31.3	0	0	4.9E2	0.306
788	161	Sisma X SLD	19.4	0	0	0	4.9E2	0.306	789	161	Sisma Y SLD	0	25.4	0	0	4.9E2	0.306
790	162	Sisma X SLV	43.6	0	0	0	4.9E2	0.307	791	162	Sisma Y SLV	0	55.9	0	0	4.9E2	0.307
792	162	Sisma X SLO	20.3	0	0	0	4.9E2	0.307	793	162	Sisma Y SLO	0	31.4	0	0	4.9E2	0.307
794	162	Sisma X SLD	19.5	0	0	0	4.9E2	0.307	795	162	Sisma Y SLD	0	25.5	0	0	4.9E2	0.307
796	163	Sisma X SLV	45.1	0	0	0	5.1E2	0.307	797	163	Sisma Y SLV	0	57.7	0	0	5.1E2	0.307
798	163	Sisma X SLO	21	0	0	0	5.1E2	0.307	799	163	Sisma Y SLO	0	32.5	0	0	5.1E2	0.307
800	163	Sisma X SLD	20.1	0	0	0	5.1E2	0.307	801	163	Sisma Y SLD	0	26.4	0	0	5.1E2	0.307
802	164	Sisma X SLV	16.8	0	0	0	1.9E2	0.307	803	164	Sisma Y SLV	0	21.5	0	0	1.9E2	0.307
804	164	Sisma X SLO	7.8	0	0	0	1.9E2	0.307	805	164	Sisma Y SLO	0	12.1	0	0	1.9E2	0.307
806	164	Sisma X SLD	7.5	0	0	0	1.9E2	0.307	807	164	Sisma Y SLD	0	9.8	0	0	1.9E2	0.307
808	165	Sisma X SLV	18.3	0	0	0	2.1E2	0.307	809	165	Sisma Y SLV	0	23.5	0	0	2.1E2	0.307
810	165	Sisma X SLO	8.5	0	0	0	2.1E2	0.307	811	165	Sisma Y SLO	0	13.2	0	0	2.1E2	0.307
812	165	Sisma X SLD	8.2	0	0	0	2.1E2	0.307	813	165	Sisma Y SLD	0	10.7	0	0	2.1E2	0.307
814	166	Sisma X SLV	18.1	0	0	0	2.0E2	0.307	815	166	Sisma Y SLV	0	23.2	0	0	2.0E2	0.307
816	166	Sisma X SLO	8.4	0	0	0	2.0E2	0.307	817	166	Sisma Y SLO	0	13.1	0	0	2.0E2	0.307
818	166	Sisma X SLD	8.1	0	0	0	2.0E2	0.307	819	166	Sisma Y SLD	0	10.6	0	0	2.0E2	0.307
820	167	Sisma X SLV	17.9	0	0	0	2.0E2	0.307	821	167	Sisma Y SLV	0	22.9	0	0	2.0E2	0.307
822	167	Sisma X SLO	8.3	0	0	0	2.0E2	0.307	823	167	Sisma Y SLO	0	12.9	0	0	2.0E2	0.307
824	167	Sisma X SLD	8	0	0	0	2.0E2	0.307	825	167	Sisma Y SLD	0	10.5	0	0	2.0E2	0.307
826	168	Sisma X SLV	17.5	0	0	0	2.0E2	0.307	827	168	Sisma Y SLV	0	22.4	0	0	2.0E2	0.307
828	168	Sisma X SLO	8.1	0	0	0	2.0E2	0.307	829	168	Sisma Y SLO	0	12.6	0	0	2.0E2	0.307
830	168	Sisma X SLD	7.8	0	0	0	2.0E2	0.307	831	168	Sisma Y SLD	0	10.2	0	0	2.0E2	0.307
832	169	Sisma X SLV	17	0	0	0	1.9E2	0.307	833	169	Sisma Y SLV	0	21.8	0	0	1.9E2	0.307
834	169	Sisma X SLO	7.9	0	0	0	1.9E2	0.307	835	169	Sisma Y SLO	0	12.2	0	0	1.9E2	0.307
836	169	Sisma X SLD	7.6	0	0	0	1.9E2	0.307	837	169	Sisma Y SLD	0	9.9	0	0	1.9E2	0.307
838	170	Sisma X SLV	47.7	0	0	0	5.4E2	0.307	839	170	Sisma Y SLV	0	61	0	0	5.4E2	0.307
840	170	Sisma X SLO	22.2	0	0	0	5.4E2	0.307	841	170	Sisma Y SLO	0	34.3	0	0	5.4E2	0.307
842	170	Sisma X SLD	21.3	0	0	0	5.4E2	0.307	843	170	Sisma Y SLD	0	27.9	0	0	5.4E2	0.307
844	171	Sisma X SLV	51.7	0	0	0	5.83.2	0.307	845	171	Sisma Y SLV	0	66.2	0	0	5.83.2	0.307
846	171	Sisma X SLO	24.1	0	0	0	5.83.2	0.307	847	171	Sisma Y SLO	0	37.3	0	0	5.83.2	0.307
848	171	Sisma X SLD	23.1	0	0	0	5.83.2	0.307	849	171	Sisma Y SLD	0	30.2	0	0	5.83.2	0.307
850	172	Sisma X SLV	51.7	0	0	0	5.83.2	0.307	851	172	Sisma Y SLV	0	66.2	0	0	5.83.2	0.307
852	172	Sisma X SLO	24.1	0	0	0	5.83.2	0.307	853	172	Sisma Y SLO	0	37.3	0	0	5.83.2	0.307
854	172	Sisma X SLD	23.1	0	0	0	5.83.2	0.307	855	172	Sisma Y SLD	0	30.2	0	0	5.83.2	0.307
856	173	Sisma X SLV	57.3	0	0	0	6.5E2	0.307	857	173	Sisma Y SLV	0	73.3	0	0	6.5E2	0.307
858	173	Sisma X SLO	26.6	0	0	0	6.5E2	0.307	859	173	Sisma Y SLO	0	41.3	0	0	6.5E2	0.307
860	173	Sisma X SLD	25.6	0	0	0	6.5E2	0.307	861	173	Sisma Y SLD	0	33.5	0	0	6.5E2	0.307
862	174	Sisma X SLV	46.1	0	0	0	5.2E2	0.307	863	174	Sisma Y SLV	0	59	0	0	5.2E2	0.307
864	174	Sisma X SLO	21.4	0	0	0	5.2E2	0.307	865	174	Sisma Y SLO	0	33.2	0	0	5.2E2	0.307
866	174	Sisma X SLD	20.6	0	0	0	5.2E2	0.307	867	174	Sisma Y SLD	0	26.9	0	0	5.2E2	0.307
868	175	Sisma X SLV	46.1	0	0	0	5.2E2	0.307	869	175	Sisma Y SLV	0	59.1	0	0	5.2E2	0.307
870	175	Sisma X SLO	21.5	0	0	0	5.2E2	0.307	871	175	Sisma Y SLO	0	33.2	0	0	5.2E2	0.307
872	175	Sisma X SLD	20.6	0	0	0	5.2E2	0.307	873	175	Sisma Y SLD	0	27	0	0	5.2E2	0.307
874	176	Sisma X SLV	46.3	0	0	0	5.2E2	0.307	875	176	Sisma Y SLV	0	59.2	0	0	5.2E2	0.307
876	176	Sisma X SLO	21.5	0	0	0	5.2E2	0.307	877	176	Sisma Y SLO	0	33.3	0	0	5.2E2	0.307
878	176	Sisma X SLD	20.6	0	0	0	5.2E2	0.307	879	176	Sisma Y SLD	0	27	0	0	5.2E2	0.307
880	177	Sisma X SLV	46.4	0	0	0	5.2E2	0.307	881	177	Sisma Y SLV	0	59.3	0	0	5.2E2	0.307
882	177	Sisma X SLO	21.6	0	0	0	5.2E2	0.307	883	177	Sisma Y SLO	0	33.4	0	0	5.2E2	0.307
884	177	Sisma X SLD	20.7	0	0	0	5.2E2	0.307	885	177	Sisma Y SLD	0	27.1	0	0	5.2E2	0.307
886	178	Sisma X SLV	46.4	0	0	0	5.2E2	0.307	887	178	Sisma Y SLV	0	59.4	0	0	5.2E2	0.307
888	178	Sisma X SLO	21.6	0	0	0	5.2E2	0.307	889	178	Sisma Y SLO	0	33.4	0	0	5.2E2	0.307
890	178	Sisma X SLD	20.7	0	0	0	5.2E2	0.307	891	178	Sisma Y SLD	0	27.1	0	0	5.2E2	0.307
892	179	Sisma X SLV	46.4	0	0	0	5.2E2	0.307	893	179	Sisma Y SLV	0	59.4	0	0	5.2E2	0.307
894	179	Sisma X SLO	21.6	0	0	0	5.2E2	0.307	895	179	Sisma Y SLO	0	33.4	0	0	5.2E2	0.307
896	179	Sisma X SLD	20.7	0	0	0	5.2E2	0.307	897	179	Sisma Y SLD	0	27.1	0	0	5.2E2	0.307
898	180	Sisma X SLV	46.3	0	0	0	5.2E2	0.307	899	180	Sisma Y SLV	0	59.2	0	0	5.2E2	

Indice	Nodo	Condizione	Fx	Fy	Fz	Mz	Peso	γ	Indice	Nodo	Condizione	Fx	Fy	Fz	Mz	Peso	γ
936	186	Sisma X SLO	20.8	0	0	0	5.0E2	0.307	937	186	Sisma Y SLO	0	32.2	0	0	5.0E2	0.307
938	186	Sisma X SLD	20	0	0	0	5.0E2	0.307	939	186	Sisma Y SLD	0	26.2	0	0	5.0E2	0.307
940	187	Sisma X SLV	44.7	0	0	0	5.0E2	0.307	941	187	Sisma Y SLV	0	57.2	0	0	5.0E2	0.307
942	187	Sisma X SLO	20.8	0	0	0	5.0E2	0.307	943	187	Sisma Y SLO	0	32.2	0	0	5.0E2	0.307
944	187	Sisma X SLD	20	0	0	0	5.0E2	0.307	945	187	Sisma Y SLD	0	26.1	0	0	5.0E2	0.307
946	188	Sisma X SLV	44.7	0	0	0	5.0E2	0.307	947	188	Sisma Y SLV	0	57.2	0	0	5.0E2	0.307
948	188	Sisma X SLO	20.8	0	0	0	5.0E2	0.307	949	188	Sisma Y SLO	0	32.2	0	0	5.0E2	0.307
950	188	Sisma X SLD	20	0	0	0	5.0E2	0.307	951	188	Sisma Y SLD	0	26.1	0	0	5.0E2	0.307
952	189	Sisma X SLV	43.6	0	0	0	4.9E2	0.307	953	189	Sisma Y SLV	0	55.8	0	0	4.9E2	0.307
954	189	Sisma X SLO	20.3	0	0	0	4.9E2	0.307	955	189	Sisma Y SLO	0	31.4	0	0	4.9E2	0.307
956	189	Sisma X SLD	19.5	0	0	0	4.9E2	0.307	957	189	Sisma Y SLD	0	25.5	0	0	4.9E2	0.307
958	190	Sisma X SLV	14.8	0	0	0	1.6E2	0.313	959	190	Sisma Y SLV	0	18.9	0	0	1.6E2	0.313
960	190	Sisma X SLO	6.9	0	0	0	1.6E2	0.313	961	190	Sisma Y SLO	0	10.7	0	0	1.6E2	0.313
962	190	Sisma X SLD	6.6	0	0	0	1.6E2	0.313	963	190	Sisma Y SLD	0	8.7	0	0	1.6E2	0.313
964	191	Sisma X SLV	44.6	0	0	0	4.9E2	0.318	965	191	Sisma Y SLV	0	57	0	0	4.9E2	0.318
966	191	Sisma X SLO	20.7	0	0	0	4.9E2	0.318	967	191	Sisma Y SLO	0	32.1	0	0	4.9E2	0.318
968	191	Sisma X SLD	19.9	0	0	0	4.9E2	0.318	969	191	Sisma Y SLD	0	26	0	0	4.9E2	0.318
970	192	Sisma X SLV	44.7	0	0	0	4.9E2	0.318	971	192	Sisma Y SLV	0	57.2	0	0	4.9E2	0.318
972	192	Sisma X SLO	20.8	0	0	0	4.9E2	0.318	973	192	Sisma Y SLO	0	32.2	0	0	4.9E2	0.318
974	192	Sisma X SLD	19.9	0	0	0	4.9E2	0.318	975	192	Sisma Y SLD	0	26.1	0	0	4.9E2	0.318
976	193	Sisma X SLV	55.8	0	0	0	5.9E2	0.328	977	193	Sisma Y SLV	0	71.4	0	0	5.9E2	0.328
978	193	Sisma X SLO	26	0	0	0	5.9E2	0.328	979	193	Sisma Y SLO	0	40.2	0	0	5.9E2	0.328
980	193	Sisma X SLD	24.9	0	0	0	5.9E2	0.328	981	193	Sisma Y SLD	0	32.6	0	0	5.9E2	0.328
982	194	Sisma X SLV	47	0	0	0	5.0E2	0.329	983	194	Sisma Y SLV	0	60.2	0	0	5.0E2	0.329
984	194	Sisma X SLO	21.9	0	0	0	5.0E2	0.329	985	194	Sisma Y SLO	0	33.9	0	0	5.0E2	0.329
986	194	Sisma X SLD	21	0	0	0	5.0E2	0.329	987	194	Sisma Y SLD	0	27.5	0	0	5.0E2	0.329
988	195	Sisma X SLV	47.2	0	0	0	5.0E2	0.329	989	195	Sisma Y SLV	0	60.4	0	0	5.0E2	0.329
990	195	Sisma X SLO	21.9	0	0	0	5.0E2	0.329	991	195	Sisma Y SLO	0	34	0	0	5.0E2	0.329
992	195	Sisma X SLD	21.1	0	0	0	5.0E2	0.329	993	195	Sisma Y SLD	0	27.6	0	0	5.0E2	0.329
994	196	Sisma X SLV	11.4	0	0	0	1.2E2	0.334	995	196	Sisma Y SLV	0	14.5	0	0	1.2E2	0.334
996	196	Sisma X SLO	5.3	0	0	0	1.2E2	0.334	997	196	Sisma Y SLO	0	8.2	0	0	1.2E2	0.334
998	196	Sisma X SLD	5.1	0	0	0	1.2E2	0.334	999	196	Sisma Y SLD	0	6.6	0	0	1.2E2	0.334
1000	197	Sisma X SLV	49.8	0	0	0	5.1E2	0.341	1001	197	Sisma Y SLV	0	63.8	0	0	5.1E2	0.341
1002	197	Sisma X SLO	23.2	0	0	0	5.1E2	0.341	1003	197	Sisma Y SLO	0	35.9	0	0	5.1E2	0.341
1004	197	Sisma X SLD	22.2	0	0	0	5.1E2	0.341	1005	197	Sisma Y SLD	0	29.1	0	0	5.1E2	0.341
1006	198	Sisma X SLV	50	0	0	0	5.1E2	0.341	1007	198	Sisma Y SLV	0	64	0	0	5.1E2	0.341
1008	198	Sisma X SLO	23.2	0	0	0	5.1E2	0.341	1009	198	Sisma Y SLO	0	36	0	0	5.1E2	0.341
1010	198	Sisma X SLD	22.3	0	0	0	5.1E2	0.341	1011	198	Sisma Y SLD	0	29.2	0	0	5.1E2	0.341
1012	199	Sisma X SLV	44.6	0	0	0	4.4E2	0.353	1013	199	Sisma Y SLV	0	57.1	0	0	4.4E2	0.353
1014	199	Sisma X SLO	20.7	0	0	0	4.4E2	0.353	1015	199	Sisma Y SLO	0	32.1	0	0	4.4E2	0.353
1016	199	Sisma X SLD	19.9	0	0	0	4.4E2	0.353	1017	199	Sisma Y SLD	0	26.1	0	0	4.4E2	0.353
1018	200	Sisma X SLV	13.5	0	0	0	1.3E2	0.353	1019	200	Sisma Y SLV	0	17.3	0	0	1.3E2	0.353
1020	200	Sisma X SLO	6.3	0	0	0	1.3E2	0.353	1021	200	Sisma Y SLO	0	9.7	0	0	1.3E2	0.353
1022	200	Sisma X SLD	6	0	0	0	1.3E2	0.353	1023	200	Sisma Y SLD	0	7.9	0	0	1.3E2	0.353
1024	201	Sisma X SLV	26.2	0	0	0	2.6E2	0.353	1025	201	Sisma Y SLV	0	33.6	0	0	2.6E2	0.353
1026	201	Sisma X SLO	12.2	0	0	0	2.6E2	0.353	1027	201	Sisma Y SLO	0	18.9	0	0	2.6E2	0.353
1028	201	Sisma X SLD	11.7	0	0	0	2.6E2	0.353	1029	201	Sisma Y SLD	0	15.3	0	0	2.6E2	0.353
1030	202	Sisma X SLV	26.3	0	0	0	2.6E2	0.353	1031	202	Sisma Y SLV	0	33.7	0	0	2.6E2	0.353
1032	202	Sisma X SLO	12.2	0	0	0	2.6E2	0.353	1033	202	Sisma Y SLO	0	19	0	0	2.6E2	0.353
1034	202	Sisma X SLD	11.8	0	0	0	2.6E2	0.353	1035	202	Sisma Y SLD	0	15.4	0	0	2.6E2	0.353
1036	203	Sisma X SLV	18.3	0	0	0	1.4E2	0.458	1037	203	Sisma Y SLV	0	23.4	0	0	1.4E2	0.458
1038	203	Sisma X SLO	8.5	0	0	0	1.4E2	0.458	1039	203	Sisma Y SLO	0	13.2	0	0	1.4E2	0.458
1040	203	Sisma X SLD	8.2	0	0	0	1.4E2	0.458	1041	203	Sisma Y SLD	0	10.7	0	0	1.4E2	0.458
1042	204	Sisma X SLV	31.3	0	0	0	2.3E2	0.473	1043	204	Sisma Y SLV	0	40.1	0	0	2.3E2	0.473
1044	204	Sisma X SLO	14.6	0	0	0	2.3E2	0.473	1045	204	Sisma Y SLO	0	22.6	0	0	2.3E2	0.473
1046	204	Sisma X SLD	14	0	0	0	2.3E2	0.473	1047	204	Sisma Y SLD	0	18.3	0	0	2.3E2	0.473
1048	205	Sisma X SLV	23.6	0	0	0	1.6E2	0.525	1049	205	Sisma Y SLV	0	30.2	0	0	1.6E2	0.525
1050	205	Sisma X SLO	11	0	0	0	1.6E2	0.525	1051	205	Sisma Y SLO	0	17	0	0	1.6E2	0.525
1052	205	Sisma X SLD	10.5	0	0	0	1.6E2	0.525	1053	205	Sisma Y SLD	0	13.8	0	0	1.6E2	0.525
1054	206	Sisma X SLV	66.3	0	0	0	4.3E2	0.529	1055	206	Sisma Y SLV	0	84.9	0	0	4.3E2	0.529
1056	206	Sisma X SLO	30.8	0	0	0	4.3E2	0.529	1057	206	Sisma Y SLO	0	47.8	0	0	4.3E2	0.529
1058	206	Sisma X SLD	29.6	0	0	0	4.3E2	0.529	1059	206	Sisma Y SLD	0	38.8	0	0	4.3E2	0.529
1060	207	Sisma X SLV	53.4	0	0	0	3.5E2	0.529	1061	207	Sisma Y SLV	0	68.4	0	0	3.5E2	0.529
1062	207	Sisma X SLO	24.8	0	0	0	3.5E2	0.529	1063	207	Sisma Y SLO	0	38.5	0	0	3.5E2	0.529
1064	207	Sisma X SLD	23.8	0	0	0	3.5E2	0.529	1065	207	Sisma Y SLD	0	31.2	0	0	3.5E2	0.529
1066	208	Sisma X SLV	60.2	0	0	0	3.9E2	0.529	1067	208	Sisma Y SLV	0	77	0	0	3.9E2	0.529
1068	208	Sisma X SLO	28	0	0	0	3.9E2	0.529	1069	208	Sisma Y SLO	0	43.3	0	0	3.9E2	0.529
1070	208	Sisma X SLD	26.8	0	0	0	3.9E2	0.529	1071	208	Sisma Y SLD	0	35.2	0	0	3.9E2	0.529
1072	209	Sisma X SLV	62.5	0	0	0	4.1E2	0.529	1073	209	Sisma Y SLV	0	80	0	0	4.1E2	0.529
1074	209	Sisma X SLO	29.1	0	0	0	4.1E2	0.529	1075	209	Sisma Y SLO	0	45	0	0	4.1E2	0.529
1076	209	Sisma X SLD	27.9	0	0	0	4.1E2	0.529	1077	209	Sisma Y SLD	0	36.6	0	0	4.1E2	0.529
1078	210	Sisma X SLV	44.1	0	0	0	2.9E2	0.529	1079	210	Sisma Y SLV	0	56.4	0	0	2.9E2	0.529
1080	210	Sisma X SLO	20.5	0	0	0	2.9E2	0.529	1081	210	Sisma Y SLO	0	31.7	0	0	2.9E2	0.529
1082	210	Sisma X SLD	19.7	0	0	0	2.9E2	0.529	1083	210	Sisma Y SLD	0	25.8	0	0	2.9E2	0.529
1084	211	Sisma X SLV	58	0	0	0	3.8E2	0.529	1085	211	Sisma Y SLV	0	74.2	0	0	3.8E2	0.529
1086	211	Sisma X SLO	26.9	0	0	0	3.8E2	0.529	1087	211	Sisma Y SLO	0	41.7	0	0	3.8E2	0.529
1088	211	Sisma X SLD	25.9	0	0	0	3.8E2	0.529	1089	211	Sisma Y SLD	0	33.9	0	0	3.8E2	0.529
1090	212	Sisma X SLV	58.2	0	0	0	3.8E2	0.529	1091	212	Sisma Y SLV	0	74.5	0	0	3.8E2	0.529
1092	212	Sisma X SLO	27.1	0	0	0	3.8E2	0.529	1093	212	Sisma Y SLO	0	41.9	0	0	3.8E2	0.529
1094	212	Sisma X SLD	26	0	0	0	3.8E2	0.529	1095	212	Sisma Y SLD	0	34	0	0	3.8E2	0.529
1096	213	Sisma X SLV	31.3	0	0	0	2.0E2	0.529	1097	213	Sisma Y SLV	0	40	0	0	2.0E2	0.529
1098	213	Sisma X SLO	14.5	0	0	0	2.0E2	0.529	1								

Indice	Nodo	Condizione	Fx	Fy	Fz	Mz	Peso	γ	Indice	Nodo	Condizione	Fx	Fy	Fz	Mz	Peso	γ
1136	219	Sisma X SLD	27.7	0	0	0	4.1E2	0.529	1137	219	Sisma Y SLD	0	36.3	0	0	4.1E2	0.529
1138	220	Sisma X SLV	44	0	0	0	2.9E2	0.529	1139	220	Sisma Y SLV	0	56.3	0	0	2.9E2	0.529
1140	220	Sisma X SLO	20.5	0	0	0	2.9E2	0.529	1141	220	Sisma Y SLO	0	31.7	0	0	2.9E2	0.529
1142	220	Sisma X SLD	19.6	0	0	0	2.9E2	0.529	1143	220	Sisma Y SLD	0	25.7	0	0	2.9E2	0.529
1144	221	Sisma X SLV	58.3	0	0	0	3.8E2	0.529	1145	221	Sisma Y SLV	0	74.6	0	0	3.8E2	0.529
1146	221	Sisma X SLO	27.1	0	0	0	3.8E2	0.529	1147	221	Sisma Y SLO	0	42	0	0	3.8E2	0.529
1148	221	Sisma X SLD	26	0	0	0	3.8E2	0.529	1149	221	Sisma Y SLD	0	34.1	0	0	3.8E2	0.529
1150	222	Sisma X SLV	25.1	0	0	0	1.6E2	0.541	1151	222	Sisma Y SLV	0	32.1	0	0	1.6E2	0.541
1152	222	Sisma X SLO	11.7	0	0	0	1.6E2	0.541	1153	222	Sisma Y SLO	0	18.1	0	0	1.6E2	0.541
1154	222	Sisma X SLD	11.2	0	0	0	1.6E2	0.541	1155	222	Sisma Y SLD	0	14.7	0	0	1.6E2	0.541
1156	223	Sisma X SLV	92.3	0	0	0	5.9E2	0.545	1157	223	Sisma Y SLV	0	118.1	0	0	5.9E2	0.545
1158	223	Sisma X SLO	42.9	0	0	0	5.9E2	0.545	1159	223	Sisma Y SLO	0	66.5	0	0	5.9E2	0.545
1160	223	Sisma X SLD	41.2	0	0	0	5.9E2	0.545	1161	223	Sisma Y SLD	0	53.9	0	0	5.9E2	0.545
1162	224	Sisma X SLV	78.1	0	0	0	5.0E2	0.546	1163	224	Sisma Y SLV	0	100	0	0	5.0E2	0.546
1164	224	Sisma X SLO	36.3	0	0	0	5.0E2	0.546	1165	224	Sisma Y SLO	0	56.3	0	0	5.0E2	0.546
1166	224	Sisma X SLD	34.9	0	0	0	5.0E2	0.546	1167	224	Sisma Y SLD	0	45.7	0	0	5.0E2	0.546
1168	225	Sisma X SLV	81.6	0	0	0	5.2E2	0.547	1169	225	Sisma Y SLV	0	104.5	0	0	5.2E2	0.547
1170	225	Sisma X SLO	38	0	0	0	5.2E2	0.547	1171	225	Sisma Y SLO	0	58.8	0	0	5.2E2	0.547
1172	225	Sisma X SLD	36.4	0	0	0	5.2E2	0.547	1173	225	Sisma Y SLD	0	47.7	0	0	5.2E2	0.547
1174	226	Sisma X SLV	85.4	0	0	0	5.4E2	0.547	1175	226	Sisma Y SLV	0	109.3	0	0	5.4E2	0.547
1176	226	Sisma X SLO	39.7	0	0	0	5.4E2	0.547	1177	226	Sisma Y SLO	0	61.5	0	0	5.4E2	0.547
1178	226	Sisma X SLD	38.1	0	0	0	5.4E2	0.547	1179	226	Sisma Y SLD	0	49.9	0	0	5.4E2	0.547
1180	227	Sisma X SLV	87.5	0	0	0	5.5E2	0.547	1181	227	Sisma Y SLV	0	112.1	0	0	5.5E2	0.547
1182	227	Sisma X SLO	40.7	0	0	0	5.5E2	0.547	1183	227	Sisma Y SLO	0	63.1	0	0	5.5E2	0.547
1184	227	Sisma X SLD	39.1	0	0	0	5.5E2	0.547	1185	227	Sisma Y SLD	0	51.2	0	0	5.5E2	0.547
1186	228	Sisma X SLV	78.9	0	0	0	5.0E2	0.547	1187	228	Sisma Y SLV	0	101	0	0	5.0E2	0.547
1188	228	Sisma X SLO	36.7	0	0	0	5.0E2	0.547	1189	228	Sisma Y SLO	0	56.8	0	0	5.0E2	0.547
1190	228	Sisma X SLD	35.2	0	0	0	5.0E2	0.547	1191	228	Sisma Y SLD	0	46.1	0	0	5.0E2	0.547
1192	229	Sisma X SLV	83.1	0	0	0	5.2E2	0.549	1193	229	Sisma Y SLV	0	106.4	0	0	5.2E2	0.549
1194	229	Sisma X SLO	38.7	0	0	0	5.2E2	0.549	1195	229	Sisma Y SLO	0	59.9	0	0	5.2E2	0.549
1196	229	Sisma X SLD	37.1	0	0	0	5.2E2	0.549	1197	229	Sisma Y SLD	0	48.6	0	0	5.2E2	0.549
1198	230	Sisma X SLV	30	0	0	0	1.9E2	0.549	1199	230	Sisma Y SLV	0	38.4	0	0	1.9E2	0.549
1200	230	Sisma X SLO	13.9	0	0	0	1.9E2	0.549	1201	230	Sisma Y SLO	0	21.6	0	0	1.9E2	0.549
1202	230	Sisma X SLD	13.4	0	0	0	1.9E2	0.549	1203	230	Sisma Y SLD	0	17.5	0	0	1.9E2	0.549
1204	231	Sisma X SLV	33.3	0	0	0	2.1E2	0.549	1205	231	Sisma Y SLV	0	42.6	0	0	2.1E2	0.549
1206	231	Sisma X SLO	15.5	0	0	0	2.1E2	0.549	1207	231	Sisma Y SLO	0	24	0	0	2.1E2	0.549
1208	231	Sisma X SLD	14.9	0	0	0	2.1E2	0.549	1209	231	Sisma Y SLD	0	19.5	0	0	2.1E2	0.549
1210	232	Sisma X SLV	32.8	0	0	0	2.1E2	0.549	1211	232	Sisma Y SLV	0	42	0	0	2.1E2	0.549
1212	232	Sisma X SLO	15.2	0	0	0	2.1E2	0.549	1213	232	Sisma Y SLO	0	23.6	0	0	2.1E2	0.549
1214	232	Sisma X SLD	14.6	0	0	0	2.1E2	0.549	1215	232	Sisma Y SLD	0	19.2	0	0	2.1E2	0.549
1216	233	Sisma X SLV	32.2	0	0	0	2.0E2	0.549	1217	233	Sisma Y SLV	0	41.2	0	0	2.0E2	0.549
1218	233	Sisma X SLO	15	0	0	0	2.0E2	0.549	1219	233	Sisma Y SLO	0	23.2	0	0	2.0E2	0.549
1220	233	Sisma X SLD	14.4	0	0	0	2.0E2	0.549	1221	233	Sisma Y SLD	0	18.8	0	0	2.0E2	0.549
1222	234	Sisma X SLV	31.1	0	0	0	2.0E2	0.549	1223	234	Sisma Y SLV	0	39.8	0	0	2.0E2	0.549
1224	234	Sisma X SLO	14.5	0	0	0	2.0E2	0.549	1225	234	Sisma Y SLO	0	22.4	0	0	2.0E2	0.549
1226	234	Sisma X SLD	13.9	0	0	0	2.0E2	0.549	1227	234	Sisma Y SLD	0	18.2	0	0	2.0E2	0.549
1228	235	Sisma X SLV	29.7	0	0	0	1.9E2	0.549	1229	235	Sisma Y SLV	0	38	0	0	1.9E2	0.549
1230	235	Sisma X SLO	13.8	0	0	0	1.9E2	0.549	1231	235	Sisma Y SLO	0	21.4	0	0	1.9E2	0.549
1232	235	Sisma X SLD	13.2	0	0	0	1.9E2	0.549	1233	235	Sisma Y SLD	0	17.3	0	0	1.9E2	0.549
1234	236	Sisma X SLV	84.8	0	0	0	5.4E2	0.549	1235	236	Sisma Y SLV	0	108.6	0	0	5.4E2	0.549
1236	236	Sisma X SLO	39.5	0	0	0	5.4E2	0.549	1237	236	Sisma Y SLO	0	61.1	0	0	5.4E2	0.549
1238	236	Sisma X SLD	37.9	0	0	0	5.4E2	0.549	1239	236	Sisma Y SLD	0	49.6	0	0	5.4E2	0.549
1240	237	Sisma X SLV	92.4	0	0	0	583.2	0.549	1241	237	Sisma Y SLV	0	118.3	0	0	583.2	0.549
1242	237	Sisma X SLO	43	0	0	0	583.2	0.549	1243	237	Sisma Y SLO	0	66.6	0	0	583.2	0.549
1244	237	Sisma X SLD	41.3	0	0	0	583.2	0.549	1245	237	Sisma Y SLD	0	54	0	0	583.2	0.549
1246	238	Sisma X SLV	92.4	0	0	0	583.2	0.549	1247	238	Sisma Y SLV	0	118.3	0	0	583.2	0.549
1248	238	Sisma X SLO	43	0	0	0	583.2	0.549	1249	238	Sisma Y SLO	0	66.6	0	0	583.2	0.549
1250	238	Sisma X SLD	41.3	0	0	0	583.2	0.549	1251	238	Sisma Y SLD	0	54	0	0	583.2	0.549
1252	239	Sisma X SLV	102.1	0	0	0	6.4E2	0.549	1253	239	Sisma Y SLV	0	130.7	0	0	6.4E2	0.549
1254	239	Sisma X SLO	47.5	0	0	0	6.4E2	0.549	1255	239	Sisma Y SLO	0	73.6	0	0	6.4E2	0.549
1256	239	Sisma X SLD	45.6	0	0	0	6.4E2	0.549	1257	239	Sisma Y SLD	0	59.7	0	0	6.4E2	0.549
1258	240	Sisma X SLV	82.7	0	0	0	5.2E2	0.549	1259	240	Sisma Y SLV	0	105.9	0	0	5.2E2	0.549
1260	240	Sisma X SLO	38.5	0	0	0	5.2E2	0.549	1261	240	Sisma Y SLO	0	59.6	0	0	5.2E2	0.549
1262	240	Sisma X SLD	36.9	0	0	0	5.2E2	0.549	1263	240	Sisma Y SLD	0	48.4	0	0	5.2E2	0.549
1264	241	Sisma X SLV	82.9	0	0	0	5.2E2	0.549	1265	241	Sisma Y SLV	0	106.2	0	0	5.2E2	0.549
1266	241	Sisma X SLO	38.6	0	0	0	5.2E2	0.549	1267	241	Sisma Y SLO	0	59.7	0	0	5.2E2	0.549
1268	241	Sisma X SLD	37	0	0	0	5.2E2	0.549	1269	241	Sisma Y SLD	0	48.5	0	0	5.2E2	0.549
1270	242	Sisma X SLV	83.2	0	0	0	5.3E2	0.549	1271	242	Sisma Y SLV	0	106.5	0	0	5.3E2	0.549
1272	242	Sisma X SLO	38.7	0	0	0	5.3E2	0.549	1273	242	Sisma Y SLO	0	59.9	0	0	5.3E2	0.549
1274	242	Sisma X SLD	37.1	0	0	0	5.3E2	0.549	1275	242	Sisma Y SLD	0	48.7	0	0	5.3E2	0.549
1276	243	Sisma X SLV	83.5	0	0	0	5.3E2	0.549	1277	243	Sisma Y SLV	0	106.9	0	0	5.3E2	0.549
1278	243	Sisma X SLO	38.8	0	0	0	5.3E2	0.549	1279	243	Sisma Y SLO	0	60.2	0	0	5.3E2	0.549
1280	243	Sisma X SLD	37.3	0	0	0	5.3E2	0.549	1281	243	Sisma Y SLD	0	48.8	0	0	5.3E2	0.549
1282	244	Sisma X SLV	83.7	0	0	0	5.3E2	0.549	1283	244	Sisma Y SLV	0	107.1	0	0	5.3E2	0.549
1284	244	Sisma X SLO	38.9	0	0	0	5.3E2	0.549	1285	244	Sisma Y SLO	0	60.3	0	0	5.3E2	0.549
1286	244	Sisma X SLD	37.3	0	0	0	5.3E2	0.549	1287	244	Sisma Y SLD	0	48.9	0	0	5.3E2	0.549
1288	245	Sisma X SLV	83.6	0	0	0	5.3E2	0.549	1289	245	Sisma Y SLV	0	107	0	0	5.3E2	0.549
1290	245	Sisma X SLO	38.9	0	0	0	5.3E2	0.549	1291	245	Sisma Y SLO	0	60.2	0	0	5.3E2	0.549
1292	245	Sisma X SLD	37.3	0	0	0	5.3E2	0.549	1293	245	Sisma Y SLD	0	48.9	0	0	5.3E2	0.549
1294	246	Sisma X SLV	83.3	0	0	0	5.3E2	0.549	1295	246	Sisma Y SLV	0	106.6	0	0	5.3E2	0.549
1296	246	Sisma X SLO	38.7	0	0	0	5.3E2	0.549	1297	246	Sisma Y SLO	0	60	0	0	5.3E2	0.549
1298	246	Sisma X SLD	37.2	0	0												

Indice	Nodo	Condizione	Fx	Fy	Fz	Mz	Peso	γ	Indice	Nodo	Condizione	Fx	Fy	Fz	Mz	Peso	γ
1336	253	Sisma X SLO	79	0	0	0	5.0E2	0.549	1337	253	Sisma Y SLV	0	101.2	0	0	5.0E2	0.549
1338	253	Sisma X SLO	36.8	0	0	0	5.0E2	0.549	1339	253	Sisma Y SLD	0	56.9	0	0	5.0E2	0.549
1340	253	Sisma X SLD	35.3	0	0	0	5.0E2	0.549	1341	253	Sisma Y SLD	0	46.2	0	0	5.0E2	0.549
1342	254	Sisma X SLV	79	0	0	0	5.0E2	0.549	1343	254	Sisma Y SLV	0	101.2	0	0	5.0E2	0.549
1344	254	Sisma X SLO	36.8	0	0	0	5.0E2	0.549	1345	254	Sisma Y SLO	0	56.9	0	0	5.0E2	0.549
1346	254	Sisma X SLD	35.3	0	0	0	5.0E2	0.549	1347	254	Sisma Y SLD	0	46.2	0	0	5.0E2	0.549
1348	255	Sisma X SLV	77.4	0	0	0	4.9E2	0.549	1349	255	Sisma Y SLV	0	99.1	0	0	4.9E2	0.549
1350	255	Sisma X SLO	36	0	0	0	4.9E2	0.549	1351	255	Sisma Y SLO	0	55.8	0	0	4.9E2	0.549
1352	255	Sisma X SLD	34.5	0	0	0	4.9E2	0.549	1353	255	Sisma Y SLD	0	45.3	0	0	4.9E2	0.549
1354	256	Sisma X SLV	77.6	0	0	0	4.9E2	0.55	1355	256	Sisma Y SLV	0	99.3	0	0	4.9E2	0.55
1356	256	Sisma X SLO	36.1	0	0	0	4.9E2	0.55	1357	256	Sisma Y SLO	0	55.9	0	0	4.9E2	0.55
1358	256	Sisma X SLD	34.6	0	0	0	4.9E2	0.55	1359	256	Sisma Y SLD	0	45.4	0	0	4.9E2	0.55
1360	257	Sisma X SLV	78.1	0	0	0	4.9E2	0.55	1361	257	Sisma Y SLV	0	100	0	0	4.9E2	0.55
1362	257	Sisma X SLO	36.3	0	0	0	4.9E2	0.55	1363	257	Sisma Y SLO	0	56.3	0	0	4.9E2	0.55
1364	257	Sisma X SLD	34.9	0	0	0	4.9E2	0.55	1365	257	Sisma Y SLD	0	45.7	0	0	4.9E2	0.55
1366	258	Sisma X SLV	83.6	0	0	0	5.3E2	0.551	1367	258	Sisma Y SLV	0	106.9	0	0	5.3E2	0.551
1368	258	Sisma X SLO	38.9	0	0	0	5.3E2	0.551	1369	258	Sisma Y SLO	0	60.2	0	0	5.3E2	0.551
1370	258	Sisma X SLD	37.3	0	0	0	5.3E2	0.551	1371	258	Sisma Y SLD	0	48.8	0	0	5.3E2	0.551
1372	259	Sisma X SLV	83.1	0	0	0	5.2E2	0.551	1373	259	Sisma Y SLV	0	106.4	0	0	5.2E2	0.551
1374	259	Sisma X SLO	38.6	0	0	0	5.2E2	0.551	1375	259	Sisma Y SLO	0	59.9	0	0	5.2E2	0.551
1376	259	Sisma X SLD	37.1	0	0	0	5.2E2	0.551	1377	259	Sisma Y SLD	0	48.6	0	0	5.2E2	0.551
1378	260	Sisma X SLV	78.6	0	0	0	4.8E2	0.564	1379	260	Sisma Y SLV	0	100.6	0	0	4.8E2	0.564
1380	260	Sisma X SLO	36.5	0	0	0	4.8E2	0.564	1381	260	Sisma Y SLO	0	56.6	0	0	4.8E2	0.564
1382	260	Sisma X SLD	35.1	0	0	0	4.8E2	0.564	1383	260	Sisma Y SLD	0	45.9	0	0	4.8E2	0.564
1384	261	Sisma X SLV	78.7	0	0	0	4.8E2	0.564	1385	261	Sisma Y SLV	0	100.7	0	0	4.8E2	0.564
1386	261	Sisma X SLO	36.6	0	0	0	4.8E2	0.564	1387	261	Sisma Y SLO	0	56.7	0	0	4.8E2	0.564
1388	261	Sisma X SLD	35.1	0	0	0	4.8E2	0.564	1389	261	Sisma Y SLD	0	46	0	0	4.8E2	0.564
1390	262	Sisma X SLV	102.9	0	0	0	6.2E2	0.578	1391	262	Sisma Y SLV	0	131.7	0	0	6.2E2	0.578
1392	262	Sisma X SLO	47.8	0	0	0	6.2E2	0.578	1393	262	Sisma Y SLO	0	74.1	0	0	6.2E2	0.578
1394	262	Sisma X SLD	45.9	0	0	0	6.2E2	0.578	1395	262	Sisma Y SLD	0	60.1	0	0	6.2E2	0.578
1396	263	Sisma X SLV	82.1	0	0	0	4.9E2	0.58	1397	263	Sisma Y SLV	0	105.1	0	0	4.9E2	0.58
1398	263	Sisma X SLO	38.2	0	0	0	4.9E2	0.58	1399	263	Sisma Y SLO	0	59.2	0	0	4.9E2	0.58
1400	263	Sisma X SLD	36.7	0	0	0	4.9E2	0.58	1401	263	Sisma Y SLD	0	48	0	0	4.9E2	0.58
1402	264	Sisma X SLV	82.3	0	0	0	4.9E2	0.58	1403	264	Sisma Y SLV	0	105.4	0	0	4.9E2	0.58
1404	264	Sisma X SLO	38.3	0	0	0	4.9E2	0.58	1405	264	Sisma Y SLO	0	59.3	0	0	4.9E2	0.58
1406	264	Sisma X SLD	36.7	0	0	0	4.9E2	0.58	1407	264	Sisma Y SLD	0	48.1	0	0	4.9E2	0.58
1408	265	Sisma X SLV	86.6	0	0	0	5.0E2	0.597	1409	265	Sisma Y SLV	0	110.9	0	0	5.0E2	0.597
1410	265	Sisma X SLO	40.3	0	0	0	5.0E2	0.597	1411	265	Sisma Y SLO	0	62.4	0	0	5.0E2	0.597
1412	265	Sisma X SLD	38.7	0	0	0	5.0E2	0.597	1413	265	Sisma Y SLD	0	50.6	0	0	5.0E2	0.597
1414	266	Sisma X SLV	87	0	0	0	5.0E2	0.597	1415	266	Sisma Y SLV	0	111.4	0	0	5.0E2	0.597
1416	266	Sisma X SLO	40.5	0	0	0	5.0E2	0.597	1417	266	Sisma Y SLO	0	62.7	0	0	5.0E2	0.597
1418	266	Sisma X SLD	38.8	0	0	0	5.0E2	0.597	1419	266	Sisma Y SLD	0	50.9	0	0	5.0E2	0.597
1420	267	Sisma X SLV	78.7	0	0	0	4.4E2	0.617	1421	267	Sisma Y SLV	0	100.7	0	0	4.4E2	0.617
1422	267	Sisma X SLO	36.6	0	0	0	4.4E2	0.617	1423	267	Sisma Y SLO	0	56.7	0	0	4.4E2	0.617
1424	267	Sisma X SLD	35.1	0	0	0	4.4E2	0.617	1425	267	Sisma Y SLD	0	46	0	0	4.4E2	0.617
1426	268	Sisma X SLV	23.7	0	0	0	1.3E2	0.617	1427	268	Sisma Y SLV	0	30.3	0	0	1.3E2	0.617
1428	268	Sisma X SLO	11	0	0	0	1.3E2	0.617	1429	268	Sisma Y SLO	0	17.1	0	0	1.3E2	0.617
1430	268	Sisma X SLD	10.6	0	0	0	1.3E2	0.617	1431	268	Sisma Y SLD	0	13.8	0	0	1.3E2	0.617
1432	269	Sisma X SLV	45.7	0	0	0	2.6E2	0.617	1433	269	Sisma Y SLV	0	58.5	0	0	2.6E2	0.617
1434	269	Sisma X SLO	21.3	0	0	0	2.6E2	0.617	1435	269	Sisma Y SLO	0	32.9	0	0	2.6E2	0.617
1436	269	Sisma X SLD	20.4	0	0	0	2.6E2	0.617	1437	269	Sisma Y SLD	0	26.7	0	0	2.6E2	0.617
1438	270	Sisma X SLV	46	0	0	0	2.6E2	0.617	1439	270	Sisma Y SLV	0	58.9	0	0	2.6E2	0.617
1440	270	Sisma X SLO	21.4	0	0	0	2.6E2	0.617	1441	270	Sisma Y SLO	0	33.1	0	0	2.6E2	0.617
1442	270	Sisma X SLD	20.5	0	0	0	2.6E2	0.617	1443	270	Sisma Y SLD	0	26.9	0	0	2.6E2	0.617
1444	271	Sisma X SLV	39.6	0	0	0	1.9E2	0.734	1445	271	Sisma Y SLV	0	50.6	0	0	1.9E2	0.734
1446	271	Sisma X SLO	18.4	0	0	0	1.9E2	0.734	1447	271	Sisma Y SLO	0	28.5	0	0	1.9E2	0.734
1448	271	Sisma X SLD	17.7	0	0	0	1.9E2	0.734	1449	271	Sisma Y SLD	0	23.1	0	0	1.9E2	0.734
1450	272	Sisma X SLV	36.7	0	0	0	1.7E2	0.755	1451	272	Sisma Y SLV	0	47	0	0	1.7E2	0.755
1452	272	Sisma X SLO	17.1	0	0	0	1.7E2	0.755	1453	272	Sisma Y SLO	0	26.5	0	0	1.7E2	0.755
1454	272	Sisma X SLD	16.4	0	0	0	1.7E2	0.755	1455	272	Sisma Y SLD	0	21.5	0	0	1.7E2	0.755
1456	273	Sisma X SLV	17.6	0	0	0	7.8E1	0.776	1457	273	Sisma Y SLV	0	22.5	0	0	7.8E1	0.776
1458	273	Sisma X SLO	8.2	0	0	0	7.8E1	0.776	1459	273	Sisma Y SLO	0	12.7	0	0	7.8E1	0.776
1460	273	Sisma X SLD	7.8	0	0	0	7.8E1	0.776	1461	273	Sisma Y SLD	0	10.3	0	0	7.8E1	0.776
1462	274	Sisma X SLV	46.6	0	0	0	2.1E2	0.776	1463	274	Sisma Y SLV	0	59.7	0	0	2.1E2	0.776
1464	274	Sisma X SLO	21.7	0	0	0	2.1E2	0.776	1465	274	Sisma Y SLO	0	33.6	0	0	2.1E2	0.776
1466	274	Sisma X SLD	20.8	0	0	0	2.1E2	0.776	1467	274	Sisma Y SLD	0	27.3	0	0	2.1E2	0.776
1468	275	Sisma X SLV	55.6	0	0	0	2.5E2	0.776	1469	275	Sisma Y SLV	0	71.2	0	0	2.5E2	0.776
1470	275	Sisma X SLO	25.9	0	0	0	2.5E2	0.776	1471	275	Sisma Y SLO	0	40	0	0	2.5E2	0.776
1472	275	Sisma X SLD	24.8	0	0	0	2.5E2	0.776	1473	275	Sisma Y SLD	0	32.5	0	0	2.5E2	0.776
1474	276	Sisma X SLV	38.8	0	0	0	1.7E2	0.777	1475	276	Sisma Y SLV	0	49.7	0	0	1.7E2	0.777
1476	276	Sisma X SLO	18	0	0	0	1.7E2	0.777	1477	276	Sisma Y SLO	0	27.9	0	0	1.7E2	0.777
1478	276	Sisma X SLD	17.3	0	0	0	1.7E2	0.777	1479	276	Sisma Y SLD	0	22.7	0	0	1.7E2	0.777
1480	277	Sisma X SLV	120.8	0	0	0	5.3E2	0.791	1481	277	Sisma Y SLV	0	154.6	0	0	5.3E2	0.791
1482	277	Sisma X SLO	56.2	0	0	0	5.3E2	0.791	1483	277	Sisma Y SLO	0	87	0	0	5.3E2	0.791
1484	277	Sisma X SLD	53.9	0	0	0	5.3E2	0.791	1485	277	Sisma Y SLD	0	70.6	0	0	5.3E2	0.791
1486	278	Sisma X SLV	44.6	0	0	0	2.0E2	0.791	1487	278	Sisma Y SLV	0	57.1	0	0	2.0E2	0.791
1488	278	Sisma X SLO	20.7	0	0	0	2.0E2	0.791	1489	278	Sisma Y SLO	0	32.1	0	0	2.0E2	0.791
1490	278	Sisma X SLD	19.9	0	0	0	2.0E2	0.791	1491	278	Sisma Y SLD	0	26.1	0	0	2.0E2	0.791
1492	279	Sisma X SLV	48.7	0	0	0	2.1E2	0.791	1493	279	Sisma Y SLV	0	62.4	0	0	2.1E2	0.791
1494	279	Sisma X SLO	22.7	0	0	0	2.1E2	0.791	1495	279	Sisma Y SLO	0	35.1	0	0	2.1E2	0.791
1496	279	Sisma X SLD	21.7	0	0	0	2.1E2	0.791	1497	279	Sisma Y SLD	0	28.5	0	0	2.1E2	

Indice	Nodo	Condizione	Fx	Fy	Fz	Mz	Peso	y	Indice	Nodo	Condizione	Fx	Fy	Fz	Mz	Peso	y
1536	286	Sisma X SLD	61.9	0	0	0	583.2	0.791	1537	286	Sisma Y SLD	0	95.9	0	0	583.2	0.791
1538	286	Sisma X SLD	59.4	0	0	0	583.2	0.791	1539	286	Sisma Y SLD	0	77.8	0	0	583.2	0.791
1540	287	Sisma X SLV	146.6	0	0	0	6.4E2	0.791	1541	287	Sisma Y SLV	0	187.6	0	0	6.4E2	0.791
1542	287	Sisma X SLD	68.2	0	0	0	6.4E2	0.791	1543	287	Sisma Y SLD	0	105.6	0	0	6.4E2	0.791
1544	287	Sisma X SLD	65.4	0	0	0	6.4E2	0.791	1545	287	Sisma Y SLD	0	85.7	0	0	6.4E2	0.791
1546	288	Sisma X SLV	119.7	0	0	0	5.2E2	0.791	1547	288	Sisma Y SLV	0	153.3	0	0	5.2E2	0.791
1548	288	Sisma X SLD	55.7	0	0	0	5.2E2	0.791	1549	288	Sisma Y SLD	0	86.3	0	0	5.2E2	0.791
1550	288	Sisma X SLD	53.4	0	0	0	5.2E2	0.791	1551	288	Sisma Y SLD	0	70	0	0	5.2E2	0.791
1552	289	Sisma X SLV	120.1	0	0	0	5.3E2	0.791	1553	289	Sisma Y SLV	0	153.8	0	0	5.3E2	0.791
1554	289	Sisma X SLD	55.9	0	0	0	5.3E2	0.791	1555	289	Sisma Y SLD	0	86.5	0	0	5.3E2	0.791
1556	289	Sisma X SLD	53.6	0	0	0	5.3E2	0.791	1557	289	Sisma Y SLD	0	70.2	0	0	5.3E2	0.791
1558	290	Sisma X SLV	120.7	0	0	0	5.3E2	0.791	1559	290	Sisma Y SLV	0	154.5	0	0	5.3E2	0.791
1560	290	Sisma X SLD	56.1	0	0	0	5.3E2	0.791	1561	290	Sisma Y SLD	0	87	0	0	5.3E2	0.791
1562	290	Sisma X SLD	53.9	0	0	0	5.3E2	0.791	1563	290	Sisma Y SLD	0	70.6	0	0	5.3E2	0.791
1564	291	Sisma X SLV	121.3	0	0	0	5.3E2	0.791	1565	291	Sisma Y SLV	0	155.2	0	0	5.3E2	0.791
1566	291	Sisma X SLD	56.4	0	0	0	5.3E2	0.791	1567	291	Sisma Y SLD	0	87.4	0	0	5.3E2	0.791
1568	291	Sisma X SLD	54.1	0	0	0	5.3E2	0.791	1569	291	Sisma Y SLD	0	70.9	0	0	5.3E2	0.791
1570	292	Sisma X SLV	121.6	0	0	0	5.3E2	0.791	1571	292	Sisma Y SLV	0	155.7	0	0	5.3E2	0.791
1572	292	Sisma X SLD	56.6	0	0	0	5.3E2	0.791	1573	292	Sisma Y SLD	0	87.6	0	0	5.3E2	0.791
1574	292	Sisma X SLD	54.3	0	0	0	5.3E2	0.791	1575	292	Sisma Y SLD	0	71.1	0	0	5.3E2	0.791
1576	293	Sisma X SLV	121.5	0	0	0	5.3E2	0.791	1577	293	Sisma Y SLV	0	155.5	0	0	5.3E2	0.791
1578	293	Sisma X SLD	56.5	0	0	0	5.3E2	0.791	1579	293	Sisma Y SLD	0	87.5	0	0	5.3E2	0.791
1580	293	Sisma X SLD	54.2	0	0	0	5.3E2	0.791	1581	293	Sisma Y SLD	0	71	0	0	5.3E2	0.791
1582	294	Sisma X SLV	120.8	0	0	0	5.3E2	0.791	1583	294	Sisma Y SLV	0	154.7	0	0	5.3E2	0.791
1584	294	Sisma X SLD	56.2	0	0	0	5.3E2	0.791	1585	294	Sisma Y SLD	0	87	0	0	5.3E2	0.791
1586	294	Sisma X SLD	53.9	0	0	0	5.3E2	0.791	1587	294	Sisma Y SLD	0	70.6	0	0	5.3E2	0.791
1588	295	Sisma X SLV	119.4	0	0	0	5.2E2	0.791	1589	295	Sisma Y SLV	0	152.9	0	0	5.2E2	0.791
1590	295	Sisma X SLD	55.5	0	0	0	5.2E2	0.791	1591	295	Sisma Y SLD	0	86	0	0	5.2E2	0.791
1592	295	Sisma X SLD	53.3	0	0	0	5.2E2	0.791	1593	295	Sisma Y SLD	0	69.8	0	0	5.2E2	0.791
1594	296	Sisma X SLV	117.4	0	0	0	5.1E2	0.791	1595	296	Sisma Y SLV	0	150.2	0	0	5.1E2	0.791
1596	296	Sisma X SLD	54.6	0	0	0	5.1E2	0.791	1597	296	Sisma Y SLD	0	84.5	0	0	5.1E2	0.791
1598	296	Sisma X SLD	52.4	0	0	0	5.1E2	0.791	1599	296	Sisma Y SLD	0	68.6	0	0	5.1E2	0.791
1600	297	Sisma X SLV	115.3	0	0	0	5.1E2	0.791	1601	297	Sisma Y SLV	0	147.6	0	0	5.1E2	0.791
1602	297	Sisma X SLD	53.6	0	0	0	5.1E2	0.791	1603	297	Sisma Y SLD	0	83.1	0	0	5.1E2	0.791
1604	297	Sisma X SLD	51.5	0	0	0	5.1E2	0.791	1605	297	Sisma Y SLD	0	67.4	0	0	5.1E2	0.791
1606	298	Sisma X SLV	113.9	0	0	0	5.0E2	0.791	1607	298	Sisma Y SLV	0	145.7	0	0	5.0E2	0.791
1608	298	Sisma X SLD	53	0	0	0	5.0E2	0.791	1609	298	Sisma Y SLD	0	82	0	0	5.0E2	0.791
1610	298	Sisma X SLD	50.8	0	0	0	5.0E2	0.791	1611	298	Sisma Y SLD	0	66.6	0	0	5.0E2	0.791
1612	299	Sisma X SLV	113.1	0	0	0	5.0E2	0.791	1613	299	Sisma Y SLV	0	144.7	0	0	5.0E2	0.791
1614	299	Sisma X SLD	52.6	0	0	0	5.0E2	0.791	1615	299	Sisma Y SLD	0	81.4	0	0	5.0E2	0.791
1616	299	Sisma X SLD	50.5	0	0	0	5.0E2	0.791	1617	299	Sisma Y SLD	0	66.1	0	0	5.0E2	0.791
1618	300	Sisma X SLV	112.7	0	0	0	4.9E2	0.791	1619	300	Sisma Y SLV	0	144.3	0	0	4.9E2	0.791
1620	300	Sisma X SLD	52.4	0	0	0	4.9E2	0.791	1621	300	Sisma Y SLD	0	81.2	0	0	4.9E2	0.791
1622	300	Sisma X SLD	50.3	0	0	0	4.9E2	0.791	1623	300	Sisma Y SLD	0	65.9	0	0	4.9E2	0.791
1624	301	Sisma X SLV	112.6	0	0	0	4.9E2	0.791	1625	301	Sisma Y SLV	0	144.2	0	0	4.9E2	0.791
1626	301	Sisma X SLD	52.4	0	0	0	4.9E2	0.791	1627	301	Sisma Y SLD	0	81.1	0	0	4.9E2	0.791
1628	301	Sisma X SLD	50.3	0	0	0	4.9E2	0.791	1629	301	Sisma Y SLD	0	65.9	0	0	4.9E2	0.791
1630	302	Sisma X SLV	112.6	0	0	0	4.9E2	0.791	1631	302	Sisma Y SLV	0	144.1	0	0	4.9E2	0.791
1632	302	Sisma X SLD	52.4	0	0	0	4.9E2	0.791	1633	302	Sisma Y SLD	0	81.1	0	0	4.9E2	0.791
1634	302	Sisma X SLD	50.3	0	0	0	4.9E2	0.791	1635	302	Sisma Y SLD	0	65.8	0	0	4.9E2	0.791
1636	303	Sisma X SLV	110.6	0	0	0	4.8E2	0.791	1637	303	Sisma Y SLV	0	141.6	0	0	4.8E2	0.791
1638	303	Sisma X SLD	51.4	0	0	0	4.8E2	0.791	1639	303	Sisma Y SLD	0	79.7	0	0	4.8E2	0.791
1640	303	Sisma X SLD	49.4	0	0	0	4.8E2	0.791	1641	303	Sisma Y SLD	0	64.7	0	0	4.8E2	0.791
1642	304	Sisma X SLV	111.1	0	0	0	4.8E2	0.794	1643	304	Sisma Y SLV	0	142.2	0	0	4.8E2	0.794
1644	304	Sisma X SLD	51.7	0	0	0	4.8E2	0.794	1645	304	Sisma Y SLD	0	80	0	0	4.8E2	0.794
1646	304	Sisma X SLD	49.6	0	0	0	4.8E2	0.794	1647	304	Sisma Y SLD	0	64.9	0	0	4.8E2	0.794
1648	305	Sisma X SLV	113.1	0	0	0	4.9E2	0.798	1649	305	Sisma Y SLV	0	144.8	0	0	4.9E2	0.798
1650	305	Sisma X SLD	52.6	0	0	0	4.9E2	0.798	1651	305	Sisma Y SLD	0	81.5	0	0	4.9E2	0.798
1652	305	Sisma X SLD	50.5	0	0	0	4.9E2	0.798	1653	305	Sisma Y SLD	0	66.1	0	0	4.9E2	0.798
1654	306	Sisma X SLV	140.5	0	0	0	6.1E2	0.8	1655	306	Sisma Y SLV	0	179.8	0	0	6.1E2	0.8
1656	306	Sisma X SLD	65.3	0	0	0	6.1E2	0.8	1657	306	Sisma Y SLD	0	101.2	0	0	6.1E2	0.8
1658	306	Sisma X SLD	62.7	0	0	0	6.1E2	0.8	1659	306	Sisma Y SLD	0	82.1	0	0	6.1E2	0.8
1660	307	Sisma X SLV	118.6	0	0	0	5.1E2	0.803	1661	307	Sisma Y SLV	0	151.8	0	0	5.1E2	0.803
1662	307	Sisma X SLD	55.2	0	0	0	5.1E2	0.803	1663	307	Sisma Y SLD	0	85.4	0	0	5.1E2	0.803
1664	307	Sisma X SLD	52.9	0	0	0	5.1E2	0.803	1665	307	Sisma Y SLD	0	69.3	0	0	5.1E2	0.803
1666	308	Sisma X SLV	122.6	0	0	0	5.3E2	0.804	1667	308	Sisma Y SLV	0	157	0	0	5.3E2	0.804
1668	308	Sisma X SLD	57	0	0	0	5.3E2	0.804	1669	308	Sisma Y SLD	0	88.3	0	0	5.3E2	0.804
1670	308	Sisma X SLD	54.7	0	0	0	5.3E2	0.804	1671	308	Sisma Y SLD	0	71.7	0	0	5.3E2	0.804
1672	309	Sisma X SLV	122.4	0	0	0	5.3E2	0.804	1673	309	Sisma Y SLV	0	156.7	0	0	5.3E2	0.804
1674	309	Sisma X SLD	56.9	0	0	0	5.3E2	0.804	1675	309	Sisma Y SLD	0	88.2	0	0	5.3E2	0.804
1676	309	Sisma X SLD	54.6	0	0	0	5.3E2	0.804	1677	309	Sisma Y SLD	0	71.6	0	0	5.3E2	0.804
1678	310	Sisma X SLV	124.2	0	0	0	5.3E2	0.806	1679	310	Sisma Y SLV	0	159	0	0	5.3E2	0.806
1680	310	Sisma X SLD	57.8	0	0	0	5.3E2	0.806	1681	310	Sisma Y SLD	0	89.5	0	0	5.3E2	0.806
1682	310	Sisma X SLD	55.4	0	0	0	5.3E2	0.806	1683	310	Sisma Y SLD	0	72.6	0	0	5.3E2	0.806
1684	311	Sisma X SLV	128.8	0	0	0	5.5E2	0.806	1685	311	Sisma Y SLV	0	164.8	0	0	5.5E2	0.806
1686	311	Sisma X SLD	59.9	0	0	0	5.5E2	0.806	1687	311	Sisma Y SLD	0	92.7	0	0	5.5E2	0.806
1688	311	Sisma X SLD	57.5	0	0	0	5.5E2	0.806	1689	311	Sisma Y SLD	0	75.3	0	0	5.5E2	0.806
1690	312	Sisma X SLV	130.3	0	0	0	5.6E2	0.806	1691	312	Sisma Y SLV	0	166.7	0	0	5.6E2	0.806
1692	312	Sisma X SLD	60.6	0	0	0	5.6E2	0.806	1693	312	Sisma Y SLD	0	93.8	0	0	5.6E2	0.806
1694	312	Sisma X SLD	58.1	0	0	0	5.6E2	0.806	1695	312	Sisma Y SLD	0	76.1	0	0	5.6E2	0.806
1696	313	Sisma X SLV	122.6	0	0	0	5.3E2	0.806	1697								

Indice	Nodo	Condizione	Fx	Fy	Fz	Mz	Peso	γ	Indice	Nodo	Condizione	Fx	Fy	Fz	Mz	Peso	γ
1736	319	Sisma X SLD	27.6	0	0	0	2.6E2	0.811	1737	319	Sisma Y SLD	0	36.2	0	0	2.6E2	0.811
1738	320	Sisma X SLV	67.8	0	0	0	2.9E2	0.811	1739	320	Sisma Y SLV	0	86.8	0	0	2.9E2	0.811
1740	320	Sisma X SLO	31.5	0	0	0	2.9E2	0.811	1741	320	Sisma Y SLO	0	48.9	0	0	2.9E2	0.811
1742	320	Sisma X SLD	30.3	0	0	0	2.9E2	0.811	1743	320	Sisma Y SLD	0	39.7	0	0	2.9E2	0.811
1744	321	Sisma X SLV	73.4	0	0	0	3.1E2	0.811	1745	321	Sisma Y SLV	0	93.9	0	0	3.1E2	0.811
1746	321	Sisma X SLO	34.1	0	0	0	3.1E2	0.811	1747	321	Sisma Y SLO	0	52.9	0	0	3.1E2	0.811
1748	321	Sisma X SLD	32.8	0	0	0	3.1E2	0.811	1749	321	Sisma Y SLD	0	42.9	0	0	3.1E2	0.811
1750	322	Sisma X SLV	60.9	0	0	0	2.6E2	0.811	1751	322	Sisma Y SLV	0	78	0	0	2.6E2	0.811
1752	322	Sisma X SLO	28.3	0	0	0	2.6E2	0.811	1753	322	Sisma Y SLO	0	43.9	0	0	2.6E2	0.811
1754	322	Sisma X SLD	27.2	0	0	0	2.6E2	0.811	1755	322	Sisma Y SLD	0	35.6	0	0	2.6E2	0.811
1756	323	Sisma X SLV	114.7	0	0	0	4.8E2	0.827	1757	323	Sisma Y SLV	0	146.8	0	0	4.8E2	0.827
1758	323	Sisma X SLO	53.3	0	0	0	4.8E2	0.827	1759	323	Sisma Y SLO	0	82.6	0	0	4.8E2	0.827
1760	323	Sisma X SLD	51.2	0	0	0	4.8E2	0.827	1761	323	Sisma Y SLD	0	67	0	0	4.8E2	0.827
1762	324	Sisma X SLV	114.8	0	0	0	4.8E2	0.827	1763	324	Sisma Y SLV	0	146.9	0	0	4.8E2	0.827
1764	324	Sisma X SLO	53.4	0	0	0	4.8E2	0.827	1765	324	Sisma Y SLO	0	82.7	0	0	4.8E2	0.827
1766	324	Sisma X SLD	51.2	0	0	0	4.8E2	0.827	1767	324	Sisma Y SLD	0	67.1	0	0	4.8E2	0.827
1768	325	Sisma X SLV	146.9	0	0	0	6.1E2	0.838	1769	325	Sisma Y SLV	0	188	0	0	6.1E2	0.838
1770	325	Sisma X SLO	68.3	0	0	0	6.1E2	0.838	1771	325	Sisma Y SLO	0	105.8	0	0	6.1E2	0.838
1772	325	Sisma X SLD	65.5	0	0	0	6.1E2	0.838	1773	325	Sisma Y SLD	0	85.9	0	0	6.1E2	0.838
1774	326	Sisma X SLV	120.6	0	0	0	491.2	0.851	1775	326	Sisma Y SLV	0	154.4	0	0	491.2	0.851
1776	326	Sisma X SLO	56.1	0	0	0	491.2	0.851	1777	326	Sisma Y SLO	0	86.9	0	0	491.2	0.851
1778	326	Sisma X SLD	53.8	0	0	0	491.2	0.851	1779	326	Sisma Y SLD	0	70.5	0	0	491.2	0.851
1780	327	Sisma X SLV	121.3	0	0	0	4.9E2	0.851	1781	327	Sisma Y SLV	0	155.3	0	0	4.9E2	0.851
1782	327	Sisma X SLO	56.4	0	0	0	4.9E2	0.851	1783	327	Sisma Y SLO	0	87.4	0	0	4.9E2	0.851
1784	327	Sisma X SLD	54.2	0	0	0	4.9E2	0.851	1785	327	Sisma Y SLD	0	70.9	0	0	4.9E2	0.851
1786	328	Sisma X SLV	107.8	0	0	0	4.2E2	0.882	1787	328	Sisma Y SLV	0	138	0	0	4.2E2	0.882
1788	328	Sisma X SLO	50.1	0	0	0	4.2E2	0.882	1789	328	Sisma Y SLO	0	77.7	0	0	4.2E2	0.882
1790	328	Sisma X SLD	48.1	0	0	0	4.2E2	0.882	1791	328	Sisma Y SLD	0	63	0	0	4.2E2	0.882
1792	329	Sisma X SLV	53.7	0	0	0	2.1E2	0.882	1793	329	Sisma Y SLV	0	68.7	0	0	2.1E2	0.882
1794	329	Sisma X SLO	25	0	0	0	2.1E2	0.882	1795	329	Sisma Y SLO	0	38.7	0	0	2.1E2	0.882
1796	329	Sisma X SLD	24	0	0	0	2.1E2	0.882	1797	329	Sisma Y SLD	0	31.4	0	0	2.1E2	0.882
1798	330	Sisma X SLV	44.5	0	0	0	1.7E2	0.882	1799	330	Sisma Y SLV	0	56.9	0	0	1.7E2	0.882
1800	330	Sisma X SLO	20.7	0	0	0	1.7E2	0.882	1801	330	Sisma Y SLO	0	32	0	0	1.7E2	0.882
1802	330	Sisma X SLD	19.9	0	0	0	1.7E2	0.882	1803	330	Sisma Y SLD	0	26	0	0	1.7E2	0.882
1804	331	Sisma X SLV	85.3	0	0	0	3.4E2	0.882	1805	331	Sisma Y SLV	0	109.2	0	0	3.4E2	0.882
1806	331	Sisma X SLO	39.7	0	0	0	3.4E2	0.882	1807	331	Sisma Y SLO	0	61.5	0	0	3.4E2	0.882
1808	331	Sisma X SLD	38.1	0	0	0	3.4E2	0.882	1809	331	Sisma Y SLD	0	49.9	0	0	3.4E2	0.882
1810	332	Sisma X SLV	126	0	0	0	4.9E2	0.882	1811	332	Sisma Y SLV	0	161.2	0	0	4.9E2	0.882
1812	332	Sisma X SLO	58.6	0	0	0	4.9E2	0.882	1813	332	Sisma Y SLO	0	90.7	0	0	4.9E2	0.882
1814	332	Sisma X SLD	56.2	0	0	0	4.9E2	0.882	1815	332	Sisma Y SLD	0	73.6	0	0	4.9E2	0.882
1816	333	Sisma X SLV	63	0	0	0	2.5E2	0.882	1817	333	Sisma Y SLV	0	80.6	0	0	2.5E2	0.882
1818	333	Sisma X SLO	29.3	0	0	0	2.5E2	0.882	1819	333	Sisma Y SLO	0	45.4	0	0	2.5E2	0.882
1820	333	Sisma X SLD	28.1	0	0	0	2.5E2	0.882	1821	333	Sisma Y SLD	0	36.8	0	0	2.5E2	0.882
1822	334	Sisma X SLV	64.6	0	0	0	2.5E2	0.882	1823	334	Sisma Y SLV	0	82.7	0	0	2.5E2	0.882
1824	334	Sisma X SLO	30	0	0	0	2.5E2	0.882	1825	334	Sisma Y SLO	0	46.5	0	0	2.5E2	0.882
1826	334	Sisma X SLD	28.8	0	0	0	2.5E2	0.882	1827	334	Sisma Y SLD	0	37.8	0	0	2.5E2	0.882
1828	335	Sisma X SLV	65.3	0	0	0	2.6E2	0.882	1829	335	Sisma Y SLV	0	83.5	0	0	2.6E2	0.882
1830	335	Sisma X SLO	30.3	0	0	0	2.6E2	0.882	1831	335	Sisma Y SLO	0	47	0	0	2.6E2	0.882
1832	335	Sisma X SLD	29.1	0	0	0	2.6E2	0.882	1833	335	Sisma Y SLD	0	38.2	0	0	2.6E2	0.882
1834	336	Sisma X SLV	42.8	0	0	0	1.6E2	0.949	1835	336	Sisma Y SLV	0	54.8	0	0	1.6E2	0.949
1836	336	Sisma X SLO	19.9	0	0	0	1.6E2	0.949	1837	336	Sisma Y SLO	0	30.8	0	0	1.6E2	0.949
1838	336	Sisma X SLD	19.1	0	0	0	1.6E2	0.949	1839	336	Sisma Y SLD	0	25	0	0	1.6E2	0.949
1840	337	Sisma X SLV	49.9	0	0	0	1.7E2	0.988	1841	337	Sisma Y SLV	0	63.8	0	0	1.7E2	0.988
1842	337	Sisma X SLO	23.2	0	0	0	1.7E2	0.988	1843	337	Sisma Y SLO	0	35.9	0	0	1.7E2	0.988
1844	337	Sisma X SLD	22.3	0	0	0	1.7E2	0.988	1845	337	Sisma Y SLD	0	29.2	0	0	1.7E2	0.988
1846	338	Sisma X SLV	55.4	0	0	0	1.9E2	1.021	1847	338	Sisma Y SLV	0	70.8	0	0	1.9E2	1.021
1848	338	Sisma X SLO	25.7	0	0	0	1.9E2	1.021	1849	338	Sisma Y SLO	0	39.9	0	0	1.9E2	1.021
1850	338	Sisma X SLD	24.7	0	0	0	1.9E2	1.021	1851	338	Sisma Y SLD	0	32.4	0	0	1.9E2	1.021
1852	339	Sisma X SLV	155.2	0	0	0	5.2E2	1.033	1853	339	Sisma Y SLV	0	198.6	0	0	5.2E2	1.033
1854	339	Sisma X SLO	72.2	0	0	0	5.2E2	1.033	1855	339	Sisma Y SLO	0	111.8	0	0	5.2E2	1.033
1856	339	Sisma X SLD	69.2	0	0	0	5.2E2	1.033	1857	339	Sisma Y SLD	0	90.7	0	0	5.2E2	1.033
1858	340	Sisma X SLV	60.8	0	0	0	2.0E2	1.033	1859	340	Sisma Y SLV	0	77.8	0	0	2.0E2	1.033
1860	340	Sisma X SLO	28.3	0	0	0	2.0E2	1.033	1861	340	Sisma Y SLO	0	43.8	0	0	2.0E2	1.033
1862	340	Sisma X SLD	27.1	0	0	0	2.0E2	1.033	1863	340	Sisma Y SLD	0	35.5	0	0	2.0E2	1.033
1864	341	Sisma X SLV	64.7	0	0	0	2.2E2	1.033	1865	341	Sisma Y SLV	0	82.9	0	0	2.2E2	1.033
1866	341	Sisma X SLO	30.1	0	0	0	2.2E2	1.033	1867	341	Sisma Y SLO	0	46.6	0	0	2.2E2	1.033
1868	341	Sisma X SLD	28.9	0	0	0	2.2E2	1.033	1869	341	Sisma Y SLD	0	37.8	0	0	2.2E2	1.033
1870	342	Sisma X SLV	63.6	0	0	0	2.1E2	1.033	1871	342	Sisma Y SLV	0	81.4	0	0	2.1E2	1.033
1872	342	Sisma X SLO	29.6	0	0	0	2.1E2	1.033	1873	342	Sisma Y SLO	0	45.8	0	0	2.1E2	1.033
1874	342	Sisma X SLD	28.4	0	0	0	2.1E2	1.033	1875	342	Sisma Y SLD	0	37.2	0	0	2.1E2	1.033
1876	343	Sisma X SLV	61.5	0	0	0	2.1E2	1.033	1877	343	Sisma Y SLV	0	78.7	0	0	2.1E2	1.033
1878	343	Sisma X SLO	28.6	0	0	0	2.1E2	1.033	1879	343	Sisma Y SLO	0	44.3	0	0	2.1E2	1.033
1880	343	Sisma X SLD	27.4	0	0	0	2.1E2	1.033	1881	343	Sisma Y SLD	0	36	0	0	2.1E2	1.033
1882	344	Sisma X SLV	58.4	0	0	0	2.0E2	1.033	1883	344	Sisma Y SLV	0	74.7	0	0	2.0E2	1.033
1884	344	Sisma X SLO	27.1	0	0	0	2.0E2	1.033	1885	344	Sisma Y SLO	0	42	0	0	2.0E2	1.033
1886	344	Sisma X SLD	26	0	0	0	2.0E2	1.033	1887	344	Sisma Y SLD	0	34.1	0	0	2.0E2	1.033
1888	345	Sisma X SLV	52.6	0	0	0	1.8E2	1.033	1889	345	Sisma Y SLV	0	67.3	0	0	1.8E2	1.033
1890	345	Sisma X SLO	24.4	0	0	0	1.8E2	1.033	1891	345	Sisma Y SLO	0	37.9	0	0	1.8E2	1.033
1892	345	Sisma X SLD	23.5	0	0	0	1.8E2	1.033	1893	345	Sisma Y SLD	0	30.7	0	0	1.8E2	1.033
1894	346	Sisma X SLV	158.1	0	0	0	5.3E2	1.033	1895	346	Sisma Y SLV	0	202.4	0	0	5.3E2	1.033
1896	346	Sisma X SLO	73.5	0	0	0	5.3E2	1.033	1897	346	Sisma Y SLO	0	113.9</				

