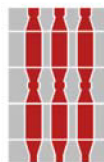




Finanziato
dall'Unione europea
NextGenerationEU



Regione Umbria



Comune di Terni

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

Affidamento servizi di ingegneria e architettura

CUP: F41B21001600001 CIG: 94361258AE

RTP IN COSTITUENDO

MANDATARIA

KALIPÉ
INGEGNERIA & ARCHITETTURA

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

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



MANDANTE 1

ING. GOFFREDO MASTROIANNI

MANDANTE 2

DOTT. GEOL. GIUSEPPE CARACCILO

MANDANTE 3

ING. ILARIA FRANCIOLI - GIOVANE PROFESSIONISTA

STRUTTURE

COMMITTENTE

COMUNE DI TERNI

UBICAZIONE

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

RIFERIMENTI CATASTALI

FG. 124 — P.LLA 540

TITOLO ELABORATO

TABULATO ADEGUAMENTO — SPETTRO RSL

CODICE ELABORATO

PUB05.PE.STR.CAL.C2

REV.

DATA

DESCRIZIONE

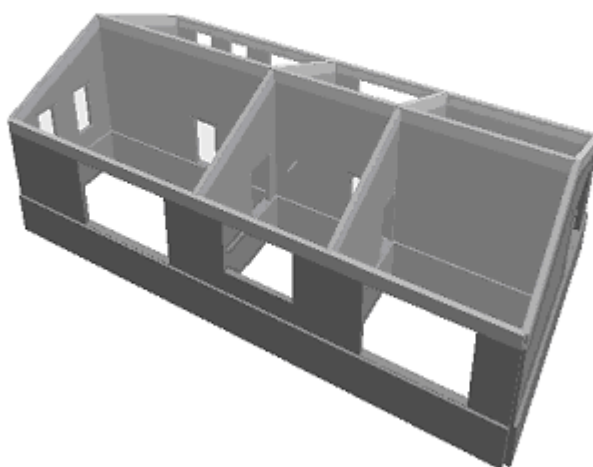
REDATTO

VERIFICATO

APPROVATO

PROVINCIA : TERNI

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



Archivio: PUB05_SP_Spettro_RSL - Data: 10/11/2022

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

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

1 Introduzione

1.1 Premessa

1.1.1 Cenni sulla casa produttrice del software

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

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

1.1.2 Descrizione dell'Opera da calcolare

Comune : TERNI

PROVINCIA : TERNI

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

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

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

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

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

Nome File : PUB05_SP_Spettro_RSL

1.2 Riferimenti Legislativi.

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

Circolare Ministero LL.PP. 30/07/1981

D.M. 20/11/1987

D.M. 17/01/2018:

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

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

1.3 Convenzioni, Unità di misura e simboli adottati.

Nei calcoli sono state utilizzate le seguenti unità:

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

I simboli adottati hanno il seguente significato:

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

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

2 Descrizione del Modello.

2.1 Modello assunto per il calcolo.

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

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

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

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

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

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

Riferimento globale e locale.

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

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

Modellazione geometrica della struttura.

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

- Nodi

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

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

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

- Vincoli e Molle

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

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

- Vincoli interni

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

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

- Aste

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

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

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

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

- Asta su suolo elastico

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

- Lastra-Piastra

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

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

- Forze e coppie concentrate

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

agli elementi bidimensionali.

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

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

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

- Pannelli di carico

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

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

- Sezioni

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

Materiali.

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

Matrici di calcolo della struttura.

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

- Matrice di rigidità

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

- Matrice delle masse

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

2.2 Tipo di calcolo. (ANALISI STATICA NON LINEARE)

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

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

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

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

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

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

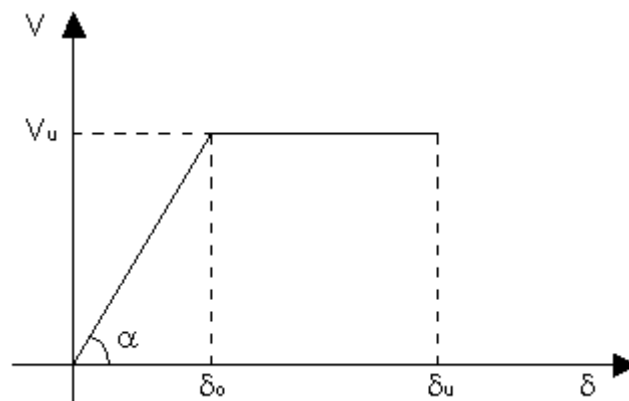
Imp. Reale	Torsioni Accidentali	
	e_x [cm]	e_y [cm]
1	121.8	62.8

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

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

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

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



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

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

dove:

h è l'altezza dell'elemento

E è il modulo elastico normale

G è il modulo elastico tangenziale

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

A è l'area della sezione trasversale

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

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

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

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

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

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

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

dove:

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

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

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

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

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

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

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

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

m_i è la massa di ogni impalcato della struttura.

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

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

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

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

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

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

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

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

dove:

z_I quota dell'impalcato

$S_d(T_I)$ ordinata spettro di risposta;

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

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

2.3 Condizioni di carico valutate

Combinazioni di carico per elementi soggetti a sisma.

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

I coefficienti utilizzati assumono i seguenti valori:

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

Coefficienti di combinazione.

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

Combinazioni per le verifiche allo Stato limite di esercizio

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

Combinazioni Rare:

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

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

Combinazioni Frequenti:

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

Combinazioni quasi permanenti :

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

I coefficienti utilizzati assumono i seguenti valori:

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

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

Combinazioni per le verifiche allo Stato Limite di Salvaguardia della Vita

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

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

*Combinazione fondamentale (par. 2.5.3, formula 2.5.1)

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

*Combinazione fondamentale (par. 2.5.3, formula 2.5.1)

I coefficienti utilizzati assumono i seguenti valori:

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

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

2.4 Procedura di Verifica degli elementi.

2.4.1 Elementi in Muratura.

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

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

Pressoflessione e Taglio nel piano dei maschi murari.

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

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

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

dove:

l : lunghezza complessiva della parete;

t : spessore della parete;

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

f_d : resistenza di calcolo della muratura.

$M_u = 0$ se P è di trazione

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

l' : lunghezza della parte di parete compressa;

t : spessore della parete;

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

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

Pressoflessione e Taglio nel piano delle fasce di piano.

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

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

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

dove:

h : altezza della parete;

t : spessore della parete;

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

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

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

dove:

h : altezza della parete;

t : spessore della parete;

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

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

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

dove:

l è la luce libera della trave in muratura

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

Verifica locale agli appoggi per carichi verticali (Schiacciamento).

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

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

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

$$\sigma_n \leq f_d$$

Pressoflessione fuori piano.

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

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

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

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

dove:

W_a : peso dell'elemento;

W_o : peso dell'orizzontamento che grava sul muro;

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

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

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

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

H : altezza della struttura;

3 Dati

3.1 Dati Generali

Numero Impalcati : 1

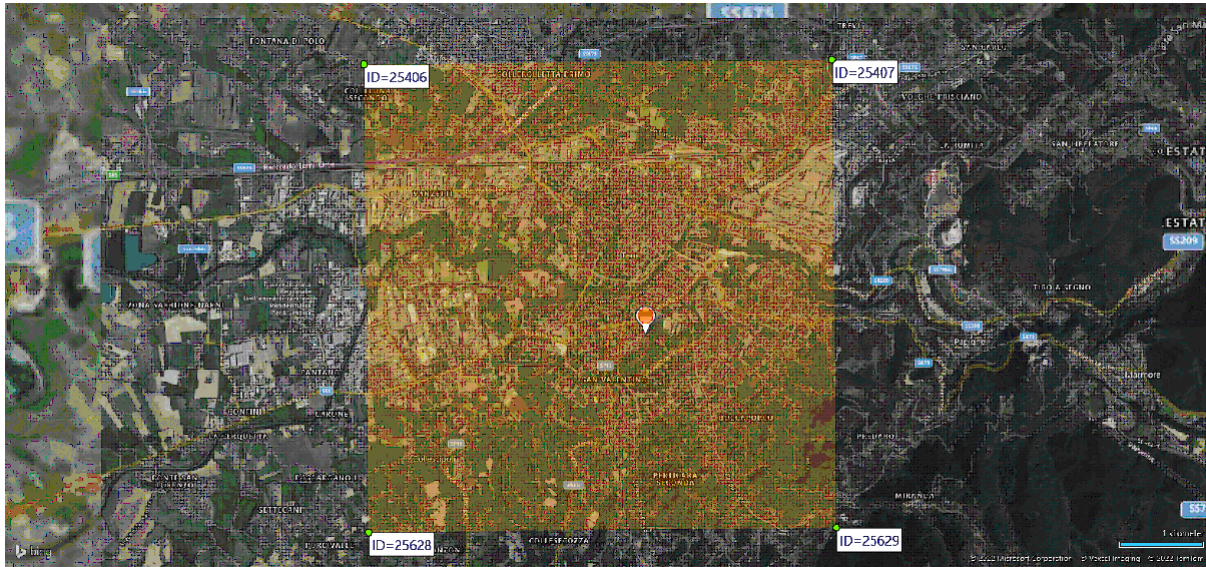
Numero delle tipologie di sezioni trasversali usate : 5

Numero delle tipologie di solaio utilizzate : 1

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

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

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



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

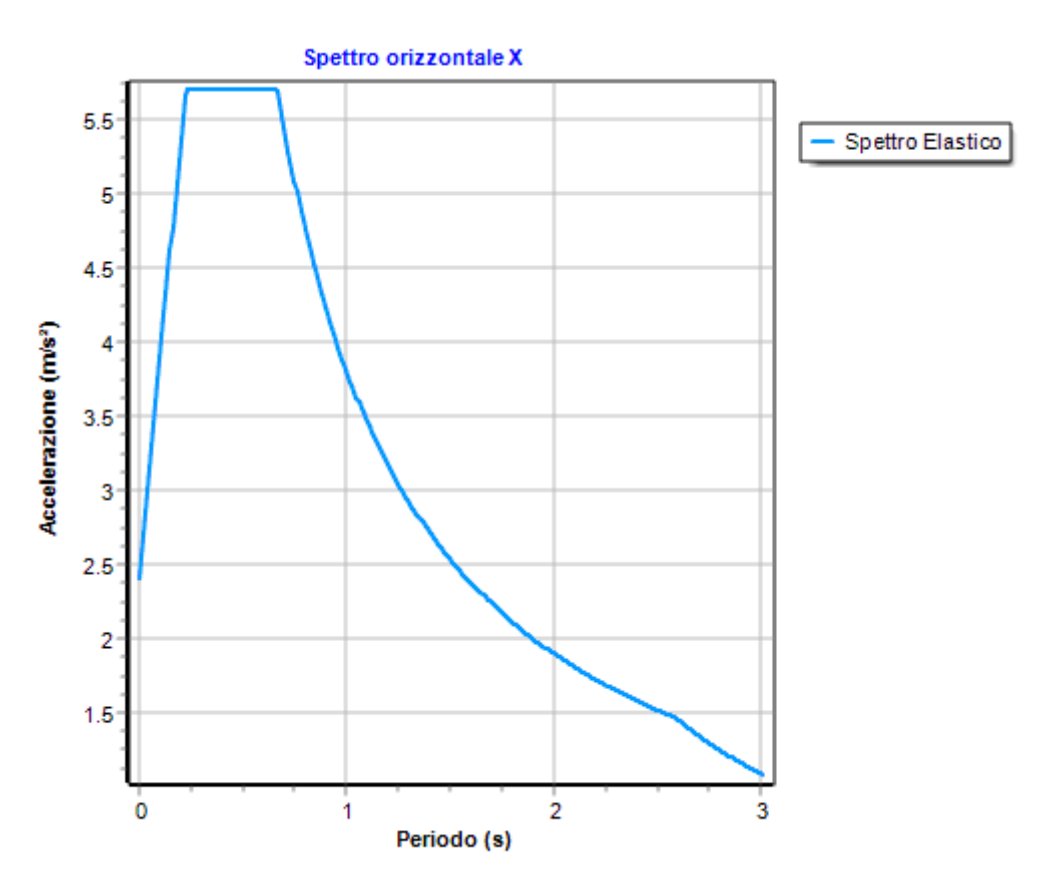
Zona sismica : SI
 Suolo di fondazione : A
 Vita nominale : 50
 Tipo di opera : Opere ordinarie
 Classe d'uso : III
 Coefficiente smorzamento viscoso : 0.05

Parametri dello spettro di risposta orizzontale SLU:

Accelerazione sismica : 0.188g
 Coefficiente Ss : 1.31
 Coefficiente di amplificazione topografica St : 1.00
 Periodo T_B : 0.22
 Periodo T_C : 0.67
 Periodo T_D : 2.58
 Coefficiente η : 1.00

Parametri dello spettro di risposta orizzontale SLD:

Accelerazione sismica : 0.082g
 Coefficiente S : 1.00
 Coefficiente di amplificazione topografica St : 1.00
 Periodo T_B : 0.10
 Periodo T_C : 0.29
 Periodo T_D : 1.93

Coefficiente η : 1.00

Modulo di Winkler traslazionale	: 10.00 daN/cm ³
Modulo di Winkler tangenziale	: 5.00 daN/cm ³
Delta Termico aste di elevazione	: 0
Delta Termico aste di fondazione	: 0
Modulo di omogeneizzazione (per SLE)	: 15
Copriferro Travi di Fondazione	: 3.00 cm
Copriferro Travi Cordoli	: 3.00 cm
Copriferro Pilastri in C.A.	: 3.00 cm
Copriferro Solai	: 3.00 cm
Copriferro Bicchieri Plinti	: 3.00 cm
Copriferro Pareti	: 3.00 cm
Copriferro Piastre di Fondazione	: 3.00 cm
Copriferro Architravi	: 3.00 cm

3.2 Elenco e Caratteristiche dei materiali.

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

b - Calcestruzzo

Nom e	Classe	R _{ck} [daN/c m ²]	v	p _s [daN/ m ³]	α _t [1/°C]	E _c [daN/c m ²]	FC	γ _{m,c}	E _{ct} /E _c	f _{ck} [daN/ cm ²]	f _{cm} [daN/c m ²]	f _{cd} SLU [daN/c m ²]	f _{ctd} SLU [daN/c m ²]	f _{cd} SLD [daN/c m ²]	f _{ctd} SLD [daN/c m ²]	f _{ctk,0.05} [daN/c m ²]	f _{ctm} [daN/c m ²]	ε _{ct} [%]	ε _{cu2} [%]
Clsl	C25/30	300	0.15	2500	1.0E-005	314758.1	-	1.50	0.50	250.0	-	141.7	12.0	212.5	18.0	18.0	25.6	2.00	3.50

c - Acciaio per C.A.

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

d - Acciaio per carpenteria.

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

e - Muratura

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

3.3 Elenco e caratteristiche delle colonne stratigrafiche.

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

Caratteristiche delle colonne stratigrafiche:

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

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

Caratteristiche degli strati appartenenti alle colonne stratigrafiche:

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

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

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

3.4 Elenco dei carichi.

3.4.1 Pesi propri unitari - G1.

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

- Analisi dei Carichi -

Piano 1

Solai

Tipologia solaio prevalente: SUT_LEGNO_01(Utente)

Peso Proprio Solaio: 11 daN/m²

Tipologie solaio presenti:

- SUT_LEGNO_02(Utente)

Peso Proprio Solaio: 11 daN/m²

3.4.2 Carichi Permanenti unitari - G2.

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

- Analisi dei Carichi -

Fondazione

Piano 1

3.4.3 Carichi Variabili unitari - Q.

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

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

3.4.4 Pesì Impalcati.

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

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

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

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

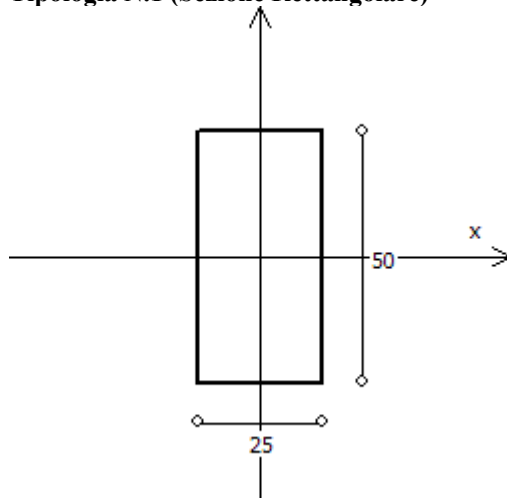
Per balconi e scale verranno usati i coefficienti calcolati come i maggiori tra quelli relativi alla categoria di carico di piano ed i seguenti:

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

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

3.5 Elenco e Caratteristiche delle sezioni trasversali.

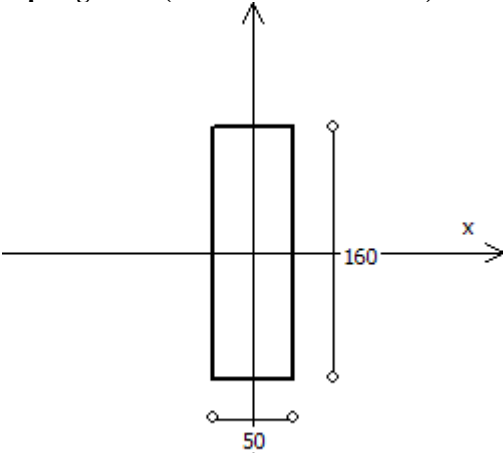
Tipologia N.1 (Sezione Rettangolare)



A = 1250 cm²
 Jx = 260417 cm⁴
 Jy = 65104 cm⁴

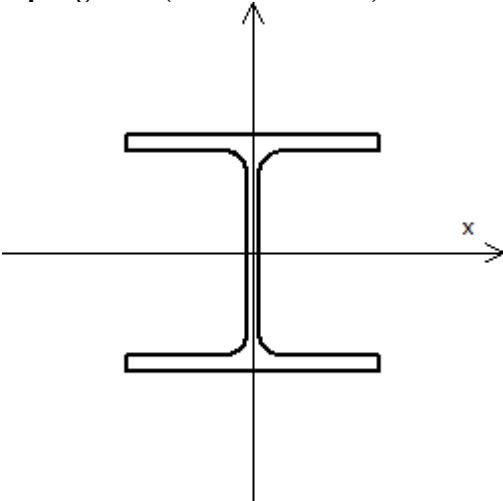
Jt = 178776 cm⁴
Materiale = Cls1
Peso = 313 daN/m

Tipologia N.2 (Sezione di Fondazione)



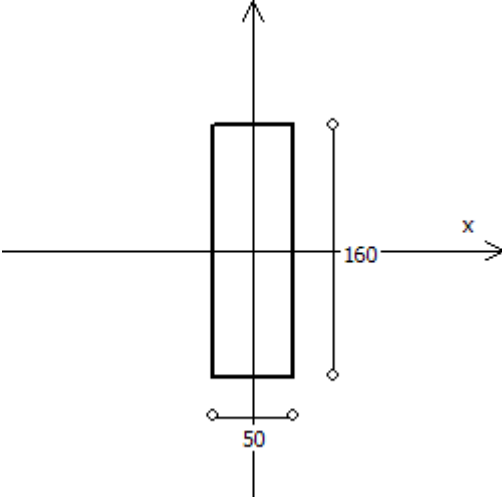
A = 8000 cm²
Jx = 17066666 cm⁴
Jy = 1666667 cm⁴
Jt = 5360417 cm⁴
Materiale = Muratura1
Peso = 1440 daN/ml

Tipologia N.3 (Sezione Metallica)



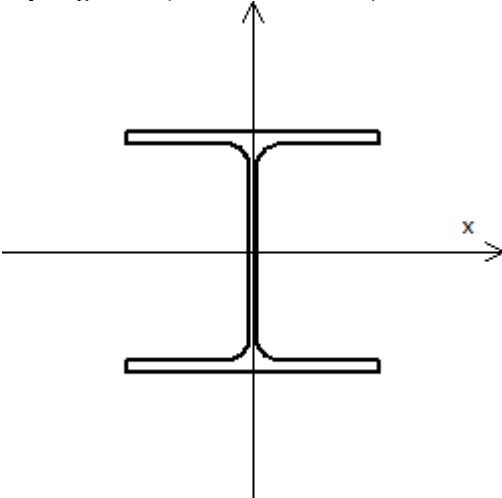
Nome = HEA120
A = 25 cm²
Jx = 606.24 cm⁴
Jy = 230.90 cm⁴
Jxy = 0.00 cm⁴
Jt = 4.54 cm⁴
Materiale = Acciaio1
Peso = 19.89 daN/ml

Tipologia N.4 (Sezione di Fondazione)



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

Tipologia N.5 (Sezione Metallica)