Indice	Nodo	Condizione	Fx	Fy	Fz	Mz	Peso	γ	Indice	Nodo	Condizione	Fx	Fy	Fz	Mz	Peso	γ
1936	353	Sisma X SLO	159.8	0	0	0	5.4E2	1.033	1937	353	Sisma Y SLV	0	204.5	0	0	5.4E2	1.033
1938	353	Sisma X SLD	74.3	0	0	0	5.4E2	1.033	1939	353	Sisma Y SLO	0	115.1	0	0	5.4E2	1.033
1940	353	Sisma X SLD	71.3	0	0	0	5.4E2	1.033	1941	353	Sisma Y SLD	0	93.4	0	0	5.4E2	1.033
1942	354	Sisma X SLV	160.3	0	0	0	5.4E2	1.033	1943	354	Sisma Y SLV	0	205.2	0	0	5.4E2	1.033
1944	354	Sisma X SLO	74.5	0	0	0	5.4E2	1.033	1945	354	Sisma Y SLO	0	115.5	0	0	5.4E2	1.033
1946	354	Sisma X SLD	71.5	0	0	0	5.4E2	1.033	1947	354	Sisma Y SLD	0	93.7	0	0	5.4E2	1.033
1948	355	Sisma X SLV	160.2	0	0	0	5.4E2	1.033	1949	355	Sisma Y SLV	0	205	0	0	5.4E2	1.033
1950	355	Sisma X SLO	74.5	0	0	0	5.4E2	1.033	1951	355	Sisma Y SLO	0	115.4	0	0	5.4E2	1.033
1952	355	Sisma X SLD	71.5	0	0	0	5.4E2	1.033	1953	355	Sisma Y SLD	0	93.6	0	0	5.4E2	1.033
1954	356	Sisma X SLV	159.2	0	0	0	5.3E2	1.033	1955	356	Sisma Y SLV	0	203.8	0	0	5.3E2	1.033
1956	356	Sisma X SLO	74	0	0	0	5.3E2	1.033	1957	356	Sisma Y SLO	0	114.7	0	0	5.3E2	1.033
1958	356	Sisma X SLD	71.1	0	0	0	5.3E2	1.033	1959	356	Sisma Y SLD	0	93.1	0	0	5.3E2	1.033
1960	357	Sisma X SLV	157	0	0	0	5.3E2	1.033	1961	357	Sisma Y SLV	0	201	0	0	5.3E2	1.033
1962	357	Sisma X SLO	73	0	0	0	5.3E2	1.033	1963	357	Sisma Y SLO	0	113.1	0	0	5.3E2	1.033
1964	357	Sisma X SLD	70.1	0	0	0	5.3E2	1.033	1965	357	Sisma Y SLD	0	91.8	0	0	5.3E2	1.033
1966	358	Sisma X SLV	153.3	0	0	0	5.1E2	1.033	1967	358	Sisma Y SLV	0	196.2	0	0	5.1E2	1.033
1968	358	Sisma X SLO	71.3	0	0	0	5.1E2	1.033	1969	358	Sisma Y SLO	0	110.4	0	0	5.1E2	1.033
1970	358	Sisma X SLD	68.4	0	0	0	5.1E2	1.033	1971	358	Sisma Y SLD	0	89.6	0	0	5.1E2	1.033
1972	359	Sisma X SLV	149.4	0	0	0	5.0E2	1.033	1973	359	Sisma Y SLV	0	191.3	0	0	5.0E2	1.033
1974	359	Sisma X SLO	69.5	0	0	0	5.0E2	1.033	1975	359	Sisma Y SLO	0	107.6	0	0	5.0E2	1.033
1976	359	Sisma X SLD	66.7	0	0	0	5.0E2	1.033	1977	359	Sisma Y SLD	0	87.4	0	0	5.0E2	1.033
1978	360	Sisma X SLV	147.2	0	0	0	4.9E2	1.033	1979	360	Sisma Y SLV	0	188.4	0	0	4.9E2	1.033
1980	360	Sisma X SLO	68.4	0	0	0	4.9E2	1.033	1981	360	Sisma Y SLO	0	106	0	0	4.9E2	1.033
1982	360	Sisma X SLD	65.7	0	0	0	4.9E2	1.033	1983	360	Sisma Y SLD	0	86.1	0	0	4.9E2	1.033
1984	361	Sisma X SLV	146.1	0	0	0	4.9E2	1.033	1985	361	Sisma Y SLV	0	187	0	0	4.9E2	1.033
1986	361	Sisma X SLO	67.9	0	0	0	4.9E2	1.033	1987	361	Sisma Y SLO	0	105.2	0	0	4.9E2	1.033
1988	361	Sisma X SLD	65.2	0	0	0	4.9E2	1.033	1989	361	Sisma Y SLD	0	85.4	0	0	4.9E2	1.033
1990	362	Sisma X SLV	145.6	0	0	0	4.9E2	1.033	1991	362	Sisma Y SLV	0	186.4	0	0	4.9E2	1.033
1992	362	Sisma X SLO	67.7	0	0	0	4.9E2	1.033	1993	362	Sisma Y SLO	0	104.9	0	0	4.9E2	1.033
1994	362	Sisma X SLD	65	0	0	0	4.9E2	1.033	1995	362	Sisma Y SLD	0	85.1	0	0	4.9E2	1.033
1996	363	Sisma X SLV	145.5	0	0	0	4.9E2	1.033	1997	363	Sisma Y SLV	0	186.2	0	0	4.9E2	1.033
1998	363	Sisma X SLO	67.7	0	0	0	4.9E2	1.033	1999	363	Sisma Y SLO	0	104.8	0	0	4.9E2	1.033
2000	363	Sisma X SLD	64.9	0	0	0	4.9E2	1.033	2001	363	Sisma Y SLD	0	85	0	0	4.9E2	1.033
2002	364	Sisma X SLV	145.4	0	0	0	4.9E2	1.033	2003	364	Sisma Y SLV	0	186.2	0	0	4.9E2	1.033
2004	364	Sisma X SLO	67.6	0	0	0	4.9E2	1.033	2005	364	Sisma Y SLO	0	104.8	0	0	4.9E2	1.033
2006	364	Sisma X SLD	64.9	0	0	0	4.9E2	1.033	2007	364	Sisma Y SLD	0	85	0	0	4.9E2	1.033
2008	365	Sisma X SLV	143.1	0	0	0	4.8E2	1.033	2009	365	Sisma Y SLV	0	183.2	0	0	4.8E2	1.033
2010	365	Sisma X SLO	66.6	0	0	0	4.8E2	1.033	2011	365	Sisma Y SLO	0	103.1	0	0	4.8E2	1.033
2012	365	Sisma X SLD	63.9	0	0	0	4.8E2	1.033	2013	365	Sisma Y SLD	0	83.7	0	0	4.8E2	1.033
2014	366	Sisma X SLV	143	0	0	0	4.8E2	1.037	2015	366	Sisma Y SLV	0	183	0	0	4.8E2	1.037
2016	366	Sisma X SLO	66.5	0	0	0	4.8E2	1.037	2017	366	Sisma Y SLO	0	103	0	0	4.8E2	1.037
2018	366	Sisma X SLD	63.8	0	0	0	4.8E2	1.037	2019	366	Sisma Y SLD	0	83.6	0	0	4.8E2	1.037
2020	367	Sisma X SLV	143.4	0	0	0	4.8E2	1.044	2021	367	Sisma Y SLV	0	183.5	0	0	4.8E2	1.044
2022	367	Sisma X SLO	66.7	0	0	0	4.8E2	1.044	2023	367	Sisma Y SLO	0	103.3	0	0	4.8E2	1.044
2024	367	Sisma X SLD	64	0	0	0	4.8E2	1.044	2025	367	Sisma Y SLD	0	83.8	0	0	4.8E2	1.044
2026	368	Sisma X SLV	142	0	0	0	4.7E2	1.049	2027	368	Sisma Y SLV	0	181.8	0	0	4.7E2	1.049
2028	368	Sisma X SLO	66	0	0	0	4.7E2	1.049	2029	368	Sisma Y SLO	0	102.3	0	0	4.7E2	1.049
2030	368	Sisma X SLD	63.4	0	0	0	4.7E2	1.049	2031	368	Sisma Y SLD	0	83	0	0	4.7E2	1.049
2032	369	Sisma X SLV	141.5	0	0	0	4.7E2	1.049	2033	369	Sisma Y SLV	0	181.1	0	0	4.7E2	1.049
2034	369	Sisma X SLO	65.8	0	0	0	4.7E2	1.049	2035	369	Sisma Y SLO	0	101.9	0	0	4.7E2	1.049
2036	369	Sisma X SLD	63.1	0	0	0	4.7E2	1.049	2037	369	Sisma Y SLD	0	82.7	0	0	4.7E2	1.049
2038	370	Sisma X SLV	174.1	0	0	0	5.7E2	1.053	2039	370	Sisma Y SLV	0	222.8	0	0	5.7E2	1.053
2040	370	Sisma X SLO	80.9	0	0	0	5.7E2	1.053	2041	370	Sisma Y SLO	0	125.4	0	0	5.7E2	1.053
2042	370	Sisma X SLD	77.7	0	0	0	5.7E2	1.053	2043	370	Sisma Y SLD	0	101.8	0	0	5.7E2	1.053
2044	371	Sisma X SLV	152.2	0	0	0	5.0E2	1.054	2045	371	Sisma Y SLV	0	194.8	0	0	5.0E2	1.054
2046	371	Sisma X SLO	70.8	0	0	0	5.0E2	1.054	2047	371	Sisma Y SLO	0	109.6	0	0	5.0E2	1.054
2048	371	Sisma X SLD	67.9	0	0	0	5.0E2	1.054	2049	371	Sisma Y SLD	0	89	0	0	5.0E2	1.054
2050	372	Sisma X SLV	152	0	0	0	5.0E2	1.054	2051	372	Sisma Y SLV	0	194.5	0	0	5.0E2	1.054
2052	372	Sisma X SLO	70.7	0	0	0	5.0E2	1.054	2053	372	Sisma Y SLO	0	109.5	0	0	5.0E2	1.054
2054	372	Sisma X SLD	67.8	0	0	0	5.0E2	1.054	2055	372	Sisma Y SLD	0	88.8	0	0	5.0E2	1.054
2056	373	Sisma X SLV	144.1	0	0	0	4.7E2	1.058	2057	373	Sisma Y SLV	0	184.4	0	0	4.7E2	1.058
2058	373	Sisma X SLO	67	0	0	0	4.7E2	1.058	2059	373	Sisma Y SLO	0	103.8	0	0	4.7E2	1.058
2060	373	Sisma X SLD	64.3	0	0	0	4.7E2	1.058	2061	373	Sisma Y SLD	0	84.2	0	0	4.7E2	1.058
2062	374	Sisma X SLV	151.4	0	0	0	4.9E2	1.062	2063	374	Sisma Y SLV	0	193.8	0	0	4.9E2	1.062
2064	374	Sisma X SLO	70.4	0	0	0	4.9E2	1.062	2065	374	Sisma Y SLO	0	109	0	0	4.9E2	1.062
2066	374	Sisma X SLD	67.6	0	0	0	4.9E2	1.062	2067	374	Sisma Y SLD	0	88.5	0	0	4.9E2	1.062
2068	375	Sisma X SLV	154.4	0	0	0	5.0E2	1.062	2069	375	Sisma Y SLV	0	197.6	0	0	5.0E2	1.062
2070	375	Sisma X SLO	71.8	0	0	0	5.0E2	1.062	2071	375	Sisma Y SLO	0	111.2	0	0	5.0E2	1.062
2072	375	Sisma X SLD	68.9	0	0	0	5.0E2	1.062	2073	375	Sisma Y SLD	0	90.3	0	0	5.0E2	1.062
2074	376	Sisma X SLV	153.2	0	0	0	5.0E2	1.062	2075	376	Sisma Y SLV	0	196.1	0	0	5.0E2	1.062
2076	376	Sisma X SLO	71.2	0	0	0	5.0E2	1.062	2077	376	Sisma Y SLO	0	110.3	0	0	5.0E2	1.062
2078	376	Sisma X SLD	68.4	0	0	0	5.0E2	1.062	2079	376	Sisma Y SLD	0	89.6	0	0	5.0E2	1.062
2080	377	Sisma X SLV	152.6	0	0	0	5.0E2	1.062	2081	377	Sisma Y SLV	0	195.3	0	0	5.0E2	1.062
2082	377	Sisma X SLO	70.9	0	0	0	5.0E2	1.062	2083	377	Sisma Y SLO	0	109.9	0	0	5.0E2	1.062
2084	377	Sisma X SLD	68.1	0	0	0	5.0E2	1.062	2085	377	Sisma Y SLD	0	89.2	0	0	5.0E2	1.062
2086	378	Sisma X SLV	142	0	0	0	4.6E2	1.067	2087	378	Sisma Y SLV	0	181.8	0	0	4.6E2	1.067
2088	378	Sisma X SLO	66.1	0	0	0	4.6E2	1.067	2089	378	Sisma Y SLO	0	102.3	0	0	4.6E2	1.067
2090	378	Sisma X SLD	63.4	0	0	0	4.6E2	1.067	2091	378	Sisma Y SLD	0	83	0	0	4.6E2	1.067
2092	379	Sisma X SLV	141.3	0	0	0	4.6E2	1.067	2093	379	Sisma Y SLV	0	180.8	0	0	4.6E2	1.067
2094	379	Sisma X SLO	65.7	0	0	0	4.6E2	1.067	2095	379	Sisma Y SLO	0	101.8	0	0	4.6E2	1.067
2096	379	Sisma X SLD	63.1	0	0	0	4.6E2	1.067	2097	379	Sisma Y SLD	0	82.6	0	0	4.6E2	1.067

Indice	Nodo	Condizione	Fx	Fy	Fz	Mz	Peso	γ	Indice	Nodo	Condizione	Fx	Fy	Fz	Mz	Peso	γ
2136	386	Sisma X SLD	26.3	0	0	0	1.8E2	1.093	2137	386	Sisma Y SLD	0	40.8	0	0	1.8E2	1.093
2138	386	Sisma X SLD	25.3	0	0	0	1.8E2	1.093	2139	386	Sisma Y SLD	0	33.1	0	0	1.8E2	1.093
2140	387	Sisma X SLV	56.7	0	0	0	1.8E2	1.093	2141	387	Sisma Y SLV	0	72.5	0	0	1.8E2	1.093
2142	387	Sisma X SLD	26.3	0	0	0	1.8E2	1.093	2143	387	Sisma Y SLD	0	40.8	0	0	1.8E2	1.093
2144	387	Sisma X SLD	25.3	0	0	0	1.8E2	1.093	2145	387	Sisma Y SLD	0	33.1	0	0	1.8E2	1.093
2146	388	Sisma X SLV	110.4	0	0	0	3.5E2	1.093	2147	388	Sisma Y SLV	0	141.3	0	0	3.5E2	1.093
2148	388	Sisma X SLD	51.3	0	0	0	3.5E2	1.093	2149	388	Sisma Y SLD	0	79.5	0	0	3.5E2	1.093
2150	388	Sisma X SLD	49.3	0	0	0	3.5E2	1.093	2151	388	Sisma Y SLD	0	64.5	0	0	3.5E2	1.093
2152	389	Sisma X SLV	111	0	0	0	3.5E2	1.093	2153	389	Sisma Y SLV	0	142.1	0	0	3.5E2	1.093
2154	389	Sisma X SLD	51.6	0	0	0	3.5E2	1.093	2155	389	Sisma Y SLD	0	80	0	0	3.5E2	1.093
2156	389	Sisma X SLD	49.6	0	0	0	3.5E2	1.093	2157	389	Sisma Y SLD	0	64.9	0	0	3.5E2	1.093
2158	390	Sisma X SLV	56.7	0	0	0	1.8E2	1.093	2159	390	Sisma Y SLV	0	72.5	0	0	1.8E2	1.093
2160	390	Sisma X SLD	26.3	0	0	0	1.8E2	1.093	2161	390	Sisma Y SLD	0	40.8	0	0	1.8E2	1.093
2162	390	Sisma X SLD	25.3	0	0	0	1.8E2	1.093	2163	390	Sisma Y SLD	0	33.1	0	0	1.8E2	1.093
2164	391	Sisma X SLV	56.7	0	0	0	1.8E2	1.093	2165	391	Sisma Y SLV	0	72.5	0	0	1.8E2	1.093
2166	391	Sisma X SLD	26.3	0	0	0	1.8E2	1.093	2167	391	Sisma Y SLD	0	40.8	0	0	1.8E2	1.093
2168	391	Sisma X SLD	25.3	0	0	0	1.8E2	1.093	2169	391	Sisma Y SLD	0	33.1	0	0	1.8E2	1.093
2170	392	Sisma X SLV	123.2	0	0	0	3.9E2	1.093	2171	392	Sisma Y SLV	0	157.7	0	0	3.9E2	1.093
2172	392	Sisma X SLD	57.3	0	0	0	3.9E2	1.093	2173	392	Sisma Y SLD	0	88.8	0	0	3.9E2	1.093
2174	392	Sisma X SLD	55	0	0	0	3.9E2	1.093	2175	392	Sisma Y SLD	0	72.1	0	0	3.9E2	1.093
2176	393	Sisma X SLV	96.8	0	0	0	3.1E2	1.093	2177	393	Sisma Y SLV	0	124	0	0	3.1E2	1.093
2178	393	Sisma X SLD	45	0	0	0	3.1E2	1.093	2179	393	Sisma Y SLD	0	69.8	0	0	3.1E2	1.093
2180	393	Sisma X SLD	43.2	0	0	0	3.1E2	1.093	2181	393	Sisma Y SLD	0	56.6	0	0	3.1E2	1.093
2182	394	Sisma X SLV	106.7	0	0	0	3.4E2	1.093	2183	394	Sisma Y SLV	0	136.6	0	0	3.4E2	1.093
2184	394	Sisma X SLD	49.6	0	0	0	3.4E2	1.093	2185	394	Sisma Y SLD	0	76.8	0	0	3.4E2	1.093
2186	394	Sisma X SLD	47.6	0	0	0	3.4E2	1.093	2187	394	Sisma Y SLD	0	62.4	0	0	3.4E2	1.093
2188	395	Sisma X SLV	110.6	0	0	0	3.5E2	1.093	2189	395	Sisma Y SLV	0	141.6	0	0	3.5E2	1.093
2190	395	Sisma X SLD	51.4	0	0	0	3.5E2	1.093	2191	395	Sisma Y SLD	0	79.7	0	0	3.5E2	1.093
2192	395	Sisma X SLD	49.4	0	0	0	3.5E2	1.093	2193	395	Sisma Y SLD	0	64.7	0	0	3.5E2	1.093
2194	396	Sisma X SLV	112.8	0	0	0	3.6E2	1.093	2195	396	Sisma Y SLV	0	144.3	0	0	3.6E2	1.093
2196	396	Sisma X SLD	52.4	0	0	0	3.6E2	1.093	2197	396	Sisma Y SLD	0	81.2	0	0	3.6E2	1.093
2198	396	Sisma X SLD	50.3	0	0	0	3.6E2	1.093	2199	396	Sisma Y SLD	0	65.9	0	0	3.6E2	1.093
2200	397	Sisma X SLV	98.9	0	0	0	3.1E2	1.093	2201	397	Sisma Y SLV	0	126.6	0	0	3.1E2	1.093
2202	397	Sisma X SLD	46	0	0	0	3.1E2	1.093	2203	397	Sisma Y SLD	0	71.3	0	0	3.1E2	1.093
2204	397	Sisma X SLD	44.2	0	0	0	3.1E2	1.093	2205	397	Sisma Y SLD	0	57.8	0	0	3.1E2	1.093
2206	398	Sisma X SLV	85	0	0	0	2.7E2	1.093	2207	398	Sisma Y SLV	0	108.8	0	0	2.7E2	1.093
2208	398	Sisma X SLD	39.5	0	0	0	2.7E2	1.093	2209	398	Sisma Y SLD	0	61.2	0	0	2.7E2	1.093
2210	398	Sisma X SLD	37.9	0	0	0	2.7E2	1.093	2211	398	Sisma Y SLD	0	49.7	0	0	2.7E2	1.093
2212	399	Sisma X SLV	120.1	0	0	0	3.8E2	1.093	2213	399	Sisma Y SLV	0	153.7	0	0	3.8E2	1.093
2214	399	Sisma X SLD	55.8	0	0	0	3.8E2	1.093	2215	399	Sisma Y SLD	0	86.5	0	0	3.8E2	1.093
2216	399	Sisma X SLD	53.6	0	0	0	3.8E2	1.093	2217	399	Sisma Y SLD	0	70.2	0	0	3.8E2	1.093
2218	400	Sisma X SLV	143.1	0	0	0	4.5E2	1.094	2219	400	Sisma Y SLV	0	183.2	0	0	4.5E2	1.094
2220	400	Sisma X SLD	66.6	0	0	0	4.5E2	1.094	2221	400	Sisma Y SLD	0	103.1	0	0	4.5E2	1.094
2222	400	Sisma X SLD	63.9	0	0	0	4.5E2	1.094	2223	400	Sisma Y SLD	0	83.7	0	0	4.5E2	1.094
2224	401	Sisma X SLV	141.5	0	0	0	4.5E2	1.094	2225	401	Sisma Y SLV	0	181.1	0	0	4.5E2	1.094
2226	401	Sisma X SLD	65.8	0	0	0	4.5E2	1.094	2227	401	Sisma Y SLD	0	101.9	0	0	4.5E2	1.094
2228	401	Sisma X SLD	63.1	0	0	0	4.5E2	1.094	2229	401	Sisma Y SLD	0	82.7	0	0	4.5E2	1.094
2230	402	Sisma X SLV	124.6	0	0	0	3.9E2	1.118	2231	402	Sisma Y SLV	0	159.5	0	0	3.9E2	1.118
2232	402	Sisma X SLD	58	0	0	0	3.9E2	1.118	2233	402	Sisma Y SLD	0	89.8	0	0	3.9E2	1.118
2234	402	Sisma X SLD	55.6	0	0	0	3.9E2	1.118	2235	402	Sisma Y SLD	0	72.9	0	0	3.9E2	1.118
2236	403	Sisma X SLV	122.4	0	0	0	3.8E2	1.127	2237	403	Sisma Y SLV	0	156.7	0	0	3.8E2	1.127
2238	403	Sisma X SLD	56.9	0	0	0	3.8E2	1.127	2239	403	Sisma Y SLD	0	88.2	0	0	3.8E2	1.127
2240	403	Sisma X SLD	54.6	0	0	0	3.8E2	1.127	2241	403	Sisma Y SLD	0	71.6	0	0	3.8E2	1.127
2242	404	Sisma X SLV	113.8	0	0	0	3.4E2	1.146	2243	404	Sisma Y SLV	0	145.7	0	0	3.4E2	1.146
2244	404	Sisma X SLD	52.9	0	0	0	3.4E2	1.146	2245	404	Sisma Y SLD	0	82	0	0	3.4E2	1.146
2246	404	Sisma X SLD	50.8	0	0	0	3.4E2	1.146	2247	404	Sisma Y SLD	0	66.6	0	0	3.4E2	1.146
2248	405	Sisma X SLV	78	0	0	0	2.4E2	1.146	2249	405	Sisma Y SLV	0	99.8	0	0	2.4E2	1.146
2250	405	Sisma X SLD	36.3	0	0	0	2.4E2	1.146	2251	405	Sisma Y SLD	0	56.2	0	0	2.4E2	1.146
2252	405	Sisma X SLD	34.8	0	0	0	2.4E2	1.146	2253	405	Sisma Y SLD	0	45.6	0	0	2.4E2	1.146
2254	406	Sisma X SLV	112.6	0	0	0	3.4E2	1.146	2255	406	Sisma Y SLV	0	144.1	0	0	3.4E2	1.146
2256	406	Sisma X SLD	52.4	0	0	0	3.4E2	1.146	2257	406	Sisma Y SLD	0	81.1	0	0	3.4E2	1.146
2258	406	Sisma X SLD	50.3	0	0	0	3.4E2	1.146	2259	406	Sisma Y SLD	0	65.8	0	0	3.4E2	1.146
2260	407	Sisma X SLV	88.6	0	0	0	2.5E2	1.221	2261	407	Sisma Y SLV	0	113.4	0	0	2.5E2	1.221
2262	407	Sisma X SLD	41.2	0	0	0	2.5E2	1.221	2263	407	Sisma Y SLD	0	63.8	0	0	2.5E2	1.221
2264	407	Sisma X SLD	39.5	0	0	0	2.5E2	1.221	2265	407	Sisma Y SLD	0	51.8	0	0	2.5E2	1.221
2266	408	Sisma X SLV	79.1	0	0	0	2.2E2	1.259	2267	408	Sisma Y SLV	0	101.3	0	0	2.2E2	1.259
2268	408	Sisma X SLD	36.8	0	0	0	2.2E2	1.259	2269	408	Sisma Y SLD	0	57	0	0	2.2E2	1.259
2270	408	Sisma X SLD	35.3	0	0	0	2.2E2	1.259	2271	408	Sisma Y SLD	0	46.3	0	0	2.2E2	1.259
2272	409	Sisma X SLV	189.4	0	0	0	5.1E2	1.275	2273	409	Sisma Y SLV	0	242.5	0	0	5.1E2	1.275
2274	409	Sisma X SLD	88.1	0	0	0	5.1E2	1.275	2275	409	Sisma Y SLD	0	136.4	0	0	5.1E2	1.275
2276	409	Sisma X SLD	84.5	0	0	0	5.1E2	1.275	2277	409	Sisma Y SLD	0	110.7	0	0	5.1E2	1.275
2278	410	Sisma X SLV	80.3	0	0	0	2.2E2	1.275	2279	410	Sisma Y SLV	0	102.7	0	0	2.2E2	1.275
2280	410	Sisma X SLD	37.3	0	0	0	2.2E2	1.275	2281	410	Sisma Y SLD	0	57.8	0	0	2.2E2	1.275
2282	410	Sisma X SLD	35.8	0	0	0	2.2E2	1.275	2283	410	Sisma Y SLD	0	46.9	0	0	2.2E2	1.275
2284	411	Sisma X SLV	81.4	0	0	0	2.2E2	1.275	2285	411	Sisma Y SLV	0	104.2	0	0	2.2E2	1.275
2286	411	Sisma X SLD	37.9	0	0	0	2.2E2	1.275	2287	411	Sisma Y SLD	0	58.6	0	0	2.2E2	1.275
2288	411	Sisma X SLD	36.3	0	0	0	2.2E2	1.275	2289	411	Sisma Y SLD	0	47.6	0	0	2.2E2	1.275
2290	412	Sisma X SLV	80.3	0	0	0	2.2E2	1.275	2291	412	Sisma Y SLV	0	102.8	0	0	2.2E2	1.275
2292	412	Sisma X SLD	37.4	0	0	0	2.2E2	1.275	2293	412	Sisma Y SLD	0	57.9	0	0	2.2E2	1.275
2294	412	Sisma X SLD	35.8	0	0	0	2.2E2	1.275	2295	412	Sisma Y SLD	0	47	0	0	2.2E2	1.275
2296	413	Sisma X SLV	78.4	0	0	0	2.1E2	1.275	2297								

Indice	Nodo	Condizione	Fx	Fy	Fz	Mz	Peso	γ	Indice	Nodo	Condizione	Fx	Fy	Fz	Mz	Peso	γ
2336	419	Sisma X SLD	102.5	0	0	0	6.2E2	1.275	2337	419	Sisma Y SLD	0	134.3	0	0	6.2E2	1.275
2338	420	Sisma X SLD	194.4	0	0	0	5.3E2	1.275	2339	420	Sisma Y SLD	0	248.8	0	0	5.3E2	1.275
2340	420	Sisma X SLO	90.4	0	0	0	5.3E2	1.275	2341	420	Sisma Y SLO	0	140	0	0	5.3E2	1.275
2342	420	Sisma X SLD	86.8	0	0	0	5.3E2	1.275	2343	420	Sisma Y SLD	0	113.7	0	0	5.3E2	1.275
2344	421	Sisma X SLD	195.1	0	0	0	5.3E2	1.275	2345	421	Sisma Y SLD	0	249.7	0	0	5.3E2	1.275
2346	421	Sisma X SLO	90.7	0	0	0	5.3E2	1.275	2347	421	Sisma Y SLO	0	140.5	0	0	5.3E2	1.275
2348	421	Sisma X SLD	87.1	0	0	0	5.3E2	1.275	2349	421	Sisma Y SLD	0	114	0	0	5.3E2	1.275
2350	422	Sisma X SLD	197.2	0	0	0	5.4E2	1.275	2351	422	Sisma Y SLD	0	252.4	0	0	5.4E2	1.275
2352	422	Sisma X SLO	91.7	0	0	0	5.4E2	1.275	2353	422	Sisma Y SLO	0	142	0	0	5.4E2	1.275
2354	422	Sisma X SLD	88	0	0	0	5.4E2	1.275	2355	422	Sisma Y SLD	0	115.3	0	0	5.4E2	1.275
2356	423	Sisma X SLD	199.4	0	0	0	5.4E2	1.275	2357	423	Sisma Y SLD	0	255.2	0	0	5.4E2	1.275
2358	423	Sisma X SLO	92.7	0	0	0	5.4E2	1.275	2359	423	Sisma Y SLO	0	143.6	0	0	5.4E2	1.275
2360	423	Sisma X SLD	89	0	0	0	5.4E2	1.275	2361	423	Sisma Y SLD	0	116.6	0	0	5.4E2	1.275
2362	424	Sisma X SLD	200	0	0	0	5.4E2	1.275	2363	424	Sisma Y SLD	0	256	0	0	5.4E2	1.275
2364	424	Sisma X SLO	93	0	0	0	5.4E2	1.275	2365	424	Sisma Y SLO	0	144	0	0	5.4E2	1.275
2366	424	Sisma X SLD	89.2	0	0	0	5.4E2	1.275	2367	424	Sisma Y SLD	0	116.9	0	0	5.4E2	1.275
2368	425	Sisma X SLD	199.9	0	0	0	5.4E2	1.275	2369	425	Sisma Y SLD	0	255.8	0	0	5.4E2	1.275
2370	425	Sisma X SLO	93	0	0	0	5.4E2	1.275	2371	425	Sisma Y SLO	0	144	0	0	5.4E2	1.275
2372	425	Sisma X SLD	89.2	0	0	0	5.4E2	1.275	2373	425	Sisma Y SLD	0	116.9	0	0	5.4E2	1.275
2374	426	Sisma X SLD	198.9	0	0	0	5.4E2	1.275	2375	426	Sisma Y SLD	0	254.6	0	0	5.4E2	1.275
2376	426	Sisma X SLO	92.5	0	0	0	5.4E2	1.275	2377	426	Sisma Y SLO	0	143.3	0	0	5.4E2	1.275
2378	426	Sisma X SLD	88.8	0	0	0	5.4E2	1.275	2379	426	Sisma Y SLD	0	116.3	0	0	5.4E2	1.275
2380	427	Sisma X SLD	196.5	0	0	0	5.3E2	1.275	2381	427	Sisma Y SLD	0	251.5	0	0	5.3E2	1.275
2382	427	Sisma X SLO	91.4	0	0	0	5.3E2	1.275	2383	427	Sisma Y SLO	0	141.6	0	0	5.3E2	1.275
2384	427	Sisma X SLD	87.7	0	0	0	5.3E2	1.275	2385	427	Sisma Y SLD	0	114.9	0	0	5.3E2	1.275
2386	428	Sisma X SLD	189.2	0	0	0	5.1E2	1.275	2387	428	Sisma Y SLD	0	242.2	0	0	5.1E2	1.275
2388	428	Sisma X SLO	88	0	0	0	5.1E2	1.275	2389	428	Sisma Y SLO	0	136.3	0	0	5.1E2	1.275
2390	428	Sisma X SLD	84.4	0	0	0	5.1E2	1.275	2391	428	Sisma Y SLD	0	110.6	0	0	5.1E2	1.275
2392	429	Sisma X SLD	181.6	0	0	0	4.9E2	1.275	2393	429	Sisma Y SLD	0	232.4	0	0	4.9E2	1.275
2394	429	Sisma X SLO	84.4	0	0	0	4.9E2	1.275	2395	429	Sisma Y SLO	0	130.8	0	0	4.9E2	1.275
2396	429	Sisma X SLD	81	0	0	0	4.9E2	1.275	2397	429	Sisma Y SLD	0	106.2	0	0	4.9E2	1.275
2398	430	Sisma X SLD	179.1	0	0	0	4.9E2	1.275	2399	430	Sisma Y SLD	0	229.3	0	0	4.9E2	1.275
2400	430	Sisma X SLO	83.3	0	0	0	4.9E2	1.275	2401	430	Sisma Y SLO	0	129	0	0	4.9E2	1.275
2402	430	Sisma X SLD	79.9	0	0	0	4.9E2	1.275	2403	430	Sisma Y SLD	0	104.7	0	0	4.9E2	1.275
2404	431	Sisma X SLD	178.1	0	0	0	4.8E2	1.275	2405	431	Sisma Y SLD	0	227.9	0	0	4.8E2	1.275
2406	431	Sisma X SLO	82.8	0	0	0	4.8E2	1.275	2407	431	Sisma Y SLO	0	128.3	0	0	4.8E2	1.275
2408	431	Sisma X SLD	79.5	0	0	0	4.8E2	1.275	2409	431	Sisma Y SLD	0	104.1	0	0	4.8E2	1.275
2410	432	Sisma X SLD	177.7	0	0	0	4.8E2	1.275	2411	432	Sisma Y SLD	0	227.4	0	0	4.8E2	1.275
2412	432	Sisma X SLO	82.6	0	0	0	4.8E2	1.275	2413	432	Sisma Y SLO	0	128	0	0	4.8E2	1.275
2414	432	Sisma X SLD	79.3	0	0	0	4.8E2	1.275	2415	432	Sisma Y SLD	0	103.9	0	0	4.8E2	1.275
2416	433	Sisma X SLD	177.5	0	0	0	4.8E2	1.275	2417	433	Sisma Y SLD	0	227.2	0	0	4.8E2	1.275
2418	433	Sisma X SLO	82.6	0	0	0	4.8E2	1.275	2419	433	Sisma Y SLO	0	127.9	0	0	4.8E2	1.275
2420	433	Sisma X SLD	79.2	0	0	0	4.8E2	1.275	2421	433	Sisma Y SLD	0	103.8	0	0	4.8E2	1.275
2422	434	Sisma X SLD	177.5	0	0	0	4.8E2	1.275	2423	434	Sisma Y SLD	0	227.2	0	0	4.8E2	1.275
2424	434	Sisma X SLO	82.5	0	0	0	4.8E2	1.275	2425	434	Sisma Y SLO	0	127.9	0	0	4.8E2	1.275
2426	434	Sisma X SLD	79.2	0	0	0	4.8E2	1.275	2427	434	Sisma Y SLD	0	103.8	0	0	4.8E2	1.275
2428	435	Sisma X SLD	175.2	0	0	0	4.8E2	1.275	2429	435	Sisma Y SLD	0	224.2	0	0	4.8E2	1.275
2430	435	Sisma X SLO	81.5	0	0	0	4.8E2	1.275	2431	435	Sisma Y SLO	0	126.2	0	0	4.8E2	1.275
2432	435	Sisma X SLD	78.2	0	0	0	4.8E2	1.275	2433	435	Sisma Y SLD	0	102.4	0	0	4.8E2	1.275
2434	436	Sisma X SLD	174	0	0	0	4.7E2	1.278	2435	436	Sisma Y SLD	0	222.6	0	0	4.7E2	1.278
2436	436	Sisma X SLO	80.9	0	0	0	4.7E2	1.278	2437	436	Sisma Y SLO	0	125.3	0	0	4.7E2	1.278
2438	436	Sisma X SLD	77.6	0	0	0	4.7E2	1.278	2439	436	Sisma Y SLD	0	101.7	0	0	4.7E2	1.278
2440	437	Sisma X SLD	171.3	0	0	0	4.6E2	1.282	2441	437	Sisma Y SLD	0	219.3	0	0	4.6E2	1.282
2442	437	Sisma X SLO	79.7	0	0	0	4.6E2	1.282	2443	437	Sisma Y SLO	0	123.4	0	0	4.6E2	1.282
2444	437	Sisma X SLD	76.5	0	0	0	4.6E2	1.282	2445	437	Sisma Y SLD	0	100.2	0	0	4.6E2	1.282
2446	438	Sisma X SLD	171.1	0	0	0	4.6E2	1.284	2447	438	Sisma Y SLD	0	219	0	0	4.6E2	1.284
2448	438	Sisma X SLO	79.6	0	0	0	4.6E2	1.284	2449	438	Sisma Y SLO	0	123.2	0	0	4.6E2	1.284
2450	438	Sisma X SLD	76.4	0	0	0	4.6E2	1.284	2451	438	Sisma Y SLD	0	100	0	0	4.6E2	1.284
2452	439	Sisma X SLD	170.2	0	0	0	4.6E2	1.284	2453	439	Sisma Y SLD	0	217.8	0	0	4.6E2	1.284
2454	439	Sisma X SLO	79.1	0	0	0	4.6E2	1.284	2455	439	Sisma Y SLO	0	122.6	0	0	4.6E2	1.284
2456	439	Sisma X SLD	75.9	0	0	0	4.6E2	1.284	2457	439	Sisma Y SLD	0	99.5	0	0	4.6E2	1.284
2458	440	Sisma X SLD	202.3	0	0	0	5.4E2	1.287	2459	440	Sisma Y SLD	0	258.9	0	0	5.4E2	1.287
2460	440	Sisma X SLO	94.1	0	0	0	5.4E2	1.287	2461	440	Sisma Y SLO	0	145.7	0	0	5.4E2	1.287
2462	440	Sisma X SLD	90.3	0	0	0	5.4E2	1.287	2463	440	Sisma Y SLD	0	118.3	0	0	5.4E2	1.287
2464	441	Sisma X SLD	176.5	0	0	0	4.7E2	1.289	2465	441	Sisma Y SLD	0	225.9	0	0	4.7E2	1.289
2466	441	Sisma X SLO	82.1	0	0	0	4.7E2	1.289	2467	441	Sisma Y SLO	0	127.1	0	0	4.7E2	1.289
2468	441	Sisma X SLD	78.8	0	0	0	4.7E2	1.289	2469	441	Sisma Y SLD	0	103.2	0	0	4.7E2	1.289
2470	442	Sisma X SLD	176	0	0	0	4.7E2	1.289	2471	442	Sisma Y SLD	0	225.2	0	0	4.7E2	1.289
2472	442	Sisma X SLO	81.8	0	0	0	4.7E2	1.289	2473	442	Sisma Y SLO	0	126.7	0	0	4.7E2	1.289
2474	442	Sisma X SLD	78.5	0	0	0	4.7E2	1.289	2475	442	Sisma Y SLD	0	102.9	0	0	4.7E2	1.289
2476	443	Sisma X SLD	165.8	0	0	0	4.5E2	1.29	2477	443	Sisma Y SLD	0	212.2	0	0	4.5E2	1.29
2478	443	Sisma X SLO	77.1	0	0	0	4.5E2	1.29	2479	443	Sisma Y SLO	0	119.4	0	0	4.5E2	1.29
2480	443	Sisma X SLD	74	0	0	0	4.5E2	1.29	2481	443	Sisma Y SLD	0	96.9	0	0	4.5E2	1.29
2482	444	Sisma X SLD	170.2	0	0	0	4.6E2	1.293	2483	444	Sisma Y SLD	0	217.8	0	0	4.6E2	1.293
2484	444	Sisma X SLO	79.1	0	0	0	4.6E2	1.293	2485	444	Sisma Y SLO	0	122.6	0	0	4.6E2	1.293
2486	444	Sisma X SLD	76	0	0	0	4.6E2	1.293	2487	444	Sisma Y SLD	0	99.5	0	0	4.6E2	1.293
2488	445	Sisma X SLD	176.5	0	0	0	4.7E2	1.293	2489	445	Sisma Y SLD	0	225.9	0	0	4.7E2	1.293
2490	445	Sisma X SLO	82.1	0	0	0	4.7E2	1.293	2491	445	Sisma Y SLO	0	127.1	0	0	4.7E2	1.293
2492	445	Sisma X SLD	78.8	0	0	0	4.7E2	1.293	2493	445	Sisma Y SLD	0	103.2	0	0	4.7E2	1.293
2494	446	Sisma X SLD	170.7	0	0	0	4.6E2	1.293	2495	446	Sisma Y SLD	0	218.5	0	0	4.6E2	1.293
2496	446	Sisma X SLO	79.4	0	0	0	4.6E2	1.293	2497	446	Sisma Y SLO	0	123	0	0		

Indice	Nodo	Condizione	Fx	Fy	Fz	Mz	Peso	γ	Indice	Nodo	Condizione	Fx	Fy	Fz	Mz	Peso	γ
2536	453	Sisma X SLO	210.5	0	0	0	558.9	1.305	2537	453	Sisma Y SLV	0	269.4	0	0	558.9	1.305
2538	453	Sisma X SLD	97.9	0	0	0	558.9	1.305	2539	453	Sisma Y SLO	0	151.6	0	0	558.9	1.305
2540	453	Sisma X SLD	93.9	0	0	0	558.9	1.305	2541	453	Sisma Y SLD	0	123.1	0	0	558.9	1.305
2542	454	Sisma X SLV	186.3	0	0	0	4.9E2	1.305	2543	454	Sisma Y SLV	0	238.4	0	0	4.9E2	1.305
2544	454	Sisma X SLO	86.6	0	0	0	4.9E2	1.305	2545	454	Sisma Y SLO	0	134.2	0	0	4.9E2	1.305
2546	454	Sisma X SLD	83.1	0	0	0	4.9E2	1.305	2547	454	Sisma Y SLD	0	108.9	0	0	4.9E2	1.305
2548	455	Sisma X SLV	154.7	0	0	0	4.1E2	1.305	2549	455	Sisma Y SLV	0	198	0	0	4.1E2	1.305
2550	455	Sisma X SLO	71.9	0	0	0	4.1E2	1.305	2551	455	Sisma Y SLO	0	111.4	0	0	4.1E2	1.305
2552	455	Sisma X SLD	69	0	0	0	4.1E2	1.305	2553	455	Sisma Y SLD	0	90.4	0	0	4.1E2	1.305
2554	456	Sisma X SLV	135.3	0	0	0	359.1	1.305	2555	456	Sisma Y SLV	0	173.1	0	0	359.1	1.305
2556	456	Sisma X SLO	62.9	0	0	0	359.1	1.305	2557	456	Sisma Y SLO	0	97.4	0	0	359.1	1.305
2558	456	Sisma X SLD	60.4	0	0	0	359.1	1.305	2559	456	Sisma Y SLD	0	79.1	0	0	359.1	1.305
2560	457	Sisma X SLV	135.3	0	0	0	359.1	1.305	2561	457	Sisma Y SLV	0	173.1	0	0	359.1	1.305
2562	457	Sisma X SLO	62.9	0	0	0	359.1	1.305	2563	457	Sisma Y SLO	0	97.4	0	0	359.1	1.305
2564	457	Sisma X SLD	60.4	0	0	0	359.1	1.305	2565	457	Sisma Y SLD	0	79.1	0	0	359.1	1.305
2566	458	Sisma X SLV	154.7	0	0	0	4.1E2	1.305	2567	458	Sisma Y SLV	0	198	0	0	4.1E2	1.305
2568	458	Sisma X SLO	71.9	0	0	0	4.1E2	1.305	2569	458	Sisma Y SLO	0	111.4	0	0	4.1E2	1.305
2570	458	Sisma X SLD	69	0	0	0	4.1E2	1.305	2571	458	Sisma Y SLD	0	90.4	0	0	4.1E2	1.305
2572	459	Sisma X SLV	151.6	0	0	0	4.0E2	1.305	2573	459	Sisma Y SLV	0	194.1	0	0	4.0E2	1.305
2574	459	Sisma X SLO	70.5	0	0	0	4.0E2	1.305	2575	459	Sisma Y SLO	0	109.2	0	0	4.0E2	1.305
2576	459	Sisma X SLD	67.7	0	0	0	4.0E2	1.305	2577	459	Sisma Y SLD	0	88.7	0	0	4.0E2	1.305
2578	460	Sisma X SLV	135.3	0	0	0	359.1	1.305	2579	460	Sisma Y SLV	0	173.1	0	0	359.1	1.305
2580	460	Sisma X SLO	62.9	0	0	0	359.1	1.305	2581	460	Sisma Y SLO	0	97.4	0	0	359.1	1.305
2582	460	Sisma X SLD	60.4	0	0	0	359.1	1.305	2583	460	Sisma Y SLD	0	79.1	0	0	359.1	1.305
2584	461	Sisma X SLV	135.3	0	0	0	359.1	1.305	2585	461	Sisma Y SLV	0	173.1	0	0	359.1	1.305
2586	461	Sisma X SLO	62.9	0	0	0	359.1	1.305	2587	461	Sisma Y SLO	0	97.4	0	0	359.1	1.305
2588	461	Sisma X SLD	60.4	0	0	0	359.1	1.305	2589	461	Sisma Y SLD	0	79.1	0	0	359.1	1.305
2590	462	Sisma X SLV	166.9	0	0	0	4.4E2	1.305	2591	462	Sisma Y SLO	0	213.6	0	0	4.4E2	1.305
2592	462	Sisma X SLO	77.6	0	0	0	4.4E2	1.305	2593	462	Sisma Y SLO	0	120.2	0	0	4.4E2	1.305
2594	462	Sisma X SLD	74.5	0	0	0	4.4E2	1.305	2595	462	Sisma Y SLD	0	97.6	0	0	4.4E2	1.305
2596	463	Sisma X SLV	120.9	0	0	0	3.2E2	1.305	2597	463	Sisma Y SLV	0	154.8	0	0	3.2E2	1.305
2598	463	Sisma X SLO	56.2	0	0	0	3.2E2	1.305	2599	463	Sisma Y SLO	0	87.1	0	0	3.2E2	1.305
2600	463	Sisma X SLD	54	0	0	0	3.2E2	1.305	2601	463	Sisma Y SLD	0	70.7	0	0	3.2E2	1.305
2602	464	Sisma X SLV	125.6	0	0	0	3.3E2	1.305	2603	464	Sisma Y SLV	0	160.7	0	0	3.3E2	1.305
2604	464	Sisma X SLO	58.4	0	0	0	3.3E2	1.305	2605	464	Sisma Y SLO	0	90.4	0	0	3.3E2	1.305
2606	464	Sisma X SLD	56	0	0	0	3.3E2	1.305	2607	464	Sisma Y SLD	0	73.4	0	0	3.3E2	1.305
2608	465	Sisma X SLV	128.3	0	0	0	3.4E2	1.305	2609	465	Sisma Y SLV	0	164.2	0	0	3.4E2	1.305
2610	465	Sisma X SLO	59.7	0	0	0	3.4E2	1.305	2611	465	Sisma Y SLO	0	92.4	0	0	3.4E2	1.305
2612	465	Sisma X SLD	57.3	0	0	0	3.4E2	1.305	2613	465	Sisma Y SLD	0	75	0	0	3.4E2	1.305
2614	466	Sisma X SLV	129.8	0	0	0	3.4E2	1.305	2615	466	Sisma Y SLV	0	166.1	0	0	3.4E2	1.305
2616	466	Sisma X SLO	60.4	0	0	0	3.4E2	1.305	2617	466	Sisma Y SLO	0	93.5	0	0	3.4E2	1.305
2618	466	Sisma X SLD	57.9	0	0	0	3.4E2	1.305	2619	466	Sisma Y SLD	0	75.9	0	0	3.4E2	1.305
2620	467	Sisma X SLV	166.4	0	0	0	4.4E2	1.305	2621	467	Sisma Y SLV	0	213	0	0	4.4E2	1.305
2622	467	Sisma X SLO	77.4	0	0	0	4.4E2	1.305	2623	467	Sisma Y SLO	0	119.8	0	0	4.4E2	1.305
2624	467	Sisma X SLD	74.3	0	0	0	4.4E2	1.305	2625	467	Sisma Y SLD	0	97.3	0	0	4.4E2	1.305
2626	468	Sisma X SLV	202.9	0	0	0	5.4E2	1.305	2627	468	Sisma Y SLV	0	259.7	0	0	5.4E2	1.305
2628	468	Sisma X SLO	94.3	0	0	0	5.4E2	1.305	2629	468	Sisma Y SLO	0	146.1	0	0	5.4E2	1.305
2630	468	Sisma X SLD	90.5	0	0	0	5.4E2	1.305	2631	468	Sisma Y SLD	0	118.6	0	0	5.4E2	1.305
2632	469	Sisma X SLV	182.7	0	0	0	4.9E2	1.305	2633	469	Sisma Y SLV	0	233.9	0	0	4.9E2	1.305
2634	469	Sisma X SLO	85	0	0	0	4.9E2	1.305	2635	469	Sisma Y SLO	0	131.6	0	0	4.9E2	1.305
2636	469	Sisma X SLD	81.6	0	0	0	4.9E2	1.305	2637	469	Sisma Y SLD	0	106.8	0	0	4.9E2	1.305
2638	470	Sisma X SLV	156.8	0	0	0	4.1E2	1.309	2639	470	Sisma Y SLV	0	200.7	0	0	4.1E2	1.309
2640	470	Sisma X SLO	72.9	0	0	0	4.1E2	1.309	2641	470	Sisma Y SLO	0	113	0	0	4.1E2	1.309
2642	470	Sisma X SLD	70	0	0	0	4.1E2	1.309	2643	470	Sisma Y SLD	0	91.7	0	0	4.1E2	1.309
2644	471	Sisma X SLV	155.1	0	0	0	4.1E2	1.309	2645	471	Sisma Y SLV	0	198.5	0	0	4.1E2	1.309
2646	471	Sisma X SLO	72.1	0	0	0	4.1E2	1.309	2647	471	Sisma Y SLO	0	111.7	0	0	4.1E2	1.309
2648	471	Sisma X SLD	69.2	0	0	0	4.1E2	1.309	2649	471	Sisma Y SLD	0	90.7	0	0	4.1E2	1.309
2650	472	Sisma X SLV	164.1	0	0	0	4.3E2	1.331	2651	472	Sisma Y SLV	0	210.1	0	0	4.3E2	1.331
2652	472	Sisma X SLO	76.3	0	0	0	4.3E2	1.331	2653	472	Sisma Y SLO	0	118.2	0	0	4.3E2	1.331
2654	472	Sisma X SLD	73.3	0	0	0	4.3E2	1.331	2655	472	Sisma Y SLD	0	96	0	0	4.3E2	1.331
2656	473	Sisma X SLV	181.1	0	0	0	4.7E2	1.331	2657	473	Sisma Y SLV	0	231.8	0	0	4.7E2	1.331
2658	473	Sisma X SLO	84.2	0	0	0	4.7E2	1.331	2659	473	Sisma Y SLO	0	130.5	0	0	4.7E2	1.331
2660	473	Sisma X SLD	80.8	0	0	0	4.7E2	1.331	2661	473	Sisma Y SLD	0	105.9	0	0	4.7E2	1.331
2662	474	Sisma X SLV	163.1	0	0	0	4.2E2	1.331	2663	474	Sisma Y SLV	0	208.8	0	0	4.2E2	1.331
2664	474	Sisma X SLO	75.8	0	0	0	4.2E2	1.331	2665	474	Sisma Y SLO	0	117.5	0	0	4.2E2	1.331
2666	474	Sisma X SLD	72.8	0	0	0	4.2E2	1.331	2667	474	Sisma Y SLD	0	95.4	0	0	4.2E2	1.331
2668	475	Sisma X SLV	687.6	0	0	0	1.6E3	1.503	2669	475	Sisma Y SLV	0	880	0	0	1.6E3	1.503
2670	475	Sisma X SLO	319.7	0	0	0	1.6E3	1.503	2671	475	Sisma Y SLO	0	495.2	0	0	1.6E3	1.503
2672	475	Sisma X SLD	306.8	0	0	0	1.6E3	1.503	2673	475	Sisma Y SLD	0	402	0	0	1.6E3	1.503
2674	476	Sisma X SLV	877.6	0	0	0	2.0E3	1.503	2675	476	Sisma Y SLV	0	1.1E3	0	0	2.0E3	1.503
2676	476	Sisma X SLO	408.1	0	0	0	2.0E3	1.503	2677	476	Sisma Y SLO	0	632.1	0	0	2.0E3	1.503
2678	476	Sisma X SLD	391.7	0	0	0	2.0E3	1.503	2679	476	Sisma Y SLD	0	513.1	0	0	2.0E3	1.503
2680	477	Sisma X SLV	687.6	0	0	0	1.6E3	1.503	2681	477	Sisma Y SLV	0	880	0	0	1.6E3	1.503
2682	477	Sisma X SLO	319.7	0	0	0	1.6E3	1.503	2683	477	Sisma Y SLO	0	495.2	0	0	1.6E3	1.503
2684	477	Sisma X SLD	306.8	0	0	0	1.6E3	1.503	2685	477	Sisma Y SLD	0	402	0	0	1.6E3	1.503
2686	478	Sisma X SLV	877.6	0	0	0	2.0E3	1.503	2687	478	Sisma Y SLV	0	1.1E3	0	0	2.0E3	1.503
2688	478	Sisma X SLO	408.1	0	0	0	2.0E3	1.503	2689	478	Sisma Y SLO	0	632.1	0	0	2.0E3	1.503
2690	478	Sisma X SLD	391.7	0	0	0	2.0E3	1.503	2691	478	Sisma Y SLD	0	513.1	0	0	2.0E3	1.503
2692	480	Sisma X SLV	252.4	0	0	0	5.8E2	1.516	2693	480	Sisma Y SLV	0	323.1	0	0	5.8E2	1.516
2694	480	Sisma X SLO	117.4	0	0	0	5.8E2	1.516	2695	480	Sisma Y SLO	0	181.8	0	0	5.8E2	1.516
2696	480	Sisma X SLD	112.6	0													

Indice	Nodo	Condizione	Fx	Fy	Fz	Mz	Peso	γ	Indice	Nodo	Condizione	Fx	Fy	Fz	Mz	Peso	γ
2736	487	Sisma X SLD	185.1	0	0	0	9.1E2	1.516	2737	487	Sisma Y SLD	0	286.8	0	0	9.1E2	1.516
2738	487	Sisma X SLD	177.7	0	0	0	9.1E2	1.516	2739	487	Sisma Y SLD	0	232.8	0	0	9.1E2	1.516
2740	488	Sisma X SLV	353	0	0	0	8.1E2	1.516	2741	488	Sisma Y SLV	0	451.9	0	0	8.1E2	1.516
2742	488	Sisma X SLD	164.2	0	0	0	8.1E2	1.516	2743	488	Sisma Y SLD	0	254.3	0	0	8.1E2	1.516
2744	488	Sisma X SLD	157.6	0	0	0	8.1E2	1.516	2745	488	Sisma Y SLD	0	206.4	0	0	8.1E2	1.516
2746	489	Sisma X SLV	311.5	0	0	0	7.1E2	1.516	2747	489	Sisma Y SLV	0	398.7	0	0	7.1E2	1.516
2748	489	Sisma X SLD	144.9	0	0	0	7.1E2	1.516	2749	489	Sisma Y SLD	0	224.4	0	0	7.1E2	1.516
2750	489	Sisma X SLD	139	0	0	0	7.1E2	1.516	2751	489	Sisma Y SLD	0	182.1	0	0	7.1E2	1.516
2752	490	Sisma X SLV	311.5	0	0	0	7.1E2	1.516	2753	490	Sisma Y SLV	0	398.7	0	0	7.1E2	1.516
2754	490	Sisma X SLD	144.9	0	0	0	7.1E2	1.516	2755	490	Sisma Y SLD	0	224.4	0	0	7.1E2	1.516
2756	490	Sisma X SLD	139	0	0	0	7.1E2	1.516	2757	490	Sisma Y SLD	0	182.1	0	0	7.1E2	1.516
2758	491	Sisma X SLV	352.9	0	0	0	8.1E2	1.516	2759	491	Sisma Y SLV	0	451.7	0	0	8.1E2	1.516
2760	491	Sisma X SLD	164.1	0	0	0	8.1E2	1.516	2761	491	Sisma Y SLD	0	254.2	0	0	8.1E2	1.516
2762	491	Sisma X SLD	157.5	0	0	0	8.1E2	1.516	2763	491	Sisma Y SLD	0	206.3	0	0	8.1E2	1.516
2764	492	Sisma X SLV	398	0	0	0	9.1E2	1.516	2765	492	Sisma Y SLV	0	509.4	0	0	9.1E2	1.516
2766	492	Sisma X SLD	185.1	0	0	0	9.1E2	1.516	2767	492	Sisma Y SLD	0	286.6	0	0	9.1E2	1.516
2768	492	Sisma X SLD	177.6	0	0	0	9.1E2	1.516	2769	492	Sisma Y SLD	0	232.7	0	0	9.1E2	1.516
2770	493	Sisma X SLV	412.6	0	0	0	9.4E2	1.516	2771	493	Sisma Y SLV	0	528	0	0	9.4E2	1.516
2772	493	Sisma X SLD	191.9	0	0	0	9.4E2	1.516	2773	493	Sisma Y SLD	0	297.2	0	0	9.4E2	1.516
2774	493	Sisma X SLD	184.1	0	0	0	9.4E2	1.516	2775	493	Sisma Y SLD	0	241.2	0	0	9.4E2	1.516
2776	494	Sisma X SLV	371.2	0	0	0	8.5E2	1.516	2777	494	Sisma Y SLV	0	475.1	0	0	8.5E2	1.516
2778	494	Sisma X SLD	172.6	0	0	0	8.5E2	1.516	2779	494	Sisma Y SLD	0	267.4	0	0	8.5E2	1.516
2780	494	Sisma X SLD	165.7	0	0	0	8.5E2	1.516	2781	494	Sisma Y SLD	0	217	0	0	8.5E2	1.516
2782	495	Sisma X SLV	339.6	0	0	0	7.8E2	1.516	2783	495	Sisma Y SLV	0	434.7	0	0	7.8E2	1.516
2784	495	Sisma X SLD	157.9	0	0	0	7.8E2	1.516	2785	495	Sisma Y SLD	0	244.6	0	0	7.8E2	1.516
2786	495	Sisma X SLD	151.6	0	0	0	7.8E2	1.516	2787	495	Sisma Y SLD	0	198.6	0	0	7.8E2	1.516
2788	496	Sisma X SLV	311.5	0	0	0	7.1E2	1.516	2789	496	Sisma Y SLV	0	398.7	0	0	7.1E2	1.516
2790	496	Sisma X SLD	144.9	0	0	0	7.1E2	1.516	2791	496	Sisma Y SLD	0	224.4	0	0	7.1E2	1.516
2792	496	Sisma X SLD	139	0	0	0	7.1E2	1.516	2793	496	Sisma Y SLD	0	182.1	0	0	7.1E2	1.516
2794	497	Sisma X SLV	311.5	0	0	0	7.1E2	1.516	2795	497	Sisma Y SLV	0	398.7	0	0	7.1E2	1.516
2796	497	Sisma X SLD	144.9	0	0	0	7.1E2	1.516	2797	497	Sisma Y SLD	0	224.4	0	0	7.1E2	1.516
2798	497	Sisma X SLD	139	0	0	0	7.1E2	1.516	2799	497	Sisma Y SLD	0	182.1	0	0	7.1E2	1.516
2800	498	Sisma X SLV	373.6	0	0	0	8.5E2	1.516	2801	498	Sisma Y SLV	0	478.2	0	0	8.5E2	1.516
2802	498	Sisma X SLD	173.8	0	0	0	8.5E2	1.516	2803	498	Sisma Y SLD	0	269.1	0	0	8.5E2	1.516
2804	498	Sisma X SLD	166.8	0	0	0	8.5E2	1.516	2805	498	Sisma Y SLD	0	218.4	0	0	8.5E2	1.516
2806	499	Sisma X SLV	442.2	0	0	0	1.0E3	1.516	2807	499	Sisma Y SLV	0	566	0	0	1.0E3	1.516
2808	499	Sisma X SLD	205.6	0	0	0	1.0E3	1.516	2809	499	Sisma Y SLD	0	318.5	0	0	1.0E3	1.516
2810	499	Sisma X SLD	197.4	0	0	0	1.0E3	1.516	2811	499	Sisma Y SLD	0	258.5	0	0	1.0E3	1.516
2812	500	Sisma X SLV	275.4	0	0	0	6.3E2	1.516	2813	500	Sisma Y SLV	0	352.4	0	0	6.3E2	1.516
2814	500	Sisma X SLD	128	0	0	0	6.3E2	1.516	2815	500	Sisma Y SLD	0	198.3	0	0	6.3E2	1.516
2816	500	Sisma X SLD	122.9	0	0	0	6.3E2	1.516	2817	500	Sisma Y SLD	0	161	0	0	6.3E2	1.516
2818	501	Sisma X SLV	2.8	0	0	0	6.316	1.516	2819	501	Sisma Y SLV	0	3.5	0	0	6.316	1.516
2820	501	Sisma X SLD	1.3	0	0	0	6.316	1.516	2821	501	Sisma Y SLD	0	2	0	0	6.316	1.516
2822	501	Sisma X SLD	1.2	0	0	0	6.316	1.516	2823	501	Sisma Y SLD	0	1.6	0	0	6.316	1.516
2824	502	Sisma X SLV	54.4	0	0	0	1.2E2	1.516	2825	502	Sisma Y SLV	0	69.6	0	0	1.2E2	1.516
2826	502	Sisma X SLD	25.3	0	0	0	1.2E2	1.516	2827	502	Sisma Y SLD	0	39.2	0	0	1.2E2	1.516
2828	502	Sisma X SLD	24.3	0	0	0	1.2E2	1.516	2829	502	Sisma Y SLD	0	31.8	0	0	1.2E2	1.516
2830	503	Sisma X SLV	4	0	0	0	9.144	1.516	2831	503	Sisma Y SLV	0	5.1	0	0	9.144	1.516
2832	503	Sisma X SLD	1.9	0	0	0	9.144	1.516	2833	503	Sisma Y SLD	0	2.9	0	0	9.144	1.516
2834	503	Sisma X SLD	1.8	0	0	0	9.144	1.516	2835	503	Sisma Y SLD	0	2.3	0	0	9.144	1.516
2836	504	Sisma X SLV	80.9	0	0	0	1.8E2	1.516	2837	504	Sisma Y SLV	0	103.5	0	0	1.8E2	1.516
2838	504	Sisma X SLD	37.6	0	0	0	1.8E2	1.516	2839	504	Sisma Y SLD	0	58.2	0	0	1.8E2	1.516
2840	504	Sisma X SLD	36.1	0	0	0	1.8E2	1.516	2841	504	Sisma Y SLD	0	47.3	0	0	1.8E2	1.516
2842	505	Sisma X SLV	112.5	0	0	0	2.6E2	1.516	2843	505	Sisma Y SLV	0	144	0	0	2.6E2	1.516
2844	505	Sisma X SLD	52.3	0	0	0	2.6E2	1.516	2845	505	Sisma Y SLD	0	81.1	0	0	2.6E2	1.516
2846	505	Sisma X SLD	50.2	0	0	0	2.6E2	1.516	2847	505	Sisma Y SLD	0	65.8	0	0	2.6E2	1.516
2848	506	Sisma X SLV	91.8	0	0	0	2.1E2	1.516	2849	506	Sisma Y SLV	0	117.5	0	0	2.1E2	1.516
2850	506	Sisma X SLD	42.7	0	0	0	2.1E2	1.516	2851	506	Sisma Y SLD	0	66.1	0	0	2.1E2	1.516
2852	506	Sisma X SLD	41	0	0	0	2.1E2	1.516	2853	506	Sisma Y SLD	0	53.7	0	0	2.1E2	1.516
2854	507	Sisma X SLV	101.3	0	0	0	2.3E2	1.516	2855	507	Sisma Y SLV	0	129.6	0	0	2.3E2	1.516
2856	507	Sisma X SLD	47.1	0	0	0	2.3E2	1.516	2857	507	Sisma Y SLD	0	72.9	0	0	2.3E2	1.516
2858	507	Sisma X SLD	45.2	0	0	0	2.3E2	1.516	2859	507	Sisma Y SLD	0	59.2	0	0	2.3E2	1.516
2860	508	Sisma X SLV	136.8	0	0	0	3.1E2	1.516	2861	508	Sisma Y SLV	0	175.1	0	0	3.1E2	1.516
2862	508	Sisma X SLD	63.6	0	0	0	3.1E2	1.516	2863	508	Sisma Y SLD	0	98.5	0	0	3.1E2	1.516
2864	508	Sisma X SLD	61.1	0	0	0	3.1E2	1.516	2865	508	Sisma Y SLD	0	80	0	0	3.1E2	1.516
2866	509	Sisma X SLV	102.7	0	0	0	2.3E2	1.516	2867	509	Sisma Y SLV	0	131.4	0	0	2.3E2	1.516
2868	509	Sisma X SLD	47.7	0	0	0	2.3E2	1.516	2869	509	Sisma Y SLD	0	74	0	0	2.3E2	1.516
2870	509	Sisma X SLD	45.8	0	0	0	2.3E2	1.516	2871	509	Sisma Y SLD	0	60	0	0	2.3E2	1.516
2872	510	Sisma X SLV	123.1	0	0	0	2.8E2	1.516	2873	510	Sisma Y SLV	0	157.5	0	0	2.8E2	1.516
2874	510	Sisma X SLD	57.2	0	0	0	2.8E2	1.516	2875	510	Sisma Y SLD	0	88.6	0	0	2.8E2	1.516
2876	510	Sisma X SLD	54.9	0	0	0	2.8E2	1.516	2877	510	Sisma Y SLD	0	71.9	0	0	2.8E2	1.516
2878	511	Sisma X SLV	167.2	0	0	0	3.8E2	1.516	2879	511	Sisma Y SLV	0	214	0	0	3.8E2	1.516
2880	511	Sisma X SLD	77.8	0	0	0	3.8E2	1.516	2881	511	Sisma Y SLD	0	120.4	0	0	3.8E2	1.516
2882	511	Sisma X SLD	74.6	0	0	0	3.8E2	1.516	2883	511	Sisma Y SLD	0	97.8	0	0	3.8E2	1.516
2884	512	Sisma X SLV	148.7	0	0	0	3.4E2	1.516	2885	512	Sisma Y SLV	0	190.3	0	0	3.4E2	1.516
2886	512	Sisma X SLD	69.2	0	0	0	3.4E2	1.516	2887	512	Sisma Y SLD	0	107.1	0	0	3.4E2	1.516
2888	512	Sisma X SLD	66.4	0	0	0	3.4E2	1.516	2889	512	Sisma Y SLD	0	86.9	0	0	3.4E2	1.516
2890	513	Sisma X SLV	100	0	0	0	2.3E2	1.516	2891	513	Sisma Y SLV	0	128	0	0	2.3E2	1.516
2892	513	Sisma X SLD	46.5	0	0	0	2.3E2	1.516	2893	513	Sisma Y SLD	0	72.1	0	0	2.3E2	1.516
2894	513	Sisma X SLD	44.6	0	0	0	2.3E2	1.516	2895	513	Sisma Y SLD	0	58.5	0	0	2.3E2	1.516
2896	514	Sisma X SLV	219.7	0	0	0											

Indice	Nodo	Condizione	Fx	Fy	Fz	Mz	Peso	γ	Indice	Nodo	Condizione	Fx	Fy	Fz	Mz	Peso	γ
2936	520	Sisma X SLD	54.1	0	0	0	2.8E2	1.516	2937	520	Sisma Y SLD	0	70.8	0	0	2.8E2	1.516
2938	521	Sisma X SLD	103.9	0	0	0	2.4E2	1.516	2939	521	Sisma Y SLD	0	132.9	0	0	2.4E2	1.516
2940	521	Sisma X SLO	48.3	0	0	0	2.4E2	1.516	2941	521	Sisma Y SLO	0	74.8	0	0	2.4E2	1.516
2942	521	Sisma X SLD	46.3	0	0	0	2.4E2	1.516	2943	521	Sisma Y SLD	0	60.7	0	0	2.4E2	1.516
2944	522	Sisma X SLD	105.3	0	0	0	2.4E2	1.516	2945	522	Sisma Y SLD	0	134.8	0	0	2.4E2	1.516
2946	522	Sisma X SLO	49	0	0	0	2.4E2	1.516	2947	522	Sisma Y SLO	0	75.9	0	0	2.4E2	1.516
2948	522	Sisma X SLD	47	0	0	0	2.4E2	1.516	2949	522	Sisma Y SLD	0	61.6	0	0	2.4E2	1.516
2950	523	Sisma X SLD	221.3	0	0	0	5.1E2	1.516	2951	523	Sisma Y SLD	0	283.3	0	0	5.1E2	1.516
2952	523	Sisma X SLO	102.9	0	0	0	5.1E2	1.516	2953	523	Sisma Y SLO	0	159.4	0	0	5.1E2	1.516
2954	523	Sisma X SLD	98.8	0	0	0	5.1E2	1.516	2955	523	Sisma Y SLD	0	129.4	0	0	5.1E2	1.516
2956	524	Sisma X SLD	78.7	0	0	0	1.8E2	1.516	2957	524	Sisma Y SLD	0	100.7	0	0	1.8E2	1.516
2958	524	Sisma X SLO	36.6	0	0	0	1.8E2	1.516	2959	524	Sisma Y SLO	0	56.7	0	0	1.8E2	1.516
2960	524	Sisma X SLD	35.1	0	0	0	1.8E2	1.516	2961	524	Sisma Y SLD	0	46	0	0	1.8E2	1.516
2962	525	Sisma X SLD	86.3	0	0	0	2.0E2	1.516	2963	525	Sisma Y SLD	0	110.5	0	0	2.0E2	1.516
2964	525	Sisma X SLO	40.1	0	0	0	2.0E2	1.516	2965	525	Sisma Y SLO	0	62.2	0	0	2.0E2	1.516
2966	525	Sisma X SLD	38.5	0	0	0	2.0E2	1.516	2967	525	Sisma Y SLD	0	50.5	0	0	2.0E2	1.516
2968	526	Sisma X SLD	97.2	0	0	0	2.2E2	1.516	2969	526	Sisma Y SLD	0	124.4	0	0	2.2E2	1.516
2970	526	Sisma X SLO	45.2	0	0	0	2.2E2	1.516	2971	526	Sisma Y SLO	0	70	0	0	2.2E2	1.516
2972	526	Sisma X SLD	43.4	0	0	0	2.2E2	1.516	2973	526	Sisma Y SLD	0	56.8	0	0	2.2E2	1.516
2974	527	Sisma X SLD	167.2	0	0	0	3.8E2	1.516	2975	527	Sisma Y SLD	0	213.9	0	0	3.8E2	1.516
2976	527	Sisma X SLO	77.7	0	0	0	3.8E2	1.516	2977	527	Sisma Y SLO	0	120.4	0	0	3.8E2	1.516
2978	527	Sisma X SLD	74.6	0	0	0	3.8E2	1.516	2979	527	Sisma Y SLD	0	97.7	0	0	3.8E2	1.516
2980	528	Sisma X SLD	41.6	0	0	0	9.5E1	1.516	2981	528	Sisma Y SLD	0	53.3	0	0	9.5E1	1.516
2982	528	Sisma X SLO	19.4	0	0	0	9.5E1	1.516	2983	528	Sisma Y SLO	0	30	0	0	9.5E1	1.516
2984	528	Sisma X SLD	18.6	0	0	0	9.5E1	1.516	2985	528	Sisma Y SLD	0	24.3	0	0	9.5E1	1.516
2986	529	Sisma X SLD	68.2	0	0	0	155.9	1.516	2987	529	Sisma Y SLD	0	87.3	0	0	155.9	1.516
2988	529	Sisma X SLO	31.7	0	0	0	155.9	1.516	2989	529	Sisma Y SLO	0	49.2	0	0	155.9	1.516
2990	529	Sisma X SLD	30.5	0	0	0	155.9	1.516	2991	529	Sisma Y SLD	0	39.9	0	0	155.9	1.516
2992	530	Sisma X SLD	100.9	0	0	0	2.3E2	1.516	2993	530	Sisma Y SLD	0	129.1	0	0	2.3E2	1.516
2994	530	Sisma X SLO	46.9	0	0	0	2.3E2	1.516	2995	530	Sisma Y SLD	0	72.7	0	0	2.3E2	1.516
2996	530	Sisma X SLD	45	0	0	0	2.3E2	1.516	2997	530	Sisma Y SLD	0	59	0	0	2.3E2	1.516
2998	531	Sisma X SLD	136.8	0	0	0	3.1E2	1.516	2999	531	Sisma Y SLD	0	175	0	0	3.1E2	1.516
3000	531	Sisma X SLO	63.6	0	0	0	3.1E2	1.516	3001	531	Sisma Y SLD	0	98.5	0	0	3.1E2	1.516
3002	531	Sisma X SLD	61	0	0	0	3.1E2	1.516	3003	531	Sisma Y SLD	0	80	0	0	3.1E2	1.516
3004	532	Sisma X SLD	14.3	0	0	0	3.3E1	1.516	3005	532	Sisma Y SLD	0	18.3	0	0	3.3E1	1.516
3006	532	Sisma X SLO	6.7	0	0	0	3.3E1	1.516	3007	532	Sisma Y SLO	0	10.3	0	0	3.3E1	1.516
3008	532	Sisma X SLD	6.4	0	0	0	3.3E1	1.516	3009	532	Sisma Y SLD	0	8.4	0	0	3.3E1	1.516
3010	533	Sisma X SLD	54.2	0	0	0	1.2E2	1.516	3011	533	Sisma Y SLD	0	69.3	0	0	1.2E2	1.516
3012	533	Sisma X SLO	25.2	0	0	0	1.2E2	1.516	3013	533	Sisma Y SLO	0	39	0	0	1.2E2	1.516
3014	533	Sisma X SLD	24.2	0	0	0	1.2E2	1.516	3015	533	Sisma Y SLD	0	31.7	0	0	1.2E2	1.516
3016	534	Sisma X SLD	103	0	0	0	2.4E2	1.516	3017	534	Sisma Y SLD	0	131.8	0	0	2.4E2	1.516
3018	534	Sisma X SLO	47.9	0	0	0	2.4E2	1.516	3019	534	Sisma Y SLO	0	74.2	0	0	2.4E2	1.516
3020	534	Sisma X SLD	46	0	0	0	2.4E2	1.516	3021	534	Sisma Y SLD	0	60.2	0	0	2.4E2	1.516
3022	535	Sisma X SLD	112	0	0	0	2.6E2	1.516	3023	535	Sisma Y SLD	0	143.3	0	0	2.6E2	1.516
3024	535	Sisma X SLO	52.1	0	0	0	2.6E2	1.516	3025	535	Sisma Y SLD	0	80.6	0	0	2.6E2	1.516
3026	535	Sisma X SLD	50	0	0	0	2.6E2	1.516	3027	535	Sisma Y SLD	0	65.5	0	0	2.6E2	1.516
3028	536	Sisma X SLD	5.9	0	0	0	1.4E1	1.516	3029	536	Sisma Y SLD	0	7.6	0	0	1.4E1	1.516
3030	536	Sisma X SLO	2.8	0	0	0	1.4E1	1.516	3031	536	Sisma Y SLD	0	4.3	0	0	1.4E1	1.516
3032	536	Sisma X SLD	2.6	0	0	0	1.4E1	1.516	3033	536	Sisma Y SLD	0	3.5	0	0	1.4E1	1.516
3034	537	Sisma X SLD	35.2	0	0	0	8.1E1	1.516	3035	537	Sisma Y SLD	0	45.1	0	0	8.1E1	1.516
3036	537	Sisma X SLO	16.4	0	0	0	8.1E1	1.516	3037	537	Sisma Y SLO	0	25.4	0	0	8.1E1	1.516
3038	537	Sisma X SLD	15.7	0	0	0	8.1E1	1.516	3039	537	Sisma Y SLD	0	20.6	0	0	8.1E1	1.516
3040	538	Sisma X SLD	4	0	0	0	9.144	1.516	3041	538	Sisma Y SLD	0	5.1	0	0	9.144	1.516
3042	538	Sisma X SLO	1.9	0	0	0	9.144	1.516	3043	538	Sisma Y SLO	0	2.9	0	0	9.144	1.516
3044	538	Sisma X SLD	1.8	0	0	0	9.144	1.516	3045	538	Sisma Y SLD	0	2.3	0	0	9.144	1.516
3046	539	Sisma X SLD	310.5	0	0	0	7.1E2	1.516	3047	539	Sisma Y SLD	0	397.4	0	0	7.1E2	1.516
3048	539	Sisma X SLO	144.4	0	0	0	7.1E2	1.516	3049	539	Sisma Y SLO	0	223.6	0	0	7.1E2	1.516
3050	539	Sisma X SLD	138.6	0	0	0	7.1E2	1.516	3051	539	Sisma Y SLD	0	181.5	0	0	7.1E2	1.516
3052	540	Sisma X SLD	458.7	0	0	0	1.0E3	1.516	3053	540	Sisma Y SLD	0	587.1	0	0	1.0E3	1.516
3054	540	Sisma X SLO	213.3	0	0	0	1.0E3	1.516	3055	540	Sisma Y SLO	0	330.4	0	0	1.0E3	1.516
3056	540	Sisma X SLD	204.7	0	0	0	1.0E3	1.516	3057	540	Sisma Y SLD	0	268.1	0	0	1.0E3	1.516
3058	541	Sisma X SLD	458.7	0	0	0	1.0E3	1.516	3059	541	Sisma Y SLD	0	587.1	0	0	1.0E3	1.516
3060	541	Sisma X SLO	213.3	0	0	0	1.0E3	1.516	3061	541	Sisma Y SLO	0	330.4	0	0	1.0E3	1.516
3062	541	Sisma X SLD	204.7	0	0	0	1.0E3	1.516	3063	541	Sisma Y SLD	0	268.1	0	0	1.0E3	1.516
3064	542	Sisma X SLD	448.9	0	0	0	1.0E3	1.516	3065	542	Sisma Y SLD	0	574.5	0	0	1.0E3	1.516
3066	542	Sisma X SLO	208.7	0	0	0	1.0E3	1.516	3067	542	Sisma Y SLO	0	323.3	0	0	1.0E3	1.516
3068	542	Sisma X SLD	200.3	0	0	0	1.0E3	1.516	3069	542	Sisma Y SLD	0	262.4	0	0	1.0E3	1.516
3070	543	Sisma X SLD	416.2	0	0	0	9.5E2	1.516	3071	543	Sisma Y SLD	0	532.7	0	0	9.5E2	1.516
3072	543	Sisma X SLO	193.5	0	0	0	9.5E2	1.516	3073	543	Sisma Y SLO	0	299.7	0	0	9.5E2	1.516
3074	543	Sisma X SLD	185.7	0	0	0	9.5E2	1.516	3075	543	Sisma Y SLD	0	243.3	0	0	9.5E2	1.516
3076	544	Sisma X SLD	416.4	0	0	0	9.5E2	1.516	3077	544	Sisma Y SLD	0	532.9	0	0	9.5E2	1.516
3078	544	Sisma X SLO	193.6	0	0	0	9.5E2	1.516	3079	544	Sisma Y SLO	0	299.9	0	0	9.5E2	1.516
3080	544	Sisma X SLD	185.8	0	0	0	9.5E2	1.516	3081	544	Sisma Y SLD	0	243.4	0	0	9.5E2	1.516
3082	545	Sisma X SLD	450.4	0	0	0	1.0E3	1.516	3083	545	Sisma Y SLD	0	576.5	0	0	1.0E3	1.516
3084	545	Sisma X SLO	209.5	0	0	0	1.0E3	1.516	3085	545	Sisma Y SLO	0	324.4	0	0	1.0E3	1.516
3086	545	Sisma X SLD	201	0	0	0	1.0E3	1.516	3087	545	Sisma Y SLD	0	263.3	0	0	1.0E3	1.516
3088	546	Sisma X SLD	432.5	0	0	0	9.9E2	1.516	3089	546	Sisma Y SLD	0	553.6	0	0	9.9E2	1.516
3090	546	Sisma X SLO	201.1	0	0	0	9.9E2	1.516	3091	546	Sisma Y SLO	0	311.5	0	0	9.9E2	1.516
3092	546	Sisma X SLD	193	0	0	0	9.9E2	1.516	3093	546	Sisma Y SLD	0	252.8	0	0	9.9E2	1.516
3094	547	Sisma X SLD	432.6	0	0	0	9.9E2	1.516	3095	547	Sisma Y SLD	0	553.7	0	0	9.9E2	1.516
3096	547	Sisma X SLO	201.2	0	0	0	9.9E2	1.516	30								

Indice	Nodo	Condizione	Fx	Fy	Fz	Mz	Peso	γ	Indice	Nodo	Condizione	Fx	Fy	Fz	Mz	Peso	γ
3136	554	Sisma X SLD	375.5	0	0	0	8.6E2	1.516	3137	554	Sisma Y SLV	0	480.6	0	0	8.6E2	1.516
3138	554	Sisma X SLD	174.6	0	0	0	8.6E2	1.516	3139	554	Sisma Y SLD	0	270.5	0	0	8.6E2	1.516
3140	554	Sisma X SLD	167.6	0	0	0	8.6E2	1.516	3141	554	Sisma Y SLD	0	219.5	0	0	8.6E2	1.516
3142	555	Sisma X SLV	375.4	0	0	0	8.6E2	1.516	3143	555	Sisma Y SLV	0	480.5	0	0	8.6E2	1.516
3144	555	Sisma X SLD	174.6	0	0	0	8.6E2	1.516	3145	555	Sisma Y SLD	0	270.4	0	0	8.6E2	1.516
3146	555	Sisma X SLD	167.5	0	0	0	8.6E2	1.516	3147	555	Sisma Y SLD	0	219.5	0	0	8.6E2	1.516
3148	556	Sisma X SLV	375.4	0	0	0	8.6E2	1.516	3149	556	Sisma Y SLV	0	480.5	0	0	8.6E2	1.516
3150	556	Sisma X SLD	174.6	0	0	0	8.6E2	1.516	3151	556	Sisma Y SLD	0	270.4	0	0	8.6E2	1.516
3152	556	Sisma X SLD	167.5	0	0	0	8.6E2	1.516	3153	556	Sisma Y SLD	0	219.5	0	0	8.6E2	1.516
3154	557	Sisma X SLV	375.4	0	0	0	8.6E2	1.516	3155	557	Sisma Y SLV	0	480.5	0	0	8.6E2	1.516
3156	557	Sisma X SLD	174.6	0	0	0	8.6E2	1.516	3157	557	Sisma Y SLD	0	270.4	0	0	8.6E2	1.516
3158	557	Sisma X SLD	167.5	0	0	0	8.6E2	1.516	3159	557	Sisma Y SLD	0	219.5	0	0	8.6E2	1.516
3160	558	Sisma X SLV	239.2	0	0	0	5.5E2	1.516	3161	558	Sisma Y SLV	0	306.2	0	0	5.5E2	1.516
3162	558	Sisma X SLD	111.3	0	0	0	5.5E2	1.516	3163	558	Sisma Y SLD	0	172.3	0	0	5.5E2	1.516
3164	558	Sisma X SLD	106.8	0	0	0	5.5E2	1.516	3165	558	Sisma Y SLD	0	139.9	0	0	5.5E2	1.516
3166	559	Sisma X SLV	46.2	0	0	0	1.0E2	1.539	3167	559	Sisma Y SLV	0	59.1	0	0	1.0E2	1.539
3168	559	Sisma X SLD	21.5	0	0	0	1.0E2	1.539	3169	559	Sisma Y SLD	0	33.3	0	0	1.0E2	1.539
3170	559	Sisma X SLD	20.6	0	0	0	1.0E2	1.539	3171	559	Sisma Y SLD	0	27	0	0	1.0E2	1.539
3172	560	Sisma X SLV	48.5	0	0	0	1.1E2	1.539	3173	560	Sisma Y SLV	0	62	0	0	1.1E2	1.539
3174	560	Sisma X SLD	22.5	0	0	0	1.1E2	1.539	3175	560	Sisma Y SLD	0	34.9	0	0	1.1E2	1.539
3176	560	Sisma X SLD	21.6	0	0	0	1.1E2	1.539	3177	560	Sisma Y SLD	0	28.3	0	0	1.1E2	1.539
3178	561	Sisma X SLV	31.5	0	0	0	7.1E1	1.54	3179	561	Sisma Y SLV	0	40.3	0	0	7.1E1	1.54
3180	561	Sisma X SLD	14.6	0	0	0	7.1E1	1.54	3181	561	Sisma Y SLD	0	22.7	0	0	7.1E1	1.54
3182	561	Sisma X SLD	14	0	0	0	7.1E1	1.54	3183	561	Sisma Y SLD	0	18.4	0	0	7.1E1	1.54
3184	562	Sisma X SLV	24.1	0	0	0	5.4E1	1.54	3185	562	Sisma Y SLV	0	30.8	0	0	5.4E1	1.54
3186	562	Sisma X SLD	11.2	0	0	0	5.4E1	1.54	3187	562	Sisma Y SLD	0	17.3	0	0	5.4E1	1.54
3188	562	Sisma X SLD	10.7	0	0	0	5.4E1	1.54	3189	562	Sisma Y SLD	0	14.1	0	0	5.4E1	1.54
3190	563	Sisma X SLV	25.4	0	0	0	5.7E1	1.54	3191	563	Sisma Y SLV	0	32.6	0	0	5.7E1	1.54
3192	563	Sisma X SLD	11.8	0	0	0	5.7E1	1.54	3193	563	Sisma Y SLD	0	18.3	0	0	5.7E1	1.54
3194	563	Sisma X SLD	11.4	0	0	0	5.7E1	1.54	3195	563	Sisma Y SLD	0	14.9	0	0	5.7E1	1.54
3196	564	Sisma X SLV	53.4	0	0	0	1.2E2	1.54	3197	564	Sisma Y SLV	0	68.4	0	0	1.2E2	1.54
3198	564	Sisma X SLD	24.8	0	0	0	1.2E2	1.54	3199	564	Sisma Y SLD	0	38.5	0	0	1.2E2	1.54
3200	564	Sisma X SLD	23.8	0	0	0	1.2E2	1.54	3201	564	Sisma Y SLD	0	31.2	0	0	1.2E2	1.54
3202	565	Sisma X SLV	47.6	0	0	0	1.1E2	1.547	3203	565	Sisma Y SLV	0	61	0	0	1.1E2	1.547
3204	565	Sisma X SLD	22.2	0	0	0	1.1E2	1.547	3205	565	Sisma Y SLD	0	34.3	0	0	1.1E2	1.547
3206	565	Sisma X SLD	21.3	0	0	0	1.1E2	1.547	3207	565	Sisma Y SLD	0	27.8	0	0	1.1E2	1.547
3208	566	Sisma X SLV	94	0	0	0	2.1E2	1.547	3209	566	Sisma Y SLV	0	120.3	0	0	2.1E2	1.547
3210	566	Sisma X SLD	43.7	0	0	0	2.1E2	1.547	3211	566	Sisma Y SLD	0	67.7	0	0	2.1E2	1.547
3212	566	Sisma X SLD	41.9	0	0	0	2.1E2	1.547	3213	566	Sisma Y SLD	0	54.9	0	0	2.1E2	1.547
3214	567	Sisma X SLV	101.6	0	0	0	2.3E2	1.547	3215	567	Sisma Y SLV	0	130.1	0	0	2.3E2	1.547
3216	567	Sisma X SLD	47.3	0	0	0	2.3E2	1.547	3217	567	Sisma Y SLD	0	73.2	0	0	2.3E2	1.547
3218	567	Sisma X SLD	45.4	0	0	0	2.3E2	1.547	3219	567	Sisma Y SLD	0	59.4	0	0	2.3E2	1.547
3220	568	Sisma X SLV	30.5	0	0	0	6.8E1	1.547	3221	568	Sisma Y SLV	0	39	0	0	6.8E1	1.547
3222	568	Sisma X SLD	14.2	0	0	0	6.8E1	1.547	3223	568	Sisma Y SLD	0	22	0	0	6.8E1	1.547
3224	568	Sisma X SLD	13.6	0	0	0	6.8E1	1.547	3225	568	Sisma Y SLD	0	17.8	0	0	6.8E1	1.547
3226	569	Sisma X SLV	94.3	0	0	0	2.1E2	1.547	3227	569	Sisma Y SLV	0	120.8	0	0	2.1E2	1.547
3228	569	Sisma X SLD	43.9	0	0	0	2.1E2	1.547	3229	569	Sisma Y SLD	0	68	0	0	2.1E2	1.547
3230	569	Sisma X SLD	42.1	0	0	0	2.1E2	1.547	3231	569	Sisma Y SLD	0	55.2	0	0	2.1E2	1.547
3232	570	Sisma X SLV	102.3	0	0	0	2.3E2	1.547	3233	570	Sisma Y SLV	0	130.9	0	0	2.3E2	1.547
3234	570	Sisma X SLD	47.6	0	0	0	2.3E2	1.547	3235	570	Sisma Y SLD	0	73.7	0	0	2.3E2	1.547
3236	570	Sisma X SLD	45.6	0	0	0	2.3E2	1.547	3237	570	Sisma Y SLD	0	59.8	0	0	2.3E2	1.547
3238	571	Sisma X SLV	68	0	0	0	1.5E2	1.594	3239	571	Sisma Y SLV	0	87	0	0	1.5E2	1.594
3240	571	Sisma X SLD	31.6	0	0	0	1.5E2	1.594	3241	571	Sisma Y SLD	0	49	0	0	1.5E2	1.594
3242	571	Sisma X SLD	30.4	0	0	0	1.5E2	1.594	3243	571	Sisma Y SLD	0	39.8	0	0	1.5E2	1.594
3244	572	Sisma X SLV	106.4	0	0	0	2.3E2	1.607	3245	572	Sisma Y SLV	0	136.2	0	0	2.3E2	1.607
3246	572	Sisma X SLD	49.5	0	0	0	2.3E2	1.607	3247	572	Sisma Y SLD	0	76.7	0	0	2.3E2	1.607
3248	572	Sisma X SLD	47.5	0	0	0	2.3E2	1.607	3249	572	Sisma Y SLD	0	62.2	0	0	2.3E2	1.607
3250	573	Sisma X SLV	55	0	0	0	1.2E2	1.607	3251	573	Sisma Y SLV	0	70.4	0	0	1.2E2	1.607
3252	573	Sisma X SLD	25.6	0	0	0	1.2E2	1.607	3253	573	Sisma Y SLD	0	39.6	0	0	1.2E2	1.607
3254	573	Sisma X SLD	24.6	0	0	0	1.2E2	1.607	3255	573	Sisma Y SLD	0	32.2	0	0	1.2E2	1.607
3256	574	Sisma X SLV	105.5	0	0	0	2.3E2	1.607	3257	574	Sisma Y SLV	0	135	0	0	2.3E2	1.607
3258	574	Sisma X SLD	49	0	0	0	2.3E2	1.607	3259	574	Sisma Y SLD	0	76	0	0	2.3E2	1.607
3260	574	Sisma X SLD	47.1	0	0	0	2.3E2	1.607	3261	574	Sisma Y SLD	0	61.7	0	0	2.3E2	1.607
3262	575	Sisma X SLV	54.2	0	0	0	1.2E2	1.607	3263	575	Sisma Y SLV	0	69.4	0	0	1.2E2	1.607
3264	575	Sisma X SLD	25.2	0	0	0	1.2E2	1.607	3265	575	Sisma Y SLD	0	39	0	0	1.2E2	1.607
3266	575	Sisma X SLD	24.2	0	0	0	1.2E2	1.607	3267	575	Sisma Y SLD	0	31.7	0	0	1.2E2	1.607
3268	576	Sisma X SLV	113.8	0	0	0	2.5E2	1.607	3269	576	Sisma Y SLV	0	145.7	0	0	2.5E2	1.607
3270	576	Sisma X SLD	52.9	0	0	0	2.5E2	1.607	3271	576	Sisma Y SLD	0	82	0	0	2.5E2	1.607
3272	576	Sisma X SLD	50.8	0	0	0	2.5E2	1.607	3273	576	Sisma Y SLD	0	66.5	0	0	2.5E2	1.607
3274	577	Sisma X SLV	120.1	0	0	0	2.5E2	1.654	3275	577	Sisma Y SLV	0	153.7	0	0	2.5E2	1.654
3276	577	Sisma X SLD	55.8	0	0	0	2.5E2	1.654	3277	577	Sisma Y SLD	0	86.5	0	0	2.5E2	1.654
3278	577	Sisma X SLD	53.6	0	0	0	2.5E2	1.654	3279	577	Sisma Y SLD	0	70.2	0	0	2.5E2	1.654
3280	578	Sisma X SLV	115.5	0	0	0	2.4E2	1.666	3281	578	Sisma Y SLV	0	147.8	0	0	2.4E2	1.666
3282	578	Sisma X SLD	53.7	0	0	0	2.4E2	1.666	3283	578	Sisma Y SLD	0	83.2	0	0	2.4E2	1.666
3284	578	Sisma X SLD	51.5	0	0	0	2.4E2	1.666	3285	578	Sisma Y SLD	0	67.5	0	0	2.4E2	1.666
3286	579	Sisma X SLV	98.7	0	0	0	2.0E2	1.684	3287	579	Sisma Y SLV	0	126.3	0	0	2.0E2	1.684
3288	579	Sisma X SLD	45.9	0	0	0	2.0E2	1.684	3289	579	Sisma Y SLD	0	71.1	0	0	2.0E2	1.684
3290	579	Sisma X SLD	44	0	0	0	2.0E2	1.684	3291	579	Sisma Y SLD	0	57.7	0	0	2.0E2	1.684
3292	580	Sisma X SLV	97.5	0	0	0	2.0E2	1.684	3293	580	Sisma Y SLV	0	124.8	0	0	2.0E2	1.684
3294	580	Sisma X SLD	45.4	0	0	0	2.0E2	1.684	3295	580	Sisma Y SLD	0	70.3	0	0	2.0E2	1.684
3296	580	Sisma X SLD	43.5	0	0	0	2.0E2	1.684	3297	580	Sisma Y SLD	0	57	0	0	2.0E2	1.684
3298	581	Sisma X SLV	204.8	0	0</												

Indice	Nodo	Condizione	Fx	Fy	Fz	Mz	Peso	γ	Indice	Nodo	Condizione	Fx	Fy	Fz	Mz	Peso	γ
3336	587	Sisma X SLD	97.5	0	0	0	4.3E2	1.69	3337	587	Sisma Y SLD	0	151	0	0	4.3E2	1.69
3338	587	Sisma X SLD	93.6	0	0	0	4.3E2	1.69	3339	587	Sisma Y SLD	0	122.6	0	0	4.3E2	1.69
3340	588	Sisma X SLV	238.7	0	0	0	4.9E2	1.69	3341	588	Sisma Y SLV	0	305.5	0	0	4.9E2	1.69
3342	588	Sisma X SLD	111	0	0	0	4.9E2	1.69	3343	588	Sisma Y SLD	0	171.9	0	0	4.9E2	1.69
3344	588	Sisma X SLD	106.5	0	0	0	4.9E2	1.69	3345	588	Sisma Y SLD	0	139.5	0	0	4.9E2	1.69
3346	589	Sisma X SLV	191.3	0	0	0	3.9E2	1.719	3347	589	Sisma Y SLV	0	244.8	0	0	3.9E2	1.719
3348	589	Sisma X SLD	88.9	0	0	0	3.9E2	1.719	3349	589	Sisma Y SLD	0	137.8	0	0	3.9E2	1.719
3350	589	Sisma X SLD	85.4	0	0	0	3.9E2	1.719	3351	589	Sisma Y SLD	0	111.8	0	0	3.9E2	1.719
3352	590	Sisma X SLV	283.5	0	0	0	5.6E2	1.765	3353	590	Sisma Y SLV	0	362.8	0	0	5.6E2	1.765
3354	590	Sisma X SLD	131.8	0	0	0	5.6E2	1.765	3355	590	Sisma Y SLD	0	204.2	0	0	5.6E2	1.765
3356	590	Sisma X SLD	126.5	0	0	0	5.6E2	1.765	3357	590	Sisma Y SLD	0	165.7	0	0	5.6E2	1.765
3358	591	Sisma X SLV	133.2	0	0	0	2.6E2	1.765	3359	591	Sisma Y SLV	0	170.5	0	0	2.6E2	1.765
3360	591	Sisma X SLD	61.9	0	0	0	2.6E2	1.765	3361	591	Sisma Y SLD	0	95.9	0	0	2.6E2	1.765
3362	591	Sisma X SLD	59.4	0	0	0	2.6E2	1.765	3363	591	Sisma Y SLD	0	77.9	0	0	2.6E2	1.765
3364	592	Sisma X SLV	307.9	0	0	0	6.0E2	1.765	3365	592	Sisma Y SLV	0	394	0	0	6.0E2	1.765
3366	592	Sisma X SLD	143.2	0	0	0	6.0E2	1.765	3367	592	Sisma Y SLD	0	221.7	0	0	6.0E2	1.765
3368	592	Sisma X SLD	137.4	0	0	0	6.0E2	1.765	3369	592	Sisma Y SLD	0	180	0	0	6.0E2	1.765
3370	593	Sisma X SLV	129.2	0	0	0	2.5E2	1.782	3371	593	Sisma Y SLV	0	165.3	0	0	2.5E2	1.782
3372	593	Sisma X SLD	60.1	0	0	0	2.5E2	1.782	3373	593	Sisma Y SLD	0	93	0	0	2.5E2	1.782
3374	593	Sisma X SLD	57.7	0	0	0	2.5E2	1.782	3375	593	Sisma Y SLD	0	75.5	0	0	2.5E2	1.782
3376	594	Sisma X SLV	279.8	0	0	0	5.4E2	1.782	3377	594	Sisma Y SLV	0	358.1	0	0	5.4E2	1.782
3378	594	Sisma X SLD	130.1	0	0	0	5.4E2	1.782	3379	594	Sisma Y SLD	0	201.5	0	0	5.4E2	1.782
3380	594	Sisma X SLD	124.9	0	0	0	5.4E2	1.782	3381	594	Sisma Y SLD	0	163.6	0	0	5.4E2	1.782
3382	595	Sisma X SLV	123.9	0	0	0	2.4E2	1.783	3383	595	Sisma Y SLV	0	158.5	0	0	2.4E2	1.783
3384	595	Sisma X SLD	57.6	0	0	0	2.4E2	1.783	3385	595	Sisma Y SLD	0	89.2	0	0	2.4E2	1.783
3386	595	Sisma X SLD	55.3	0	0	0	2.4E2	1.783	3387	595	Sisma Y SLD	0	72.4	0	0	2.4E2	1.783
3388	596	Sisma X SLV	260.1	0	0	0	5.1E2	1.783	3389	596	Sisma Y SLV	0	332.9	0	0	5.1E2	1.783
3390	596	Sisma X SLD	120.9	0	0	0	5.1E2	1.783	3391	596	Sisma Y SLD	0	187.3	0	0	5.1E2	1.783
3392	596	Sisma X SLD	116.1	0	0	0	5.1E2	1.783	3393	596	Sisma Y SLD	0	152.1	0	0	5.1E2	1.783
3394	597	Sisma X SLV	278.4	0	0	0	5.4E2	1.783	3395	597	Sisma Y SLV	0	356.3	0	0	5.4E2	1.783
3396	597	Sisma X SLD	129.5	0	0	0	5.4E2	1.783	3397	597	Sisma Y SLD	0	200.5	0	0	5.4E2	1.783
3398	597	Sisma X SLD	124.2	0	0	0	5.4E2	1.783	3399	597	Sisma Y SLD	0	162.7	0	0	5.4E2	1.783
3400	598	Sisma X SLV	149.1	0	0	0	2.9E2	1.785	3401	598	Sisma Y SLV	0	190.8	0	0	2.9E2	1.785
3402	598	Sisma X SLD	69.3	0	0	0	2.9E2	1.785	3403	598	Sisma Y SLD	0	107.4	0	0	2.9E2	1.785
3404	598	Sisma X SLD	66.5	0	0	0	2.9E2	1.785	3405	598	Sisma Y SLD	0	87.2	0	0	2.9E2	1.785
3406	599	Sisma X SLV	258.4	0	0	0	5.0E2	1.802	3407	599	Sisma Y SLV	0	330.7	0	0	5.0E2	1.802
3408	599	Sisma X SLD	120.2	0	0	0	5.0E2	1.802	3409	599	Sisma Y SLD	0	186.1	0	0	5.0E2	1.802
3410	599	Sisma X SLD	115.3	0	0	0	5.0E2	1.802	3411	599	Sisma Y SLD	0	151.1	0	0	5.0E2	1.802
3412	600	Sisma X SLV	244.9	0	0	0	4.6E2	1.833	3413	600	Sisma Y SLV	0	313.5	0	0	4.6E2	1.833
3414	600	Sisma X SLD	113.9	0	0	0	4.6E2	1.833	3415	600	Sisma Y SLD	0	176.4	0	0	4.6E2	1.833
3416	600	Sisma X SLD	109.3	0	0	0	4.6E2	1.833	3417	600	Sisma Y SLD	0	143.2	0	0	4.6E2	1.833
3418	601	Sisma X SLV	298.4	0	0	0	5.6E2	1.833	3419	601	Sisma Y SLV	0	381.9	0	0	5.6E2	1.833
3420	601	Sisma X SLD	138.8	0	0	0	5.6E2	1.833	3421	601	Sisma Y SLD	0	214.9	0	0	5.6E2	1.833
3422	601	Sisma X SLD	133.2	0	0	0	5.6E2	1.833	3423	601	Sisma Y SLD	0	174.5	0	0	5.6E2	1.833
3424	602	Sisma X SLV	217.7	0	0	0	4.1E2	1.833	3425	602	Sisma Y SLV	0	278.7	0	0	4.1E2	1.833
3426	602	Sisma X SLD	101.2	0	0	0	4.1E2	1.833	3427	602	Sisma Y SLD	0	156.8	0	0	4.1E2	1.833
3428	602	Sisma X SLD	97.2	0	0	0	4.1E2	1.833	3429	602	Sisma Y SLD	0	127.3	0	0	4.1E2	1.833
3430	603	Sisma X SLV	245	0	0	0	4.6E2	1.833	3431	603	Sisma Y SLV	0	313.6	0	0	4.6E2	1.833
3432	603	Sisma X SLD	113.9	0	0	0	4.6E2	1.833	3433	603	Sisma Y SLD	0	176.5	0	0	4.6E2	1.833
3434	603	Sisma X SLD	109.3	0	0	0	4.6E2	1.833	3435	603	Sisma Y SLD	0	143.2	0	0	4.6E2	1.833
3436	604	Sisma X SLV	298.5	0	0	0	5.6E2	1.833	3437	604	Sisma Y SLV	0	382	0	0	5.6E2	1.833
3438	604	Sisma X SLD	138.8	0	0	0	5.6E2	1.833	3439	604	Sisma Y SLD	0	215	0	0	5.6E2	1.833
3440	604	Sisma X SLD	133.2	0	0	0	5.6E2	1.833	3441	604	Sisma Y SLD	0	174.5	0	0	5.6E2	1.833
3442	605	Sisma X SLV	189.4	0	0	0	3.4E2	1.904	3443	605	Sisma Y SLV	0	242.4	0	0	3.4E2	1.904
3444	605	Sisma X SLD	88.1	0	0	0	3.4E2	1.904	3445	605	Sisma Y SLD	0	136.4	0	0	3.4E2	1.904
3446	605	Sisma X SLD	84.5	0	0	0	3.4E2	1.904	3447	605	Sisma Y SLD	0	110.7	0	0	3.4E2	1.904
3448	606	Sisma X SLV	90.8	0	0	0	1.6E2	1.971	3449	606	Sisma Y SLV	0	116.3	0	0	1.6E2	1.971
3450	606	Sisma X SLD	42.2	0	0	0	1.6E2	1.971	3451	606	Sisma Y SLD	0	65.4	0	0	1.6E2	1.971
3452	606	Sisma X SLD	40.5	0	0	0	1.6E2	1.971	3453	606	Sisma Y SLD	0	53.1	0	0	1.6E2	1.971
3454	607	Sisma X SLV	193.8	0	0	0	3.4E2	1.971	3455	607	Sisma Y SLV	0	248.1	0	0	3.4E2	1.971
3456	607	Sisma X SLD	90.1	0	0	0	3.4E2	1.971	3457	607	Sisma Y SLD	0	139.6	0	0	3.4E2	1.971
3458	607	Sisma X SLD	86.5	0	0	0	3.4E2	1.971	3459	607	Sisma Y SLD	0	113.3	0	0	3.4E2	1.971
3460	608	Sisma X SLV	95.2	0	0	0	1.7E2	1.972	3461	608	Sisma Y SLV	0	121.8	0	0	1.7E2	1.972
3462	608	Sisma X SLD	44.3	0	0	0	1.7E2	1.972	3463	608	Sisma Y SLD	0	68.6	0	0	1.7E2	1.972
3464	608	Sisma X SLD	42.5	0	0	0	1.7E2	1.972	3465	608	Sisma Y SLD	0	55.6	0	0	1.7E2	1.972
3466	609	Sisma X SLV	199.9	0	0	0	3.5E2	1.972	3467	609	Sisma Y SLV	0	255.8	0	0	3.5E2	1.972
3468	609	Sisma X SLD	92.9	0	0	0	3.5E2	1.972	3469	609	Sisma Y SLD	0	144	0	0	3.5E2	1.972
3470	609	Sisma X SLD	89.2	0	0	0	3.5E2	1.972	3471	609	Sisma Y SLD	0	116.8	0	0	3.5E2	1.972
3472	610	Sisma X SLV	205.3	0	0	0	3.6E2	1.972	3473	610	Sisma Y SLV	0	262.7	0	0	3.6E2	1.972
3474	610	Sisma X SLD	95.4	0	0	0	3.6E2	1.972	3475	610	Sisma Y SLD	0	147.8	0	0	3.6E2	1.972
3476	610	Sisma X SLD	91.6	0	0	0	3.6E2	1.972	3477	610	Sisma Y SLD	0	120	0	0	3.6E2	1.972
3478	611	Sisma X SLV	275.4	0	0	0	4.8E2	1.976	3479	611	Sisma Y SLV	0	352.5	0	0	4.8E2	1.976
3480	611	Sisma X SLD	128.1	0	0	0	4.8E2	1.976	3481	611	Sisma Y SLD	0	198.4	0	0	4.8E2	1.976
3482	611	Sisma X SLD	122.9	0	0	0	4.8E2	1.976	3483	611	Sisma Y SLD	0	161	0	0	4.8E2	1.976
3484	612	Sisma X SLV	349.2	0	0	0	6.1E2	1.976	3485	612	Sisma Y SLV	0	447	0	0	6.1E2	1.976
3486	612	Sisma X SLD	162.4	0	0	0	6.1E2	1.976	3487	612	Sisma Y SLD	0	251.5	0	0	6.1E2	1.976
3488	612	Sisma X SLD	155.9	0	0	0	6.1E2	1.976	3489	612	Sisma Y SLD	0	204.2	0	0	6.1E2	1.976
3490	613	Sisma X SLV	258.5	0	0	0	4.5E2	1.976	3491	613	Sisma Y SLV	0	330.9	0	0	4.5E2	1.976
3492	613	Sisma X SLD	120.2	0	0	0	4.5E2	1.976	3493	613	Sisma Y SLD	0	186.2	0	0	4.5E2	1.976
3494	613	Sisma X SLD	115.4	0	0	0	4.5E2	1.976	3495	613	Sisma Y SLD	0	151.1	0	0	4.5E2	1.976
3496	6																

Indice	Nodo	Condizione	Fx	Fy	Fz	Mz	Peso	γ	Indice	Nodo	Condizione	Fx	Fy	Fz	Mz	Peso	γ
3536	620	Sisma X SLD	97.9	0	0	0	3.8E2	2.024	3537	620	Sisma Y SLD	0	128.2	0	0	3.8E2	2.024
3538	621	Sisma X SLV	272.2	0	0	0	4.5E2	2.119	3539	621	Sisma Y SLV	0	348.4	0	0	4.5E2	2.119
3540	621	Sisma X SLO	126.6	0	0	0	4.5E2	2.119	3541	621	Sisma Y SLO	0	196.1	0	0	4.5E2	2.119
3542	621	Sisma X SLD	121.5	0	0	0	4.5E2	2.119	3543	621	Sisma Y SLD	0	159.1	0	0	4.5E2	2.119
3544	622	Sisma X SLV	330.5	0	0	0	5.4E2	2.119	3545	622	Sisma Y SLV	0	423	0	0	5.4E2	2.119
3546	622	Sisma X SLO	153.7	0	0	0	5.4E2	2.119	3547	622	Sisma Y SLO	0	238	0	0	5.4E2	2.119
3548	622	Sisma X SLD	147.5	0	0	0	5.4E2	2.119	3549	622	Sisma Y SLD	0	193.2	0	0	5.4E2	2.119
3550	623	Sisma X SLV	228.8	0	0	0	3.7E2	2.119	3551	623	Sisma Y SLV	0	292.8	0	0	3.7E2	2.119
3552	623	Sisma X SLO	106.4	0	0	0	3.7E2	2.119	3553	623	Sisma Y SLO	0	164.8	0	0	3.7E2	2.119
3554	623	Sisma X SLD	102.1	0	0	0	3.7E2	2.119	3555	623	Sisma Y SLD	0	133.7	0	0	3.7E2	2.119
3556	624	Sisma X SLV	272.3	0	0	0	4.5E2	2.119	3557	624	Sisma Y SLV	0	348.5	0	0	4.5E2	2.119
3558	624	Sisma X SLO	126.6	0	0	0	4.5E2	2.119	3559	624	Sisma Y SLO	0	196.1	0	0	4.5E2	2.119
3560	624	Sisma X SLD	121.5	0	0	0	4.5E2	2.119	3561	624	Sisma Y SLD	0	159.2	0	0	4.5E2	2.119
3562	625	Sisma X SLV	330.7	0	0	0	5.4E2	2.119	3563	625	Sisma Y SLV	0	423.2	0	0	5.4E2	2.119
3564	625	Sisma X SLO	153.8	0	0	0	5.4E2	2.119	3565	625	Sisma Y SLO	0	238.2	0	0	5.4E2	2.119
3566	625	Sisma X SLD	147.6	0	0	0	5.4E2	2.119	3567	625	Sisma Y SLD	0	193.3	0	0	5.4E2	2.119
3568	626	Sisma X SLV	192.8	0	0	0	3.1E2	2.143	3569	626	Sisma Y SLV	0	246.7	0	0	3.1E2	2.143
3570	626	Sisma X SLO	89.6	0	0	0	3.1E2	2.143	3571	626	Sisma Y SLO	0	138.9	0	0	3.1E2	2.143
3572	626	Sisma X SLD	86	0	0	0	3.1E2	2.143	3573	626	Sisma Y SLD	0	112.7	0	0	3.1E2	2.143
3574	627	Sisma X SLV	239.5	0	0	0	3.7E2	2.262	3575	627	Sisma Y SLV	0	306.5	0	0	3.7E2	2.262
3576	627	Sisma X SLO	111.4	0	0	0	3.7E2	2.262	3577	627	Sisma Y SLO	0	172.5	0	0	3.7E2	2.262
3578	627	Sisma X SLD	106.9	0	0	0	3.7E2	2.262	3579	627	Sisma Y SLD	0	140	0	0	3.7E2	2.262
3580	628	Sisma X SLV	298.3	0	0	0	4.6E2	2.262	3581	628	Sisma Y SLV	0	381.9	0	0	4.6E2	2.262
3582	628	Sisma X SLO	138.7	0	0	0	4.6E2	2.262	3583	628	Sisma Y SLO	0	214.9	0	0	4.6E2	2.262
3584	628	Sisma X SLD	133.1	0	0	0	4.6E2	2.262	3585	628	Sisma Y SLD	0	174.4	0	0	4.6E2	2.262
3586	629	Sisma X SLV	1.9E3	0	0	0	2.8E3	2.262	3587	629	Sisma Y SLV	0	2.4E3	0	0	2.8E3	2.262
3588	629	Sisma X SLO	861.5	0	0	0	2.8E3	2.262	3589	629	Sisma Y SLO	0	1.3E3	0	0	2.8E3	2.262
3590	629	Sisma X SLD	826.8	0	0	0	2.8E3	2.262	3591	629	Sisma Y SLD	0	1.1E3	0	0	2.8E3	2.262
3592	630	Sisma X SLV	2.5E3	0	0	0	3.8E3	2.262	3593	630	Sisma Y SLV	0	3.2E3	0	0	3.8E3	2.262
3594	630	Sisma X SLO	1162	0	0	0	3.8E3	2.262	3595	630	Sisma Y SLO	0	1.8E3	0	0	3.8E3	2.262
3596	630	Sisma X SLD	1.1E3	0	0	0	3.8E3	2.262	3597	630	Sisma Y SLD	0	1.5E3	0	0	3.8E3	2.262
3598	631	Sisma X SLV	371.5	0	0	0	5.7E2	2.262	3599	631	Sisma Y SLV	0	475.5	0	0	5.7E2	2.262
3600	631	Sisma X SLO	172.8	0	0	0	5.7E2	2.262	3601	631	Sisma Y SLO	0	267.6	0	0	5.7E2	2.262
3602	631	Sisma X SLD	165.8	0	0	0	5.7E2	2.262	3603	631	Sisma Y SLD	0	217.2	0	0	5.7E2	2.262

7.4 Aste

7.4.1 Carichi su aste

7.4.1.1 Carichi trapezoidali locali

Indice asta: indice dell'asta a cui si riferisce il carico trapezoidale.
Condizione: condizione elementare di carico a cui si riferisce il carico.
Posizione iniziale: posizione iniziale del carico sull'asse locale 1. [cm]
F1 iniziale: componente del valore iniziale del carico lungo l'asse locale 1. [daN/cm]
F2 iniziale: componente del valore iniziale del carico lungo l'asse locale 2. [daN/cm]
F3 iniziale: componente del valore iniziale del carico lungo l'asse locale 3. [daN/cm]
Posizione finale: posizione finale del carico sull'asse locale 1. [cm]
F1 finale: componente del valore finale del carico lungo l'asse locale 1. [daN/cm]
F2 finale: componente del valore finale del carico lungo l'asse locale 2. [daN/cm]
F3 finale: componente del valore finale del carico lungo l'asse locale 3. [daN/cm]

Indice asta	Condizione	Posizione iniziale	F1 iniziale	F2 iniziale	F3 iniziale	Posizione finale	F1 finale	F2 finale	F3 finale
1	Pesi strutturali	0	-3.166	-5.728	0	25.7	-3.166	-5.728	0
1	Permanenti portati	0	-2.98	-5.391	0	25.7	-2.98	-5.391	0
1	Neve	0	-1.862	-3.37	0	25.7	-1.862	-3.37	0
1	Pesi strutturali	25.7	-2.107	-3.813	0	444.5	-2.107	-3.813	0
1	Permanenti portati	25.7	-1.983	-3.588	0	444.5	-1.983	-3.588	0
1	Neve	25.7	-1.24	-2.243	0	444.5	-1.24	-2.243	0
2	Pesi strutturali	0	-3.166	-5.728	0	25.7	-3.166	-5.728	0
2	Permanenti portati	0	-2.98	-5.391	0	25.7	-2.98	-5.391	0
2	Neve	0	-1.862	-3.37	0	25.7	-1.862	-3.37	0
2	Pesi strutturali	25.7	-2.107	-3.813	0	444.5	-2.107	-3.813	0
2	Permanenti portati	25.7	-1.983	-3.588	0	444.5	-1.983	-3.588	0
2	Neve	25.7	-1.24	-2.243	0	444.5	-1.24	-2.243	0
3	Pesi strutturali	0	-3.166	-5.728	0	25.7	-3.166	-5.728	0
3	Permanenti portati	0	-2.98	-5.391	0	25.7	-2.98	-5.391	0
3	Neve	0	-1.862	-3.37	0	25.7	-1.862	-3.37	0
3	Pesi strutturali	25.7	-1.552	-2.808	0	444.5	-1.552	-2.808	0
3	Permanenti portati	25.7	-1.461	-2.643	0	444.5	-1.461	-2.643	0
3	Neve	25.7	-0.913	-1.652	0	444.5	-0.913	-1.652	0
4	Pesi strutturali	0	-3.166	-5.728	0	25.7	-3.166	-5.728	0
4	Permanenti portati	0	-2.98	-5.391	0	25.7	-2.98	-5.391	0
4	Neve	0	-1.862	-3.37	0	25.7	-1.862	-3.37	0
4	Pesi strutturali	25.7	-1.552	-2.808	0	444.5	-1.552	-2.808	0
4	Permanenti portati	25.7	-1.461	-2.643	0	444.5	-1.461	-2.643	0
4	Neve	25.7	-0.913	-1.652	0	444.5	-0.913	-1.652	0

7.4.2 Caratteristiche meccaniche aste

I seguenti dati si riferiscono alle caratteristiche meccaniche delle aste utilizzate dal solutore ad elementi finiti. Normalmente differiscono dalle caratteristiche inerziali delle sezioni definite nel database. Tengono conto dei moltiplicatori inerziali espressi nelle preferenze FEM e di indicazioni tratte dalla bibliografia (SAP 90 Volume I Figura X-8; Belluzzi Vol. 1).
I.: numero dell'elemento nell'insieme che lo contiene.
Area: area della sezione trasversale. [cm²]
Area 2: area di taglio per sforzo di taglio nella direzione 2. [cm²]
Area 3: area di taglio per sforzo di taglio nella direzione 3. [cm²]
In.2: momento d'inerzia attorno all'asse locale 2. [cm4]
In.3: momento d'inerzia attorno all'asse locale 3. [cm4]

Nodo	Massa X	Massa Y	Massa Z	Momento Z	Nodo	Massa X	Massa Y	Massa Z	Momento Z
136	0.306	0.306	0	0	137	0.627	0.627	0	0
138	0.057	0.057	0	0	139	0.227	0.227	0	0
140	0.459	0.459	0	0	141	0.499	0.499	0	0
142	0.543	0.543	0	0	143	0.453	0.453	0	0
144	0.454	0.454	0	0	145	0.554	0.554	0	0
146	0.536	0.536	0	0	147	0.524	0.524	0	0
148	0.486	0.486	0	0	149	0.505	0.505	0	0
150	0.545	0.545	0	0	151	0.523	0.523	0	0
152	0.517	0.517	0	0	153	0.519	0.519	0	0
154	0.493	0.493	0	0	155	0.524	0.524	0	0
156	0.505	0.505	0	0	157	0.541	0.541	0	0
158	0.592	0.592	0	0	159	0.525	0.525	0	0
160	0.518	0.518	0	0	161	0.501	0.501	0	0
162	0.502	0.502	0	0	163	0.518	0.518	0	0
164	0.193	0.193	0	0	165	0.211	0.211	0	0
166	0.208	0.208	0	0	167	0.206	0.206	0	0
168	0.201	0.201	0	0	169	0.195	0.195	0	0
170	0.548	0.548	0	0	171	0.594	0.594	0	0
172	0.594	0.594	0	0	173	0.659	0.659	0	0
174	0.529	0.529	0	0	175	0.53	0.53	0	0
176	0.532	0.532	0	0	177	0.533	0.533	0	0
178	0.533	0.533	0	0	179	0.533	0.533	0	0
180	0.532	0.532	0	0	181	0.528	0.528	0	0
182	0.524	0.524	0	0	183	0.52	0.52	0	0
184	0.517	0.517	0	0	185	0.515	0.515	0	0
186	0.514	0.514	0	0	187	0.514	0.514	0	0
188	0.514	0.514	0	0	189	0.501	0.501	0	0
190	0.167	0.167	0	0	191	0.495	0.495	0	0
192	0.496	0.496	0	0	193	0.601	0.601	0	0
194	0.505	0.505	0	0	195	0.506	0.506	0	0
196	0.12	0.12	0	0	197	0.517	0.517	0	0
198	0.518	0.518	0	0	199	0.446	0.446	0	0
200	0.135	0.135	0	0	201	0.263	0.263	0	0
202	0.264	0.264	0	0	203	0.141	0.141	0	0
204	0.234	0.234	0	0	205	0.159	0.159	0	0
206	0.443	0.443	0	0	207	0.357	0.357	0	0
208	0.402	0.402	0	0	209	0.418	0.418	0	0
210	0.294	0.294	0	0	211	0.387	0.387	0	0
212	0.389	0.389	0	0	213	0.209	0.209	0	0
214	0.209	0.209	0	0	215	0.4	0.4	0	0
216	0.059	0.059	0	0	217	0.266	0.266	0	0
218	0.533	0.533	0	0	219	0.414	0.414	0	0
220	0.294	0.294	0	0	221	0.389	0.389	0	0
222	0.164	0.164	0	0	223	0.597	0.597	0	0
224	0.505	0.505	0	0	225	0.527	0.527	0	0
226	0.551	0.551	0	0	227	0.565	0.565	0	0
228	0.509	0.509	0	0	229	0.535	0.535	0	0
230	0.193	0.193	0	0	231	0.214	0.214	0	0
232	0.211	0.211	0	0	233	0.207	0.207	0	0
234	0.2	0.2	0	0	235	0.191	0.191	0	0
236	0.546	0.546	0	0	237	0.594	0.594	0	0
238	0.594	0.594	0	0	239	0.657	0.657	0	0
240	0.532	0.532	0	0	241	0.533	0.533	0	0
242	0.535	0.535	0	0	243	0.537	0.537	0	0
244	0.538	0.538	0	0	245	0.538	0.538	0	0
246	0.535	0.535	0	0	247	0.531	0.531	0	0
248	0.524	0.524	0	0	249	0.518	0.518	0	0
250	0.513	0.513	0	0	251	0.51	0.51	0	0
252	0.509	0.509	0	0	253	0.508	0.508	0	0
254	0.508	0.508	0	0	255	0.498	0.498	0	0
256	0.498	0.498	0	0	257	0.501	0.501	0	0
258	0.535	0.535	0	0	259	0.532	0.532	0	0
260	0.492	0.492	0	0	261	0.493	0.493	0	0
262	0.628	0.628	0	0	263	0.5	0.5	0	0
264	0.501	0.501	0	0	265	0.512	0.512	0	0
266	0.514	0.514	0	0	267	0.45	0.45	0	0
268	0.135	0.135	0	0	269	0.262	0.262	0	0
270	0.263	0.263	0	0	271	0.19	0.19	0	0
272	0.172	0.172	0	0	273	0.08	0.08	0	0
274	0.212	0.212	0	0	275	0.253	0.253	0	0
276	0.176	0.176	0	0	277	0.539	0.539	0	0
278	0.199	0.199	0	0	279	0.218	0.218	0	0
280	0.214	0.214	0	0	281	0.208	0.208	0	0
282	0.199	0.199	0	0	283	0.186	0.186	0	0
284	0.543	0.543	0	0	285	0.594	0.594	0	0
286	0.594	0.594	0	0	287	0.654	0.654	0	0
288	0.535	0.535	0	0	289	0.536	0.536	0	0
290	0.539	0.539	0	0	291	0.542	0.542	0	0
292	0.543	0.543	0	0	293	0.543	0.543	0	0
294	0.539	0.539	0	0	295	0.533	0.533	0	0
296	0.524	0.524	0	0	297	0.515	0.515	0	0
298	0.508	0.508	0	0	299	0.505	0.505	0	0
300	0.503	0.503	0	0	301	0.503	0.503	0	0
302	0.503	0.503	0	0	303	0.494	0.494	0	0
304	0.494	0.494	0	0	305	0.501	0.501	0	0
306	0.62	0.62	0	0	307	0.521	0.521	0	0
308	0.538	0.538	0	0	309	0.537	0.537	0	0
310	0.544	0.544	0	0	311	0.564	0.564	0	0
312	0.571	0.571	0	0	313	0.537	0.537	0	0
314	0.487	0.487	0	0	315	0.486	0.486	0	0
316	0.318	0.318	0	0	317	0.274	0.274	0	0
318	0.289	0.289	0	0	319	0.269	0.269	0	0
320	0.295	0.295	0	0	321	0.32	0.32	0	0
322	0.265	0.265	0	0	323	0.49	0.49	0	0
324	0.49	0.49	0	0	325	0.619	0.619	0	0
326	0.501	0.501	0	0	327	0.504	0.504	0	0
328	0.432	0.432	0	0	329	0.215	0.215	0	0
330	0.178	0.178	0	0	331	0.342	0.342	0	0
332	0.505	0.505	0	0	333	0.252	0.252	0	0
334	0.259	0.259	0	0	335	0.261	0.261	0	0

Nodo	Massa X	Massa Y	Massa Z	Momento Z	Nodo	Massa X	Massa Y	Massa Z	Momento Z
336	0.159	0.159	0	0	337	0.178	0.178	0	0
338	0.191	0.191	0	0	339	0.531	0.531	0	0
340	0.208	0.208	0	0	341	0.221	0.221	0	0
342	0.217	0.217	0	0	343	0.21	0.21	0	0
344	0.2	0.2	0	0	345	0.18	0.18	0	0
346	0.541	0.541	0	0	347	0.594	0.594	0	0
348	0.594	0.594	0	0	349	0.65	0.65	0	0
350	0.537	0.537	0	0	351	0.539	0.539	0	0
352	0.543	0.543	0	0	353	0.546	0.546	0	0
354	0.548	0.548	0	0	355	0.548	0.548	0	0
356	0.544	0.544	0	0	357	0.537	0.537	0	0
358	0.524	0.524	0	0	359	0.511	0.511	0	0
360	0.503	0.503	0	0	361	0.499	0.499	0	0
362	0.498	0.498	0	0	363	0.497	0.497	0	0
364	0.497	0.497	0	0	365	0.489	0.489	0	0
366	0.487	0.487	0	0	367	0.485	0.485	0	0
368	0.478	0.478	0	0	369	0.477	0.477	0	0
370	0.584	0.584	0	0	371	0.51	0.51	0	0
372	0.509	0.509	0	0	373	0.481	0.481	0	0
374	0.504	0.504	0	0	375	0.514	0.514	0	0
376	0.509	0.509	0	0	377	0.507	0.507	0	0
378	0.47	0.47	0	0	379	0.468	0.468	0	0
380	0.55	0.55	0	0	381	0.403	0.403	0	0
382	0.431	0.431	0	0	383	0.458	0.458	0	0
384	0.401	0.401	0	0	385	0.36	0.36	0	0
386	0.183	0.183	0	0	387	0.183	0.183	0	0
388	0.357	0.357	0	0	389	0.359	0.359	0	0
390	0.183	0.183	0	0	391	0.183	0.183	0	0
392	0.398	0.398	0	0	393	0.313	0.313	0	0
394	0.345	0.345	0	0	395	0.357	0.357	0	0
396	0.364	0.364	0	0	397	0.32	0.32	0	0
398	0.275	0.275	0	0	399	0.388	0.388	0	0
400	0.462	0.462	0	0	401	0.457	0.457	0	0
402	0.394	0.394	0	0	403	0.383	0.383	0	0
404	0.351	0.351	0	0	405	0.24	0.24	0	0
406	0.347	0.347	0	0	407	0.256	0.256	0	0
408	0.222	0.222	0	0	409	0.525	0.525	0	0
410	0.222	0.222	0	0	411	0.226	0.226	0	0
412	0.223	0.223	0	0	413	0.217	0.217	0	0
414	0.207	0.207	0	0	415	0.168	0.168	0	0
416	0.539	0.539	0	0	417	0.594	0.594	0	0
418	0.594	0.594	0	0	419	0.636	0.636	0	0
420	0.539	0.539	0	0	421	0.54	0.54	0	0
422	0.546	0.546	0	0	423	0.552	0.552	0	0
424	0.554	0.554	0	0	425	0.554	0.554	0	0
426	0.551	0.551	0	0	427	0.544	0.544	0	0
428	0.524	0.524	0	0	429	0.503	0.503	0	0
430	0.496	0.496	0	0	431	0.493	0.493	0	0
432	0.492	0.492	0	0	433	0.492	0.492	0	0
434	0.492	0.492	0	0	435	0.485	0.485	0	0
436	0.481	0.481	0	0	437	0.472	0.472	0	0
438	0.471	0.471	0	0	439	0.468	0.468	0	0
440	0.555	0.555	0	0	441	0.484	0.484	0	0
442	0.482	0.482	0	0	443	0.454	0.454	0	0
444	0.465	0.465	0	0	445	0.482	0.482	0	0
446	0.466	0.466	0	0	447	0.481	0.481	0	0
448	0.452	0.452	0	0	449	0.448	0.448	0	0
450	0.518	0.518	0	0	451	0.416	0.416	0	0
452	0.528	0.528	0	0	453	0.57	0.57	0	0
454	0.504	0.504	0	0	455	0.419	0.419	0	0
456	0.366	0.366	0	0	457	0.366	0.366	0	0
458	0.419	0.419	0	0	459	0.41	0.41	0	0
460	0.366	0.366	0	0	461	0.366	0.366	0	0
462	0.452	0.452	0	0	463	0.327	0.327	0	0
464	0.34	0.34	0	0	465	0.347	0.347	0	0
466	0.351	0.351	0	0	467	0.45	0.45	0	0
468	0.549	0.549	0	0	469	0.495	0.495	0	0
470	0.423	0.423	0	0	471	0.418	0.418	0	0
472	0.435	0.435	0	0	473	0.48	0.48	0	0
474	0.433	0.433	0	0	475	1.615	1.615	0	0
476	2.062	2.062	0	0	477	1.615	1.615	0	0
478	2.062	2.062	0	0	480	0.588	0.588	0	0
481	1.012	1.012	0	0	482	1.042	1.042	0	0
483	1.099	1.099	0	0	484	0.979	0.979	0	0
485	0.864	0.864	0	0	486	0.961	0.961	0	0
487	0.927	0.927	0	0	488	0.822	0.822	0	0
489	0.725	0.725	0	0	490	0.725	0.725	0	0
491	0.822	0.822	0	0	492	0.927	0.927	0	0
493	0.961	0.961	0	0	494	0.864	0.864	0	0
495	0.791	0.791	0	0	496	0.725	0.725	0	0
497	0.725	0.725	0	0	498	0.87	0.87	0	0
499	1.03	1.03	0	0	500	0.641	0.641	0	0
501	0.006	0.006	0	0	502	0.127	0.127	0	0
503	0.009	0.009	0	0	504	0.188	0.188	0	0
505	0.262	0.262	0	0	506	0.214	0.214	0	0
507	0.236	0.236	0	0	508	0.319	0.319	0	0
509	0.239	0.239	0	0	510	0.287	0.287	0	0
511	0.389	0.389	0	0	512	0.346	0.346	0	0
513	0.233	0.233	0	0	514	0.512	0.512	0	0
515	0.517	0.517	0	0	516	0.257	0.257	0	0
517	0.571	0.571	0	0	518	0.242	0.242	0	0
519	0.57	0.57	0	0	520	0.282	0.282	0	0
521	0.242	0.242	0	0	522	0.245	0.245	0	0
523	0.515	0.515	0	0	524	0.183	0.183	0	0
525	0.201	0.201	0	0	526	0.226	0.226	0	0
527	0.389	0.389	0	0	528	0.097	0.097	0	0
529	0.159	0.159	0	0	530	0.235	0.235	0	0
531	0.318	0.318	0	0	532	0.033	0.033	0	0
533	0.126	0.126	0	0	534	0.24	0.24	0	0
535	0.261	0.261	0	0	536	0.014	0.014	0	0

Nodo	Massa X	Massa Y	Massa Z	Momento Z	Nodo	Massa X	Massa Y	Massa Z	Momento Z
537	0.082	0.082	0	0	538	0.009	0.009	0	0
539	0.723	0.723	0	0	540	1.068	1.068	0	0
541	1.068	1.068	0	0	542	1.045	1.045	0	0
543	0.969	0.969	0	0	544	0.97	0.97	0	0
545	1.049	1.049	0	0	546	1.007	1.007	0	0
547	1.007	1.007	0	0	548	1.007	1.007	0	0
549	1.007	1.007	0	0	550	1.005	1.005	0	0
551	1.004	1.004	0	0	552	0.876	0.876	0	0
553	0.875	0.875	0	0	554	0.874	0.874	0	0
555	0.874	0.874	0	0	556	0.874	0.874	0	0
557	0.874	0.874	0	0	558	0.557	0.557	0	0
559	0.106	0.106	0	0	560	0.111	0.111	0	0
561	0.072	0.072	0	0	562	0.055	0.055	0	0
563	0.058	0.058	0	0	564	0.123	0.123	0	0
565	0.109	0.109	0	0	566	0.215	0.215	0	0
567	0.232	0.232	0	0	568	0.07	0.07	0	0
569	0.215	0.215	0	0	570	0.233	0.233	0	0
571	0.151	0.151	0	0	572	0.234	0.234	0	0
573	0.121	0.121	0	0	574	0.232	0.232	0	0
575	0.119	0.119	0	0	576	0.25	0.25	0	0
577	0.256	0.256	0	0	578	0.245	0.245	0	0
579	0.207	0.207	0	0	580	0.205	0.205	0	0
581	0.429	0.429	0	0	582	0.42	0.42	0	0
583	0.416	0.416	0	0	584	0.438	0.438	0	0
585	0.499	0.499	0	0	586	0.375	0.375	0	0
587	0.438	0.438	0	0	588	0.499	0.499	0	0
589	0.393	0.393	0	0	590	0.567	0.567	0	0
591	0.267	0.267	0	0	592	0.616	0.616	0	0
593	0.256	0.256	0	0	594	0.554	0.554	0	0
595	0.245	0.245	0	0	596	0.515	0.515	0	0
597	0.551	0.551	0	0	598	0.295	0.295	0	0
599	0.506	0.506	0	0	600	0.472	0.472	0	0
601	0.575	0.575	0	0	602	0.419	0.419	0	0
603	0.472	0.472	0	0	604	0.575	0.575	0	0
605	0.351	0.351	0	0	606	0.163	0.163	0	0
607	0.347	0.347	0	0	608	0.17	0.17	0	0
609	0.358	0.358	0	0	610	0.368	0.368	0	0
611	0.492	0.492	0	0	612	0.624	0.624	0	0
613	0.462	0.462	0	0	614	0.492	0.492	0	0
615	0.624	0.624	0	0	616	0.301	0.301	0	0
617	0.332	0.332	0	0	618	0.167	0.167	0	0
619	0.363	0.363	0	0	620	0.383	0.383	0	0
621	0.454	0.454	0	0	622	0.551	0.551	0	0
623	0.381	0.381	0	0	624	0.454	0.454	0	0
625	0.551	0.551	0	0	626	0.318	0.318	0	0
627	0.374	0.374	0	0	628	0.466	0.466	0	0
629	2.893	2.893	0	0	630	3.902	3.902	0	0
631	0.58	0.58	0	0					

7.6 Masse di piano

Quota: quota, livello o falda, a cui compete la massa risultante.
Massa X: massa per la componente di spostamento lungo l'asse X. [daN/(cm/s²)]
Massa Y: massa per la componente di spostamento lungo l'asse Y. [daN/(cm/s²)]

Quota	Massa X	Massa Y	Quota	Massa X	Massa Y
Piano 1	55.171	55.171	Falda 1	5.696	5.696
Falda 2	5.744	5.744	Falda 1, Falda 2	8.215	8.215
Altre quote	186.777	186.777			

7.7 Gusci

7.7.1 Caratteristiche meccaniche gusci

Indice: numero dell'elemento nell'insieme che lo contiene.
Comportamento: comportamento del materiale.
E1: modulo di elasticità longitudinale, lungo l'asse 1 del sistema di riferimento locale. [daN/cm²]
v: modulo di Poisson. Il valore è adimensionale.
E2: modulo di elasticità longitudinale, lungo l'asse 2 del sistema di riferimento locale. [daN/cm²]
G: modulo di elasticità tangenziale. [daN/cm²]
α: coefficiente di dilatazione termica longitudinale. [°C-1]
Peso unitario: peso per unità di volume, riferito allo spessore membranale. [daN/cm³]

Indice	Comportamento	E1	v	E2	G	α	Peso unitario
1	Isotropo	30000	0.25	0	0	0.000006	0.0021
2	Isotropo G trascurabile	30000	0	30000	1	0.000006	0.0021
3	Isotropo	32000	0.25	0	0	0.000006	0.0018
4	Isotropo G trascurabile	32000	0	32000	1	0.000006	0.0018
5	Isotropo	285000	0.1	0	0	0.00001	0

7.7.2 Definizioni gusci

In.: numero dell'elemento nell'insieme che lo contiene.
Nodo I: primo nodo di definizione dell'elemento.
Nodo J: secondo nodo di definizione dell'elemento.
Nodo L: terzo nodo di definizione dell'elemento; nel caso di elementi triangolari non è definito.

Nodo K: ultimo nodo di definizione dell'elemento.

Sp.mem.: spessore membranale dell'elemento. [cm]

Sp.fless.: spessore flessionale dell'elemento. [cm]

Tm: variazione termica nel piano medio dell'elemento. [°C]

Mat.: caratteristiche meccaniche dell'elemento.

Ind.: numero dell'elemento nell'insieme che lo contiene.

In.	Nodo I	Nodo J	Nodo L	Nodo K	Sp.mem.	Sp.fless.	Tm	Mat.	In.	Nodo I	Nodo J	Nodo L	Nodo K	Sp.mem.	Sp.fless.	Tm	Mat.
								Ind.									Ind.
1	333	332	396	397	45	9	0	2	2	397	396	466	467	45	9	0	2
3	467	466	512	514	45	9	0	2	4	332	331	395	396	45	9	0	2
5	396	395	465	466	45	9	0	2	6	466	465	510	512	45	9	0	2
7	331	330	394	395	45	9	0	1	8	395	394	464	465	45	9	0	1
9	465	464	507	510	45	9	0	1	10	330	329	393	394	45	9	0	1
11	394	393	463	464	45	9	0	1	12	464	463	504	507	45	9	0	1
13	329	328	381	393	45	9	0	2	14	393	381	451	463	45	9	0	2
15	463	451	480	504	45	9	0	2	16	329	268	267	328	45	9	0	2
17	268	200	199	267	45	9	0	2	18	200	131	130	199	45	9	0	2
19	131	22	2	130	45	9	0	2	20	514	517	468	467	45	9	0	1
21	467	468	398	397	45	9	0	1	22	517	522	469	468	45	9	0	1
23	468	469	399	398	45	9	0	1	24	217	218	140	139	45	9	0	2
25	139	140	73	72	45	9	0	2	26	72	73	30	27	45	9	0	2
27	218	219	141	140	45	9	0	2	28	140	141	74	73	45	9	0	2
29	73	74	33	30	45	9	0	2	30	219	220	142	141	45	9	0	1
31	141	142	75	74	45	9	0	1	32	74	75	34	33	45	9	0	1
33	220	221	147	142	45	9	0	1	34	142	147	80	75	45	9	0	1
35	75	80	38	34	45	9	0	1	36	522	526	443	469	45	9	0	1
37	469	443	373	399	45	9	0	1	38	399	373	307	322	45	9	0	1
39	322	307	224	221	45	9	0	1	40	221	224	154	147	45	9	0	1
41	147	154	89	80	45	9	0	1	42	80	89	41	38	45	9	0	1
43	526	530	437	443	45	9	0	1	44	443	437	367	373	45	9	0	1
45	373	367	305	307	45	9	0	1	46	307	305	257	224	45	9	0	1
47	224	257	161	154	45	9	0	1	48	154	161	93	89	45	9	0	1
49	89	93	44	41	45	9	0	1	50	530	534	436	437	45	9	0	1
51	437	436	366	367	45	9	0	1	52	367	366	304	305	45	9	0	1
53	305	304	256	257	45	9	0	1	54	257	256	162	161	45	9	0	1
55	161	162	94	93	45	9	0	1	56	93	94	47	44	45	9	0	1
57	534	539	416	436	45	9	0	1	58	436	416	346	366	45	9	0	1
59	366	346	284	304	45	9	0	1	60	304	284	236	256	45	9	0	1
61	256	236	170	162	45	9	0	1	62	162	170	102	94	45	9	0	1
63	94	102	50	47	45	9	0	1	64	217	331	332	218	45	9	0	2
65	218	332	333	219	45	9	0	2	66	500	409	438	505	45	9	0	1
67	505	438	448	508	45	9	0	1	68	508	448	470	511	45	9	0	1
69	511	470	472	515	45	9	0	1	70	409	339	368	438	45	9	0	1
71	438	368	378	448	45	9	0	1	72	448	378	400	470	45	9	0	1
73	470	400	404	472	45	9	0	1	74	339	277	314	368	45	9	0	1
75	368	314	323	378	45	9	0	1	76	378	323	326	400	45	9	0	1
77	400	326	334	404	45	9	0	1	78	277	229	260	314	45	9	0	1
79	314	260	263	323	45	9	0	1	80	323	263	265	326	45	9	0	1
81	326	265	269	334	45	9	0	1	82	229	163	191	260	45	9	0	1
83	260	191	194	263	45	9	0	1	84	263	194	197	265	45	9	0	1
85	265	197	201	269	45	9	0	1	86	163	95	123	191	45	9	0	1
87	191	123	126	194	45	9	0	1	88	194	126	128	197	45	9	0	1
89	197	128	132	201	45	9	0	1	90	95	21	24	123	45	9	0	1
91	123	24	25	126	45	9	0	1	92	126	25	28	128	45	9	0	1
93	128	28	31	132	45	9	0	1	94	404	405	473	472	45	9	0	1
95	472	473	519	515	45	9	0	1	96	405	406	474	473	45	9	0	1
97	473	474	523	519	45	9	0	1	98	523	474	471	527	45	9	0	1
99	527	471	449	531	45	9	0	1	100	531	449	439	535	45	9	0	1
101	535	439	435	558	45	9	0	1	102	474	406	401	471	45	9	0	1
103	471	401	379	449	45	9	0	1	104	449	379	369	439	45	9	0	1
105	439	369	365	435	45	9	0	1	106	406	335	327	401	45	9	0	1
107	401	327	324	379	45	9	0	1	108	379	324	315	369	45	9	0	1
109	369	315	303	365	45	9	0	1	110	335	270	266	327	45	9	0	1
111	327	266	264	324	45	9	0	1	112	324	264	261	315	45	9	0	1
113	315	261	255	303	45	9	0	1	114	270	202	198	266	45	9	0	1
115	266	198	195	264	45	9	0	1	116	264	195	192	261	45	9	0	1
117	261	192	189	255	45	9	0	1	118	202	133	129	198	45	9	0	1
119	198	129	127	195	45	9	0	1	120	195	127	124	192	45	9	0	1
121	192	124	121	189	45	9	0	1	122	133	39	42	129	45	9	0	1
123	129	42	45	127	45	9	0	1	124	127	45	48	124	45	9	0	1
125	124	48	69	121	45	9	0	1	126	500	499	440	409	45	9	0	1
127	409	440	370	339	45	9	0	1	128	339	370	306	277	45	9	0	1
129	277	306	223	229	45	9	0	1	130	229	223	157	163	45	9	0	1
131	163	157	90	95	45	9	0	1	132	95	90	20	21	45	9	0	1
133	499	498	462	440	45	9	0	1	134	440	462	392	370	45	9	0	1
135	370	392	321	306	45	9	0	1	136	306	321	215	223	45	9	0	1
137	223	215	149	157	45	9	0	1	138	157	149	82	90	45	9	0	1
139	90	82	19	20	45	9	0	1	140	215	214	144	149	45	9	0	1
141	149	144	77	82	45	9	0	1	142	82	77	18	19	45	9	0	1
143	214	213	143	144	45	9	0	1	144	144	143	76	77	45	9	0	1
145	77	76	17	18	45	9	0	1	146	213	212	148	143	45	9	0	1
147	143	148	81	76	45	9	0	1	148	76	81	16	17	45	9	0	1
149	495	494	446	459	45	9	0	1	150	459	446	376	389	45	9	0	1
151	389	376	312	320	45	9	0	1	152	320	312	227	212	45	9	0	1
153	212	227	153	148	45	9	0	1	154	148	153	86	81	45	9	0	1
155	81	86	15	16	45	9	0	1	156	494	493	442	446	45	9	0	1
157	446	442	372	376	45	9	0	1	158	376	372	309	312	45	9	0	1
159	312	309	259	227	45	9	0	1	160	227	259	160	153	45	9	0	1
161	153	160	92	86	45	9	0	1	162	86	92	14	15	45	9	0	1
163	493	492	447	442	45	9	0	1	164	442	447	377	372	45	9	0	1
165	372	377	313	309	45	9	0	1	166	309	313	228	259	45	9	0	1
167	259	228	156	160	45	9	0	1	168	160	156	88	92	45	9	0	1
169	92	88	13	14	45	9	0	1	170	492	491	458	447	45	9	0	1
171	447	458	388	377	45	9	0	1	172	377	388	319	313	45	9	0	1
173	313	319	211	228	45	9	0	1	174	228	211	151	156	45	9	0	1
175	156	151	84	88	45	9	0	1	176	88	84	12	13	45	9	0	1
177	211	210	145	151	45	9	0	1	178	151	145	79	84	45	9	0	

In.	Nodo I	Nodo J	Nodo L	Nodo K	Sp.mem.	Sp.fless.	Tm	Mat.	In.	Nodo I	Nodo J	Nodo L	Nodo K	Sp.mem.	Sp.fless.	Tm	Mat.
								Ind.									Ind.
179	84	79	11	12	45	9	0	1	180	210	209	150	145	45	9	0	1
181	145	150	83	79	45	9	0	1	182	79	83	10	11	45	9	0	1
183	488	487	445	455	45	9	0	1	184	455	445	375	385	45	9	0	1
185	385	375	311	318	45	9	0	1	186	318	311	226	209	45	9	0	1
187	209	226	155	150	45	9	0	1	188	150	155	87	83	45	9	0	1
189	83	87	9	10	45	9	0	1	190	487	486	441	445	45	9	0	1
191	445	441	371	375	45	9	0	1	192	375	371	308	311	45	9	0	1
193	311	308	258	226	45	9	0	1	194	226	258	159	155	45	9	0	1
195	155	159	91	87	45	9	0	1	196	87	91	8	9	45	9	0	1
197	486	485	444	441	45	9	0	1	198	441	444	374	371	45	9	0	1
199	371	374	310	308	45	9	0	1	200	308	310	225	258	45	9	0	1
201	258	225	152	159	45	9	0	1	202	159	152	85	91	45	9	0	1
203	91	85	7	8	45	9	0	1	204	485	484	454	444	45	9	0	1
205	444	454	384	374	45	9	0	1	206	374	384	317	310	45	9	0	1
207	310	317	208	225	45	9	0	1	208	225	208	146	152	45	9	0	1
209	152	146	78	85	45	9	0	1	210	85	78	6	7	45	9	0	1
211	208	207	137	146	45	9	0	1	212	146	137	70	78	45	9	0	1
213	78	70	5	6	45	9	0	1	214	498	497	461	462	45	9	0	1
215	462	461	391	392	45	9	0	1	216	497	496	460	461	45	9	0	1
217	461	460	390	391	45	9	0	1	218	496	495	459	460	45	9	0	1
219	460	459	389	390	45	9	0	1	220	491	490	457	458	45	9	0	1
221	458	457	387	388	45	9	0	1	222	490	489	456	457	45	9	0	1
223	457	456	386	387	45	9	0	1	224	489	488	455	456	45	9	0	1
225	456	455	385	386	45	9	0	1	226	484	483	453	454	45	9	0	1
227	454	453	383	384	45	9	0	1	228	483	482	452	453	45	9	0	1
229	453	452	382	383	45	9	0	1	230	207	206	158	137	45	9	0	1
231	137	158	122	70	45	9	0	1	232	70	122	4	5	45	9	0	1
233	482	481	450	452	45	9	0	1	234	452	450	380	382	45	9	0	1
235	382	380	325	316	45	9	0	1	236	316	325	262	206	45	9	0	1
237	206	262	193	158	45	9	0	1	238	158	193	125	122	45	9	0	1
239	122	125	3	4	45	9	0	1	240	481	480	451	450	45	9	0	1
241	450	451	381	380	45	9	0	1	242	380	381	328	325	45	9	0	1
243	325	328	267	262	45	9	0	1	244	262	267	199	193	45	9	0	1
245	193	199	130	125	45	9	0	1	246	125	130	2	3	45	9	0	1
247	69	68	120	121	45	9	0	1	248	121	120	188	189	45	9	0	1
249	189	188	254	255	45	9	0	1	250	255	254	302	303	45	9	0	1
251	303	302	364	365	45	9	0	1	252	365	364	434	435	45	9	0	1
253	435	434	557	558	45	9	0	1	254	68	67	119	120	45	9	0	1
255	120	119	187	188	45	9	0	1	256	188	187	253	254	45	9	0	1
257	254	253	301	302	45	9	0	1	258	302	301	363	364	45	9	0	1
259	364	363	433	434	45	9	0	1	260	434	433	556	557	45	9	0	1
261	67	66	118	119	45	9	0	1	262	119	118	186	187	45	9	0	1
263	187	186	252	253	45	9	0	1	264	253	252	300	301	45	9	0	1
265	301	300	362	363	45	9	0	1	266	363	362	432	433	45	9	0	1
267	433	432	555	556	45	9	0	1	268	66	65	117	118	45	9	0	1
269	118	117	185	186	45	9	0	1	270	186	185	251	252	45	9	0	1
271	252	251	299	300	45	9	0	1	272	300	299	361	362	45	9	0	1
273	362	361	431	432	45	9	0	1	274	432	431	554	555	45	9	0	1
275	65	64	116	117	45	9	0	1	276	117	116	184	185	45	9	0	1
277	185	184	250	251	45	9	0	1	278	251	250	298	299	45	9	0	1
279	299	298	360	361	45	9	0	1	280	361	360	430	431	45	9	0	1
281	431	430	553	554	45	9	0	1	282	64	63	115	116	45	9	0	1
283	116	115	183	184	45	9	0	1	284	184	183	249	250	45	9	0	1
285	250	249	297	298	45	9	0	1	286	298	297	359	360	45	9	0	1
287	360	359	429	430	45	9	0	1	288	430	429	552	553	45	9	0	1
289	63	62	114	115	45	9	0	1	290	115	114	182	183	45	9	0	1
291	183	182	248	249	45	9	0	1	292	249	248	296	297	45	9	0	1
293	297	296	358	359	45	9	0	1	294	359	358	428	429	45	9	0	1
295	429	428	551	552	45	9	0	1	296	62	61	113	114	45	9	0	1
297	114	113	181	182	45	9	0	1	298	182	181	247	248	45	9	0	1
299	248	247	295	296	45	9	0	1	300	296	295	357	358	45	9	0	1
301	358	357	427	428	45	9	0	1	302	428	427	550	551	45	9	0	1
303	61	60	112	113	45	9	0	1	304	113	112	180	181	45	9	0	1
305	181	180	246	247	45	9	0	1	306	247	246	294	295	45	9	0	1
307	295	294	356	357	45	9	0	1	308	357	356	426	427	45	9	0	1
309	427	426	549	550	45	9	0	1	310	60	59	111	112	45	9	0	1
311	112	111	179	180	45	9	0	1	312	180	179	245	246	45	9	0	1
313	246	245	293	294	45	9	0	1	314	294	293	355	356	45	9	0	1
315	356	355	425	426	45	9	0	1	316	426	425	548	549	45	9	0	1
317	59	58	110	111	45	9	0	1	318	111	110	178	179	45	9	0	1
319	179	178	244	245	45	9	0	1	320	245	244	292	293	45	9	0	1
321	293	292	354	355	45	9	0	1	322	355	354	424	425	45	9	0	1
323	425	424	547	548	45	9	0	1	324	58	57	109	110	45	9	0	1
325	110	109	177	178	45	9	0	1	326	178	177	243	244	45	9	0	1
327	244	243	291	292	45	9	0	1	328	292	291	353	354	45	9	0	1
329	354	353	423	424	45	9	0	1	330	424	423	546	547	45	9	0	1
331	57	56	108	109	45	9	0	1	332	109	108	176	177	45	9	0	1
333	177	176	242	243	45	9	0	1	334	243	242	290	291	45	9	0	1
335	291	290	352	353	45	9	0	1	336	353	352	422	423	45	9	0	1
337	423	422	545	546	45	9	0	1	338	56	55	107	108	45	9	0	1
339	108	107	175	176	45	9	0	1	340	176	175	241	242	45	9	0	1
341	242	241	289	290	45	9	0	1	342	290	289	351	352	45	9	0	1
343	352	351	421	422	45	9	0	1	344	422	421	544	545	45	9	0	1
345	55	54	106	107	45	9	0	1	346	107	106	174	175	45	9	0	1
347	175	174	240	241	45	9	0	1	348	241	240	288	289	45	9	0	1
349	289	288	350	351	45	9	0	1	350	351	350	420	421	45	9	0	1
351	421	420	543	544	45	9	0	1	352	54	53	105	106	45	9	0	1
353	106	105	173	174	45	9	0	1	354	174	173	239	240	45	9	0	1
355	240	239	287	288	45	9	0	1	356	288	287	349	350	45	9	0	1
357	350	349	419	420	45	9	0	1	358	420	419	542	543	45	9	0	1
359	53	52	104	105</													