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

3.6 Elenco dei vincoli interni degli elementi monodimensionali.

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

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

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

3.7 Geometria Strutturata.

3.7.1 Fili Fissi.

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

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

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

3.7.2 Caratteristiche delle aste.

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

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

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

Relazione di calcolo - COMUNE D TERNI

155	1, 2	99	100	Cordolo	1	86.80	Piano 1	-	-	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00
156	1, 2	100	25	Cordolo	1	86.80	Piano 1	-	-	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00
157	1, 2	25	101	Cordolo	1	100.00	Piano 1	-	-	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00
158	1, 2	101	102	Cordolo	1	100.00	Piano 1	-	-	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00
159	1, 2	102	103	Cordolo	1	100.00	Piano 1	-	-	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00
160	1, 2	103	104	Cordolo	1	100.00	Piano 1	-	-	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00
161	1, 2	104	27	Cordolo	1	100.00	Piano 1	-	-	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00
162	1, 2	27	105	Cordolo	1	74.95	Piano 1	-	-	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00
163	1, 2	105	14	Cordolo	1	74.95	Piano 1	-	-	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00
164	1, 5	13	121	Cordolo	1	79.06	Piano 1	-	-	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00
165	1, 5	121	29	Cordolo	1	79.06	Piano 1	-	-	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00
166	1, 5	29	122	Cordolo	1	52.70	Piano 1	-	-	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00
167	1, 5	122	31	Cordolo	1	52.70	Piano 1	-	-	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00
168	1, 5	31	123	Cordolo	1	72.47	Piano 1	-	-	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00
169	1, 5	123	32	Cordolo	1	72.47	Piano 1	-	-	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00
170	1, 5	32	124	Cordolo	1	52.70	Piano 1	-	-	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00
171	1, 5	124	35	Cordolo	1	52.70	Piano 1	-	-	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00
172	1, 5	35	125	Cordolo	1	75.10	Piano 1	-	-	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00
173	1, 5	125	17	Cordolo	1	75.10	Piano 1	-	-	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00
174	2, 3	14	134	Cordolo	1	72.40	Piano 1	-	-	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00
175	2, 3	134	37	Cordolo	1	72.40	Piano 1	-	-	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00
176	2, 3	37	135	Cordolo	1	83.75	Piano 1	-	-	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00
177	2, 3	135	136	Cordolo	1	83.75	Piano 1	-	-	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00
178	2, 3	136	137	Cordolo	1	83.75	Piano 1	-	-	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00
179	2, 3	137	39	Cordolo	1	83.75	Piano 1	-	-										

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

3.7.4 Carichi distribuiti sugli elementi.

Carichi Globali Aste

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

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

VEM - Vers 25.0.1
Pag. 25

[illegible]

[illegible]

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

Carichi Locali lineari in testa alle Pareti

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

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

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

Carichi Locali distribuiti sulle Pareti

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

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

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

Carichi Globali lineari in testa alle Pareti

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

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

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

Carichi Globali distribuiti sulle Pareti

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

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

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

3.8 Caratteristiche meccaniche della muratura.

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

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

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

4 Risultati di Calcolo.

4.1 Tensioni sul Terreno.

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

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

Tabella 1.I

Tensioni Terreno									
				SLV	SLD	SLE			
Asta	Imp.	Fili	X [cm]	A1 σ_T [daN/cm ²]	A1 σ_T [daN/cm ²]	Caratt. σ_T [daN/cm ²]	Freq. σ_T [daN/cm ²]	Q. Perm. σ_T [daN/cm ²]	
1	Fondazione	2-1	0.00	0.95(1)	0.74(21)	0.71(1)	0.68(1)	0.67(1)	
			37.48	0.95(1)	0.74(21)	0.71(1)	0.67(1)	0.66(1)	
			74.95	0.93(1)	0.73(21)	0.70(1)	0.66(1)	0.65(1)	
2	Fondazione	2-1	0.00	0.93(1)	0.73(12)	0.70(1)	0.66(1)	0.65(1)	
			37.48	0.90(1)	0.71(12)	0.67(1)	0.64(1)	0.63(1)	
			74.95	0.85(1)	0.67(12)	0.64(1)	0.61(1)	0.60(1)	
3	Fondazione	2-1	0.00	0.85(1)	0.67(12)	0.64(1)	0.61(1)	0.60(1)	
			50.00	0.77(1)	0.62(12)	0.58(1)	0.56(1)	0.55(1)	
			100.00	0.69(1)	0.55(12)	0.52(1)	0.50(1)	0.50(1)	
4	Fondazione	2-1	0.00	0.69(1)	0.55(12)	0.52(1)	0.50(1)	0.50(1)	
			50.00	0.63(1)	0.49(12)	0.47(1)	0.46(1)	0.45(1)	
			100.00	0.58(1)	0.44(12)	0.44(1)	0.43(1)	0.42(1)	
5	Fondazione	2-1	0.00	0.58(1)	0.44(9)	0.44(1)	0.43(1)	0.42(1)	
			50.00	0.57(1)	0.43(9)	0.43(1)	0.42(1)	0.41(1)	
			100.00	0.59(1)	0.45(9)	0.45(1)	0.43(1)	0.42(1)	
6	Fondazione	2-1	0.00	0.59(1)	0.45(9)	0.45(1)	0.43(1)	0.42(1)	
			50.00	0.65(1)	0.50(9)	0.49(1)	0.46(1)	0.46(1)	
			100.00	0.72(1)	0.57(9)	0.54(1)	0.51(1)	0.50(1)	
7	Fondazione	2-1	0.00	0.72(1)	0.57(9)	0.54(1)	0.51(1)	0.50(1)	
			50.00	0.82(1)	0.64(9)	0.61(1)	0.57(1)	0.56(1)	
			100.00	0.90(1)	0.70(9)	0.67(1)	0.62(1)	0.61(1)	
8	Fondazione	2-1	0.00	0.90(1)	0.70(9)	0.67(1)	0.62(1)	0.61(1)	

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

			40.55	0.97(1)	0.74(17)	0.72(1)	0.69(1)	0.68(1)
			81.10	0.97(1)	0.74(17)	0.73(1)	0.70(1)	0.69(1)
33	Fondazione	6-2	0.00	0.97(1)	0.74(1)	0.73(1)	0.70(1)	0.69(1)
			40.55	0.97(1)	0.73(1)	0.73(1)	0.70(1)	0.69(1)
			81.10	0.97(1)	0.73(1)	0.73(1)	0.70(1)	0.69(1)
34	Fondazione	6-2	0.00	0.97(1)	0.73(1)	0.73(1)	0.70(1)	0.69(1)
			40.55	0.97(1)	0.73(1)	0.73(1)	0.70(1)	0.69(1)
			81.10	0.97(1)	0.72(1)	0.72(1)	0.69(1)	0.68(1)
35	Fondazione	6-2	0.00	0.97(1)	0.72(1)	0.72(1)	0.69(1)	0.68(1)
			40.55	0.96(1)	0.72(1)	0.72(1)	0.69(1)	0.68(1)
			81.10	0.96(1)	0.72(1)	0.72(1)	0.68(1)	0.67(1)
36	Fondazione	6-2	0.00	0.96(1)	0.72(20)	0.72(1)	0.68(1)	0.67(1)
			40.55	0.95(1)	0.72(20)	0.71(1)	0.68(1)	0.67(1)
			81.10	0.95(1)	0.74(20)	0.71(1)	0.68(1)	0.67(1)
37	Fondazione	4-3	0.00	0.99(1)	0.83(19)	0.75(1)	0.71(1)	0.70(1)
			37.51	0.96(1)	0.79(19)	0.72(1)	0.69(1)	0.68(1)
			75.02	0.92(1)	0.75(19)	0.70(1)	0.66(1)	0.66(1)
38	Fondazione	4-3	0.00	0.92(1)	0.75(21)	0.70(1)	0.66(1)	0.66(1)
			37.51	0.88(1)	0.72(21)	0.66(1)	0.64(1)	0.63(1)
			75.02	0.83(1)	0.68(21)	0.63(1)	0.60(1)	0.59(1)
39	Fondazione	4-3	0.00	0.83(1)	0.68(21)	0.63(1)	0.60(1)	0.59(1)
			43.00	0.77(1)	0.62(21)	0.58(1)	0.56(1)	0.55(1)
			86.00	0.70(1)	0.57(21)	0.53(1)	0.51(1)	0.51(1)
40	Fondazione	4-3	0.00	0.70(1)	0.57(21)	0.53(1)	0.51(1)	0.51(1)
			43.00	0.66(1)	0.52(21)	0.50(1)	0.48(1)	0.48(1)
			86.00	0.63(1)	0.49(21)	0.47(1)	0.46(1)	0.46(1)
41	Fondazione	4-3	0.00	0.63(1)	0.49(19)	0.47(1)	0.46(1)	0.46(1)
			43.00	0.62(1)	0.48(19)	0.47(1)	0.46(1)	0.45(1)
			86.00	0.64(1)	0.50(19)	0.48(1)	0.47(1)	0.46(1)
42	Fondazione	4-3	0.00	0.64(1)	0.50(9)	0.48(1)	0.47(1)	0.46(1)
			43.00	0.68(1)	0.53(9)	0.51(1)	0.49(1)	0.49(1)
			86.00	0.74(1)	0.58(9)	0.56(1)	0.53(1)	0.53(1)
43	Fondazione	4-3	0.00	0.74(1)	0.58(18)	0.56(1)	0.53(1)	0.53(1)
			43.00	0.80(1)	0.63(18)	0.60(1)	0.58(1)	0.57(1)
			86.00	0.87(1)	0.68(18)	0.65(1)	0.62(1)	0.61(1)
44	Fondazione	4-3	0.00	0.87(1)	0.68(18)	0.65(1)	0.62(1)	0.61(1)
			36.95	0.91(1)	0.71(18)	0.68(1)	0.65(1)	0.64(1)
			73.90	0.94(1)	0.73(18)	0.70(1)	0.67(1)	0.66(1)
45	Fondazione	4-3	0.00	0.94(1)	0.73(21)	0.70(1)	0.67(1)	0.66(1)
			36.95	0.95(1)	0.74(21)	0.71(1)	0.68(1)	0.67(1)
			73.90	0.95(1)	0.74(21)	0.71(1)	0.68(1)	0.67(1)
46	Fondazione	3-7	0.00	0.95(1)	0.74(1)	0.71(1)	0.68(1)	0.67(1)
			48.66	0.96(1)	0.73(1)	0.72(1)	0.68(1)	0.68(1)
			97.32	0.97(1)	0.73(1)	0.73(1)	0.69(1)	0.68(1)
47	Fondazione	3-7	0.00	0.97(1)	0.73(1)	0.73(1)	0.69(1)	0.68(1)
			48.66	0.98(1)	0.73(1)	0.73(1)	0.70(1)	0.69(1)
			97.32	0.99(1)	0.74(1)	0.74(1)	0.71(1)	0.70(1)
48	Fondazione	3-7	0.00	0.99(1)	0.74(1)	0.74(1)	0.71(1)	0.70(1)
			48.66	1.00(1)	0.75(1)	0.75(1)	0.71(1)	0.70(1)
			97.32	1.00(1)	0.75(1)	0.75(1)	0.72(1)	0.71(1)
49	Fondazione	3-7	0.00	1.00(1)	0.75(16)	0.75(1)	0.72(1)	0.71(1)
			48.66	1.00(1)	0.75(16)	0.75(1)	0.72(1)	0.71(1)
			97.32	1.00(1)	0.76(16)	0.75(1)	0.72(1)	0.71(1)
50	Fondazione	3-7	0.00	1.00(1)	0.76(16)	0.75(1)	0.72(1)	0.71(1)
			48.66	1.00(1)	0.77(16)	0.75(1)	0.71(1)	0.71(1)
			97.32	0.99(1)	0.76(16)	0.74(1)	0.71(1)	0.70(1)
51	Fondazione	3-7	0.00	0.99(1)	0.76(1)	0.74(1)	0.71(1)	0.70(1)
			35.85	0.99(1)	0.75(1)	0.74(1)	0.71(1)	0.70(1)
			71.70	0.99(1)	0.74(1)	0.74(1)	0.71(1)	0.70(1)
52	Fondazione	3-7	0.00	0.99(1)	0.74(1)	0.74(1)	0.71(1)	0.70(1)
			35.85	1.00(1)	0.75(1)	0.75(1)	0.71(1)	0.70(1)
			71.70	1.00(1)	0.75(1)	0.75(1)	0.71(1)	0.70(1)
53	Fondazione	8-4	0.00	1.05(1)	0.84(7)	0.80(1)	0.76(1)	0.76(1)
			45.00	1.06(1)	0.83(7)	0.80(1)	0.77(1)	0.76(1)
			90.00	1.05(1)	0.82(7)	0.79(1)	0.76(1)	0.75(1)
54	Fondazione	8-4	0.00	1.05(1)	0.82(7)	0.79(1)	0.76(1)	0.75(1)
			45.00	1.04(1)	0.81(7)	0.79(1)	0.76(1)	0.75(1)
			90.00	1.03(1)	0.80(7)	0.78(1)	0.75(1)	0.74(1)
55	Fondazione	8-4	0.00	1.03(1)	0.80(8)	0.78(1)	0.75(1)	0.74(1)
			45.00	1.02(1)	0.79(8)	0.77(1)	0.74(1)	0.74(1)
			90.00	1.01(1)	0.79(8)	0.76(1)	0.74(1)	0.73(1)
56	Fondazione	8-4	0.00	1.01(1)	0.79(8)	0.76(1)	0.74(1)	0.73(1)

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

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

			45.49	1.06(1)	0.83(7)	0.80(1)	0.77(1)	0.76(1)
			90.98	1.05(1)	0.84(7)	0.80(1)	0.76(1)	0.76(1)
105	Fondazione	7-11	0.00	1.00(1)	0.75(1)	0.75(1)	0.71(1)	0.70(1)
			14.25	1.00(1)	0.75(1)	0.75(1)	0.71(1)	0.70(1)
			28.50	1.00(1)	0.75(1)	0.75(1)	0.71(1)	0.70(1)
106	Fondazione	7-11	0.00	1.00(1)	0.75(1)	0.75(1)	0.71(1)	0.70(1)
			30.70	1.00(1)	0.75(1)	0.75(1)	0.71(1)	0.70(1)
			61.40	0.99(1)	0.74(1)	0.74(1)	0.71(1)	0.70(1)
107	Fondazione	7-11	0.00	0.99(1)	0.74(21)	0.74(1)	0.71(1)	0.70(1)
			30.70	0.99(1)	0.75(21)	0.74(1)	0.71(1)	0.70(1)
			61.40	0.99(1)	0.76(21)	0.74(1)	0.71(1)	0.70(1)
108	Fondazione	7-11	0.00	0.99(1)	0.76(21)	0.74(1)	0.71(1)	0.70(1)
			47.37	1.00(1)	0.77(21)	0.75(1)	0.71(1)	0.71(1)
			94.74	1.00(1)	0.77(21)	0.75(1)	0.72(1)	0.71(1)
109	Fondazione	7-11	0.00	1.00(1)	0.77(1)	0.75(1)	0.72(1)	0.71(1)
			47.37	1.00(1)	0.76(1)	0.75(1)	0.72(1)	0.71(1)
			94.74	1.00(1)	0.75(1)	0.75(1)	0.72(1)	0.71(1)
110	Fondazione	7-11	0.00	1.00(1)	0.75(1)	0.75(1)	0.72(1)	0.71(1)
			47.37	1.00(1)	0.75(1)	0.75(1)	0.72(1)	0.71(1)
			94.74	0.99(1)	0.75(1)	0.75(1)	0.72(1)	0.71(1)
111	Fondazione	7-11	0.00	0.99(1)	0.75(11)	0.75(1)	0.72(1)	0.71(1)
			47.37	0.99(1)	0.74(11)	0.74(1)	0.71(1)	0.70(1)
			94.74	0.98(1)	0.75(11)	0.73(1)	0.70(1)	0.70(1)
112	Fondazione	7-11	0.00	0.98(1)	0.75(16)	0.73(1)	0.70(1)	0.70(1)
			47.37	0.97(1)	0.75(16)	0.73(1)	0.70(1)	0.69(1)
			94.74	0.96(1)	0.76(16)	0.72(1)	0.70(1)	0.69(1)
113	Fondazione	12-8	0.00	0.93(1)	0.77(6)	0.70(1)	0.67(1)	0.67(1)
			37.50	0.89(1)	0.73(6)	0.67(1)	0.65(1)	0.64(1)
			75.00	0.86(1)	0.70(6)	0.65(1)	0.62(1)	0.62(1)
114	Fondazione	12-8	0.00	0.86(1)	0.70(8)	0.65(1)	0.62(1)	0.62(1)
			37.50	0.82(1)	0.67(8)	0.62(1)	0.60(1)	0.59(1)
			75.00	0.78(1)	0.64(8)	0.59(1)	0.57(1)	0.57(1)
115	Fondazione	12-8	0.00	0.78(1)	0.64(8)	0.59(1)	0.57(1)	0.57(1)
			40.63	0.75(1)	0.61(8)	0.57(1)	0.55(1)	0.55(1)
			81.25	0.73(1)	0.58(8)	0.55(1)	0.53(1)	0.53(1)
116	Fondazione	12-8	0.00	0.73(1)	0.58(6)	0.55(1)	0.53(1)	0.53(1)
			40.63	0.72(1)	0.57(6)	0.55(1)	0.53(1)	0.53(1)
			81.25	0.73(1)	0.58(6)	0.56(1)	0.54(1)	0.54(1)
117	Fondazione	12-8	0.00	0.73(1)	0.58(7)	0.56(1)	0.54(1)	0.54(1)
			40.63	0.77(1)	0.61(7)	0.58(1)	0.56(1)	0.56(1)
			81.25	0.82(1)	0.66(7)	0.62(1)	0.60(1)	0.60(1)
118	Fondazione	12-8	0.00	0.82(1)	0.66(7)	0.62(1)	0.60(1)	0.60(1)
			40.63	0.88(1)	0.71(7)	0.67(1)	0.64(1)	0.64(1)
			81.25	0.95(1)	0.76(7)	0.71(1)	0.69(1)	0.68(1)
119	Fondazione	12-8	0.00	0.95(1)	0.76(7)	0.71(1)	0.69(1)	0.68(1)
			37.50	0.99(1)	0.79(7)	0.75(1)	0.72(1)	0.71(1)
			75.00	1.02(1)	0.82(7)	0.77(1)	0.74(1)	0.74(1)
120	Fondazione	12-8	0.00	1.02(1)	0.82(7)	0.77(1)	0.74(1)	0.74(1)
			37.50	1.04(1)	0.83(7)	0.79(1)	0.76(1)	0.75(1)
			75.00	1.05(1)	0.84(7)	0.80(1)	0.76(1)	0.76(1)
121	Fondazione	9-10	0.00	0.88(1)	0.71(17)	0.67(1)	0.64(1)	0.63(1)
			35.63	0.88(1)	0.70(17)	0.66(1)	0.63(1)	0.63(1)
			71.25	0.87(1)	0.68(17)	0.65(1)	0.63(1)	0.62(1)
122	Fondazione	9-10	0.00	0.87(1)	0.68(17)	0.65(1)	0.63(1)	0.62(1)
			35.63	0.86(1)	0.67(17)	0.65(1)	0.62(1)	0.61(1)
			71.25	0.85(1)	0.65(17)	0.64(1)	0.61(1)	0.60(1)
123	Fondazione	9-10	0.00	0.85(1)	0.65(1)	0.64(1)	0.61(1)	0.60(1)
			31.25	0.85(1)	0.64(1)	0.64(1)	0.61(1)	0.60(1)
			62.50	0.85(1)	0.64(1)	0.64(1)	0.60(1)	0.60(1)
124	Fondazione	9-10	0.00	0.85(1)	0.64(1)	0.64(1)	0.60(1)	0.60(1)
			31.25	0.85(1)	0.64(1)	0.64(1)	0.60(1)	0.59(1)
			62.50	0.86(1)	0.64(1)	0.64(1)	0.61(1)	0.60(1)
125	Fondazione	9-10	0.00	0.86(1)	0.64(1)	0.64(1)	0.61(1)	0.60(1)
			32.50	0.87(1)	0.65(1)	0.65(1)	0.61(1)	0.60(1)
			65.00	0.87(1)	0.65(1)	0.65(1)	0.61(1)	0.60(1)
126	Fondazione	9-10	0.00	0.87(1)	0.65(1)	0.65(1)	0.61(1)	0.60(1)
			32.50	0.88(1)	0.65(1)	0.65(1)	0.61(1)	0.60(1)
			65.00	0.88(1)	0.65(1)	0.65(1)	0.61(1)	0.60(1)
127	Fondazione	9-10	0.00	0.88(1)	0.65(1)	0.65(1)	0.61(1)	0.60(1)
			31.25	0.88(1)	0.65(1)	0.65(1)	0.61(1)	0.60(1)
			62.50	0.88(1)	0.65(1)	0.65(1)	0.61(1)	0.59(1)
128	Fondazione	9-10	0.00	0.88(1)	0.65(1)	0.65(1)	0.61(1)	0.59(1)