In.	Nodo I	Nodo J	Nodo L	Nodo K	Sp.mem.	Sp.fless.	Tm	Mat.	In.	Nodo I	Nodo J	Nodo L	Nodo K	Sp.mem.	Sp.fless.	Tm	Mat.
								Ind.									Ind.
375	171	170	236	237	45	9	0	1	376	237	236	284	285	45	9	0	1
377	285	284	346	347	45	9	0	1	378	347	346	416	417	45	9	0	1
379	417	416	539	540	45	9	0	1	380	601	585	574	583	45	9	0	1
381	585	567	560	574	45	9	0	1	382	503	505	560	567	45	9	0	1
383	505	508	574	560	45	9	0	1	384	508	511	583	574	45	9	0	1
385	511	515	597	583	45	9	0	1	386	519	592	597	515	45	9	0	1
387	592	619	610	597	45	9	0	1	388	631	622	610	619	45	9	0	1
389	622	612	597	610	45	9	0	1	390	612	601	583	597	45	9	0	1
391	578	598	577	571	45	9	0	1	392	598	605	589	577	45	9	0	1
393	605	620	599	589	45	9	0	1	394	620	626	616	599	45	9	0	1
395	626	627	617	616	45	9	0	1	396	617	590	599	616	45	9	0	1
397	517	514	599	590	45	9	0	1	398	514	512	589	599	45	9	0	1
399	512	510	577	589	45	9	0	1	400	510	507	571	577	45	9	0	1
401	507	504	561	571	45	9	0	1	402	501	565	561	504	45	9	0	1
403	565	578	571	561	45	9	0	1	404	588	604	582	572	45	9	0	1
405	604	615	594	582	45	9	0	1	406	615	625	607	594	45	9	0	1
407	625	631	619	607	45	9	0	1	408	619	592	594	607	45	9	0	1
409	519	523	594	592	45	9	0	1	410	523	527	582	594	45	9	0	1
411	527	531	572	582	45	9	0	1	412	531	535	559	572	45	9	0	1
413	538	570	559	535	45	9	0	1	414	570	588	572	559	45	9	0	1
415	602	586	576	581	45	9	0	1	416	586	568	564	576	45	9	0	1
417	536	532	564	568	45	9	0	1	418	532	528	576	564	45	9	0	1
419	528	524	581	576	45	9	0	1	420	524	520	596	581	45	9	0	1
421	517	590	596	520	45	9	0	1	422	590	617	609	596	45	9	0	1
423	627	623	609	617	45	9	0	1	424	623	613	596	609	45	9	0	1
425	613	602	581	596	45	9	0	1	426	600	584	575	580	25	5	0	3
427	584	566	563	575	25	5	0	3	428	502	506	563	566	25	5	0	3
429	506	509	575	563	25	5	0	3	430	509	513	580	575	25	5	0	3
431	513	516	595	580	25	5	0	3	432	518	591	595	516	25	5	0	3
433	591	618	608	595	25	5	0	3	434	628	621	608	618	25	5	0	3
435	621	611	595	608	25	5	0	3	436	611	600	580	595	25	5	0	3
437	35	37	97	96	25	5	0	4	438	96	97	165	164	25	5	0	4
439	164	165	231	230	25	5	0	4	440	230	231	279	278	25	5	0	4
441	278	279	341	340	25	5	0	4	442	340	341	411	410	25	5	0	4
443	410	411	521	518	25	5	0	4	444	37	40	98	97	25	5	0	4
445	97	98	166	165	25	5	0	4	446	165	166	232	231	25	5	0	4
447	231	232	280	279	25	5	0	4	448	279	280	342	341	25	5	0	4
449	341	342	412	411	25	5	0	4	450	411	412	525	521	25	5	0	4
451	40	43	99	98	25	5	0	4	452	98	99	167	166	25	5	0	4
453	166	167	233	232	25	5	0	4	454	232	233	281	280	25	5	0	4
455	280	281	343	342	25	5	0	4	456	342	343	413	412	25	5	0	4
457	412	413	529	525	25	5	0	4	458	43	46	100	99	25	5	0	4
459	99	100	168	167	25	5	0	4	460	167	168	234	233	25	5	0	4
461	233	234	282	281	25	5	0	4	462	281	282	344	343	25	5	0	4
463	343	344	414	413	25	5	0	4	464	413	414	533	529	25	5	0	4
465	46	49	101	100	25	5	0	4	466	100	101	169	168	25	5	0	4
467	168	169	235	234	25	5	0	4	468	234	235	283	282	25	5	0	4
469	282	283	345	344	25	5	0	4	470	344	345	415	414	25	5	0	4
471	414	415	537	533	25	5	0	4	472	49	53	105	101	25	5	0	4
473	101	105	173	169	25	5	0	4	474	169	173	239	235	25	5	0	4
475	235	239	287	283	25	5	0	4	476	283	287	349	345	25	5	0	4
477	345	349	419	415	25	5	0	4	478	415	419	542	537	25	5	0	4
479	383	502	453	453	25	5	0	4	480	453	502	483	483	25	5	0	4
481	164	230	222	190	25	5	0	4	482	230	278	276	222	25	5	0	4
483	278	340	338	276	25	5	0	4	484	340	410	408	338	25	5	0	4
485	518	516	408	410	25	5	0	4	486	516	513	407	408	25	5	0	4
487	513	509	402	407	25	5	0	4	488	509	506	403	402	25	5	0	3
489	502	383	403	506	25	5	0	3	490	273	274	403	383	25	5	0	4
491	274	275	402	403	25	5	0	3	492	275	271	336	402	25	5	0	4
493	275	203	204	271	25	5	0	4	494	203	135	136	204	25	5	0	4
495	26	29	136	135	25	5	0	4	496	29	32	134	136	25	5	0	4
497	35	96	134	32	25	5	0	4	498	96	164	190	134	25	5	0	4
499	205	204	136	196	25	5	0	4	500	136	134	190	196	25	5	0	4
501	190	222	205	196	25	5	0	4	502	272	271	204	205	25	5	0	4
503	205	222	276	272	25	5	0	4	504	276	338	337	272	25	5	0	4
505	338	408	407	337	25	5	0	4	506	272	337	336	271	25	5	0	4
507	337	407	402	336	25	5	0	4	508	273	207	216	274	25	5	0	4
509	207	137	138	216	25	5	0	4	510	137	70	71	138	25	5	0	4
511	70	5	23	71	25	5	0	4	512	587	603	579	573	25	5	0	3
513	603	614	593	579	25	5	0	3	514	614	624	606	593	25	5	0	3
515	624	628	618	606	25	5	0	3	516	618	591	593	606	25	5	0	3
517	518	521	593	591	25	5	0	3	518	521	525	579	593	25	5	0	3
519	525	529	573	579	25	5	0	3	520	529	533	562	573	25	5	0	3
521	537	569	562	533	25	5	0	3	522	569	587	573	562	25	5	0	3
523	518	546	521	521	4	4	0	5	524	523	553	519	519	4	4	0	5
525	553	523	554	554	4	4	0	5	526	554	523	555	555	4	4	0	5
527	527	555	523	523	4	4	0	5	528	555	527	556	556	4	4	0	5
529	531	556	527	527	4	4	0	5	530	556	531	557	557	4	4	0	5
531	557	531	535	535	4	4	0	5	532	557	535	558	558	4	4	0	5
533	494	552	493	493	4	4	0	5	534	493	551	492	492	4	4	0	5
535	549	491	550	550	4	4	0	5	536	548	490	549	549	4	4	0	5
537	547	489	548	548	4	4	0	5	538	489	547	488	488	4	4	0	5
539	485	509	484	484	4	4	0	5	540	509	485	513	513	4	4	0	5
541	546	518	547	547	4	4	0	5	542	545	521	546	546	4	4	0	5
543	525	545	529	529	4	4	0	5	544	544	529	545	545	4	4	0	5
545	543	533	544	544	4	4	0	5	546	533	543	537	537	4	4	0	5
547	537	543	542	542	4	4	0	5	548	529	544	533	533	4	4	0	5
549	521	545	525	525	4	4	0	5	550	487	516	486	486	4	4	0	5
551	513	486	516	516	4	4	0	5	552	486	513	485	485	4	4	0	5
553	516	487	518	518	4	4	0	5	554	488	518	487	487	4	4	0	5
555	484																

In.	Nodo I	Nodo J	Nodo L	Nodo K	Sp.mem.	Sp.fless.	Tm	Mat.	In.	Nodo I	Nodo J	Nodo L	Nodo K	Sp.mem.	Sp.fless.	Tm	Mat.
								Ind.									Ind.
571	498	511		497	4	4	0	5	572	511	498		508	4	4	0	5
573	499	508		498	4	4	0	5	574	508	499		505	4	4	0	5
575	505	499		500	4	4	0	5	576	540	530		541	4	4	0	5
577	530	540		534	4	4	0	5	578	534	540		539	4	4	0	5
579	522	525		526	4	4	0	5	580	525	522		521	4	4	0	5
581	521	517		518	4	4	0	5	582	512	513		514	4	4	0	5
583	509	507		506	4	4	0	5	584	506	482		502	4	4	0	5
585	506	507		482	4	4	0	5	586	482	507		481	4	4	0	5
587	481	507		504	4	4	0	5	588	481	504		480	4	4	0	5
589	502	482		483	4	4	0	5	590	507	509		510	4	4	0	5
591	513	510		509	4	4	0	5	592	510	513		512	4	4	0	5
593	516	514		513	4	4	0	5	594	514	516		517	4	4	0	5
595	518	517		516	4	4	0	5	596	517	521		522	4	4	0	5
597	529	526		525	4	4	0	5	598	526	529		530	4	4	0	5
599	533	530		529	4	4	0	5	600	530	533		541	4	4	0	5
601	542	541		537	4	4	0	5	602	541	533		537	4	4	0	5

7.8 Elementi muratura

7.8.1 Maschi in muratura

Ind.: numero dell'elemento nell'insieme che lo contiene.

Materiale: muratura di cui è composto l'elemento.

Tronco: tronco dell'elemento o degli elementi generanti; nel caso non sia identificabile univocamente un tronco vale "Quote generiche"

Punto iniziale: punto iniziale, in pianta, del piano medio.

X: coordinata X. [cm]

Y: coordinata Y. [cm]

Punto finale: punto finale, in pianta, del piano medio.

X: coordinata X. [cm]

Y: coordinata Y. [cm]

H: altezza media del piano medio. [cm]

L: distanza tra il punto iniziale e il punto finale. [cm]

Sp.: spessore misurato in direzione ortogonale al piano medio dell'elemento. [cm]

Irrigidimenti: irrigidimenti verticali ortogonali al piano del maschio.

Interasse: interasse irrigidimenti verticali ortogonali al piano del maschio. [cm]

Denominatore: denominatore che compare nella formula per il calcolo del momento ortogonale. Il valore è adimensionale. Accetta anche il valore di default espresso nelle preferenze.

Aggancio: forza di aggancio al piano per unità di lunghezza del maschio. [daN/cm]

Valutazione proporzioni: criterio di valutazione delle proporzioni geometriche; è possibile indicare di attenersi ai limiti dimensionali prescritti dalla norma di analisi.

Secondario: maschio da considerarsi come elemento strutturale secondario rispetto alle azioni sismiche, cioè non contribuente alla resistenza della struttura alle azioni sismiche.

Penetrazione solai: profondità di penetrazione degli eventuali solai superiori.

Miglioramenti: eventuali miglioramenti apportati.

Incremento drift ultimo: incremento dello spostamento ultimo in analisi pushover, nel caso di rottura per pressoflessione di pannelli che esibiscono un comportamento a mensola (Circolare 02/02/2009, C8.7.1.4). Accetta valori nell'intervallo [0,1]; il valore 0 indica nessun incremento, mentre il valore 1 indica un incremento del 100%. Il valore è adimensionale.

Ind.	Materiale	Tronco	Punto iniziale		Punto finale		H	L	Sp.	Irrigidimenti	Denominatore	Aggancio	Valutazione proporzioni	Secondario	Penetrazione solai	Miglioramenti	Incremento drift ultimo
			X	Y	X	Y				Interasse							
1	(Circolare 7 21-01-19 C8.5.I) Muratura in pietra a spacco con buona tessitura LC1 3	Fondazione - Piano 1	0	37.5	0	0	480	37.5	45		Default (8)	Default (0)	Conformemente alla norma di analisi	Si (secondo norma di analisi)	1; 1	Nessun miglioramento	0
2	(Circolare 7 21-01-19 C8.5.I) Muratura in pietra a spacco con buona tessitura LC1 3	Fondazione - Piano 1	0	294	0	162.5	480	1.3E2	45		Default (8)	Default (0)	Conformemente alla norma di analisi	Si (secondo norma di analisi)	1; 1	Nessun miglioramento	0
3	(Circolare 7 21-01-19 C8.5.I) Muratura in pietra a spacco con buona tessitura LC1 3	Fondazione - Piano 1	0	778	0	484	480	294	45		Default (8)	Default (0)	Conformemente alla norma di analisi	No (secondo norma di analisi)	1; 1	Nessun miglioramento	0
4	(Circolare 7 21-01-19 C8.5.I) Muratura in mattoni pieni e malta di calce LC1 1	Fondazione - Piano 1	270	0	270	37.5	480	37.5	25		Default (8)	Default (0)	Conformemente alla norma di analisi	Si (secondo norma di analisi)	1; 1	Nessun miglioramento	0

Ind.	Materiale	Tronco	Punto iniziale		Punto finale		H	L	Sp.	Irrigidimenti	Denominatore	Aggancio	Valutazione proporzioni	Secondario	Penetrazione solai	Miglioramenti	Incremento drift ultimo
			X	Y	X	Y				Interasse							
5	(Circolare 7 21-01-19 C8.5.I) Muratura in mattoni pieni e malta di calce LC1 1	Fondazione - Piano 1	270	157.5	270	778	480	6.2E2	25		Default (8)	Default (0)	Conformemente alla norma di analisi	Si (secondo norma di analisi)	1; 1	Nessun miglioramento	0
6	(Circolare 7 21-01-19 C8.5.I) Muratura in pietre a spacco con buona tessitura LC1 3	Fondazione - Piano 1	0	0	176.3	0	480	1.8E2	45		Default (8)	Default (0)	Conformemente alla norma di analisi	No (secondo norma di analisi)	1; 1	Nessun miglioramento	0
7	(Circolare 7 21-01-19 C8.5.I) Muratura in pietre a spacco con buona tessitura LC1 3	Fondazione - Piano 1	366.3	0	675	0	480	3.1E2	45		Default (8)	Default (0)	Conformemente alla norma di analisi	No (secondo norma di analisi)	1; 1	Nessun miglioramento	0
8	(Circolare 7 21-01-19 C8.5.I) Muratura in pietre a spacco con buona tessitura LC1 3	Fondazione - Piano 1	865	0	1173.8	0	480	3.1E2	45		Default (8)	Default (0)	Conformemente alla norma di analisi	No (secondo norma di analisi)	1; 1	Nessun miglioramento	0
9	(Circolare 7 21-01-19 C8.5.I) Muratura in pietre a spacco con buona tessitura LC1 3	Fondazione - Piano 1	1363.8	0	1540	0	480	1.8E2	45		Default (8)	Default (0)	Conformemente alla norma di analisi	No (secondo norma di analisi)	1; 1	Nessun miglioramento	0
10	(Circolare 7 21-01-19 C8.5.I) Muratura in pietre a spacco con buona tessitura LC1 3	Fondazione - Piano 1	1540	778	0	778	480	1540	45		Default (8)	Default (0)	Conformemente alla norma di analisi	No (secondo norma di analisi)	1; 1	Nessun miglioramento	0
11	(Circolare 7 21-01-19 C8.5.I) Muratura in pietre a spacco con buona tessitura LC1 3	Fondazione - Piano 1	1540	0	1540	294	480	294	45		Default (8)	Default (0)	Conformemente alla norma di analisi	No (secondo norma di analisi)	1; 1	Nessun miglioramento	0
12	(Circolare 7 21-01-19 C8.5.I) Muratura in pietre a spacco con buona tessitura LC1 3	Fondazione - Piano 1	1540	484	1540	778	480	294	45		Default (8)	Default (0)	Conformemente alla norma di analisi	No (secondo norma di analisi)	1; 1	Nessun miglioramento	0
13	(Circolare 7 21-01-19 C8.5.I) Muratura in pietre a spacco con buona tessitura LC1 3	Piano 1 - Falda 1	0	389	0	22.5	110	3.7E2	45		Default (8)	Default (0)	Conformemente alla norma di analisi	No (secondo norma di analisi)	1; 1	Nessun miglioramento	0
14	(Circolare 7 21-01-19 C8.5.I) Muratura in mattoni pieni e malta di calce LC1 1	Piano 1 - Falda 1	270	22.5	270	389	110	3.7E2	25		Default (8)	Default (0)	Conformemente alla norma di analisi	No (secondo norma di analisi)	1; 1	Nessun miglioramento	0
15	(Circolare 7 21-01-19 C8.5.I) Muratura in pietre a spacco con buona tessitura LC1 3	Piano 1 - Falda 1	1540	22.5	1540	389	110	3.7E2	45		Default (8)	Default (0)	Conformemente alla norma di analisi	No (secondo norma di analisi)	1; 1	Nessun miglioramento	0

Ind.	Materiale	Tronco	Punto iniziale		Punto finale		H	L	Sp.	Irrigidimenti	Denominatore	Aggancio	Valutazione proporzioni	Secondario	Penetrazione solai	Miglioramenti	Incremento drift ultimo
			X	Y	X	Y											
16	(Circolare 7 21-01-19 C8.5.I) Muratura in pietre a spacco con buona tessitura LC1 3	Piano 1 - Falda 2	0	755.5	0	389	110	3.7E2	45		Default (8)	Default (0)	Conformemente alla norma di analisi	No (secondo norma di analisi)	1; 1	Nessun miglioramento	0
17	(Circolare 7 21-01-19 C8.5.I) Muratura in mattoni pieni e malta di calce LC1 1	Piano 1 - Falda 2	270	389	270	755.5	110	3.7E2	25		Default (8)	Default (0)	Conformemente alla norma di analisi	No (secondo norma di analisi)	1; 1	Nessun miglioramento	0
18	(Circolare 7 21-01-19 C8.5.I) Muratura in pietre a spacco con buona tessitura LC1 3	Piano 1 - Falda 2	1540	389	1540	755.5	110	3.7E2	45		Default (8)	Default (0)	Conformemente alla norma di analisi	No (secondo norma di analisi)	1; 1	Nessun miglioramento	0

7.8.2 Travi di collegamento in muratura

Indice: numero dell'elemento nell'insieme che lo contiene.

Materiale: muratura di cui è composto l'elemento.

Tronco: tronco dell'elemento o degli elementi generanti; nel caso non sia identificabile univocamente un tronco vale "Quote generiche"

Punto iniziale: punto iniziale, in pianta, del piano medio.

X: coordinata X. [cm]

Y: coordinata Y. [cm]

Punto finale: punto finale, in pianta, del piano medio.

X: coordinata X. [cm]

Y: coordinata Y. [cm]

Altezza: altezza media del piano medio. [cm]

Lunghezza: distanza tra il punto iniziale e il punto finale. [cm]

Spessore: spessore misurato in direzione ortogonale al piano medio dell'elemento. [cm]

Resistenza: resistenza a trazione dovuta a caratteristiche proprie del materiale o a dispositivi presenti (catene, cordoli, ecc.) per elementi di nuova edificazione. [daN]

Architrave: resistenza residua a fessurazione diagonale dovuta ad architravi resistenti a trazione per elementi esistenti secondo Circolare 7 21-01-19 §C8.7.1.3.1.1:- architrave in C.A. o in profilo di acciaio, purchè appoggiato per una significativa estensione nella muratura: 60%;- architrave in legno, di buone caratteristiche e ben ammortato: 40%;- arco in muratura: 10%.

Miglioramenti: eventuali miglioramenti apportati.

Indice	Materiale	Tronco	Punto iniziale		Punto finale		Altezza	Lunghezza	Spessore	Resistenza	Architrave	Miglioramenti
			X	Y	X	Y						
1	(Circolare 7 21-01-19 C8.5.I) Muratura in pietre a spacco con buona tessitura LC1 3	Fondazione - Piano 1	0	162.5	0	37.5	180	125	45	Default (30000)	Nessuno	Nessun miglioramento
2	(Circolare 7 21-01-19 C8.5.I) Muratura in pietre a spacco con buona tessitura LC1 3	Fondazione - Piano 1	0	484	0	294	200	190	45	Default (30000)	Nessuno	Nessun miglioramento
3	(Circolare 7 21-01-19 C8.5.I) Muratura in pietre a spacco con buona tessitura LC1 3	Fondazione - Piano 1	0	484	0	294	120	190	45	Default (30000)	Nessuno	Nessun miglioramento
4	(Circolare 7 21-01-19 C8.5.I) Muratura in mattoni pieni e malta di calce LC1 1	Fondazione - Piano 1	270	37.5	270	157.5	210	120	25	Default (30000)	Nessuno	Nessun miglioramento
5	(Circolare 7 21-01-19 C8.5.I) Muratura in pietre a spacco con buona tessitura LC1 3	Fondazione - Piano 1	176.3	0	366.3	0	200	190	45	Default (30000)	Nessuno	Nessun miglioramento

Comune di Terni - Palestra Scuola "Don Milani" Fraz. Papigno – Analisi Dinamica Stato Attuale												
Indice	Materiale	Tronco	Punto iniziale		Punto finale		Altezza	Lunghezza	Spessore	Resistenza	Architrave	Miglioramenti
			X	Y	X	Y						
6	(Circolare 7 21-01-19 C8.5.I) Muratura in pietre a spacco con buona tessitura LCl 3	Fondazione - Piano 1	176.3	0	366.3	0	120	190	45	Default (30000)	Nessuno	Nessun miglioramento
7	(Circolare 7 21-01-19 C8.5.I) Muratura in pietre a spacco con buona tessitura LCl 3	Fondazione - Piano 1	675	0	865	0	200	190	45	Default (30000)	Nessuno	Nessun miglioramento
8	(Circolare 7 21-01-19 C8.5.I) Muratura in pietre a spacco con buona tessitura LCl 3	Fondazione - Piano 1	675	0	865	0	120	190	45	Default (30000)	Nessuno	Nessun miglioramento
9	(Circolare 7 21-01-19 C8.5.I) Muratura in pietre a spacco con buona tessitura LCl 3	Fondazione - Piano 1	1173.8	0	1363.8	0	200	190	45	Default (30000)	Nessuno	Nessun miglioramento
10	(Circolare 7 21-01-19 C8.5.I) Muratura in pietre a spacco con buona tessitura LCl 3	Fondazione - Piano 1	1173.8	0	1363.8	0	120	190	45	Default (30000)	Nessuno	Nessun miglioramento
11	(Circolare 7 21-01-19 C8.5.I) Muratura in pietre a spacco con buona tessitura LCl 3	Fondazione - Piano 1	1540	294	1540	484	105	190	45	Default (30000)	Nessuno	Nessun miglioramento

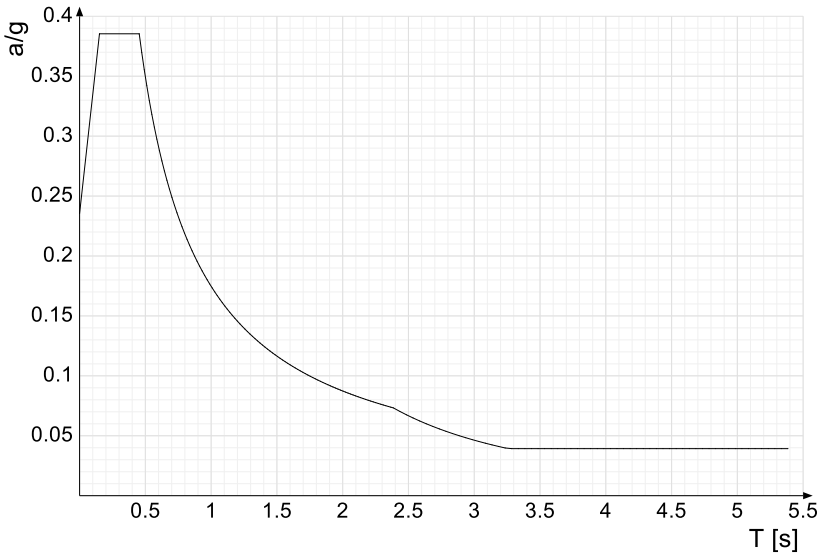
7.9 Accelerazioni spettrali

Ind.vertice: Indice del valore.

T: Periodo di vibrazione. [s]

a/g: Accelerazione spettrale normalizzata ottenuta dividendo l'accelerazione spettrale per l'accelerazione di gravità. Il valore è adimensionale.

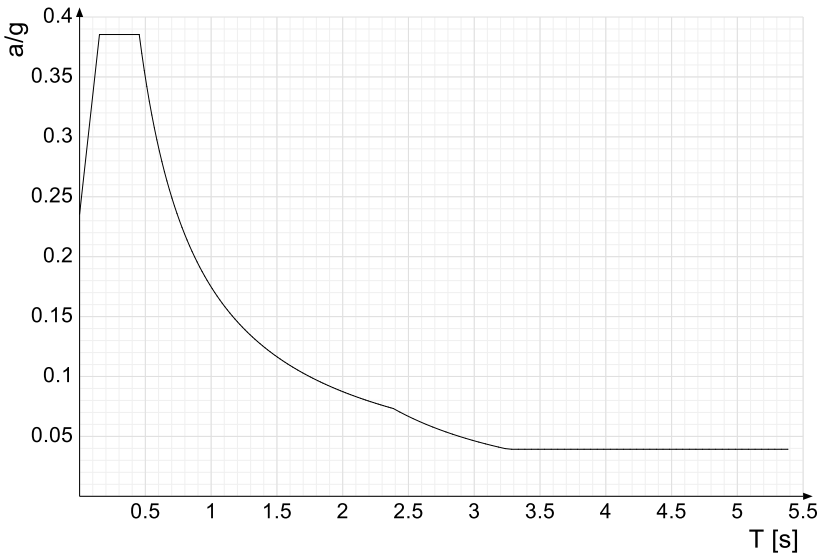
Sisma X SLV



Ind.vertice	T	a/g	Ind.vertice	T	a/g	Ind.vertice	T	a/g	Ind.vertice	T	a/g
1	0	0.235	2	0.151	0.385	3	0.453	0.385	4	0.472	0.37
5	0.492	0.355	6	0.511	0.342	7	0.53	0.33	8	0.549	0.318
9	0.568	0.308	10	0.587	0.298	11	0.606	0.288	12	0.625	0.279
13	0.645	0.271	14	0.664	0.263	15	0.683	0.256	16	0.702	0.249
17	0.721	0.242	18	0.74	0.236	19	0.759	0.23	20	0.778	0.224
21	0.798	0.219	22	0.817	0.214	23	0.836	0.209	24	0.855	0.204

Ind.vertice	T	a/g	Ind.vertice	T	a/g	Ind.vertice	T	a/g	Ind.vertice	T	a/g
25	0.874	0.2	26	0.893	0.196	27	0.912	0.191	28	0.931	0.188
29	0.951	0.184	30	0.97	0.18	31	0.989	0.177	32	1.008	0.173
33	1.027	0.17	34	1.046	0.167	35	1.065	0.164	36	1.084	0.161
37	1.104	0.158	38	1.123	0.156	39	1.142	0.153	40	1.161	0.15
41	1.18	0.148	42	1.199	0.146	43	1.218	0.143	44	1.237	0.141
45	1.257	0.139	46	1.276	0.137	47	1.295	0.135	48	1.314	0.133
49	1.333	0.131	50	1.352	0.129	51	1.371	0.127	52	1.39	0.126
53	1.41	0.124	54	1.429	0.122	55	1.448	0.121	56	1.467	0.119
57	1.486	0.118	58	1.505	0.116	59	1.524	0.115	60	1.543	0.113
61	1.563	0.112	62	1.582	0.11	63	1.601	0.109	64	1.62	0.108
65	1.639	0.107	66	1.658	0.105	67	1.677	0.104	68	1.696	0.103
69	1.716	0.102	70	1.735	0.101	71	1.754	0.1	72	1.773	0.099
73	1.792	0.097	74	1.811	0.096	75	1.83	0.095	76	1.849	0.094
77	1.869	0.093	78	1.888	0.093	79	1.907	0.092	80	1.926	0.091
81	1.945	0.09	82	1.964	0.089	83	1.983	0.088	84	2.002	0.087
85	2.022	0.086	86	2.041	0.086	87	2.06	0.085	88	2.079	0.084
89	2.098	0.083	90	2.117	0.083	91	2.136	0.082	92	2.155	0.081
93	2.175	0.08	94	2.194	0.08	95	2.213	0.079	96	2.232	0.078
97	2.251	0.078	98	2.27	0.077	99	2.289	0.076	100	2.308	0.076
101	2.328	0.075	102	2.347	0.074	103	2.366	0.074	104	2.385	0.073
105	2.435	0.07	106	2.485	0.067	107	2.535	0.065	108	2.585	0.062
109	2.635	0.06	110	2.685	0.058	111	2.735	0.056	112	2.785	0.054
113	2.835	0.052	114	2.885	0.05	115	2.935	0.048	116	2.985	0.047
117	3.035	0.045	118	3.085	0.044	119	3.135	0.042	120	3.185	0.041
121	3.235	0.04	122	3.285	0.039	123	3.335	0.039	124	3.385	0.039
125	3.435	0.039	126	3.485	0.039	127	3.535	0.039	128	3.585	0.039
129	3.635	0.039	130	3.685	0.039	131	3.735	0.039	132	3.785	0.039
133	3.835	0.039	134	3.885	0.039	135	3.935	0.039	136	3.985	0.039
137	4.035	0.039	138	4.085	0.039	139	4.135	0.039	140	4.185	0.039
141	4.235	0.039	142	4.285	0.039	143	4.335	0.039	144	4.385	0.039
145	4.435	0.039	146	4.485	0.039	147	4.535	0.039	148	4.585	0.039
149	4.635	0.039	150	4.685	0.039	151	4.735	0.039	152	4.785	0.039
153	4.835	0.039	154	4.885	0.039	155	4.935	0.039	156	4.985	0.039
157	5.035	0.039	158	5.085	0.039	159	5.135	0.039	160	5.185	0.039
161	5.235	0.039	162	5.285	0.039	163	5.335	0.039	164	5.385	0.039

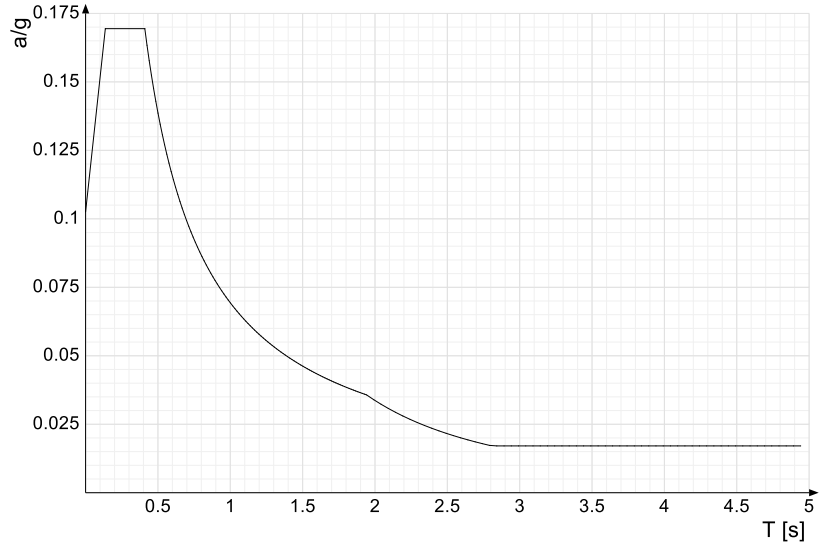
Sisma Y SLV



Ind.vertice	T	a/g	Ind.vertice	T	a/g	Ind.vertice	T	a/g	Ind.vertice	T	a/g
1	0	0.235	2	0.151	0.385	3	0.453	0.385	4	0.472	0.37
5	0.492	0.355	6	0.511	0.342	7	0.53	0.33	8	0.549	0.318
9	0.568	0.308	10	0.587	0.298	11	0.606	0.288	12	0.625	0.279
13	0.645	0.271	14	0.664	0.263	15	0.683	0.256	16	0.702	0.249
17	0.721	0.242	18	0.74	0.236	19	0.759	0.23	20	0.778	0.224
21	0.798	0.219	22	0.817	0.214	23	0.836	0.209	24	0.855	0.204
25	0.874	0.2	26	0.893	0.196	27	0.912	0.191	28	0.931	0.188
29	0.951	0.184	30	0.97	0.18	31	0.989	0.177	32	1.008	0.173
33	1.027	0.17	34	1.046	0.167	35	1.065	0.164	36	1.084	0.161
37	1.104	0.158	38	1.123	0.156	39	1.142	0.153	40	1.161	0.15
41	1.18	0.148	42	1.199	0.146	43	1.218	0.143	44	1.237	0.141
45	1.257	0.139	46	1.276	0.137	47	1.295	0.135	48	1.314	0.133
49	1.333	0.131	50	1.352	0.129	51	1.371	0.127	52	1.39	0.126
53	1.41	0.124	54	1.429	0.122	55	1.448	0.121	56	1.467	0.119
57	1.486	0.118	58	1.505	0.116	59	1.524	0.115	60	1.543	0.113
61	1.563	0.112	62	1.582	0.11	63	1.601	0.109	64	1.62	0.108
65	1.639	0.107	66	1.658	0.105	67	1.677	0.104	68	1.696	0.103
69	1.716	0.102	70	1.735	0.101	71	1.754	0.1	72	1.773	0.099
73	1.792	0.097	74	1.811	0.096	75	1.83	0.095	76	1.849	0.094
77	1.869	0.093	78	1.888	0.093	79	1.907	0.092	80	1.926	0.091
81	1.945	0.09	82	1.964	0.089	83	1.983	0.088	84	2.002	0.087
85	2.022	0.086	86	2.041	0.086	87	2.06	0.085	88	2.079	0.084
89	2.098	0.083	90	2.117	0.083	91	2.136	0.082	92	2.155	0.081
93	2.175	0.08	94	2.194	0.08	95	2.213	0.079	96	2.232	0.078
97	2.251	0.078	98	2.27	0.077	99	2.289	0.076	100	2.308	0.076
101	2.328	0.075	102	2.347	0.074	103	2.366	0.074	104	2.385	0.073
105	2.435	0.07	106	2.485	0.067	107	2.535	0.065	108	2.585	0.062
109	2.635	0.06	110	2.685	0.058	111	2.735	0.056	112	2.785	0.054
113	2.835	0.052	114	2.885	0.05	115	2.935	0.048	116	2.985	0.047
117	3.035	0.045	118	3.085	0.044	119	3.135	0.042	120	3.185	0.041
121	3.235	0.04	122	3.285	0.039	123	3.335	0.039	124	3.385	0.039

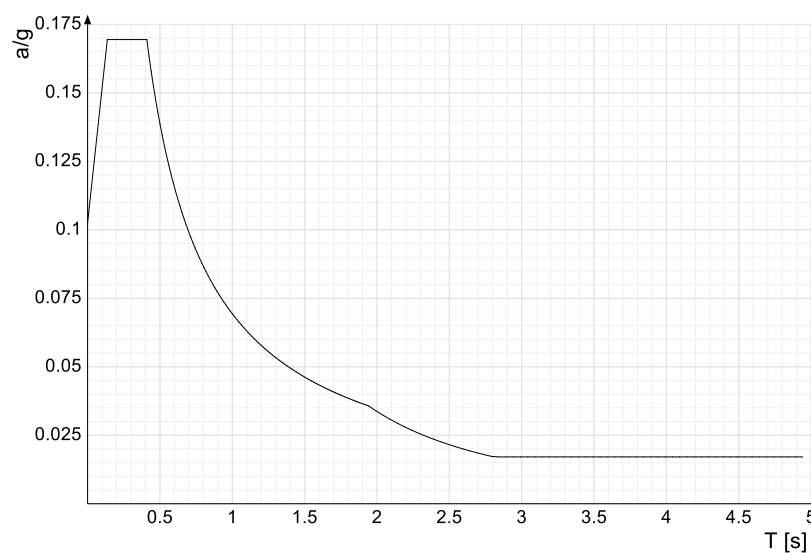
Ind.vertice	T	a/g	Ind.vertice	T	a/g	Ind.vertice	T	a/g	Ind.vertice	T	a/g
125	3.435	0.039	126	3.485	0.039	127	3.535	0.039	128	3.585	0.039
129	3.635	0.039	130	3.685	0.039	131	3.735	0.039	132	3.785	0.039
133	3.835	0.039	134	3.885	0.039	135	3.935	0.039	136	3.985	0.039
137	4.035	0.039	138	4.085	0.039	139	4.135	0.039	140	4.185	0.039
141	4.235	0.039	142	4.285	0.039	143	4.335	0.039	144	4.385	0.039
145	4.435	0.039	146	4.485	0.039	147	4.535	0.039	148	4.585	0.039
149	4.635	0.039	150	4.685	0.039	151	4.735	0.039	152	4.785	0.039
153	4.835	0.039	154	4.885	0.039	155	4.935	0.039	156	4.985	0.039
157	5.035	0.039	158	5.085	0.039	159	5.135	0.039	160	5.185	0.039
161	5.235	0.039	162	5.285	0.039	163	5.335	0.039	164	5.385	0.039

Sisma X SLD

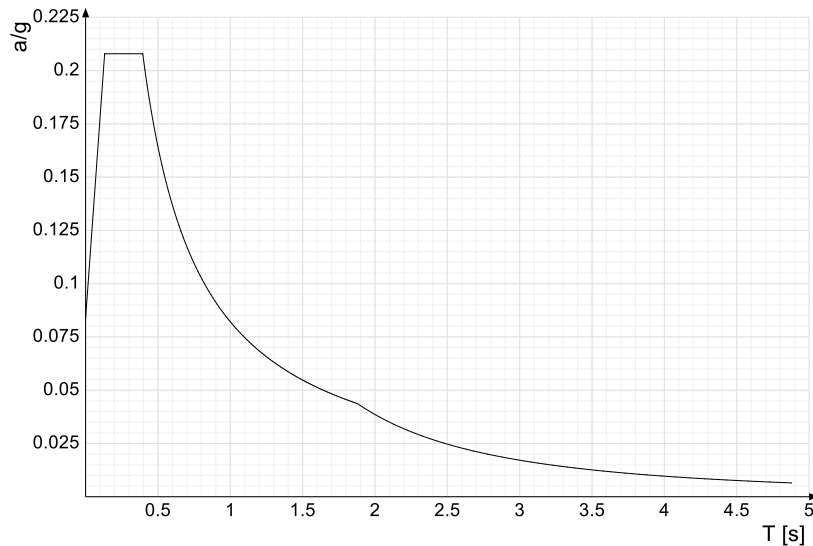


Ind.vertice	T	a/g	Ind.vertice	T	a/g	Ind.vertice	T	a/g	Ind.vertice	T	a/g
1	0	0.103	2	0.136	0.169	3	0.409	0.169	4	0.425	0.163
5	0.44	0.158	6	0.455	0.152	7	0.47	0.148	8	0.485	0.143
9	0.5	0.139	10	0.516	0.135	11	0.531	0.131	12	0.546	0.127
13	0.561	0.124	14	0.576	0.12	15	0.591	0.117	16	0.607	0.114
17	0.622	0.112	18	0.637	0.109	19	0.652	0.106	20	0.667	0.104
21	0.682	0.102	22	0.698	0.099	23	0.713	0.097	24	0.728	0.095
25	0.743	0.093	26	0.758	0.091	27	0.773	0.09	28	0.789	0.088
29	0.804	0.086	30	0.819	0.085	31	0.834	0.083	32	0.849	0.082
33	0.865	0.08	34	0.88	0.079	35	0.895	0.078	36	0.91	0.076
37	0.925	0.075	38	0.94	0.074	39	0.956	0.073	40	0.971	0.071
41	0.986	0.07	42	1.001	0.069	43	1.016	0.068	44	1.031	0.067
45	1.047	0.066	46	1.062	0.065	47	1.077	0.064	48	1.092	0.064
49	1.107	0.063	50	1.122	0.062	51	1.138	0.061	52	1.153	0.06
53	1.168	0.059	54	1.183	0.059	55	1.198	0.058	56	1.214	0.057
57	1.229	0.056	58	1.244	0.056	59	1.259	0.055	60	1.274	0.054
61	1.289	0.054	62	1.305	0.053	63	1.32	0.053	64	1.335	0.052
65	1.35	0.051	66	1.365	0.051	67	1.38	0.05	68	1.396	0.05
69	1.411	0.049	70	1.426	0.049	71	1.441	0.048	72	1.456	0.048
73	1.471	0.047	74	1.487	0.047	75	1.502	0.046	76	1.517	0.046
77	1.532	0.045	78	1.547	0.045	79	1.562	0.044	80	1.578	0.044
81	1.593	0.044	82	1.608	0.043	83	1.623	0.043	84	1.638	0.042
85	1.654	0.042	86	1.669	0.042	87	1.684	0.041	88	1.699	0.041
89	1.714	0.04	90	1.729	0.04	91	1.745	0.04	92	1.76	0.039
93	1.775	0.039	94	1.79	0.039	95	1.805	0.038	96	1.82	0.038
97	1.836	0.038	98	1.851	0.037	99	1.866	0.037	100	1.881	0.037
101	1.896	0.037	102	1.911	0.036	103	1.927	0.036	104	1.942	0.036
105	1.992	0.034	106	2.042	0.032	107	2.092	0.031	108	2.142	0.029
109	2.192	0.028	110	2.242	0.027	111	2.292	0.026	112	2.342	0.025
113	2.392	0.024	114	2.442	0.023	115	2.492	0.022	116	2.542	0.021
117	2.592	0.02	118	2.642	0.019	119	2.692	0.019	120	2.742	0.018
121	2.792	0.017	122	2.842	0.017	123	2.892	0.017	124	2.942	0.017
125	2.992	0.017	126	3.042	0.017	127	3.092	0.017	128	3.142	0.017
129	3.192	0.017	130	3.242	0.017	131	3.292	0.017	132	3.342	0.017
133	3.392	0.017	134	3.442	0.017	135	3.492	0.017	136	3.542	0.017
137	3.592	0.017	138	3.642	0.017	139	3.692	0.017	140	3.742	0.017
141	3.792	0.017	142	3.842	0.017	143	3.892	0.017	144	3.942	0.017
145	3.992	0.017	146	4.042	0.017	147	4.092	0.017	148	4.142	0.017
149	4.192	0.017	150	4.242	0.017	151	4.292	0.017	152	4.342	0.017
153	4.392	0.017	154	4.442	0.017	155	4.492	0.017	156	4.542	0.017
157	4.592	0.017	158	4.642	0.017	159	4.692	0.017	160	4.742	0.017
161	4.792	0.017	162	4.842	0.017	163	4.892	0.017	164	4.942	0.017

Sisma Y SLD

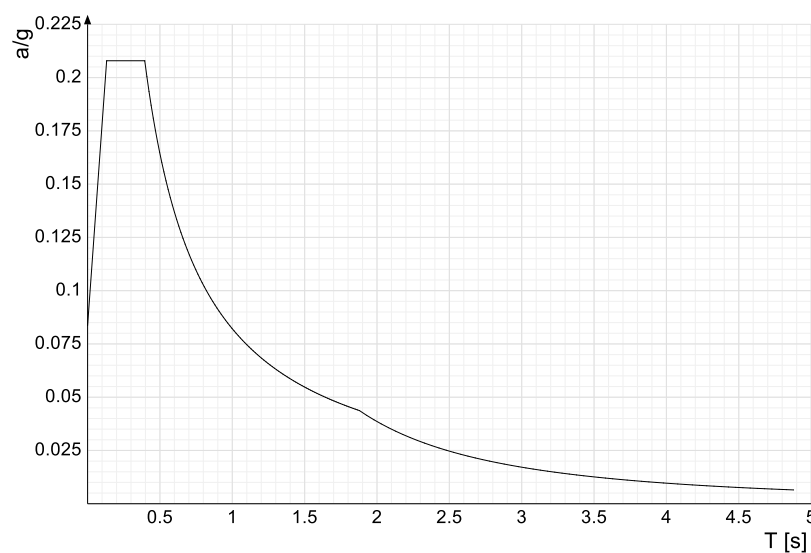


Ind.vertice	T	a/g	Ind.vertice	T	a/g	Ind.vertice	T	a/g	Ind.vertice	T	a/g
1	0	0.103	2	0.136	0.169	3	0.409	0.169	4	0.425	0.163
5	0.44	0.158	6	0.455	0.152	7	0.47	0.148	8	0.485	0.143
9	0.5	0.139	10	0.516	0.135	11	0.531	0.131	12	0.546	0.127
13	0.561	0.124	14	0.576	0.12	15	0.591	0.117	16	0.607	0.114
17	0.622	0.112	18	0.637	0.109	19	0.652	0.106	20	0.667	0.104
21	0.682	0.102	22	0.698	0.099	23	0.713	0.097	24	0.728	0.095
25	0.743	0.093	26	0.758	0.091	27	0.773	0.09	28	0.789	0.088
29	0.804	0.086	30	0.819	0.085	31	0.834	0.083	32	0.849	0.082
33	0.865	0.08	34	0.88	0.079	35	0.895	0.078	36	0.91	0.076
37	0.925	0.075	38	0.94	0.074	39	0.956	0.073	40	0.971	0.071
41	0.986	0.07	42	1.001	0.069	43	1.016	0.068	44	1.031	0.067
45	1.047	0.066	46	1.062	0.065	47	1.077	0.064	48	1.092	0.064
49	1.107	0.063	50	1.122	0.062	51	1.138	0.061	52	1.153	0.06
53	1.168	0.059	54	1.183	0.059	55	1.198	0.058	56	1.214	0.057
57	1.229	0.056	58	1.244	0.056	59	1.259	0.055	60	1.274	0.054
61	1.289	0.054	62	1.305	0.053	63	1.32	0.053	64	1.335	0.052
65	1.35	0.051	66	1.365	0.051	67	1.38	0.05	68	1.396	0.05
69	1.411	0.049	70	1.426	0.049	71	1.441	0.048	72	1.456	0.048
73	1.471	0.047	74	1.487	0.047	75	1.502	0.046	76	1.517	0.046
77	1.532	0.045	78	1.547	0.045	79	1.562	0.044	80	1.578	0.044
81	1.593	0.044	82	1.608	0.043	83	1.623	0.043	84	1.638	0.042
85	1.654	0.042	86	1.669	0.042	87	1.684	0.041	88	1.699	0.041
89	1.714	0.04	90	1.729	0.04	91	1.745	0.04	92	1.76	0.039
93	1.775	0.039	94	1.79	0.039	95	1.805	0.038	96	1.82	0.038
97	1.836	0.038	98	1.851	0.037	99	1.866	0.037	100	1.881	0.037
101	1.896	0.037	102	1.911	0.036	103	1.927	0.036	104	1.942	0.036
105	1.992	0.034	106	2.042	0.032	107	2.092	0.031	108	2.142	0.029
109	2.192	0.028	110	2.242	0.027	111	2.292	0.026	112	2.342	0.025
113	2.392	0.024	114	2.442	0.023	115	2.492	0.022	116	2.542	0.021
117	2.592	0.02	118	2.642	0.019	119	2.692	0.019	120	2.742	0.018
121	2.792	0.017	122	2.842	0.017	123	2.892	0.017	124	2.942	0.017
125	2.992	0.017	126	3.042	0.017	127	3.092	0.017	128	3.142	0.017
129	3.192	0.017	130	3.242	0.017	131	3.292	0.017	132	3.342	0.017
133	3.392	0.017	134	3.442	0.017	135	3.492	0.017	136	3.542	0.017
137	3.592	0.017	138	3.642	0.017	139	3.692	0.017	140	3.742	0.017
141	3.792	0.017	142	3.842	0.017	143	3.892	0.017	144	3.942	0.017
145	3.992	0.017	146	4.042	0.017	147	4.092	0.017	148	4.142	0.017
149	4.192	0.017	150	4.242	0.017	151	4.292	0.017	152	4.342	0.017
153	4.392	0.017	154	4.442	0.017	155	4.492	0.017	156	4.542	0.017
157	4.592	0.017	158	4.642	0.017	159	4.692	0.017	160	4.742	0.017
161	4.792	0.017	162	4.842	0.017	163	4.892	0.017	164	4.942	0.017

Sisma X SLO

Ind.vertice	T	a/g	Ind.vertice	T	a/g	Ind.vertice	T	a/g	Ind.vertice	T	a/g
1	0	0.084	2	0.132	0.208	3	0.395	0.208	4	0.41	0.2
5	0.424	0.194	6	0.439	0.187	7	0.454	0.181	8	0.468	0.175
9	0.483	0.17	10	0.498	0.165	11	0.513	0.16	12	0.527	0.156
13	0.542	0.152	14	0.557	0.148	15	0.571	0.144	16	0.586	0.14
17	0.601	0.137	18	0.615	0.133	19	0.63	0.13	20	0.645	0.127
21	0.659	0.125	22	0.674	0.122	23	0.689	0.119	24	0.704	0.117
25	0.718	0.114	26	0.733	0.112	27	0.748	0.11	28	0.762	0.108
29	0.777	0.106	30	0.792	0.104	31	0.806	0.102	32	0.821	0.1
33	0.836	0.098	34	0.85	0.097	35	0.865	0.095	36	0.88	0.093
37	0.895	0.092	38	0.909	0.09	39	0.924	0.089	40	0.939	0.087
41	0.953	0.086	42	0.968	0.085	43	0.983	0.084	44	0.997	0.082
45	1.012	0.081	46	1.027	0.08	47	1.041	0.079	48	1.056	0.078
49	1.071	0.077	50	1.085	0.076	51	1.1	0.075	52	1.115	0.074
53	1.13	0.073	54	1.144	0.072	55	1.159	0.071	56	1.174	0.07
57	1.188	0.069	58	1.203	0.068	59	1.218	0.067	60	1.232	0.067
61	1.247	0.066	62	1.262	0.065	63	1.276	0.064	64	1.291	0.064
65	1.306	0.063	66	1.321	0.062	67	1.335	0.062	68	1.35	0.061
69	1.365	0.06	70	1.379	0.06	71	1.394	0.059	72	1.409	0.058
73	1.423	0.058	74	1.438	0.057	75	1.453	0.057	76	1.467	0.056
77	1.482	0.055	78	1.497	0.055	79	1.512	0.054	80	1.526	0.054
81	1.541	0.053	82	1.556	0.053	83	1.57	0.052	84	1.585	0.052
85	1.6	0.051	86	1.614	0.051	87	1.629	0.05	88	1.644	0.05
89	1.658	0.05	90	1.673	0.049	91	1.688	0.049	92	1.703	0.048
93	1.717	0.048	94	1.732	0.047	95	1.747	0.047	96	1.761	0.047
97	1.776	0.046	98	1.791	0.046	99	1.805	0.045	100	1.82	0.045
101	1.835	0.045	102	1.849	0.044	103	1.864	0.044	104	1.879	0.044
105	1.929	0.041	106	1.979	0.039	107	2.029	0.037	108	2.079	0.036
109	2.129	0.034	110	2.179	0.033	111	2.229	0.031	112	2.279	0.03
113	2.329	0.028	114	2.379	0.027	115	2.429	0.026	116	2.479	0.025
117	2.529	0.024	118	2.579	0.023	119	2.629	0.022	120	2.679	0.022
121	2.729	0.021	122	2.779	0.02	123	2.829	0.019	124	2.879	0.019
125	2.929	0.018	126	2.979	0.017	127	3.029	0.017	128	3.079	0.016
129	3.129	0.016	130	3.179	0.015	131	3.229	0.015	132	3.279	0.014
133	3.329	0.014	134	3.379	0.014	135	3.429	0.013	136	3.479	0.013
137	3.529	0.012	138	3.579	0.012	139	3.629	0.012	140	3.679	0.011
141	3.729	0.011	142	3.779	0.011	143	3.829	0.011	144	3.879	0.01
145	3.929	0.01	146	3.979	0.01	147	4.029	0.01	148	4.079	0.009
149	4.129	0.009	150	4.179	0.009	151	4.229	0.009	152	4.279	0.008
153	4.329	0.008	154	4.379	0.008	155	4.429	0.008	156	4.479	0.008
157	4.529	0.008	158	4.579	0.007	159	4.629	0.007	160	4.679	0.007
161	4.729	0.007	162	4.779	0.007	163	4.829	0.007	164	4.879	0.006

Sisma Y SLO



Ind.vertice	T	a/g	Ind.vertice	T	a/g	Ind.vertice	T	a/g	Ind.vertice	T	a/g
1	0	0.084	2	0.132	0.208	3	0.395	0.208	4	0.41	0.2
5	0.424	0.194	6	0.439	0.187	7	0.454	0.181	8	0.468	0.175
9	0.483	0.17	10	0.498	0.165	11	0.513	0.16	12	0.527	0.156
13	0.542	0.152	14	0.557	0.148	15	0.571	0.144	16	0.586	0.14
17	0.601	0.137	18	0.615	0.133	19	0.63	0.13	20	0.645	0.127
21	0.659	0.125	22	0.674	0.122	23	0.689	0.119	24	0.704	0.117
25	0.718	0.114	26	0.733	0.112	27	0.748	0.11	28	0.762	0.108
29	0.777	0.106	30	0.792	0.104	31	0.806	0.102	32	0.821	0.1
33	0.836	0.098	34	0.85	0.097	35	0.865	0.095	36	0.88	0.093
37	0.895	0.092	38	0.909	0.09	39	0.924	0.089	40	0.939	0.087
41	0.953	0.086	42	0.968	0.085	43	0.983	0.084	44	0.997	0.082
45	1.012	0.081	46	1.027	0.08	47	1.041	0.079	48	1.056	0.078
49	1.071	0.077	50	1.085	0.076	51	1.1	0.075	52	1.115	0.074
53	1.13	0.073	54	1.144	0.072	55	1.159	0.071	56	1.174	0.07
57	1.188	0.069	58	1.203	0.068	59	1.218	0.067	60	1.232	0.067
61	1.247	0.066	62	1.262	0.065	63	1.276	0.064	64	1.291	0.064
65	1.306	0.063	66	1.321	0.062	67	1.335	0.062	68	1.35	0.061
69	1.365	0.06	70	1.379	0.06	71	1.394	0.059	72	1.409	0.058
73	1.423	0.058	74	1.438	0.057	75	1.453	0.057	76	1.467	0.056
77	1.482	0.055	78	1.497	0.055	79	1.512	0.054	80	1.526	0.054
81	1.541	0.053	82	1.556	0.053	83	1.57	0.052	84	1.585	0.052
85	1.6	0.051	86	1.614	0.051	87	1.629	0.05	88	1.644	0.05
89	1.658	0.05	90	1.673	0.049	91	1.688	0.049	92	1.703	0.048
93	1.717	0.048	94	1.732	0.047	95	1.747	0.047	96	1.761	0.047
97	1.776	0.046	98	1.791	0.046	99	1.805	0.045	100	1.82	0.045
101	1.835	0.045	102	1.849	0.044	103	1.864	0.044	104	1.879	0.044
105	1.929	0.041	106	1.979	0.039	107	2.029	0.037	108	2.079	0.036
109	2.129	0.034	110	2.179	0.033	111	2.229	0.031	112	2.279	0.03
113	2.329	0.028	114	2.379	0.027	115	2.429	0.026	116	2.479	0.025
117	2.529	0.024	118	2.579	0.023	119	2.629	0.022	120	2.679	0.022
121	2.729	0.021	122	2.779	0.02	123	2.829	0.019	124	2.879	0.019
125	2.929	0.018	126	2.979	0.017	127	3.029	0.017	128	3.079	0.016
129	3.129	0.016	130	3.179	0.015	131	3.229	0.015	132	3.279	0.014
133	3.329	0.014	134	3.379	0.014	135	3.429	0.013	136	3.479	0.013
137	3.529	0.012	138	3.579	0.012	139	3.629	0.012	140	3.679	0.011
141	3.729	0.011	142	3.779	0.011	143	3.829	0.011	144	3.879	0.01
145	3.929	0.01	146	3.979	0.01	147	4.029	0.01	148	4.079	0.009
149	4.129	0.009	150	4.179	0.009	151	4.229	0.009	152	4.279	0.008
153	4.329	0.008	154	4.379	0.008	155	4.429	0.008	156	4.479	0.008
157	4.529	0.008	158	4.579	0.007	159	4.629	0.007	160	4.679	0.007
161	4.729	0.007	162	4.779	0.007	163	4.829	0.007	164	4.879	0.006

8 Risultati numerici

8.1 Spostamenti nodali estremi

Nodo: nodo interessato dallo spostamento.

Ind.: indice del nodo.

Cont.: condizione o combinazione di carico a cui si riferisce lo spostamento.

N.br.: nome breve della condizione o combinazione di carico.

Spostamento: spostamento traslazionale del nodo.

ux: componente X dello spostamento del nodo. [cm]

uy: componente Y dello spostamento del nodo. [cm]

uz: componente Z dello spostamento del nodo. [cm]

Rotazione: spostamento rotazionale del nodo.

rx: componente X della rotazione del nodo. [deg]

ry: componente Y della rotazione del nodo. [deg]

rz: componente Z della rotazione del nodo. [deg]

Spostamenti nodali con componente Ux minima

Vengono mostrati i soli 5 nodi più sollecitati.

Nodo	Cont.	Spostamento			Rotazione		
Ind.	N.br.	ux	uy	uz	rx	ry	rz
628	SLV 5	-7.033	0.07451	-0.08639	-0.0006	-3.1907	0.935
276	SLV 29	-5.68765	0.06628	-0.06982	0.1447	-0.5833	0.4998
278	SLV 25	-5.65369	-0.07368	-0.07719	-0.0376	-0.5533	-0.4359
230	SLV 25	-5.39328	-0.2257	-0.07468	-0.0838	-1	-0.3956
222	SLV 29	-5.36941	0.18768	-0.06706	0.0822	-1.0418	0.3994

Spostamenti nodali con componente Ux massima

Vengono mostrati i soli 5 nodi più sollecitati.

Nodo	Cont.	Spostamento			Rotazione		
Ind.	N.br.	ux	uy	uz	rx	ry	rz
628	SLV 25	7.02427	-0.07192	-0.08604	0.0003	3.186	-0.9339
276	SLV 1	5.69977	-0.02568	-0.08451	-0.1391	0.5851	-0.4994
278	SLV 5	5.66619	0.11393	-0.0775	0.0331	0.5547	0.4349
230	SLV 5	5.40312	0.26475	-0.07535	0.0703	1.0029	0.3945
222	SLV 1	5.37872	-0.14903	-0.0825	-0.0925	1.0447	-0.3992

Spostamenti nodali con componente Uy minima

Vengono mostrati i soli 5 nodi più sollecitati.

Nodo	Cont.	Spostamento			Rotazione		
Ind.	N.br.	ux	uy	uz	rx	ry	rz
319	SLV 17	0.02179	-5.64351	-0.11114	0.1215	0.0028	0.6073
313	SLV 17	0.02224	-5.10081	-0.11731	0.066	0.0065	0.3899
318	SLV 9	0.01048	-4.75198	-0.10897	0.1214	0.0074	-0.8501
309	SLV 17	0.02239	-4.70441	-0.12188	0.0612	0.0013	0.4252
387	SLV 17	0.03175	-4.67127	-0.11687	-2.0758	-0.0026	0.1448

Spostamenti nodali con componente Uy massima

Vengono mostrati i soli 5 nodi più sollecitati.

Nodo	Cont.	Spostamento			Rotazione		
Ind.	N.br.	ux	uy	uz	rx	ry	rz
319	SLV 13	-0.01805	5.38618	-0.10096	-0.0894	-0.0026	-0.6143
295	SLV 13	0.00102	4.85845	-0.12663	-0.0688	-0.0012	0.0787
313	SLV 13	-0.01726	4.82882	-0.09607	-0.027	-0.0051	-0.4024
294	SLV 13	0.00023	4.75795	-0.12544	-0.0681	0.003	0.1791
296	SLV 21	0.0105	4.69036	-0.13078	-0.0685	-0.0011	-0.2929

Spostamenti nodali con componente Uz minima

Vengono mostrati i soli 5 nodi più sollecitati.

Nodo	Cont.	Spostamento			Rotazione		
Ind.	N.br.	ux	uy	uz	rx	ry	rz
479	SLV 13	-0.01486	0.16466	-13.4306	1.9713	0.004	-0.0023
630	SLU 18	0.00737	0.00486	-0.37708	1437471.3415	0.0007	0.0002
629	SLU 18	0.00903	0.00434	-0.31112	-1.4571453E08	0.0009	0.0001
576	SLU 18	0.00475	0.00073	-0.19781	-0.0046	0.0017	0.0004
602	SLU 18	0.00695	0.0052	-0.19724	-0.0086	0.0018	0.0006

Spostamenti nodali con componente Uz massima

Vengono mostrati i soli 5 nodi più sollecitati.

Nodo	Cont.	Spostamento			Rotazione		
Ind.	N.br.	ux	uy	uz	rx	ry	rz
479	SLV 17	0.02254	-0.15691	12.72984	-1.9014	-0.003	0.0027
328	MVBR 28	0.06564	0.0028	0.06518	0.0056	0.01	0.0176
267	MVBR 28	0.04943	0.0278	0.06514	0.0091	0.0126	-0.0481
381	MVBR 28	0.07724	0.00371	0.06387	-0.0166	0.0109	0.0119
199	MVBR 28	0.03284	0.00775	0.06297	-0.027	0.0106	-0.0681

8.2 Reazioni nodali estreme

Nodo: Nodo sollecitato dalla reazione vincolare.
Ind.: indice del nodo.
Cont.: Contesto a cui si riferisce la reazione vincolare.
N.br.: nome breve della condizione o combinazione di carico.
Reazione a traslazione: reazione vincolare traslazionale del nodo.
x: componente X della reazione vincolare del nodo. [daN]
y: componente Y della reazione vincolare del nodo. [daN]
z: componente Z della reazione vincolare del nodo. [daN]
Reazione a rotazione: reazione vincolare rotazionale del nodo.
x: componente X della reazione a rotazione del nodo. [daN*cm]
y: componente Y della reazione a rotazione del nodo. [daN*cm]
z: componente Z della reazione a rotazione del nodo. [daN*cm]

Reazioni Fx minime

Vengono mostrati i soli 5 nodi più sollecitati.

Nodo	Cont.	Reazione a traslazione			Reazione a rotazione		
Ind.	N.br.	x	y	z	x	y	z
53	SLV 29	-2077	-112	8476	-44950	14636	-8585
66	SLV 25	-2051	-71	5717	-3164	-273	-407
65	SLV 25	-2037	14	5681	-5892	-212	-716
67	SLV 25	-2036	-127	5768	-950	-405	-89
64	SLV 25	-2000	65	5650	-8475	-209	-592

Reazioni Fx massime

Vengono mostrati i soli 5 nodi più sollecitati.

Nodo	Cont.	Reazione a traslazione			Reazione a rotazione		
Ind.	N.br.	x	y	z	x	y	z
53	SLV 1	3032	95	8564	-45599	15663	12818
5	SLV 5	2094	1	7148	17070	14671	-3009
52	SLV 1	2081	212	5721	366	9278	334
50	SLV 1	2029	809	6691	-72609	-85710	24869
55	SLV 1	2008	-244	5288	-1827	-323	943

Reazioni Fy minime

Vengono mostrati i soli 5 nodi più sollecitati.

Nodo	Cont.	Reazione a traslazione			Reazione a rotazione		
Ind.	N.br.	x	y	z	x	y	z
50	SLV 21	-1262	-2010	8312	-82908	-108430	-31479
38	SLV 13	239	-1968	3751	4517	4370	-693
41	SLV 21	46	-1935	4225	5352	-12311	772
44	SLV 21	-184	-1889	5198	6109	-1976	1598
34	SLV 13	-23	-1886	3153	4329	14875	-560

Reazioni Fy massime

Vengono mostrati i soli 5 nodi più sollecitati.

Nodo	Cont.	Reazione a traslazione			Reazione a rotazione		
Ind.	N.br.	x	y	z	x	y	z
38	SLV 17	-271	2071	6537	-3714	-4310	520
34	SLV 17	-21	2033	6866	2078	-14844	579
41	SLV 9	-22	1967	6199	-4428	12423	-1352
44	SLV 9	351	1821	5382	-5055	2178	-2852
33	SLV 17	183	1801	6872	178	-13254	349

Reazioni Fz minime

Vengono mostrati i soli 5 nodi più sollecitati.

Nodo	Cont.	Reazione a traslazione			Reazione a rotazione		
Ind.	N.br.	x	y	z	x	y	z
21	Y SLV	-382	-1435	-2463	-22549	-26949	16928
33	Y SLV	-90	-1647	-2138	246	3844	-435
34	Y SLV	121	-1863	-2003	992	4893	-441
30	Y SLV	-83	-1363	-1959	-2107	3576	-243
27	Y SLV	-101	-1477	-1874	14921	-3754	2341

Reazioni Fz massime

Vengono mostrati i soli 5 nodi più sollecitati.

Nodo	Cont.	Reazione a traslazione			Reazione a rotazione		
Ind.	N.br.	x	y	z	x	y	z
53	SLU 18	721	-12	11401	-60749	20119	3177
5	SLU 18	692	14	8974	20546	17011	-996
50	SLV 13	-486	-1770	8846	-88389	-114820	-22798
21	SLV 17	-295	1402	8779	88596	97559	-11505
69	SLU 18	-717	-76	8592	-89207	96990	-5242

8.3 Pressioni massime sul terreno

Nodo: Nodo che interagisce col terreno.
Ind.: indice del nodo.
Pressione minima: situazione in cui si verifica la pressione minima nel nodo.
Cont.: nome breve della condizione o combinazione di carico a cui si riferisce la pressione minima.
uz: spostamento massimo verticale del nodo. [cm]
Valore: pressione minima sul terreno del nodo. [daN/cm²]
Pressione massima: situazione in cui si verifica la pressione massima nel nodo.

Cont.: nome breve della condizione o combinazione di carico a cui si riferisce la pressione massima.

uz: spostamento minimo verticale del nodo. [cm]

Valore: pressione massima sul terreno del nodo. [daN/cm²]

Compressione estrema massima -1.41207 al nodo di indice 21, di coordinate x = 1540, y = 0, z = -50, nel contesto SLV 17.

Spostamento estremo minimo -0.1465 al nodo di indice 21, di coordinate x = 1540, y = 0, z = -50, nel contesto SLV 17.

Spostamento estremo massimo -0.0473 al nodo di indice 33, di coordinate x = 0, y = 313, z = -50, nel contesto SLV 21.

Nodo Ind.	Pressione minima			Pressione massima		
	Cont.	uz	Valore	Cont.	uz	Valore
2	SLU 18	-0.11044	-1.06447	SLV 29	-0.06759	-0.65144
3	SLU 18	-0.11113	-1.00076	SLV 29	-0.07039	-0.63386
4	SLU 18	-0.11205	-1.00904	SLV 29	-0.0732	-0.65919
5	SLU 18	-0.11392	-1.09805	SLV 29	-0.07641	-0.73647
6	SLU 18	-0.11682	-1.05201	SLV 29	-0.0799	-0.7195
7	SLU 18	-0.12018	-1.08227	SLV 29	-0.08365	-0.75331
8	SLU 18	-0.12312	-1.10877	SLV 21	-0.08692	-0.78274
9	SLU 18	-0.12533	-1.12867	SLV 21	-0.08889	-0.80044
10	SLU 18	-0.12694	-1.14311	SLV 21	-0.08984	-0.80904
11	SLU 18	-0.12826	-1.15499	SLV 21	-0.08994	-0.8099
12	SLU 18	-0.12951	-1.1663	SLV 13	-0.08934	-0.80455
13	SLU 18	-0.13064	-1.17644	SLV 13	-0.08801	-0.79257
14	SLU 18	-0.13135	-1.18287	SLV 13	-0.08573	-0.772
15	SLU 18	-0.13142	-1.18345	SLV 13	-0.0824	-0.74202
16	SLU 18	-0.13088	-1.17865	SLV 13	-0.07816	-0.70384
17	SLU 18	-0.13016	-1.17217	SLV 13	-0.0733	-0.66006
18	SLU 18	-0.12983	-1.16912	SLV 13	-0.06812	-0.61346
19	SLV 17	-0.13091	-1.17888	SLV 13	-0.06289	-0.56633
20	SLV 17	-0.13833	-1.24566	SLV 13	-0.05779	-0.52043
21	SLV 17	-0.1465	-1.41207	SLV 13	-0.05293	-0.51016
22	SLU 18	-0.11092	-1.06913	SLV 29	-0.06837	-0.65902
23	SLU 18	-0.10898	-1.05044	SLV 29	-0.07412	-0.71447
24	SLV 17	-0.13314	-1.28329	SLV 13	-0.06201	-0.59772
25	SLU 18	-0.1278	-1.23181	SLV 13	-0.07014	-0.67604
26	SLU 18	-0.09626	-0.92787	SLV 21	-0.06444	-0.62114
27	SLV 9	-0.1165	-1.12291	SLV 21	-0.05541	-0.53406
28	SLU 18	-0.1244	-1.19902	SLV 13	-0.07617	-0.73416
29	SLU 18	-0.09169	-0.88376	SLV 21	-0.0587	-0.56584
30	SLV 9	-0.12665	-1.22076	SLV 21	-0.04921	-0.4743
31	SLU 18	-0.12101	-1.16635	SLV 5	-0.07787	-0.75052
32	SLU 18	-0.08965	-0.8641	SLV 21	-0.05664	-0.54597
33	SLV 9	-0.13143	-1.26682	SLV 21	-0.0473	-0.45592
34	SLV 9	-0.12945	-1.2477	SLV 21	-0.05136	-0.49503
35	SLU 18	-0.08989	-0.86645	SLV 21	-0.05769	-0.55607
36	SLU 18	-0.11917	-1.14866	SLV 5	-0.07774	-0.74933
37	SLU 18	-0.09186	-0.88539	SLV 21	-0.06036	-0.58179
38	SLV 9	-0.12176	-1.17364	SLV 21	-0.06115	-0.58938
39	SLU 18	-0.12242	-1.17996	SLV 1	-0.0801	-0.77204
40	SLU 18	-0.09557	-0.92115	SLV 17	-0.06369	-0.61384
41	SLU 18	-0.12289	-1.1845	SLV 21	-0.07502	-0.72307
42	SLU 18	-0.12705	-1.22458	SLV 1	-0.08119	-0.78253
43	SLU 18	-0.10121	-0.97552	SLV 17	-0.06645	-0.64048
44	SLU 18	-0.12484	-1.20326	SLV 25	-0.08306	-0.80062
45	SLU 18	-0.13187	-1.27105	SLV 9	-0.08102	-0.7809
46	SLU 18	-0.10888	-1.0495	SLV 17	-0.06859	-0.6611
47	SLU 18	-0.12706	-1.22466	SLV 17	-0.07422	-0.71537
48	SLU 18	-0.13649	-1.31561	SLV 9	-0.07453	-0.71841
49	SLU 18	-0.11843	-1.14151	SLV 17	-0.0707	-0.68141
50	SLV 13	-0.13701	-1.32058	SLV 17	-0.05787	-0.55781
51	SLV 13	-0.13061	-1.17614	SLV 17	-0.06265	-0.56422
52	SLU 18	-0.1285	-1.15717	SLV 17	-0.06769	-0.60961
53	SLU 18	-0.12921	-1.24538	SLV 17	-0.07288	-0.7025
54	SLU 18	-0.13093	-1.17903	SLV 17	-0.07749	-0.69786
55	SLU 18	-0.13308	-1.19841	SLV 17	-0.08168	-0.73551
56	SLU 18	-0.13508	-1.21647	SLV 17	-0.08513	-0.76664
57	SLU 18	-0.13675	-1.23149	SLV 17	-0.08778	-0.79052
58	SLU 18	-0.13807	-1.24337	SLV 17	-0.08963	-0.80713
59	SLU 18	-0.13908	-1.2525	SLV 17	-0.09064	-0.81621
60	SLU 18	-0.13983	-1.25923	SLV 9	-0.09082	-0.81781
61	SLU 18	-0.14033	-1.26372	SLV 9	-0.09027	-0.81295
62	SLU 18	-0.14058	-1.26599	SLV 9	-0.08908	-0.80219
63	SLU 18	-0.1406	-1.26612	SLV 9	-0.08724	-0.78566
64	SLU 18	-0.14041	-1.26446	SLV 9	-0.08479	-0.76353
65	SLU 18	-0.14012	-1.2618	SLV 9	-0.08176	-0.73623
66	SLU 18	-0.13986	-1.2595	SLV 9	-0.07826	-0.70476
67	SLU 18	-0.13984	-1.25929	SLV 9	-0.0745	-0.67093
68	SLU 18	-0.14024	-1.26289	SLV 9	-0.07076	-0.63718
69	SLV 21	-0.14297	-1.37803	SLV 9	-0.06722	-0.6479

8.4 Spostamenti di interpiano estremi

Nodo inferiore: nodo inferiore.

I.: numero dell'elemento nell'insieme che lo contiene.

Pos.: coordinate del nodo.

X: coordinata X. [cm]

Y: coordinata Y. [cm]

Z: coordinata Z. [cm]

Nodo superiore: nodo superiore.

I.: numero dell'elemento nell'insieme che lo contiene.

Pos.: coordinate del nodo.

Z: coordinata Z. [cm]

Spost. rel.: spostamento relativo. Il valore è adimensionale.

Comb.: combinazione.

N.b.: nome breve o compatto della combinazione di carico.

Spostamento inferiore: spostamento in pianta del nodo inferiore.

X: coordinata X. [cm]**Y:** coordinata Y. [cm]**Spostamento superiore:** spostamento in pianta del nodo superiore.**X:** coordinata X. [cm]**Y:** coordinata Y. [cm]**S.V.:** si intende non verificato qualora lo spostamento relativo sia superiore al valore limite espresso nelle preferenze di analisi.

Questo capitolo mostra gli spostamenti estremi per ogni interpiano in ognuna delle combinazioni di carico.