			31.25	0.88(1)	0.65(1)	0.65(1)	0.61(1)	0.59(1)
			62.50	0.88(1)	0.65(1)	0.65(1)	0.61(1)	0.59(1)
129	Fondazione	9-10	0.00	0.88(1)	0.65(1)	0.65(1)	0.61(1)	0.59(1)
			36.88	0.88(1)	0.65(1)	0.65(1)	0.60(1)	0.59(1)
			73.75	0.87(1)	0.65(1)	0.65(1)	0.60(1)	0.59(1)
130	Fondazione	9-10	0.00	0.87(1)	0.65(1)	0.65(1)	0.60(1)	0.59(1)
			36.88	0.85(1)	0.63(1)	0.63(1)	0.59(1)	0.58(1)
			73.75	0.83(1)	0.62(1)	0.62(1)	0.57(1)	0.56(1)
131	Fondazione	9-10	0.00	0.83(1)	0.62(1)	0.62(1)	0.57(1)	0.56(1)
			46.67	0.80(1)	0.59(1)	0.59(1)	0.56(1)	0.55(1)
			93.33	0.77(1)	0.58(1)	0.58(1)	0.54(1)	0.53(1)
132	Fondazione	9-10	0.00	0.77(1)	0.58(1)	0.58(1)	0.54(1)	0.53(1)
			46.67	0.76(1)	0.57(1)	0.57(1)	0.54(1)	0.53(1)
			93.33	0.77(1)	0.58(1)	0.58(1)	0.55(1)	0.54(1)
133	Fondazione	9-10	0.00	0.77(1)	0.58(16)	0.58(1)	0.55(1)	0.54(1)
			46.67	0.79(1)	0.59(16)	0.59(1)	0.57(1)	0.56(1)
			93.33	0.83(1)	0.62(16)	0.62(1)	0.59(1)	0.58(1)
134	Fondazione	9-10	0.00	0.83(1)	0.62(16)	0.62(1)	0.59(1)	0.58(1)
			33.48	0.85(1)	0.64(16)	0.63(1)	0.61(1)	0.60(1)
			66.95	0.86(1)	0.65(16)	0.65(1)	0.62(1)	0.61(1)
135	Fondazione	9-10	0.00	0.86(1)	0.65(15)	0.65(1)	0.62(1)	0.61(1)
			33.48	0.87(1)	0.66(15)	0.65(1)	0.62(1)	0.62(1)
			66.95	0.87(1)	0.66(15)	0.65(1)	0.63(1)	0.62(1)
136	Fondazione	10-11	0.00	0.87(1)	0.66(15)	0.65(1)	0.63(1)	0.62(1)
			36.50	0.87(1)	0.66(15)	0.65(1)	0.62(1)	0.61(1)
			73.00	0.85(1)	0.65(15)	0.64(1)	0.61(1)	0.60(1)
137	Fondazione	10-11	0.00	0.85(1)	0.65(6)	0.64(1)	0.61(1)	0.60(1)
			36.50	0.83(1)	0.64(6)	0.62(1)	0.60(1)	0.59(1)
			73.00	0.80(1)	0.62(6)	0.60(1)	0.58(1)	0.57(1)
138	Fondazione	10-11	0.00	0.80(1)	0.62(15)	0.60(1)	0.58(1)	0.57(1)
			43.13	0.76(1)	0.59(15)	0.57(1)	0.55(1)	0.54(1)
			86.25	0.72(1)	0.56(15)	0.54(1)	0.53(1)	0.52(1)
139	Fondazione	10-11	0.00	0.72(1)	0.56(16)	0.54(1)	0.53(1)	0.52(1)
			43.13	0.70(1)	0.54(16)	0.53(1)	0.51(1)	0.51(1)
			86.25	0.70(1)	0.54(16)	0.53(1)	0.51(1)	0.51(1)
140	Fondazione	10-11	0.00	0.70(1)	0.54(16)	0.53(1)	0.51(1)	0.51(1)
			43.13	0.72(1)	0.56(16)	0.54(1)	0.53(1)	0.52(1)
			86.25	0.76(1)	0.60(16)	0.57(1)	0.55(1)	0.55(1)
141	Fondazione	10-11	0.00	0.76(1)	0.60(11)	0.57(1)	0.55(1)	0.55(1)
			43.13	0.81(1)	0.65(11)	0.61(1)	0.59(1)	0.58(1)
			86.25	0.86(1)	0.70(11)	0.65(1)	0.63(1)	0.62(1)
142	Fondazione	10-11	0.00	0.86(1)	0.70(16)	0.65(1)	0.63(1)	0.62(1)
			33.50	0.90(1)	0.72(16)	0.68(1)	0.65(1)	0.64(1)
			67.00	0.93(1)	0.74(16)	0.70(1)	0.67(1)	0.66(1)
143	Fondazione	10-11	0.00	0.93(1)	0.74(16)	0.70(1)	0.67(1)	0.66(1)
			33.50	0.95(1)	0.76(16)	0.71(1)	0.69(1)	0.68(1)
			67.00	0.96(1)	0.76(16)	0.72(1)	0.70(1)	0.69(1)
144	Fondazione	11-12	0.00	0.96(1)	0.76(16)	0.72(1)	0.70(1)	0.69(1)
			45.49	0.97(1)	0.77(16)	0.73(1)	0.70(1)	0.69(1)
			90.98	0.98(1)	0.76(16)	0.74(1)	0.70(1)	0.70(1)
145	Fondazione	11-12	0.00	0.98(1)	0.76(16)	0.74(1)	0.70(1)	0.70(1)
			45.49	0.98(1)	0.76(16)	0.74(1)	0.70(1)	0.70(1)
			90.98	0.98(1)	0.75(16)	0.74(1)	0.70(1)	0.70(1)
146	Fondazione	11-12	0.00	0.98(1)	0.75(14)	0.74(1)	0.70(1)	0.70(1)
			45.49	0.98(1)	0.74(14)	0.74(1)	0.70(1)	0.69(1)
			90.98	0.98(1)	0.74(14)	0.73(1)	0.70(1)	0.69(1)
147	Fondazione	11-12	0.00	0.98(1)	0.74(14)	0.73(1)	0.70(1)	0.69(1)
			45.49	0.97(1)	0.74(14)	0.73(1)	0.70(1)	0.69(1)
			90.98	0.97(1)	0.74(14)	0.73(1)	0.70(1)	0.69(1)
148	Fondazione	11-12	0.00	0.97(1)	0.74(14)	0.73(1)	0.70(1)	0.69(1)
			45.49	0.97(1)	0.74(14)	0.73(1)	0.69(1)	0.69(1)
			90.98	0.96(1)	0.73(14)	0.72(1)	0.69(1)	0.68(1)
149	Fondazione	11-12	0.00	0.96(1)	0.73(7)	0.72(1)	0.69(1)	0.68(1)
			45.49	0.95(1)	0.73(7)	0.72(1)	0.69(1)	0.68(1)
			90.98	0.95(1)	0.74(7)	0.71(1)	0.68(1)	0.67(1)
150	Fondazione	11-12	0.00	0.95(1)	0.74(6)	0.71(1)	0.68(1)	0.67(1)
			45.49	0.94(1)	0.74(6)	0.71(1)	0.68(1)	0.67(1)
			90.98	0.93(1)	0.75(6)	0.70(1)	0.68(1)	0.67(1)
151	Fondazione	11-12	0.00	0.93(1)	0.75(6)	0.70(1)	0.68(1)	0.67(1)
			45.49	0.93(1)	0.76(6)	0.70(1)	0.67(1)	0.67(1)
			90.98	0.93(1)	0.77(6)	0.70(1)	0.67(1)	0.67(1)

* valore massimo.

4.2 Percentuale di forza sismica assorbita dagli elementi in muratura.

Tabella 2.I

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

4.3 Risultati del calcolo non lineare.

4.3.1 Stato degli elementi maschio al collasso della struttura.

Tabella 3.I

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

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

Imp.	Fili	Stato	N [daN]	k_L [daN/cm]	δ_L [cm]	$\delta_{L,0}$ [cm]	$\delta_{L,u}$ [cm]	V_L [daN]	$V_{L,e}$ [daN]	$V_{L,u}$ [daN]	$\%_{\delta_{L,0}}$	$\%_{\delta_{L,u}}$	k_t [daN/cm]	δ_t [cm]	$\delta_{t,0}$ [cm]	$\delta_{t,u}$ [cm]	V_t [daN]	$V_{t,e}$ [daN]	$V_{t,u}$ [daN]	$\%_{\delta_{t,0}}$	$\%_{\delta_{t,u}}$
Piano 1	1 - 2	P	-10228	326703	0.15	0.02	1.40	5884	5948	5884	100.0	9.1	13148	0.01	0.07	1.40	60	60	825	7.2	0.0
Piano 1	1 - 2	P	-3993	62355	0.15	0.04	2.80	1196	1210	1196	100.0	4.0	4286	0.01	0.10	2.80	22	22	302	7.4	0.0
Piano 1	1 - 5	P	-4369	113081	0.00	0.01	2.00	539	542	1613	33.4	0.0	11367	0.15	0.04	2.00	481	481	481	100.0	5.4
Piano 1	1 - 5	P	-4258	113081	0.00	0.01	2.00	539	542	1596	33.8	0.0	11367	0.15	0.04	2.00	471	471	471	100.0	5.4
Piano 1	1 - 5	P	-3922	103166	0.00	0.01	2.00	492	495	1447	34.0	0.0	10747	0.15	0.04	2.00	435	435	435	100.0	5.4
Piano 1	2 - 3	C	-5564	106200	0.80	0.02	1.00	1411	1451	1411	100.0	100.0	10937	0.01	0.07	1.00	61	61	543	11.2	0.0
Piano 1	2 - 3	C	-6115	106732	0.80	0.02	1.00	1469	1499	1469	100.0	100.0	10970	0.01	0.07	1.00	70	70	579	12.1	0.0
Piano 1	2 - 6	P	-9142	418589	0.01	0.01	2.10	3122	3122	5927	52.7	0.0	28248	0.15	0.04	2.10	993	993	993	100.0	5.4
Piano 1	3 - 4	P	-4586	60517	0.15	0.04	1.40	1309	1357	1309	100.0	7.7	4220	0.01	0.11	1.40	28	28	336	8.4	0.0
Piano 1	3 - 4	P	-5141	62468	0.15	0.04	1.40	1421	1459	1421	100.0	7.8	4290	0.01	0.11	1.40	34	34	372	9.2	0.0
Piano 1	3 - 7	P	-11987	513999	0.01	0.01	2.10	4632	4632	7376	62.8	0.0	34077	0.15	0.04	2.10	1289	1289	1289	100.0	5.3
Piano 1	4 - 8	P	-1632	34342	0.01	0.03	1.92	3715	3715	9657	38.5	0.0	7388	0.15	0.00	1.92	0	0	0	100.0	7.6

Piano 1	5 - 6	P	9 -1840 6	3 65260 8	0.15	0.02	1.05	10073	10147	10073	100.0	12.6	42652	0.01	0.05	1.05	236	236	1958	12.1	0.0
Piano 1	5 - 6	P	-1204 2	35004 2	0.15	0.02	1.05	5938	5979	5938	100.0	12.4	24115	0.01	0.05	1.05	165	165	1236	13.4	0.0
Piano 1	5 - 9	P	-3854	10316 6	0.00	0.01	2.00	492	492	1437	34.2	0.0	10747	0.15	0.04	2.00	428	428	428	100.0	5.4
Piano 1	5 - 9	P	-3967	11308 1	0.00	0.01	2.00	539	539	1551	34.8	0.0	11367	0.14	0.04	2.00	442	442	442	100.0	5.4
Piano 1	5 - 9	P	-3716	10646 4	0.00	0.01	2.00	508	508	1432	35.4	0.0	10953	0.14	0.04	2.00	416	416	416	100.0	5.4
Piano 1	6 - 7	P	-6759	43054 3	0.15	0.01	1.05	4421	4421	4421	100.0	12.7	28974	0.01	0.03	1.05	170	170	733	23.1	0.0
Piano 1	6 - 10	P	-5121	10743 9	0.01	0.02	2.10	801	801	1684	47.6	0.0	10056	0.15	0.05	2.10	525	525	525	100.0	4.5
Piano 1	6 - 10	P	-4889	10417 0	0.01	0.02	2.10	777	777	1633	47.6	0.0	9869	0.14	0.05	2.10	503	503	503	100.0	4.6
Piano 1	7 - 8	P	-1369 8	77865 0	0.15	0.01	1.05	9863	9863	9863	100.0	12.8	50518	0.01	0.03	1.05	501	501	1487	33.7	0.0
Piano 1	7 - 11	P	-1104 8	49890 2	0.01	0.01	2.10	4496	4496	7024	64.0	0.0	33150	0.14	0.04	2.10	1193	1193	1193	100.0	5.3
Piano 1	8 - 12	P	-4970	62435	0.01	0.03	1.40	675	675	1646	41.0	0.0	4289	0.15	0.00	1.40	0	0	0	100.0	10.4
Piano 1	8 - 12	P	-4816	62435	0.01	0.03	1.40	675	675	1625	41.6	0.0	4289	0.14	0.00	1.40	0	0	0	100.0	10.3
Piano 1	9 - 10	C	-3698	10316 6	0.80	0.02	1.00	1175	1183	1175	100.0	100.0	10747	0.00	0.05	1.00	39	39	395	9.9	0.0
Piano 1	9 - 10	C	-3984	10316 6	0.80	0.02	1.00	1211	1216	1211	100.0	100.0	10747	0.01	0.05	1.00	44	44	419	10.5	0.0
Piano 1	9 - 10	P	-3468	71305	0.14	0.03	2.80	1136	1166	1136	100.0	4.1	4601	0.01	0.08	2.80	20	20	271	7.6	0.0
Piano 1	9 - 10	P	-3164	48743	0.14	0.04	2.80	869	878	869	100.0	3.9	3787	0.01	0.09	2.80	20	20	244	8.3	0.0
Piano 1	10 - 11	P	-3604	58957	0.14	0.04	2.80	1070	1071	1070	100.0	3.9	4164	0.01	0.09	2.80	23	23	276	8.4	0.0
Piano 1	10 - 11	P	-3633	48821	0.14	0.04	2.80	974	1017	974	100.0	3.8	3790	0.01	0.10	2.80	25	25	274	9.0	0.0
Piano 1	11 - 12	P	-2290 5	57581 0	0.14	0.02	1.40	12051	12132	12051	100.0	8.9	21923	0.01	0.08	1.40	217	217	1777	12.2	0.0

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

Imp.	Fili	Stato	N [daN]	k _L [daN/cm]	δ _L [cm]	δ _{L,0} [cm]	δ _{L,u} [cm]	V _L [daN]	V _{L,e} [daN]	V _{L,u} [daN]	% δ _{L,0}	% δ _{L,u}	k _L [daN/cm]	δ _t [cm]	δ _{t,0} [cm]	δ _{t,u} [cm]	V _t [daN]	V _{t,e} [daN]	V _{t,u} [daN]	% δ _{t,0}	% δ _{t,u}
Piano 1	1 - 2	P	-1119 5	32670 3	0.16	0.02	1.40	6565	6661	6565	100.0	9.9	13148	0.01	0.07	1.40	80	80	896	8.9	0.0
Piano 1	1 - 2	P	-4321	62355	0.16	0.04	2.80	1273	1334	1273	100.0	4.2	4286	0.01	0.10	2.80	23	23	321	7.2	0.0
Piano 1	1 - 5	P	-4748	11308 1	0.01	0.01	2.00	667	681	1667	40.0	0.0	11367	0.16	0.05	2.00	516	516	516	100.0	5.8
Piano 1	1 - 5	P	-4468	11308 1	0.01	0.01	2.00	667	681	1626	41.0	0.0	11367	0.16	0.04	2.00	490	490	490	100.0	5.9
Piano 1	1 - 5	P	-3965	10316 6	0.01	0.01	2.00	609	619	1454	41.9	0.0	10747	0.16	0.04	2.00	439	439	439	100.0	6.0
Piano 1	2 - 3	C	-6010	10620 0	0.80	0.02	1.00	1508	1529	1508	100.0	100.0	10937	0.01	0.07	1.00	66	66	581	11.3	0.0
Piano 1	2 - 3	C	-6573	10673 2	0.80	0.02	1.00	1639	1660	1639	100.0	100.0	10970	0.01	0.07	1.00	78	78	633	12.3	0.0
Piano 1	2 - 6	P	-9655	41858 9	0.01	0.01	2.10	3191	3191	6046	52.8	0.0	28248	0.16	0.04	2.10	1041	1041	1041	100.0	5.9
Piano 1	3 - 4	P	-4922	60517	0.16	0.04	1.40	1438	1453	1438	100.0	8.9	4220	0.01	0.11	1.40	30	30	364	8.2	0.0
Piano 1	3 - 4	P	-5492	62468	0.16	0.03	1.40	1587	1615	1587	100.0	9.1	4290	0.01	0.11	1.40	36	36	404	9.0	0.0
Piano 1	3 - 7	P	-1255 6	51399 9	0.01	0.01	2.10	4428	4428	7507	59.0	0.0	34077	0.16	0.04	2.10	1342	1342	1342	100.0	5.8
Piano 1	4 - 8	P	-1694 7	34342 3	0.01	0.03	1.92	3355	3355	9800	34.2	0.0	7388	0.16	0.00	1.92	0	0	0	100.0	8.2
Piano 1	5 - 6	P	-1839 6	65260 8	0.16	0.02	1.05	10066	10127	10066	100.0	13.8	42652	0.01	0.05	1.05	273	273	1955	13.9	0.0
Piano 1	5 - 6	P	-1206 9	35004 2	0.16	0.02	1.05	5962	5967	5962	100.0	13.7	24115	0.01	0.05	1.05	174	174	1239	14.0	0.0
Piano 1	5 - 9	P	-3793	10316 6	0.01	0.01	2.00	609	616	1428	42.6	0.0	10747	0.16	0.04	2.00	422	422	422	100.0	6.1
Piano 1	5 - 9	P	-3737	11308 1	0.01	0.01	2.00	667	671	1516	44.0	0.0	11367	0.16	0.04	2.00	420	420	420	100.0	6.2
Piano 1	5 - 9	P	-3335	10646 4	0.01	0.01	2.00	628	628	1376	45.7	0.0	10953	0.16	0.03	2.00	379	379	379	100.0	6.4
Piano 1	6 - 7	P	-6784	43054 3	0.16	0.01	1.05	4461	4461	4461	100.0	13.9	28974	0.01	0.03	1.05	171	171	736	23.3	0.0
Piano 1	6 - 10	P	-4975	10743 9	0.01	0.02	1.05	819	819	1664	49.2	0.0	10056	0.16	0.00	1.05	0	0	0	100.0	15.1
Piano 1	6 - 10	P	-4538	10417 0	0.01	0.02	2.10	794	794	1585	50.1	0.0	9869	0.16	0.05	2.10	473	473	473	100.0	5.4
Piano 1	7 - 8	P	-1378 0	77865 0	0.16	0.01	1.05	9879	9879	9879	100.0	14.1	50518	0.01	0.03	1.05	464	464	1493	31.1	0.0
Piano 1	7 - 11	P	-1060 3	49890 2	0.01	0.01	2.10	4298	4298	6919	62.1	0.0	33150	0.16	0.03	2.10	1151	1151	1151	100.0	6.0
Piano 1	8 - 12	P	-4963	62435	0.01	0.03	1.40	610	610	1645	37.1	0.0	4289	0.16	0.00	1.40	0	0	0	100.0	11.3
Piano 1	8 - 12	P	-4575	62435	0.01	0.03	2.80	610	610	1591	38.3	0.0	4289	0.16	0.08	2.80	357	357	357	100.0	2.8
Piano 1	9 - 10	C	-3273	10316 6	0.80	0.02	1.00	1128	1140	1128	100.0	100.0	10747	0.01	0.05	1.00	47	47	364	13.0	0.0

Relazione di calcolo - COMUNE D TERNI

Piano 1	9 - 10	C	-3564	10316 6	0.80	0.02	1.00	1165	1166	1165	100.0	100.0	10747	0.01	0.05	1.00	50	50	388	13.0	0.0
Piano 1	9 - 10	P	-3132	71305	0.16	0.03	2.80	1048	1049	1048	100.0	4.7	4601	0.01	0.08	2.80	22	22	249	9.0	0.0
Piano 1	9 - 10	P	-2894	48743	0.16	0.03	2.80	808	816	808	100.0	4.6	3787	0.01	0.08	2.80	21	21	227	9.2	0.0
Piano 1	10 - 11	P	-3309	58957	0.16	0.03	2.80	999	1027	999	100.0	4.6	4164	0.01	0.09	2.80	23	23	258	9.1	0.0
Piano 1	10 - 11	P	-3372	48821	0.16	0.04	2.80	917	947	917	100.0	4.4	3790	0.01	0.09	2.80	24	24	258	9.2	0.0
Piano 1	11 - 12	P	-2143 3	57581 0	0.16	0.02	1.40	11769	11862	11769	100.0	10.1	21923	0.01	0.08	1.40	202	202	1689	11.9	0.0