Per spostamenti estremi si intendono i primi 5 spostamenti massimi tra tutti gli interpiani che condividono la stessa quota iniziale e la stessa quota finale.

limite = 0,001333

Nodo inferiore				Nodo superiore		Spost. rel.	Comb.	Spostamento inferiore		Spostamento superiore		S.V.
I.	Pos.			I.	Pos.			X	Y	X	Y	
	X	Y	Z		Z		N.b.					
518	270	389	430	628	641.3	0.015381	SLO 1	-0.005	-0.015	-3.255	-0.016	no
517	0	389	430	627	641.3	0.008176	SLO 1	-0.005	-0.016	-1.733	0.001	no
519	1540	389	430	631	641.3	0.007202	SLO 1	-0.006	-0.005	-1.528	-0.005	no
537	270	755.5	430	569	438.7	0.001907	SLO 1	-0.006	-0.015	-0.022	-0.014	no
502	270	22.5	430	566	438.7	0.001694	SLO 1	-0.004	-0.015	-0.019	-0.016	no
518	270	389	430	628	641.3	0.015381	SLO 2	-0.005	-0.015	-3.255	-0.016	no
517	0	389	430	627	641.3	0.008176	SLO 2	-0.005	-0.016	-1.733	0.001	no
519	1540	389	430	631	641.3	0.007202	SLO 2	-0.006	-0.005	-1.528	-0.005	no
537	270	755.5	430	569	438.7	0.001907	SLO 2	-0.006	-0.015	-0.022	-0.014	no
502	270	22.5	430	566	438.7	0.001694	SLO 2	-0.004	-0.015	-0.019	-0.016	no
518	270	389	430	628	641.3	0.015381	SLO 3	-0.005	-0.015	-3.255	-0.016	no
517	0	389	430	627	641.3	0.008176	SLO 3	-0.005	-0.016	-1.733	0.001	no
519	1540	389	430	631	641.3	0.007202	SLO 3	-0.006	-0.005	-1.528	-0.005	no
537	270	755.5	430	569	438.7	0.001907	SLO 3	-0.006	-0.015	-0.022	-0.014	no
502	270	22.5	430	566	438.7	0.001694	SLO 3	-0.004	-0.015	-0.019	-0.016	no
518	270	389	430	628	641.3	0.015381	SLO 4	-0.005	-0.015	-3.255	-0.016	no
517	0	389	430	627	641.3	0.008176	SLO 4	-0.005	-0.016	-1.733	0.001	no
519	1540	389	430	631	641.3	0.007202	SLO 4	-0.006	-0.005	-1.528	-0.005	no
537	270	755.5	430	569	438.7	0.001907	SLO 4	-0.006	-0.015	-0.022	-0.014	no
502	270	22.5	430	566	438.7	0.001694	SLO 4	-0.004	-0.015	-0.019	-0.016	no
518	270	389	430	628	641.3	0.015643	SLO 5	-0.009	0.039	-3.314	0.042	no
517	0	389	430	627	641.3	0.00765	SLO 5	-0.009	0.036	-1.625	0.057	no
519	1540	389	430	631	641.3	0.007607	SLO 5	-0.01	0.027	-1.617	0.032	no
537	270	755.5	430	569	438.7	0.002081	SLO 5	-0.009	0.039	-0.027	0.04	no
502	270	22.5	430	566	438.7	0.001783	SLO 5	-0.009	0.039	-0.025	0.038	no
518	270	389	430	628	641.3	0.015643	SLO 6	-0.009	0.039	-3.314	0.042	no
517	0	389	430	627	641.3	0.00765	SLO 6	-0.009	0.036	-1.625	0.057	no
519	1540	389	430	631	641.3	0.007607	SLO 6	-0.01	0.027	-1.617	0.032	no
537	270	755.5	430	569	438.7	0.002081	SLO 6	-0.009	0.039	-0.027	0.04	no
502	270	22.5	430	566	438.7	0.001783	SLO 6	-0.009	0.039	-0.025	0.038	no
518	270	389	430	628	641.3	0.015643	SLO 7	-0.009	0.039	-3.314	0.042	no
517	0	389	430	627	641.3	0.00765	SLO 7	-0.009	0.036	-1.625	0.057	no
519	1540	389	430	631	641.3	0.007607	SLO 7	-0.01	0.027	-1.617	0.032	no
537	270	755.5	430	569	438.7	0.002081	SLO 7	-0.009	0.039	-0.027	0.04	no
502	270	22.5	430	566	438.7	0.001783	SLO 7	-0.009	0.039	-0.025	0.038	no
518	270	389	430	628	641.3	0.015643	SLO 8	-0.009	0.039	-3.314	0.042	no
517	0	389	430	627	641.3	0.00765	SLO 8	-0.009	0.036	-1.625	0.057	no
519	1540	389	430	631	641.3	0.007607	SLO 8	-0.01	0.027	-1.617	0.032	no
537	270	755.5	430	569	438.7	0.002081	SLO 8	-0.009	0.039	-0.027	0.04	no
502	270	22.5	430	566	438.7	0.001783	SLO 8	-0.009	0.039	-0.025	0.038	no
518	270	389	430	628	641.3	0.004246	SLO 9	0.007	-0.086	-0.89	-0.092	no
517	0	389	430	627	641.3	0.003235	SLO 9	0.007	-0.084	-0.676	-0.072	no
519	1540	389	430	631	641.3	0.001534	SLO 9	0.005	-0.046	-0.319	-0.054	no
502	270	22.5	430	566	438.7	0.000396	SLO 9	0.011	-0.087	0.007	-0.087	si
537	270	755.5	430	569	438.7	0.00035	SLO 9	0.005	-0.085	0.002	-0.084	si
518	270	389	430	628	641.3	0.004246	SLO 10	0.007	-0.086	-0.89	-0.092	no
517	0	389	430	627	641.3	0.003235	SLO 10	0.007	-0.084	-0.676	-0.072	no
519	1540	389	430	631	641.3	0.001534	SLO 10	0.005	-0.046	-0.319	-0.054	no
502	270	22.5	430	566	438.7	0.000396	SLO 10	0.011	-0.087	0.007	-0.087	si
537	270	755.5	430	569	438.7	0.00035	SLO 10	0.005	-0.085	0.002	-0.084	si
518	270	389	430	628	641.3	0.004246	SLO 11	0.007	-0.086	-0.89	-0.092	no
517	0	389	430	627	641.3	0.003235	SLO 11	0.007	-0.084	-0.676	-0.072	no
519	1540	389	430	631	641.3	0.001534	SLO 11	0.005	-0.046	-0.319	-0.054	no
502	270	22.5	430	566	438.7	0.000396	SLO 11	0.011	-0.087	0.007	-0.087	si
537	270	755.5	430	569	438.7	0.00035	SLO 11	0.005	-0.085	0.002	-0.084	si
518	270	389	430	628	641.3	0.004246	SLO 12	0.007	-0.086	-0.89	-0.092	no
517	0	389	430	627	641.3	0.003235	SLO 12	0.007	-0.084	-0.676	-0.072	no
519	1540	389	430	631	641.3	0.001534	SLO 12	0.005	-0.046	-0.319	-0.054	no
502	270	22.5	430	566	438.7	0.000396	SLO 12	0.011	-0.087	0.007	-0.087	si
537	270	755.5	430	569	438.7	0.00035	SLO 12	0.005	-0.085	0.002	-0.084	si
518	270	389	430	628	641.3	0.005118	SLO 13	-0.006	0.094	-1.087	0.101	no
519	1540	389	430	631	641.3	0.002885	SLO 13	-0.006	0.058	-0.615	0.069	no
517	0	389	430	627	641.3	0.001485	SLO 13	-0.006	0.089	-0.319	0.115	no
537	270	755.5	430	569	438.7	0.000936	SLO 13	-0.006	0.094	-0.014	0.095	si
502	270	22.5	430	566	438.7	0.000714	SLO 13	-0.008	0.095	-0.014	0.093	si
518	270	389	430	628	641.3	0.005118	SLO 14	-0.006	0.094	-1.087	0.101	no
519	1540	389	430	631	641.3	0.002885	SLO 14	-0.006	0.058	-0.615	0.069	no
517	0	389	430	627	641.3	0.001485	SLO 14	-0.006	0.089	-0.319	0.115	no
537	270	755.5	430	569	438.7	0.000936	SLO 14	-0.006	0.094	-0.014	0.095	si
502	270	22.5	430	566	438.7	0.000714	SLO 14	-0.008	0.095	-0.014	0.093	si
518	270	389	430	628	641.3	0.005118	SLO 15	-0.006	0.094	-1.087	0.101	no
519	1540	389	430	631	641.3	0.002885	SLO 15	-0.006	0.058	-0.615	0.069	no
517	0	389	430	627	641.3	0.001485	SLO 15	-0.006	0.089	-0.319	0.115	no
537	270	755.5	430	569	438.7	0.000936	SLO 15	-0.006	0.094	-0.014	0.095	si
502	270	22.5	430	566	438.7	0.000714	SLO 15	-0.008	0.095	-0.014	0.093	si
518	270	389	430	628	641.3	0.005118	SLO 16	-0.006	0.094	-1.087	0.101	no
519	1540	389	430	631	641.3	0.002885	SLO 16	-0.006	0.058	-0.615	0.069	no
517	0	389	430	627	641.3	0.001485	SLO 16	-0.006	0.089	-0.319	0.115	no
537	270	755.5	430	569	438.7	0.000936	SLO 16	-0.006	0.094	-0.014	0.095	si
502	270	22.5	430	566	438.7	0.000714	SLO 16	-0.008	0.095	-0.014	0.093	si
518	270	389	430	628	641.3	0.005038	SLO 17	0.014	-0.093	1.078	-0.099	no
519	1540	389	430	631	641.3	0.00292	SLO 17	0.012	-0.051	0.629	-0.059	no
517	0	389	430	627	641.3	0.001528	SLO 17	0.014	-0.091	0.337	-0.079	no
537	270	755.5	430	569	438.7	0.000828	SLO 17	0.011	-0.091	0.018	-0.091	si
502	270	22.5	430	566	438.7	0.00063	SLO 17	0.017	-0.094	0.023	-0.094	si

Nodo inferiore				Nodo superiore		Spost. rel.	Comb.	Spostamento inferiore		Spostamento superiore		S.V.
I.	Pos.			I.	Pos.			X	Y	X	Y	
	X	Y	Z		Z		N.b.					
518	270	389	430	628	641.3	0.005038	SLO 18	0.014	-0.093	1.078	-0.099	no
519	1540	389	430	631	641.3	0.00292	SLO 18	0.012	-0.051	0.629	-0.059	no
517	0	389	430	627	641.3	0.001528	SLO 18	0.014	-0.091	0.337	-0.079	no
537	270	755.5	430	569	438.7	0.000828	SLO 18	0.011	-0.091	0.018	-0.091	si
502	270	22.5	430	566	438.7	0.00063	SLO 18	0.017	-0.094	0.023	-0.094	si
518	270	389	430	628	641.3	0.005038	SLO 19	0.014	-0.093	1.078	-0.099	no
519	1540	389	430	631	641.3	0.00292	SLO 19	0.012	-0.051	0.629	-0.059	no
517	0	389	430	627	641.3	0.001528	SLO 19	0.014	-0.091	0.337	-0.079	no
537	270	755.5	430	569	438.7	0.000828	SLO 19	0.011	-0.091	0.018	-0.091	si
502	270	22.5	430	566	438.7	0.00063	SLO 19	0.017	-0.094	0.023	-0.094	si
518	270	389	430	628	641.3	0.005038	SLO 20	0.014	-0.093	1.078	-0.099	no
519	1540	389	430	631	641.3	0.00292	SLO 20	0.012	-0.051	0.629	-0.059	no
517	0	389	430	627	641.3	0.001528	SLO 20	0.014	-0.091	0.337	-0.079	no
537	270	755.5	430	569	438.7	0.000828	SLO 20	0.011	-0.091	0.018	-0.091	si
502	270	22.5	430	566	438.7	0.00063	SLO 20	0.017	-0.094	0.023	-0.094	si
518	270	389	430	628	641.3	0.004166	SLO 21	0.001	0.088	0.881	0.094	no
517	0	389	430	627	641.3	0.003283	SLO 21	0.001	0.083	0.694	0.108	no
519	1540	389	430	631	641.3	0.001569	SLO 21	0.001	0.054	0.332	0.064	no
502	270	22.5	430	566	438.7	0.000414	SLO 21	-0.001	0.089	0.002	0.087	si
537	270	755.5	430	569	438.7	0.000321	SLO 21	0	0.087	0.002	0.089	si
518	270	389	430	628	641.3	0.004166	SLO 22	0.001	0.088	0.881	0.094	no
517	0	389	430	627	641.3	0.003283	SLO 22	0.001	0.083	0.694	0.108	no
519	1540	389	430	631	641.3	0.001569	SLO 22	0.001	0.054	0.332	0.064	no
502	270	22.5	430	566	438.7	0.000414	SLO 22	-0.001	0.089	0.002	0.087	si
537	270	755.5	430	569	438.7	0.000321	SLO 22	0	0.087	0.002	0.089	si
518	270	389	430	628	641.3	0.004166	SLO 23	0.001	0.088	0.881	0.094	no
517	0	389	430	627	641.3	0.003283	SLO 23	0.001	0.083	0.694	0.108	no
519	1540	389	430	631	641.3	0.001569	SLO 23	0.001	0.054	0.332	0.064	no
502	270	22.5	430	566	438.7	0.000414	SLO 23	-0.001	0.089	0.002	0.087	si
537	270	755.5	430	569	438.7	0.000321	SLO 23	0	0.087	0.002	0.089	si
518	270	389	430	628	641.3	0.004166	SLO 24	0.001	0.088	0.881	0.094	no
517	0	389	430	627	641.3	0.003283	SLO 24	0.001	0.083	0.694	0.108	no
519	1540	389	430	631	641.3	0.001569	SLO 24	0.001	0.054	0.332	0.064	no
502	270	22.5	430	566	438.7	0.000414	SLO 24	-0.001	0.089	0.002	0.087	si
537	270	755.5	430	569	438.7	0.000321	SLO 24	0	0.087	0.002	0.089	si
518	270	389	430	628	641.3	0.015563	SLO 25	0.017	-0.037	3.305	-0.039	no
517	0	389	430	627	641.3	0.007696	SLO 25	0.017	-0.038	1.643	-0.022	no
519	1540	389	430	631	641.3	0.007642	SLO 25	0.016	-0.019	1.63	-0.022	no
537	270	755.5	430	569	438.7	0.001989	SLO 25	0.014	-0.036	0.032	-0.035	no
502	270	22.5	430	566	438.7	0.00173	SLO 25	0.019	-0.038	0.034	-0.038	no
518	270	389	430	628	641.3	0.015563	SLO 26	0.017	-0.037	3.305	-0.039	no
517	0	389	430	627	641.3	0.007696	SLO 26	0.017	-0.038	1.643	-0.022	no
519	1540	389	430	631	641.3	0.007642	SLO 26	0.016	-0.019	1.63	-0.022	no
537	270	755.5	430	569	438.7	0.001989	SLO 26	0.014	-0.036	0.032	-0.035	no
502	270	22.5	430	566	438.7	0.00173	SLO 26	0.019	-0.038	0.034	-0.038	no
518	270	389	430	628	641.3	0.015563	SLO 27	0.017	-0.037	3.305	-0.039	no
517	0	389	430	627	641.3	0.007696	SLO 27	0.017	-0.038	1.643	-0.022	no
519	1540	389	430	631	641.3	0.007642	SLO 27	0.016	-0.019	1.63	-0.022	no
537	270	755.5	430	569	438.7	0.001989	SLO 27	0.014	-0.036	0.032	-0.035	no
502	270	22.5	430	566	438.7	0.00173	SLO 27	0.019	-0.038	0.034	-0.038	no
518	270	389	430	628	641.3	0.015563	SLO 28	0.017	-0.037	3.305	-0.039	no
517	0	389	430	627	641.3	0.007696	SLO 28	0.017	-0.038	1.643	-0.022	no
519	1540	389	430	631	641.3	0.007642	SLO 28	0.016	-0.019	1.63	-0.022	no
537	270	755.5	430	569	438.7	0.001989	SLO 28	0.014	-0.036	0.032	-0.035	no
502	270	22.5	430	566	438.7	0.00173	SLO 28	0.019	-0.038	0.034	-0.038	no
518	270	389	430	628	641.3	0.015301	SLO 29	0.013	0.017	3.246	0.019	no
517	0	389	430	627	641.3	0.008223	SLO 29	0.013	0.014	1.75	0.034	no
519	1540	389	430	631	641.3	0.007237	SLO 29	0.012	0.012	1.541	0.015	no
537	270	755.5	430	569	438.7	0.001821	SLO 29	0.011	0.017	0.027	0.018	no
502	270	22.5	430	566	438.7	0.00165	SLO 29	0.013	0.017	0.028	0.016	no
518	270	389	430	628	641.3	0.015301	SLO 30	0.013	0.017	3.246	0.019	no
517	0	389	430	627	641.3	0.008223	SLO 30	0.013	0.014	1.75	0.034	no
519	1540	389	430	631	641.3	0.007237	SLO 30	0.012	0.012	1.541	0.015	no
537	270	755.5	430	569	438.7	0.001821	SLO 30	0.011	0.017	0.027	0.018	no
502	270	22.5	430	566	438.7	0.00165	SLO 30	0.013	0.017	0.028	0.016	no
518	270	389	430	628	641.3	0.015301	SLO 31	0.013	0.017	3.246	0.019	no
517	0	389	430	627	641.3	0.008223	SLO 31	0.013	0.014	1.75	0.034	no
519	1540	389	430	631	641.3	0.007237	SLO 31	0.012	0.012	1.541	0.015	no
537	270	755.5	430	569	438.7	0.001821	SLO 31	0.011	0.017	0.027	0.018	no
502	270	22.5	430	566	438.7	0.00165	SLO 31	0.013	0.017	0.028	0.016	no
518	270	389	430	628	641.3	0.015301	SLO 32	0.013	0.017	3.246	0.019	no
517	0	389	430	627	641.3	0.008223	SLO 32	0.013	0.014	1.75	0.034	no
519	1540	389	430	631	641.3	0.007237	SLO 32	0.012	0.012	1.541	0.015	no
537	270	755.5	430	569	438.7	0.001821	SLO 32	0.011	0.017	0.027	0.018	no
502	270	22.5	430	566	438.7	0.00165	SLO 32	0.013	0.017	0.028	0.016	no

8.5 Verifica effetti secondo ordine

Quota inf.: quota inferiore esprimibile come livello, falda, piano orizzontale alla Z specificata, espressa con notazione breve. esprimibile come livello, falda, piano orizzontale alla Z specificata. [cm]

Quota sup.: quota superiore esprimibile come livello, falda, piano orizzontale alla Z specificata, espressa con notazione breve. esprimibile come livello, falda, piano orizzontale alla Z specificata. [cm]

Comb.: combinazione.

N.b.: nome breve o compatto della combinazione di carico.

Carico verticale: carico verticale. [daN]

Spostamento: spostamento medio di interpiano. [cm]

Forza orizzontale totale: forza orizzontale totale. [daN]

Altezza del piano: altezza del piano. [cm]

Theta: coefficiente Theta formula [7.3.3] § 7.3.1. Il valore è adimensionale.

Quota inf.	Quota sup.	Comb.	Carico verticale	Spostamento	Forza orizzontale totale	Altezza del piano	Theta
		N.b.					

Quota inf.	Quota sup.	Comb.	Carico verticale	Spostamento	Forza orizzontale totale	Altezza del piano	Theta
		N.b.					
L1	L2	SLV 1	67430	0.09	12990	480	0.001
L1	L2	SLV 2	67430	0.09	12990	480	0.001
L1	L2	SLV 3	67430	0.09	12990	480	0.001
L1	L2	SLV 4	67430	0.09	12990	480	0.001
L1	L2	SLV 5	67731	0.184	13897	480	0.002
L1	L2	SLV 6	67731	0.184	13897	480	0.002
L1	L2	SLV 7	67731	0.184	13897	480	0.002
L1	L2	SLV 8	67731	0.184	13897	480	0.002
L1	L2	SLV 9	67267	0.362	17611	480	0.003
L1	L2	SLV 10	67267	0.362	17611	480	0.003
L1	L2	SLV 11	67267	0.362	17611	480	0.003
L1	L2	SLV 12	67267	0.362	17611	480	0.003
L1	L2	SLV 13	68270	0.398	18290	480	0.003
L1	L2	SLV 14	68270	0.398	18290	480	0.003
L1	L2	SLV 15	68270	0.398	18290	480	0.003
L1	L2	SLV 16	68270	0.398	18290	480	0.003
L1	L2	SLV 17	67428	0.395	18290	480	0.003
L1	L2	SLV 18	67428	0.395	18290	480	0.003
L1	L2	SLV 19	67428	0.395	18290	480	0.003
L1	L2	SLV 20	67428	0.395	18290	480	0.003
L1	L2	SLV 21	68431	0.366	17611	480	0.003
L1	L2	SLV 22	68431	0.366	17611	480	0.003
L1	L2	SLV 23	68431	0.366	17611	480	0.003
L1	L2	SLV 24	68431	0.366	17611	480	0.003
L1	L2	SLV 25	67967	0.184	13897	480	0.002
L1	L2	SLV 26	67967	0.184	13897	480	0.002
L1	L2	SLV 27	67967	0.184	13897	480	0.002
L1	L2	SLV 28	67967	0.184	13897	480	0.002
L1	L2	SLV 29	68268	0.098	12990	480	0.001
L1	L2	SLV 30	68268	0.098	12990	480	0.001
L1	L2	SLV 31	68268	0.098	12990	480	0.001
L1	L2	SLV 32	68268	0.098	12990	480	0.001

8.6 Rigidezze di interpiano

Quota inf.: quota inferiore dell'interpiano per il quale è stata valutata la rigidezza relativa. esprimibile come livello, falda, piano orizzontale alla Z specificata. [cm]

Quota sup.: quota superiore dell'interpiano per il quale è stata valutata la rigidezza relativa. esprimibile come livello, falda, piano orizzontale alla Z specificata. [cm]

KUx: rigidezza relativa alla traslazione in direzione globale X. [daN/cm]

KUy: rigidezza relativa alla traslazione in direzione globale Y. [daN/cm]

Quota inf.	Quota sup.	KUx	KUy
L1	L2	163472	180046

8.7 Tagli ai livelli

Livello: livello rispetto a cui è calcolato il taglio.

Nome: nome completo del livello.

Cont.: Contesto nel quale viene valutato il taglio.

N.br.: nome breve della condizione o combinazione di carico.

Totale: totale del taglio al livello.

F: forza del taglio. [daN]

X: componente lungo l'asse X globale. [daN]

Y: componente lungo l'asse Y globale. [daN]

Z: componente lungo l'asse Z globale. [daN]

Aste verticali: contributo al taglio totale dato dalle aste verticali.

F: forza del taglio. [daN]

X: componente lungo l'asse X globale. [daN]

Y: componente lungo l'asse Y globale. [daN]

Z: componente lungo l'asse Z globale. [daN]

Pareti: contributo al taglio totale dato dalle pareti e piastre generiche verticali.

F: forza del taglio. [daN]

X: componente lungo l'asse X globale. [daN]

Y: componente lungo l'asse Y globale. [daN]

Z: componente lungo l'asse Z globale. [daN]

Livello	Cont.	Totale			Aste verticali			Pareti		
Nome	N.br.	X	Y	Z	X	Y	Z	X	Y	Z
Fondazione	Pesi	0	0	-253576	0	0	0	0	0	-253576
Fondazione	Port.	0	0	-14546	0	0	0	0	0	-14546
Fondazione	Variabile C	0	0	-5991	0	0	0	0	0	-5991
Fondazione	Neve	0	0	-6845	0	0	0	0	0	-6845
Fondazione	X SLV	61295	-290	-650	0	0	0	61295	-290	-650
Fondazione	Y SLV	972	51129	2812	0	0	0	972	51129	2812
Fondazione	X SLD	27181	-136	-302	0	0	0	27181	-136	-302
Fondazione	Y SLD	462	22269	1250	0	0	0	462	22269	1250
Fondazione	X SLO	28882	-184	-408	0	0	0	28882	-184	-408
Fondazione	Y SLO	593	26841	1560	0	0	0	593	26841	1560
Fondazione	R Ux	1	0	0	0	0	0	1	0	0
Fondazione	R Uy	0	1	0	0	0	0	0	1	0
Fondazione	R Rz	0	0	0	0	0	0	0	0	0
Fondazione	SLU 1	0	0	-265213	0	0	0	0	0	-265213
Fondazione	SLU 2	0	0	-275480	0	0	0	0	0	-275480
Fondazione	SLU 3	0	0	-281770	0	0	0	0	0	-281770

Livello Nome	Cont. N.br.	Totale			Aste verticali			Pareti		
		X	Y	Z	X	Y	Z	X	Y	Z
Fondazione	SLU 4	0	0	-274199	0	0	0	0	0	-274199
Fondazione	SLU 5	0	0	-279333	0	0	0	0	0	-279333
Fondazione	SLU 6	0	0	-275395	0	0	0	0	0	-275395
Fondazione	SLU 7	0	0	-285662	0	0	0	0	0	-285662
Fondazione	SLU 8	0	0	-291952	0	0	0	0	0	-291952
Fondazione	SLU 9	0	0	-284381	0	0	0	0	0	-284381
Fondazione	SLU 10	0	0	-289515	0	0	0	0	0	-289515
Fondazione	SLU 11	0	0	-341286	0	0	0	0	0	-341286
Fondazione	SLU 12	0	0	-351553	0	0	0	0	0	-351553
Fondazione	SLU 13	0	0	-357843	0	0	0	0	0	-357843
Fondazione	SLU 14	0	0	-350272	0	0	0	0	0	-350272
Fondazione	SLU 15	0	0	-355405	0	0	0	0	0	-355405
Fondazione	SLU 16	0	0	-351468	0	0	0	0	0	-351468
Fondazione	SLU 17	0	0	-361735	0	0	0	0	0	-361735
Fondazione	SLU 18	0	0	-368025	0	0	0	0	0	-368025
Fondazione	SLU 19	0	0	-360454	0	0	0	0	0	-360454
Fondazione	SLU 20	0	0	-365588	0	0	0	0	0	-365588
Fondazione	SLE RA 1	0	0	-268122	0	0	0	0	0	-268122
Fondazione	SLE RA 2	0	0	-274967	0	0	0	0	0	-274967
Fondazione	SLE RA 3	0	0	-279160	0	0	0	0	0	-279160
Fondazione	SLE RA 4	0	0	-274113	0	0	0	0	0	-274113
Fondazione	SLE RA 5	0	0	-277535	0	0	0	0	0	-277535
Fondazione	SLE FR 1	0	0	-268122	0	0	0	0	0	-268122
Fondazione	SLE FR 2	0	0	-269491	0	0	0	0	0	-269491
Fondazione	SLE FR 3	0	0	-273086	0	0	0	0	0	-273086
Fondazione	SLE FR 4	0	0	-272316	0	0	0	0	0	-272316
Fondazione	SLE QP 1	0	0	-268122	0	0	0	0	0	-268122
Fondazione	SLE QP 2	0	0	-271717	0	0	0	0	0	-271717
Fondazione	SLO 1	-29060	-7868	-271776	0	0	0	-29060	-7868	-271776
Fondazione	SLO 2	-29060	-7868	-271776	0	0	0	-29060	-7868	-271776
Fondazione	SLO 3	-29060	-7868	-271776	0	0	0	-29060	-7868	-271776
Fondazione	SLO 4	-29060	-7868	-271776	0	0	0	-29060	-7868	-271776
Fondazione	SLO 5	-28704	8236	-270840	0	0	0	-28704	8236	-270840
Fondazione	SLO 6	-28704	8236	-270840	0	0	0	-28704	8236	-270840
Fondazione	SLO 7	-28704	8236	-270840	0	0	0	-28704	8236	-270840
Fondazione	SLO 8	-28704	8236	-270840	0	0	0	-28704	8236	-270840
Fondazione	SLO 9	-9258	-26786	-273154	0	0	0	-9258	-26786	-273154
Fondazione	SLO 10	-9258	-26786	-273154	0	0	0	-9258	-26786	-273154
Fondazione	SLO 11	-9258	-26786	-273154	0	0	0	-9258	-26786	-273154
Fondazione	SLO 12	-9258	-26786	-273154	0	0	0	-9258	-26786	-273154
Fondazione	SLO 13	-8071	26896	-270034	0	0	0	-8071	26896	-270034
Fondazione	SLO 14	-8071	26896	-270034	0	0	0	-8071	26896	-270034
Fondazione	SLO 15	-8071	26896	-270034	0	0	0	-8071	26896	-270034
Fondazione	SLO 16	-8071	26896	-270034	0	0	0	-8071	26896	-270034
Fondazione	SLO 17	8071	-26896	-273399	0	0	0	8071	-26896	-273399
Fondazione	SLO 18	8071	-26896	-273399	0	0	0	8071	-26896	-273399
Fondazione	SLO 19	8071	-26896	-273399	0	0	0	8071	-26896	-273399
Fondazione	SLO 20	8071	-26896	-273399	0	0	0	8071	-26896	-273399
Fondazione	SLO 21	9258	26786	-270279	0	0	0	9258	26786	-270279
Fondazione	SLO 22	9258	26786	-270279	0	0	0	9258	26786	-270279
Fondazione	SLO 23	9258	26786	-270279	0	0	0	9258	26786	-270279
Fondazione	SLO 24	9258	26786	-270279	0	0	0	9258	26786	-270279
Fondazione	SLO 25	28704	-8236	-272593	0	0	0	28704	-8236	-272593
Fondazione	SLO 26	28704	-8236	-272593	0	0	0	28704	-8236	-272593
Fondazione	SLO 27	28704	-8236	-272593	0	0	0	28704	-8236	-272593
Fondazione	SLO 28	28704	-8236	-272593	0	0	0	28704	-8236	-272593
Fondazione	SLO 29	29060	7868	-271657	0	0	0	29060	7868	-271657
Fondazione	SLO 30	29060	7868	-271657	0	0	0	29060	7868	-271657
Fondazione	SLO 31	29060	7868	-271657	0	0	0	29060	7868	-271657
Fondazione	SLO 32	29060	7868	-271657	0	0	0	29060	7868	-271657
Fondazione	SLD 1	-27320	-6545	-271790	0	0	0	-27320	-6545	-271790
Fondazione	SLD 2	-27320	-6545	-271790	0	0	0	-27320	-6545	-271790
Fondazione	SLD 3	-27320	-6545	-271790	0	0	0	-27320	-6545	-271790
Fondazione	SLD 4	-27320	-6545	-271790	0	0	0	-27320	-6545	-271790
Fondazione	SLD 5	-27042	6817	-271040	0	0	0	-27042	6817	-271040
Fondazione	SLD 6	-27042	6817	-271040	0	0	0	-27042	6817	-271040
Fondazione	SLD 7	-27042	6817	-271040	0	0	0	-27042	6817	-271040
Fondazione	SLD 8	-27042	6817	-271040	0	0	0	-27042	6817	-271040
Fondazione	SLD 9	-8616	-22228	-272876	0	0	0	-8616	-22228	-272876
Fondazione	SLD 10	-8616	-22228	-272876	0	0	0	-8616	-22228	-272876
Fondazione	SLD 11	-8616	-22228	-272876	0	0	0	-8616	-22228	-272876
Fondazione	SLD 12	-8616	-22228	-272876	0	0	0	-8616	-22228	-272876
Fondazione	SLD 13	-7692	22310	-270376	0	0	0	-7692	22310	-270376
Fondazione	SLD 14	-7692	22310	-270376	0	0	0	-7692	22310	-270376
Fondazione	SLD 15	-7692	22310	-270376	0	0	0	-7692	22310	-270376
Fondazione	SLD 16	-7692	22310	-270376	0	0	0	-7692	22310	-270376
Fondazione	SLD 17	7692	-22310	-273057	0	0	0	7692	-22310	-273057
Fondazione	SLD 18	7692	-22310	-273057	0	0	0	7692	-22310	-273057
Fondazione	SLD 19	7692	-22310	-273057	0	0	0	7692	-22310	-273057
Fondazione	SLD 20	7692	-22310	-273057	0	0	0	7692	-22310	-273057
Fondazione	SLD 21	8616	22228	-270557	0	0	0	8616	22228	-270557
Fondazione	SLD 22	8616	22228	-270557	0	0	0	8616	22228	-270557
Fondazione	SLD 23	8616	22228	-270557	0	0	0	8616	22228	-270557
Fondazione	SLD 24	8616	22228	-270557	0	0	0	8616	22228	-270557
Fondazione	SLD 25	27042	-6817	-272393	0	0	0	27042	-6817	-272393
Fondazione	SLD 26	27042	-6817	-272393	0	0	0	27042	-6817	-272393
Fondazione	SLD 27	27042	-6817	-272393	0	0	0	27042	-6817	-272393
Fondazione	SLD 28	27042	-6817	-272393	0	0	0	27042	-6817	-272393
Fondazione	SLD 29	27320	6545	-271643	0	0	0	27320	6545	-271643
Fondazione	SLD 30	27320	6545	-271643	0	0	0	27320	6545	-271643
Fondazione	SLD 31	27320	6545	-271643	0	0	0	27320	6545	-271643
Fondazione	SLD 32	27320	6545	-271643	0	0	0	27320	6545	-271643
Fondazione	SLV 1	-61586	-15048	-271910	0	0	0	-61586	-15048	-271910
Fondazione	SLV 2	-61586	-15048	-271910	0	0	0	-61586	-15048	-271910
Fondazione	SLV 3	-61586	-15048	-271910	0	0	0	-61586	-15048	-271910
Fondazione	SLV 4	-61586	-15048	-271910	0	0	0	-61586	-15048	-271910
Fondazione	SLV 5	-61003	15629	-270223	0	0	0	-61003	15629	-270223
Fondazione	SLV 6	-61003	15629	-270223	0	0	0	-61003	15629	-270223
Fondazione	SLV 7	-61003	15629	-270223	0	0	0	-61003	15629	-270223

Livello Nome	Cont. N.br.	Totale			Aste verticali			Pareti		
		X	Y	Z	X	Y	Z	X	Y	Z
Fondazione	SLV 8	-61003	15629	-270223	0	0	0	-61003	15629	-270223
Fondazione	SLV 9	-19360	-51042	-274333	0	0	0	-19360	-51042	-274333
Fondazione	SLV 10	-19360	-51042	-274333	0	0	0	-19360	-51042	-274333
Fondazione	SLV 11	-19360	-51042	-274333	0	0	0	-19360	-51042	-274333
Fondazione	SLV 12	-19360	-51042	-274333	0	0	0	-19360	-51042	-274333
Fondazione	SLV 13	-17417	51216	-268710	0	0	0	-17417	51216	-268710
Fondazione	SLV 14	-17417	51216	-268710	0	0	0	-17417	51216	-268710
Fondazione	SLV 15	-17417	51216	-268710	0	0	0	-17417	51216	-268710
Fondazione	SLV 16	-17417	51216	-268710	0	0	0	-17417	51216	-268710
Fondazione	SLV 17	17417	-51216	-274723	0	0	0	17417	-51216	-274723
Fondazione	SLV 18	17417	-51216	-274723	0	0	0	17417	-51216	-274723
Fondazione	SLV 19	17417	-51216	-274723	0	0	0	17417	-51216	-274723
Fondazione	SLV 20	17417	-51216	-274723	0	0	0	17417	-51216	-274723
Fondazione	SLV 21	19360	51042	-269100	0	0	0	19360	51042	-269100
Fondazione	SLV 22	19360	51042	-269100	0	0	0	19360	51042	-269100
Fondazione	SLV 23	19360	51042	-269100	0	0	0	19360	51042	-269100
Fondazione	SLV 24	19360	51042	-269100	0	0	0	19360	51042	-269100
Fondazione	SLV 25	61003	-15629	-273210	0	0	0	61003	-15629	-273210
Fondazione	SLV 26	61003	-15629	-273210	0	0	0	61003	-15629	-273210
Fondazione	SLV 27	61003	-15629	-273210	0	0	0	61003	-15629	-273210
Fondazione	SLV 28	61003	-15629	-273210	0	0	0	61003	-15629	-273210
Fondazione	SLV 29	61586	15048	-271523	0	0	0	61586	15048	-271523
Fondazione	SLV 30	61586	15048	-271523	0	0	0	61586	15048	-271523
Fondazione	SLV 31	61586	15048	-271523	0	0	0	61586	15048	-271523
Fondazione	SLV 32	61586	15048	-271523	0	0	0	61586	15048	-271523
Fondazione	CRTFP Ux+	1	0	0	0	0	0	1	0	0
Fondazione	CRTFP Ux-	-1	0	0	0	0	0	-1	0	0
Fondazione	CRTFP Uy+	0	1	0	0	0	0	0	1	0
Fondazione	CRTFP Uy-	0	-1	0	0	0	0	0	-1	0
Fondazione	CRTFP Rz+	0	0	0	0	0	0	0	0	0
Fondazione	CRTFP Rz-	0	0	0	0	0	0	0	0	0
Piano 1	Pesi	0	0	-30161	0	0	0	0	0	-22879
Piano 1	Port.	0	0	-10536	0	0	0	0	0	-3940
Piano 1	Variabile C	0	0	0	0	0	0	0	0	0
Piano 1	Neve	0	0	-6585	0	0	0	0	0	-2462
Piano 1	X SLV	4678	169	-762	0	0	0	3569	169	-444
Piano 1	Y SLV	-68	9035	-71	0	0	0	-68	6046	-71
Piano 1	X SLD	1918	78	-350	0	0	0	1478	78	-205
Piano 1	Y SLD	-30	4140	-32	0	0	0	-30	2778	-32
Piano 1	X SLO	2280	76	-443	0	0	0	1759	76	-269
Piano 1	Y SLO	-37	5085	-41	0	0	0	-38	3415	-41
Piano 1	R Ux	0	0	0	0	0	0	0	0	0
Piano 1	R Uy	0	0	0	0	0	0	0	0	0
Piano 1	R Rz	0	0	0	0	0	0	0	0	0
Piano 1	SLU 1	0	0	-38591	0	0	0	0	0	-26031
Piano 1	SLU 2	0	0	-48469	0	0	0	0	0	-29725
Piano 1	SLU 3	0	0	-48469	0	0	0	0	0	-29725
Piano 1	SLU 4	0	0	-38591	0	0	0	0	0	-26031
Piano 1	SLU 5	0	0	-43530	0	0	0	0	0	-27878
Piano 1	SLU 6	0	0	-45966	0	0	0	0	0	-28789
Piano 1	SLU 7	0	0	-55844	0	0	0	0	0	-32483
Piano 1	SLU 8	0	0	-55844	0	0	0	0	0	-32483
Piano 1	SLU 9	0	0	-45966	0	0	0	0	0	-28789
Piano 1	SLU 10	0	0	-50905	0	0	0	0	0	-30636
Piano 1	SLU 11	0	0	-47639	0	0	0	0	0	-32895
Piano 1	SLU 12	0	0	-57517	0	0	0	0	0	-36588
Piano 1	SLU 13	0	0	-57517	0	0	0	0	0	-36588
Piano 1	SLU 14	0	0	-47639	0	0	0	0	0	-32895
Piano 1	SLU 15	0	0	-52578	0	0	0	0	0	-34741
Piano 1	SLU 16	0	0	-55015	0	0	0	0	0	-35653
Piano 1	SLU 17	0	0	-64893	0	0	0	0	0	-39346
Piano 1	SLU 18	0	0	-64893	0	0	0	0	0	-39346
Piano 1	SLU 19	0	0	-55015	0	0	0	0	0	-35653
Piano 1	SLU 20	0	0	-59954	0	0	0	0	0	-37499
Piano 1	SLE RA 1	0	0	-40698	0	0	0	0	0	-26819
Piano 1	SLE RA 2	0	0	-47283	0	0	0	0	0	-29281
Piano 1	SLE RA 3	0	0	-47283	0	0	0	0	0	-29281
Piano 1	SLE RA 4	0	0	-40698	0	0	0	0	0	-26819
Piano 1	SLE RA 5	0	0	-43991	0	0	0	0	0	-28050
Piano 1	SLE FR 1	0	0	-40698	0	0	0	0	0	-26819
Piano 1	SLE FR 2	0	0	-42015	0	0	0	0	0	-27311
Piano 1	SLE FR 3	0	0	-42015	0	0	0	0	0	-27311
Piano 1	SLE FR 4	0	0	-40698	0	0	0	0	0	-26819
Piano 1	SLE QP 1	0	0	-40698	0	0	0	0	0	-26819
Piano 1	SLE QP 2	0	0	-40698	0	0	0	0	0	-26819
Piano 1	SLO 1	-2269	-1601	-40243	0	0	0	-1748	-1100	-26538
Piano 1	SLO 2	-2269	-1601	-40243	0	0	0	-1748	-1100	-26538
Piano 1	SLO 3	-2269	-1601	-40243	0	0	0	-1748	-1100	-26538
Piano 1	SLO 4	-2269	-1601	-40243	0	0	0	-1748	-1100	-26538
Piano 1	SLO 5	-2291	1449	-40267	0	0	0	-1770	948	-26562
Piano 1	SLO 6	-2291	1449	-40267	0	0	0	-1770	948	-26562
Piano 1	SLO 7	-2291	1449	-40267	0	0	0	-1770	948	-26562
Piano 1	SLO 8	-2291	1449	-40267	0	0	0	-1770	948	-26562
Piano 1	SLO 9	-647	-5108	-40525	0	0	0	-490	-3437	-26698
Piano 1	SLO 10	-647	-5108	-40525	0	0	0	-490	-3437	-26698
Piano 1	SLO 11	-647	-5108	-40525	0	0	0	-490	-3437	-26698
Piano 1	SLO 12	-647	-5108	-40525	0	0	0	-490	-3437	-26698
Piano 1	SLO 13	-721	5062	-40606	0	0	0	-565	3392	-26779
Piano 1	SLO 14	-721	5062	-40606	0	0	0	-565	3392	-26779
Piano 1	SLO 15	-721	5062	-40606	0	0	0	-565	3392	-26779
Piano 1	SLO 16	-721	5062	-40606	0	0	0	-565	3392	-26779
Piano 1	SLO 17	721	-5062	-40790	0	0	0	565	-3392	-26859
Piano 1	SLO 18	721	-5062	-40790	0	0	0	565	-3392	-26859
Piano 1	SLO 19	721	-5062	-40790	0	0	0	565	-3392	-26859
Piano 1	SLO 20	721	-5062	-40790	0	0	0	565	-3392	-26859
Piano 1	SLO 21	647	5108	-40871	0	0	0	490	3437	-26940
Piano 1	SLO 22	647	5108	-40871	0	0	0	490	3437	-26940
Piano 1	SLO 23	647	5108	-40871	0	0	0	490	3437	-26940
Piano 1	SLO 24	647	5108	-40871	0	0	0	490	3437	-26940

Livello Nome	Cont. N.br.	Totale			Aste verticali			Pareti		
		X	Y	Z	X	Y	Z	X	Y	Z
Piano 1	SLO 25	2291	-1449	-41128	0	0	0	1770	-948	-27076
Piano 1	SLO 26	2291	-1449	-41128	0	0	0	1770	-948	-27076
Piano 1	SLO 27	2291	-1449	-41128	0	0	0	1770	-948	-27076
Piano 1	SLO 28	2291	-1449	-41128	0	0	0	1770	-948	-27076
Piano 1	SLO 29	2269	1601	-41153	0	0	0	1748	1100	-27100
Piano 1	SLO 30	2269	1601	-41153	0	0	0	1748	1100	-27100
Piano 1	SLO 31	2269	1601	-41153	0	0	0	1748	1100	-27100
Piano 1	SLO 32	2269	1601	-41153	0	0	0	1748	1100	-27100
Piano 1	SLD 1	-1909	-1320	-40338	0	0	0	-1469	-911	-26604
Piano 1	SLD 2	-1909	-1320	-40338	0	0	0	-1469	-911	-26604
Piano 1	SLD 3	-1909	-1320	-40338	0	0	0	-1469	-911	-26604
Piano 1	SLD 4	-1909	-1320	-40338	0	0	0	-1469	-911	-26604
Piano 1	SLD 5	-1927	1164	-40358	0	0	0	-1487	755	-26623
Piano 1	SLD 6	-1927	1164	-40358	0	0	0	-1487	755	-26623
Piano 1	SLD 7	-1927	1164	-40358	0	0	0	-1487	755	-26623
Piano 1	SLD 8	-1927	1164	-40358	0	0	0	-1487	755	-26623
Piano 1	SLD 9	-545	-4163	-40561	0	0	0	-413	-2801	-26725
Piano 1	SLD 10	-545	-4163	-40561	0	0	0	-413	-2801	-26725
Piano 1	SLD 11	-545	-4163	-40561	0	0	0	-413	-2801	-26725
Piano 1	SLD 12	-545	-4163	-40561	0	0	0	-413	-2801	-26725
Piano 1	SLD 13	-606	4116	-40625	0	0	0	-474	2754	-26789
Piano 1	SLD 14	-606	4116	-40625	0	0	0	-474	2754	-26789
Piano 1	SLD 15	-606	4116	-40625	0	0	0	-474	2754	-26789
Piano 1	SLD 16	-606	4116	-40625	0	0	0	-474	2754	-26789
Piano 1	SLD 17	606	-4116	-40771	0	0	0	474	-2754	-26849
Piano 1	SLD 18	606	-4116	-40771	0	0	0	474	-2754	-26849
Piano 1	SLD 19	606	-4116	-40771	0	0	0	474	-2754	-26849
Piano 1	SLD 20	606	-4116	-40771	0	0	0	474	-2754	-26849
Piano 1	SLD 21	545	4163	-40835	0	0	0	413	2801	-26912
Piano 1	SLD 22	545	4163	-40835	0	0	0	413	2801	-26912
Piano 1	SLD 23	545	4163	-40835	0	0	0	413	2801	-26912
Piano 1	SLD 24	545	4163	-40835	0	0	0	413	2801	-26912
Piano 1	SLD 25	1927	-1164	-41038	0	0	0	1487	-755	-27015
Piano 1	SLD 26	1927	-1164	-41038	0	0	0	1487	-755	-27015
Piano 1	SLD 27	1927	-1164	-41038	0	0	0	1487	-755	-27015
Piano 1	SLD 28	1927	-1164	-41038	0	0	0	1487	-755	-27015
Piano 1	SLD 29	1909	1320	-41057	0	0	0	1469	911	-27034
Piano 1	SLD 30	1909	1320	-41057	0	0	0	1469	911	-27034
Piano 1	SLD 31	1909	1320	-41057	0	0	0	1469	911	-27034
Piano 1	SLD 32	1909	1320	-41057	0	0	0	1469	911	-27034
Piano 1	SLV 1	-4658	-2880	-39915	0	0	0	-3549	-1983	-26354
Piano 1	SLV 2	-4658	-2880	-39915	0	0	0	-3549	-1983	-26354
Piano 1	SLV 3	-4658	-2880	-39915	0	0	0	-3549	-1983	-26354
Piano 1	SLV 4	-4658	-2880	-39915	0	0	0	-3549	-1983	-26354
Piano 1	SLV 5	-4698	2541	-39957	0	0	0	-3590	1645	-26397
Piano 1	SLV 6	-4698	2541	-39957	0	0	0	-3590	1645	-26397
Piano 1	SLV 7	-4698	2541	-39957	0	0	0	-3590	1645	-26397
Piano 1	SLV 8	-4698	2541	-39957	0	0	0	-3590	1645	-26397
Piano 1	SLV 9	-1336	-9086	-40399	0	0	0	-1003	-6097	-26615
Piano 1	SLV 10	-1336	-9086	-40399	0	0	0	-1003	-6097	-26615
Piano 1	SLV 11	-1336	-9086	-40399	0	0	0	-1003	-6097	-26615
Piano 1	SLV 12	-1336	-9086	-40399	0	0	0	-1003	-6097	-26615
Piano 1	SLV 13	-1471	8984	-40540	0	0	0	-1139	5995	-26757
Piano 1	SLV 14	-1471	8984	-40540	0	0	0	-1139	5995	-26757
Piano 1	SLV 15	-1471	8984	-40540	0	0	0	-1139	5995	-26757
Piano 1	SLV 16	-1471	8984	-40540	0	0	0	-1139	5995	-26757
Piano 1	SLV 17	1471	-8984	-40856	0	0	0	1139	-5995	-26881
Piano 1	SLV 18	1471	-8984	-40856	0	0	0	1139	-5995	-26881
Piano 1	SLV 19	1471	-8984	-40856	0	0	0	1139	-5995	-26881
Piano 1	SLV 20	1471	-8984	-40856	0	0	0	1139	-5995	-26881
Piano 1	SLV 21	1336	9086	-40997	0	0	0	1003	6097	-27023
Piano 1	SLV 22	1336	9086	-40997	0	0	0	1003	6097	-27023
Piano 1	SLV 23	1336	9086	-40997	0	0	0	1003	6097	-27023
Piano 1	SLV 24	1336	9086	-40997	0	0	0	1003	6097	-27023
Piano 1	SLV 25	4698	-2541	-41438	0	0	0	3590	-1645	-27241
Piano 1	SLV 26	4698	-2541	-41438	0	0	0	3590	-1645	-27241
Piano 1	SLV 27	4698	-2541	-41438	0	0	0	3590	-1645	-27241
Piano 1	SLV 28	4698	-2541	-41438	0	0	0	3590	-1645	-27241
Piano 1	SLV 29	4658	2880	-41481	0	0	0	3549	1983	-27284
Piano 1	SLV 30	4658	2880	-41481	0	0	0	3549	1983	-27284
Piano 1	SLV 31	4658	2880	-41481	0	0	0	3549	1983	-27284
Piano 1	SLV 32	4658	2880	-41481	0	0	0	3549	1983	-27284
Piano 1	CRTFP Ux+	0	0	0	0	0	0	0	0	0
Piano 1	CRTFP Ux-	0	0	0	0	0	0	0	0	0
Piano 1	CRTFP Uy+	0	0	0	0	0	0	0	0	0
Piano 1	CRTFP Uy-	0	0	0	0	0	0	0	0	0
Piano 1	CRTFP Rz+	0	0	0	0	0	0	0	0	0
Piano 1	CRTFP Rz-	0	0	0	0	0	0	0	0	0

8.8 Risposta modale

Modo: identificativo del modo di vibrare.

Periodo: periodo. [s]

Massa X: massa partecipante in direzione globale X. Il valore è adimensionale.

Massa Y: massa partecipante in direzione globale Y. Il valore è adimensionale.

Massa Z: massa partecipante in direzione globale Z. Il valore è adimensionale.

Massa rot. X: massa rotazionale partecipante attorno la direzione globale X. Il valore è adimensionale.

Massa rot. Y: massa rotazionale partecipante attorno la direzione globale Y. Il valore è adimensionale.

Massa rot. Z: massa rotazionale partecipante attorno la direzione globale Z. Il valore è adimensionale.

Massa sX: massa partecipante in direzione Sisma X. Il valore è adimensionale.

Massa sY: massa partecipante in direzione Sisma Y. Il valore è adimensionale.

Totale masse partecipanti:

Traslazione X: 0.857043
Traslazione Y: 0.941801
Traslazione Z: 0
Rotazione X: 0.87318
Rotazione Y: 0.904747
Rotazione Z: 0.665791

Modo	Periodo	Massa X	Massa Y	Massa Z	Massa rot. X	Massa rot. Y	Massa rot. Z	Massa sX	Massa sY
1	1.784344193	0.002924052	0.000000299	0	0.000000147	0.025072031	0.000405144	0.002924052	0.000000299
2	1.128917919	0.015108895	0.000000051	0	0.000000053	0.056455542	0.00204122	0.015108895	0.000000051
3	0.990304653	0.004742639	0.00000027	0	0.000000648	0.034937991	0.000935298	0.004742639	0.00000027
4	0.971914116	0.010847701	0.000000155	0	0.000000139	0.039942619	0.001460074	0.010847701	0.000000155
5	0.927321814	0.002856691	0.000000008	0	0.000000001	0.031703444	0.000365564	0.002856691	0.000000008
6	0.805616574	0.030773804	0.000006548	0	0.000003303	0.019293913	0.00413542	0.030773804	0.000006548
7	0.766354771	0.00528694	0.000217868	0	0.00009357	0.003112938	0.000326472	0.00528694	0.000217868
8	0.629595169	0.00001789	0.205279293	0	0.089078694	0.000022422	0.139216159	0.00001789	0.205279293
9	0.626470667	0.000273126	0.043664996	0	0.019273327	0.000289118	0.035307255	0.000273126	0.043664996
10	0.579414135	0.000133811	0.000551583	0	0.000243228	0.000050076	0.00376494	0.000133811	0.000551583
11	0.514240708	0.000784136	0.000998411	0	0.000302197	0.000569581	0.006755457	0.000784136	0.000998411
12	0.499679529	0.059790154	0.000006962	0	0.000002558	0.037482357	0.011105683	0.059790154	0.000006962
13	0.479518912	0.003753844	0.000002479	0	0.000001321	0.004297289	0.007190885	0.003753844	0.000002479
14	0.446943636	0.00655724	0.000013669	0	0.000033206	0.007651196	0.000000031	0.00655724	0.000013669
15	0.429380576	0.002669666	0.004337947	0	0.001576179	0.0014718	0.001974782	0.002669666	0.004337947
16	0.411904734	0.062206255	0.000204086	0	0.000058533	0.032516975	0.010075752	0.062206255	0.000204086
17	0.381466208	0.006174345	0.0293703	0	0.011093275	0.004590666	0.01653862	0.006174345	0.0293703
18	0.379010143	0.007719393	0.010532431	0	0.004676857	0.006361897	0.00302145	0.007719393	0.010532431
19	0.343580782	0.000403061	0.00713363	0	0.001607402	0.000183299	0.000012869	0.000403061	0.00713363
20	0.294638412	0.000011157	0.018671435	0	0.00497475	0.00000617	0.000681384	0.000011157	0.018671435
21	0.242751406	0.016450851	0.004429987	0	0.002238377	0.018060407	0.007353992	0.016450851	0.004429987
22	0.238482278	0.000518183	0.095254558	0	0.042107107	0.000386145	0.011569366	0.000518183	0.095254558
23	0.186325524	0.021920927	0.013186018	0	0.019563047	0.022768167	0.007664024	0.021920927	0.013186018
24	0.168947176	0.002071841	0.084040063	0	0.136557995	0.002232898	0.008627212	0.002071841	0.084040063
25	0.135047678	0.006581544	0.336460904	0	0.487161103	0.006346526	0.151956441	0.006581544	0.336460904
26	0.116079742	0.047494166	0.015147425	0	0.019730105	0.04477167	0.002244702	0.047494166	0.015147425
27	0.062381083	0.005890497	0.072259062	0	0.031699813	0.007384348	0.151475687	0.005890497	0.072259062
28	0.053597524	0.532892573	0.000028228	0	0.001102801	0.496763567	0.079017065	0.532892573	0.000028228
29	0.007317168	0.000188047	0.000000081	0	0.000000087	0.00002202	0.000552815	0.000188047	0.000000081

8.9 Equilibrio globale forze

Contributo: Nome attribuito al sistema risultante.
Fx: Componente X di forza del sistema risultante. [daN]
Fy: Componente Y di forza del sistema risultante. [daN]
Fz: Componente Z di forza del sistema risultante. [daN]
Mx: Componente di momento attorno l'asse X del sistema risultante. [daN*cm]
My: Componente di momento attorno l'asse Y del sistema risultante. [daN*cm]
Mz: Componente di momento attorno l'asse Z del sistema risultante. [daN*cm]

Bilancio in condizione di carico: Pesi strutturali

Contributo	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz
Forze applicate	0	0	-329710.762	-133058961	238675521	0
Reazioni	0	0	329710.762	133058961	-238675521	0
P-Delta	0	0	0	0	0	0
Totale	0	0	0	0	0	0

Bilancio in condizione di carico: Permanenti portati

Contributo	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz
Forze applicate	0	0	-14545.891	-5658132	11200336	0
Reazioni	0	0	14545.891	5658132	-11200336	0
P-Delta	0	0	0	0	0	0
Totale	0	0	0	0	0	0

Bilancio in condizione di carico: Variabile C

Contributo	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz
Forze applicate	0	0	-5990.6	-2330343	4612762	0
Reazioni	0	0	5990.6	2330343	-4612762	0
P-Delta	0	0	0	0	0	0
Totale	0	0	0	0	0	0

Bilancio in condizione di carico: Neve

Contributo	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz
Forze applicate	0	0	-6844.707	-2662454	5270424	0
Reazioni	0	0	6844.707	2662454	-5270424	0
P-Delta	0	0	0	0	0	0
Totale	0	0	0	0	0	0

Bilancio in condizione di carico: Sisma X SLV

Contributo	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz
Forze applicate	74076.702	0	0	0	28610853	-29752912
Reazioni	-74076.702	0	0	0	-28610853	29752912
P-Delta	0	0	0	0	0	0
Totale	0	0	0	0	0	0

Bilancio in condizione di carico: Sisma Y SLV

Contributo	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz
Forze applicate	0	94812.273	0	-36619610	0	69879382
Reazioni	0	-94812.273	0	36619610	0	-69879382
P-Delta	0	0	0	0	0	0
Totale	0	0	0	0	0	0

Bilancio in condizione di carico: Sisma X SLD

Contributo	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz
Forze applicate	33059.111	0	0	0	12768513	-13278194
Reazioni	-33059.111	0	0	0	-12768513	13278194
P-Delta	0	0	0	0	0	0
Totale	0	0	0	0	0	0

Bilancio in condizione di carico: Sisma Y SLD

Contributo	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz
Forze applicate	0	43306.992	0	-16726581	0	31918503
Reazioni	0	-43306.992	0	16726581	0	-31918503
P-Delta	0	0	0	0	0	0
Totale	0	0	0	0	0	0

Bilancio in condizione di carico: Sisma X SLO

Contributo	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz
Forze applicate	34447.262	0	0	0	13304663	-13835745
Reazioni	-34447.262	0	0	0	-13304663	13835745
P-Delta	0	0	0	0	0	0
Totale	0	0	0	0	0	0

Bilancio in condizione di carico: Sisma Y SLO

Contributo	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz
Forze applicate	0	53354.644	0	-20607314	0	39323912
Reazioni	0	-53354.644	0	20607314	0	-39323912
P-Delta	0	0	0	0	0	0
Totale	0	0	0	0	0	0

Bilancio in condizione di carico: Rig. Ux

Contributo	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz
Forze applicate	1	0	0	0	429	-391
Reazioni	-1	0	0	0	-429	391
P-Delta	0	0	0	0	0	0
Totale	0	0	0	0	0	0

Bilancio in condizione di carico: Rig. Uy

Contributo	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz
Forze applicate	0	1	0	-429	0	760
Reazioni	0	-1	0	429	0	-760
P-Delta	0	0	0	0	0	0
Totale	0	0	0	0	0	0

Bilancio in condizione di carico: Rig. Rz

Contributo	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz
Forze applicate	0	0	0	0	0	1
Reazioni	0	0	0	0	0	-1
P-Delta	0	0	0	0	0	0
Totale	0	0	0	0	0	0

8.10 Risposta di spettro

Spettro: condizione elementare corrispondente allo spettro.

N.b.: nome breve della condizione elementare.

Fx: componente della forza lungo l'asse X. [daN]

Fy: componente della forza lungo l'asse Y. [daN]

Fz: componente della forza lungo l'asse Z. [daN]

Mx: componente della coppia attorno all'asse X. [daN*cm]

My: componente della coppia attorno all'asse Y. [daN*cm]

Mz: componente della coppia attorno all'asse Z. [daN*cm]

Max X: massima reazione lungo l'asse X.

Valore: valore massimo della reazione. [daN]

Angolo: angolo d'ingresso del sisma che provoca il valore massimo della reazione. [deg]

Max Y: massima reazione lungo l'asse Y.

Valore: valore massimo della reazione. [daN]

Angolo: angolo d'ingresso del sisma che provoca il valore massimo della reazione. [deg]

Max Z: massima reazione lungo l'asse Z.

Valore: valore massimo della reazione. [daN]

Angolo: angolo d'ingresso del sisma che provoca il valore massimo della reazione. [deg]

Spettro	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	Max X		Max Y		Max Z	
							Valore	Angolo	Valore	Angolo	Valore	Angolo
X SLV	41628.14	4910.91	0	1.974E06	1.319E07	1.660E07	41634.92	1	42141.38	94	0	0
Y SLV	4910.91	42053.74	0	1.497E07	1.625E06	3.054E07	41634.92	1	42141.38	94	0	0
X SLD	18501.69	2227.99	0	895285.69	5.866E06	7.378E06	18504.77	1	18683.52	94	0	0
Y SLD	2227.99	18639.61	0	6741358	736753.32	1.342E07	18504.77	1	18683.52	94	0	0
X SLO	19535.01	2699.08	0	1.078E06	6.180E06	7.830E06	19538.12	1	22816.45	94	0	0
Y SLO	2699.08	22758.25	0	8.274E06	889798.59	1.622E07	19538.12	1	22816.45	94	0	0

9 Verifiche

9.1 Verifica risposta strutturale sismica

Le unità di misura elencate nel capitolo sono in [daN] ove non espressamente specificato.

Contesto: contesto di verifica.
Rapporto V (%): rapporto tra il modulo del taglio della struttura con fondazioni e quello della struttura incastrata con suolo A.
Rapporto N (%): rapporto tra lo sforzo normale della struttura con fondazioni e quello della struttura incastrata con suolo A.
Verifica: stato di verifica.
Struttura con fondazioni: forza risultante trasmessa all'estradosso della fondazione.
Fx: componente della forza lungo l'asse X globale. [daN]
Fy: componente della forza lungo l'asse Y globale. [daN]
Fz: componente della forza lungo l'asse Z globale. [daN]
Struttura incastrata con suolo A: forza risultante trasmessa all'estradosso della fondazione.

Verifica risposta strutturale sismica

Verifiche condotte secondo D.M. 17-01-18 (N.T.C.)

Verifiche § 7.2.6 b)

Contesto	Struttura con fondazioni			Struttura incastrata con suolo A			Rapporto V (%)	Rapporto N (%)	Verifica
	Fx	Fy	Fz	Fx	Fy	Fz			
SLO 1	-33104	-7388	-271433	-28592	-6893	-271496	115.3	100	Si
SLO 2	-33104	-7388	-271433	-28592	-6893	-271496	115.3	100	Si
SLO 3	-33104	-7388	-271433	-28592	-6893	-271496	115.3	100	Si
SLO 4	-33104	-7388	-271433	-28592	-6893	-271496	115.3	100	Si
SLO 5	-33210	7653	-270676	-28575	7370	-271097	115.5	99.8	Si
SLO 6	-33210	7653	-270676	-28575	7370	-271097	115.5	99.8	Si
SLO 7	-33210	7653	-270676	-28575	7370	-271097	115.5	99.8	Si
SLO 8	-33210	7653	-270676	-28575	7370	-271097	115.5	99.8	Si
SLO 9	-9770	-25029	-272778	-8604	-23701	-272255	106.6	100.2	Si
SLO 10	-9770	-25029	-272778	-8604	-23701	-272255	106.6	100.2	Si
SLO 11	-9770	-25029	-272778	-8604	-23701	-272255	106.6	100.2	Si
SLO 12	-9770	-25029	-272778	-8604	-23701	-272255	106.6	100.2	Si
SLO 13	-10125	25109	-270258	-8546	23844	-270926	106.9	99.8	Si
SLO 14	-10125	25109	-270258	-8546	23844	-270926	106.9	99.8	Si
SLO 15	-10125	25109	-270258	-8546	23844	-270926	106.9	99.8	Si
SLO 16	-10125	25109	-270258	-8546	23844	-270926	106.9	99.8	Si
SLO 17	10125	-25109	-273176	8546	-23844	-272507	106.9	100.2	Si
SLO 18	10125	-25109	-273176	8546	-23844	-272507	106.9	100.2	Si
SLO 19	10125	-25109	-273176	8546	-23844	-272507	106.9	100.2	Si
SLO 20	10125	-25109	-273176	8546	-23844	-272507	106.9	100.2	Si
SLO 21	9770	25029	-270655	8604	23701	-271178	106.6	99.8	Si
SLO 22	9770	25029	-270655	8604	23701	-271178	106.6	99.8	Si
SLO 23	9770	25029	-270655	8604	23701	-271178	106.6	99.8	Si
SLO 24	9770	25029	-270655	8604	23701	-271178	106.6	99.8	Si
SLO 25	33210	-7653	-272757	28575	-7370	-272336	115.5	100.2	Si
SLO 26	33210	-7653	-272757	28575	-7370	-272336	115.5	100.2	Si
SLO 27	33210	-7653	-272757	28575	-7370	-272336	115.5	100.2	Si
SLO 28	33210	-7653	-272757	28575	-7370	-272336	115.5	100.2	Si
SLO 29	33104	7388	-272001	28592	6893	-271937	115.3	100	Si
SLO 30	33104	7388	-272001	28592	6893	-271937	115.3	100	Si
SLO 31	33104	7388	-272001	28592	6893	-271937	115.3	100	Si
SLO 32	33104	7388	-272001	28592	6893	-271937	115.3	100	Si
SLD 1	-30871	-6149	-271430	-26081	-5759	-271533	117.9	100	Si
SLD 2	-30871	-6149	-271430	-26081	-5759	-271533	117.9	100	Si
SLD 3	-30871	-6149	-271430	-26081	-5759	-271533	117.9	100	Si
SLD 4	-30871	-6149	-271430	-26081	-5759	-271533	117.9	100	Si
SLD 5	-30950	6369	-270827	-26063	6112	-271202	118	99.9	Si
SLD 6	-30950	6369	-270827	-26063	6112	-271202	118	99.9	Si
SLD 7	-30950	6369	-270827	-26063	6112	-271202	118	99.9	Si
SLD 8	-30950	6369	-270827	-26063	6112	-271202	118	99.9	Si
SLD 9	-9142	-20830	-272544	-7851	-19732	-272165	107.1	100.1	Si
SLD 10	-9142	-20830	-272544	-7851	-19732	-272165	107.1	100.1	Si
SLD 11	-9142	-20830	-272544	-7851	-19732	-272165	107.1	100.1	Si
SLD 12	-9142	-20830	-272544	-7851	-19732	-272165	107.1	100.1	Si
SLD 13	-9404	20896	-270536	-7792	19838	-271059	107.5	99.8	Si
SLD 14	-9404	20896	-270536	-7792	19838	-271059	107.5	99.8	Si
SLD 15	-9404	20896	-270536	-7792	19838	-271059	107.5	99.8	Si
SLD 16	-9404	20896	-270536	-7792	19838	-271059	107.5	99.8	Si
SLD 17	9404	-20896	-272897	7792	-19838	-272374	107.5	100.2	Si
SLD 18	9404	-20896	-272897	7792	-19838	-272374	107.5	100.2	Si
SLD 19	9404	-20896	-272897	7792	-19838	-272374	107.5	100.2	Si
SLD 20	9404	-20896	-272897	7792	-19838	-272374	107.5	100.2	Si
SLD 21	9142	20830	-270889	7851	19732	-271268	107.1	99.9	Si
SLD 22	9142	20830	-270889	7851	19732	-271268	107.1	99.9	Si
SLD 23	9142	20830	-270889	7851	19732	-271268	107.1	99.9	Si
SLD 24	9142	20830	-270889	7851	19732	-271268	107.1	99.9	Si
SLD 25	30950	-6369	-272606	26063	-6112	-272231	118	100.1	Si
SLD 26	30950	-6369	-272606	26063	-6112	-272231	118	100.1	Si
SLD 27	30950	-6369	-272606	26063	-6112	-272231	118	100.1	Si
SLD 28	30950	-6369	-272606	26063	-6112	-272231	118	100.1	Si
SLD 29	30871	6149	-272003	26081	5759	-271900	117.9	100	Si
SLD 30	30871	6149	-272003	26081	5759	-271900	117.9	100	Si
SLD 31	30871	6149	-272003	26081	5759	-271900	117.9	100	Si
SLD 32	30871	6149	-272003	26081	5759	-271900	117.9	100	Si
SLV 1	-69508	-14041	-271098	-58346	-13070	-271312	118.6	99.9	Si

Contesto	Struttura con fondazioni			Struttura incastrata con suolo A			Rapporto V (%)	Rapporto N (%)	Verifica
	Fx	Fy	Fz	Fx	Fy	Fz			
SLV 2	-69508	-14041	-271098	-58346	-13070	-271312	118.6	99.9	Si
SLV 3	-69508	-14041	-271098	-58346	-13070	-271312	118.6	99.9	Si
SLV 4	-69508	-14041	-271098	-58346	-13070	-271312	118.6	99.9	Si
SLV 5	-69697	14534	-269748	-58321	13879	-270577	118.8	99.7	Si
SLV 6	-69697	14534	-269748	-58321	13879	-270577	118.8	99.7	Si
SLV 7	-69697	14534	-269748	-58321	13879	-270577	118.8	99.7	Si
SLV 8	-69697	14534	-269748	-58321	13879	-270577	118.8	99.7	Si
SLV 9	-20565	-47552	-273578	-17541	-44793	-272711	107.7	100.3	Si
SLV 10	-20565	-47552	-273578	-17541	-44793	-272711	107.7	100.3	Si
SLV 11	-20565	-47552	-273578	-17541	-44793	-272711	107.7	100.3	Si
SLV 12	-20565	-47552	-273578	-17541	-44793	-272711	107.7	100.3	Si
SLV 13	-21197	47700	-269079	-17459	45036	-270259	108.1	99.6	Si
SLV 14	-21197	47700	-269079	-17459	45036	-270259	108.1	99.6	Si
SLV 15	-21197	47700	-269079	-17459	45036	-270259	108.1	99.6	Si
SLV 16	-21197	47700	-269079	-17459	45036	-270259	108.1	99.6	Si
SLV 17	21197	-47700	-274354	17459	-45036	-273174	108.1	100.4	Si
SLV 18	21197	-47700	-274354	17459	-45036	-273174	108.1	100.4	Si
SLV 19	21197	-47700	-274354	17459	-45036	-273174	108.1	100.4	Si
SLV 20	21197	-47700	-274354	17459	-45036	-273174	108.1	100.4	Si
SLV 21	20565	47552	-269855	17541	44793	-270723	107.7	99.7	Si
SLV 22	20565	47552	-269855	17541	44793	-270723	107.7	99.7	Si
SLV 23	20565	47552	-269855	17541	44793	-270723	107.7	99.7	Si
SLV 24	20565	47552	-269855	17541	44793	-270723	107.7	99.7	Si
SLV 25	69697	-14534	-273685	58321	-13879	-272857	118.8	100.3	Si
SLV 26	69697	-14534	-273685	58321	-13879	-272857	118.8	100.3	Si
SLV 27	69697	-14534	-273685	58321	-13879	-272857	118.8	100.3	Si
SLV 28	69697	-14534	-273685	58321	-13879	-272857	118.8	100.3	Si
SLV 29	69508	14041	-272335	58346	13070	-272121	118.6	100.1	Si
SLV 30	69508	14041	-272335	58346	13070	-272121	118.6	100.1	Si
SLV 31	69508	14041	-272335	58346	13070	-272121	118.6	100.1	Si
SLV 32	69508	14041	-272335	58346	13070	-272121	118.6	100.1	Si

9.2 Verifiche geotecniche fondazioni

Le unità di misura elencate nel capitolo sono in [cm, daN, deg] ove non espressamente specificato.

Size X: misura dell'impronta al suolo lungo X. [cm]

Size Y: misura dell'impronta al suolo lungo Y. [cm]

Comb.: combinazione.

Sis.: indicazione combinazione sismica.

Cnd: indicazione condizione di carico (BT breve termine o LT lungo termine).

Fx: componente orizzontale del carico lungo x. [daN]

Fy: componente orizzontale del carico lungo y. [daN]

Fz: componente verticale del carico. [daN]

IncX: inclinazione del carico lungo x. [deg]

IncY: inclinazione del carico lungo y. [deg]

Phi: angolo di attrito di progetto. [deg]

Ad: adesione di progetto. [daN/cm²]

RPI: resistenza passiva laterale unitaria di progetto. [daN/cm]

yR: coefficiente parziale sulla resistenza di progetto.

Rd: resistenza di progetto. [daN]

Ed: azione di progetto. [daN]

Rd/Ed: coefficiente di sicurezza allo scorrimento.

Verifica: stato di verifica.

Aste: numero delle aste del tratto in verifica.

Size X: misura dell'impronta al suolo lungo la direzione X locale. [cm]

Size Y: misura dell'impronta al suolo lungo la direzione Y locale. [cm]

Comb: combinazione.

Type: indicazione del tipo di combinazione statica o sismica.

Cond: indicazione della condizione di carico (BT breve termine o LT lungo termine).

Rd/Ed: coefficiente di sicurezza alla capacità portante.

Mx: momento risultante agente attorno x. [daN*cm]

My: momento risultante agente attorno y. [daN*cm]

Inc.x: inclinazione del carico lungo x. [deg]

Inc.y: inclinazione del carico lungo y. [deg]

Ecc.x: eccentricità del carico lungo x. [cm]

Ecc.y: eccentricità del carico lungo y. [cm]

B': larghezza efficace. [cm]

L': lunghezza efficace. [cm]

qd: sovraccarico di progetto. [daN/cm²]

ys: peso specifico di progetto del suolo. [daN/cm³]

Fi: angolo di attrito di progetto. [deg]

Coes: coesione di progetto. [daN/cm²]

Amax: accelerazione normalizzata max al suolo.

N:

Nq: fattore di capacità portante per il termine di sovraccarico.

Nc: fattore di capacità portante per il termine coesivo.

Ng: fattore di capacità portante per il termine attritivo.

S:

Sq: fattore correttivo di capacità portante per forma (shape), per il termine di sovraccarico.

Sc: fattore correttivo di capacità portante per forma (shape), per il termine coesivo.

Sg: fattore correttivo di capacità portante per forma (shape), per il termine attritivo.

D:
Dq: fattore correttivo di capacità portante per approfondimento (deep), per il termine di sovraccarico.
Dc: fattore correttivo di capacità portante per approfondimento (deep), per il termine coesivo.
Dg: fattore correttivo di capacità portante per approfondimento (deep), per il termine attritivo.
I:
Iq: fattore correttivo di capacità portante per inclinazione del carico, per il termine di sovraccarico.
Ic: fattore correttivo di capacità portante per inclinazione del carico, per il termine coesivo.
Ig: fattore correttivo di capacità portante per inclinazione del carico, per il termine attritivo.
B:
Bq: fattore correttivo di capacità portante per inclinazione della base, per il termine di sovraccarico.
Bc: fattore correttivo di capacità portante per inclinazione della base, per il termine coesivo.
Bg: fattore correttivo di capacità portante per inclinazione della base, per il termine attritivo.
G:
Gq: fattore correttivo di capacità portante per inclinazione del pendio, per il termine di sovraccarico.
Gc: fattore correttivo di capacità portante per inclinazione del pendio, per il termine coesivo.
Gg: fattore correttivo di capacità portante per inclinazione del pendio, per il termine attritivo.
P:
Pq: fattore correttivo di capacità portante per punzonamento, per il termine di sovraccarico.
Pc: fattore correttivo di capacità portante per punzonamento, per il termine coesivo.
Pg: fattore correttivo di capacità portante per punzonamento, per il termine attritivo.
E:
Eq: fattore correttivo di capacità portante per sisma (earthquake), per il termine di sovraccarico.
Ec: fattore correttivo di capacità portante per sisma (earthquake), per il termine coesivo.
Eg: fattore correttivo di capacità portante per sisma (earthquake), per il termine attritivo.