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

Imp.	Fili	Stato	N [daN]	k _L [daN/cm]	δ _L [cm]	δ _{L,0} [cm]	δ _{L,u} [cm]	V _L [daN]	V _{L,e} [daN]	V _{L,u} [daN]	%_δ _{L,0}	%_δ _{L,u}	k _t [daN/cm]	δ _t [cm]	δ _{t,0} [cm]	δ _{t,u} [cm]	V _t [daN]	V _{t,e} [daN]	V _{t,u} [daN]	%_δ _{t,0}	%_δ _{t,u}
Piano 1	1 - 2	P	-1023 3	32670 3	0.15	0.02	1.40	5817	5846	5817	100.0	9.0	13148	0.00	0.08	1.40	51	51	823	6.1	0.0
Piano 1	1 - 2	P	-3994	62355	0.15	0.04	2.80	1197	1217	1197	100.0	3.9	4286	0.01	0.10	2.80	22	22	302	7.2	0.0
Piano 1	1 - 5	P	-4371	11308 1	0.00	0.01	2.00	442	451	1613	27.4	0.0	11367	0.15	0.04	2.00	482	482	482	100.0	5.3
Piano 1	1 - 5	P	-4259	11308 1	0.00	0.01	2.00	442	451	1596	27.7	0.0	11367	0.15	0.04	2.00	471	471	471	100.0	5.3
Piano 1	1 - 5	P	-3923	10316 6	0.00	0.01	2.00	404	411	1448	27.9	0.0	10747	0.14	0.04	2.00	435	435	435	100.0	5.3
Piano 1	2 - 3	C	-5566	10620 0	0.80	0.02	1.00	1411	1418	1411	100.0	100.0	10937	0.01	0.07	1.00	60	60	544	11.1	0.0
Piano 1	2 - 3	C	-6116	10673 2	0.80	0.02	1.00	1470	1506	1470	100.0	100.0	10970	0.01	0.07	1.00	72	72	579	12.4	0.0
Piano 1	2 - 6	P	-9144	41858 9	0.01	0.01	2.10	3075	3075	5927	51.9	0.0	28248	0.15	0.04	2.10	993	993	993	100.0	5.4
Piano 1	3 - 4	P	-4586	60517	0.15	0.04	1.40	1309	1330	1309	100.0	7.6	4220	0.01	0.11	1.40	29	29	336	8.7	0.0
Piano 1	3 - 4	P	-5141	62468	0.15	0.04	1.40	1401	1431	1401	100.0	7.7	4290	0.01	0.12	1.40	36	36	370	9.7	0.0
Piano 1	3 - 7	P	-1198 8	51399 9	0.01	0.01	2.10	4794	4794	7377	65.0	0.0	34077	0.15	0.04	2.10	1289	1289	1289	100.0	5.2
Piano 1	4 - 8	P	-1632 8	34342 3	0.01	0.03	1.92	3995	3995	9657	41.4	0.0	7388	0.15	0.00	1.92	0	0	0	100.0	7.6
Piano 1	5 - 6	P	-1840 9	65260 8	0.14	0.02	1.05	10074	10134	10074	100.0	12.5	42652	0.00	0.05	1.05	209	209	1958	10.7	0.0
Piano 1	5 - 6	P	-1204 2	35004 2	0.14	0.02	1.05	5934	5969	5934	100.0	12.3	24115	0.01	0.05	1.05	160	160	1236	12.9	0.0
Piano 1	5 - 9	P	-3854	10316 6	0.00	0.01	2.00	404	411	1437	28.1	0.0	10747	0.14	0.04	2.00	428	428	428	100.0	5.3
Piano 1	5 - 9	P	-3967	11308 1	0.00	0.01	2.00	442	451	1550	28.5	0.0	11367	0.14	0.04	2.00	442	442	442	100.0	5.3
Piano 1	5 - 9	P	-3716	10646 4	0.00	0.01	2.00	416	422	1433	29.1	0.0	10953	0.14	0.04	2.00	416	416	416	100.0	5.3
Piano 1	6 - 7	P	-6759	43054 3	0.14	0.01	1.05	4415	4415	4415	100.0	12.5	28974	0.01	0.03	1.05	170	170	733	23.2	0.0
Piano 1	6 - 10	P	-5121	10743 9	0.01	0.02	2.10	789	789	1684	46.9	0.0	10056	0.14	0.05	2.10	524	524	524	100.0	4.5
Piano 1	6 - 10	P	-4888	10417 0	0.01	0.02	2.10	765	765	1633	46.9	0.0	9869	0.14	0.05	2.10	503	503	503	100.0	4.5
Piano 1	7 - 8	P	-1369 7	77865 0	0.14	0.01	1.05	9862	9862	9862	100.0	12.7	50518	0.01	0.03	1.05	529	529	1487	35.6	0.0
Piano 1	7 - 11	P	-1104 5	49890 2	0.01	0.01	2.10	4653	4653	7024	66.2	0.0	33150	0.14	0.04	2.10	1193	1193	1193	100.0	5.2
Piano 1	8 - 12	P	-4970	62435	0.01	0.03	2.80	726	726	1646	44.1	0.0	4289	0.14	0.09	2.80	382	382	382	100.0	2.0
Piano 1	8 - 12	P	-4814	62435	0.01	0.03	1.40	726	726	1625	44.7	0.0	4289	0.14	0.00	1.40	0	0	0	100.0	10.2
Piano 1	9 - 10	C	-3698	10316 6	0.80	0.02	1.00	1175	1181	1175	100.0	100.0	10747	0.00	0.05	1.00	33	33	395	8.3	0.0
Piano 1	9 - 10	C	-3983	10316 6	0.80	0.02	1.00	1211	1215	1211	100.0	100.0	10747	0.00	0.05	1.00	39	39	419	9.3	0.0
Piano 1	9 - 10	P	-3467	71305	0.14	0.03	2.80	1136	1144	1136	100.0	4.0	4601	0.01	0.08	2.80	19	19	271	7.0	0.0
Piano 1	9 - 10	P	-3163	48743	0.14	0.04	2.80	868	893	868	100.0	3.9	3787	0.01	0.09	2.80	20	20	244	8.1	0.0
Piano 1	10 - 11	P	-3603	58957	0.14	0.04	2.80	1070	1090	1070	100.0	3.9	4164	0.01	0.09	2.80	23	23	276	8.3	0.0
Piano 1	10 - 11	P	-3632	48821	0.14	0.04	2.80	974	975	974	100.0	3.7	3790	0.01	0.10	2.80	25	25	273	9.2	0.0
Piano 1	11 - 12	P	-2289 8	57581 0	0.14	0.02	1.40	12051	12136	12051	100.0	8.8	21923	0.01	0.08	1.40	230	230	1777	12.9	0.0

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

Imp.	Fili	Stato	N [daN]	k _L [daN/cm]	δ _L [cm]	δ _{L,0} [cm]	δ _{L,u} [cm]	V _L [daN]	V _{L,e} [daN]	V _{L,u} [daN]	%_δ _{L,0}	%_δ _{L,u}	k _t [daN/cm]	δ _t [cm]	δ _{t,0} [cm]	δ _{t,u} [cm]	V _t [daN]	V _{t,e} [daN]	V _{t,u} [daN]	%_δ _{t,0}	%_δ _{t,u}
Piano 1	1 - 2	P	-1119 4	32670 3	0.15	0.02	1.40	6503	6521	6503	100.0	9.0	13148	0.01	0.07	1.40	87	87	894	9.8	0.0
Piano 1	1 - 2	P	-4320	62355	0.15	0.04	2.80	1273	1336	1273	100.0	3.8	4286	0.01	0.10	2.80	23	23	321	7.3	0.0
Piano 1	1 - 5	P	-4747	11308 1	0.01	0.01	2.00	766	770	1667	46.0	0.0	11367	0.15	0.05	2.00	516	516	516	100.0	5.1
Piano 1	1 - 5	P	-4469	11308	0.01	0.01	2.00	766	770	1626	47.1	0.0	11367	0.15	0.04	2.00	490	490	490	100.0	5.2

Piano 1	1 - 5	P	-3965	103166	0.01	0.01	2.00	699	700	1454	48.1	0.0	10747	0.15	0.04	2.00	439	439	439	100.0	5.4
Piano 1	2 - 3	C	-6009	106200	0.80	0.02	1.00	1486	1490	1486	100.0	100.0	10937	0.01	0.07	1.00	64	64	577	11.1	0.0
Piano 1	2 - 3	C	-6572	106732	0.80	0.02	1.00	1619	1636	1619	100.0	100.0	10970	0.01	0.07	1.00	73	73	629	11.6	0.0
Piano 1	2 - 6	P	-9654	418589	0.01	0.01	2.10	3209	3209	6046	53.1	0.0	28248	0.15	0.04	2.10	1041	1041	1041	100.0	5.3
Piano 1	3 - 4	P	-4921	60517	0.15	0.04	1.40	1418	1477	1418	100.0	7.9	4220	0.01	0.11	1.40	28	28	362	7.6	0.0
Piano 1	3 - 4	P	-5490	62468	0.15	0.03	1.40	1569	1578	1569	100.0	8.1	4290	0.01	0.11	1.40	32	32	402	8.0	0.0
Piano 1	3 - 7	P	-12554	513999	0.01	0.01	2.10	4204	4204	7506	56.0	0.0	34077	0.15	0.04	2.10	1342	1342	1342	100.0	5.2
Piano 1	4 - 8	P	-16944	343423	0.01	0.03	3.85	3014	3014	9799	30.8	0.0	7388	0.15	0.13	3.85	983	983	983	100.0	0.3
Piano 1	5 - 6	P	-18398	652608	0.15	0.02	1.05	10067	10135	10067	100.0	12.6	42652	0.01	0.05	1.05	300	300	1955	15.3	0.0
Piano 1	5 - 6	P	-12069	350042	0.15	0.02	1.05	5958	5970	5958	100.0	12.4	24115	0.01	0.05	1.05	178	178	1239	14.4	0.0
Piano 1	5 - 9	P	-3793	103166	0.01	0.01	2.00	699	699	1429	48.9	0.0	10747	0.15	0.04	2.00	423	423	423	100.0	5.4
Piano 1	5 - 9	P	-3738	113081	0.01	0.01	2.00	766	766	1516	50.5	0.0	11367	0.15	0.04	2.00	421	421	421	100.0	5.6
Piano 1	5 - 9	P	-3336	106464	0.01	0.01	2.00	722	722	1376	52.4	0.0	10953	0.15	0.03	2.00	380	380	380	100.0	5.7
Piano 1	6 - 7	P	-6784	430543	0.15	0.01	1.05	4454	4454	4454	100.0	12.7	28974	0.01	0.03	1.05	168	168	735	22.9	0.0
Piano 1	6 - 10	P	-4976	107439	0.01	0.02	1.05	824	824	1664	49.5	0.0	10056	0.15	0.00	1.05	0	0	0	100.0	13.9
Piano 1	6 - 10	P	-4539	104170	0.01	0.02	2.10	799	799	1585	50.4	0.0	9869	0.15	0.05	2.10	473	473	473	100.0	4.8
Piano 1	7 - 8	P	-13778	778650	0.15	0.01	1.05	9878	9878	9878	100.0	12.8	50518	0.01	0.03	1.05	428	428	1493	28.7	0.0
Piano 1	7 - 11	P	-10603	498902	0.01	0.01	2.10	4081	4081	6919	59.0	0.0	33150	0.15	0.03	2.10	1151	1151	1151	100.0	5.4
Piano 1	8 - 12	P	-4963	62435	0.01	0.03	1.40	548	548	1645	33.3	0.0	4289	0.15	0.00	1.40	0	0	0	100.0	10.4
Piano 1	8 - 12	P	-4575	62435	0.01	0.03	1.40	548	548	1591	34.4	0.0	4289	0.15	0.00	1.40	0	0	0	100.0	10.4
Piano 1	9 - 10	C	-3274	103166	0.80	0.02	1.00	1128	1133	1128	100.0	100.0	10747	0.01	0.05	1.00	54	54	364	14.8	0.0
Piano 1	9 - 10	C	-3565	103166	0.80	0.02	1.00	1165	1171	1165	100.0	100.0	10747	0.01	0.05	1.00	55	55	388	14.3	0.0
Piano 1	9 - 10	P	-3133	71305	0.15	0.03	2.80	1048	1074	1048	100.0	4.2	4601	0.01	0.08	2.80	24	24	249	9.5	0.0
Piano 1	9 - 10	P	-2894	48743	0.15	0.03	2.80	808	810	808	100.0	4.1	3787	0.01	0.08	2.80	21	21	227	9.3	0.0
Piano 1	10 - 11	P	-3310	58957	0.15	0.03	2.80	1000	1020	1000	100.0	4.1	4164	0.01	0.09	2.80	23	23	258	9.1	0.0
Piano 1	10 - 11	P	-3372	48821	0.15	0.04	2.80	917	942	917	100.0	3.9	3790	0.01	0.09	2.80	23	23	258	8.7	0.0
Piano 1	11 - 12	P	-21434	575810	0.15	0.02	1.40	11769	11785	11769	100.0	9.1	21923	0.01	0.08	1.40	186	186	1689	11.0	0.0

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

Imp.	Fili	Stato	N	k _L	δ _{L,0}	δ _{L,u}	V _L	V _{L,e}	V _{L,u}	% δ _{L,0}	% δ _{L,u}	k _t	δ _t	δ _{t,0}	δ _{t,u}	V _t	V _{t,e}	V _{t,u}	% δ _{t,0}	% δ _{t,u}	
			[daN]	[daN/cm]	[cm]	[cm]	[daN]	[daN]	[daN]			[daN/cm]	[cm]	[cm]	[cm]	[daN]	[daN]	[daN]			
Piano 1	1 - 2	P	-11492	326703	0.12	0.02	1.40	6705	6788	6705	100.0	7.2	13148	0.01	0.07	1.40	84	84	918	9.1	0.0
Piano 1	1 - 2	P	-4021	62355	0.12	0.04	2.80	1203	1246	1203	100.0	3.0	4286	0.01	0.10	2.80	23	23	304	7.7	0.0
Piano 1	1 - 5	P	-5106	113081	0.01	0.02	2.00	692	697	1717	40.3	0.0	11367	0.12	0.05	2.00	548	548	548	100.0	3.7
Piano 1	1 - 5	P	-5012	113081	0.01	0.02	2.00	692	697	1703	40.6	0.0	11367	0.12	0.05	2.00	539	539	539	100.0	3.8
Piano 1	1 - 5	P	-4650	103166	0.01	0.02	2.00	631	636	1549	40.7	0.0	10747	0.12	0.05	2.00	502	502	502	100.0	3.8
Piano 1	2 - 3	C	-5496	106200	0.80	0.02	1.00	1404	1421	1404	100.0	100.0	10937	0.01	0.07	1.00	62	62	539	11.4	0.0
Piano 1	2 - 3	C	-5736	106732	0.80	0.02	1.00	1441	1454	1441	100.0	100.0	10970	0.01	0.07	1.00	68	68	558	12.1	0.0
Piano 1	2 - 6	P	-9139	418589	0.01	0.01	2.10	3202	3202	5925	54.0	0.0	28248	0.12	0.04	2.10	993	993	993	100.0	4.1
Piano 1	3 - 4	P	-4232	60517	0.12	0.04	2.80	1239	1275	1239	100.0	2.9	4220	0.01	0.10	2.80	26	26	316	8.4	0.0
Piano 1	3 - 4	P	-4502	62468	0.12	0.04	1.40	1311	1318	1311	100.0	5.8	4290	0.01	0.11	1.40	29	29	333	8.8	0.0
Piano 1	3 - 7	P	-11170	513999	0.01	0.01	2.10	4385	4385	7186	61.0	0.0	34077	0.12	0.04	2.10	1213	1213	1213	100.0	4.1
Piano 1	4 - 8	P	-14207	343423	0.01	0.03	3.85	3283	3283	9152	35.9	0.0	7388	0.12	0.11	3.85	840	840	840	100.0	0.2
Piano 1	5 - 6	P	-20717	652608	0.12	0.02	1.05	10455	10474	10455	100.0	10.2	42652	0.01	0.05	1.05	280	280	2117	13.2	0.0
Piano 1	5 - 6	P	-12395	350042	0.12	0.02	1.05	6071	6091	6071	100.0	10.1	24115	0.01	0.05	1.05	178	178	1265	14.1	0.0
Piano 1	5 - 9	P	-4592	103166	0.01	0.01	2.00	631	636	1541	41.0	0.0	10747	0.12	0.05	2.00	496	496	496	100.0	3.9
Piano 1	5 - 9	P	-4764	113081	0.01	0.01	2.00	692	694	1667	41.5	0.0	11367	0.12	0.05	2.00	516	516	516	100.0	3.9
Piano 1	5 - 9	P	-4501	106464	0.01	0.01	2.00	651	653	1545	42.2	0.0	10953	0.12	0.04	2.00	489	489	489	100.0	4.0

Piano 1	6 - 7	P	-6615	430543	0.12	0.01	1.05	4349	4349	4349	100.0	10.3	28974	0.01	0.03	1.05	166	166	721	23.0	0.0
Piano 1	6 - 10	P	-5164	107439	0.01	0.02	2.10	822	822	1690	48.6	0.0	10056	0.12	0.05	2.10	528	528	528	100.0	3.4
Piano 1	6 - 10	P	-4951	104170	0.01	0.02	2.10	797	797	1642	48.5	0.0	9869	0.12	0.05	2.10	508	508	508	100.0	3.4
Piano 1	7 - 8	P	-12332	778650	0.12	0.01	1.05	9623	9623	9623	100.0	10.5	50518	0.01	0.03	1.05	457	457	1396	32.7	0.0
Piano 1	7 - 11	P	-10348	498902	0.01	0.01	2.10	4257	4257	6859	62.1	0.0	33150	0.12	0.03	2.10	1127	1127	1127	100.0	4.3
Piano 1	8 - 12	P	-4327	62435	0.01	0.02	2.80	597	597	1556	38.4	0.0	4289	0.12	0.08	2.80	340	340	340	100.0	1.6
Piano 1	8 - 12	P	-4196	62435	0.01	0.02	2.80	597	597	1537	38.8	0.0	4289	0.12	0.08	2.80	331	331	331	100.0	1.7
Piano 1	9 - 10	C	-4422	103166	0.80	0.02	1.00	1257	1266	1257	100.0	100.0	10747	0.01	0.06	1.00	49	49	449	10.9	0.0
Piano 1	9 - 10	C	-4541	103166	0.80	0.02	1.00	1274	1289	1274	100.0	100.0	10747	0.01	0.06	1.00	52	52	459	11.3	0.0
Piano 1	9 - 10	P	-3780	71305	0.12	0.03	2.80	1219	1238	1219	100.0	3.2	4601	0.01	0.09	2.80	23	23	290	7.9	0.0
Piano 1	9 - 10	P	-3240	48743	0.12	0.04	2.80	885	903	885	100.0	3.1	3787	0.01	0.09	2.80	21	21	249	8.4	0.0
Piano 1	10 - 11	P	-3615	58957	0.12	0.04	2.80	1073	1101	1073	100.0	3.1	4164	0.01	0.09	2.80	23	23	277	8.5	0.0
Piano 1	10 - 11	P	-3438	48821	0.12	0.04	2.80	931	936	931	100.0	3.1	3790	0.01	0.09	2.80	23	23	262	8.9	0.0
Piano 1	11 - 12	P	-20673	575810	0.12	0.02	1.40	11615	11618	11615	100.0	7.4	21923	0.01	0.07	1.40	198	198	1641	12.1	0.0

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

Imp.	Fili	Stato	N [daN]	k _L [daN/cm]	δ _L [cm]	δ _{L,0} [cm]	δ _{L,u} [cm]	V _L [daN]	V _{L,e} [daN]	V _{L,u} [daN]	% δ _{L,0}	% δ _{L,u}	k _t [daN/cm]	δ _t [cm]	δ _{L,0} [cm]	δ _{L,u} [cm]	V _t [daN]	V _{t,e} [daN]	V _{t,u} [daN]	% δ _{L,0}	% δ _{L,u}
Piano 1	1 - 2	P	-12471	326703	0.15	0.02	1.40	6849	6880	6849	100.0	9.7	13148	0.01	0.08	1.40	73	73	975	7.5	0.0
Piano 1	1 - 2	P	-4351	62355	0.15	0.04	2.80	1279	1294	1279	100.0	4.1	4286	0.01	0.10	2.80	23	23	323	7.1	0.0
Piano 1	1 - 5	P	-5491	113081	0.01	0.02	2.00	587	592	1769	33.2	0.0	11367	0.15	0.05	2.00	581	581	581	100.0	5.3
Piano 1	1 - 5	P	-5227	113081	0.01	0.02	2.00	587	589	1733	33.9	0.0	11367	0.15	0.05	2.00	558	558	558	100.0	5.4
Piano 1	1 - 5	P	-4697	103166	0.01	0.02	2.00	536	537	1555	34.4	0.0	10747	0.15	0.05	2.00	506	506	506	100.0	5.5
Piano 1	2 - 3	C	-5944	106200	0.80	0.02	1.00	1448	1454	1448	100.0	100.0	10937	0.01	0.07	1.00	61	61	566	10.8	0.0
Piano 1	2 - 3	C	-6194	106732	0.80	0.02	1.00	1476	1502	1476	100.0	100.0	10970	0.01	0.07	1.00	70	70	583	11.9	0.0
Piano 1	2 - 6	P	-9654	418589	0.01	0.01	2.10	3168	3168	6045	52.4	0.0	28248	0.15	0.04	2.10	1041	1041	1041	100.0	5.7
Piano 1	3 - 4	P	-4568	60517	0.15	0.04	1.40	1307	1322	1307	100.0	8.3	4220	0.01	0.11	1.40	28	28	335	8.3	0.0
Piano 1	3 - 4	P	-4851	62468	0.15	0.04	1.40	1350	1353	1350	100.0	8.2	4290	0.01	0.11	1.40	32	32	352	9.1	0.0
Piano 1	3 - 7	P	-11737	513999	0.01	0.01	2.10	4594	4594	7319	62.8	0.0	34077	0.15	0.04	2.10	1266	1266	1266	100.0	5.7
Piano 1	4 - 8	P	-14817	343423	0.01	0.03	1.92	3617	3617	9300	38.9	0.0	7388	0.15	0.00	1.92	0	0	0	100.0	8.0
Piano 1	5 - 6	P	-20719	652608	0.15	0.02	1.05	10454	10536	10454	100.0	13.3	42652	0.01	0.05	1.05	250	250	2116	11.8	0.0
Piano 1	5 - 6	P	-12424	350042	0.15	0.02	1.05	6064	6109	6064	100.0	13.2	24115	0.01	0.05	1.05	172	172	1266	13.6	0.0
Piano 1	5 - 9	P	-4535	103166	0.01	0.01	2.00	536	537	1533	34.9	0.0	10747	0.15	0.05	2.00	491	491	491	100.0	5.5
Piano 1	5 - 9	P	-4537	113081	0.01	0.01	2.00	587	587	1634	35.9	0.0	11367	0.15	0.04	2.00	495	495	495	100.0	5.6
Piano 1	5 - 9	P	-4121	106464	0.01	0.01	2.00	553	553	1491	37.1	0.0	10953	0.15	0.04	2.00	454	454	454	100.0	5.7
Piano 1	6 - 7	P	-6639	430543	0.15	0.01	1.05	4340	4340	4340	100.0	13.4	28974	0.01	0.03	1.05	167	167	723	23.1	0.0
Piano 1	6 - 10	P	-5017	107439	0.01	0.02	2.10	813	813	1670	48.7	0.0	10056	0.15	0.05	2.10	516	516	516	100.0	5.0
Piano 1	6 - 10	P	-4599	104170	0.01	0.02	2.10	788	788	1594	49.5	0.0	9869	0.15	0.05	2.10	478	478	478	100.0	5.1
Piano 1	7 - 8	P	-12406	778650	0.15	0.01	1.05	9636	9636	9636	100.0	13.6	50518	0.01	0.03	1.05	492	492	1401	35.1	0.0
Piano 1	7 - 11	P	-9897	498902	0.01	0.01	2.10	4459	4459	6752	66.0	0.0	33150	0.15	0.03	2.10	1085	1085	1085	100.0	5.8
Piano 1	8 - 12	P	-4317	62435	0.01	0.02	1.40	658	658	1554	42.3	0.0	4289	0.15	0.00	1.40	0	0	0	100.0	10.9
Piano 1	8 - 12	P	-3950	62435	0.01	0.02	2.80	658	658	1501	43.8	0.0	4289	0.15	0.07	2.80	314	314	314	100.0	2.9
Piano 1	9 - 10	C	-3998	103166	0.80	0.02	1.00	1211	1220	1211	100.0	100.0	10747	0.01	0.05	1.00	42	42	419	10.1	0.0
Piano 1	9 - 10	C	-4122	103166	0.80	0.02	1.00	1228	1256	1228	100.0	100.0	10747	0.01	0.05	1.00	46	46	430	10.8	0.0
Piano 1	9 - 10	P	-3445	71305	0.15	0.03	2.80	1131	1151	1131	100.0	4.3	4601	0.01	0.08	2.80	21	21	269	7.9	0.0
Piano 1	9 - 10	P	-2969	48743	0.15	0.03	2.80	825	842	825	100.0	4.3	3787	0.01	0.08	2.80	21	21	232	8.9	0.0
Piano 1	10 - 11	P	-3319	58957	0.15	0.03	2.80	1002	1028	1002	100.0	4.3	4164	0.01	0.09	2.80	23	23	258	9.1	0.0
Piano 1	10 - 11	P	-3174	48821	0.15	0.04	2.80	874	874	874	100.0	4.2	3790	0.01	0.09	2.80	24	24	246	9.9	0.0
Piano 1	11 - 12	P	-19181	575810	0.15	0.02	1.40	11323	11387	11323	100.0	9.6	21923	0.01	0.07	1.40	213	213	1551	13.8	0.0

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

Imp.	Fili	Stato	N [daN]	k _L [daN/cm]	δ _L [cm]	δ _{L,0} [cm]	δ _{L,u} [cm]	V _L [daN]	V _{L,e} [daN]	V _{L,u} [daN]	%_δ _{L,0}	%_δ _{L,u}	k _t [daN/cm]	δ _t [cm]	δ _{t,0} [cm]	δ _{t,u} [cm]	V _t [daN]	V _{t,e} [daN]	V _{t,u} [daN]	%_δ _{t,0}	%_δ _{t,u}
Piano 1	1 - 2	P	-1149 2	32670 3	0.12	0.02	1.40	6644	6687	6644	100.0	7.4	13148	0.01	0.07	1.40	91	91	916	9.9	0.0
Piano 1	1 - 2	P	-4021	62355	0.12	0.04	2.80	1203	1223	1203	100.0	3.1	4286	0.01	0.10	2.80	24	24	304	7.8	0.0
Piano 1	1 - 5	P	-5106	11308 1	0.01	0.02	2.00	783	786	1717	45.6	0.0	11367	0.12	0.05	2.00	548	548	548	100.0	3.8
Piano 1	1 - 5	P	-5012	11308 1	0.01	0.02	2.00	783	786	1703	46.0	0.0	11367	0.12	0.05	2.00	539	539	539	100.0	3.9
Piano 1	1 - 5	P	-4650	10316 6	0.01	0.02	2.00	715	717	1549	46.1	0.0	10747	0.12	0.05	2.00	502	502	502	100.0	3.9
Piano 1	2 - 3	C	-5496	10620 0	0.80	0.02	1.00	1404	1420	1404	100.0	100.0	10937	0.01	0.07	1.00	62	62	539	11.5	0.0
Piano 1	2 - 3	C	-5735	10673 2	0.80	0.02	1.00	1432	1467	1432	100.0	100.0	10970	0.01	0.07	1.00	64	64	556	11.6	0.0
Piano 1	2 - 6	P	-9139	41858 9	0.01	0.01	2.10	3233	3233	5925	54.6	0.0	28248	0.12	0.04	2.10	993	993	993	100.0	4.2
Piano 1	3 - 4	P	-4232	60517	0.12	0.04	2.80	1240	1253	1240	100.0	3.0	4220	0.01	0.10	2.80	25	25	316	8.0	0.0
Piano 1	3 - 4	P	-4502	62468	0.12	0.04	1.40	1308	1354	1308	100.0	6.0	4290	0.01	0.11	1.40	27	27	333	8.0	0.0
Piano 1	3 - 7	P	-1116 9	51399 9	0.01	0.01	2.10	4205	4205	7187	58.5	0.0	34077	0.12	0.04	2.10	1213	1213	1213	100.0	4.2
Piano 1	4 - 8	P	-1420 7	34342 3	0.01	0.03	3.85	2993	2993	9152	32.7	0.0	7388	0.12	0.11	3.85	840	840	840	100.0	0.2
Piano 1	5 - 6	P	-2071 7	65260 8	0.12	0.02	1.05	10454	10454	10454	100.0	10.4	42652	0.01	0.05	1.05	305	305	2116	14.4	0.0
Piano 1	5 - 6	P	-1239 5	35004 2	0.12	0.02	1.05	6067	6076	6067	100.0	10.2	24115	0.01	0.05	1.05	183	183	1265	14.4	0.0
Piano 1	5 - 9	P	-4592	10316 6	0.01	0.01	2.00	715	715	1541	46.4	0.0	10747	0.12	0.05	2.00	496	496	496	100.0	3.9
Piano 1	5 - 9	P	-4764	11308 1	0.01	0.01	2.00	783	783	1667	47.0	0.0	11367	0.12	0.05	2.00	516	516	516	100.0	4.0
Piano 1	5 - 9	P	-4501	10646 4	0.01	0.01	2.00	738	738	1545	47.7	0.0	10953	0.12	0.04	2.00	489	489	489	100.0	4.0
Piano 1	6 - 7	P	-6615	43054 3	0.12	0.01	1.05	4343	4343	4343	100.0	10.5	28974	0.01	0.03	1.05	164	164	721	22.8	0.0
Piano 1	6 - 10	P	-5164	10743 9	0.01	0.02	2.10	830	830	1690	49.1	0.0	10056	0.12	0.05	2.10	528	528	528	100.0	3.5
Piano 1	6 - 10	P	-4951	10417 0	0.01	0.02	1.05	804	804	1642	49.0	0.0	9869	0.12	0.00	1.05	0	0	0	100.0	11.8
Piano 1	7 - 8	P	-1233 2	77865 0	0.12	0.01	1.05	9623	9623	9623	100.0	10.7	50518	0.01	0.03	1.05	427	427	1396	30.6	0.0
Piano 1	7 - 11	P	-1034 8	49890 2	0.01	0.01	2.10	4081	4081	6859	59.5	0.0	33150	0.12	0.03	2.10	1127	1127	1127	100.0	4.3
Piano 1	8 - 12	P	-4327	62435	0.01	0.02	2.80	544	544	1556	35.0	0.0	4289	0.12	0.08	2.80	340	340	340	100.0	1.6
Piano 1	8 - 12	P	-4196	62435	0.01	0.02	2.80	544	544	1536	35.4	0.0	4289	0.12	0.08	2.80	331	331	331	100.0	1.7
Piano 1	9 - 10	C	-4422	10316 6	0.80	0.02	1.00	1258	1269	1258	100.0	100.0	10747	0.01	0.06	1.00	55	55	449	12.2	0.0
Piano 1	9 - 10	C	-4541	10316 6	0.80	0.02	1.00	1274	1305	1274	100.0	100.0	10747	0.01	0.06	1.00	56	56	460	12.3	0.0
Piano 1	9 - 10	P	-3780	71305	0.12	0.03	2.80	1219	1237	1219	100.0	3.2	4601	0.01	0.09	2.80	24	24	290	8.3	0.0
Piano 1	9 - 10	P	-3241	48743	0.12	0.04	2.80	885	902	885	100.0	3.2	3787	0.01	0.09	2.80	21	21	249	8.6	0.0
Piano 1	10 - 11	P	-3615	58957	0.12	0.04	2.80	1073	1100	1073	100.0	3.2	4164	0.01	0.09	2.80	24	24	277	8.5	0.0
Piano 1	10 - 11	P	-3438	48821	0.12	0.04	2.80	931	937	931	100.0	3.1	3790	0.01	0.09	2.80	23	23	262	8.6	0.0
Piano 1	11 - 12	P	-2067 3	57581 0	0.12	0.02	1.40	11615	11647	11615	100.0	7.5	21923	0.01	0.07	1.40	185	185	1641	11.3	0.0

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

Imp.	Fili	Stato	N [daN]	k _L [daN/cm]	δ _L [cm]	δ _{L,0} [cm]	δ _{L,u} [cm]	V _L [daN]	V _{L,e} [daN]	V _{L,u} [daN]	%_δ _{L,0}	%_δ _{L,u}	k _t [daN/cm]	δ _t [cm]	δ _{t,0} [cm]	δ _{t,u} [cm]	V _t [daN]	V _{t,e} [daN]	V _{t,u} [daN]	%_δ _{t,0}	%_δ _{t,u}
Piano 1	1 - 2	P	-1247 2	32670 3	0.16	0.02	1.40	6790	6805	6790	100.0	9.7	13148	0.01	0.08	1.40	63	63	972	6.5	0.0
Piano 1	1 - 2	P	-4351	62355	0.16	0.04	2.80	1279	1327	1279	100.0	4.2	4286	0.01	0.10	2.80	22	22	323	6.9	0.0
Piano 1	1 - 5	P	-5491	11308 1	0.00	0.02	2.00	493	503	1769	27.9	0.0	11367	0.16	0.05	2.00	581	581	581	100.0	5.4
Piano 1	1 - 5	P	-5228	11308 1	0.00	0.02	2.00	493	500	1733	28.5	0.0	11367	0.15	0.05	2.00	558	558	558	100.0	5.4
Piano 1	1 - 5	P	-4698	10316 6	0.00	0.02	2.00	450	456	1555	28.9	0.0	10747	0.15	0.05	2.00	506	506	506	100.0	5.5
Piano 1	2 - 3	C	-5944	10620 0	0.80	0.02	1.00	1448	1455	1448	100.0	100.0	10937	0.01	0.07	1.00	61	61	566	10.8	0.0
Piano 1	2 - 3	C	-6193	10673 2	0.80	0.02	1.00	1476	1503	1476	100.0	100.0	10970	0.01	0.07	1.00	72	72	583	12.3	0.0
Piano 1	2 - 6	P	-9654	41858 9	0.01	0.01	2.10	3137	3137	6045	51.9	0.0	28248	0.16	0.04	2.10	1040	1040	1040	100.0	5.7
Piano 1	3 - 4	P	-4567	60517	0.16	0.04	1.40	1307	1354	1307	100.0	8.3	4220	0.01	0.11	1.40	29	29	335	8.7	0.0
Piano 1	3 - 4	P	-4850	62468	0.16	0.04	1.40	1349	1385	1349	100.0	8.3	4290	0.01	0.11	1.40	34	34	352	9.8	0.0

Relazione di calcolo - COMUNE D TERNI

Piano 1	3 - 7	P	-1173 6	51399 9	0.01	0.01	2.10	4780	4780	7318	65.3	0.0	34077	0.16	0.04	2.10	1266	1266	1266	100.0	5.7
Piano 1	4 - 8	P	-1481 4	34342 3	0.01	0.03	1.92	3916	3916	9299	42.1	0.0	7388	0.15	0.00	1.92	0	0	0	100.0	8.0
Piano 1	5 - 6	P	-2072 3	65260 8	0.15	0.02	1.05	10453	10501	10453	100.0	13.3	42652	0.01	0.05	1.05	224	224	2116	10.6	0.0
Piano 1	5 - 6	P	-1242 4	35004 2	0.15	0.02	1.05	6060	6086	6060	100.0	13.2	24115	0.01	0.05	1.05	167	167	1266	13.2	0.0
Piano 1	5 - 9	P	-4536	10316 6	0.00	0.01	2.00	450	456	1533	29.4	0.0	10747	0.15	0.05	2.00	491	491	491	100.0	5.5
Piano 1	5 - 9	P	-4538	11308 1	0.00	0.01	2.00	493	497	1635	30.2	0.0	11367	0.15	0.04	2.00	495	495	495	100.0	5.6
Piano 1	5 - 9	P	-4122	10646 4	0.00	0.01	2.00	464	468	1491	31.1	0.0	10953	0.15	0.04	2.00	454	454	454	100.0	5.7
Piano 1	6 - 7	P	-6639	43054 3	0.15	0.01	1.05	4334	4334	4334	100.0	13.4	28974	0.01	0.03	1.05	168	168	723	23.3	0.0
Piano 1	6 - 10	P	-5018	10743 9	0.01	0.02	2.10	805	805	1670	48.2	0.0	10056	0.15	0.05	2.10	516	516	516	100.0	5.0
Piano 1	6 - 10	P	-4599	10417 0	0.01	0.02	2.10	781	781	1594	49.0	0.0	9869	0.15	0.05	2.10	478	478	478	100.0	5.1
Piano 1	7 - 8	P	-1240 4	77865 0	0.15	0.01	1.05	9629	9629	9629	100.0	13.6	50518	0.01	0.03	1.05	522	522	1401	37.3	0.0
Piano 1	7 - 11	P	-9897	49890 2	0.01	0.01	2.10	4639	4639	6752	68.7	0.0	33150	0.15	0.03	2.10	1085	1085	1085	100.0	5.8
Piano 1	8 - 12	P	-4316	62435	0.01	0.02	1.40	712	712	1554	45.8	0.0	4289	0.15	0.00	1.40	0	0	0	100.0	11.0
Piano 1	8 - 12	P	-3950	62435	0.01	0.02	2.80	712	712	1500	47.4	0.0	4289	0.15	0.07	2.80	314	314	314	100.0	2.9
Piano 1	9 - 10	C	-4000	10316 6	0.80	0.02	1.00	1211	1216	1211	100.0	100.0	10747	0.00	0.05	1.00	36	36	419	8.6	0.0
Piano 1	9 - 10	C	-4123	10316 6	0.80	0.02	1.00	1228	1251	1228	100.0	100.0	10747	0.01	0.05	1.00	42	42	430	9.7	0.0
Piano 1	9 - 10	P	-3445	71305	0.15	0.03	2.80	1131	1157	1131	100.0	4.4	4601	0.01	0.08	2.80	20	20	269	7.4	0.0
Piano 1	9 - 10	P	-2970	48743	0.15	0.03	2.80	825	847	825	100.0	4.3	3787	0.01	0.08	2.80	20	20	232	8.7	0.0
Piano 1	10 - 11	P	-3320	58957	0.15	0.03	2.80	1002	1033	1002	100.0	4.3	4164	0.01	0.09	2.80	23	23	258	9.0	0.0
Piano 1	10 - 11	P	-3174	48821	0.15	0.04	2.80	874	880	874	100.0	4.2	3790	0.01	0.09	2.80	25	25	246	10.3	0.0
Piano 1	11 - 12	P	-1917 9	57581 0	0.15	0.02	1.40	11323	11344	11323	100.0	9.6	21923	0.01	0.07	1.40	227	227	1551	14.6	0.0