Trave di fondazione a "Fondazione" 1-3

Elenco delle sezioni

N°	Descrizione	Tipo	Base	Altezza	Copriferro sup.	Copriferro inf.	Copriferro lat.
1	R 75x75	Rettangolare	75	75			

Verifiche geotecniche

Verifiche geotecniche di scorrimento sul piano di posa

Size X	Size Y	Comb.	Sis.	Cnd	Fx	Fy	Fz	IncX	IncY	Phi	Ad	RPI	yR	Rd	Ed	Rd/Ed	Verifica
778	75	SLU 8	ST	LT	-211	963	-52549	0	1	25	0	0	1.1	22277	986	22.6	Si
778	75	SLV 21	SIS	LT	15358	-377	-39737	21	-1	25	0	0	1.1	16845	15363	1.1	Si

Verifiche geotecniche di capacità portante sul piano di posa

Aste	Size X	Size Y	Comb	Type	Cond	yR	Rd	Ed	Rd/Ed	Verifica
75,74,73,72,71,35,34,33,32,31	778	75	SLU 18	ST	LT	2.3	349039	-67256	5.19	Si
75,74,73,72,71,35,34,33,32,31	778	75	SLV 1	SIS	LT	2.3	259233	-59146	4.38	Si
75,74,73,72,71,35,34,33,32,31	778	75	SLD 1	SIS	LT	2.3	307417	-54469	5.64	Si

Verifiche geotecniche di capacità portante - parametri utilizzati nel calcolo di Rd

Fx	Fy	Fz	Mx	My	Inc.x	Inc.y	Ecc.x	Ecc.y	B'	L'	qd	ys	Fi	Coes	Amax
-264	1145	-67256	-28984	672789	0	1	10	0	74	758	0.14	0.0022	38	0	0
-4906	3566	-59146	-292929	-35967	0	3	-1	-5	65	777	0.14	0.0022	38	0	0.07
-2291	2007	-54469	-132251	262917	0	2	5	-2	70	768	0.14	0.0022	38	0	0.03

Verifiche geotecniche di capacità portante - fattori utilizzati nel calcolo di Rd

N			S			D			I			B			G			P			E		
Nq	Nc	Ng	Sq	Sc	Sg	Dq	Dc	Dg	Iq	Ik	Ig	Bq	Bc	Bg	Gq	Gc	Gg	Pq	Pc	Pg	Eq	Ec	Eg
49	61	78	1.08	1.08	0.96	1.23	1.4	1	0.97	0.97	0.95	1	1	1	1	1	1	1	1	1	1	1	1
49	61	78	1.07	1.07	0.97	1.23	1.4	1	0.89	0.88	0.83	1	1	1	1	1	1	1	1	1	0.97	0.98	0.97
49	61	78	1.07	1.07	0.96	1.23	1.4	1	0.93	0.93	0.9	1	1	1	1	1	1	1	1	1	0.99	0.99	0.99

Trave di fondazione a "Fondazione" 1-13

Elenco delle sezioni

N°	Descrizione	Tipo	Base	Altezza	Copriferro sup.	Copriferro inf.	Copriferro lat.
1	R 75x75	Rettangolare	75	75			

Verifiche geotecniche

Verifiche geotecniche di scorrimento sul piano di posa

Size X	Size Y	Comb.	Sis.	Cnd	Fx	Fy	Fz	IncX	IncY	Phi	Ad	RPI	yR	Rd	Ed	Rd/Ed	Verifica
1540	75	SLU 7	ST	LT	267	-492	-100427	0	0	25	0	0	1.1	42573	560	76	Si
1540	75	SLV 5	SIS	LT	-23103	2002	-92403	-14	1	25	0	0	1.1	39171	23189	1.69	Si

Verifiche geotecniche di capacità portante sul piano di posa

Aste	Size X	Size Y	Comb	Type	Cond	yR	Rd	Ed	Rd/Ed	Verifica
7,8,9,10,11,12,13,14,15,16,17,18,19,20,21,22,23,24,25	1540	75	SLU 18	ST	LT	2.3	700588	-129743	5.4	Si
7,8,9,10,11,12,13,14,15,16,17,18,19,20,21,22,23,24,25	1540	75	SLV 17	SIS	LT	2.3	408176	-108710	3.75	Si
7,8,9,10,11,12,13,14,15,16,17,18,19,20,21,22,23,24,25	1540	75	SLD 17	SIS	LT	2.3	556557	-101850	5.46	Si

Verifiche geotecniche di capacità portante - parametri utilizzati nel calcolo di Rd

Fx	Fy	Fz	Mx	My	Inc.x	Inc.y	Ecc.x	Ecc.y	B'	L'	qd	ys	Fi	Coes	Amax
284	-591	-129743	43927	3176061	0	0	24	0	74	1491	0.14	0.0022	38	0	0
11103	-7951	-108710	751908	7838757	0	-4	72	7	61	1396	0.14	0.0022	38	0	0.07
5071	-3564	-101850	321390	4791285	0	-2	47	3	69	1446	0.14	0.0022	38	0	0.03

Verifiche geotecniche di capacità portante - fattori utilizzati nel calcolo di Rd

N			S			D			I			B			G			P			E		
Nq	Nc	Ng	Sq	Sc	Sg	Dq	Dc	Dg	Iq	Ik	Ig	Bq	Bc	Bg	Gq	Gc	Gg	Pq	Pc	Pg	Eq	Ec	Eg
49	61	78	1.04	1.04	0.98	1.23	1.4	1	0.99	0.99	0.99	1	1	1	1	1	1	1	1	1	1	1	1
49	61	78	1.03	1.03	0.98	1.23	1.4	1	0.86	0.86	0.8	1	1	1	1	1	1	1	1	1	0.97	0.98	0.97
49	61	78	1.04	1.04	0.98	1.23	1.4	1	0.93	0.93	0.9	1	1	1	1	1	1	1	1	1	0.99	0.99	0.99

Trave di fondazione a "Fondazione" 3-15

Elenco delle sezioni

N°	Descrizione	Tipo	Base	Altezza	Copriferro sup.	Copriferro inf.	Copriferro lat.
1	R 75x75	Rettangolare	75	75			

Verifiche geotecniche

Verifiche geotecniche di scorrimento sul piano di posa

Size X	Size Y	Comb.	Sis.	Cnd	Fx	Fy	Fz	IncX	IncY	Phi	Ad	RPI	yR	Rd	Ed	Rd/Ed	Verifica
1540	75	SLU 8	ST	LT	586	640	-111996	0	0	25	0	0	1.1	47477	867	54.75	Si
1540	75	SLV 1	SIS	LT	-29532	-2341	-98804	-17	-1	25	0	0	1.1	41884	29624	1.41	Si

Verifiche geotecniche di capacità portante sul piano di posa

Aste							Size X	Size Y	Comb	Type	Cond	yR	Rd	Ed	Rd/Ed	Verifica
59,58,57,56,55,54,53,52,51,50,49,48,47,46,45,44,43,42,41							1540	75	SLU 18	ST	LT	2.3	708283	-141960	4.99	Si
59,58,57,56,55,54,53,52,51,50,49,48,47,46,45,44,43,42,41							1540	75	SLV 21	SIS	LT	2.3	446420	-126327	3.53	Si
59,58,57,56,55,54,53,52,51,50,49,48,47,46,45,44,43,42,41							1540	75	SLD 21	SIS	LT	2.3	579641	-114981	5.04	Si

Verifiche geotecniche di capacità portante - parametri utilizzati nel calcolo di Rd

Fx	Fy	Fz	Mx	My	Inc.x	Inc.y	Ecc.x	Ecc.y	B'	L'	qd	ys	Fi	Coes	Amax
687	779	-141960	-51953	1939717	0	0	14	0	74	1513	0.14	0.0022	38	0	0
13970	9250	-126327	-817468	2622429	0	4	21	-6	62	1498	0.14	0.0022	38	0	0.07
6539	4188	-114981	-353067	1905374	0	2	17	-3	69	1507	0.14	0.0022	38	0	0.03

Verifiche geotecniche di capacità portante - fattori utilizzati nel calcolo di Rd

N			S			D			I			B			G			P			E		
Nq	Nc	Ng	Sq	Sc	Sg	Dq	Dc	Dg	Iq	lc	Ig	Bq	Bc	Bg	Gq	Gc	Gg	Pq	Pc	Pg	Eq	Ec	Eg
49	61	78	1.04	1.04	0.98	1.23	1.4	1	0.99	0.99	0.98	1	1	1	1	1	1	1	1	1	1	1	1
49	61	78	1.03	1.03	0.98	1.23	1.4	1	0.86	0.86	0.8	1	1	1	1	1	1	1	1	1	0.97	0.98	0.97
49	61	78	1.04	1.04	0.98	1.23	1.4	1	0.93	0.93	0.9	1	1	1	1	1	1	1	1	1	0.99	0.99	0.99

Trave di fondazione a "Fondazione" 4-6

Elenco delle sezioni

N°	Descrizione	Tipo	Base	Altezza	Copriferro sup.	Copriferro inf.	Copriferro lat.
1	R 75x75	Rettangolare	75	75			

Verifiche geotecniche

Verifiche geotecniche di scorrimento sul piano di posa

Size X	Size Y	Comb.	Sis.	Cnd	Fx	Fy	Fz	IncX	IncY	Phi	Ad	RPI	yR	Rd	Ed	Rd/Ed	Verifica
778	75	SLU 8	ST	LT	7	1040	-44539	0	1	25	0	0	1.1	18881	1040	18.15	Si
778	75	SLV 1	SIS	LT	-235	3759	-43752	0	5	25	0	0	1.1	18547	3767	4.92	Si

Verifiche geotecniche di capacità portante sul piano di posa

Aste							Size X	Size Y	Comb	Type	Cond	yR	Rd	Ed	Rd/Ed	Verifica
70,69,68,67,66,65,64,63,62,61,60							778	75	SLU 18	ST	LT	2.3	344367	-56427	6.1	Si
70,69,68,67,66,65,64,63,62,61,60							778	75	SLV 5	SIS	LT	2.3	285146	-43975	6.48	Si
70,69,68,67,66,65,64,63,62,61,60							778	75	SLD 5	SIS	LT	2.3	316488	-42791	7.4	Si

Verifiche geotecniche di capacità portante - parametri utilizzati nel calcolo di Rd

Fx	Fy	Fz	Mx	My	Inc.x	Inc.y	Ecc.x	Ecc.y	B'	L'	qd	ys	Fi	Coes	Amax
9	1225	-56427	-28343	556921	0	1	10	-1	74	758	0.14	0.0022	38	0	0
223	3453	-43975	-25479	680026	0	4	15	-1	74	747	0.14	0.0022	38	0	0.07
103	2002	-42791	-25036	540348	0	3	13	-1	74	753	0.14	0.0022	38	0	0.03

Verifiche geotecniche di capacità portante - fattori utilizzati nel calcolo di Rd

N			S			D			I			B			G			P			E		
Nq	Nc	Ng	Sq	Sc	Sg	Dq	Dc	Dg	Iq	lc	Ig	Bq	Bc	Bg	Gq	Gc	Gg	Pq	Pc	Pg	Eq	Ec	Eg
49	61	78	1.08	1.08	0.96	1.23	1.4	1	0.96	0.96	0.94	1	1	1	1	1	1	1	1	1	1	1	1
49	61	78	1.08	1.08	0.96	1.23	1.4	1	0.86	0.85	0.79	1	1	1	1	1	1	1	1	1	0.97	0.98	0.97
49	61	78	1.08	1.08	0.96	1.23	1.4	1	0.91	0.91	0.87	1	1	1	1	1	1	1	1	1	0.99	0.99	0.99

Trave di fondazione a "Fondazione" 13-15

Elenco delle sezioni

N°	Descrizione	Tipo	Base	Altezza	Copriferro sup.	Copriferro inf.	Copriferro lat.
1	R 75x75	Rettangolare	75	75			

Verifiche geotecniche

Verifiche geotecniche di scorrimento sul piano di posa

Size X	Size Y	Comb.	Sis.	Cnd	Fx	Fy	Fz	IncX	IncY	Phi	Ad	RPI	yR	Rd	Ed	Rd/Ed	Verifica
778	75	SLU 8	ST	LT	58	-1174	-56364	0	-1	25	0	0	1.1	23894	1175	20.33	Si
778	75	SLV 13	SIS	LT	14487	94	-49130	16	0	25	0	0	1.1	20827	14487	1.44	Si

Verifiche geotecniche di capacità portante sul piano di posa

Aste							Size X	Size Y	Comb	Type	Cond	yR	Rd	Ed	Rd/Ed	Verifica
26,27,28,29,30,36,37,38,39,40							778	75	SLU 18	ST	LT	2.3	351625	-71614	4.91	Si
26,27,28,29,30,36,37,38,39,40							778	75	SLV 17	SIS	LT	2.3	295350	-57719	5.12	Si
26,27,28,29,30,36,37,38,39,40							778	75	SLD 29	SIS	LT	2.3	331465	-56088	5.91	Si

Verifiche geotecniche di capacità portante - parametri utilizzati nel calcolo di Rd

Fx	Fy	Fz	Mx	My	Inc.x	Inc.y	Ecc.x	Ecc.y	B'	L'	qd	ys	Fi	Coes	Amax
68	-1399	-71614	36834	251239	0	-1	4	1	74	771	0.14	0.0022	38	0	0
-14384	-2000	-57719	32091	-2457043	0	-2	-43	1	74	693	0.14	0.0022	38	0	0.07
1749	-1894	-56088	20116	574681	0	-2	10	0	74	758	0.14	0.0022	38	0	0.03

Verifiche geotecniche di capacità portante - fattori utilizzati nel calcolo di Rd

N			S			D			I			B			G			P			E		
Nq	Nc	Ng	Sq	Sc	Sg	Dq	Dc	Dg	Iq	lc	Ig	Bq	Bc	Bg	Gq	Gc	Gg	Pq	Pc	Pg	Eq	Ec	Eg
49	61	78	1.07	1.08	0.96	1.23	1.4	1	0.96	0.96	0.94	1	1	1	1	1	1	1	1	1	1	1	1
49	61	78	1.08	1.09	0.96	1.23	1.4	1	0.94	0.93	0.9	1	1	1	1	1	1	1	1	1	0.97	0.98	0.97
49	61	78	1.08	1.08	0.96	1.23	1.4	1	0.94	0.94	0.9	1	1	1	1	1	1	1	1	1	0.99	0.99	0.99

9.3 Verifiche aste in legno

Luce/Freccia amm.: valore ammissibile del rapporto luce su freccia

Beta x: coeff. moltiplicativo della luce per sbandamento in direzione x

Beta y: coeff. moltiplicativo della luce per sbandamento in direzione y

comb: combinazione di carico

Mx: momento flettente attorno all'asse x locale

My: momento flettente attorno all'asse y locale

N: sforzo normale

Kcrit: coeff. riduttivo per sbandamento laterale (EC5 5.2.2b)

Kmod: coeff. moltiplicativo della resistenza caratteristica (EC5 3.1.7)

Gamma: coeff. di sicurezza parziale (EC5 2.3.3.2)

Sm,y,d: tensione di progetto dovuta alla flessione attorno all'asse orizzontale della sezione (EC5 fig.6.1)

Sm,z,d: tensione di progetto dovuta alla flessione attorno all'asse verticale della sezione (EC5 fig.6.1)

fm,y,d: resistenza di progetto a flessione attorno all'asse orizzontale della sezione

fm,z,d: resistenza di progetto a flessione attorno all'asse verticale della sezione

fc,0,d: resistenza di progetto a compressione parallela alle fibre

ft,0,d: resistenza di progetto a trazione parallela alle fibre

fv,d: resistenza di progetto a taglio

Km: coefficiente di sezione (EC5 6.1.6 nota 2)

Snellezza,max: snellezza massima

fx,max: freccia massima in direzione x locale

fy,max: freccia massima in direzione y locale

Kdef: coeff. correttivo della deformazione per effetto di umidità e viscosità (EC5 4.1)

Luce asta: lunghezza effettiva dell'asta

L/fx,max: rapporto luce su freccia in direzione x locale

L/fy,max: rapporto luce su freccia in direzione y locale

Tau,x: tensione tangenziale in direzione x

Tau,y: tensione tangenziale in direzione y

Tau,max: tensione tangenziale risultante

Asta 1: Trave in legno a falda Falda 2 fili 12-11

Unità di misura: cm, daN, deg, °C, s

Lunghezza = 444.5 cm
 Sezione: R 20x20
 Materiale: OLD GL 24h EN 14080
 Beta,x = 1
 Beta,y = 0.7
 Rapporto luce/freccia elastica limite = 300
 Rapporto luce/freccia elastica differita = 200
 Mensola Y: Nessuno
 Mensola X: Nessuno

Classe di servizio Uno

D.M. 17-01-18 Paragrafo 4.4.8.1.9: Taglio
 Sezione ad ascissa 0 cm
 Kmod = 0,60
 Coefficiente parziale di sicurezza del materiale gamma = 1,45
 $\tau_{d} \leq f_{v,d}$
 $\sqrt{0^2 + 12.95^2} = 12.95 \leq 14.48$
 kcr = 0.71
 Combinazione:SLU, 16
 Durata minima del carico nella combinazione: permanente
 Tx = 0 daN
 Ty = 2466.3 daN

D.M. 17-01-18 Paragrafo 4.4.8.1.8: Pressoflessione
 Sezione ad ascissa 222.2 cm
 Kmod = 0,60
 Coefficiente parziale di sicurezza del materiale gamma = 1,45
 $K_h = 1,100$ (formula 11.7.2)
 $(\sigma_{c,0,d}/f_{c,0,d})^2 + \sigma_{m,y,d}/f_{m,y,d} + K_m(\sigma_{m,z,d}/f_{m,z,d}) \leq 1$
 $(\sigma_{c,0,d}/f_{c,0,d})^2 + K_m(\sigma_{m,y,d}/f_{m,y,d}) + \sigma_{m,z,d}/f_{m,z,d} \leq 1$
 $(13.8/99.3)^2 + 195.4/109.2 + 0.7 \cdot 0/109.2 = 1.81 \ngtr 1$ [4.4.7a] ***
 Combinazione:SLU, 16
 Durata minima del carico nella combinazione: permanente
 Mx = -260489.6 daN*cm
 My = 5.6 daN*cm
 N = -5526 daN

D.M. 17-01-18 Paragrafo 4.4.8.1.11: Taglio+Torsione
 Sezione ad ascissa 0 cm
 Kmod = 1,10
 Coefficiente parziale di sicurezza del materiale gamma = 1,45
 $K_h = 1,100$ (formula 11.7.2)
 $\tau_{tor,d}/(k_{sh} \cdot f_{v,d}) + (\tau_{x,z,d}/f_{v,d})^2 + (\tau_{y,z,d}/f_{v,d})^2 \leq 1$
 $0.15 + 0.12 + 0 \leq 1$
 kcr = 0.71
 Combinazione:SLV, 32
 Durata minima del carico nella combinazione: istantaneo
 Tx = -297.9 daN
 Ty = 1767.5 daN
 Mt = -7876.7 daN*cm

D.M. 17-01-18 Paragrafo 4.4.8.1.3: Verifica per compressione parallela alla fibratura
 Sezione ad ascissa 444.5 cm
 $K_{mod} = 0,60$
 Coefficiente parziale di sicurezza del materiale $\gamma = 1,45$
 $K_h = 1,100$ (formula 11.7.2)
 $Sc,0,d \leq fc,0,d$
 $|-10.59| \leq 99.31$
 Combinazione:SLU, 16
 Durata minima del carico nella combinazione: permanente
 $N = -4234.6 \text{ daN}$

D.M. 17-01-18 Paragrafo 4.4.8.1.10: Torsione
 Sezione ad ascissa 444.5 cm
 $K_{mod} = 1,10$
 Coefficiente parziale di sicurezza del materiale $\gamma = 1,45$
 $\tau_{tor,d} \leq K_{sh} * f_{v,d}$
 $4.73 \leq 30.53$
 Combinazione:SLV, 4
 Durata minima del carico nella combinazione: istantaneo
 $M_t = 7876.7 \text{ daN*cm}$

D.M. 17-01-18 Paragrafo 4.4.8.2.2: Verifica di colonna soggetta a pressoflessione
 Sezione ad ascissa 222.2 cm
 $fc,0,k = 240$
 $f_{m,k} = 240$
 $K_{mod} = 0,60$
 Coefficiente parziale di sicurezza del materiale $\gamma = 1,45$
 $fc,0,d = K_{mod} * fc,0,k / \gamma = 99,3$
 $f_{m,d} = K * K_{mod} * f_{m,k} / \gamma = 109,2$
 $K = 1,10$
 $l_{eff,x}$ (per sbandamento attorno all'asse x della sezione) = $\beta_x * L = 444,5$
 $l_{eff,y}$ (per sbandamento attorno all'asse y della sezione) = $\beta_y * L = 311,1$
 $Snellezza\ l_x = L_x / \sqrt{J_x / Area} = 77,0$
 $Snellezza\ l_y = L_y / \sqrt{J_y / Area} = 53,9$
 $E,0.5\% = 96000$
 $Sig_{crit,x} = \pi^2 * E,0.5\% / (l_x^2) = 159,9$
 $Sig_{crit,y} = \pi^2 * E,0.5\% / (l_y^2) = 326,3$
 $Snellezza\ relativa\ l_{rel,x} = \sqrt{fc,0,k / Sig_{crit,x}} = 1,23$
 $Snellezza\ relativa\ l_{rel,y} = \sqrt{fc,0,k / Sig_{crit,y}} = 0,86$
 $\beta_x = 0,10$
 $K_x = 0.5 * (1 + \beta_x * (l_{rel,x} - 0.3) + l_{rel,x}^2) = 1,30$
 $K_{cx} = 1 / (K_x + \sqrt{K_x^2 - l_{rel,x}^2}) = 0,58$
 $K_y = 0.5 * (1 + \beta_y * (l_{rel,y} - 0.3) + l_{rel,y}^2) = 0,90$
 $K_{cy} = 1 / (K_y + \sqrt{K_y^2 - l_{rel,y}^2}) = 0,87$
 $Sc,0,d / (fc,0,d * K_{cx}) + M_{x,z,d} / f_{m,z,d} + K_{mx} * (M_{y,z,d} / f_{m,y,d}) \leq 1$
 $Sc,0,d / (fc,0,d * K_{cy}) + M_{y,z,d} / f_{m,z,d} + K_{my} * (M_{x,z,d} / f_{m,x,d}) \leq 1$
 $13.8 / (0.58 * 99.3) + 195.4 / 109.2 + 0.7 * 0 / 109.2 = 2.03 \leq 1$ ***
 Combinazione:SLU, 16
 $M_x = -260489.6 \text{ daN*cm}$
 $M_y = 5.6 \text{ daN*cm}$
 $N = -5526 \text{ daN}$

D.M. 17-01-18 Paragrafo 4.4.8.2.1: Verifica della stabilità laterale torsionale
 Sezione ad ascissa 222.2 cm
 $fc,0,k = 240$
 $f_{m,k} = 240$
 $K_{mod} = 0,60$
 $\gamma = 1,45$
 $f_{m,d} = K_{mod} * f_{m,k} / \gamma = 109$
 Lunghezza efficace $l_{ef,y} = \beta_y * L = 311,1$
 $E,0.5\% = 96000$
 $G,0.5\% = 5400$
 $Sig_{m,crit} = \pi^2 * \sqrt{E,0.5\% * J_y * G,0.5\% * J_t} / (W_x * l_{ef,y}) = 2796,9$
 $W_x = 1333,3$
 $J_t = 19733,3$
 Snellezza relativa per la flessione (formula 6.30)
 $L_{rel} = \sqrt{f_{m,k} / Sig_{m,crit}} = 0,29$
 $L_{rel} \leq 0.75 \rightarrow K_{crit} = 1$
 $Snellezza\ relativa\ l_{rel,x} = \sqrt{fc,0,k / Sig_{crit,x}} = 1,23$
 $Snellezza\ relativa\ l_{rel,y} = \sqrt{fc,0,k / Sig_{crit,y}} = 0,86$
 $K_x = 0.5 * (1 + \beta_x * (l_{rel,x} - 0.3) + l_{rel,x}^2) = 1,30$
 $K_{cx} = 1 / (K_x + \sqrt{K_x^2 - l_{rel,x}^2}) = 0,58$
 $K_y = 0.5 * (1 + \beta_y * (l_{rel,y} - 0.3) + l_{rel,y}^2) = 0,90$
 $K_{cy} = 1 / (K_y + \sqrt{K_y^2 - l_{rel,y}^2}) = 0,87$
 $(M_{x,z,d} / K_{crit} * f_{m,d})^2 + Sc,0,d / K_{cx} * z * fc,0,d \leq 1$
 $3.438 \leq 1$ ***
 Combinazione:SLU, 16
 $M_x = -260489.6 \text{ daN*cm}$
 $M_y = 5.6 \text{ daN*cm}$
 $N = -5526 \text{ daN}$

D.M. 17-01-18 C4.4.7 Circolare 7 21-01-19: Verifica della freccia istantanea totale
 Sezione ad ascissa 222.2 cm
 $K_{def} = 0$
 $U_{inst\ tot\ in\ x} = 0 \text{ cm}$
 $U_{inst\ tot\ in\ y} = -3.36 \text{ cm}$
 $U_{inst\ tot} = 3.36 \text{ cm}$
 $Luce / U_{inst,tot} < limite$
 $444.5 / 3.36 = 132.3 < 300$ ***
 Combinazione:SLE rara, 3

D.M. 17-01-18 4.4.7 : Verifica della freccia istantanea variabile
 Sezione ad ascissa 222.2 cm

Kdef = 0
Uinst var in x = 0 cm
Uinst var in y = -0.77 cm
Uinst var = 0.77 cm
Luce/Uinst,var > limite
444.5/0.77=576.8 > 300
Combinazione:SLE rara, 3

D.M. 17-01-18 4.4.7 - EC5 2.2.3 (3): Verifica della freccia finale
Sezione ad ascissa 222.2 cm
Kdef = 0,60
Ufin in x = 0 cm
Ufin in y = -4.91 cm
Ufin = 4.91 cm
Luce/Ufin < limite
444.5/4.91=90.5 < 200 ***
coefficienti combinatori impiegati:
Pesi strutturali = 1,000 + 0,600 = 1,600
Permanenti portati = 1,000 + 0,600 = 1,600
Variabile C = 0,700 + 0,360 = 1,060
Neve = 0,500 + 0,500 = 1,000

Asta 2: Trave in legno a falda Falda 1 fili 10-11

Unità di misura: cm, daN, deg, °C, s

Lunghezza = 444.5 cm
Sezione: R 20x20
Materiale: OLD GL 24h EN 14080
Beta,x = 1
Beta,y = 0.7
Rapporto luce/freccia elastica limite = 300
Rapporto luce/freccia elastica differita = 200
Mensola Y: Nessuno
Mensola X: Nessuno

Classe di servizio Uno

D.M. 17-01-18 Paragrafo 4.4.8.1.9: Taglio
Sezione ad ascissa 0 cm
Kmod = 0,60
Coefficiente parziale di sicurezza del materiale gamma = 1,45
tau,d <= fv,d
Sqrt(0^2+12.95^2) = 12.95 <= 14.48
kcr = 0.71
Combinazione:SLU, 16
Durata minima del carico nella combinazione: permanente
Tx = 0 daN
Ty = 2466.3 daN

D.M. 17-01-18 Paragrafo 4.4.8.1.8: Pressoflessione
Sezione ad ascissa 222.2 cm
Kmod = 0,60
Coefficiente parziale di sicurezza del materiale gamma = 1,45
Kh = 1,100 (formula 11.7.2)
(Sc,0,d/fc,0,d)^2 + Sm,y,d/fm,y,d + Km*(Sm,z,d/fm,z,d) <= 1
(Sc,0,d/fc,0,d)^2 + Km*(Sm,y,d/fm,y,d) + Sm,z,d/fm,z,d <= 1
(13.8/99.3)^2+195.4/109.2+0.7*0/109.2=1.81 !> 1 [4.4.7a] ***
Combinazione:SLU, 16
Durata minima del carico nella combinazione: permanente
Mx = -260489.6 daN*cm
My = 5.3 daN*cm
N = -5526 daN

D.M. 17-01-18 Paragrafo 4.4.8.1.11: Taglio+Torsione
Sezione ad ascissa 0 cm
Kmod = 1,10
Coefficiente parziale di sicurezza del materiale gamma = 1,45
Kh = 1,100 (formula 11.7.2)
tau,tor,d/(ksh*fv,d) + (tau,y,d/fv,d)^2 + (tau,z,d/fv,d)^2 <= 1
0.15 + 0.12 + 0 <= 1
kcr = 0.71
Combinazione:SLV, 4
Durata minima del carico nella combinazione: istantaneo
Tx = -298 daN
Ty = 1767.5 daN
Mt = -7876.7 daN*cm

D.M. 17-01-18 Paragrafo 4.4.8.1.3: Verifica per compressione parallela alla fibratura
Sezione ad ascissa 0 cm
Kmod = 0,80
Coefficiente parziale di sicurezza del materiale gamma = 1,45
Kh = 1,100 (formula 11.7.2)
Sc,0,d <= fc,0,d
|-20.8| <= 132.41
Combinazione:SLU, 8
Durata minima del carico nella combinazione: media
N = -8320.6 daN

D.M. 17-01-18 Paragrafo 4.4.8.1.10: Torsione
Sezione ad ascissa 444.5 cm
Kmod = 1,10

Coefficiente parziale di sicurezza del materiale $\gamma = 1,45$
 $\tau_{tor,d} \leq K_{sh} * f_{v,d}$
 $4.73 \leq 30.53$
 Combinazione:SLV, 4
 Durata minima del carico nella combinazione: istantaneo
 $M_t = -7876.7 \text{ daN*cm}$

D.M. 17-01-18 Paragrafo 4.4.8.2.2: Verifica di colonna soggetta a pressoflessione
 Sezione ad ascissa 222.2 cm
 $f_{c,0,k} = 240$
 $f_{m,k} = 240$
 $K_{mod} = 0,60$
 Coefficiente parziale di sicurezza del materiale $\gamma = 1,45$
 $f_{c,0,d} = K_{mod} * f_{c,0,k} / \gamma = 99,3$
 $f_{m,d} = K * K_{mod} * f_{m,k} / \gamma = 109,2$
 $K = 1,10$
 $l_{eff,x} \text{ (per sbandamento attorno all'asse x della sezione)} = \beta_{ex} * L = 444,5$
 $l_{eff,y} \text{ (per sbandamento attorno all'asse y della sezione)} = \beta_{ey} * L = 311,1$
 $\lambda_{x} = L_x / \sqrt{J_x / Area} = 77,0$
 $\lambda_{y} = L_y / \sqrt{J_y / Area} = 53,9$
 $E_{0,5\%} = 96000$
 $\sigma_{crit,x} = \pi^2 * E_{0,5\%} / (\lambda_x^2) = 159,9$
 $\sigma_{crit,y} = \pi^2 * E_{0,5\%} / (\lambda_y^2) = 326,3$
 $\lambda_{rel,x} = \sqrt{f_{c,0,k} / \sigma_{crit,x}} = 1,23$
 $\lambda_{rel,y} = \sqrt{f_{c,0,k} / \sigma_{crit,y}} = 0,86$
 $\beta_{ex} = 0,10$
 $K_{ex} = 0.5 * (1 + \beta_{ex} * (\lambda_{rel,x} - 0.3) + \lambda_{rel,x}^2) = 1,30$
 $K_{cx} = 1 / (K_{ex} + \sqrt{K_{ex}^2 - 1, \lambda_{rel,x}^2}) = 0,58$
 $K_{ey} = 0.5 * (1 + \beta_{ey} * (\lambda_{rel,y} - 0.3) + \lambda_{rel,y}^2) = 0,90$
 $K_{cy} = 1 / (K_{ey} + \sqrt{K_{ey}^2 - 1, \lambda_{rel,y}^2}) = 0,87$
 $\sigma_{c,0,d} / (f_{c,0,d} * K_{cx}) + \sigma_{m,z,d} / f_{m,z,d} + K_{m} * (\sigma_{m,y,d} / f_{m,y,d}) \leq 1$
 $\sigma_{c,0,d} / (f_{c,0,d} * K_{cy}) + K_{m} * (\sigma_{m,z,d} / f_{m,z,d}) + \sigma_{m,y,d} / f_{m,y,d} \leq 1$
 $13.8 / (0.58 * 99.3) + 195.4 / 109.2 + 0.7 * 0 / 109.2 = 2.03 \leq 1 \text{ ***}$
 Combinazione:SLU, 16
 $M_x = -260489.6 \text{ daN*cm}$
 $M_y = 5.3 \text{ daN*cm}$
 $N = -5526 \text{ daN}$

D.M. 17-01-18 Paragrafo 4.4.8.2.1: Verifica della stabilità laterale torsionale
 Sezione ad ascissa 222.2 cm
 $f_{c,0,k} = 240$
 $f_{m,k} = 240$
 $K_{mod} = 0,60$
 $\gamma = 1,45$
 $f_{m,d} = K_{mod} * f_{m,k} / \gamma = 109$
 $L_{ungh} \text{ efficace } l_{ef,y} = \beta_{ey} * L = 311,1$
 $E_{0,5\%} = 96000$
 $G_{0,5\%} = 5400$
 $\sigma_{m,crit} = \pi^2 * \sqrt{E_{0,5\%} * J_y * G_{0,5\%} * J_t} / (W_x * l_{ef,y}) = 2796,9$
 $W_x = 1333,3$
 $J_t = 19733,3$
 $\lambda_{rel} \text{ Snellezza relativa per la flessione (formula 6.30)}$
 $\lambda_{rel} = \sqrt{f_{m,k} / \sigma_{m,crit}} = 0,29$
 $\lambda_{rel} \leq 0.75 \text{ --> } K_{crit} = 1$
 $\lambda_{rel,x} = \sqrt{f_{c,0,k} / \sigma_{crit,x}} = 1,23$
 $\lambda_{rel,y} = \sqrt{f_{c,0,k} / \sigma_{crit,y}} = 0,86$
 $K_{ex} = 0.5 * (1 + \beta_{ex} * (\lambda_{rel,x} - 0.3) + \lambda_{rel,x}^2) = 1,30$
 $K_{cx} = 1 / (K_{ex} + \sqrt{K_{ex}^2 - 1, \lambda_{rel,x}^2}) = 0,58$
 $K_{ey} = 0.5 * (1 + \beta_{ey} * (\lambda_{rel,y} - 0.3) + \lambda_{rel,y}^2) = 0,90$
 $K_{cy} = 1 / (K_{ey} + \sqrt{K_{ey}^2 - 1, \lambda_{rel,y}^2}) = 0,87$
 $(\sigma_{m,d} / K_{crit} * f_{m,d})^2 + \sigma_{c,0,d} / K_{cx} * f_{c,0,d} \leq 1$
 $3.438 \leq 1 \text{ ***}$
 Combinazione:SLU, 16
 $M_x = -260489.6 \text{ daN*cm}$
 $M_y = 5.3 \text{ daN*cm}$
 $N = -5526 \text{ daN}$

D.M. 17-01-18 C4.4.7 Circolare 7 21-01-19: Verifica della freccia istantanea totale
 Sezione ad ascissa 222.2 cm
 $K_{def} = 0$
 $U_{inst,tot} \text{ in } x = 0 \text{ cm}$
 $U_{inst,tot} \text{ in } y = -3.36 \text{ cm}$
 $U_{inst,tot} = 3.36 \text{ cm}$
 $L_{uce} / U_{inst,tot} < \text{limite}$
 $444.5 / 3.36 = 132.3 < 300 \text{ ***}$
 Combinazione:SLE rara, 3

D.M. 17-01-18 4.4.7 : Verifica della freccia istantanea variabile
 Sezione ad ascissa 222.2 cm
 $K_{def} = 0$
 $U_{inst,var} \text{ in } x = 0 \text{ cm}$
 $U_{inst,var} \text{ in } y = -0.77 \text{ cm}$
 $U_{inst,var} = 0.77 \text{ cm}$
 $L_{uce} / U_{inst,var} > \text{limite}$
 $444.5 / 0.77 = 576.8 > 300$
 Combinazione:SLE rara, 3

D.M. 17-01-18 4.4.7 - EC5 2.2.3 (3): Verifica della freccia finale
 Sezione ad ascissa 222.2 cm
 $K_{def} = 0,60$
 $U_{fin} \text{ in } x = 0 \text{ cm}$
 $U_{fin} \text{ in } y = -4.91 \text{ cm}$
 $U_{fin} = 4.91 \text{ cm}$
 $L_{uce} / U_{fin} < \text{limite}$

444.5/4.91=90.5 < 200 ***
coefficienti combinatori impiegati:
Pesi strutturali = 1,000 + 0,600 = 1,600
Permanenti portati = 1,000 + 0,600 = 1,600
Variabile C = 0,700 + 0,360 = 1,060
Neve = 0,500 + 0,500 = 1,000

Asta 3: Trave in legno a falda Falda 2 fili 9-8

Unità di misura: cm, daN, deg, °C, s

Lunghezza = 444.5 cm
Sezione: R 20x20
Materiale: OLD GL 24h EN 14080
Beta,x = 1
Beta,y = 0.7
Rapporto luce/freccia elastica limite = 300
Rapporto luce/freccia elastica differita = 200
Mensola Y: Nessuno
Mensola X: Nessuno

Classe di servizio Uno

D.M. 17-01-18 Paragrafo 4.4.8.1.9: Taglio
Sezione ad ascissa 0 cm
Kmod = 0,60
Coefficiente parziale di sicurezza del materiale gamma = 1,45
tau,d <= fv,d
Sqrt(0^2+10.13^2) = 10.13 <= 14.48
kcr = 0.71
Combinazione:SLU, 16
Durata minima del carico nella combinazione: permanente
Tx = 0 daN
Ty = 1929 daN

D.M. 17-01-18 Paragrafo 4.4.8.1.8: Pressoflessione
Sezione ad ascissa 222.2 cm
Kmod = 0,60
Coefficiente parziale di sicurezza del materiale gamma = 1,45
Kh = 1,100 (formula 11.7.2)
(Sc,0,d/fc,0,d)^2 + Sm,y,d/fm,y,d + Km*(Sm,z,d/fm,z,d) <= 1
(Sc,0,d/fc,0,d)^2 + Km*(Sm,y,d/fm,y,d) + Sm,z,d/fm,z,d <= 1
(10.3/99.3)^2+145.3/109.2+0.7*0/109.2=1.34 !> 1 [4.4.7a] ***
Combinazione:SLU, 16
Durata minima del carico nella combinazione: permanente
Mx = -193688.6 daN*cm
My = 0.7 daN*cm
N = -4100.1 daN

D.M. 17-01-18 Paragrafo 4.4.8.1.11: Taglio+Torsione
Sezione ad ascissa 0 cm
Kmod = 0,80
Coefficiente parziale di sicurezza del materiale gamma = 1,45
Kh = 1,100 (formula 11.7.2)
tau,tor,d/(ksh*fv,d) + (tau,y,d/fv,d)^2 + (tau,z,d/fv,d)^2 <= 1
0 + 0.48 + 0 <= 1
kcr = 0.71
Combinazione:SLU, 18
Durata minima del carico nella combinazione: media
Tx = 0 daN
Ty = 2544 daN
Mt = -1.1 daN*cm

D.M. 17-01-18 Paragrafo 4.4.8.1.3: Verifica per compressione parallela alla fibratura
Sezione ad ascissa 0 cm
Kmod = 0,80
Coefficiente parziale di sicurezza del materiale gamma = 1,45
Kh = 1,100 (formula 11.7.2)
Sc,0,d <= fc,0,d
|-14.98| <= 132.41
Combinazione:SLU, 20
Durata minima del carico nella combinazione: media
N = -5992.1 daN

D.M. 17-01-18 Paragrafo 4.4.8.1.10: Torsione
Sezione ad ascissa 444.5 cm
Kmod = 1,10
Coefficiente parziale di sicurezza del materiale gamma = 1,45
tau,tor,d <= Ksh * fv,d
4.07 <= 30.53
Combinazione:SLV, 32
Durata minima del carico nella combinazione: istantaneo
Mt = -6784.1 daN*cm

D.M. 17-01-18 Paragrafo 4.4.8.2.2: Verifica di colonna soggetta a pressoflessione
Sezione ad ascissa 222.2 cm
fc,0,k = 240
fm,k = 240
Kmod = 0,60
Coefficiente parziale di sicurezza del materiale gamma = 1,45
fc,0,d = Kmod * fc,0,k / gamma = 99,3
fm,d = K * Kmod * fm,k / gamma = 109,2

```

K = 1,10
leff,x (per sbandamento attorno all'asse x della sezione) = BetaX * L = 444,5
leff,y (per sbandamento attorno all'asse y della sezione) = BetaY * L = 311,1
Snellezza l,x = L,x/ Sqrt(Jx / Area)= 77,0
Snellezza l,y = L,y/ Sqrt(Jy / Area)= 53,9
E,0.5% = 96000
Sig,crit,x = PI^2 * E,0.5% / * (l,x^2) = 159,9
Sig,crit,y = PI^2 * E,0.5% / * (l,y^2) = 326,3
Snellezza relativa lrel,x = Sqrt(Fc,0,k / Sig,crit,x) = 1,23
Snellezza relativa lrel,y = Sqrt(Fc,0,k / Sig,crit,y) = 0,86
Beta,c = 0,10
Kx = 0.5 * (1 + Beta,c * (l,relx - 0.3) + l,relx ^ 2) = 1,30
Kcx = 1 / (Kx + Sqrt(Kx ^ 2 - l,relx ^ 2)) = 0,58
Ky = 0.5 * (1 + Beta,c * (l,rely - 0.3) + l,rely ^ 2) = 0,90
Kcy = 1 / (Ky + Sqrt(Ky ^ 2 - l,rely ^ 2)) = 0,87
Sc,0,d/(fc,0,d*Kc,z)+ Sm,z,d/fm,z,d + Km*(Sm,y,d/fm,y,d) <= 1
Sc,0,d/(fc,0,d*Kc,y)+ Km*(Sm,z,d/fm,z,d) + Sm,y,d/fm,y,d <= 1
10.3/(0.58*99.3)+145.3/109.2+0.7*0/109.2=1.51 !> 1 ***
Combinazione:SLU, 16
Mx = -193688.6 daN*cm
My = 0.7 daN*cm
N = -4100.1 daN

```

D.M. 17-01-18 Paragrafo 4.4.8.2.1: Verifica della stabilità laterale torsionale

Sezione ad ascissa 222.2 cm

fc,0,k = 240

fm,k = 240

Kmod = 0,60

gamma = 1,45

fm,d = Kmod * fm,k / gamma = 109

Lunghezza efficace lef,y = BetaY * L = 311,1

E,0.5% = 96000

G,0.5% = 5400

Sig,m,crit = PI*Sqr(E0,05*Jy*G0,05*Jt)/(Wx*lef,y) = 2796,9

Wx = 1333,3

Jt = 19733,3

Snellezza relativa per la flessione (formula 6.30)

L,rel = Sqrt(fm,k / Sig,m,crit) = 0,29

L,rel <= 0.75 --> Kcrit = 1

Snellezza relativa lrel,x = Sqrt(Fc,0,k / Sig,crit,x) = 1,23

Snellezza relativa lrel,y = Sqrt(Fc,0,k / Sig,crit,y) = 0,86

Kx = 0.5 * (1 + Beta,c * (l,relx - 0.3) + l,relx ^ 2) = 1,30

Kcx = 1 / (Kx + Sqrt(Kx ^ 2 - l,relx ^ 2)) = 0,58

Ky = 0.5 * (1 + Beta,c * (l,rely - 0.3) + l,rely ^ 2) = 0,90

Kcy = 1 / (Ky + Sqrt(Ky ^ 2 - l,rely ^ 2)) = 0,87

(Sm,d/Kcrit*fm,d)^2 + Sc,0,d/Kc,z*fc,0,d !> 1

1.946 !>= 1 ***

Combinazione:SLU, 16

Mx = -193688.6 daN*cm

My = 0.7 daN*cm

N = -4100.1 daN

D.M. 17-01-18 C4.4.7 Circolare 7 21-01-19: Verifica della freccia istantanea totale

Sezione ad ascissa 222.2 cm

Kdef = 0

Uinst tot in x = 0 cm

Uinst tot in y = -2.5 cm

Uinst tot = 2.5 cm

Luce/Uinst,tot < limite

444.5/2.5=178 < 300 ***

Combinazione:SLE rara, 2

D.M. 17-01-18 4.4.7 : Verifica della freccia istantanea variabile

Sezione ad ascissa 222.2 cm

Kdef = 0

Uinst var in x = 0 cm

Uinst var in y = -0.57 cm

Uinst var = 0.57 cm

Luce/Uinst,var > limite

444.5/0.57=779.8 > 300

Combinazione:SLE rara, 2

D.M. 17-01-18 4.4.7 - EC5 2.2.3 (3): Verifica della freccia finale

Sezione ad ascissa 222.2 cm

Kdef = 0,60

Ufin in x = 0 cm

Ufin in y = -3.65 cm

Ufin = 3.65 cm

Luce/Ufin < limite

444.5/3.65=121.7 < 200 ***

coefficienti combinatori impiegati:

Pesi strutturali = 1,000 + 0,600 = 1,600

Permanenti portati = 1,000 + 0,600 = 1,600

Neve = 0,500 + 0,500 = 1,000

Asta 4: Trave in legno a falda Falda 1 fili 7-8

Unità di misura: cm, daN, deg, °C, s

Lunghezza = 444.5 cm

Sezione: R 20x20

Materiale: OLD GL 24h EN 14080

Beta,x = 1

Beta,y = 0.7
 Rapporto luce/freccia elastica limite = 300
 Rapporto luce/freccia elastica differita = 200
 Mensola Y: Nessuno
 Mensola X: Nessuno

Classe di servizio Uno

D.M. 17-01-18 Paragrafo 4.4.8.1.9: Taglio
 Sezione ad ascissa 0 cm
 Kmod = 0,60
 Coefficiente parziale di sicurezza del materiale gamma = 1,45
 $\tau_{v,d} \leq f_{v,d}$
 $\sqrt{0^2 + 10.13^2} = 10.13 \leq 14.48$
 $k_{cr} = 0.71$
 Combinazione:SLU, 16
 Durata minima del carico nella combinazione: permanente
 $T_x = 0$ daN
 $T_y = 1929$ daN

D.M. 17-01-18 Paragrafo 4.4.8.1.8: Pressoflessione
 Sezione ad ascissa 222.2 cm
 Kmod = 0,60
 Coefficiente parziale di sicurezza del materiale gamma = 1,45
 $K_h = 1,100$ (formula 11.7.2)
 $(\sigma_{c,0,d}/f_{c,0,d})^2 + \sigma_{m,y,d}/f_{m,y,d} + K_m(\sigma_{m,z,d}/f_{m,z,d}) \leq 1$
 $(\sigma_{c,0,d}/f_{c,0,d})^2 + K_m(\sigma_{m,y,d}/f_{m,y,d}) + \sigma_{m,z,d}/f_{m,z,d} \leq 1$
 $(10.3/99.3)^2 + 145.3/109.2 + 0.7 \cdot 0/109.2 = 1.34 ! > 1$ [4.4.7a] ***
 Combinazione:SLU, 16
 Durata minima del carico nella combinazione: permanente
 $M_x = -193688.6$ daN*cm
 $M_y = 4.1$ daN*cm
 $N = -4100.1$ daN

D.M. 17-01-18 Paragrafo 4.4.8.1.11: Taglio+Torsione
 Sezione ad ascissa 0 cm
 Kmod = 0,80
 Coefficiente parziale di sicurezza del materiale gamma = 1,45
 $K_h = 1,100$ (formula 11.7.2)
 $\tau_{tor,d}/(k_{sh} \cdot f_{v,d}) + (\tau_{v,y,d}/f_{v,d})^2 + (\tau_{v,z,d}/f_{v,d})^2 \leq 1$
 $0 + 0.48 + 0 \leq 1$
 $k_{cr} = 0.71$
 Combinazione:SLU, 18
 Durata minima del carico nella combinazione: media
 $T_x = 0$ daN
 $T_y = 2544$ daN
 $M_t = 1.1$ daN*cm

D.M. 17-01-18 Paragrafo 4.4.8.1.10: Torsione
 Sezione ad ascissa 444.5 cm
 Kmod = 1,10
 Coefficiente parziale di sicurezza del materiale gamma = 1,45
 $\tau_{tor,d} \leq K_{sh} \cdot f_{v,d}$
 $4.07 \leq 30.53$
 Combinazione:SLV, 32
 Durata minima del carico nella combinazione: istantaneo
 $M_t = 6784.1$ daN*cm

D.M. 17-01-18 Paragrafo 4.4.8.2.2: Verifica di colonna soggetta a pressoflessione
 Sezione ad ascissa 222.2 cm
 $f_{c,0,k} = 240$
 $f_{m,k} = 240$
 Kmod = 0,60
 Coefficiente parziale di sicurezza del materiale gamma = 1,45
 $f_{c,0,d} = K_{mod} \cdot f_{c,0,k} / \gamma = 99,3$
 $f_{m,d} = K \cdot K_{mod} \cdot f_{m,k} / \gamma = 109,2$
 $K = 1,10$
 $l_{eff,x}$ (per sbandamento attorno all'asse x della sezione) = BetaX * L = 444,5
 $l_{eff,y}$ (per sbandamento attorno all'asse y della sezione) = BetaY * L = 311,1
 Snellezza $l_x = L_x / \sqrt{J_x / Area} = 77,0$
 Snellezza $l_y = L_y / \sqrt{J_y / Area} = 53,9$
 $E_{0.5\%} = 96000$
 $\sigma_{crit,x} = \pi^2 \cdot E_{0.5\%} / (l_x^2) = 159,9$
 $\sigma_{crit,y} = \pi^2 \cdot E_{0.5\%} / (l_y^2) = 326,3$
 Snellezza relativa $l_{rel,x} = \sqrt{f_{c,0,k} / \sigma_{crit,x}} = 1,23$
 Snellezza relativa $l_{rel,y} = \sqrt{f_{c,0,k} / \sigma_{crit,y}} = 0,86$
 $\beta_{ta,c} = 0,10$
 $K_x = 0.5 \cdot (1 + \beta_{ta,c} \cdot (l_{rel,x} - 0.3) + l_{rel,x}^2) = 1,30$
 $K_{cx} = 1 / (K_x + \sqrt{K_x^2 - l_{rel,x}^2}) = 0,58$
 $K_y = 0.5 \cdot (1 + \beta_{ta,c} \cdot (l_{rel,y} - 0.3) + l_{rel,y}^2) = 0,90$
 $K_{cy} = 1 / (K_y + \sqrt{K_y^2 - l_{rel,y}^2}) = 0,87$
 $\sigma_{c,0,d}/(f_{c,0,d} \cdot K_{cx}) + \sigma_{m,z,d}/f_{m,z,d} + K_m(\sigma_{m,y,d}/f_{m,y,d}) \leq 1$
 $\sigma_{c,0,d}/(f_{c,0,d} \cdot K_{cy}) + K_m(\sigma_{m,z,d}/f_{m,z,d}) + \sigma_{m,y,d}/f_{m,y,d} \leq 1$
 $10.3/(0.58 \cdot 99.3) + 145.3/109.2 + 0.7 \cdot 0/109.2 = 1.51 ! > 1$ ***
 Combinazione:SLU, 16
 $M_x = -193688.6$ daN*cm
 $M_y = 4.1$ daN*cm
 $N = -4100.1$ daN

D.M. 17-01-18 Paragrafo 4.4.8.2.1: Verifica della stabilità laterale torsionale
 Sezione ad ascissa 222.2 cm
 $f_{c,0,k} = 240$
 $f_{m,k} = 240$


```

Kmod = 0,60
gamma = 1,45
fm,d = Kmod * fm,k / gamma = 109
Lunghezza efficace lef,y = BetaY * L = 311,1
E,0.5% = 96000
G,0.5% = 5400
Sig,m,crit = PI*Sqr(E0,05*Jy*G0,05*Jt)/(Wx*lef,y) = 2796,9
Wx = 1333,3
Jt = 19733,3
Snellezza relativa per la flessione (formula 6.30)
L,rel = Sqrt(fm,k / Sig,m,crit) = 0,29
L,rel <= 0.75 --> Kcrit = 1
Snellezza relativa lrel,x = Sqrt(Fc,0,k / Sig,crit,x) = 1,23
Snellezza relativa lrel,y = Sqrt(Fc,0,k / Sig,crit,y) = 0,86
Kx = 0.5 * (1 + Beta,c * (l,relx - 0.3) + l,relx ^ 2) = 1,30
Kcx = 1 / (Kx + Sqrt(Kx ^ 2 - l,relx ^ 2)) = 0,58
Ky = 0.5 * (1 + Beta,c * (l,rely - 0.3) + l,rely ^ 2) = 0,90
Kcy = 1 / (Ky + Sqrt(Ky ^ 2 - l,rely ^ 2)) = 0,87
(Sm,d/Kcrit*fm,d)^2 + Sc,0,d/Kc,z*Fc,0,d !> 1
1.9461 !>= 1 ***
Combinazione:SLU, 16
Mx = -193688.6 daN*cm
My = 4.1 daN*cm
N = -4100.1 daN

D.M. 17-01-18 C4.4.7 Circolare 7 21-01-19: Verifica della freccia istantanea totale
Sezione ad ascissa 222.2 cm
Kdef = 0
Uinst tot in x = 0 cm
Uinst tot in y = -2.5 cm
Uinst tot = 2.5 cm
Luce/Uinst,tot < limite
444.5/2.5=178 < 300 ***
Combinazione:SLE rara, 3

D.M. 17-01-18 4.4.7 : Verifica della freccia istantanea variabile
Sezione ad ascissa 222.2 cm
Kdef = 0
Uinst var in x = 0 cm
Uinst var in y = -0.57 cm
Uinst var = 0.57 cm
Luce/Uinst,var > limite
444.5/0.57=779.8 > 300
Combinazione:SLE rara, 3

D.M. 17-01-18 4.4.7 - EC5 2.2.3 (3): Verifica della freccia finale
Sezione ad ascissa 222.2 cm
Kdef = 0,60
Ufin in x = 0 cm
Ufin in y = -3.65 cm
Ufin = 3.65 cm
Luce/Ufin < limite
444.5/3.65=121.7 < 200 ***
coefficienti combinatori impiegati:
Pesi strutturali = 1,000 + 0,600 = 1,600
Permanenti portati = 1,000 + 0,600 = 1,600
Variabile C = 0,700 + 0,360 = 1,060
Neve = 0,500 + 0,500 = 1,000

```

9.4 Verifiche maschi in muratura

Le unità di misura elencate nel capitolo sono in [cm, daN] ove non espressamente specificato.

X ini.: coordinate del punto iniziale del maschio. [cm]

Y ini.: coordinate del punto iniziale del maschio. [cm]

X fin.: coordinate del punto finale del maschio. [cm]

Y fin.: coordinate del punto finale del maschio. [cm]

Quota i.: livello o falda inferiore.

Quota s.: livello o falda superiore.

l: lunghezza del maschio. [cm]

Sp.: spessore. [cm]

h netta: altezza netta (a filo solai). [cm]

h ini.: altezza nel modello al punto iniziale. [cm]

h fin.: altezza nel modello al punto finale. [cm]

a: distanza tra irrigidimenti laterali. [cm]

a.s.,sx: lunghezza di appoggio del solaio di sinistra. [cm]

a.s.,dx: lunghezza di appoggio del solaio di destra. [cm]

fb: resistenza normalizzata a compressione verticale dei blocchi. [daN/cm²]

fk: resistenza caratteristica a compressione della muratura utilizzata. [daN/cm²]

fvk0: resistenza caratteristica a taglio in assenza di carichi verticali. [daN/cm²]

fmedio: resistenza media a compressione della muratura utilizzata. [daN/cm²]

r0: resistenza media a taglio in assenza di azioni normali [C8.7.1.16]. [daN/cm²]

fv0: resistenza media a taglio in assenza di azioni normali [C8.7.1.17]. [daN/cm²]

μ: coefficiente di attrito [C8.7.1.17].

φ: coefficiente di ammorsamento o ingranamento secondo Circolare 7 21-01-19 §C8.7.1.3.1.1.

fv,lim: valore massimo della resistenza a taglio che può essere impiegata nel calcolo. [daN/cm²]

E: modulo di elasticità longitudinale della muratura utilizzato. [daN/cm²]

G: modulo di elasticità tangenziale della muratura utilizzato. [daN/cm²]

FC: fattore di confidenza della muratura.

Comb.: combinazione.

Quota: quota della sezione di verifica. [cm]

N: sforzo normale alla quota. [daN]

M: momento flettente nel piano. [daN*cm]

p: fattore laterale di vincolo (4.5.6).

es1: eccentricità dovuta alla posizione eccentrica dei maschi sovrastanti la sezione di verifica. [cm]

es2: eccentricità dovuta alla risultante eccentrica delle reazioni di appoggio dei solai soprastanti. [cm]

ea: eccentricità dovuta a tolleranze di esecuzione. [cm]

ev: eccentricità dovuta ad azioni ortogonali (vento, sisma). [cm]

e ver: eccentricità di verifica nel piano normale al piano medio del maschio. [cm]

Φt: coefficiente di riduzione della resistenza per eccentricità nel piano normale al mediano.

Φl: coefficiente di riduzione della resistenza per eccentricità nel piano mediano.

Nu: sforzo normale ultimo. [daN]

Verifica: stato di verifica.

Quota: quota della sezione di verifica. [cm]

N: sforzo normale. [daN]

V par: taglio nel piano. [daN]

σ0: tensione media di compressione. [daN/cm²]

σN: tensione media di compressione sulla parte reagente. [daN/cm²]

l': lunghezza della parte compressa della parete. [cm]

fvd: resistenza a taglio di calcolo. [daN/cm²]

Vt scorr.: taglio ultimo per verifica a scorrimento. [daN]

Vt fess.diag.: taglio ultimo per verifica a fessurazione diagonale irregolare [C8.7.1.16]. [daN]

Vt,lim: taglio limite [C8.7.1.18]. [daN]

c.s.: coefficiente di sicurezza a taglio.

fd: resistenza a compressione di calcolo. [daN/cm²]

Sa: accelerazione massima, adimensionalizzata rispetto a g, che l'elemento strutturale subisce durante il sisma.

M: momento flettente fuori piano. [daN*cm]

Mc: momento di collasso per azioni perpendicolari al piano. [daN*cm]

Coeff.s.: coefficiente di sicurezza.

Stato limite: pF_SLU=Presso flessione per azioni non sismiche; V_SLU=Taglio per azioni non sismiche; PF_SLV=Presso flessione per azioni sismiche;

V_SLV=Taglio per azioni sismiche; PFFP_SLV=Presso flessione fuori piano per azioni sismiche; R_SLV=Ribaltamento per azioni sismiche.

Vt fess.diag.: taglio ultimo per verifica a fessurazione diagonale regolare [C8.7.1.17]. [daN]

Maschio 1

Verifiche condotte secondo D.M. 17-01-18 (N.T.C.)

Maschio considerato membratura sismica secondaria

Dati geometrici

X ini.	Y ini.	X fin.	Y fin.	Quota i.	Quota.s	l	Sp.	h netta	h ini.	h fin.	a	a.s.,sx	a.s.,dx
0	37.5	0	0	L1	L2	37.5	45	420	480	480			

Caratteristiche del materiale

(Circolare 7 21-01-19 C8.5.I) Muratura in pietre a spacco con buona tessitura LC1_3

fb	fk	fvk0	fmedio	r0	fv0	μ	φ	fv,lim	E	G	FC
50			26	0.56		0.58	3.27	2.41	30000	12000	1.35

Verifica a pressoflessione per azioni non sismiche 4.5.6.2 D.M. 17-01-18 (N.T.C.) γM = 3

Comb.	Quota	N	M	p	es1	es2	ea	ev	e ver	Φt	Φl	Nu	Verifica
SLU 1	430	149	0	1	0	0	2.1	0	0	0	0	0	No, Trazione
SLU 1	190	-1931	0	1	0	0	2.1	0	2.1	0.73	1	7951	Si
SLU 1	-50	-2873	0	1	0	0	2.1	0	2.1	0.73	1	7951	Si
SLU 18	430	146	0	1	0	0	2.1	0	0	0	0	0	No, Trazione
SLU 18	190	-2614	0	1	0	0	2.1	0	2.1	0.73	1	7951	Si
SLU 18	-50	-3900	0	1	0	0	2.1	0	2.1	0.73	1	7951	Si
SLU 17	430	178	0	1	0	0	2.1	0	0	0	0	0	No, Trazione
SLU 17	190	-2597	0	1	0	0	2.1	0	2.1	0.73	1	7951	Si
SLU 17	-50	-3859	0	1	0	0	2.1	0	2.1	0.73	1	7951	Si
SLU 16	430	183	0	1	0	0	2.1	0	0	0	0	0	No, Trazione
SLU 16	190	-2542	0	1	0	0	2.1	0	2.1	0.73	1	7951	Si
SLU 16	-50	-3783	0	1	0	0	2.1	0	2.1	0.73	1	7951	Si
SLU 15	430	152	0	1	0	0	2.1	0	0	0	0	0	No, Trazione
SLU 15	190	-2546	0	1	0	0	2.1	0	2.1	0.73	1	7951	Si
SLU 15	-50	-3807	0	1	0	0	2.1	0	2.1	0.73	1	7951	Si
SLU 14	430	154	0	1	0	0	2.1	0	0	0	0	0	No, Trazione
SLU 14	190	-2518	0	1	0	0	2.1	0	2.1	0.73	1	7951	Si
SLU 14	-50	-3769	0	1	0	0	2.1	0	2.1	0.73	1	7951	Si
SLU 13	430	163	0	1	0	0	2.1	0	0	0	0	0	No, Trazione
SLU 13	190	-2566	0	1	0	0	2.1	0	2.1	0.73	1	7951	Si
SLU 13	-50	-3827	0	1	0	0	2.1	0	2.1	0.73	1	7951	Si
SLU 12	430	194	0	1	0	0	2.1	0	0	0	0	0	No, Trazione
SLU 12	190	-2549	0	1	0	0	2.1	0	2.1	0.73	1	7951	Si
SLU 12	-50	-3786	0	1	0	0	2.1	0	2.1	0.73	1	7951	Si
SLU 11	430	200	0	1	0	0	2.1	0	0	0	0	0	No, Trazione
SLU 11	190	-2494	0	1	0	0	2.1	0	2.1	0.73	1	7951	Si
SLU 11	-50	-3710	0	1	0	0	2.1	0	2.1	0.73	1	7951	Si

Comb.	Quota	N	M	p	es1	es2	ea	ev	e ver	Φt	Φl	Nu	Verifica
SLU 10	430	85	0	1	0	0	2.1	0	0	0	0	0	No, Trazione
SLU 10	190	-2032	0	1	0	0	2.1	0	2.1	0.73	1	7951	Si
SLU 10	-50	-3043	0	1	0	0	2.1	0	2.1	0.73	1	7951	Si

Verifica a taglio nel piano secondo Circolare 7 21-01-19 §C8.7.1.3.1.1 con rottura per fessurazione diagonale irregolare in combinazioni non sismiche, $\gamma_M = 3$

Comb.	Quota	N	V par	M	σ_0	σ_N	I'	fvd	Vt scorr.	Vt fess.diag.	Vt,lim	c.s.	Verifica
SLU 14	-50	-3769	0	-4981	2.23					800	1012	1000	Si
SLU 14	250	-2173	0	-9085	1.29					626	863	1000	Si
SLU 11	-50	-3710	0	-5946	2.2					795	1007	1000	Si
SLU 11	250	-2148	0	-9437	1.27					623	861	1000	Si
SLU 16	-50	-3783	0	-5648	2.24					802	1013	1000	Si
SLU 16	250	-2196	0	-9603	1.3					629	865	1000	Si
SLU 15	-50	-3807	0	-4962	2.26					804	1015	1000	Si
SLU 15	250	-2201	0	-9261	1.3					630	866	1000	Si
SLU 13	-50	-3827	0	-5233	2.27					806	1017	1000	Si
SLU 13	250	-2221	0	-9544	1.32					632	868	1000	Si
SLU 18	-50	-3900	0	-4935	2.31					813	1023	1000	Si
SLU 18	250	-2269	0	-9709	1.34					638	873	1000	Si
SLU 10	-50	-3043	0	-3214	1.8					726	947	1000	Si
SLU 10	250	-1766	0	-7292	1.05					574	821	1000	Si
SLU 12	-50	-3786	0	-5908	2.24					802	1014	1000	Si
SLU 12	250	-2203	0	-9791	1.31					630	866	1000	Si
SLU 1	-50	-2873	0	-4495	1.7					708	931	1000	Si
SLU 1	250	-1665	0	-7303	0.99					560	810	1000	Si
SLU 17	-50	-3859	0	-5610	2.29					809	1020	1000	Si
SLU 17	250	-2252	0	-9956	1.33					636	871	1000	Si

Verifica a pressoflessione fuori piano D.M. 17-01-18 (N.T.C.)

quota 190 Wa 0.09 denominatore 8 $\gamma_M = 2$

Comb.	fd	Sa	σ_0	N	M	Mc	Coeff.s.	Verifica
SLV 23	10	0.34	0.38	-635	8859	13635	1.54	Si
SLV 22	10	0.34	0.38	-635	8859	13635	1.54	Si
SLV 21	10	0.34	0.38	-635	8859	13635	1.54	Si
SLV 24	10	0.34	0.38	-635	8859	13635	1.54	Si
SLV 13	10	0.34	0.45	-752	8859	15992	1.81	Si
SLV 15	10	0.34	0.45	-752	8859	15992	1.81	Si
SLV 16	10	0.34	0.45	-752	8859	15992	1.81	Si
SLV 14	10	0.34	0.45	-752	8859	15992	1.81	Si
SLV 29	10	0.34	0.82	-1382	8859	27986	3.16	Si
SLV 30	10	0.34	0.82	-1382	8859	27986	3.16	Si

Tabella dei coefficienti di sicurezza minimi

Stato limite	Coeff.s.	Comb.	Verifica
PF SLU	0	SLU 20	No
V SLU	1000	SLU 1	Si
PFFP SLV	1.539	SLV 21	Si

Maschio 2

Verifiche condotte secondo D.M. 17-01-18 (N.T.C.)
Maschio considerato membratura sismica secondaria

Dati geometrici

X ini.	Y ini.	X fin.	Y fin.	Quota i.	Quota.s	I	Sp.	h netta	h ini.	h fin.	a	a.s.,sx	a.s.,dx
0	294	0	162.5	L1	L2	131.5	45	420	480	480			

Caratteristiche del materiale

(Circolare 7 21-01-19 C8.5.I) Muratura in pietre a spacco con buona tessitura LC1_3

fb	fk	fvk0	fmedio	r0	fv0	μ	φ	fv,lim	E	G	FC
50			26	0.56		0.58	3.27	2.41	30000	12000	1.35

Verifica a pressoflessione per azioni non sismiche 4.5.6.2 D.M. 17-01-18 (N.T.C.) $\gamma_M = 3$

Comb.	Quota	N	M	p	es1	es2	ea	ev	e ver	Φt	Φl	Nu	Verifica
SLU 18	430	-5179	0	1	0	0	2.1	0	2.1	0.73	1	27881	Si
SLU 18	190	-14321	0	1	0	0	2.1	0	2.1	0.73	1	27881	Si
SLU 18	-50	-14130	0	1	0	0	2.1	0	2.1	0.73	1	27881	Si
SLU 17	430	-5164	0	1	0	0	2.1	0	2.1	0.73	1	27881	Si
SLU 17	190	-14272	0	1	0	0	2.1	0	2.1	0.73	1	27881	Si
SLU 17	-50	-14125	0	1	0	0	2.1	0	2.1	0.73	1	27881	Si
SLU 20	430	-5073	0	1	0	0	2.1	0	2.1	0.73	1	27881	Si
SLU 20	190	-14144	0	1	0	0	2.1	0	2.1	0.73	1	27881	Si
SLU 20	-50	-13993	0	1	0	0	2.1	0	2.1	0.73	1	27881	Si
SLU 13	430	-5005	0	1	0	0	2.1	0	2.1	0.73	1	27881	Si
SLU 13	190	-14007	0	1	0	0	2.1	0	2.1	0.73	1	27881	Si
SLU 13	-50	-13920	0	1	0	0	2.1	0	2.1	0.73	1	27881	Si
SLU 12	430	-4990	0	1	0	0	2.1	0	2.1	0.73	1	27881	Si
SLU 12	190	-13958	0	1	0	0	2.1	0	2.1	0.73	1	27881	Si
SLU 12	-50	-13915	0	1	0	0	2.1	0	2.1	0.73	1	27881	Si
SLU 19	430	-4960	0	1	0	0	2.1	0	2.1	0.73	1	27881	Si
SLU 19	190	-13947	0	1	0	0	2.1	0	2.1	0.73	1	27881	Si
SLU 19	-50	-13854	0	1	0	0	2.1	0	2.1	0.73	1	27881	Si
SLU 16	430	-4939	0	1	0	0	2.1	0	2.1	0.73	1	27881	Si
SLU 16	190	-13877	0	1	0	0	2.1	0	2.1	0.73	1	27881	Si
SLU 16	-50	-13846	0	1	0	0	2.1	0	2.1	0.73	1	27881	Si
SLU 15	430	-4899	0	1	0	0	2.1	0	2.1	0.73	1	27881	Si
SLU 15	190	-13830	0	1	0	0	2.1	0	2.1	0.73	1	27881	Si
SLU 15	-50	-13783	0	1	0	0	2.1	0	2.1	0.73	1	27881	Si
SLU 14	430	-4786	0	1	0	0	2.1	0	2.1	0.73	1	27881	Si
SLU 14	190	-13632	0	1	0	0	2.1	0	2.1	0.73	1	27881	Si
SLU 14	-50	-13644	0	1	0	0	2.1	0	2.1	0.73	1	27881	Si
SLU 11	430	-4765	0	1	0	0	2.1	0	2.1	0.73	1	27881	Si
SLU 11	190	-13563	0	1	0	0	2.1	0	2.1	0.73	1	27881	Si

Comb.	Quota	N	M	p	es1	es2	ea	ev	e ver	Φt	Φl	Nu	Verifica
SLU 11	-50	-13636	0	1	0	0	2.1	0	2.1	0.73	1	27881	Si

Verifica a taglio nel piano secondo Circolare 7 21-01-19 §C8.7.1.3.1.1 con rottura per fessurazione diagonale irregolare in combinazioni non sismiche, γM = 3

Comb.	Quota	N	V par	M	σ0	σN	I'	fvd	Vt scorr.	Vt fess.diag.	Vt,lim	c.s.	Verifica
SLU 11	-50	-13636	-1	49999	2.3					2847	3585	1000	Si
SLU 11	250	-11948	0	-116332	2.02					2681	3438	1000	Si
SLU 10	-50	-10902	-1	41974	1.84					2572	3343	1000	Si
SLU 10	250	-9854	0	-101995	1.67					2459	3245	1000	Si
SLU 13	-50	-13920	-1	52043	2.35					2874	3609	1000	Si
SLU 13	250	-12391	0	-124333	2.09					2726	3477	1000	Si
SLU 18	-50	-14130	-1	53172	2.39					2894	3627	1000	Si
SLU 18	250	-12705	0	-129630	2.15					2757	3505	1000	Si
SLU 15	-50	-13783	-1	52085	2.33					2861	3598	1000	Si
SLU 15	250	-12214	0	-122148	2.06					2708	3461	1000	Si
SLU 16	-50	-13846	-1	51127	2.34					2867	3603	1000	Si
SLU 16	250	-12262	0	-121629	2.07					2713	3466	1000	Si
SLU 12	-50	-13915	-1	50896	2.35					2874	3609	1000	Si
SLU 12	250	-12342	0	-122379	2.09					2721	3473	1000	Si
SLU 1	-50	-10545	-1	38758	1.78					2534	3310	1000	Si
SLU 1	250	-9273	0	-90883	1.57					2393	3190	1000	Si
SLU 14	-50	-13644	-1	51636	2.31					2848	3586	1000	Si
SLU 14	250	-12017	0	-119124	2.03					2688	3444	1000	Si
SLU 17	-50	-14125	-1	52025	2.39					2894	3627	1000	Si
SLU 17	250	-12657	0	-127675	2.14					2752	3500	1000	Si

Verifica a pressoflessione fuori piano D.M. 17-01-18 (N.T.C.)

quota 190 Wa 0.09 denominatore 8 γM = 2

Comb.	fd	Sa	σ0	N	M	Mc	Coeff.s.	Verifica
SLV 23	10	0.34	1.25	-7394	31066	140962	4.54	Si
SLV 21	10	0.34	1.25	-7394	31066	140962	4.54	Si
SLV 24	10	0.34	1.25	-7394	31066	140962	4.54	Si
SLV 22	10	0.34	1.25	-7394	31066	140962	4.54	Si
SLV 14	10	0.34	1.31	-7726	31066	146104	4.7	Si
SLV 13	10	0.34	1.31	-7726	31066	146104	4.7	Si
SLV 16	10	0.34	1.31	-7726	31066	146104	4.7	Si
SLV 15	10	0.34	1.31	-7726	31066	146104	4.7	Si
SLV 30	10	0.34	1.55	-9158	31066	167090	5.38	Si
SLV 29	10	0.34	1.55	-9158	31066	167090	5.38	Si

Tabella dei coefficienti di sicurezza minimi

Stato limite	Coeff.s.	Comb.	Verifica
PF SLU	1.947	SLU 18	Si
V SLU	1000	SLU 1	Si
PFFP SLV	4.537	SLV 21	Si

Maschio 3

Verifiche condotte secondo D.M. 17-01-18 (N.T.C.)