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

Imp.	Fili	Stato	N [daN]	k _t [daN/cm]	δ _t [cm]	δ _{t,0} [cm]	δ _{t,u} [cm]	V _t [daN]	V _{t,e} [daN]	V _{t,u} [daN]	% δ _{t,0}	% δ _{t,u}	k _t [daN/cm]	δ _t [cm]	δ _{t,0} [cm]	δ _{t,u} [cm]	V _t [daN]	V _{t,e} [daN]	V _{t,u} [daN]	% δ _{t,0}	% δ _{t,u}
Piano 1	1 - 2	P	-1022 8	32670 3	0.15	0.02	1.40	5884	5948	5884	100.0	9.1	13148	0.01	0.07	1.40	60	60	825	7.2	0.0
Piano 1	1 - 2	P	-3993	62355	0.15	0.04	2.80	1196	1210	1196	100.0	4.0	4286	0.01	0.10	2.80	22	22	302	7.4	0.0
Piano 1	1 - 5	P	-4369	11308 1	0.00	0.01	2.00	539	542	1613	33.4	0.0	11367	0.15	0.04	2.00	481	481	481	100.0	5.4
Piano 1	1 - 5	P	-4258	11308 1	0.00	0.01	2.00	539	542	1596	33.8	0.0	11367	0.15	0.04	2.00	471	471	471	100.0	5.4
Piano 1	1 - 5	P	-3922	10316 6	0.00	0.01	2.00	492	495	1447	34.0	0.0	10747	0.15	0.04	2.00	435	435	435	100.0	5.4
Piano 1	2 - 3	C	-5564	10620 0	0.80	0.02	1.00	1411	1451	1411	100.0	100.0	10937	0.01	0.07	1.00	61	61	543	11.2	0.0
Piano 1	2 - 3	C	-6115	10673 2	0.80	0.02	1.00	1469	1499	1469	100.0	100.0	10970	0.01	0.07	1.00	70	70	579	12.1	0.0
Piano 1	2 - 6	P	-9142	41858 9	0.01	0.01	2.10	3122	3122	5927	52.7	0.0	28248	0.15	0.04	2.10	993	993	993	100.0	5.4
Piano 1	3 - 4	P	-4586	60517	0.15	0.04	1.40	1309	1357	1309	100.0	7.7	4220	0.01	0.11	1.40	28	28	336	8.4	0.0
Piano 1	3 - 4	P	-5141	62468	0.15	0.04	1.40	1421	1459	1421	100.0	7.8	4290	0.01	0.11	1.40	34	34	372	9.2	0.0
Piano 1	3 - 7	P	-1198 7	51399 9	0.01	0.01	2.10	4632	4632	7376	62.8	0.0	34077	0.15	0.04	2.10	1289	1289	1289	100.0	5.3
Piano 1	4 - 8	P	-1632 9	34342 3	0.01	0.03	1.92	3715	3715	9657	38.5	0.0	7388	0.15	0.00	1.92	0	0	0	100.0	7.6
Piano 1	5 - 6	P	-1840 6	65260 8	0.15	0.02	1.05	10073	10147	10073	100.0	12.6	42652	0.01	0.05	1.05	236	236	1958	12.1	0.0
Piano 1	5 - 6	P	-1204 2	35004 2	0.15	0.02	1.05	5938	5979	5938	100.0	12.4	24115	0.01	0.05	1.05	165	165	1236	13.4	0.0
Piano 1	5 - 9	P	-3854	10316 6	0.00	0.01	2.00	492	492	1437	34.2	0.0	10747	0.15	0.04	2.00	428	428	428	100.0	5.4
Piano 1	5 - 9	P	-3967	11308 1	0.00	0.01	2.00	539	539	1551	34.8	0.0	11367	0.14	0.04	2.00	442	442	442	100.0	5.4
Piano 1	5 - 9	P	-3716	10646 4	0.00	0.01	2.00	508	508	1432	35.4	0.0	10953	0.14	0.04	2.00	416	416	416	100.0	5.4
Piano 1	6 - 7	P	-6759	43054 3	0.15	0.01	1.05	4421	4421	4421	100.0	12.7	28974	0.01	0.03	1.05	170	170	733	23.1	0.0
Piano 1	6 - 10	P	-5121	10743 9	0.01	0.02	2.10	801	801	1684	47.6	0.0	10056	0.15	0.05	2.10	525	525	525	100.0	4.5
Piano 1	6 - 10	P	-4889	10417 0	0.01	0.02	2.10	777	777	1633	47.6	0.0	9869	0.14	0.05	2.10	503	503	503	100.0	4.6
Piano 1	7 - 8	P	-1369 8	77865 0	0.15	0.01	1.05	9863	9863	9863	100.0	12.8	50518	0.01	0.03	1.05	501	501	1487	33.7	0.0
Piano 1	7 - 11	P	-1104 8	49890 2	0.01	0.01	2.10	4496	4496	7024	64.0	0.0	33150	0.14	0.04	2.10	1193	1193	1193	100.0	5.3
Piano 1	8 - 12	P	-4970	62435	0.01	0.03	1.40	675	675	1646	41.0	0.0	4289	0.15	0.00	1.40	0	0	0	100.0	10.4

Relazione di calcolo - COMUNE D TERNI

Piano 1	8 - 12	P	-4816	62435	0.01	0.03	1.40	675	675	1625	41.6	0.0	4289	0.14	0.00	1.40	0	0	0	100.0	10.3
Piano 1	9 - 10	C	-3698	10316	0.80	0.02	1.00	1175	1183	1175	100.0	100.0	10747	0.00	0.05	1.00	39	39	395	9.9	0.0
Piano 1	9 - 10	C	-3984	10316	0.80	0.02	1.00	1211	1216	1211	100.0	100.0	10747	0.01	0.05	1.00	44	44	419	10.5	0.0
Piano 1	9 - 10	P	-3468	71305	0.14	0.03	2.80	1136	1166	1136	100.0	4.1	4601	0.01	0.08	2.80	20	20	271	7.6	0.0
Piano 1	9 - 10	P	-3164	48743	0.14	0.04	2.80	869	878	869	100.0	3.9	3787	0.01	0.09	2.80	20	20	244	8.3	0.0
Piano 1	10 - 11	P	-3604	58957	0.14	0.04	2.80	1070	1071	1070	100.0	3.9	4164	0.01	0.09	2.80	23	23	276	8.4	0.0
Piano 1	10 - 11	P	-3633	48821	0.14	0.04	2.80	974	1017	974	100.0	3.8	3790	0.01	0.10	2.80	25	25	274	9.0	0.0
Piano 1	11 - 12	P	-2290	57581	0.14	0.02	1.40	12051	12132	12051	100.0	8.9	21923	0.01	0.08	1.40	217	217	1777	12.2	0.0

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

Imp.	Fili	Stato	N [daN]	k _L [daN/cm]	δ _L [cm]	δ _{L,0} [cm]	δ _{L,u} [cm]	V _L [daN]	V _{L,e} [daN]	V _{L,u} [daN]	% δ _{L,0}	% δ _{L,u}	k _t [daN/cm]	δ _t [cm]	δ _{t,0} [cm]	δ _{t,u} [cm]	V _t [daN]	V _{t,e} [daN]	V _{t,u} [daN]	% δ _{t,0}	% δ _{t,u}
Piano 1	1 - 2	P	-1119	32670	0.16	0.02	1.40	6565	6661	6565	100.0	9.9	13148	0.01	0.07	1.40	80	80	896	8.9	0.0
Piano 1	1 - 2	P	-4321	62355	0.16	0.04	2.80	1273	1334	1273	100.0	4.2	4286	0.01	0.10	2.80	23	23	321	7.2	0.0
Piano 1	1 - 5	P	-4748	11308	0.01	0.01	2.00	667	681	1667	40.0	0.0	11367	0.16	0.05	2.00	516	516	516	100.0	5.8
Piano 1	1 - 5	P	-4468	11308	0.01	0.01	2.00	667	681	1626	41.0	0.0	11367	0.16	0.04	2.00	490	490	490	100.0	5.9
Piano 1	1 - 5	P	-3965	10316	0.01	0.01	2.00	609	619	1454	41.9	0.0	10747	0.16	0.04	2.00	439	439	439	100.0	6.0
Piano 1	2 - 3	C	-6010	10620	0.80	0.02	1.00	1508	1529	1508	100.0	100.0	10937	0.01	0.07	1.00	66	66	581	11.3	0.0
Piano 1	2 - 3	C	-6573	10673	0.80	0.02	1.00	1639	1660	1639	100.0	100.0	10970	0.01	0.07	1.00	78	78	633	12.3	0.0
Piano 1	2 - 6	P	-9655	41858	0.01	0.01	2.10	3191	3191	6046	52.8	0.0	28248	0.16	0.04	2.10	1041	1041	1041	100.0	5.9
Piano 1	3 - 4	P	-4922	60517	0.16	0.04	1.40	1438	1453	1438	100.0	8.9	4220	0.01	0.11	1.40	30	30	364	8.2	0.0
Piano 1	3 - 4	P	-5492	62468	0.16	0.03	1.40	1587	1615	1587	100.0	9.1	4290	0.01	0.11	1.40	36	36	404	9.0	0.0
Piano 1	3 - 7	P	-1255	51399	0.01	0.01	2.10	4428	4428	7507	59.0	0.0	34077	0.16	0.04	2.10	1342	1342	1342	100.0	5.8
Piano 1	4 - 8	P	-1694	34342	0.01	0.03	1.92	3355	3355	9800	34.2	0.0	7388	0.16	0.00	1.92	0	0	0	100.0	8.2
Piano 1	5 - 6	P	-1839	65260	0.16	0.02	1.05	10066	10127	10066	100.0	13.8	42652	0.01	0.05	1.05	273	273	1955	13.9	0.0
Piano 1	5 - 6	P	-1206	35004	0.16	0.02	1.05	5962	5967	5962	100.0	13.7	24115	0.01	0.05	1.05	174	174	1239	14.0	0.0
Piano 1	5 - 9	P	-3793	10316	0.01	0.01	2.00	609	616	1428	42.6	0.0	10747	0.16	0.04	2.00	422	422	422	100.0	6.1
Piano 1	5 - 9	P	-3737	11308	0.01	0.01	2.00	667	671	1516	44.0	0.0	11367	0.16	0.04	2.00	420	420	420	100.0	6.2
Piano 1	5 - 9	P	-3335	10646	0.01	0.01	2.00	628	628	1376	45.7	0.0	10953	0.16	0.03	2.00	379	379	379	100.0	6.4
Piano 1	6 - 7	P	-6784	43054	0.16	0.01	1.05	4461	4461	4461	100.0	13.9	28974	0.01	0.03	1.05	171	171	736	23.3	0.0
Piano 1	6 - 10	P	-4975	10743	0.01	0.02	1.05	819	819	1664	49.2	0.0	10056	0.16	0.00	1.05	0	0	0	100.0	15.1
Piano 1	6 - 10	P	-4538	10417	0.01	0.02	2.10	794	794	1585	50.1	0.0	9869	0.16	0.05	2.10	473	473	473	100.0	5.4
Piano 1	7 - 8	P	-1378	77865	0.16	0.01	1.05	9879	9879	9879	100.0	14.1	50518	0.01	0.03	1.05	464	464	1493	31.1	0.0
Piano 1	7 - 11	P	-1060	49890	0.01	0.01	2.10	4298	4298	6919	62.1	0.0	33150	0.16	0.03	2.10	1151	1151	1151	100.0	6.0
Piano 1	8 - 12	P	-4963	62435	0.01	0.03	1.40	610	610	1645	37.1	0.0	4289	0.16	0.00	1.40	0	0	0	100.0	11.3
Piano 1	8 - 12	P	-4575	62435	0.01	0.03	2.80	610	610	1591	38.3	0.0	4289	0.16	0.08	2.80	357	357	357	100.0	2.8
Piano 1	9 - 10	C	-3273	10316	0.80	0.02	1.00	1128	1140	1128	100.0	100.0	10747	0.01	0.05	1.00	47	47	364	13.0	0.0
Piano 1	9 - 10	C	-3564	10316	0.80	0.02	1.00	1165	1166	1165	100.0	100.0	10747	0.01	0.05	1.00	50	50	388	13.0	0.0
Piano 1	9 - 10	P	-3132	71305	0.16	0.03	2.80	1048	1049	1048	100.0	4.7	4601	0.01	0.08	2.80	22	22	249	9.0	0.0
Piano 1	9 - 10	P	-2894	48743	0.16	0.03	2.80	808	816	808	100.0	4.6	3787	0.01	0.08	2.80	21	21	227	9.2	0.0
Piano 1	10 - 11	P	-3309	58957	0.16	0.03	2.80	999	1027	999	100.0	4.6	4164	0.01	0.09	2.80	23	23	258	9.1	0.0
Piano 1	10 - 11	P	-3372	48821	0.16	0.04	2.80	917	947	917	100.0	4.4	3790	0.01	0.09	2.80	24	24	258	9.2	0.0
Piano 1	11 - 12	P	-2143	57581	0.16	0.02	1.40	11769	11862	11769	100.0	10.1	21923	0.01	0.08	1.40	202	202	1689	11.9	0.0

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

Imp.	Fili	Stato	N [daN]	k _L [daN/cm]	δ _L [cm]	δ _{L,0} [cm]	δ _{L,u} [cm]	V _L [daN]	V _{L,e} [daN]	V _{L,u} [daN]	% δ _{L,0}	% δ _{L,u}	k _t [daN/cm]	δ _t [cm]	δ _{t,0} [cm]	δ _{t,u} [cm]	V _t [daN]	V _{t,e} [daN]	V _{t,u} [daN]	% δ _{t,0}	% δ _{t,u}
Piano 1	1 - 2	P	-1023	32670	0.15	0.02	1.40	5817	5846	5817	100.0	9.0	13148	0.00	0.08	1.40	51	51	823	6.1	0.0
Piano 1	1 - 2	P	-3994	62355	0.15	0.04	2.80	1197	1217	1197	100.0	3.9	4286	0.01	0.10	2.80	22	22	302	7.2	0.0

Piano 1	1 - 5	P	-4371	11308 1	0.00	0.01	2.00	442	451	1613	27.4	0.0	11367	0.15	0.04	2.00	482	482	482	100.0	5.3
Piano 1	1 - 5	P	-4259	11308 1	0.00	0.01	2.00	442	451	1596	27.7	0.0	11367	0.15	0.04	2.00	471	471	471	100.0	5.3
Piano 1	1 - 5	P	-3923	10316 6	0.00	0.01	2.00	404	411	1448	27.9	0.0	10747	0.14	0.04	2.00	435	435	435	100.0	5.3
Piano 1	2 - 3	C	-5566	10620 0	0.80	0.02	1.00	1411	1418	1411	100.0	100.0	10937	0.01	0.07	1.00	60	60	544	11.1	0.0
Piano 1	2 - 3	C	-6116	10673 2	0.80	0.02	1.00	1470	1506	1470	100.0	100.0	10970	0.01	0.07	1.00	72	72	579	12.4	0.0
Piano 1	2 - 6	P	-9144	41858 9	0.01	0.01	2.10	3075	3075	5927	51.9	0.0	28248	0.15	0.04	2.10	993	993	993	100.0	5.4
Piano 1	3 - 4	P	-4586	60517	0.15	0.04	1.40	1309	1330	1309	100.0	7.6	4220	0.01	0.11	1.40	29	29	336	8.7	0.0
Piano 1	3 - 4	P	-5141	62468	0.15	0.04	1.40	1401	1431	1401	100.0	7.7	4290	0.01	0.12	1.40	36	36	370	9.7	0.0
Piano 1	3 - 7	P	-1198 8	51399 9	0.01	0.01	2.10	4794	4794	7377	65.0	0.0	34077	0.15	0.04	2.10	1289	1289	1289	100.0	5.2
Piano 1	4 - 8	P	-1632 8	34342 3	0.01	0.03	1.92	3995	3995	9657	41.4	0.0	7388	0.15	0.00	1.92	0	0	0	100.0	7.6
Piano 1	5 - 6	P	-1840 9	65260 8	0.14	0.02	1.05	10074	10134	10074	100.0	12.5	42652	0.00	0.05	1.05	209	209	1958	10.7	0.0
Piano 1	5 - 6	P	-1204 2	35004 2	0.14	0.02	1.05	5934	5969	5934	100.0	12.3	24115	0.01	0.05	1.05	160	160	1236	12.9	0.0
Piano 1	5 - 9	P	-3854	10316 6	0.00	0.01	2.00	404	411	1437	28.1	0.0	10747	0.14	0.04	2.00	428	428	428	100.0	5.3
Piano 1	5 - 9	P	-3967	11308 1	0.00	0.01	2.00	442	451	1550	28.5	0.0	11367	0.14	0.04	2.00	442	442	442	100.0	5.3
Piano 1	5 - 9	P	-3716	10646 4	0.00	0.01	2.00	416	422	1433	29.1	0.0	10953	0.14	0.04	2.00	416	416	416	100.0	5.3
Piano 1	6 - 7	P	-6759	43054 3	0.14	0.01	1.05	4415	4415	4415	100.0	12.5	28974	0.01	0.03	1.05	170	170	733	23.2	0.0
Piano 1	6 - 10	P	-5121	10743 9	0.01	0.02	2.10	789	789	1684	46.9	0.0	10056	0.14	0.05	2.10	524	524	524	100.0	4.5
Piano 1	6 - 10	P	-4888	10417 0	0.01	0.02	2.10	765	765	1633	46.9	0.0	9869	0.14	0.05	2.10	503	503	503	100.0	4.5
Piano 1	7 - 8	P	-1369 7	77865 0	0.14	0.01	1.05	9862	9862	9862	100.0	12.7	50518	0.01	0.03	1.05	529	529	1487	35.6	0.0
Piano 1	7 - 11	P	-1104 5	49890 2	0.01	0.01	2.10	4653	4653	7024	66.2	0.0	33150	0.14	0.04	2.10	1193	1193	1193	100.0	5.2
Piano 1	8 - 12	P	-4970	62435	0.01	0.03	2.80	726	726	1646	44.1	0.0	4289	0.14	0.09	2.80	382	382	382	100.0	2.0
Piano 1	8 - 12	P	-4814	62435	0.01	0.03	1.40	726	726	1625	44.7	0.0	4289	0.14	0.00	1.40	0	0	0	100.0	10.2
Piano 1	9 - 10	C	-3698	10316 6	0.80	0.02	1.00	1175	1181	1175	100.0	100.0	10747	0.00	0.05	1.00	33	33	395	8.3	0.0
Piano 1	9 - 10	C	-3983	10316 6	0.80	0.02	1.00	1211	1215	1211	100.0	100.0	10747	0.00	0.05	1.00	39	39	419	9.3	0.0
Piano 1	9 - 10	P	-3467	71305	0.14	0.03	2.80	1136	1144	1136	100.0	4.0	4601	0.01	0.08	2.80	19	19	271	7.0	0.0
Piano 1	9 - 10	P	-3163	48743	0.14	0.04	2.80	868	893	868	100.0	3.9	3787	0.01	0.09	2.80	20	20	244	8.1	0.0
Piano 1	10 - 11	P	-3603	58957	0.14	0.04	2.80	1070	1090	1070	100.0	3.9	4164	0.01	0.09	2.80	23	23	276	8.3	0.0
Piano 1	10 - 11	P	-3632	48821	0.14	0.04	2.80	974	975	974	100.0	3.7	3790	0.01	0.10	2.80	25	25	273	9.2	0.0
Piano 1	11 - 12	P	-2289 8	57581 0	0.14	0.02	1.40	12051	12136	12051	100.0	8.8	21923	0.01	0.08	1.40	230	230	1777	12.9	0.0

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

Imp.	Fili	Stato	N [daN]	k _L [daN/cm]	δ _L [cm]	δ _{L,0} [cm]	δ _{L,u} [cm]	V _L [daN]	V _{L,e} [daN]	V _{L,u} [daN]	% δ _{L,0}	% δ _{L,u}	k _t [daN/cm]	δ _t [cm]	δ _{t,0} [cm]	δ _{t,u} [cm]	V _t [daN]	V _{t,e} [daN]	V _{t,u} [daN]	% δ _{t,0}	% δ _{t,u}
Piano 1	1 - 2	P	-1119 4	32670 3	0.15	0.02	1.40	6503	6521	6503	100.0	9.0	13148	0.01	0.07	1.40	87	87	894	9.8	0.0
Piano 1	1 - 2	P	-4320	62355	0.15	0.04	2.80	1273	1336	1273	100.0	3.8	4286	0.01	0.10	2.80	23	23	321	7.3	0.0
Piano 1	1 - 5	P	-4747	11308 1	0.01	0.01	2.00	766	770	1667	46.0	0.0	11367	0.15	0.05	2.00	516	516	516	100.0	5.1
Piano 1	1 - 5	P	-4469	11308 1	0.01	0.01	2.00	766	770	1626	47.1	0.0	11367	0.15	0.04	2.00	490	490	490	100.0	5.2
Piano 1	1 - 5	P	-3965	10316 6	0.01	0.01	2.00	699	700	1454	48.1	0.0	10747	0.15	0.04	2.00	439	439	439	100.0	5.4
Piano 1	2 - 3	C	-6009	10620 0	0.80	0.02	1.00	1486	1490	1486	100.0	100.0	10937	0.01	0.07	1.00	64	64	577	11.1	0.0
Piano 1	2 - 3	C	-6572	10673 2	0.80	0.02	1.00	1619	1636	1619	100.0	100.0	10970	0.01	0.07	1.00	73	73	629	11.6	0.0
Piano 1	2 - 6	P	-9654	41858 9	0.01	0.01	2.10	3209	3209	6046	53.1	0.0	28248	0.15	0.04	2.10	1041	1041	1041	100.0	5.3
Piano 1	3 - 4	P	-4921	60517	0.15	0.04	1.40	1418	1477	1418	100.0	7.9	4220	0.01	0.11	1.40	28	28	362	7.6	0.0
Piano 1	3 - 4	P	-5490	62468	0.15	0.03	1.40	1569	1578	1569	100.0	8.1	4290	0.01	0.11	1.40	32	32	402	8.0	0.0
Piano 1	3 - 7	P	-1255 4	51399 9	0.01	0.01	2.10	4204	4204	7506	56.0	0.0	34077	0.15	0.04	2.10	1342	1342	1342	100.0	5.2
Piano 1	4 - 8	P	-1694 4	34342 3	0.01	0.03	3.85	3014	3014	9799	30.8	0.0	7388	0.15	0.13	3.85	983	983	983	100.0	0.3
Piano 1	5 - 6	P	-1839 8	65260 8	0.15	0.02	1.05	10067	10135	10067	100.0	12.6	42652	0.01	0.05	1.05	300	300	1955	15.3	0.0
Piano 1	5 - 6	P	-1206 9	35004 2	0.15	0.02	1.05	5958	5970	5958	100.0	12.4	24115	0.01	0.05	1.05	178	178	1239	14.4	0.0
Piano 1	5 - 9	P	-3793	10316 6	0.01	0.01	2.00	699	699	1429	48.9	0.0	10747	0.15	0.04	2.00	423	423	423	100.0	5.4