Dati geometrici

X ini.	Y ini.	X fin.	Y fin.	Quota l.	Quota.s	l	Sp.	h netta	h ini.	h fin.	a	a.s.,sx	a.s.,dx
0	778	0	484	L1	L2	294	45	420	480	480			

Caratteristiche del materiale

(Circolare 7 21-01-19 C8.5.I) Muratura in pietre a spacco con buona tessitura LC1 3

fb	fk	fvk0	fmedio	τ0	fv0	μ	φ	fv,lim	E	G	FC
50			26	0.56		0.58	3.27	2.41	30000	12000	1.35

Verifica a pressoflessione per azioni non sismiche 4.5.6.2 D.M. 17-01-18 (N.T.C.) γM = 3

Comb.	Quota	N	M	p	es1	es2	ea	ev	e ver	Φt	Φl	Nu	Verifica
SLU 18	430	-1893	0	1	0	0	2.1	0	2.1	0.73	1	62334	Si
SLU 18	190	-17808	0	1	0	0	2.1	0	2.1	0.73	1	62334	Si
SLU 18	-50	-21227	0	1	0	0	2.1	0	2.1	0.73	1	62334	Si
SLU 20	430	-1853	0	1	0	0	2.1	0	2.1	0.73	1	62334	Si
SLU 20	190	-17691	0	1	0	0	2.1	0	2.1	0.73	1	62334	Si
SLU 20	-50	-21159	0	1	0	0	2.1	0	2.1	0.73	1	62334	Si
SLU 19	430	-1799	0	1	0	0	2.1	0	2.1	0.73	1	62334	Si
SLU 19	190	-17497	0	1	0	0	2.1	0	2.1	0.73	1	62334	Si
SLU 19	-50	-20976	0	1	0	0	2.1	0	2.1	0.73	1	62334	Si
SLU 17	430	-1861	0	1	0	0	2.1	0	2.1	0.73	1	62334	Si
SLU 17	190	-17632	0	1	0	0	2.1	0	2.1	0.73	1	62334	Si
SLU 17	-50	-20961	0	1	0	0	2.1	0	2.1	0.73	1	62334	Si
SLU 13	430	-1799	0	1	0	0	2.1	0	2.1	0.73	1	62334	Si
SLU 13	190	-17449	0	1	0	0	2.1	0	2.1	0.73	1	62334	Si
SLU 13	-50	-20848	0	1	0	0	2.1	0	2.1	0.73	1	62334	Si
SLU 15	430	-1759	0	1	0	0	2.1	0	2.1	0.73	1	62334	Si
SLU 15	190	-17331	0	1	0	0	2.1	0	2.1	0.73	1	62334	Si
SLU 15	-50	-20779	0	1	0	0	2.1	0	2.1	0.73	1	62334	Si
SLU 14	430	-1705	0	1	0	0	2.1	0	2.1	0.73	1	62334	Si
SLU 14	190	-17138	0	1	0	0	2.1	0	2.1	0.73	1	62334	Si
SLU 14	-50	-20596	0	1	0	0	2.1	0	2.1	0.73	1	62334	Si
SLU 16	430	-1752	0	1	0	0	2.1	0	2.1	0.73	1	62334	Si
SLU 16	190	-17245	0	1	0	0	2.1	0	2.1	0.73	1	62334	Si
SLU 16	-50	-20595	0	1	0	0	2.1	0	2.1	0.73	1	62334	Si
SLU 12	430	-1767	0	1	0	0	2.1	0	2.1	0.73	1	62334	Si
SLU 12	190	-17273	0	1	0	0	2.1	0	2.1	0.73	1	62334	Si
SLU 12	-50	-20582	0	1	0	0	2.1	0	2.1	0.73	1	62334	Si
SLU 11	430	-1658	0	1	0	0	2.1	0	2.1	0.73	1	62334	Si
SLU 11	190	-16886	0	1	0	0	2.1	0	2.1	0.73	1	62334	Si
SLU 11	-50	-20216	0	1	0	0	2.1	0	2.1	0.73	1	62334	Si

Verifica a taglio nel piano secondo Circolare 7 21-01-19 §C8.7.1.3.1.1 con rottura per fessurazione diagonale irregolare in combinazioni non sismiche, $\gamma_M = 3$

Comb.	Quota	N	V par	M	σ_0	σ_N	I'	fvd	Vt scorr.	Vt fess.diag.	Vt,lim	c.s.	Verifica
SLU 5	150	-13567	130	467974	1.03					4683	6726	36.15	Si
SLU 5	310	-9110	121	506759	0.69					3992	6204	32.88	Si
SLU 19	150	-17538	164	606719	1.33					5222	7159	31.77	Si
SLU 19	310	-11771	154	653832	0.89					4418	6521	28.66	Si
SLU 20	150	-17741	159	614972	1.34					5248	7180	33.05	Si
SLU 20	310	-11944	147	667494	0.9					4444	6541	30.18	Si
SLU 14	150	-17152	159	596766	1.3					5172	7118	32.59	Si
SLU 14	310	-11470	150	631983	0.87					4372	6486	29.09	Si
SLU 15	150	-17355	153	605019	1.31					5198	7139	33.94	Si
SLU 15	310	-11643	143	645644	0.88					4398	6506	30.67	Si
SLU 10	150	-13954	135	477927	1.05					4738	6769	35.05	Si
SLU 10	310	-9411	125	528608	0.71					4043	6241	32.27	Si
SLU 9	150	-13751	141	469674	1.04					4709	6746	33.46	Si
SLU 9	310	-9237	132	514947	0.7					4014	6220	30.36	Si
SLU 4	150	-13364	135	459721	1.01					4654	6703	34.45	Si
SLU 4	310	-8937	128	493097	0.68					3963	6183	30.89	Si
SLU 18	150	-17856	138	625766	1.35					5263	7192	38.07	Si
SLU 18	310	-12073	125	679603	0.91					4463	6556	35.66	Si
SLU 13	150	-17469	133	615813	1.32					5213	7151	39.31	Si
SLU 13	310	-11772	121	657754	0.89					4418	6521	36.42	Si

Verifica a pressoflessione fuori piano D.M. 17-01-18 (N.T.C.)

 quota 190 Wa 0.09 denominatore 8 $\gamma_M = 2$

Comb.	fd	Sa	σ_0	N	M	Mc	Coeff.s.	Verifica
SLV 21	10	0.34	0.8	-10626	69457	215622	3.1	Si
SLV 22	10	0.34	0.8	-10626	69457	215622	3.1	Si
SLV 23	10	0.34	0.8	-10626	69457	215622	3.1	Si
SLV 24	10	0.34	0.8	-10626	69457	215622	3.1	Si
SLV 29	10	0.34	0.84	-11138	69457	224828	3.24	Si
SLV 31	10	0.34	0.84	-11138	69457	224828	3.24	Si
SLV 30	10	0.34	0.84	-11138	69457	224828	3.24	Si
SLV 32	10	0.34	0.84	-11138	69457	224828	3.24	Si
SLV 14	10	0.34	0.87	-11517	69457	231567	3.33	Si
SLV 15	10	0.34	0.87	-11517	69457	231567	3.33	Si

Tabella dei coefficienti di sicurezza minimi

Stato limite	Coeff.s.	Comb.	Verifica
PF SLU	2.937	SLU 18	Si
V SLU	28.656	SLU 19	Si
PFFF SLV	3.104	SLV 21	Si

Maschio 4

 Verifiche condotte secondo D.M. 17-01-18 (N.T.C.)
 Maschio considerato membratura sismica secondaria

Dati geometrici

X ini.	Y ini.	X fin.	Y fin.	Quota i.	Quota.s	I	Sp.	h netta	h ini.	h fin.	a	a.s.,sx	a.s.,dx
270	0	270	37.5	L1	L2	37.5	25	420	480	480			

Caratteristiche del materiale

(Circolare 7 21-01-19 C8.5.I) Muratura in mattoni pieni e malta di calce LC1 1

fb	fk	fvk0	fmedio	τ_0	fv0	μ	φ	fv,lim	E	G	FC
60			26	0.5	1.3	0.58	0.77	2.89	32000	12800	1.35

Verifica a pressoflessione per azioni non sismiche 4.5.6.2 D.M. 17-01-18 (N.T.C.) $\gamma_M = 3$

Comb.	Quota	N	M	p	es1	es2	ea	ev	e ver	Φ_t	Φ_I	Nu	Verifica
SLU 18	430	-81	0	1	0	0	2.1	0	2.1	0.44	1	2622	Si
SLU 18	190	-2109	0	1	0	0	2.1	0	2.1	0.44	1	2622	Si
SLU 18	-50	-2336	0	1	0	0	2.1	0	2.1	0.44	1	2622	Si
SLU 20	430	-63	0	1	0	0	2.1	0	2.1	0.44	1	2622	Si
SLU 20	190	-2101	0	1	0	0	2.1	0	2.1	0.44	1	2622	Si
SLU 20	-50	-2319	0	1	0	0	2.1	0	2.1	0.44	1	2622	Si
SLU 17	430	-82	0	1	0	0	2.1	0	2.1	0.44	1	2622	Si
SLU 17	190	-2028	0	1	0	0	2.1	0	2.1	0.44	1	2622	Si
SLU 17	-50	-2280	0	1	0	0	2.1	0	2.1	0.44	1	2622	Si
SLU 19	430	-45	0	1	0	0	2.1	0	2.1	0.44	1	2622	Si
SLU 19	190	-2058	0	1	0	0	2.1	0	2.1	0.44	1	2622	Si
SLU 19	-50	-2277	0	1	0	0	2.1	0	2.1	0.44	1	2622	Si
SLU 13	430	-54	0	1	0	0	2.1	0	2.1	0.44	1	2622	Si
SLU 13	190	-2013	0	1	0	0	2.1	0	2.1	0.44	1	2622	Si
SLU 13	-50	-2252	0	1	0	0	2.1	0	2.1	0.44	1	2622	Si
SLU 15	430	-36	0	1	0	0	2.1	0	2.1	0.44	1	2622	Si
SLU 15	190	-2004	0	1	0	0	2.1	0	2.1	0.44	1	2622	Si
SLU 15	-50	-2234	0	1	0	0	2.1	0	2.1	0.44	1	2622	Si
SLU 16	430	-46	0	1	0	0	2.1	0	2.1	0.44	1	2622	Si
SLU 16	190	-1942	0	1	0	0	2.1	0	2.1	0.44	1	2622	Si
SLU 16	-50	-2197	0	1	0	0	2.1	0	2.1	0.44	1	2622	Si
SLU 12	430	-55	0	1	0	0	2.1	0	2.1	0.44	1	2622	Si
SLU 12	190	-1932	0	1	0	0	2.1	0	2.1	0.44	1	2622	Si
SLU 12	-50	-2195	0	1	0	0	2.1	0	2.1	0.44	1	2622	Si
SLU 14	430	-18	0	1	0	0	2.1	0	2.1	0.44	1	2622	Si
SLU 14	190	-1961	0	1	0	0	2.1	0	2.1	0.44	1	2622	Si
SLU 14	-50	-2193	0	1	0	0	2.1	0	2.1	0.44	1	2622	Si
SLU 11	430	-19	0	1	0	0	2.1	0	2.1	0.44	1	2622	Si
SLU 11	190	-1846	0	1	0	0	2.1	0	2.1	0.44	1	2622	Si
SLU 11	-50	-2112	0	1	0	0	2.1	0	2.1	0.44	1	2622	Si

Verifica a taglio nel piano secondo D.M. 17-01-18 (N.T.C.) §7.8.2.2.2 con rottura per scorrimento in combinazioni non sismiche, γM = 3

Comb.	Quota	N	V par	M	σ0	σN	I'	fvd	Vt scorr.	Vt fess.diag.	Vt,lim	c.s.	Verifica
SLU 20	-50	-2319	0	6150		2.47	37.5	0.65	610		658	1000	Si
SLU 20	220	-2101	1	-847		2.24	37.5	0.62	581		638	866.38	Si
SLU 18	-50	-2336	0	6255		2.49	37.5	0.65	612		659	1000	Si
SLU 18	220	-2109	1	-568		2.25	37.5	0.62	582		639	842.22	Si
SLU 13	-50	-2252	0	5923		2.4	37.5	0.64	601		652	1000	Si
SLU 13	220	-2013	1	-680		2.15	37.5	0.61	569		630	928.31	Si
SLU 15	-50	-2234	0	5817		2.38	37.5	0.64	599		650	1000	Si
SLU 15	220	-2004	1	-960		2.14	37.5	0.61	568		629	958.63	Si
SLU 19	-50	-2277	0	5972		2.43	37.5	0.64	605		654	1000	Si
SLU 19	220	-2058	1	-1001		2.19	37.5	0.61	575		634	912.29	Si
SLU 8	-50	-1871	0	5097		2	37.5	0.59	550		617	1000	Si
SLU 8	220	-1708	1	-378		1.82	37.5	0.56	529		601	882.41	Si
SLU 10	-50	-1853	0	4991		1.98	37.5	0.58	548		615	1000	Si
SLU 10	220	-1700	1	-657		1.81	37.5	0.56	528		600	911.83	Si
SLU 7	-50	-1814	0	4928		1.94	37.5	0.58	543		611	1000	Si
SLU 7	220	-1628	1	-85		1.74	37.5	0.55	518		593	935.36	Si
SLU 9	-50	-1812	0	4814		1.93	37.5	0.58	543		611	1000	Si
SLU 9	220	-1657	1	-811		1.77	37.5	0.56	522		596	968.97	Si
SLU 17	-50	-2280	0	6087		2.43	37.5	0.65	605		654	1000	Si
SLU 17	220	-2028	1	-275		2.16	37.5	0.61	571		631	884.81	Si

Verifica a pressoflessione fuori piano D.M. 17-01-18 (N.T.C.)

quota 190 Wa 0.05 denominatore 8 γM = 2

Comb.	fd	Sa	σ0	N	M	Mc	Coeff.s.	Verifica
SLV 18	10	0.34	0.79	-740	4219	8358	1.98	Si
SLV 19	10	0.34	0.79	-740	4219	8358	1.98	Si
SLV 17	10	0.34	0.79	-740	4219	8358	1.98	Si
SLV 20	10	0.34	0.79	-740	4219	8358	1.98	Si
SLV 12	10	0.34	0.88	-824	4219	9199	2.18	Si
SLV 9	10	0.34	0.88	-824	4219	9199	2.18	Si
SLV 10	10	0.34	0.88	-824	4219	9199	2.18	Si
SLV 11	10	0.34	0.88	-824	4219	9199	2.18	Si
SLV 28	10	0.34	1.23	-1157	4219	12284	2.91	Si
SLV 26	10	0.34	1.23	-1157	4219	12284	2.91	Si

Tabella dei coefficienti di sicurezza minimi

Stato limite	Coeff.s.	Comb.	Verifica
PF SLU	1.122	SLU 18	Si
V SLU	842.223	SLU 18	Si
PFFF SLV	1.981	SLV 17	Si

Maschio 5

Verifiche condotte secondo D.M. 17-01-18 (N.T.C.)
Maschio considerato membratura sismica secondaria

Dati geometrici

X ini.	Y ini.	X fin.	Y fin.	Quota i.	Quota.s	l	Sp.	h netta	h ini.	h fin.	a	a.s.,sx	a.s.,dx
270	157.5	270	778	L1	L2	620.5	25	420	480	480			

Caratteristiche del materiale

(Circolare 7 21-01-19 C8.5.I) Muratura in mattoni pieni e malta di calce LC1 1

fb	fk	fvk0	fmedio	τ0	fv0	μ	φ	fv,lim	E	G	FC
60			26	0.5	1.3	0.58	0.77	2.89	32000	12800	1.35

Verifica a pressoflessione per azioni non sismiche 4.5.6.2 D.M. 17-01-18 (N.T.C.) γM = 3

Comb.	Quota	N	M	p	es1	es2	ea	ev	e ver	Φt	ΦI	Nu	Verifica
SLU 18	430	-10813	0	1	0	0	2.1	0	2.1	0.44	1	43380	Si
SLU 18	190	-19697	0	1	0	0	2.1	0	2.1	0.44	1	43380	Si
SLU 18	-50	-29682	0	1	0	0	2.1	0	2.1	0.44	1	43380	Si
SLU 17	430	-10757	0	1	0	0	2.1	0	2.1	0.44	1	43380	Si
SLU 17	190	-19624	0	1	0	0	2.1	0	2.1	0.44	1	43380	Si
SLU 17	-50	-29606	0	1	0	0	2.1	0	2.1	0.44	1	43380	Si
SLU 20	430	-10164	0	1	0	0	2.1	0	2.1	0.44	1	43380	Si
SLU 20	190	-19015	0	1	0	0	2.1	0	2.1	0.44	1	43380	Si
SLU 20	-50	-29002	0	1	0	0	2.1	0	2.1	0.44	1	43380	Si
SLU 13	430	-9786	0	1	0	0	2.1	0	2.1	0.44	1	43380	Si
SLU 13	190	-18603	0	1	0	0	2.1	0	2.1	0.44	1	43380	Si
SLU 13	-50	-28587	0	1	0	0	2.1	0	2.1	0.44	1	43380	Si
SLU 12	430	-9731	0	1	0	0	2.1	0	2.1	0.44	1	43380	Si
SLU 12	190	-18531	0	1	0	0	2.1	0	2.1	0.44	1	43380	Si
SLU 12	-50	-28510	0	1	0	0	2.1	0	2.1	0.44	1	43380	Si
SLU 19	430	-9492	0	1	0	0	2.1	0	2.1	0.44	1	43380	Si
SLU 19	190	-18302	0	1	0	0	2.1	0	2.1	0.44	1	43380	Si
SLU 19	-50	-28289	0	1	0	0	2.1	0	2.1	0.44	1	43380	Si
SLU 16	430	-9412	0	1	0	0	2.1	0	2.1	0.44	1	43380	Si
SLU 16	190	-18199	0	1	0	0	2.1	0	2.1	0.44	1	43380	Si
SLU 16	-50	-28180	0	1	0	0	2.1	0	2.1	0.44	1	43380	Si
SLU 15	430	-9137	0	1	0	0	2.1	0	2.1	0.44	1	43380	Si
SLU 15	190	-17922	0	1	0	0	2.1	0	2.1	0.44	1	43380	Si
SLU 15	-50	-27907	0	1	0	0	2.1	0	2.1	0.44	1	43380	Si
SLU 14	430	-8465	0	1	0	0	2.1	0	2.1	0.44	1	43380	Si
SLU 14	190	-17209	0	1	0	0	2.1	0	2.1	0.44	1	43380	Si
SLU 14	-50	-27194	0	1	0	0	2.1	0	2.1	0.44	1	43380	Si
SLU 11	430	-8385	0	1	0	0	2.1	0	2.1	0.44	1	43380	Si
SLU 11	190	-17106	0	1	0	0	2.1	0	2.1	0.44	1	43380	Si
SLU 11	-50	-27084	0	1	0	0	2.1	0	2.1	0.44	1	43380	Si

Verifica a taglio nel piano secondo D.M. 17-01-18 (N.T.C.) §7.8.2.2.2 con rottura per scorrimento in combinazioni non sismiche, $\gamma_M = 3$

Comb.	Quota	N	V par	M	σ_0	σ_N	I'	fvd	Vt scorr.	Vt fess.diag.	Vt,lim	c.s.	Verifica
SLU 15	-50	-27907	5	-748179		1.8	620.5	0.56	8700		14869	1000	Si
SLU 15	220	-17922	5	-816262		1.16	620.5	0.48	7369		13330	1000	Si
SLU 18	-50	-29682	5	-806604		1.91	620.5	0.58	8937		15126	1000	Si
SLU 18	220	-19697	2	-874820		1.27	620.5	0.49	7606		13616	1000	Si
SLU 11	-50	-27084	6	-714488		1.75	620.5	0.55	8591		14748	1000	Si
SLU 11	220	-17106	4	-780443		1.1	620.5	0.47	7260		13197	1000	Si
SLU 13	-50	-28587	5	-768640		1.84	620.5	0.57	8791		14968	1000	Si
SLU 13	220	-18603	3	-836176		1.2	620.5	0.48	7460		13441	1000	Si
SLU 16	-50	-28180	6	-752452		1.82	620.5	0.56	8737		14908	1000	Si
SLU 16	220	-18199	3	-819088		1.17	620.5	0.48	7406		13375	1000	Si
SLU 14	-50	-27194	5	-724665		1.75	620.5	0.55	8605		14764	1000	Si
SLU 14	220	-17209	6	-792679		1.11	620.5	0.47	7274		13214	1000	Si
SLU 12	-50	-28510	6	-761516		1.84	620.5	0.57	8781		14957	1000	Si
SLU 12	220	-18531	2	-827611		1.19	620.5	0.48	7450		13429	1000	Si
SLU 17	-50	-29606	6	-799480		1.91	620.5	0.58	8927		15115	1000	Si
SLU 17	220	-19624	1	-866255		1.27	620.5	0.49	7596		13605	1000	Si
SLU 10	-50	-23041	4	-631274		1.49	620.5	0.52	8051		14140	1000	Si
SLU 10	220	-15356	3	-684996		0.99	620.5	0.45	7027		12905	1000	Si
SLU 1	-50	-21123	4	-559619		1.36	620.5	0.5	7796		13842	1000	Si
SLU 1	220	-13447	3	-610533		0.87	620.5	0.44	6772		12580	1000	Si

Verifica a pressoflessione fuori piano D.M. 17-01-18 (N.T.C.)

quota 190 Wa 0.05 denominatore 8 $\gamma_M = 2$

Comb.	fd	Sa	σ_0	N	M	Mc	Coeff.s.	Verifica
SLV 21	10	0.34	0.57	-8880	69805	103241	1.48	Si
SLV 23	10	0.34	0.57	-8880	69805	103241	1.48	Si
SLV 22	10	0.34	0.57	-8880	69805	103241	1.48	Si
SLV 24	10	0.34	0.57	-8880	69805	103241	1.48	Si
SLV 13	10	0.34	0.6	-9381	69805	108599	1.56	Si
SLV 14	10	0.34	0.6	-9381	69805	108599	1.56	Si
SLV 15	10	0.34	0.6	-9381	69805	108599	1.56	Si
SLV 16	10	0.34	0.6	-9381	69805	108599	1.56	Si
SLV 30	10	0.34	0.75	-11565	69805	131396	1.88	Si
SLV 29	10	0.34	0.75	-11565	69805	131396	1.88	Si

Tabella dei coefficienti di sicurezza minimi

Stato limite	Coeff.s.	Comb.	Verifica
PF SLU	1.461	SLU 18	Si
V SLU	1000	SLU 1	Si
FFFF SLV	1.479	SLV 21	Si

Maschio 6

Verifiche condotte secondo D.M. 17-01-18 (N.T.C.)

Dati geometrici

X ini.	Y ini.	X fin.	Y fin.	Quota i.	Quota.s	l	Sp.	h netta	h ini.	h fin.	a	a.s.,sx	a.s.,dx
0	0	176.3	0	L1	L2	176.3	45	420	480	480			

Caratteristiche del materiale

(Circolare 7 21-01-19 C8.5.I) Muratura in pietre a spacco con buona tessitura LC1_3

fb	fk	fvk0	fmedio	r0	fv0	μ	φ	fv,lim	E	G	FC
50			26	0.56		0.58	3.27	2.41	30000	12000	1.35

Verifica a pressoflessione per azioni non sismiche 4.5.6.2 D.M. 17-01-18 (N.T.C.) $\gamma_M = 3$

Comb.	Quota	N	M	p	es1	es2	ea	ev	e ver	Φ_t	Φ_l	Nu	Verifica
SLU 20	430	-2784	0	1	0	5.96	2.1	0	8.06	0.44	1	22239	Si
SLU 20	190	-10585	0	1	0	5.96	2.1	0	4.03	0.61	1	31128	Si
SLU 20	-50	-12927	0	1	0	5.96	2.1	0	8.06	0.44	1	22239	Si
SLU 19	430	-2766	0	1	0	6	2.1	0	8.1	0.43	1	22143	Si
SLU 19	190	-10507	0	1	0	6	2.1	0	4.05	0.61	1	31085	Si
SLU 19	-50	-12814	0	1	0	6	2.1	0	8.1	0.43	1	22143	Si
SLU 18	430	-2664	0	1	0	5.8	2.1	0	7.9	0.44	1	22639	Si
SLU 18	190	-10466	0	1	0	5.8	2.1	0	3.95	0.61	1	31308	Si
SLU 18	-50	-12855	0	1	0	5.8	2.1	0	7.9	0.44	1	22639	Si
SLU 15	430	-2628	0	1	0	5.91	2.1	0	8.01	0.44	1	22373	Si
SLU 15	190	-10285	0	1	0	5.91	2.1	0	4	0.61	1	31189	Si
SLU 15	-50	-12587	0	1	0	5.91	2.1	0	8.01	0.44	1	22373	Si
SLU 14	430	-2609	0	1	0	5.95	2.1	0	8.05	0.44	1	22273	Si
SLU 14	190	-10207	0	1	0	5.95	2.1	0	4.02	0.61	1	31143	Si
SLU 14	-50	-12474	0	1	0	5.95	2.1	0	8.05	0.44	1	22273	Si
SLU 13	430	-2508	0	1	0	5.73	2.1	0	7.83	0.45	1	22805	Si
SLU 13	190	-10165	0	1	0	5.73	2.1	0	3.91	0.62	1	31383	Si
SLU 13	-50	-12515	0	1	0	5.73	2.1	0	7.83	0.45	1	22805	Si
SLU 17	430	-2342	0	1	0	5.44	2.1	0	7.54	0.46	1	23493	Si
SLU 17	190	-10006	0	1	0	5.44	2.1	0	3.77	0.62	1	31693	Si
SLU 17	-50	-12425	0	1	0	5.44	2.1	0	7.54	0.46	1	23493	Si
SLU 16	430	-2305	0	1	0	5.53	2.1	0	7.63	0.46	1	23283	Si
SLU 16	190	-9850	0	1	0	5.53	2.1	0	3.81	0.62	1	31599	Si
SLU 16	-50	-12200	0	1	0	5.53	2.1	0	7.63	0.46	1	23283	Si
SLU 12	430	-2185	0	1	0	5.34	2.1	0	7.44	0.47	1	23729	Si
SLU 12	190	-9706	0	1	0	5.34	2.1	0	3.72	0.62	1	31807	Si
SLU 12	-50	-12085	0	1	0	5.34	2.1	0	7.44	0.47	1	23729	Si
SLU 11	430	-2149	0	1	0	5.43	2.1	0	7.53	0.46	1	23524	Si
SLU 11	190	-9550	0	1	0	5.43	2.1	0	3.76	0.62	1	31708	Si
SLU 11	-50	-11860	0	1	0	5.43	2.1	0	7.53	0.46	1	23524	Si

Verifica a taglio nel piano secondo Circolare 7 21-01-19 §C8.7.1.3.1.1 con rottura per fessurazione diagonale irregolare in combinazioni non sismiche, $\gamma_M = 3$

Comb.	Quota	N	V par	M	σ_0	σ_N	I'	fvd	Vt scorr.	Vt fess.diag.	Vt,lim	c.s.	Verifica
-------	-------	---	-------	---	------------	------------	----	-----	-----------	---------------	--------	------	----------

Comb.	Quota	N	V par	M	σ0	σN	I'	fvd	Vt scorr.	Vt fess.diag.	Vt,lim	c.s.	Verifica
SLU 10	150	-8386	-479	120604	1.06					2708	3867	5.65	Si
SLU 10	310	-6421	-480	151507	0.81					2428	3652	5.06	Si
SLU 19	150	-10430	-420	159604	1.32					2971	4079	7.08	Si
SLU 19	310	-7845	-421	169791	0.99					2634	3809	6.26	Si
SLU 9	150	-8314	-418	122296	1.05					2698	3859	6.46	Si
SLU 9	310	-6335	-419	144607	0.8					2415	3642	5.77	Si
SLU 20	150	-10502	-481	157912	1.32					2980	4086	6.2	Si
SLU 20	310	-7931	-482	176691	1					2646	3818	5.49	Si
SLU 8	150	-8265	-500	118284	1.04					2692	3854	5.38	Si
SLU 8	310	-6315	-501	151172	0.8					2412	3640	4.82	Si
SLU 3	150	-7977	-371	120225	1.01					2652	3823	7.16	Si
SLU 3	310	-6007	-372	134117	0.76					2365	3605	6.36	Si
SLU 5	150	-8098	-350	122544	1.02					2669	3836	7.63	Si
SLU 5	310	-6113	-351	134451	0.77					2382	3617	6.79	Si
SLU 18	150	-10381	-502	155593	1.31					2965	4074	5.91	Si
SLU 18	310	-7825	-503	176356	0.99					2631	3807	5.23	Si
SLU 17	150	-9930	-407	154128	1.25					2909	4028	7.15	Si
SLU 17	310	-7377	-408	159477	0.93					2568	3758	6.29	Si
SLU 7	150	-7814	-405	116820	0.99					2630	3806	6.49	Si
SLU 7	310	-5867	-406	134293	0.74					2343	3589	5.77	Si

Verifica a pressoflessione fuori piano D.M. 17-01-18 (N.T.C.)

quota 190 Wa 0.09 denominatore 8 γM = 2

Comb.	fd	Sa	σ0	N	M	Mc	Coeff.s.	Verifica
SLV 19	10	0.34	0.79	-6296	41639	127916	3.07	Si
SLV 18	10	0.34	0.79	-6296	41639	127916	3.07	Si
SLV 20	10	0.34	0.79	-6296	41639	127916	3.07	Si
SLV 17	10	0.34	0.79	-6296	41639	127916	3.07	Si
SLV 10	10	0.34	0.84	-6678	41639	134792	3.24	Si
SLV 11	10	0.34	0.84	-6678	41639	134792	3.24	Si
SLV 9	10	0.34	0.84	-6678	41639	134792	3.24	Si
SLV 12	10	0.34	0.84	-6678	41639	134792	3.24	Si
SLV 27	10	0.34	0.85	-6751	41639	136103	3.27	Si
SLV 28	10	0.34	0.85	-6751	41639	136103	3.27	Si

Tabella dei coefficienti di sicurezza minimi

Stato limite	Coeff.s.	Comb.	Verifica
PF SLU	1.72	SLU 20	Si
V SLU	4.815	SLU 8	Si
PFFP SLV	3.072	SLV 17	Si

Maschio 7

Verifiche condotte secondo D.M. 17-01-18 (N.T.C.)

Dati geometrici

X ini.	Y ini.	X fin.	Y fin.	Quota i.	Quota.s	I	Sp.	h netta	h ini.	h fin.	a	a.s.,sx	a.s.,dx
366.3	0	675	0	L1	L2	308.8	45	420	480	480			

Caratteristiche del materiale

(Circolare 7 21-01-19 C8.5.I) Muratura in pietre a spacco con buona tessitura LC1 3

fb	fk	fvk0	fmedio	τ0	fv0	μ	φ	fv,lim	E	G	FC
50			26	0.56		0.58	3.27	2.41	30000	12000	1.35

Verifica a pressoflessione per azioni non sismiche 4.5.6.2 D.M. 17-01-18 (N.T.C.) γM = 3

Comb.	Quota	N	M	p	es1	es2	ea	ev	e ver	Φt	ΦI	Nu	Verifica
SLU 19	430	-8739	0	1	0	3.33	2.1	0	5.43	0.55	1	49214	Si
SLU 19	190	-23393	0	1	0	3.33	2.1	0	2.71	0.69	1	61793	Si
SLU 19	-50	-22633	0	1	0	3.33	2.1	0	5.43	0.55	1	49214	Si
SLU 20	430	-9385	0	1	0	3.1	2.1	0	5.2	0.56	1	50086	Si
SLU 20	190	-24040	0	1	0	3.1	2.1	0	2.6	0.7	1	62477	Si
SLU 20	-50	-23024	0	1	0	3.1	2.1	0	5.2	0.56	1	50086	Si
SLU 14	430	-7504	0	1	0	3.62	2.1	0	5.72	0.54	1	48090	Si
SLU 14	190	-22047	0	1	0	3.62	2.1	0	2.86	0.68	1	60910	Si
SLU 14	-50	-21811	0	1	0	3.62	2.1	0	5.72	0.54	1	48090	Si
SLU 15	430	-8150	0	1	0	3.34	2.1	0	5.44	0.55	1	49183	Si
SLU 15	190	-22694	0	1	0	3.34	2.1	0	2.72	0.69	1	61768	Si
SLU 15	-50	-22202	0	1	0	3.34	2.1	0	5.44	0.55	1	49183	Si
SLU 18	430	-9741	0	1	0	2.78	2.1	0	4.88	0.58	1	51309	Si
SLU 18	190	-24280	0	1	0	2.78	2.1	0	2.44	0.71	1	63438	Si
SLU 18	-50	-23159	0	1	0	2.78	2.1	0	4.88	0.58	1	51309	Si
SLU 13	430	-8506	0	1	0	2.96	2.1	0	5.06	0.57	1	50621	Si
SLU 13	190	-22934	0	1	0	2.96	2.1	0	2.53	0.71	1	62898	Si
SLU 13	-50	-22338	0	1	0	2.96	2.1	0	5.06	0.57	1	50621	Si
SLU 17	430	-9065	0	1	0	2.46	2.1	0	4.56	0.59	1	52506	Si
SLU 17	190	-23330	0	1	0	2.46	2.1	0	2.28	0.72	1	64378	Si
SLU 17	-50	-22564	0	1	0	2.46	2.1	0	4.56	0.59	1	52506	Si
SLU 16	430	-7773	0	1	0	2.87	2.1	0	4.97	0.57	1	50949	Si
SLU 16	190	-22036	0	1	0	2.87	2.1	0	2.49	0.71	1	63155	Si
SLU 16	-50	-21783	0	1	0	2.87	2.1	0	4.97	0.57	1	50949	Si
SLU 11	430	-6538	0	1	0	3.12	2.1	0	5.22	0.56	1	49986	Si
SLU 11	190	-20690	0	1	0	3.12	2.1	0	2.61	0.7	1	62399	Si
SLU 11	-50	-20961	0	1	0	3.12	2.1	0	5.22	0.56	1	49986	Si
SLU 12	430	-7830	0	1	0	2.61	2.1	0	4.71	0.58	1	51947	Si
SLU 12	190	-21984	0	1	0	2.61	2.1	0	2.35	0.72	1	63939	Si
SLU 12	-50	-21742	0	1	0	2.61	2.1	0	4.71	0.58	1	51947	Si

Verifica a taglio nel piano secondo Circolare 7 21-01-19 §C8.7.1.3.1.1 con rottura per fessurazione diagonale irregolare in combinazioni non sismiche, γM = 3

Comb.	Quota	N	V par	M	σ0	σN	I'	fvd	Vt scorr.	Vt fess.diag.	Vt,lim	c.s.	Verifica
SLU 14	150	-22047	-1452	-191093	1.59					6231	8288	4.29	Si
SLU 14	310	-16411	-1452	40881	1.18					5481	7669	3.77	Si
SLU 19	150	-23393	-1637	-210146	1.68					6397	8429	3.91	Si
SLU 19	310	-17757	-1637	51364	1.28					5669	7821	3.46	Si

Comb.	Quota	N	V par	M	σ_0	σ_N	I'	fvd	Vt scorr.	Vt fess.diag.	Vt,lim	c.s.	Verifica
SLU 20	150	-24040	-1717	-218906	1.73					6475	8496	3.77	Si
SLU 20	310	-18404	-1717	55480	1.32					5757	7893	3.35	Si
SLU 9	150	-18973	-1403	-175995	1.37					5834	7956	4.16	Si
SLU 9	310	-14638	-1403	48267	1.05					5223	7464	3.72	Si
SLU 17	150	-23330	-1568	-206334	1.68					6389	8422	4.08	Si
SLU 17	310	-17695	-1568	44112	1.27					5661	7814	3.61	Si
SLU 8	150	-19860	-1495	-187115	1.43					5951	8053	3.98	Si
SLU 8	310	-15525	-1495	51854	1.12					5354	7567	3.58	Si
SLU 15	150	-22694	-1533	-199852	1.63					6311	8356	4.12	Si
SLU 15	310	-17058	-1533	44997	1.23					5572	7743	3.64	Si
SLU 13	150	-22934	-1544	-202212	1.65					6340	8381	4.11	Si
SLU 13	310	-17298	-1544	44469	1.25					5606	7770	3.63	Si
SLU 10	150	-19620	-1484	-184755	1.41					5920	8027	3.99	Si
SLU 10	310	-15285	-1484	52383	1.1					5319	7539	3.58	Si
SLU 18	150	-24280	-1729	-221266	1.75					6504	8521	3.76	Si
SLU 18	310	-18644	-1729	54951	1.34					5790	7920	3.35	Si

Verifica a pressoflessione fuori piano D.M. 17-01-18 (N.T.C.)

quota 190 Wa 0.09 denominatore 8 $\gamma_M = 2$

Comb.	fd	Sa	σ_0	N	M	Mc	Coeff.s.	Verifica
SLV 18	10	0.34	1.14	-15867	72941	307196	4.21	Si
SLV 19	10	0.34	1.14	-15867	72941	307196	4.21	Si
SLV 20	10	0.34	1.14	-15867	72941	307196	4.21	Si
SLV 17	10	0.34	1.14	-15867	72941	307196	4.21	Si
SLV 28	10	0.34	1.16	-16185	72941	312343	4.28	Si
SLV 27	10	0.34	1.16	-16185	72941	312343	4.28	Si
SLV 26	10	0.34	1.16	-16185	72941	312343	4.28	Si
SLV 25	10	0.34	1.16	-16185	72941	312343	4.28	Si
SLV 9	10	0.34	1.17	-16271	72941	313721	4.3	Si
SLV 10	10	0.34	1.17	-16271	72941	313721	4.3	Si

Tabella dei coefficienti di sicurezza minimi

Stato limite	Coeff.s.	Comb.	Verifica
PF SLU	2.174	SLU 19	Si
V SLU	3.349	SLU 18	Si
PFPP SLV	4.212	SLV 17	Si

Maschio 8

Verifiche condotte secondo D.M. 17-01-18 (N.T.C.)

Dati geometrici

X ini.	Y ini.	X fin.	Y fin.	Quota i.	Quota.s	I	Sp.	h netta	h ini.	h fin.	a	a.s.,sx	a.s.,dx
865	0	1173.8	0	L1	L2	308.8	45	420	480	480			

Caratteristiche del materiale

(Circolare 7 21-01-19 C8.5.I) Muratura in pietre a spacco con buona tessitura LC1_3

fb	fk	fvk0	fmedio	τ_0	fv0	μ	φ	fv,lim	E	G	FC
50			26	0.56		0.58	3.27	2.41	30000	12000	1.35

Verifica a pressoflessione per azioni non sismiche 4.5.6.2 D.M. 17-01-18 (N.T.C.) $\gamma_M = 3$

Comb.	Quota	N	M	p	es1	es2	ea	ev	e ver	Φ_t	Φ_I	Nu	Verifica
SLU 20	430	-10994	0	1	0	2.64	2.1	0	4.74	0.58	1	51812	Si
SLU 20	190	-25532	0	1	0	2.64	2.1	0	2.37	0.72	1	63833	Si
SLU 20	-50	-23710	0	1	0	2.64	2.1	0	4.74	0.58	1	51812	Si
SLU 19	430	-10149	0	1	0	2.86	2.1	0	4.96	0.57	1	50974	Si
SLU 19	190	-24733	0	1	0	2.86	2.1	0	2.48	0.71	1	63175	Si
SLU 19	-50	-23248	0	1	0	2.86	2.1	0	4.96	0.57	1	50974	Si
SLU 18	430	-11543	0	1	0	2.34	2.1	0	4.44	0.59	1	52959	Si
SLU 18	190	-25914	0	1	0	2.34	2.1	0	2.22	0.73	1	64734	Si
SLU 18	-50	-23925	0	1	0	2.34	2.1	0	4.44	0.59	1	52959	Si
SLU 14	430	-8613	0	1	0	3.16	2.1	0	5.26	0.56	1	49865	Si
SLU 14	190	-23151	0	1	0	3.16	2.1	0	2.63	0.7	1	62304	Si
SLU 14	-50	-22328	0	1	0	3.16	2.1	0	5.26	0.56	1	49865	Si
SLU 15	430	-9457	0	1	0	2.87	2.1	0	4.97	0.57	1	50938	Si
SLU 15	190	-23950	0	1	0	2.87	2.1	0	2.49	0.71	1	63146	Si
SLU 15	-50	-22790	0	1	0	2.87	2.1	0	4.97	0.57	1	50938	Si
SLU 13	430	-10006	0	1	0	2.51	2.1	0	4.61	0.59	1	52309	Si
SLU 13	190	-24332	0	1	0	2.51	2.1	0	2.31	0.72	1	64223	Si
SLU 13	-50	-23005	0	1	0	2.51	2.1	0	4.61	0.59	1	52309	Si
SLU 17	430	-10854	0	1	0	2.06	2.1	0	4.16	0.61	1	54051	Si
SLU 17	190	-24941	0	1	0	2.06	2.1	0	2.1	0.73	1	65462	Si
SLU 17	-50	-23350	0	1	0	2.06	2.1	0	4.16	0.61	1	54051	Si
SLU 16	430	-9165	0	1	0	2.44	2.1	0	4.54	0.59	1	52609	Si
SLU 16	190	-23343	0	1	0	2.44	2.1	0	2.27	0.72	1	64459	Si
SLU 16	-50	-22426	0	1	0	2.44	2.1	0	4.54	0.59	1	52609	Si
SLU 12	430	-9317	0	1	0	2.19	2.1	0	4.29	0.6	1	53533	Si
SLU 12	190	-23359	0	1	0	2.19	2.1	0	2.15	0.73	1	65185	Si
SLU 12	-50	-22430	0	1	0	2.19	2.1	0	4.29	0.6	1	53533	Si
SLU 11	430	-7628	0	1	0	2.68	2.1	0	4.78	0.58	1	51685	Si
SLU 11	190	-21761	0	1	0	2.68	2.1	0	2.39	0.71	1	63733	Si
SLU 11	-50	-21506	0	1	0	2.68	2.1	0	4.78	0.58	1	51685	Si

Verifica a taglio nel piano secondo Circolare 7 21-01-19 §C8.7.1.3.1.1 con rottura per fessurazione diagonale irregolare in combinazioni non sismiche, $\gamma_M = 3$

Comb.	Quota	N	V par	M	σ_0	σ_N	I'	fvd	Vt scorr.	Vt fess.diag.	Vt,lim	c.s.	Verifica
SLU 20	150	-25532	709	138312	1.84					6652	8648	9.38	Si
SLU 20	310	-19897	709	24215	1.43					5956	8057	8.4	Si
SLU 17	150	-24941	766	142427	1.8					6582	8588	8.59	Si
SLU 17	310	-19305	766	19233	1.39					5878	7993	7.68	Si
SLU 2	150	-18754	559	106028	1.35					5805	7932	10.38	Si
SLU 2	310	-14419	559	16068	1.04					5191	7438	9.28	Si
SLU 10	150	-20927	642	117535	1.51					6089	8169	9.49	Si
SLU 10	310	-16592	642	14378	1.19					5507	7690	8.58	Si

Comb.	Quota	N	V par	M	σ0	σN	I'	fvd	Vt scorr.	Vt fess.diag.	Vt,lim	c.s.	Verifica
SLU 18	150	-25914	787	146168	1.87					6696	8687	8.51	Si
SLU 18	310	-20278	787	19536	1.46					6005	8099	7.63	Si
SLU 7	150	-20336	698	121649	1.46					6013	8105	8.61	Si
SLU 7	310	-16001	698	9396	1.15					5423	7622	7.76	Si
SLU 8	150	-21309	720	125390	1.53					6138	8209	8.53	Si
SLU 8	310	-16974	720	9699	1.22					5561	7733	7.72	Si
SLU 12	150	-23359	627	126806	1.68					6392	8425	10.2	Si
SLU 12	310	-17723	627	25904	1.28					5665	7817	9.04	Si
SLU 13	150	-24332	648	130547	1.75					6510	8526	10.05	Si
SLU 13	310	-18696	648	26207	1.35					5797	7926	8.95	Si
SLU 3	150	-19727	581	109769	1.42					5934	8039	10.22	Si
SLU 3	310	-15392	581	16371	1.11					5335	7552	9.19	Si

Verifica a pressoflessione fuori piano D.M. 17-01-18 (N.T.C.)

quota 190 Wa 0.09 denominatore 8 γM = 2

Comb.	fd	Sa	σ0	N	M	Mc	Coeff.s.	Verifica
SLV 15	10	0.34	1.13	-15689	72941	304308	4.17	Si
SLV 14	10	0.34	1.13	-15689	72941	304308	4.17	Si
SLV 16	10	0.34	1.13	-15689	72941	304308	4.17	Si
SLV 13	10	0.34	1.13	-15689	72941	304308	4.17	Si
SLV 21	10	0.34	1.16	-16162	72941	311971	4.28	Si
SLV 22	10	0.34	1.16	-16162	72941	311971	4.28	Si
SLV 24	10	0.34	1.16	-16162	72941	311971	4.28	Si
SLV 23	10	0.34	1.16	-16162	72941	311971	4.28	Si
SLV 6	10	0.34	1.2	-16705	72941	320645	4.4	Si
SLV 5	10	0.34	1.2	-16705	72941	320645	4.4	Si

Tabella dei coefficienti di sicurezza minimi

Stato limite	Coeff.s.	Comb.	Verifica
PF SLU	2.185	SLU 20	Si
V SLU	7.628	SLU 18	Si
FFFF SLV	4.172	SLV 13	Si

Maschio 9

Verifiche condotte secondo D.M. 17-01-18 (N.T.C.)

Dati geometrici

X ini.	Y ini.	X fin.	Y fin.	Quota i.	Quota.s	I	Sp.	h netta	h ini.	h fin.	a	a.s.,sx	a.s.,dx
1363.8	0	1540	0	L1	L2	176.3	45	420	480	480			

Caratteristiche del materiale

(Circolare 7 21-01-19 C8.5.I) Muratura in pietre a spacco con buona tessitura LC1_3

fb	fk	fvk0	fmedio	r0	fv0	μ	φ	fv,lim	E	G	FC
50			26	0.56		0.58	3.27	2.41	30000	12000	1.35

Verifica a pressoflessione per azioni non sismiche 4.5.6.2 D.M. 17-01-18 (N.T.C.) γM = 3

Comb.	Quota	N	M	p	es1	es2	ea	ev	e ver	Φt	ΦI	Nu	Verifica
SLU 20	430	-2379	0	1	0	6.98	2.1	0	9.08	0.39	1	19795	Si
SLU 20	190	-9683	0	1	0	6.98	2.1	0	4.54	0.59	1	30026	Si
SLU 20	-50	-11525	0	1	0	6.98	2.1	0	9.08	0.39	1	19795	Si
SLU 19	430	-2362	0	1	0	7.03	2.1	0	9.13	0.39	1	19672	Si
SLU 19	190	-9595	0	1	0	7.03	2.1	0	4.56	0.59	1	29970	Si
SLU 19	-50	-11396	0	1	0	7.03	2.1	0	9.13	0.39	1	19672	Si
SLU 18	430	-2248	0	1	0	6.87	2.1	0	8.97	0.39	1	20058	Si
SLU 18	190	-9625	0	1	0	6.87	2.1	0	4.48	0.59	1	30144	Si
SLU 18	-50	-11574	0	1	0	6.87	2.1	0	8.97	0.39	1	20058	Si
SLU 15	430	-2215	0	1	0	7.01	2.1	0	9.11	0.39	1	19725	Si
SLU 15	190	-9415	0	1	0	7.01	2.1	0	4.55	0.59	1	29994	Si
SLU 15	-50	-11256	0	1	0	7.01	2.1	0	9.11	0.39	1	19725	Si
SLU 14	430	-2198	0	1	0	7.06	2.1	0	9.16	0.38	1	19592	Si
SLU 14	190	-9327	0	1	0	7.06	2.1	0	4.58	0.59	1	29934	Si
SLU 14	-50	-11126	0	1	0	7.06	2.1	0	9.16	0.38	1	19592	Si
SLU 13	430	-2084	0	1	0	6.89	2.1	0	8.99	0.39	1	20004	Si
SLU 13	190	-9358	0	1	0	6.89	2.1	0	4.5	0.59	1	30119	Si
SLU 13	-50	-11305	0	1	0	6.89	2.1	0	8.99	0.39	1	20004	Si
SLU 17	430	-1903	0	1	0	6.7	2.1	0	8.8	0.4	1	20472	Si
SLU 17	190	-9285	0	1	0	6.7	2.1	0	4.4	0.6	1	30331	Si
SLU 17	-50	-11385	0	1	0	6.7	2.1	0	8.8	0.4	1	20472	Si
SLU 16	430	-1868	0	1	0	6.82	2.1	0	8.92	0.4	1	20173	Si
SLU 16	190	-9109	0	1	0	6.82	2.1	0	4.46	0.59	1	30196	Si
SLU 16	-50	-11126	0	1	0	6.82	2.1	0	8.92	0.4	1	20173	Si
SLU 12	430	-1739	0	1	0	6.71	2.1	0	8.81	0.4	1	20446	Si
SLU 12	190	-9018	0	1	0	6.71	2.1	0	4.4	0.6	1	30319	Si
SLU 12	-50	-11116	0	1	0	6.71	2.1	0	8.81	0.4	1	20446	Si
SLU 11	430	-1704	0	1	0	6.84	2.1	0	8.94	0.4	1	20118	Si
SLU 11	190	-8842	0	1	0	6.84	2.1	0	4.47	0.59	1	30171	Si
SLU 11	-50	-10857	0	1	0	6.84	2.1	0	8.94	0.4	1	20118	Si

Verifica a taglio nel piano secondo Circolare 7 21-01-19 §C8.7.1.3.1.1 con rottura per fessurazione diagonale irregolare in combinazioni non sismiche, γM = 3

Comb.	Quota	N	V par	M	σ0	σN	I'	fvd	Vt scorr.	Vt fess.diag.	Vt,lim	c.s.	Verifica
SLU 18	150	-9089	1171	-158181	1.15					2801	3941	2.39	Si
SLU 18	310	-7312	1169	-215674	0.92					2559	3751	2.19	Si
SLU 8	150	-7201	1048	-121513	0.91					2543	3739	2.43	Si
SLU 8	310	-5941	1046	-179811	0.75					2355	3598	2.25	Si
SLU 9	150	-7161	996	-128828	0.9					2537	3734	2.55	Si
SLU 9	310	-5954	995	-174182	0.75					2357	3599	2.37	Si
SLU 20	150	-9127	1182	-163159	1.15					2806	3945	2.37	Si
SLU 20	310	-7420	1180	-216150	0.94					2574	3763	2.18	Si
SLU 19	150	-9049	1119	-165497	1.14					2796	3937	2.5	Si
SLU 19	310	-7325	1118	-210044	0.92					2561	3752	2.29	Si
SLU 13	150	-8864	1011	-159208	1.12					2772	3918	2.74	Si
SLU 13	310	-6981	1009	-200413	0.88					2511	3715	2.49	Si

Comb.	Quota	N	V par	M	σ_0	σ_N	I'	fvd	Vt scorr.	Vt fess.diag.	Vt,lim	c.s.	Verifica
SLU 10	150	-7239	1058	-126491	0.91					2549	3743	2.41	Si
SLU 10	310	-6049	1057	-180287	0.76					2372	3610	2.24	Si
SLU 15	150	-8902	1021	-164185	1.12					2777	3922	2.72	Si
SLU 15	310	-7089	1020	-200889	0.89					2527	3726	2.48	Si
SLU 5	150	-7014	898	-127517	0.88					2516	3718	2.8	Si
SLU 5	310	-5718	897	-165027	0.72					2320	3572	2.59	Si
SLU 17	150	-8818	1002	-152021	1.11					2766	3913	2.76	Si
SLU 17	310	-6838	1000	-200317	0.86					2490	3699	2.49	Si

Verifica a pressoflessione fuori piano D.M. 17-01-18 (N.T.C.)

quota 190 Wa 0.09 denominatore 8 $\gamma M = 2$

Comb.	fd	Sa	σ_0	N	M	Mc	Coeff.s.	Verifica
SLV 23	10	0.34	0.6	-4797	41639	99952	2.4	Si
SLV 22	10	0.34	0.6	-4797	41639	99952	2.4	Si
SLV 21	10	0.34	0.6	-4797	41639	99952	2.4	Si
SLV 24	10	0.34	0.6	-4797	41639	99952	2.4	Si
SLV 15	10	0.34	0.63	-4965	41639	103173	2.48	Si
SLV 16	10	0.34	0.63	-4965	41639	103173	2.48	Si
SLV 14	10	0.34	0.63	-4965	41639	103173	2.48	Si
SLV 13	10	0.34	0.63	-4965	41639	103173	2.48	Si
SLV 29	10	0.34	0.78	-6183	41639	125871	3.02	Si
SLV 30	10	0.34	0.78	-6183	41639	125871	3.02	Si

Tabella dei coefficienti di sicurezza minimi

Stato limite	Coeff.s.	Comb.	Verifica
PF SLU	1.718	SLU 20	Si
V SLU	2.182	SLU 20	Si
PPFP SLV	2.4	SLV 21	Si

Maschio 10

Verifiche condotte secondo D.M. 17-01-18 (N.T.C.)

Dati geometrici

X ini.	Y ini.	X fin.	Y fin.	Quota i.	Quota.s	I	Sp.	h netta	h ini.	h fin.	a	a.s.,sx	a.s.,dx
1540	778	0	778	L1	L2	1540	45	420	480	480			

Caratteristiche del materiale

(Circolare 7 21-01-19 C8.5.I) Muratura in pietre a spacco con buona tessitura LC1_3

fb	fk	fvk0	fmedio	r0	fv0	μ	ϕ	fv,lim	E	G	FC
50			26	0.56		0.58	3.27	2.41	30000	12000	1.35

Verifica a pressoflessione per azioni non sismiche 4.5.6.2 D.M. 17-01-18 (N.T.C.) $\gamma M = 3$

Comb.	Quota	N	M	p	es1	es2	ea	ev	e ver	Φ_t	Φ_l	Nu	Verifica
SLU 14	430	-25717	0	1	0	5.27	2.1	0	7.37	0.47	1	208550	Si
SLU 14	190	-74673	0	1	0	5.27	2.1	0	3.69	0.63	1	279213	Si
SLU 14	-50	-113339	0	1	0	5.27	2.1	0	7.37	0.47	1	208550	Si
SLU 19	430	-29287	0	1	0	4.95	2.1	0	7.05	0.48	1	214635	Si
SLU 19	190	-78121	0	1	0	4.95	2.1	0	3.53	0.64	1	283993	Si
SLU 19	-50	-116616	0	1	0	4.95	2.1	0	7.05	0.48	1	214635	Si
SLU 20	430	-30867	0	1	0	4.7	2.1	0	6.8	0.49	1	219444	Si
SLU 20	190	-79705	0	1	0	4.7	2.1	0	3.4	0.65	1	287770	Si
SLU 20	-50	-118153	0	1	0	4.7	2.1	0	6.8	0.49	1	219444	Si
SLU 15	430	-27297	0	1	0	4.97	2.1	0	7.07	0.48	1	214340	Si
SLU 15	190	-76257	0	1	0	4.97	2.1	0	3.53	0.64	1	283761	Si
SLU 15	-50	-114877	0	1	0	4.97	2.1	0	7.07	0.48	1	214340	Si
SLU 18	430	-31148	0	1	0	4.33	2.1	0	6.43	0.51	1	226409	Si
SLU 18	190	-80130	0	1	0	4.33	2.1	0	3.22	0.66	1	293240	Si
SLU 18	-50	-118640	0	1	0	4.33	2.1	0	6.43	0.51	1	226409	Si
SLU 13	430	-27577	0	1	0	4.55	2.1	0	6.65	0.5	1	222259	Si
SLU 13	190	-76682	0	1	0	4.55	2.1	0	3.33	0.65	1	289981	Si
SLU 13	-50	-115363	0	1	0	4.55	2.1	0	6.65	0.5	1	222259	Si
SLU 16	430	-24960	0	1	0	4.46	2.1	0	6.56	0.5	1	223963	Si
SLU 16	190	-74256	0	1	0	4.46	2.1	0	3.28	0.65	1	291319	Si
SLU 16	-50	-113113	0	1	0	4.46	2.1	0	6.56	0.5	1	223963	Si
SLU 11	430	-21390	0	1	0	4.76	2.1	0	6.86	0.49	1	218204	Si
SLU 11	190	-70808	0	1	0	4.76	2.1	0	3.43	0.64	1	286796	Si
SLU 11	-50	-109836	0	1	0	4.76	2.1	0	6.86	0.49	1	218204	Si
SLU 17	430	-28118	0	1	0	3.96	2.1	0	6.06	0.52	1	233474	Si
SLU 17	190	-77424	0	1	0	3.96	2.1	0	3.03	0.67	1	298789	Si
SLU 17	-50	-116187	0	1	0	3.96	2.1	0	6.06	0.52	1	233474	Si
SLU 12	430	-24548	0	1	0	4.15	2.1	0	6.25	0.52	1	229839	Si
SLU 12	190	-73976	0	1	0	4.15	2.1	0	3.13	0.67	1	295934	Si
SLU 12	-50	-112911	0	1	0	4.15	2.1	0	6.25	0.52	1	229839	Si

Verifica a taglio nel piano secondo Circolare 7 21-01-19 §C8.7.1.3.1.1 con rottura per fessurazione diagonale irregolare in combinazioni non sismiche, $\gamma M = 3$

Comb.	Quota	N	V par	M	σ_0	σ_N	I'	fvd	Vt scorr.	Vt fess.diag.	Vt,lim	c.s.	Verifica
SLU 10	-50	-93671	-263	626664	1.35					39408	53839	149.59	Si
SLU 10	430	-26872	-262	172656	0.39					24348	42642	92.85	Si
SLU 13	-50	-115363	-257	890486	1.66					43183	57004	167.72	Si
SLU 13	430	-27577	-257	298583	0.4					24556	42775	95.69	Si
SLU 20	-50	-118153	-307	884274	1.7					43645	57399	141.95	Si
SLU 20	430	-30867	-307	275475	0.45					25500	43392	83.19	Si
SLU 19	-50	-116616	-315	959968	1.68					43391	57182	137.77	Si
SLU 19	430	-29287	-315	312928	0.42					25051	43097	79.62	Si
SLU 15	-50	-114877	-293	982281	1.66					43102	56935	147.25	Si
SLU 15	430	-27297	-293	333640	0.39					24473	42722	83.63	Si
SLU 9	-50	-92133	-271	702358	1.33					39126	53608	144.42	Si
SLU 9	430	-25293	-270	210108	0.36					23878	42341	88.32	Si
SLU 5	-50	-90394	-249	724671	1.3					38805	53345	156.04	Si
SLU 5	430	-23302	-248	230820	0.34					23271	41959	93.71	Si
SLU 18	-50	-118640	-272	792479	1.71					43725	57467	160.62	Si
SLU 18	430	-31148	-270	240418	0.45					25579	43445	94.56	Si

Comb.	Quota	N	V par	M	σ_0	σ_N	I'	fvd	Vt scorr.	Vt fess.diag.	Vt,lim	c.s.	Verifica
SLU 14	-50	-113339	-300	1057975	1.64					42845	56716	142.72	Si
SLU 14	430	-25717	-301	371092	0.37					24005	42422	79.82	Si
SLU 4	-50	-88857	-256	800365	1.28					38520	53111	150.37	Si
SLU 4	430	-21723	-256	268273	0.31					22778	41654	88.82	Si

Verifica a pressoflessione fuori piano D.M. 17-01-18 (N.T.C.)

quota 190 Wa 0.09 denominatore 8 $\gamma_M = 2$

Comb.	fd	Sa	σ_0	N	M	Mc	Coeff.s.	Verifica
SLV 12	10	0.34	0.67	-46509	363821	960660	2.64	Si
SLV 11	10	0.34	0.67	-46509	363821	960660	2.64	Si
SLV 10	10	0.34	0.67	-46509	363821	960660	2.64	Si
SLV 9	10	0.34	0.67	-46509	363821	960660	2.64	Si
SLV 18	10	0.34	0.67	-46656	363821	963418	2.65	Si
SLV 17	10	0.34	0.67	-46656	363821	963418	2.65	Si
SLV 20	10	0.34	0.67	-46656	363821	963418	2.65	Si
SLV 19	10	0.34	0.67	-46656	363821	963418	2.65	Si
SLV 4	10	0.34	0.78	-54266	363821	1104177	3.03	Si
SLV 1	10	0.34	0.78	-54266	363821	1104177	3.03	Si

Tabella dei coefficienti di sicurezza minimi

Stato limite	Coeff.s.	Comb.	Verifica
PF SLU	1.84	SLU 14	Si
V SLU	79.618	SLU 19	Si
PPFP SLV	2.64	SLV 9	Si

Maschio 11

Verifiche condotte secondo D.M. 17-01-18 (N.T.C.)

Dati geometrici

X ini.	Y ini.	X fin.	Y fin.	Quota i.	Quota.s	I	Sp.	h netta	h ini.	h fin.	a	a.s.,sx	a.s.,dx
1540	0	1540	294	L1	L2	294	45	420	480	480			

Caratteristiche del materiale

(Circolare 7 21-01-19 C8.5.I) Muratura in pietre a spacco con buona tessitura LC1 3

fb	fk	fvk0	fmedio	r0	fv0	μ	φ	fv,lim	E	G	FC
50			26	0.56		0.58	3.27	2.41	30000	12000	1.35

Verifica a pressoflessione per azioni non sismiche 4.5.6.2 D.M. 17-01-18 (N.T.C.) $\gamma_M = 3$

Comb.	Quota	N	M	p	es1	es2	ea	ev	e ver	Φ_t	Φ_l	Nu	Verifica
SLU 18	430	-7164	0	1	0	0	2.1	0	2.1	0.73	1	62334	Si
SLU 18	190	-20167	0	1	0	0	2.1	0	2.1	0.73	1	62334	Si
SLU 18	-50	-29035	0	1	0	0	2.1	0	2.1	0.73	1	62334	Si
SLU 20	430	-6850	0	1	0	0	2.1	0	2.1	0.73	1	62334	Si
SLU 20	190	-19872	0	1	0	0	2.1	0	2.1	0.73	1	62334	Si
SLU 20	-50	-28804	0	1	0	0	2.1	0	2.1	0.73	1	62334	Si
SLU 17	430	-7127	0	1	0	0	2.1	0	2.1	0.73	1	62334	Si
SLU 17	190	-19947	0	1	0	0	2.1	0	2.1	0.73	1	62334	Si
SLU 17	-50	-28639	0	1	0	0	2.1	0	2.1	0.73	1	62334	Si
SLU 19	430	-6521	0	1	0	0	2.1	0	2.1	0.73	1	62334	Si
SLU 19	190	-19484	0	1	0	0	2.1	0	2.1	0.73	1	62334	Si
SLU 19	-50	-28403	0	1	0	0	2.1	0	2.1	0.73	1	62334	Si
SLU 13	430	-6658	0	1	0	0	2.1	0	2.1	0.73	1	62334	Si
SLU 13	190	-19498	0	1	0	0	2.1	0	2.1	0.73	1	62334	Si
SLU 13	-50	-28278	0	1	0	0	2.1	0	2.1	0.73	1	62334	Si
SLU 15	430	-6344	0	1	0	0	2.1	0	2.1	0.73	1	62334	Si
SLU 15	190	-19204	0	1	0	0	2.1	0	2.1	0.73	1	62334	Si
SLU 15	-50	-28047	0	1	0	0	2.1	0	2.1	0.73	1	62334	Si
SLU 12	430	-6621	0	1	0	0	2.1	0	2.1	0.73	1	62334	Si
SLU 12	190	-19278	0	1	0	0	2.1	0	2.1	0.73	1	62334	Si
SLU 12	-50	-27882	0	1	0	0	2.1	0	2.1	0.73	1	62334	Si
SLU 16	430	-6469	0	1	0	0	2.1	0	2.1	0.73	1	62334	Si
SLU 16	190	-19170	0	1	0	0	2.1	0	2.1	0.73	1	62334	Si
SLU 16	-50	-27837	0	1	0	0	2.1	0	2.1	0.73	1	62334	Si
SLU 14	430	-6015	0	1	0	0	2.1	0	2.1	0.73	1	62334	Si
SLU 14	190	-18816	0	1	0	0	2.1	0	2.1	0.73	1	62334	Si
SLU 14	-50	-27646	0	1	0	0	2.1	0	2.1	0.73	1	62334	Si
SLU 11	430	-5963	0	1	0	0	2.1	0	2.1	0.73	1	62334	Si
SLU 11	190	-18501	0	1	0	0	2.1	0	2.1	0.73	1	62334	Si
SLU 11	-50	-27080	0	1	0	0	2.1	0	2.1	0.73	1	62334	Si

Verifica a taglio nel piano secondo Circolare 7 21-01-19 §C8.7.1.3.1.1 con rottura per fessurazione diagonale irregolare in combinazioni non sismiche, $\gamma_M = 3$

Comb.	Quota	N	V par	M	σ_0	σ_N	I'	fvd	Vt scorr.	Vt fess.diag.	Vt,lim	c.s.	Verifica
SLU 10	-50	-22755	747	477851	1.72					5855	7690	7.84	Si
SLU 10	325	-11118	750	440092	0.84					4317	6444	5.76	Si
SLU 5	-50	-21997	716	464849	1.66					5768	7615	8.05	Si
SLU 5	325	-10514	718	416156	0.79					4222	6373	5.88	Si
SLU 19	-50	-28403	912	600493	2.15					6471	8227	7.09	Si
SLU 19	325	-13532	914	535859	1.02					4678	6722	5.12	Si
SLU 15	-50	-28047	861	592744	2.12					6434	8194	7.47	Si
SLU 15	325	-13309	862	527830	1.01					4646	6697	5.39	Si
SLU 14	-50	-27646	882	587491	2.09					6392	8157	7.25	Si
SLU 14	325	-12927	882	511923	0.98					4590	6653	5.21	Si
SLU 13	-50	-28278	774	592473	2.14					6458	8215	8.35	Si
SLU 13	325	-13653	776	543543	1.03					4695	6736	6.05	Si
SLU 18	-50	-29035	804	605475	2.19					6537	8285	8.13	Si
SLU 18	325	-14258	808	567479	1.08					4781	6803	5.92	Si
SLU 20	-50	-28804	891	605746	2.18					6513	8264	7.31	Si
SLU 20	325	-13913	894	551766	1.05					4733	6765	5.29	Si
SLU 9	-50	-22354	768	472597	1.69					5809	7651	7.57	Si
SLU 9	325	-10736	770	424185	0.81					4257	6400	5.53	Si
SLU 4	-50	-21597	737	459595	1.63					5721	7575	7.76	Si
SLU 4	325	-10132	738	400249	0.77					4161	6328	5.64	Si

Verifica a pressoflessione fuori piano D.M. 17-01-18 (N.T.C.)

quota 190 Wa 0.09 denominatore 8 γM = 2

Comb.	fd	Sa	σ0	N	M	Mc	Coeff.s.	Verifica
SLV 15	10	0.34	0.75	-9908	69457	202535	2.92	Si
SLV 13	10	0.34	0.75	-9908	69457	202535	2.92	Si
SLV 16	10	0.34	0.75	-9908	69457	202535	2.92	Si
SLV 14	10	0.34	0.75	-9908	69457	202535	2.92	Si
SLV 23	10	0.34	0.84	-11074	69457	223690	3.22	Si
SLV 24	10	0.34	0.84	-11074	69457	223690	3.22	Si
SLV 22	10	0.34	0.84	-11074	69457	223690	3.22	Si
SLV 21	10	0.34	0.84	-11074	69457	223690	3.22	Si
SLV 6	10	0.34	0.87	-11511	69457	231467	3.33	Si
SLV 5	10	0.34	0.87	-11511	69457	231467	3.33	Si

Tabella dei coefficienti di sicurezza minimi

Stato limite	Coeff.s.	Comb.	Verifica
PF SLU	2.147	SLU 18	Si
V SLU	5.119	SLU 19	Si
PFFP SLV	2.916	SLV 13	Si

Maschio 12

Verifiche condotte secondo D.M. 17-01-18 (N.T.C.)

Dati geometrici

X ini.	Y ini.	X fin.	Y fin.	Quota i.	Quota.s	l	Sp.	h netta	h ini.	h fin.	a	a.s.,sx	a.s.,dx
1540	484	1540	778	L1	L2	294	45	420	480	480			

Caratteristiche del materiale

(Circolare 7 21-01-19 C8.5.I) Muratura in pietre a spacco con buona tessitura LC1_3

fb	fk	fvk0	fmedio	τ0	fv0	μ	φ	fv,lim	E	G	FC
50			26	0.56		0.58	3.27	2.41	30000	12000	1.35

Verifica a pressoflessione per azioni non sismiche 4.5.6.2 D.M. 17-01-18 (N.T.C.) γM = 3

Comb.	Quota	N	M	p	es1	es2	ea	ev	e ver	Φt	Φl	Nu	Verifica
SLU 18	430	-7331	0	1	0	0	2.1	0	2.1	0.73	1	62334	Si
SLU 18	190	-20516	0	1	0	0	2.1	0	2.1	0.73	1	62334	Si
SLU 18	-50	-29250	0	1	0	0	2.1	0	2.1	0.73	1	62334	Si
SLU 20	430	-7021	0	1	0	0	2.1	0	2.1	0.73	1	62334	Si
SLU 20	190	-20246	0	1	0	0	2.1	0	2.1	0.73	1	62334	Si
SLU 20	-50	-29030	0	1	0	0	2.1	0	2.1	0.73	1	62334	Si
SLU 17	430	-7281	0	1	0	0	2.1	0	2.1	0.73	1	62334	Si
SLU 17	190	-20270	0	1	0	0	2.1	0	2.1	0.73	1	62334	Si
SLU 17	-50	-28851	0	1	0	0	2.1	0	2.1	0.73	1	62334	Si
SLU 19	430	-6689	0	1	0	0	2.1	0	2.1	0.73	1	62334	Si
SLU 19	190	-19870	0	1	0	0	2.1	0	2.1	0.73	1	62334	Si
SLU 19	-50	-28639	0	1	0	0	2.1	0	2.1	0.73	1	62334	Si
SLU 13	430	-6816	0	1	0	0	2.1	0	2.1	0.73	1	62334	Si
SLU 13	190	-19857	0	1	0	0	2.1	0	2.1	0.73	1	62334	Si
SLU 13	-50	-28507	0	1	0	0	2.1	0	2.1	0.73	1	62334	Si
SLU 15	430	-6506	0	1	0	0	2.1	0	2.1	0.73	1	62334	Si
SLU 15	190	-19587	0	1	0	0	2.1	0	2.1	0.73	1	62334	Si
SLU 15	-50	-28287	0	1	0	0	2.1	0	2.1	0.73	1	62334	Si
SLU 12	430	-6766	0	1	0	0	2.1	0	2.1	0.73	1	62334	Si
SLU 12	190	-19610	0	1	0	0	2.1	0	2.1	0.73	1	62334	Si
SLU 12	-50	-28107	0	1	0	0	2.1	0	2.1	0.73	1	62334	Si
SLU 16	430	-6618	0	1	0	0	2.1	0	2.1	0.73	1	62334	Si
SLU 16	190	-19519	0	1	0	0	2.1	0	2.1	0.73	1	62334	Si
SLU 16	-50	-28069	0	1	0	0	2.1	0	2.1	0.73	1	62334	Si
SLU 14	430	-6175	0	1	0	0	2.1	0	2.1	0.73	1	62334	Si
SLU 14	190	-19211	0	1	0	0	2.1	0	2.1	0.73	1	62334	Si
SLU 14	-50	-27896	0	1	0	0	2.1	0	2.1	0.73	1	62334	Si
SLU 11	430	-6103	0	1	0	0	2.1	0	2.1	0.73	1	62334	Si
SLU 11	190	-18859	0	1	0	0	2.1	0	2.1	0.73	1	62334	Si
SLU 11	-50	-27325	0	1	0	0	2.1	0	2.1	0.73	1	62334	Si

Verifica a taglio nel piano secondo Circolare 7 21-01-19 §C8.7.1.3.1.1 con rottura per fessurazione diagonale irregolare in combinazioni non sismiche, γM = 3

Comb.	Quota	N	V par	M	σ0	σN	l'	fvd	Vt scorr.	Vt fess.diag.	Vt,lim	c.s.	Verifica
SLU 14	-50	-27896	-731	-564132	2.11					6418	8180	8.78	Si
SLU 14	325	-13420	-728	-509616	1.01					4662	6709	6.4	Si
SLU 10	-50	-22920	-614	-460377	1.73					5874	7706	9.57	Si
SLU 10	325	-11539	-613	-435358	0.87					4382	6494	7.15	Si
SLU 9	-50	-22529	-631	-453629	1.7					5829	7668	9.23	Si
SLU 9	325	-11156	-630	-420910	0.84					4323	6449	6.86	Si
SLU 13	-50	-28507	-644	-574064	2.15					6482	8236	10.07	Si
SLU 13	325	-14131	-642	-537676	1.07					4763	6789	7.42	Si
SLU 5	-50	-22177	-591	-446973	1.68					5789	7633	9.79	Si
SLU 5	325	-10914	-589	-413001	0.82					4285	6421	7.27	Si
SLU 19	-50	-28639	-754	-577536	2.16					6496	8249	8.62	Si
SLU 19	325	-14045	-752	-531974	1.06					4751	6779	6.32	Si
SLU 4	-50	-21786	-609	-440225	1.65					5743	7594	9.44	Si
SLU 4	325	-10531	-606	-398553	0.8					4225	6375	6.97	Si
SLU 18	-50	-29250	-667	-587468	2.21					6559	8304	9.84	Si
SLU 18	325	-14755	-665	-560033	1.12					4851	6858	7.29	Si
SLU 15	-50	-28287	-714	-570880	2.14					6459	8216	9.05	Si
SLU 15	325	-13803	-711	-524065	1.04					4717	6752	6.63	Si
SLU 20	-50	-29030	-736	-584284	2.19					6536	8284	8.88	Si
SLU 20	325	-14428	-735	-546422	1.09					4805	6822	6.54	Si

Verifica a pressoflessione fuori piano D.M. 17-01-18 (N.T.C.)

quota 190 Wa 0.09 denominatore 8 γM = 2

Comb.	fd	Sa	σ0	N	M	Mc	Coeff.s.	Verifica
SLV 10	10	0.34	0.83	-11009	69457	222525	3.2	Si

Comb.	fd	Sa	σ0	N	M	Mc	Coeff.s.	Verifica
SLV 11	10	0.34	0.83	-11009	69457	222525	3.2	Si
SLV 12	10	0.34	0.83	-11009	69457	222525	3.2	Si
SLV 9	10	0.34	0.83	-11009	69457	222525	3.2	Si
SLV 1	10	0.34	0.92	-12108	69457	241972	3.48	Si
SLV 4	10	0.34	0.92	-12108	69457	241972	3.48	Si
SLV 2	10	0.34	0.92	-12108	69457	241972	3.48	Si
SLV 3	10	0.34	0.92	-12108	69457	241972	3.48	Si
SLV 17	10	0.34	0.92	-12131	69457	242375	3.49	Si
SLV 19	10	0.34	0.92	-12131	69457	242375	3.49	Si

Tabella dei coefficienti di sicurezza minimi

Stato limite	Coeff.s.	Comb.	Verifica
PF SLU	2.131	SLU 18	Si
V SLU	6.322	SLU 19	Si
PPFF SLV	3.204	SLV 9	Si

Maschio 13

Verifiche condotte secondo D.M. 17-01-18 (N.T.C.)