Piano 1	5 - 9	P	-3738	11308 1	0.01	0.01	2.00	766	766	1516	50.5	0.0	11367	0.15	0.04	2.00	421	421	421	100.0	5.6
Piano 1	5 - 9	P	-3336	10646 4	0.01	0.01	2.00	722	722	1376	52.4	0.0	10953	0.15	0.03	2.00	380	380	380	100.0	5.7
Piano 1	6 - 7	P	-6784	43054 3	0.15	0.01	1.05	4454	4454	4454	100.0	12.7	28974	0.01	0.03	1.05	168	168	735	22.9	0.0
Piano 1	6 - 10	P	-4976	10743 9	0.01	0.02	1.05	824	824	1664	49.5	0.0	10056	0.15	0.00	1.05	0	0	0	100.0	13.9
Piano 1	6 - 10	P	-4539	10417 0	0.01	0.02	2.10	799	799	1585	50.4	0.0	9869	0.15	0.05	2.10	473	473	473	100.0	4.8
Piano 1	7 - 8	P	-1377 8	77865 0	0.15	0.01	1.05	9878	9878	9878	100.0	12.8	50518	0.01	0.03	1.05	428	428	1493	28.7	0.0
Piano 1	7 - 11	P	-1060 3	49890 2	0.01	0.01	2.10	4081	4081	6919	59.0	0.0	33150	0.15	0.03	2.10	1151	1151	1151	100.0	5.4
Piano 1	8 - 12	P	-4963	62435	0.01	0.03	1.40	548	548	1645	33.3	0.0	4289	0.15	0.00	1.40	0	0	0	100.0	10.4
Piano 1	8 - 12	P	-4575	62435	0.01	0.03	1.40	548	548	1591	34.4	0.0	4289	0.15	0.00	1.40	0	0	0	100.0	10.4
Piano 1	9 - 10	C	-3274	10316 6	0.80	0.02	1.00	1128	1133	1128	100.0	100.0	10747	0.01	0.05	1.00	54	54	364	14.8	0.0
Piano 1	9 - 10	C	-3565	10316 6	0.80	0.02	1.00	1165	1171	1165	100.0	100.0	10747	0.01	0.05	1.00	55	55	388	14.3	0.0
Piano 1	9 - 10	P	-3133	71305	0.15	0.03	2.80	1048	1074	1048	100.0	4.2	4601	0.01	0.08	2.80	24	24	249	9.5	0.0
Piano 1	9 - 10	P	-2894	48743	0.15	0.03	2.80	808	810	808	100.0	4.1	3787	0.01	0.08	2.80	21	21	227	9.3	0.0
Piano 1	10 - 11	P	-3310	58957	0.15	0.03	2.80	1000	1020	1000	100.0	4.1	4164	0.01	0.09	2.80	23	23	258	9.1	0.0
Piano 1	10 - 11	P	-3372	48821	0.15	0.04	2.80	917	942	917	100.0	3.9	3790	0.01	0.09	2.80	23	23	258	8.7	0.0
Piano 1	11 - 12	P	-2143 4	57581 0	0.15	0.02	1.40	11769	11785	11769	100.0	9.1	21923	0.01	0.08	1.40	186	186	1689	11.0	0.0

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

Imp.	Fili	Stato	N [daN]	k _L [daN/cm]	δ _L [cm]	δ _{L,0} [cm]	δ _{L,u} [cm]	V _L [daN]	V _{L,e} [daN]	V _{L,u} [daN]	% δ _{L,0}	% δ _{L,u}	k _t [daN/cm]	δ _t [cm]	δ _{t,0} [cm]	δ _{t,u} [cm]	V _t [daN]	V _{t,e} [daN]	V _{t,u} [daN]	% δ _{t,0}	% δ _{t,u}
Piano 1	1 - 2	P	-1149 2	32670 3	0.12	0.02	1.40	6705	6788	6705	100.0	7.2	13148	0.01	0.07	1.40	84	84	918	9.1	0.0
Piano 1	1 - 2	P	-4021	62355	0.12	0.04	2.80	1203	1246	1203	100.0	3.0	4286	0.01	0.10	2.80	23	23	304	7.7	0.0
Piano 1	1 - 5	P	-5106	11308 1	0.01	0.02	2.00	692	697	1717	40.3	0.0	11367	0.12	0.05	2.00	548	548	548	100.0	3.7
Piano 1	1 - 5	P	-5012	11308 1	0.01	0.02	2.00	692	697	1703	40.6	0.0	11367	0.12	0.05	2.00	539	539	539	100.0	3.8
Piano 1	1 - 5	P	-4650	10316 6	0.01	0.02	2.00	631	636	1549	40.7	0.0	10747	0.12	0.05	2.00	502	502	502	100.0	3.8
Piano 1	2 - 3	C	-5496	10620 0	0.80	0.02	1.00	1404	1421	1404	100.0	100.0	10937	0.01	0.07	1.00	62	62	539	11.4	0.0
Piano 1	2 - 3	C	-5736	10673 2	0.80	0.02	1.00	1441	1454	1441	100.0	100.0	10970	0.01	0.07	1.00	68	68	558	12.1	0.0
Piano 1	2 - 6	P	-9139	41858 9	0.01	0.01	2.10	3202	3202	5925	54.0	0.0	28248	0.12	0.04	2.10	993	993	993	100.0	4.1
Piano 1	3 - 4	P	-4232	60517	0.12	0.04	2.80	1239	1275	1239	100.0	2.9	4220	0.01	0.10	2.80	26	26	316	8.4	0.0
Piano 1	3 - 4	P	-4502	62468	0.12	0.04	1.40	1311	1318	1311	100.0	5.8	4290	0.01	0.11	1.40	29	29	333	8.8	0.0
Piano 1	3 - 7	P	-1117 0	51399 9	0.01	0.01	2.10	4385	4385	7186	61.0	0.0	34077	0.12	0.04	2.10	1213	1213	1213	100.0	4.1
Piano 1	4 - 8	P	-1420 7	34342 3	0.01	0.03	3.85	3283	3283	9152	35.9	0.0	7388	0.12	0.11	3.85	840	840	840	100.0	0.2
Piano 1	5 - 6	P	-2071 7	65260 8	0.12	0.02	1.05	10455	10474	10455	100.0	10.2	42652	0.01	0.05	1.05	280	280	2117	13.2	0.0
Piano 1	5 - 6	P	-1239 5	35004 2	0.12	0.02	1.05	6071	6091	6071	100.0	10.1	24115	0.01	0.05	1.05	178	178	1265	14.1	0.0
Piano 1	5 - 9	P	-4592	10316 6	0.01	0.01	2.00	631	636	1541	41.0	0.0	10747	0.12	0.05	2.00	496	496	496	100.0	3.9
Piano 1	5 - 9	P	-4764	11308 1	0.01	0.01	2.00	692	694	1667	41.5	0.0	11367	0.12	0.05	2.00	516	516	516	100.0	3.9
Piano 1	5 - 9	P	-4501	10646 4	0.01	0.01	2.00	651	653	1545	42.2	0.0	10953	0.12	0.04	2.00	489	489	489	100.0	4.0
Piano 1	6 - 7	P	-6615	43054 3	0.12	0.01	1.05	4349	4349	4349	100.0	10.3	28974	0.01	0.03	1.05	166	166	721	23.0	0.0
Piano 1	6 - 10	P	-5164	10743 9	0.01	0.02	2.10	822	822	1690	48.6	0.0	10056	0.12	0.05	2.10	528	528	528	100.0	3.4
Piano 1	6 - 10	P	-4951	10417 0	0.01	0.02	2.10	797	797	1642	48.5	0.0	9869	0.12	0.05	2.10	508	508	508	100.0	3.4
Piano 1	7 - 8	P	-1233 2	77865 0	0.12	0.01	1.05	9623	9623	9623	100.0	10.5	50518	0.01	0.03	1.05	457	457	1396	32.7	0.0
Piano 1	7 - 11	P	-1034 8	49890 2	0.01	0.01	2.10	4257	4257	6859	62.1	0.0	33150	0.12	0.03	2.10	1127	1127	1127	100.0	4.3
Piano 1	8 - 12	P	-4327	62435	0.01	0.02	2.80	597	597	1556	38.4	0.0	4289	0.12	0.08	2.80	340	340	340	100.0	1.6
Piano 1	8 - 12	P	-4196	62435	0.01	0.02	2.80	597	597	1537	38.8	0.0	4289	0.12	0.08	2.80	331	331	331	100.0	1.7
Piano 1	9 - 10	C	-4422	10316 6	0.80	0.02	1.00	1257	1266	1257	100.0	100.0	10747	0.01	0.06	1.00	49	49	449	10.9	0.0
Piano 1	9 - 10	C	-4541	10316 6	0.80	0.02	1.00	1274	1289	1274	100.0	100.0	10747	0.01	0.06	1.00	52	52	459	11.3	0.0
Piano 1	9 - 10	P	-3780	71305	0.12	0.03	2.80	1219	1238	1219	100.0	3.2	4601	0.01	0.09	2.80	23	23	290	7.9	0.0
Piano 1	9 - 10	P	-3240	48743	0.12	0.04	2.80	885	903	885	100.0	3.1	3787	0.01	0.09	2.80	21	21	249	8.4	0.0
Piano 1	10 - 11	P	-3615	58957	0.12	0.04	2.80	1073	1101	1073	100.0	3.1	4164	0.01	0.09	2.80	23	23	277	8.5	0.0

Piano 1	10 - 11	P	-3438	48821	0.12	0.04	2.80	931	936	931	100.0	3.1	3790	0.01	0.09	2.80	23	23	262	8.9	0.0
Piano 1	11 - 12	P	-20673	575810	0.12	0.02	1.40	11615	11618	11615	100.0	7.4	21923	0.01	0.07	1.40	198	198	1641	12.1	0.0

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

Imp.	Fili	Stato	N [daN]	k _L [daN/cm]	δ _L [cm]	δ _{L,0} [cm]	δ _{L,u} [cm]	V _L [daN]	V _{L,e} [daN]	V _{L,u} [daN]	%_δ _{L,0}	%_δ _{L,u}	k _t [daN/cm]	δ _t [cm]	δ _{t,0} [cm]	δ _{t,u} [cm]	V _t [daN]	V _{t,e} [daN]	V _{t,u} [daN]	%_δ _{t,0}	%_δ _{t,u}
Piano 1	1 - 2	P	-12471	326703	0.15	0.02	1.40	6849	6880	6849	100.0	9.7	13148	0.01	0.08	1.40	73	73	975	7.5	0.0
Piano 1	1 - 2	P	-4351	62355	0.15	0.04	2.80	1279	1294	1279	100.0	4.1	4286	0.01	0.10	2.80	23	23	323	7.1	0.0
Piano 1	1 - 5	P	-5491	113081	0.01	0.02	2.00	587	592	1769	33.2	0.0	11367	0.15	0.05	2.00	581	581	581	100.0	5.3
Piano 1	1 - 5	P	-5227	113081	0.01	0.02	2.00	587	589	1733	33.9	0.0	11367	0.15	0.05	2.00	558	558	558	100.0	5.4
Piano 1	1 - 5	P	-4697	103166	0.01	0.02	2.00	536	537	1555	34.4	0.0	10747	0.15	0.05	2.00	506	506	506	100.0	5.5
Piano 1	2 - 3	C	-5944	106200	0.80	0.02	1.00	1448	1454	1448	100.0	100.0	10937	0.01	0.07	1.00	61	61	566	10.8	0.0
Piano 1	2 - 3	C	-6194	106732	0.80	0.02	1.00	1476	1502	1476	100.0	100.0	10970	0.01	0.07	1.00	70	70	583	11.9	0.0
Piano 1	2 - 6	P	-9654	418589	0.01	0.01	2.10	3168	3168	6045	52.4	0.0	28248	0.15	0.04	2.10	1041	1041	1041	100.0	5.7
Piano 1	3 - 4	P	-4568	60517	0.15	0.04	1.40	1307	1322	1307	100.0	8.3	4220	0.01	0.11	1.40	28	28	335	8.3	0.0
Piano 1	3 - 4	P	-4851	62468	0.15	0.04	1.40	1350	1353	1350	100.0	8.2	4290	0.01	0.11	1.40	32	32	352	9.1	0.0
Piano 1	3 - 7	P	-11737	513999	0.01	0.01	2.10	4594	4594	7319	62.8	0.0	34077	0.15	0.04	2.10	1266	1266	1266	100.0	5.7
Piano 1	4 - 8	P	-14817	343423	0.01	0.03	1.92	3617	3617	9300	38.9	0.0	7388	0.15	0.00	1.92	0	0	0	100.0	8.0
Piano 1	5 - 6	P	-20719	652608	0.15	0.02	1.05	10454	10536	10454	100.0	13.3	42652	0.01	0.05	1.05	250	250	2116	11.8	0.0
Piano 1	5 - 6	P	-12424	350042	0.15	0.02	1.05	6064	6109	6064	100.0	13.2	24115	0.01	0.05	1.05	172	172	1266	13.6	0.0
Piano 1	5 - 9	P	-4535	103166	0.01	0.01	2.00	536	537	1533	34.9	0.0	10747	0.15	0.05	2.00	491	491	491	100.0	5.5
Piano 1	5 - 9	P	-4537	113081	0.01	0.01	2.00	587	587	1634	35.9	0.0	11367	0.15	0.04	2.00	495	495	495	100.0	5.6
Piano 1	5 - 9	P	-4121	106464	0.01	0.01	2.00	553	553	1491	37.1	0.0	10953	0.15	0.04	2.00	454	454	454	100.0	5.7
Piano 1	6 - 7	P	-6639	430543	0.15	0.01	1.05	4340	4340	4340	100.0	13.4	28974	0.01	0.03	1.05	167	167	723	23.1	0.0
Piano 1	6 - 10	P	-5017	107439	0.01	0.02	2.10	813	813	1670	48.7	0.0	10056	0.15	0.05	2.10	516	516	516	100.0	5.0
Piano 1	6 - 10	P	-4599	104170	0.01	0.02	2.10	788	788	1594	49.5	0.0	9869	0.15	0.05	2.10	478	478	478	100.0	5.1
Piano 1	7 - 8	P	-12406	778650	0.15	0.01	1.05	9636	9636	9636	100.0	13.6	50518	0.01	0.03	1.05	492	492	1401	35.1	0.0
Piano 1	7 - 11	P	-9897	498902	0.01	0.01	2.10	4459	4459	6752	66.0	0.0	33150	0.15	0.03	2.10	1085	1085	1085	100.0	5.8
Piano 1	8 - 12	P	-4317	62435	0.01	0.02	1.40	658	658	1554	42.3	0.0	4289	0.15	0.00	1.40	0	0	0	100.0	10.9
Piano 1	8 - 12	P	-3950	62435	0.01	0.02	2.80	658	658	1501	43.8	0.0	4289	0.15	0.07	2.80	314	314	314	100.0	2.9
Piano 1	9 - 10	C	-3998	103166	0.80	0.02	1.00	1211	1220	1211	100.0	100.0	10747	0.01	0.05	1.00	42	42	419	10.1	0.0
Piano 1	9 - 10	C	-4122	103166	0.80	0.02	1.00	1228	1256	1228	100.0	100.0	10747	0.01	0.05	1.00	46	46	430	10.8	0.0
Piano 1	9 - 10	P	-3445	71305	0.15	0.03	2.80	1131	1151	1131	100.0	4.3	4601	0.01	0.08	2.80	21	21	269	7.9	0.0
Piano 1	9 - 10	P	-2969	48743	0.15	0.03	2.80	825	842	825	100.0	4.3	3787	0.01	0.08	2.80	21	21	232	8.9	0.0
Piano 1	10 - 11	P	-3319	58957	0.15	0.03	2.80	1002	1028	1002	100.0	4.3	4164	0.01	0.09	2.80	23	23	258	9.1	0.0
Piano 1	10 - 11	P	-3174	48821	0.15	0.04	2.80	874	874	874	100.0	4.2	3790	0.01	0.09	2.80	24	24	246	9.9	0.0
Piano 1	11 - 12	P	-19181	575810	0.15	0.02	1.40	11323	11387	11323	100.0	9.6	21923	0.01	0.07	1.40	213	213	1551	13.8	0.0

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

Imp.	Fili	Stato	N [daN]	k _L [daN/cm]	δ _L [cm]	δ _{L,0} [cm]	δ _{L,u} [cm]	V _L [daN]	V _{L,e} [daN]	V _{L,u} [daN]	%_δ _{L,0}	%_δ _{L,u}	k _t [daN/cm]	δ _t [cm]	δ _{t,0} [cm]	δ _{t,u} [cm]	V _t [daN]	V _{t,e} [daN]	V _{t,u} [daN]	%_δ _{t,0}	%_δ _{t,u}
Piano 1	1 - 2	P	-11492	326703	0.12	0.02	1.40	6644	6687	6644	100.0	7.4	13148	0.01	0.07	1.40	91	91	916	9.9	0.0
Piano 1	1 - 2	P	-4021	62355	0.12	0.04	2.80	1203	1223	1203	100.0	3.1	4286	0.01	0.10	2.80	24	24	304	7.8	0.0
Piano 1	1 - 5	P	-5106	113081	0.01	0.02	2.00	783	786	1717	45.6	0.0	11367	0.12	0.05	2.00	548	548	548	100.0	3.8
Piano 1	1 - 5	P	-5012	113081	0.01	0.02	2.00	783	786	1703	46.0	0.0	11367	0.12	0.05	2.00	539	539	539	100.0	3.9
Piano 1	1 - 5	P	-4650	103166	0.01	0.02	2.00	715	717	1549	46.1	0.0	10747	0.12	0.05	2.00	502	502	502	100.0	3.9
Piano 1	2 - 3	C	-5496	106200	0.80	0.02	1.00	1404	1420	1404	100.0	100.0	10937	0.01	0.07	1.00	62	62	539	11.5	0.0
Piano 1	2 - 3	C	-5735	106732	0.80	0.02	1.00	1432	1467	1432	100.0	100.0	10970	0.01	0.07	1.00	64	64	556	11.6	0.0
Piano 1	2 - 6	P	-9139	41858	0.01	0.01	2.10	3233	3233	5925	54.6	0.0	28248	0.12	0.04	2.10	993	993	993	100.0	4.2