Dati geometrici

X ini.	Y ini.	X fin.	Y fin.	Quota i.	Quota.s	I	Sp.	h netta	h ini.	h fin.	a	a.s.,sx	a.s.,dx
0	389	0	22.5	L2	F1	366.5	45	86.3	211.3	8.7			

Caratteristiche del materiale

(Circolare 7 21-01-19 C8.5.I) Muratura in pietre a spacco con buona tessitura LC1_3

fb	fk	fvk0	fmedio	τ0	fv0	μ	φ	fv,lim	E	G	FC
50			26	0.56		0.58	3.27	2.41	30000	12000	1.35

Verifica a pressoflessione per azioni non sismiche 4.5.6.2 D.M. 17-01-18 (N.T.C.) γM = 3

Comb.	Quota	N	M	p	es1	es2	ea	ev	e ver	Φt	Φl	Nu	Verifica
SLU 18	438.7	-7425	0	1	0	1.74	0.43	0	2.18	0.84	1	88685	Si
SLU 18	434.4	-7425	0	1	0	1.74	0.43	0	1.09	0.91	1	96672	Si
SLU 18	430	-7451	0	1	0	1.74	0.43	0	2.18	0.84	1	88685	Si
SLU 17	438.7	-7418	0	1	0	1.75	0.43	0	2.18	0.84	1	88675	Si
SLU 17	434.4	-7418	0	1	0	1.75	0.43	0	1.09	0.91	1	96667	Si
SLU 17	430	-7445	0	1	0	1.75	0.43	0	2.18	0.84	1	88675	Si
SLU 20	438.7	-7199	0	1	0	1.58	0.43	0	2.01	0.85	1	89905	Si
SLU 20	434.4	-7199	0	1	0	1.58	0.43	0	1	0.92	1	97282	Si
SLU 20	430	-7225	0	1	0	1.58	0.43	0	2.01	0.85	1	89905	Si
SLU 13	438.7	-7081	0	1	0	1.49	0.43	0	1.93	0.85	1	90525	Si
SLU 13	434.4	-7081	0	1	0	1.49	0.43	0	0.96	0.92	1	97592	Si
SLU 13	430	-7107	0	1	0	1.49	0.43	0	1.93	0.85	1	90525	Si
SLU 12	438.7	-7074	0	1	0	1.5	0.43	0	1.93	0.85	1	90515	Si
SLU 12	434.4	-7074	0	1	0	1.5	0.43	0	0.96	0.92	1	97587	Si
SLU 12	430	-7101	0	1	0	1.5	0.43	0	1.93	0.85	1	90515	Si
SLU 19	438.7	-6970	0	1	0	1.4	0.43	0	1.83	0.86	1	91199	Si
SLU 19	434.4	-6970	0	1	0	1.4	0.43	0	0.92	0.92	1	97929	Si
SLU 19	430	-6997	0	1	0	1.4	0.43	0	1.83	0.86	1	91199	Si
SLU 16	438.7	-6961	0	1	0	1.4	0.43	0	1.84	0.86	1	91186	Si
SLU 16	434.4	-6961	0	1	0	1.4	0.43	0	0.92	0.92	1	97923	Si
SLU 16	430	-6988	0	1	0	1.4	0.43	0	1.84	0.86	1	91186	Si
SLU 15	438.7	-6855	0	1	0	1.31	0.43	0	1.74	0.87	1	91866	Si
SLU 15	434.4	-6855	0	1	0	1.31	0.43	0	0.87	0.93	1	98263	Si
SLU 15	430	-6881	0	1	0	1.31	0.43	0	1.74	0.87	1	91866	Si
SLU 14	438.7	-6626	0	1	0	1.12	0.43	0	1.55	0.88	1	93295	Si
SLU 14	434.4	-6626	0	1	0	1.12	0.43	0	0.77	0.93	1	98977	Si
SLU 14	430	-6653	0	1	0	1.12	0.43	0	1.55	0.88	1	93295	Si
SLU 11	438.7	-6617	0	1	0	1.12	0.43	0	1.55	0.88	1	93284	Si
SLU 11	434.4	-6617	0	1	0	1.12	0.43	0	0.77	0.93	1	98972	Si
SLU 11	430	-6644	0	1	0	1.12	0.43	0	1.55	0.88	1	93284	Si

Verifica a taglio nel piano secondo Circolare 7 21-01-19 §C8.7.1.3.1.1 con rottura per fessurazione diagonale irregolare in combinazioni non sismiche, γM = 3

Comb.	Quota	N	V par	M	σ0	σN	I'	fvd	Vt scorr.	Vt fess.diag.	Vt,lim	c.s.	Verifica
SLU 18	430	-7451	-672	-556013	0.45					6098	10346	9.08	Si
SLU 18	439	-7425	-672	-554680	0.45					6091	10342	9.07	Si
SLU 7	430	-6003	-540	-436470	0.36					5678	10073	10.52	Si
SLU 7	439	-5982	-540	-435247	0.36					5671	10069	10.51	Si
SLU 9	430	-5554	-531	-426083	0.34					5541	9987	10.44	Si
SLU 9	439	-5534	-531	-424937	0.34					5534	9983	10.43	Si
SLU 15	430	-6881	-554	-527509	0.42					5936	10240	10.72	Si
SLU 15	439	-6855	-554	-527204	0.42					5929	10235	10.7	Si
SLU 13	430	-7107	-576	-535238	0.43					6001	10282	10.42	Si
SLU 13	439	-7081	-576	-534743	0.43					5993	10277	10.41	Si
SLU 19	430	-6997	-602	-536749	0.42					5969	10262	9.92	Si
SLU 19	439	-6970	-602	-536026	0.42					5962	10257	9.9	Si
SLU 17	430	-7445	-611	-547136	0.45					6097	10345	9.98	Si
SLU 17	439	-7418	-611	-546335	0.45					6089	10340	9.97	Si
SLU 20	430	-7225	-650	-548283	0.44					6035	10304	9.28	Si
SLU 20	439	-7199	-650	-547141	0.44					6027	10299	9.27	Si
SLU 8	430	-6009	-600	-445347	0.36					5679	10075	9.46	Si
SLU 8	439	-5988	-600	-443592	0.36					5673	10071	9.45	Si
SLU 10	430	-5783	-579	-437617	0.35					5611	10031	9.7	Si
SLU 10	439	-5762	-579	-436053	0.35					5605	10027	9.69	Si

Verifica a pressoflessione fuori piano D.M. 17-01-18 (N.T.C.)

quota 434.4 Wa 0.09 denominatore 8 γM = 2

Comb.	fd	Sa	σ0	N	M	Mc	Coeff.s.	Verifica
SLV 25	10	0.47	0.31	-5188	5102	112252	22	Si
SLV 28	10	0.47	0.31	-5188	5102	112252	22	Si
SLV 26	10	0.47	0.31	-5188	5102	112252	22	Si
SLV 27	10	0.47	0.31	-5188	5102	112252	22	Si
SLV 30	10	0.47	0.32	-5209	5102	112681	22.09	Si

Comb.	fd	Sa	σ_0	N	M	Mc	Coeff.s.	Verifica
SLV 29	10	0.47	0.32	-5209	5102	112681	22.09	Si
SLV 31	10	0.47	0.32	-5209	5102	112681	22.09	Si
SLV 32	10	0.47	0.32	-5209	5102	112681	22.09	Si
SLV 17	10	0.47	0.32	-5223	5102	112970	22.14	Si
SLV 18	10	0.47	0.32	-5223	5102	112970	22.14	Si

Tabella dei coefficienti di sicurezza minimi

Stato limite	Coeff.s.	Comb.	Verifica
PF SLU	11.902	SLU 18	Si
V SLU	9.066	SLU 18	Si
PPFP SLV	22.003	SLV 25	Si

Maschio 14

Verifiche condotte secondo D.M. 17-01-18 (N.T.C.)

Dati geometrici

X ini.	Y ini.	X fin.	Y fin.	Quota i.	Quota.s	l	Sp.	h netta	h ini.	h fin.	a	a.s,sx	a.s.,dx
270	22.5	270	389	L2	F1	366.5	25	86.3	8.7	211.3			

Caratteristiche del materiale

(Circolare 7 21-01-19 C8.5.I) Muratura in mattoni pieni e malta di calce LC1_1

fb	fk	fvk0	fmedio	r0	fv0	μ	φ	fv,lim	E	G	FC
60			26	0.5	1.3	0.58	0.77	2.89	32000	12800	1.35

Verifica a pressoflessione per azioni non sismiche 4.5.6.2 D.M. 17-01-18 (N.T.C.) $\gamma_M = 3$

Comb.	Quota	N	M	p	es1	es2	ea	ev	e ver	Φ_t	Φ_l	Nu	Verifica
SLU 18	438.7	-5775	0	1	0	0.12	0.43	0	0.55	0.91	1	53588	Si
SLU 18	434.4	-5775	0	1	0	0.12	0.43	0	0.43	0.93	1	54435	Si
SLU 18	430	-5805	0	1	0	0.12	0.43	0	0.55	0.91	1	53588	Si
SLU 17	438.7	-5769	0	1	0	0.12	0.43	0	0.55	0.91	1	53587	Si
SLU 17	434.4	-5769	0	1	0	0.12	0.43	0	0.43	0.93	1	54435	Si
SLU 17	430	-5798	0	1	0	0.12	0.43	0	0.55	0.91	1	53587	Si
SLU 20	438.7	-5371	0	1	0	0.11	0.43	0	0.54	0.91	1	53636	Si
SLU 20	434.4	-5371	0	1	0	0.11	0.43	0	0.43	0.93	1	54435	Si
SLU 20	430	-5401	0	1	0	0.11	0.43	0	0.54	0.91	1	53636	Si
SLU 13	438.7	-5165	0	1	0	0.11	0.43	0	0.54	0.91	1	53662	Si
SLU 13	434.4	-5165	0	1	0	0.11	0.43	0	0.43	0.93	1	54435	Si
SLU 13	430	-5195	0	1	0	0.11	0.43	0	0.54	0.91	1	53662	Si
SLU 12	438.7	-5159	0	1	0	0.11	0.43	0	0.54	0.91	1	53661	Si
SLU 12	434.4	-5159	0	1	0	0.11	0.43	0	0.43	0.93	1	54435	Si
SLU 12	430	-5188	0	1	0	0.11	0.43	0	0.54	0.91	1	53661	Si
SLU 19	438.7	-4964	0	1	0	0.1	0.43	0	0.53	0.91	1	53692	Si
SLU 19	434.4	-4964	0	1	0	0.1	0.43	0	0.43	0.93	1	54435	Si
SLU 19	430	-4994	0	1	0	0.1	0.43	0	0.53	0.91	1	53692	Si
SLU 16	438.7	-4955	0	1	0	0.1	0.43	0	0.53	0.91	1	53691	Si
SLU 16	434.4	-4955	0	1	0	0.1	0.43	0	0.43	0.93	1	54435	Si
SLU 16	430	-4985	0	1	0	0.1	0.43	0	0.53	0.91	1	53691	Si
SLU 8	438.7	-4933	0	1	0	0.12	0.43	0	0.56	0.91	1	53527	Si
SLU 8	434.4	-4933	0	1	0	0.12	0.43	0	0.43	0.93	1	54435	Si
SLU 8	430	-4956	0	1	0	0.12	0.43	0	0.56	0.91	1	53527	Si
SLU 7	438.7	-4927	0	1	0	0.12	0.43	0	0.56	0.91	1	53525	Si
SLU 7	434.4	-4927	0	1	0	0.12	0.43	0	0.43	0.93	1	54435	Si
SLU 7	430	-4950	0	1	0	0.12	0.43	0	0.56	0.91	1	53525	Si
SLU 15	438.7	-4761	0	1	0	0.1	0.43	0	0.53	0.91	1	53722	Si
SLU 15	434.4	-4761	0	1	0	0.1	0.43	0	0.43	0.93	1	54435	Si
SLU 15	430	-4791	0	1	0	0.1	0.43	0	0.53	0.91	1	53722	Si

Verifica a taglio nel piano secondo D.M. 17-01-18 (N.T.C.) §7.8.2.2 con rottura per scorrimento in combinazioni non sismiche, $\gamma_M = 3$

Comb.	Quota	N	V par	M	σ_0	σ_N	l'	fvd	Vt scorr.	Vt fess.diag.	Vt,lim	c.s.	Verifica
SLU 19	430	-4994	1452	341475		0.58	344.61	0.4	3431		6903	2.36	Si
SLU 19	439	-4964	1452	333288		0.57	348.34	0.4	3457		6897	2.38	Si
SLU 15	430	-4791	1415	336375		0.57	339.1	0.4	3360		6865	2.37	Si
SLU 15	439	-4761	1415	328503		0.56	342.75	0.4	3385		6859	2.39	Si
SLU 16	430	-4985	1326	324056		0.56	354.72	0.4	3511		6901	2.65	Si
SLU 16	439	-4955	1326	316966		0.55	357.85	0.39	3532		6895	2.66	Si
SLU 17	430	-5798	1330	324959		0.63	366.5	0.41	3714		7050	2.79	Si
SLU 17	439	-5769	1330	317837		0.63	366.5	0.4	3710		7045	2.79	Si
SLU 11	430	-4375	1288	318503		0.53	331.33	0.39	3242		6786	2.52	Si
SLU 11	439	-4345	1288	311745		0.52	334.51	0.39	3264		6781	2.53	Si
SLU 14	430	-4384	1414	335923		0.55	319.86	0.39	3151		6788	2.23	Si
SLU 14	439	-4354	1414	328068		0.54	323.71	0.39	3178		6783	2.25	Si
SLU 18	430	-5805	1418	337153		0.63	366.5	0.41	3715		7052	2.62	Si
SLU 18	439	-5775	1418	329263		0.63	366.5	0.41	3711		7046	2.62	Si
SLU 4	430	-3535	1126	263887		0.43	325.8	0.38	3086		6626	2.74	Si
SLU 4	439	-3512	1126	257503		0.43	329.81	0.38	3115		6621	2.77	Si
SLU 13	430	-5195	1380	331601		0.58	358.24	0.4	3567		6940	2.59	Si
SLU 13	439	-5165	1380	324042		0.57	361.54	0.4	3590		6934	2.6	Si
SLU 20	430	-5401	1453	341927		0.6	359.81	0.4	3607		6978	2.48	Si
SLU 20	439	-5371	1453	333724		0.59	363.35	0.4	3632		6972	2.5	Si

Verifica a pressoflessione fuori piano D.M. 17-01-18 (N.T.C.)

quota 434.4 Wa 0.05 denominatore 8 $\gamma_M = 2$

Comb.	fd	Sa	σ_0	N	M	Mc	Coeff.s.	Verifica
SLV 31	10	0.47	0.35	-3171	2429	37964	15.63	Si
SLV 30	10	0.47	0.35	-3171	2429	37964	15.63	Si
SLV 32	10	0.47	0.35	-3171	2429	37964	15.63	Si
SLV 29	10	0.47	0.35	-3171	2429	37964	15.63	Si
SLV 24	10	0.47	0.36	-3270	2429	39088	16.09	Si
SLV 21	10	0.47	0.36	-3270	2429	39088	16.09	Si
SLV 23	10	0.47	0.36	-3270	2429	39088	16.09	Si
SLV 22	10	0.47	0.36	-3270	2429	39088	16.09	Si
SLV 28	10	0.47	0.36	-3342	2429	39910	16.43	Si

Comb.	fd	Sa	σ0	N	M	Mc	Coeff.s.	Verifica
SLV 27	10	0.47	0.36	-3342	2429	39910	16.43	Si

Tabella dei coefficienti di sicurezza minimi

Stato limite	Coeff.s.	Comb.	Verifica
PF SLU	9.232	SLU 18	Si
V SLU	2.229	SLU 14	Si
PFFP SLV	15.627	SLV 29	Si

Maschio 15

Verifiche condotte secondo D.M. 17-01-18 (N.T.C.)

Dati geometrici

X ini.	Y ini.	X fin.	Y fin.	Quota i.	Quota.s	l	Sp.	h netta	h ini.	h fin.	a	a.s.,sx	a.s.,dx
1540	22.5	1540	389	L2	F1	366.5	45	86.3	8.7	211.3			

Caratteristiche del materiale

(Circolare 7 21-01-19 C8.5.I) Muratura in pietre a spacco con buona tessitura LC1_3

fb	fk	fvk0	fmedio	τ0	fv0	μ	φ	fv,lim	E	G	FC
50			26	0.56		0.58	3.27	2.41	30000	12000	1.35

Verifica a pressoflessione per azioni non sismiche 4.5.6.2 D.M. 17-01-18 (N.T.C.) γM = 3

Comb.	Quota	N	M	p	es1	es2	ea	ev	e ver	Φt	Φl	Nu	Verifica
SLU 17	438.7	-8186	0	1	0	3.02	0.43	0	3.45	0.75	1	79337	Si
SLU 17	434.4	-8186	0	1	0	3.02	0.43	0	1.72	0.87	1	91998	Si
SLU 17	430	-8227	0	1	0	3.02	0.43	0	3.45	0.75	1	79337	Si
SLU 18	438.7	-8183	0	1	0	3.02	0.43	0	3.45	0.75	1	79328	Si
SLU 18	434.4	-8183	0	1	0	3.02	0.43	0	1.73	0.87	1	91994	Si
SLU 18	430	-8223	0	1	0	3.02	0.43	0	3.45	0.75	1	79328	Si
SLU 20	438.7	-7776	0	1	0	2.79	0.43	0	3.22	0.77	1	81033	Si
SLU 20	434.4	-7776	0	1	0	2.79	0.43	0	1.61	0.88	1	92846	Si
SLU 20	430	-7817	0	1	0	2.79	0.43	0	3.22	0.77	1	81033	Si
SLU 12	438.7	-7583	0	1	0	2.66	0.43	0	3.09	0.77	1	81959	Si
SLU 12	434.4	-7583	0	1	0	2.66	0.43	0	1.55	0.88	1	93309	Si
SLU 12	430	-7623	0	1	0	2.66	0.43	0	3.09	0.77	1	81959	Si
SLU 13	438.7	-7580	0	1	0	2.66	0.43	0	3.09	0.77	1	81950	Si
SLU 13	434.4	-7580	0	1	0	2.66	0.43	0	1.55	0.88	1	93305	Si
SLU 13	430	-7620	0	1	0	2.66	0.43	0	3.09	0.77	1	81950	Si
SLU 16	438.7	-7376	0	1	0	2.53	0.43	0	2.96	0.78	1	82941	Si
SLU 16	434.4	-7376	0	1	0	2.53	0.43	0	1.48	0.89	1	93800	Si
SLU 16	430	-7417	0	1	0	2.53	0.43	0	2.96	0.78	1	82941	Si
SLU 19	438.7	-7372	0	1	0	2.53	0.43	0	2.96	0.78	1	82929	Si
SLU 19	434.4	-7372	0	1	0	2.53	0.43	0	1.48	0.89	1	93794	Si
SLU 19	430	-7412	0	1	0	2.53	0.43	0	2.96	0.78	1	82929	Si
SLU 7	438.7	-6782	0	1	0	3.34	0.43	0	3.77	0.73	1	77043	Si
SLU 7	434.4	-6782	0	1	0	3.34	0.43	0	1.89	0.86	1	90821	Si
SLU 7	430	-6813	0	1	0	3.34	0.43	0	3.77	0.73	1	77043	Si
SLU 8	438.7	-6779	0	1	0	3.34	0.43	0	3.77	0.73	1	77036	Si
SLU 8	434.4	-6779	0	1	0	3.34	0.43	0	1.89	0.86	1	90815	Si
SLU 8	430	-6810	0	1	0	3.34	0.43	0	3.77	0.73	1	77036	Si
SLU 15	438.7	-7173	0	1	0	2.39	0.43	0	2.82	0.79	1	83947	Si
SLU 15	434.4	-7173	0	1	0	2.39	0.43	0	1.41	0.89	1	94303	Si
SLU 15	430	-7214	0	1	0	2.39	0.43	0	2.82	0.79	1	83947	Si

Verifica a taglio nel piano secondo Circolare 7 21-01-19 §C8.7.1.3.1.1 con rottura per fessurazione diagonale irregolare in combinazioni non sismiche, γM = 3

Comb.	Quota	N	V par	M	σ0	σN	l'	fvd	Vt scorr.	Vt fess.diag.	Vt,lim	c.s.	Verifica
SLU 11	430	-6814	-1684	52950	0.41					5917	10227	3.51	Si
SLU 11	439	-6773	-1684	74199	0.41					5905	10220	3.51	Si
SLU 20	430	-7817	-1705	47644	0.47					6200	10414	3.64	Si
SLU 20	439	-7776	-1705	69078	0.47					6189	10407	3.63	Si
SLU 16	430	-7417	-1726	47022	0.45					6089	10340	3.53	Si
SLU 16	439	-7376	-1726	68636	0.45					6077	10333	3.52	Si
SLU 18	430	-8223	-1763	40919	0.5					6311	10489	3.58	Si
SLU 18	439	-8183	-1763	62852	0.5					6300	10482	3.57	Si
SLU 12	430	-7623	-1763	42891	0.46					6146	10378	3.49	Si
SLU 12	439	-7583	-1763	64825	0.46					6135	10371	3.48	Si
SLU 19	430	-7412	-1666	52673	0.45					6087	10339	3.65	Si
SLU 19	439	-7372	-1666	73765	0.45					6076	10332	3.65	Si
SLU 15	430	-7214	-1664	53572	0.44					6031	10302	3.63	Si
SLU 15	439	-7173	-1664	74641	0.43					6020	10295	3.62	Si
SLU 17	430	-8227	-1804	36963	0.5					6312	10490	3.5	Si
SLU 17	439	-8186	-1804	59261	0.5					6301	10482	3.49	Si
SLU 13	430	-7620	-1721	46847	0.46					6145	10378	3.57	Si
SLU 13	439	-7580	-1721	68415	0.46					6134	10370	3.56	Si
SLU 14	430	-6809	-1624	58602	0.41					5915	10226	3.64	Si
SLU 14	439	-6769	-1624	79329	0.41					5904	10219	3.63	Si

Verifica a pressoflessione fuori piano D.M. 17-01-18 (N.T.C.)

quota 434.4 Wa 0.09 denominatore 8 γM = 2

Comb.	fd	Sa	σ0	N	M	Mc	Coeff.s.	Verifica
SLV 15	10	0.47	0.22	-3576	5102	78335	15.35	Si
SLV 16	10	0.47	0.22	-3576	5102	78335	15.35	Si
SLV 13	10	0.47	0.22	-3576	5102	78335	15.35	Si
SLV 14	10	0.47	0.22	-3576	5102	78335	15.35	Si
SLV 21	10	0.47	0.23	-3841	5102	83955	16.46	Si
SLV 24	10	0.47	0.23	-3841	5102	83955	16.46	Si
SLV 22	10	0.47	0.23	-3841	5102	83955	16.46	Si
SLV 23	10	0.47	0.23	-3841	5102	83955	16.46	Si
SLV 5	10	0.47	0.28	-4550	5102	98920	19.39	Si
SLV 6	10	0.47	0.28	-4550	5102	98920	19.39	Si

Tabella dei coefficienti di sicurezza minimi

Stato limite	Coeff.s.	Comb.	Verifica
--------------	----------	-------	----------

Stato limite	Coeff.s.	Comb.	Verifica
PF SLU	9.644	SLU 17	Si
V SLU	3.481	SLU 12	Si
PFFP SLV	15.354	SLV 13	Si

Maschio 16

Verifiche condotte secondo D.M. 17-01-18 (N.T.C.)

Dati geometrici

X ini.	Y ini.	X fin.	Y fin.	Quota i.	Quota.s	I	Sp.	h netta	h ini.	h fin.	a	a.s.,sx	a.s.,dx
0	755.5	0	389	L2	F2	366.5	45	86.3	8.7	211.3			

Caratteristiche del materiale

(Circolare 7 21-01-19 C8.5.I) Muratura in pietre a spacco con buona tessitura LC1_3

fb	fk	fvk0	fmedio	r0	fv0	μ	φ	fv,lim	E	G	FC
50			26	0.56		0.58	3.27	2.41	30000	12000	1.35

Verifica a pressoflessione per azioni non sismiche 4.5.6.2 D.M. 17-01-18 (N.T.C.) $\gamma_M = 3$

Comb.	Quota	N	M	p	es1	es2	ea	ev	e ver	Φt	Φl	Nu	Verifica
SLU 18	438.7	-3701	0	1	0	3.5	0.43	0	3.93	0.72	1	76342	Si
SLU 18	434.4	-3701	0	1	0	3.5	0.43	0	1.97	0.85	1	90229	Si
SLU 18	430	-3763	0	1	0	3.5	0.43	0	3.93	0.72	1	76342	Si
SLU 17	438.7	-3686	0	1	0	3.51	0.43	0	3.95	0.72	1	76284	Si
SLU 17	434.4	-3686	0	1	0	3.51	0.43	0	1.97	0.85	1	90179	Si
SLU 17	430	-3748	0	1	0	3.51	0.43	0	3.95	0.72	1	76284	Si
SLU 20	438.7	-3592	0	1	0	3.16	0.43	0	3.59	0.74	1	78270	Si
SLU 20	434.4	-3592	0	1	0	3.16	0.43	0	1.8	0.86	1	91465	Si
SLU 20	430	-3654	0	1	0	3.16	0.43	0	3.59	0.74	1	78270	Si
SLU 13	438.7	-3524	0	1	0	3	0.43	0	3.43	0.75	1	79453	Si
SLU 13	434.4	-3524	0	1	0	3	0.43	0	1.72	0.87	1	92056	Si
SLU 13	430	-3586	0	1	0	3	0.43	0	3.43	0.75	1	79453	Si
SLU 12	438.7	-3509	0	1	0	3.01	0.43	0	3.45	0.75	1	79364	Si
SLU 12	434.4	-3509	0	1	0	3.01	0.43	0	1.72	0.87	1	92012	Si
SLU 12	430	-3571	0	1	0	3.01	0.43	0	3.45	0.75	1	79364	Si
SLU 19	438.7	-3477	0	1	0	2.81	0.43	0	3.24	0.76	1	80860	Si
SLU 19	434.4	-3477	0	1	0	2.81	0.43	0	1.62	0.88	1	92760	Si
SLU 19	430	-3539	0	1	0	2.81	0.43	0	3.24	0.76	1	80860	Si
SLU 16	438.7	-3457	0	1	0	2.83	0.43	0	3.26	0.76	1	80739	Si
SLU 16	434.4	-3457	0	1	0	2.83	0.43	0	1.63	0.88	1	92699	Si
SLU 16	430	-3519	0	1	0	2.83	0.43	0	3.26	0.76	1	80739	Si
SLU 15	438.7	-3415	0	1	0	2.63	0.43	0	3.06	0.78	1	82169	Si
SLU 15	434.4	-3415	0	1	0	2.63	0.43	0	1.53	0.88	1	93415	Si
SLU 15	430	-3477	0	1	0	2.63	0.43	0	3.06	0.78	1	82169	Si
SLU 8	438.7	-2991	0	1	0	3.97	0.43	0	4.4	0.7	1	74303	Si
SLU 8	434.4	-2991	0	1	0	3.97	0.43	0	2.2	0.84	1	88505	Si
SLU 8	430	-3038	0	1	0	3.97	0.43	0	4.4	0.7	1	74303	Si
SLU 7	438.7	-2976	0	1	0	3.99	0.43	0	4.42	0.7	1	74220	Si
SLU 7	434.4	-2976	0	1	0	3.99	0.43	0	2.21	0.84	1	88436	Si
SLU 7	430	-3024	0	1	0	3.99	0.43	0	4.42	0.7	1	74220	Si

Verifica a taglio nel piano secondo Circolare 7 21-01-19 §C8.7.1.3.1.1 con rottura per fessurazione diagonale irregolare in combinazioni non sismiche, $\gamma_M = 3$

Comb.	Quota	N	V par	M	σ0	σN	I'	fvd	Vt scorr.	Vt fess.diag.	Vt,lim	c.s.	Verifica
SLU 12	430	-3571	2496	639550	0.22					4891	9598	1.96	Si
SLU 12	439	-3509	2496	627175	0.21					4869	9585	1.95	Si
SLU 18	430	-3763	2654	673884	0.23					4957	9636	1.87	Si
SLU 18	439	-3701	2654	660132	0.22					4936	9624	1.86	Si
SLU 17	430	-3748	2646	671324	0.23					4952	9633	1.87	Si
SLU 17	439	-3686	2646	657641	0.22					4931	9621	1.86	Si
SLU 20	430	-3654	2559	654389	0.22					4919	9614	1.92	Si
SLU 20	439	-3592	2559	641464	0.22					4898	9602	1.91	Si
SLU 11	430	-3342	2300	598367	0.2					4810	9552	2.09	Si
SLU 11	439	-3280	2300	587706	0.2					4787	9539	2.08	Si
SLU 15	430	-3477	2409	622615	0.21					4857	9579	2.02	Si
SLU 15	439	-3415	2409	610998	0.21					4835	9566	2.01	Si
SLU 19	430	-3539	2461	633798	0.21					4879	9591	1.98	Si
SLU 19	439	-3477	2461	621730	0.21					4857	9579	1.97	Si
SLU 13	430	-3586	2504	642110	0.22					4896	9601	1.96	Si
SLU 13	439	-3524	2504	629665	0.21					4874	9588	1.95	Si
SLU 16	430	-3519	2450	630141	0.21					4872	9587	1.99	Si
SLU 16	439	-3457	2450	618172	0.21					4850	9575	1.98	Si
SLU 14	430	-3362	2311	602024	0.2					4817	9556	2.08	Si
SLU 14	439	-3300	2311	591263	0.2					4795	9543	2.07	Si

Verifica a pressoflessione fuori piano D.M. 17-01-18 (N.T.C.)

quota 434.4 Wa 0.09 denominatore 8 $\gamma_M = 2$

Comb.	fd	Sa	σ0	N	M	Mc	Coeff.s.	Verifica
SLV 17	10	0.47	0.1	-1607	5102	35723	7	Si
SLV 18	10	0.47	0.1	-1607	5102	35723	7	Si
SLV 19	10	0.47	0.1	-1607	5102	35723	7	Si
SLV 20	10	0.47	0.1	-1607	5102	35723	7	Si
SLV 11	10	0.47	0.1	-1689	5102	37519	7.35	Si
SLV 12	10	0.47	0.1	-1689	5102	37519	7.35	Si
SLV 10	10	0.47	0.1	-1689	5102	37519	7.35	Si
SLV 9	10	0.47	0.1	-1689	5102	37519	7.35	Si
SLV 28	10	0.47	0.13	-2198	5102	48646	9.54	Si
SLV 26	10	0.47	0.13	-2198	5102	48646	9.54	Si

Tabella dei coefficienti di sicurezza minimi

Stato limite	Coeff.s.	Comb.	Verifica
PF SLU	20.289	SLU 18	Si
V SLU	1.86	SLU 18	Si
PFFP SLV	7.002	SLV 17	Si

Maschio 17

Verifiche condotte secondo D.M. 17-01-18 (N.T.C.)

Dati geometrici

X ini.	Y ini.	X fin.	Y fin.	Quota i.	Quota.s	I	Sp.	h netta	h ini.	h fin.	a	a.s.,sx	a.s.,dx
270	389	270	755.5	L2	F2	366.5	25	86.3	211.3	8.7			

Caratteristiche del materiale

(Circolare 7 21-01-19 C8.5.I) Muratura in mattoni pieni e malta di calce LC1_1

fb	fk	fvk0	fmedio	r0	fv0	μ	φ	fv,lim	E	G	FC
60			26	0.5	1.3	0.58	0.77	2.89	32000	12800	1.35

Verifica a pressoflessione per azioni non sismiche 4.5.6.2 D.M. 17-01-18 (N.T.C.) γM = 3

Comb.	Quota	N	M	p	es1	es2	ea	ev	e ver	Φt	Φl	Nu	Verifica
SLU 17	438.7	-5478	0	1	0	0.12	0.43	0	0.55	0.91	1	53542	Si
SLU 17	434.4	-5478	0	1	0	0.12	0.43	0	0.43	0.93	1	54435	Si
SLU 17	430	-5507	0	1	0	0.12	0.43	0	0.55	0.91	1	53542	Si
SLU 18	438.7	-5471	0	1	0	0.12	0.43	0	0.55	0.91	1	53541	Si
SLU 18	434.4	-5471	0	1	0	0.12	0.43	0	0.43	0.93	1	54435	Si
SLU 18	430	-5501	0	1	0	0.12	0.43	0	0.55	0.91	1	53541	Si
SLU 20	438.7	-5067	0	1	0	0.12	0.43	0	0.55	0.91	1	53588	Si
SLU 20	434.4	-5067	0	1	0	0.12	0.43	0	0.43	0.93	1	54435	Si
SLU 20	430	-5096	0	1	0	0.12	0.43	0	0.55	0.91	1	53588	Si
SLU 12	438.7	-4880	0	1	0	0.11	0.43	0	0.54	0.91	1	53617	Si
SLU 12	434.4	-4880	0	1	0	0.11	0.43	0	0.43	0.93	1	54435	Si
SLU 12	430	-4910	0	1	0	0.11	0.43	0	0.54	0.91	1	53617	Si
SLU 13	438.7	-4874	0	1	0	0.11	0.43	0	0.54	0.91	1	53616	Si
SLU 13	434.4	-4874	0	1	0	0.11	0.43	0	0.43	0.93	1	54435	Si
SLU 13	430	-4903	0	1	0	0.11	0.43	0	0.54	0.91	1	53616	Si
SLU 7	438.7	-4695	0	1	0	0.13	0.43	0	0.56	0.91	1	53480	Si
SLU 7	434.4	-4695	0	1	0	0.13	0.43	0	0.43	0.93	1	54435	Si
SLU 7	430	-4717	0	1	0	0.13	0.43	0	0.56	0.91	1	53480	Si
SLU 8	438.7	-4688	0	1	0	0.13	0.43	0	0.56	0.91	1	53479	Si
SLU 8	434.4	-4688	0	1	0	0.13	0.43	0	0.43	0.93	1	54435	Si
SLU 8	430	-4711	0	1	0	0.13	0.43	0	0.56	0.91	1	53479	Si
SLU 16	438.7	-4674	0	1	0	0.11	0.43	0	0.54	0.91	1	53646	Si
SLU 16	434.4	-4674	0	1	0	0.11	0.43	0	0.43	0.93	1	54435	Si
SLU 16	430	-4703	0	1	0	0.11	0.43	0	0.54	0.91	1	53646	Si
SLU 19	438.7	-4665	0	1	0	0.11	0.43	0	0.54	0.91	1	53644	Si
SLU 19	434.4	-4665	0	1	0	0.11	0.43	0	0.43	0.93	1	54435	Si
SLU 19	430	-4694	0	1	0	0.11	0.43	0	0.54	0.91	1	53644	Si
SLU 15	438.7	-4469	0	1	0	0.1	0.43	0	0.53	0.91	1	53676	Si
SLU 15	434.4	-4469	0	1	0	0.1	0.43	0	0.43	0.93	1	54435	Si
SLU 15	430	-4499	0	1	0	0.1	0.43	0	0.53	0.91	1	53676	Si

Verifica a taglio nel piano secondo D.M. 17-01-18 (N.T.C.) §7.8.2.2.2 con rottura per scorrimento in combinazioni non sismiche, γM = 3

Comb.	Quota	N	V par	M	σ0	σN	I'	fvd	Vt scorr.	Vt fess.diag.	Vt,lim	c.s.	Verifica
SLU 17	430	-5507	-1330	-271608		0.6	366.5	0.4	3675		6997	2.76	Si
SLU 17	439	-5478	-1330	-264486		0.6	366.5	0.4	3671		6992	2.76	Si
SLU 15	430	-4499	-1415	-282879		0.5	361.1	0.39	3498		6810	2.47	Si
SLU 15	439	-4469	-1415	-275007		0.49	365.14	0.39	3526		6804	2.49	Si
SLU 13	430	-4903	-1380	-278200		0.54	366.5	0.39	3595		6886	2.61	Si
SLU 13	439	-4874	-1380	-270641		0.53	366.5	0.39	3591		6880	2.6	Si
SLU 18	430	-5501	-1418	-281481		0.6	366.5	0.4	3674		6996	2.59	Si
SLU 18	439	-5471	-1418	-273590		0.6	366.5	0.4	3671		6991	2.59	Si
SLU 12	430	-4910	-1292	-268328		0.54	366.5	0.39	3596		6887	2.78	Si
SLU 12	439	-4880	-1292	-261537		0.53	366.5	0.39	3592		6881	2.78	Si
SLU 16	430	-4703	-1326	-272504		0.51	366.5	0.39	3568		6848	2.69	Si
SLU 16	439	-4674	-1326	-265414		0.51	366.5	0.39	3564		6843	2.69	Si
SLU 19	430	-4694	-1452	-286607		0.51	366.5	0.39	3567		6847	2.46	Si
SLU 19	439	-4665	-1452	-278420		0.51	366.5	0.39	3563		6841	2.45	Si
SLU 20	430	-5096	-1453	-286159		0.56	366.5	0.4	3621		6922	2.49	Si
SLU 20	439	-5067	-1453	-277956		0.55	366.5	0.39	3617		6916	2.49	Si
SLU 11	430	-4106	-1288	-269223		0.47	353.03	0.38	3380		6735	2.63	Si
SLU 11	439	-4076	-1288	-262465		0.46	356.58	0.38	3405		6730	2.64	Si
SLU 14	430	-4097	-1414	-283327		0.48	342.27	0.38	3293		6734	2.33	Si
SLU 14	439	-4067	-1414	-275471		0.47	346.56	0.38	3323		6728	2.35	Si

Verifica a pressoflessione fuori piano D.M. 17-01-18 (N.T.C.)

quota 434.4 Wa 0.05 denominatore 8 γM = 2

Comb.	fd	Sa	σ0	N	M	Mc	Coeff.s.	Verifica
SLV 19	10	0.47	0.34	-3120	2429	37373	15.38	Si
SLV 17	10	0.47	0.34	-3120	2429	37373	15.38	Si
SLV 20	10	0.47	0.34	-3120	2429	37373	15.38	Si
SLV 18	10	0.47	0.34	-3120	2429	37373	15.38	Si
SLV 9	10	0.47	0.34	-3126	2429	37450	15.42	Si
SLV 11	10	0.47	0.34	-3126	2429	37450	15.42	Si
SLV 12	10	0.47	0.34	-3126	2429	37450	15.42	Si
SLV 10	10	0.47	0.34	-3126	2429	37450	15.42	Si
SLV 28	10	0.47	0.37	-3348	2429	39980	16.46	Si
SLV 26	10	0.47	0.37	-3348	2429	39980	16.46	Si

Tabella dei coefficienti di sicurezza minimi

Stato limite	Coeff.s.	Comb.	Verifica
PF SLU	9.722	SLU 17	Si
V SLU	2.33	SLU 14	Si
PFFP SLV	15.384	SLV 17	Si

Maschio 18

Verifiche condotte secondo D.M. 17-01-18 (N.T.C.)

Dati geometrici

X ini.	Y ini.	X fin.	Y fin.	Quota i.	Quota.s	I	Sp.	h netta	h ini.	h fin.	a	a.s.,sx	a.s.,dx
1540	389	1540	755.5	L2	F2	366.5	45	86.3	211.3	8.7			

Caratteristiche del materiale

(Circolare 7 21-01-19 C8.5.I) Muratura in pietre a spacco con buona tessitura LC1_3

fb	fk	fvk0	fmedio	τ0	fv0	μ	φ	fv,lim	E	G	FC
50			26	0.56		0.58	3.27	2.41	30000	12000	1.35

Verifica a pressoflessione per azioni non sismiche 4.5.6.2 D.M. 17-01-18 (N.T.C.) γM = 3

Comb.	Quota	N	M	p	es1	es2	ea	ev	e ver	Φt	ΦI	Nu	Verifica
SLU 18	438.7	-8231	0	1	0	3	0.43	0	3.43	0.75	1	79457	Si
SLU 18	434.4	-8231	0	1	0	3	0.43	0	1.72	0.87	1	92058	Si
SLU 18	430	-8271	0	1	0	3	0.43	0	3.43	0.75	1	79457	Si
SLU 17	438.7	-8227	0	1	0	3	0.43	0	3.43	0.75	1	79448	Si
SLU 17	434.4	-8227	0	1	0	3	0.43	0	1.72	0.87	1	92054	Si
SLU 17	430	-8268	0	1	0	3	0.43	0	3.43	0.75	1	79448	Si
SLU 20	438.7	-7828	0	1	0	2.77	0.43	0	3.2	0.77	1	81168	Si
SLU 20	434.4	-7828	0	1	0	2.77	0.43	0	1.6	0.88	1	92914	Si
SLU 20	430	-7869	0	1	0	2.77	0.43	0	3.2	0.77	1	81168	Si
SLU 13	438.7	-7626	0	1	0	2.65	0.43	0	3.08	0.78	1	82070	Si
SLU 13	434.4	-7626	0	1	0	2.65	0.43	0	1.54	0.88	1	93365	Si
SLU 13	430	-7667	0	1	0	2.65	0.43	0	3.08	0.78	1	82070	Si
SLU 12	438.7	-7623	0	1	0	2.65	0.43	0	3.08	0.78	1	82061	Si
SLU 12	434.4	-7623	0	1	0	2.65	0.43	0	1.54	0.88	1	93360	Si
SLU 12	430	-7663	0	1	0	2.65	0.43	0	3.08	0.78	1	82061	Si
SLU 19	438.7	-7424	0	1	0	2.51	0.43	0	2.94	0.78	1	83061	Si
SLU 19	434.4	-7424	0	1	0	2.51	0.43	0	1.47	0.89	1	93860	Si
SLU 19	430	-7465	0	1	0	2.51	0.43	0	2.94	0.78	1	83061	Si
SLU 16	438.7	-7420	0	1	0	2.51	0.43	0	2.94	0.78	1	83049	Si
SLU 16	434.4	-7420	0	1	0	2.51	0.43	0	1.47	0.89	1	93854	Si
SLU 16	430	-7460	0	1	0	2.51	0.43	0	2.94	0.78	1	83049	Si
SLU 8	438.7	-6818	0	1	0	3.32	0.43	0	3.75	0.73	1	77119	Si
SLU 8	434.4	-6818	0	1	0	3.32	0.43	0	1.88	0.86	1	90885	Si
SLU 8	430	-6849	0	1	0	3.32	0.43	0	3.75	0.73	1	77119	Si
SLU 7	438.7	-6814	0	1	0	3.32	0.43	0	3.75	0.73	1	77111	Si
SLU 7	434.4	-6814	0	1	0	3.32	0.43	0	1.88	0.86	1	90879	Si
SLU 7	430	-6845	0	1	0	3.32	0.43	0	3.75	0.73	1	77111	Si
SLU 15	438.7	-7224	0	1	0	2.37	0.43	0	2.8	0.79	1	84069	Si
SLU 15	434.4	-7224	0	1	0	2.37	0.43	0	1.4	0.89	1	94364	Si
SLU 15	430	-7264	0	1	0	2.37	0.43	0	2.8	0.79	1	84069	Si

Verifica a taglio nel piano secondo Circolare 7 21-01-19 §C8.7.1.3.1.1 con rottura per fessurazione diagonale irregolare in combinazioni non sismiche, γM = 3

Comb.	Quota	N	V par	M	σ0	σN	I'	fvd	Vt scorr.	Vt fess.diag.	Vt,lim	c.s.	Verifica
SLU 20	430	-7869	1705	-57138	0.48					6214	10424	3.64	Si
SLU 20	439	-7828	1705	-78572	0.47					6203	10416	3.64	Si
SLU 12	430	-7663	1763	-50222	0.46					6157	10386	3.49	Si
SLU 12	439	-7623	1763	-72155	0.46					6146	10378	3.49	Si
SLU 15	430	-7264	1664	-62818	0.44					6046	10312	3.63	Si
SLU 15	439	-7224	1664	-83887	0.44					6034	10304	3.63	Si
SLU 17	430	-8268	1804	-44542	0.5					6323	10497	3.5	Si
SLU 17	439	-8227	1804	-66840	0.5					6312	10490	3.5	Si
SLU 19	430	-7465	1666	-62330	0.45					6102	10349	3.66	Si
SLU 19	439	-7424	1666	-83422	0.45					6091	10341	3.66	Si
SLU 14	430	-6860	1624	-68010	0.42					5930	10236	3.65	Si
SLU 14	439	-6820	1624	-88736	0.41					5919	10228	3.64	Si
SLU 18	430	-8271	1763	-49725	0.5					6324	10498	3.59	Si
SLU 18	439	-8231	1763	-71658	0.5					6313	10490	3.58	Si
SLU 13	430	-7667	1721	-55405	0.46					6158	10386	3.58	Si
SLU 13	439	-7626	1721	-76973	0.46					6147	10379	3.57	Si
SLU 16	430	-7460	1726	-54926	0.45					6101	10348	3.53	Si
SLU 16	439	-7420	1726	-76539	0.45					6089	10341	3.53	Si
SLU 11	430	-6856	1684	-60606	0.42					5929	10235	3.52	Si
SLU 11	439	-6815	1684	-81854	0.41					5917	10227	3.51	Si

Verifica a pressoflessione fuori piano D.M. 17-01-18 (N.T.C.)

quota 434.4 Wa 0.09 denominatore 8 γM = 2

Comb.	fd	Sa	σ0	N	M	Mc	Coeff.s.	Verifica
SLV 10	10	0.47	0.22	-3602	5102	78893	15.46	Si
SLV 11	10	0.47	0.22	-3602	5102	78893	15.46	Si
SLV 12	10	0.47	0.22	-3602	5102	78893	15.46	Si
SLV 9	10	0.47	0.22	-3602	5102	78893	15.46	Si
SLV 17	10	0.47	0.24	-3883	5102	84863	16.63	Si
SLV 20	10	0.47	0.24	-3883	5102	84863	16.63	Si
SLV 19	10	0.47	0.24	-3883	5102	84863	16.63	Si
SLV 18	10	0.47	0.24	-3883	5102	84863	16.63	Si
SLV 1	10	0.47	0.28	-4558	5102	99097	19.42	Si
SLV 4	10	0.47	0.28	-4558	5102	99097	19.42	Si

Tabella dei coefficienti di sicurezza minimi

Stato limite	Coeff.s.	Comb.	Verifica
PF SLU	9.606	SLU 18	Si
V SLU	3.487	SLU 12	Si
PPFP SLV	15.464	SLV 9	Si

9.5 Verifiche cinematiche di facciata in muratura

Le unità di misura elencate nel capitolo sono in [cm, daN, s] ove non espressamente specificato.

Origine: origine del sistema di riferimento locale.

x: coordinata x. [cm]

y: coordinata y. [cm]

z: coordinata z. [cm]

ux: versore ux del sistema di riferimento locale.

x: componente x del versore ux.

y: componente y del versore ux.

z: componente z del versore ux.

uy: versore uy del sistema di riferimento locale.

x: componente x del versore uy.

y: componente y del versore uy.

z: componente z del versore uy.

uz: versore uz del sistema di riferimento locale.

x: componente x del versore uz.

y: componente y del versore uz.

z: componente z del versore uz.

Tipo: elemento considerato (maschio o trave di accoppiamento in muratura).

Indice: indice dell'elemento.

H: altezza dell'elemento. [cm]

L: lunghezza dell'elemento. [cm]

s: spessore dell'elemento. [cm]

y: peso specifico. [daN/cm³]

P.p.: peso proprio dell'elemento moltiplicato per il coefficiente di combinazione. [daN]

yg: coordinata locale della i-esima forza peso o della forza di aggancio. [cm]

zg: coordinata locale della i-esima forza peso o della forza di aggancio. [cm]

Carico: carico verticale agente sull'elemento. [daN]

Aggancio: forza di aggancio agente sul maschio. [daN]

z: altezza rispetto allo zero sismico del baricentro delle forze peso le cui masse producono azione sismica. [cm]

a0: moltiplicatore dei carichi la cui massa produce forza sismica che attiva il meccanismo locale di collasso.

M*: massa partecipante al cinematiso. [daN/(cm/s²)]

e*: frazione di massa partecipante al cinematiso [C8.7.1.5].

a0*: accelerazione spettrale di attivazione del meccanismo [C8.7.1.8]. [cm/s²]

formula: formula utilizzata in verifica.

aLimite: accelerazione limite [C7.2.11]. [cm/s²]

Verifica: stato di verifica.

C.S.: coefficiente di sicurezza minimo.

Quota: quota di riferiemnto del cinematiso.

TR: tempo di ritorno.

(TR/TRrif)^.41: indicatore di rischio sismico in termini di periodo di ritorno.

PGA: accelerazione al suolo.

PGA/PGArif: indicatore di rischio sismico in termini di PGA.

Verifica cinematica facciata in muratura

Verifiche condotte secondo l'analisi lineare dei meccanismi locali di collasso (Circ. 617 C8A.4)

Dati iniziali

Numero di piani considerato nella valutazione di y in [C8A.4.10]: 1

ag, accelerazione orizzontale massima: 0.2*g

Ss, fattore del suolo: 1.2

St, coefficiente topografico: 1

Altezza totale dell'edificio rispetto allo zero sismico: 641 cm

Quota zero sismico: 0 cm

alpha, angolo di distacco del cuneo: 30 deg

Cinematiso n. 1 (Rotazione attorno a: Fondazione)

Sistema di riferimento locale

La geometria della facciata riportata nel seguito è espressa in un sistema locale di riferimento avente le seguenti caratteristiche:

Origine			ux			uy			uz		
x	y	z	x	y	z	x	y	z	x	y	z
-22.5	778	-50	0	-1	0	1	0	0	0	0	1

Il cinematiso avviene per rotazione attorno all'asse locale x.

Le verifiche sono condotte nelle combinazioni "SLV".

Elementi della facciata

Tipo	Indice	H	L	s	y	P.p.	yg	zg	Carico	yg	zg	Aggancio	yg	zg
maschio	3	480	294	45	0.0021	13336	22.5	240						

Elementi del cuneo di distacco

Tipo	Indice	y	P.p.	yg	zg	Carico	yg	zg
maschio	10	0.0021	7306	122.9	308.8	2518	172.3	480

Verifica

z	α_0	M*	e*	a0*	formula	aLimite	Verifica
237.8	0.245	22.1	0.938	281	Circolare 7 21-01-19 SC8.7.1.2.1.7	316.7	No

Coefficienti di sicurezza e indicatori di rischio sismico

C.S.	Quota	a0*	aLimite	TR	(TR/TRrif)^.41	PGA	PGA/PGArif
0.887	Fondazione	281	316.7	487	0.856	0.209	0.887

Verifica cinematica facciata in muratura

Verifiche condotte secondo l'analisi lineare dei meccanismi locali di collasso (Circ. 617 C8A.4)

Dati iniziali

Numero di piani considerato nella valutazione di γ in [C8A.4.10]: 1

ag, accelerazione orizzontale massima: 0.2*g

Ss, fattore del suolo: 1.2

St, coefficiente topografico: 1

Altezza totale dell'edificio rispetto allo zero sismico: 641 cm

Quota zero sismico: 0 cm

alpha, angolo di distacco del cuneo: 30 deg

Cinematismo n. 1 (Rotazione attorno a: Fondazione)**Sistema di riferimento locale**

La geometria della facciata riportata nel seguito è espressa in un sistema locale di riferimento avente le seguenti caratteristiche:

Origine			ux			uy			uz		
x	y	z	x	y	z	x	y	z	x	y	z
366.3	-22.5	-50	1	0	0	0	1	0	0	0	1

Il cinematismo avviene per rotazione attorno all'asse locale x.

Le verifiche sono condotte nelle combinazioni "SLV".

Elementi della facciata

Tipo	Indice	H	L	s	y	P.p.	yg	zg	Carico	yg	zg	Aggancio	yg	zg
maschio	7	480	308.8	45	0.0021	14005	22.5	240	2594	22.5	480			

Elementi del cuneo di distacco

Tipo	Indice	y	P.p.	yg	zg	Carico	yg	zg
maschio	5	0.0018	787	227.4	397.9			

Verifica

z	α_0	M*	e*	a0*	formula	aLimite	Verifica
233	0.112	16.1	0.91	132.8	Circolare 7 21-01-19 SC8.7.1.2.1.7	314.9	No

Coefficienti di sicurezza e indicatori di rischio sismico

C.S.	Quota	a0*	aLimite	TR	(TR/TRrif)^.41	PGA	PGA/PGArif
0.422	Fondazione	132.8	314.9	60	0.363	0.094	0.398

Verifica cinematica facciata in muratura

Verifiche condotte secondo l'analisi lineare dei meccanismi locali di collasso (Circ. 617 C8A.4)

Dati iniziali

Numero di piani considerato nella valutazione di γ in [C8A.4.10]: 1

ag, accelerazione orizzontale massima: 0.2*g

Ss, fattore del suolo: 1.2

St, coefficiente topografico: 1

Altezza totale dell'edificio rispetto allo zero sismico: 641 cm

Quota zero sismico: 0 cm

alpha, angolo di distacco del cuneo: 30 deg

Cinematismo n. 1 (Rotazione attorno a: Fondazione)**Sistema di riferimento locale**

La geometria della facciata riportata nel seguito è espressa in un sistema locale di riferimento avente le seguenti caratteristiche:

Origine			ux			uy			uz		
x	y	z	x	y	z	x	y	z	x	y	z
1540	800.5	-50	-1	0	0	0	-1	0	0	0	1

Il cinematismo avviene per rotazione attorno all'asse locale x.

Le verifiche sono condotte nelle combinazioni "SLV".

Elementi della facciata

Tipo	Indice	H	L	s	y	P.p.	yg	zg	Carico	yg	zg	Aggancio	yg	zg
maschio	10	480	1540	45	0.0021	69854	22.5	240	12940	22.5	480			

Elementi del cuneo di distacco

Tipo	Indice	y	P.p.	yg	zg	Carico	yg	zg
maschio	3	0.0021	7303	122.8	308.8			

Verifica

z	α_0	M*	e*	a0*	formula	aLimite	Verifica
---	------------	----	----	-----	---------	---------	----------

z	α0	M*	e*	a0*	formula	aLimite	Verifica
230	0.109	84.3	0.917	128.3	Circolare 7 21-01-19 SC8.7.1.2.1.7	313.9	No

Coefficienti di sicurezza e indicatori di rischio sismico

C.S.	Quota	a0*	aLimite	TR	(TR/TRrif)^.41	PGA	PGA/PGArif
0.409	Fondazione	128.3	313.9	56	0.353	0.091	0.387

Verifica cinematica facciata in muratura

Verifiche condotte secondo l'analisi lineare dei meccanismi locali di collasso (Circ. 617 C8A.4)

Dati iniziali

Numero di piani considerato nella valutazione di γ in [C8A.4.10]: 1
ag, accelerazione orizzontale massima: 0.2*g
Ss, fattore del suolo: 1.2
St, coefficiente topografico: 1
Altezza totale dell'edificio rispetto allo zero sismico: 641 cm
Quota zero sismico: 0 cm
alpha, angolo di distacco del cuneo: 30 deg

Cinematismo n. 1 (Rotazione attorno a: Fondazione)

Sistema di riferimento locale

La geometria della facciata riportata nel seguito è espressa in un sistema locale di riferimento avente le seguenti caratteristiche:

Origine			ux			uy			uz		
x	y	z	x	y	z	x	y	z	x	y	z
1363.8	-22.5	-50	1	0	0	0	1	0	0	0	1

Il cinematismo avviene per rotazione attorno all'asse locale x.
Le verifiche sono condotte nelle combinazioni "SLV".

Elementi della facciata

Tipo	Indice	H	L	s	y	P.p.	yg	zg	Carico	yg	zg	Aggancio	yg	zg
maschio	9	480	176.3	45	0.0021	7995	22.5	240	1481	22.5	480			

Elementi del cuneo di distacco

Tipo	Indice	y	P.p.	yg	zg	Carico	yg	zg
maschio	11	0.0021	7303	122.8	308.8			

Verifica

z	α0	M*	e*	a0*	formula	aLimite	Verifica
241.1	0.227	16.2	0.949	257.8	Circolare 7 21-01-19 SC8.7.1.2.1.7	317.9	No

Coefficienti di sicurezza e indicatori di rischio sismico

C.S.	Quota	a0*	aLimite	TR	(TR/TRrif)^.41	PGA	PGA/PGArif
0.811	Fondazione	257.8	317.9	376	0.77	0.191	0.811

Verifica cinematica facciata in muratura

Verifiche condotte secondo l'analisi lineare dei meccanismi locali di collasso (Circ. 617 C8A.4)

Dati iniziali

Numero di piani considerato nella valutazione di γ in [C8A.4.10]: 1
ag, accelerazione orizzontale massima: 0.2*g
Ss, fattore del suolo: 1.2
St, coefficiente topografico: 1
Altezza totale dell'edificio rispetto allo zero sismico: 641 cm
Quota zero sismico: 0 cm
alpha, angolo di distacco del cuneo: 30 deg

Cinematismo n. 1 (Rotazione attorno a: Fondazione)

Sistema di riferimento locale

La geometria della facciata riportata nel seguito è espressa in un sistema locale di riferimento avente le seguenti caratteristiche:

Origine			ux			uy			uz		
x	y	z	x	y	z	x	y	z	x	y	z
1540	800.5	-50	-1	0	0	0	-1	0	0	0	1

Il cinematismo avviene per rotazione attorno all'asse locale x.
Le verifiche sono condotte nelle combinazioni "SLV".

Elementi della facciata

Tipo	Indice	H	L	s	y	P.p.	yg	zg	Carico	yg	zg	Aggancio	yg	zg
maschio	10	480	1540	45	0.0021	69854	22.5	240	12940	22.5	480			

Elementi del cuneo di distacco

Tipo	Indice	y	P.p.	yg	zg	Carico	yg	zg
maschio	12	0.0021	7303	122.8	308.8			

Verifica

z	α0	M*	e*	a0*	formula	aLimite	Verifica
230	0.109	84.3	0.917	128.3	Circolare 7 21-01-19 SC8.7.1.2.1.7	313.9	No

Coefficienti di sicurezza e indicatori di rischio sismico

C.S.	Quota	a0*	aLimite	TR	(TR/TRrif)^.41	PGA	PGA/PGArif
0.409	Fondazione	128.3	313.9	56	0.353	0.091	0.387

Verifica cinematica facciata in muratura

Verifiche condotte secondo l'analisi lineare dei meccanismi locali di collasso (Circ. 617 C8A.4)

Dati iniziali

Numero di piani considerato nella valutazione di γ in [C8A.4.10]: 1

ag, accelerazione orizzontale massima: 0.2*g

Ss, fattore del suolo: 1.2

St, coefficiente topografico: 1

Altezza totale dell'edificio rispetto allo zero sismico: 641 cm

Quota zero sismico: 0 cm

alpha, angolo di distacco del cuneo: 30 deg

Cinematismo n. 1 (Rotazione attorno a: Fondazione)**Sistema di riferimento locale**

La geometria della facciata riportata nel seguito è espressa in un sistema locale di riferimento avente le seguenti caratteristiche:

Origine			ux			uy			uz		
x	y	z	x	y	z	x	y	z	x	y	z
257.5	778	-50	0	-1	0	1	0	0	0	0	1

Il cinematismo avviene per rotazione attorno all'asse locale x.

Le verifiche sono condotte nelle combinazioni "SLV".

Elementi della facciata

Tipo	Indice	H	L	s	y	P.p.	yg	zg	Carico	yg	zg	Aggancio	yg	zg
maschio	5	480	620.5	25	0.0018	13403	12.5	240						

Elementi del cuneo di distacco

Tipo	Indice	y	P.p.	yg	zg	Carico	yg	zg
maschio	10	0.0021	19099	-39.4	266.3	4702	22.3	480

Verifica

z	a0	M*	e*	a0*	formula	aLimite	Verifica
233.8	-0.045	35.4	0.934	-52.3	Circolare 7 21-01-19 SC8.7.1.2.1.7	315.2	No

Coefficienti di sicurezza e indicatori di rischio sismico

C.S.	Quota	a0*	aLimite	TR	(TR/TRrif)^.41	PGA	PGA/PGArif
-0.166	Fondazione	-52.3	315.2	0	0	0	0

Verifica cinematica facciata in muratura

Verifiche condotte secondo l'analisi lineare dei meccanismi locali di collasso (Circ. 617 C8A.4)

Dati iniziali

Numero di piani considerato nella valutazione di γ in [C8A.4.10]: 1

ag, accelerazione orizzontale massima: 0.2*g

Ss, fattore del suolo: 1.2

St, coefficiente topografico: 1

Altezza totale dell'edificio rispetto allo zero sismico: 641 cm

Quota zero sismico: 0 cm

alpha, angolo di distacco del cuneo: 30 deg

Cinematismo n. 1 (Rotazione attorno a: Fondazione)**Sistema di riferimento locale**

La geometria della facciata riportata nel seguito è espressa in un sistema locale di riferimento avente le seguenti caratteristiche:

Origine			ux			uy			uz		
x	y	z	x	y	z	x	y	z	x	y	z
1562.5	484	-50	0	1	0	-1	0	0	0	0	1

Il cinematismo avviene per rotazione attorno all'asse locale x.

Le verifiche sono condotte nelle combinazioni "SLV".

Elementi della facciata

Tipo	Indice	H	L	s	y	P.p.	yg	zg	Carico	yg	zg	Aggancio	yg	zg
maschio	12	480	294	45	0.0021	13336	22.5	240						

Elementi del cuneo di distacco

Tipo	Indice	y	P.p.	yg	zg	Carico	yg	zg
maschio	10	0.0021	7306	122.9	308.8	2518	172.3	480

Verifica

z	a0	M*	e*	a0*	formula	aLimite	Verifica
237.8	0.245	22.1	0.938	281	Circolare 7 21-01-19 SC8.7.1.2.1.7	316.7	No

Coefficienti di sicurezza e indicatori di rischio sismico

C.S.	Quota	a0*	aLimite	TR	(TR/TRrif)^.41	PGA	PGA/PGArif
0.887	Fondazione	281	316.7	487	0.856	0.209	0.887

Verifica cinematica facciata in muratura

Verifiche condotte secondo l'analisi lineare dei meccanismi locali di collasso (Circ. 617 C8A.4)

Dati iniziali

Numero di piani considerato nella valutazione di γ in [C8A.4.10]: 1
ag, accelerazione orizzontale massima: 0.2*g
Ss, fattore del suolo: 1.2
St, coefficiente topografico: 1
Altezza totale dell'edificio rispetto allo zero sismico: 641 cm
Quota zero sismico: 0 cm
alpha, angolo di distacco del cuneo: 30 deg

Cinematismo n. 1 (Rotazione attorno a: Fondazione)

Sistema di riferimento locale

La geometria della facciata riportata nel seguito è espressa in un sistema locale di riferimento avente le seguenti caratteristiche:

Origine			ux			uy			uz		
x	y	z	x	y	z	x	y	z	x	y	z
-22.5	37.5	-50	0	-1	0	1	0	0	0	0	1

Il cinematismo avviene per rotazione attorno all'asse locale x.
Le verifiche sono condotte nelle combinazioni "SLV".

Elementi della facciata

Tipo	Indice	H	L	s	γ	P.p.	yg	zg	Carico	yg	zg	Aggancio	yg	zg
maschio	1	480	37.5	45	0.0021	1701	22.5	240						

Elementi del cuneo di distacco

Tipo	Indice	γ	P.p.	yg	zg	Carico	yg	zg
maschio	6	0.0021	6060	98.9	288.3	1481	110.6	480

Verifica

z	α_0	M*	e*	a0*	formula	aLimite	Verifica
260.1	0.28	8.9	0.943	319.2	Circolare 7 21-01-19 §C8.7.1.2.1.7	324.7	No

Coefficienti di sicurezza e indicatori di rischio sismico

C.S.	Quota	a0*	aLimite	TR	(TR/TRrif)^.41	PGA	PGA/PGArif
0.983	Fondazione	319.2	324.7	674	0.978	0.231	0.983

Verifica cinematica facciata in muratura

Verifiche condotte secondo l'analisi lineare dei meccanismi locali di collasso (Circ. 617 C8A.4)

Dati iniziali

Numero di piani considerato nella valutazione di γ in [C8A.4.10]: 1
ag, accelerazione orizzontale massima: 0.2*g
Ss, fattore del suolo: 1.2
St, coefficiente topografico: 1
Altezza totale dell'edificio rispetto allo zero sismico: 641 cm
Quota zero sismico: 0 cm
alpha, angolo di distacco del cuneo: 30 deg

Cinematismo n. 1 (Rotazione attorno a: Fondazione)

Sistema di riferimento locale

La geometria della facciata riportata nel seguito è espressa in un sistema locale di riferimento avente le seguenti caratteristiche:

Origine			ux			uy			uz		
x	y	z	x	y	z	x	y	z	x	y	z
282.5	157.5	-50	0	1	0	-1	0	0	0	0	1

Il cinematismo avviene per rotazione attorno all'asse locale x.
Le verifiche sono condotte nelle combinazioni "SLV".

Elementi della facciata

Tipo	Indice	H	L	s	γ	P.p.	yg	zg	Carico	yg	zg	Aggancio	yg	zg
maschio	5	480	620.5	25	0.0018	13403	12.5	240						

Elementi del cuneo di distacco

Tipo	Indice	γ	P.p.	yg	zg	Carico	yg	zg
maschio	6	0.0021	3109	170.4	365.9	1481	194.4	480

Verifica

z	α_0	M*	e*	a0*	formula	aLimite	Verifica
231.5	0.194	17.1	0.932	224.6	Circolare 7 21-01-19 §C8.7.1.2.1.7	314.4	No

Coefficienti di sicurezza e indicatori di rischio sismico

C.S.	Quota	a0*	aLimite	TR	(TR/TRrif)^.41	PGA	PGA/PGArif
0.714	Fondazione	224.6	314.4	261	0.663	0.168	0.714

Verifica cinematica facciata in muratura

Verifiche condotte secondo l'analisi lineare dei meccanismi locali di collasso (Circ. 617 C8A.4)

Dati iniziali

Numero di piani considerato nella valutazione di γ in [C8A.4.10]: 1
ag, accelerazione orizzontale massima: 0.2*g
Ss, fattore del suolo: 1.2
St, coefficiente topografico: 1
Altezza totale dell'edificio rispetto allo zero sismico: 641 cm
Quota zero sismico: 0 cm
alpha, angolo di distacco del cuneo: 30 deg

Cinematismo n. 1 (Rotazione attorno a: Fondazione)

Sistema di riferimento locale

La geometria della facciata riportata nel seguito è espressa in un sistema locale di riferimento avente le seguenti caratteristiche:

Origine			ux			uy			uz		
x	y	z	x	y	z	x	y	z	x	y	z
1540	800.5	-50	-1	0	0	0	-1	0	0	0	1

Il cinematismo avviene per rotazione attorno all'asse locale x.
Le verifiche sono condotte nelle combinazioni "SLV".

Elementi della facciata

Tipo	Indice	H	L	s	γ	P.p.	yg	zg	Carico	yg	zg	Aggancio	yg	zg
maschio	10	480	1540	45	0.0021	69854	22.5	240	12940	22.5	480			

Elementi del cuneo di distacco

Tipo	Indice	γ	P.p.	yg	zg	Carico	yg	zg
maschio	5	0.0018	3479	122.9	308.8			

Verifica

z	α_0	M*	e*	a0*	formula	aLimite	Verifica
228.8	0.095	80.4	0.914	112.2	Circolare 7 21-01-19 §C8.7.1.2.1.7	313.4	No

Coefficienti di sicurezza e indicatori di rischio sismico

C.S.	Quota	a0*	aLimite	TR	(TR/TRrif)^.41	PGA	PGA/PGArif
0.358	Fondazione	112.2	313.4	40	0.307	0.079	0.337

Verifica cinematica facciata in muratura

Verifiche condotte secondo l'analisi lineare dei meccanismi locali di collasso (Circ. 617 C8A.4)

Dati iniziali

Numero di piani considerato nella valutazione di γ in [C8A.4.10]: 1
ag, accelerazione orizzontale massima: 0.2*g
Ss, fattore del suolo: 1.2
St, coefficiente topografico: 1
Altezza totale dell'edificio rispetto allo zero sismico: 641 cm
Quota zero sismico: 0 cm
alpha, angolo di distacco del cuneo: 30 deg

Cinematismo n. 1 (Rotazione attorno a: Fondazione)

Sistema di riferimento locale

La geometria della facciata riportata nel seguito è espressa in un sistema locale di riferimento avente le seguenti caratteristiche:

Origine			ux			uy			uz		
x	y	z	x	y	z	x	y	z	x	y	z
-22.5	294	-50	0	-1	0	1	0	0	0	0	1

Il cinematismo avviene per rotazione attorno all'asse locale x.
Le verifiche sono condotte nelle combinazioni "SLV".

Elementi della facciata

Tipo	Indice	H	L	s	γ	P.p.	yg	zg	Carico	yg	zg	Aggancio	yg	zg
maschio	2	480	131.5	45	0.0021	5965	22.5	240						

Elementi del cuneo di distacco

Tipo	Indice	γ	P.p.	yg	zg	Carico	yg	zg
maschio	6	0.0021	6060	98.9	288.3	1481	110.6	480

Verifica

z	α_0	M*	e*	a0*	formula	aLimite	Verifica
238	0.231	13	0.942	263.5	Circolare 7 21-01-19 §C8.7.1.2.1.7	316.7	No

Coefficienti di sicurezza e indicatori di rischio sismico

C.S.	Quota	a0*	aLimite	TR	(TR/TRrif)^.41	PGA	PGA/PGArif
0.832	Fondazione	263.5	316.7	404	0.793	0.196	0.832

Verifica cinematica facciata in muratura

Verifiche condotte secondo l'analisi lineare dei meccanismi locali di collasso (Circ. 617 C8A.4)

Dati iniziali

Numero di piani considerato nella valutazione di γ in [C8A.4.10]: 1
ag, accelerazione orizzontale massima: 0.2*g
Ss, fattore del suolo: 1.2
St, coefficiente topografico: 1
Altezza totale dell'edificio rispetto allo zero sismico: 641 cm
Quota zero sismico: 0 cm
 α , angolo di distacco del cuneo: 30 deg

Cinematismo n. 1 (Rotazione attorno a: Fondazione)

Sistema di riferimento locale

La geometria della facciata riportata nel seguito è espressa in un sistema locale di riferimento avente le seguenti caratteristiche:

Origine			ux			uy			uz		
x	y	z	x	y	z	x	y	z	x	y	z
0	-22.5	-50	1	0	0	0	1	0	0	0	1

Il cinematismo avviene per rotazione attorno all'asse locale x.
Le verifiche sono condotte nelle combinazioni "SLV".

Elementi della facciata

Tipo	Indice	H	L	s	y	P.p.	yg	zg	Carico	yg	zg	Aggancio	yg	zg
maschio	6	480	176.3	45	0.0021	7995	22.5	240	1481	22.5	480			

Elementi del cuneo di distacco

Tipo	Indice	y	P.p.	yg	zg	Carico	yg	zg
maschio	5	0.0018	787	227.4	397.9			

Verifica

z	α_0	M*	e*	a0*	formula	aLimite	Verifica
236.7	0.133	9.5	0.911	157.5	Circolare 7 21-01-19 §C8.7.1.2.1.7	316.3	No

Coefficienti di sicurezza e indicatori di rischio sismico

C.S.	Quota	a0*	aLimite	TR	(TR/TRrif)^.41	PGA	PGA/PGArif
0.498	Fondazione	157.5	316.3	95	0.438	0.113	0.482

Verifica cinematica facciata in muratura

Verifiche condotte secondo l'analisi lineare dei meccanismi locali di collasso (Circ. 617 C8A.4)

Dati iniziali

Numero di piani considerato nella valutazione di γ in [C8A.4.10]: 1
ag, accelerazione orizzontale massima: 0.2*g
Ss, fattore del suolo: 1.2
St, coefficiente topografico: 1
Altezza totale dell'edificio rispetto allo zero sismico: 641 cm
Quota zero sismico: 0 cm
 α , angolo di distacco del cuneo: 30 deg

Cinematismo n. 1 (Rotazione attorno a: Fondazione)

Sistema di riferimento locale

La geometria della facciata riportata nel seguito è espressa in un sistema locale di riferimento avente le seguenti caratteristiche:

Origine			ux			uy			uz		
x	y	z	x	y	z	x	y	z	x	y	z
0	-22.5	-50	1	0	0	0	1	0	0	0	1

Il cinematismo avviene per rotazione attorno all'asse locale x.
Le verifiche sono condotte nelle combinazioni "SLV".

Elementi della facciata

Tipo	Indice	H	L	s	y	P.p.	yg	zg	Carico	yg	zg	Aggancio	yg	zg
maschio	6	480	176.3	45	0.0021	7995	22.5	240	1481	22.5	480			

Elementi del cuneo di distacco

Tipo	Indice	y	P.p.	yg	zg	Carico	yg	zg
maschio	5	0.0018	787	227.4	397.9			

Verifica

z	α_0	M*	e*	a0*	formula	aLimite	Verifica
236.7	0.133	9.5	0.911	157.5	Circolare 7 21-01-19 §C8.7.1.2.1.7	316.3	No

Coefficienti di sicurezza e indicatori di rischio sismico

C.S.	Quota	a0*	aLimite	TR	(TR/TRrif)^.41	PGA	PGA/PGArif
0.498	Fondazione	157.5	316.3	95	0.438	0.113	0.482

Verifica cinematica facciata in muratura

Verifiche condotte secondo l'analisi lineare dei meccanismi locali di collasso (Circ. 617 C8A.4)

Dati iniziali

Numero di piani considerato nella valutazione di γ in [C8A.4.10]: 1
ag, accelerazione orizzontale massima: 0.2*g

Ss, fattore del suolo: 1.2
St, coefficiente topografico: 1
Altezza totale dell'edificio rispetto allo zero sismico: 641 cm
Quota zero sismico: 0 cm
alpha, angolo di distacco del cuneo: 30 deg

Cinematismo n. 1 (Rotazione attorno a: Fondazione)

Sistema di riferimento locale

La geometria della facciata riportata nel seguito è espressa in un sistema locale di riferimento avente le seguenti caratteristiche:

Origine			ux			uy			uz		
x	y	z	x	y	z	x	y	z	x	y	z
1562.5	0	-50	0	1	0	-1	0	0	0	0	1

Il cinematismo avviene per rotazione attorno all'asse locale x.
Le verifiche sono condotte nelle combinazioni "SLV".

Elementi della facciata

Tipo	Indice	H	L	s	y	P.p.	yg	zg	Carico	yg	zg	Aggancio	yg	zg
maschio	11	480	294	45	0.0021	13336	22.5	240						

Elementi del cuneo di distacco

Tipo	Indice	y	P.p.	yg	zg	Carico	yg	zg
maschio	9	0.0021	6060	98.9	288.3	1481	110.6	480

Verifica

z	α0	M*	e*	a0*	formula	aLimite	Verifica
221	0.188	20.2	0.951	212.7	Circolare 7 21-01-19 §C8.7.1.2.1.7	310.6	No

Coefficienti di sicurezza e indicatori di rischio sismico

C.S.	Quota	a0*	aLimite	TR	(TR/TRrif)^.41	PGA	PGA/PGArif
0.685	Fondazione	212.7	310.6	231	0.63	0.161	0.684

Verifica cinematica facciata in muratura

Verifiche condotte secondo l'analisi lineare dei meccanismi locali di collasso (Circ. 617 C8A.4)

Dati iniziali

Numero di piani considerato nella valutazione di γ in [C8A.4.10]: 1
ag, accelerazione orizzontale massima: 0.2*g
Ss, fattore del suolo: 1.2
St, coefficiente topografico: 1
Altezza totale dell'edificio rispetto allo zero sismico: 641 cm
Quota zero sismico: 0 cm
alpha, angolo di distacco del cuneo: 30 deg

Cinematismo n. 1 (Rotazione attorno a: Fondazione)

Sistema di riferimento locale

La geometria della facciata riportata nel seguito è espressa in un sistema locale di riferimento avente le seguenti caratteristiche:

Origine			ux			uy			uz		
x	y	z	x	y	z	x	y	z	x	y	z
0	-22.5	-50	1	0	0	0	1	0	0	0	1

Il cinematismo avviene per rotazione attorno all'asse locale x.
Le verifiche sono condotte nelle combinazioni "SLV".

Elementi della facciata

Tipo	Indice	H	L	s	y	P.p.	yg	zg	Carico	yg	zg	Aggancio	yg	zg
maschio	6	480	176.3	45	0.0021	7995	22.5	240	1481	22.5	480			

Elementi del cuneo di distacco

Tipo	Indice	y	P.p.	yg	zg	Carico	yg	zg
maschio	2	0.0021	1536	230.6	400.7			

Verifica

z	α0	M*	e*	a0*	formula	aLimite	Verifica
244.7	0.175	10.2	0.912	206.3	Circolare 7 21-01-19 §C8.7.1.2.1.7	319.2	No

Coefficienti di sicurezza e indicatori di rischio sismico

C.S.	Quota	a0*	aLimite	TR	(TR/TRrif)^.41	PGA	PGA/PGArif
0.647	Fondazione	206.3	319.2	197	0.59	0.152	0.647

Verifica cinematica facciata in muratura

Verifiche condotte secondo l'analisi lineare dei meccanismi locali di collasso (Circ. 617 C8A.4)

Dati iniziali

Numero di piani considerato nella valutazione di γ in [C8A.4.10]: 1
ag, accelerazione orizzontale massima: 0.2*g
Ss, fattore del suolo: 1.2
St, coefficiente topografico: 1
Altezza totale dell'edificio rispetto allo zero sismico: 641 cm

Quota zero sismico: 0 cm
alpha, angolo di distacco del cuneo: 30 deg

Cinematismo n. 1 (Rotazione attorno a: Fondazione)

Sistema di riferimento locale

La geometria della facciata riportata nel seguito è espressa in un sistema locale di riferimento avente le seguenti caratteristiche:

Origine			ux			uy			uz		
x	y	z	x	y	z	x	y	z	x	y	z
257.5	778	-50	0	-1	0	1	0	0	0	0	1

Il cinematismo avviene per rotazione attorno all'asse locale x.
Le verifiche sono condotte nelle combinazioni "SLV".

Elementi della facciata

Tipo	Indice	H	L	s	y	P.p.	yg	zg	Carico	yg	zg	Aggancio	yg	zg
maschio	5	480	620.5	25	0.0018	13403	12.5	240						

Elementi del cuneo di distacco

Tipo	Indice	y	P.p.	yg	zg	Carico	yg	zg
maschio	7	0.0021	3060	173.2	368.4	1625	205.4	480

Verifica

z	α0	M*	e*	a0*	formula	aLimite	Verifica
233.3	0.201	17.1	0.929	233.1	Circolare 7 21-01-19 SC8.7.1.2.1.7	315	No

Coefficienti di sicurezza e indicatori di rischio sismico

C.S.	Quota	a0*	aLimite	TR	(TR/TRrif)^.41	PGA	PGA/PGArif
0.74	Fondazione	233.1	315	289	0.691	0.174	0.74