Relazione di calcolo - COMUNE D TERNI

Piano 1	3 - 4	P	-4232	60517	0.12	0.04	2.80	1240	1253	1240	100.0	3.0	4220	0.01	0.10	2.80	25	25	316	8.0	0.0
Piano 1	3 - 4	P	-4502	62468	0.12	0.04	1.40	1308	1354	1308	100.0	6.0	4290	0.01	0.11	1.40	27	27	333	8.0	0.0
Piano 1	3 - 7	P	-1116	51399	0.01	0.01	2.10	4205	4205	7187	58.5	0.0	34077	0.12	0.04	2.10	1213	1213	1213	100.0	4.2
Piano 1	4 - 8	P	-1420	34342	0.01	0.03	3.85	2993	2993	9152	32.7	0.0	7388	0.12	0.11	3.85	840	840	840	100.0	0.2
Piano 1	5 - 6	P	-2071	65260	0.12	0.02	1.05	10454	10454	10454	100.0	10.4	42652	0.01	0.05	1.05	305	305	2116	14.4	0.0
Piano 1	5 - 6	P	-1239	35004	0.12	0.02	1.05	6067	6076	6067	100.0	10.2	24115	0.01	0.05	1.05	183	183	1265	14.4	0.0
Piano 1	5 - 9	P	-4592	10316	0.01	0.01	2.00	715	715	1541	46.4	0.0	10747	0.12	0.05	2.00	496	496	496	100.0	3.9
Piano 1	5 - 9	P	-4764	11308	0.01	0.01	2.00	783	783	1667	47.0	0.0	11367	0.12	0.05	2.00	516	516	516	100.0	4.0
Piano 1	5 - 9	P	-4501	10646	0.01	0.01	2.00	738	738	1545	47.7	0.0	10953	0.12	0.04	2.00	489	489	489	100.0	4.0
Piano 1	6 - 7	P	-6615	43054	0.12	0.01	1.05	4343	4343	4343	100.0	10.5	28974	0.01	0.03	1.05	164	164	721	22.8	0.0
Piano 1	6 - 10	P	-5164	10743	0.01	0.02	2.10	830	830	1690	49.1	0.0	10056	0.12	0.05	2.10	528	528	528	100.0	3.5
Piano 1	6 - 10	P	-4951	10417	0.01	0.02	1.05	804	804	1642	49.0	0.0	9869	0.12	0.00	1.05	0	0	0	100.0	11.8
Piano 1	7 - 8	P	-1233	77865	0.12	0.01	1.05	9623	9623	9623	100.0	10.7	50518	0.01	0.03	1.05	427	427	1396	30.6	0.0
Piano 1	7 - 11	P	-1034	49890	0.01	0.01	2.10	4081	4081	6859	59.5	0.0	33150	0.12	0.03	2.10	1127	1127	1127	100.0	4.3
Piano 1	8 - 12	P	-4327	62435	0.01	0.02	2.80	544	544	1556	35.0	0.0	4289	0.12	0.08	2.80	340	340	340	100.0	1.6
Piano 1	8 - 12	P	-4196	62435	0.01	0.02	2.80	544	544	1536	35.4	0.0	4289	0.12	0.08	2.80	331	331	331	100.0	1.7
Piano 1	9 - 10	C	-4422	10316	0.80	0.02	1.00	1258	1269	1258	100.0	100.0	10747	0.01	0.06	1.00	55	55	449	12.2	0.0
Piano 1	9 - 10	C	-4541	10316	0.80	0.02	1.00	1274	1305	1274	100.0	100.0	10747	0.01	0.06	1.00	56	56	460	12.3	0.0
Piano 1	9 - 10	P	-3780	71305	0.12	0.03	2.80	1219	1237	1219	100.0	3.2	4601	0.01	0.09	2.80	24	24	290	8.3	0.0
Piano 1	9 - 10	P	-3241	48743	0.12	0.04	2.80	885	902	885	100.0	3.2	3787	0.01	0.09	2.80	21	21	249	8.6	0.0
Piano 1	10 - 11	P	-3615	58957	0.12	0.04	2.80	1073	1100	1073	100.0	3.2	4164	0.01	0.09	2.80	24	24	277	8.5	0.0
Piano 1	10 - 11	P	-3438	48821	0.12	0.04	2.80	931	937	931	100.0	3.1	3790	0.01	0.09	2.80	23	23	262	8.6	0.0
Piano 1	11 - 12	P	-2067	57581	0.12	0.02	1.40	11615	11647	11615	100.0	7.5	21923	0.01	0.07	1.40	185	185	1641	11.3	0.0

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

Imp.	Fili	Stato	N [daN]	k _L [daN/cm]	δ _L [cm]	δ _{L,0} [cm]	δ _{L,u} [cm]	V _L [daN]	V _{L,e} [daN]	V _{L,u} [daN]	% δ _{L,0}	% δ _{L,u}	k _t [daN/cm]	δ _t [cm]	δ _{t,0} [cm]	δ _{t,u} [cm]	V _t [daN]	V _{t,e} [daN]	V _{t,u} [daN]	% δ _{t,0}	% δ _{t,u}
Piano 1	1 - 2	P	-1247	32670	0.16	0.02	1.40	6790	6805	6790	100.0	9.7	13148	0.01	0.08	1.40	63	63	972	6.5	0.0
Piano 1	1 - 2	P	-4351	62355	0.16	0.04	2.80	1279	1327	1279	100.0	4.2	4286	0.01	0.10	2.80	22	22	323	6.9	0.0
Piano 1	1 - 5	P	-5491	11308	0.00	0.02	2.00	493	503	1769	27.9	0.0	11367	0.16	0.05	2.00	581	581	581	100.0	5.4
Piano 1	1 - 5	P	-5228	11308	0.00	0.02	2.00	493	500	1733	28.5	0.0	11367	0.15	0.05	2.00	558	558	558	100.0	5.4
Piano 1	1 - 5	P	-4698	10316	0.00	0.02	2.00	450	456	1555	28.9	0.0	10747	0.15	0.05	2.00	506	506	506	100.0	5.5
Piano 1	2 - 3	C	-5944	10620	0.80	0.02	1.00	1448	1455	1448	100.0	100.0	10937	0.01	0.07	1.00	61	61	566	10.8	0.0
Piano 1	2 - 3	C	-6193	10673	0.80	0.02	1.00	1476	1503	1476	100.0	100.0	10970	0.01	0.07	1.00	72	72	583	12.3	0.0
Piano 1	2 - 6	P	-9654	41858	0.01	0.01	2.10	3137	3137	6045	51.9	0.0	28248	0.16	0.04	2.10	1040	1040	1040	100.0	5.7
Piano 1	3 - 4	P	-4567	60517	0.16	0.04	1.40	1307	1354	1307	100.0	8.3	4220	0.01	0.11	1.40	29	29	335	8.7	0.0
Piano 1	3 - 4	P	-4850	62468	0.16	0.04	1.40	1349	1385	1349	100.0	8.3	4290	0.01	0.11	1.40	34	34	352	9.8	0.0
Piano 1	3 - 7	P	-1173	51399	0.01	0.01	2.10	4780	4780	7318	65.3	0.0	34077	0.16	0.04	2.10	1266	1266	1266	100.0	5.7
Piano 1	4 - 8	P	-1481	34342	0.01	0.03	1.92	3916	3916	9299	42.1	0.0	7388	0.15	0.00	1.92	0	0	0	100.0	8.0
Piano 1	5 - 6	P	-2072	65260	0.15	0.02	1.05	10453	10501	10453	100.0	13.3	42652	0.01	0.05	1.05	224	224	2116	10.6	0.0
Piano 1	5 - 6	P	-1242	35004	0.15	0.02	1.05	6060	6086	6060	100.0	13.2	24115	0.01	0.05	1.05	167	167	1266	13.2	0.0
Piano 1	5 - 9	P	-4536	10316	0.00	0.01	2.00	450	456	1533	29.4	0.0	10747	0.15	0.05	2.00	491	491	491	100.0	5.5
Piano 1	5 - 9	P	-4538	11308	0.00	0.01	2.00	493	497	1635	30.2	0.0	11367	0.15	0.04	2.00	495	495	495	100.0	5.6
Piano 1	5 - 9	P	-4122	10646	0.00	0.01	2.00	464	468	1491	31.1	0.0	10953	0.15	0.04	2.00	454	454	454	100.0	5.7
Piano 1	6 - 7	P	-6639	43054	0.15	0.01	1.05	4334	4334	4334	100.0	13.4	28974	0.01	0.03	1.05	168	168	723	23.3	0.0
Piano 1	6 - 10	P	-5018	10743	0.01	0.02	2.10	805	805	1670	48.2	0.0	10056	0.15	0.05	2.10	516	516	516	100.0	5.0
Piano 1	6 - 10	P	-4599	10417	0.01	0.02	2.10	781	781	1594	49.0	0.0	9869	0.15	0.05	2.10	478	478	478	100.0	5.1
Piano 1	7 - 8	P	-1240	77865	0.15	0.01	1.05	9629	9629	9629	100.0	13.6	50518	0.01	0.03	1.05	522	522	1401	37.3	0.0

Relazione di calcolo - COMUNE D TERNI

Piano 1	7 - 11	P	-9897	49890 2	0.01	0.01	2.10	4639	4639	6752	68.7	0.0	33150	0.15	0.03	2.10	1085	1085	1085	100.0	5.8
Piano 1	8 - 12	P	-4316	62435	0.01	0.02	1.40	712	712	1554	45.8	0.0	4289	0.15	0.00	1.40	0	0	0	100.0	11.0
Piano 1	8 - 12	P	-3950	62435	0.01	0.02	2.80	712	712	1500	47.4	0.0	4289	0.15	0.07	2.80	314	314	314	100.0	2.9
Piano 1	9 - 10	C	-4000	10316 6	0.80	0.02	1.00	1211	1216	1211	100.0	100.0	10747	0.00	0.05	1.00	36	36	419	8.6	0.0
Piano 1	9 - 10	C	-4123	10316 6	0.80	0.02	1.00	1228	1251	1228	100.0	100.0	10747	0.01	0.05	1.00	42	42	430	9.7	0.0
Piano 1	9 - 10	P	-3445	71305	0.15	0.03	2.80	1131	1157	1131	100.0	4.4	4601	0.01	0.08	2.80	20	20	269	7.4	0.0
Piano 1	9 - 10	P	-2970	48743	0.15	0.03	2.80	825	847	825	100.0	4.3	3787	0.01	0.08	2.80	20	20	232	8.7	0.0
Piano 1	10 - 11	P	-3320	58957	0.15	0.03	2.80	1002	1033	1002	100.0	4.3	4164	0.01	0.09	2.80	23	23	258	9.0	0.0
Piano 1	10 - 11	P	-3174	48821	0.15	0.04	2.80	874	880	874	100.0	4.2	3790	0.01	0.09	2.80	25	25	246	10.3	0.0
Piano 1	11 - 12	P	-1917 9	57581 0	0.15	0.02	1.40	11323	11344	11323	100.0	9.6	21923	0.01	0.07	1.40	227	227	1551	14.6	0.0

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

Imp.	Fili	Stato	N	k _L	δ _L	δ _{L,0}	δ _{L,u}	V _L	V _{L,e}	V _{L,u}	%_δ _{L,0}	%_δ _{L,u}	k _t	δ _t	δ _{t,0}	δ _{t,u}	V _t	V _{t,e}	V _{t,u}	%_δ _{t,0}	%_δ _{t,u}
Piano 1	1 - 2	P	-1017 7	32670 3	0.01	0.02	2.80	2593	2593	6446	40.2	0.0	13148	0.08	0.06	2.80	826	826	826	100.0	0.5
Piano 1	1 - 2	P	-3812	62355	0.01	0.02	2.80	495	495	1479	33.5	0.0	4286	0.08	0.07	2.80	305	305	305	100.0	0.4
Piano 1	1 - 5	P	-4448	11308 1	0.07	0.02	1.00	1315	1325	1315	100.0	5.5	11367	0.01	0.06	1.00	61	61	467	13.1	0.0
Piano 1	1 - 5	P	-4441	11308 1	0.07	0.02	1.00	1334	1337	1334	100.0	5.6	11367	0.01	0.05	1.00	49	49	468	10.5	0.0
Piano 1	1 - 5	P	-4194	10316 6	0.07	0.02	1.00	1277	1291	1277	100.0	5.6	10747	0.00	0.05	1.00	35	35	442	7.9	0.0
Piano 1	2 - 3	P	-5276	10620 0	0.01	0.02	2.00	843	843	1653	51.0	0.0	10937	0.08	0.05	2.00	561	561	561	100.0	1.6
Piano 1	2 - 3	P	-5693	10673 2	0.01	0.02	2.00	847	847	1710	49.5	0.0	10970	0.09	0.05	2.00	597	597	597	100.0	1.6
Piano 1	2 - 6	P	-8841	41858 9	0.08	0.02	1.05	4412	4412	4412	100.0	6.2	28248	0.01	0.05	1.05	114	114	921	12.4	0.0
Piano 1	3 - 4	P	-4245	60517	0.01	0.03	2.80	480	480	1529	31.4	0.0	4220	0.09	0.08	2.80	334	334	334	100.0	0.3
Piano 1	3 - 4	P	-4675	62468	0.01	0.03	2.80	496	496	1606	30.9	0.0	4290	0.09	0.08	2.80	363	363	363	100.0	0.2
Piano 1	3 - 7	P	-1132 1	51399 9	0.09	0.02	1.05	5355	5355	5355	100.0	6.6	34077	0.01	0.06	1.05	128	128	1160	11.0	0.0
Piano 1	4 - 8	P	-1510 4	34342 3	0.09	0.04	1.92	7248	7272	7248	100.0	2.9	7388	0.01	0.18	1.92	28	28	840	3.3	0.0
Piano 1	5 - 6	P	-1935 2	65260 8	0.00	0.02	2.10	2398	2398	10218	23.5	0.0	42652	0.08	0.05	2.10	2018	2018	2018	100.0	1.4
Piano 1	5 - 6	P	-1217 0	35004 2	0.00	0.02	2.10	1286	1286	6035	21.3	0.0	24115	0.08	0.05	2.10	1249	1249	1249	100.0	1.4
Piano 1	5 - 9	C	-4190	10316 6	0.80	0.02	1.00	1274	1291	1274	100.0	100.0	10747	0.00	0.05	1.00	26	26	440	5.9	0.0
Piano 1	5 - 9	C	-4426	11308 1	0.80	0.02	1.00	1323	1337	1323	100.0	100.0	11367	0.00	0.05	1.00	13	13	460	2.9	0.0
Piano 1	5 - 9	C	-4259	10646 4	0.80	0.02	1.00	1255	1288	1255	100.0	100.0	10953	0.00	0.05	1.00	0	0	440	0.0	0.0
Piano 1	6 - 7	P	-6686	43054 3	0.00	0.01	2.10	1582	1582	5375	29.4	0.0	28974	0.08	0.03	2.10	746	746	746	100.0	2.8
Piano 1	6 - 10	P	-5224	10743 9	0.08	0.02	1.05	1436	1439	1436	100.0	5.8	10056	0.00	0.07	1.05	16	16	501	3.1	0.0
Piano 1	6 - 10	P	-5120	10417 0	0.08	0.02	1.05	1380	1397	1380	100.0	5.7	9869	0.00	0.07	1.05	0	0	485	0.0	0.0
Piano 1	7 - 8	P	-1309 5	77865 0	0.00	0.01	2.10	2861	2861	9760	29.3	0.0	50518	0.09	0.03	2.10	1448	1448	1448	100.0	2.9
Piano 1	7 - 11	P	-1102 3	49890 2	0.09	0.02	1.05	5148	5148	5148	100.0	6.6	33150	0.00	0.05	1.05	22	22	1096	2.0	0.0
Piano 1	8 - 12	P	-4713	62435	0.09	0.04	1.40	1377	1390	1377	100.0	3.9	4289	0.00	0.11	1.40	10	10	348	2.9	0.0
Piano 1	8 - 12	P	-4704	62435	0.09	0.04	1.40	1335	1349	1335	100.0	3.7	4289	0.00	0.11	1.40	0	0	343	0.0	0.0
Piano 1	9 - 10	P	-4242	10316 6	0.00	0.01	2.00	57	83	1490	3.8	0.0	10747	0.08	0.04	2.00	463	463	463	100.0	1.6
Piano 1	9 - 10	P	-4456	10316 6	0.00	0.01	2.00	57	83	1521	3.8	0.0	10747	0.08	0.04	2.00	483	483	483	100.0	1.6
Piano 1	9 - 10	P	-3791	71305	0.00	0.02	2.80	40	58	1540	2.6	0.0	4601	0.08	0.07	2.80	305	305	305	100.0	0.5
Piano 1	9 - 10	P	-3353	48743	0.00	0.03	2.80	27	39	1300	2.1	0.0	3787	0.08	0.07	2.80	268	268	268	100.0	0.4
Piano 1	10 - 11	P	-3781	58957	0.00	0.02	2.80	33	48	1448	2.3	0.0	4164	0.08	0.07	2.80	301	301	301	100.0	0.4
Piano 1	10 - 11	P	-3706	48821	0.00	0.03	2.80	27	39	1357	2.0	0.0	3790	0.09	0.08	2.80	292	292	292	100.0	0.3
Piano 1	11 - 12	P	-2285 7	57581 0	0.00	0.02	2.80	319	464	12087	2.6	0.0	21923	0.09	0.08	2.80	1788	1788	1788	100.0	0.3

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

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

Piano 1	1 - 2	P	-10410	cm 326703	0.00	0.02	2.80	378	493	6502	5.8	0.0	13148	0.08	0.06	2.80	842	842	842	100.0	0.5
Piano 1	1 - 2	P	-3821	62355	0.00	0.02	2.80	72	94	1480	4.9	0.0	4286	0.08	0.07	2.80	305	305	305	100.0	0.4
Piano 1	1 - 5	P	-4581	113081	0.08	0.02	1.00	1330	1338	1330	100.0	5.7	11367	0.00	0.06	1.00	5	5	476	1.1	0.0
Piano 1	1 - 5	P	-4576	113081	0.08	0.02	1.00	1349	1350	1349	100.0	5.8	11367	0.00	0.06	1.00	8	8	477	1.6	0.0
Piano 1	1 - 5	P	-4322	103166	0.08	0.02	1.00	1291	1303	1291	100.0	5.7	10747	0.00	0.05	1.00	20	20	451	4.4	0.0
Piano 1	2 - 3	P	-5269	106200	0.00	0.02	2.00	123	160	1652	7.4	0.0	10937	0.08	0.05	2.00	560	560	560	100.0	1.7
Piano 1	2 - 3	P	-5631	106732	0.00	0.02	2.00	124	161	1703	7.3	0.0	10970	0.09	0.05	2.00	592	592	592	100.0	1.7
Piano 1	2 - 6	P	-8846	418589	0.08	0.02	1.05	4413	4413	4413	100.0	6.3	28248	0.00	0.05	1.05	3	3	921	0.4	0.0
Piano 1	3 - 4	P	-4187	60517	0.00	0.03	2.80	70	91	1520	4.6	0.0	4220	0.09	0.08	2.80	330	330	330	100.0	0.4
Piano 1	3 - 4	P	-4567	62468	0.00	0.03	2.80	72	94	1590	4.5	0.0	4290	0.09	0.08	2.80	356	356	356	100.0	0.3
Piano 1	3 - 7	P	-11184	513999	0.09	0.02	1.05	5339	5339	5339	100.0	6.7	34077	0.00	0.06	1.05	9	9	1154	0.8	0.0
Piano 1	4 - 8	P	-14738	343423	0.09	0.04	1.92	6765	6824	6765	100.0	3.0	7388	0.00	0.18	1.92	4	4	818	0.5	0.0
Piano 1	5 - 6	P	-19758	652608	0.00	0.02	2.10	1909	1909	10302	18.5	0.0	42652	0.08	0.05	2.10	2053	2053	2053	100.0	1.5
Piano 1	5 - 6	P	-12232	350042	0.00	0.02	2.10	1024	1024	6048	16.9	0.0	24115	0.08	0.05	2.10	1254	1254	1254	100.0	1.5
Piano 1	5 - 9	C	-4319	103166	0.80	0.02	1.00	1288	1303	1288	100.0	100.0	10747	0.00	0.05	1.00	28	28	450	6.3	0.0
Piano 1	5 - 9	C	-4563	113081	0.80	0.02	1.00	1338	1350	1338	100.0	100.0	11367	0.00	0.06	1.00	42	42	470	8.9	0.0
Piano 1	5 - 9	C	-4393	106464	0.80	0.02	1.00	1270	1302	1270	100.0	100.0	10953	0.01	0.06	1.00	52	52	449	11.5	0.0
Piano 1	6 - 7	P	-6661	430543	0.00	0.01	2.10	1259	1259	5369	23.5	0.0	28974	0.08	0.03	2.10	744	744	744	100.0	2.8
Piano 1	6 - 10	P	-5230	107439	0.08	0.02	1.05	1437	1443	1437	100.0	5.9	10056	0.00	0.07	1.05	34	34	502	6.7	0.0
Piano 1	6 - 10	P	-5127	104170	0.08	0.02	1.05	1381	1402	1381	100.0	5.8	9869	0.01	0.07	1.05	46	46	486	9.5	0.0
Piano 1	7 - 8	P	-12855	778650	0.00	0.01	2.10	2277	2277	9708	23.5	0.0	50518	0.09	0.03	2.10	1428	1428	1428	100.0	3.0
Piano 1	7 - 11	P	-10895	498902	0.09	0.02	1.05	5132	5132	5132	100.0	6.7	33150	0.01	0.05	1.05	108	108	1089	9.9	0.0
Piano 1	8 - 12	P	-4600	62435	0.09	0.04	1.40	1364	1394	1364	100.0	4.0	4289	0.00	0.10	1.40	11	11	342	3.3	0.0
Piano 1	8 - 12	P	-4593	62435	0.09	0.04	1.40	1322	1352	1322	100.0	3.7	4289	0.01	0.11	1.40	20	20	337	6.0	0.0
Piano 1	9 - 10	P	-4364	103166	0.01	0.01	2.00	720	720	1507	47.8	0.0	10747	0.08	0.04	2.00	474	474	474	100.0	1.7
Piano 1	9 - 10	P	-4550	103166	0.01	0.01	2.00	720	720	1533	46.9	0.0	10747	0.08	0.05	2.00	491	491	491	100.0	1.7
Piano 1	9 - 10	P	-3842	71305	0.01	0.02	2.80	497	497	1548	32.1	0.0	4601	0.08	0.07	2.80	309	309	309	100.0	0.5
Piano 1	9 - 10	P	-3363	48743	0.01	0.03	2.80	340	340	1304	26.1	0.0	3787	0.08	0.07	2.80	268	268	268	100.0	0.4
Piano 1	10 - 11	P	-3780	58957	0.01	0.02	2.80	411	411	1447	28.4	0.0	4164	0.08	0.07	2.80	301	301	301	100.0	0.4
Piano 1	10 - 11	P	-3669	48821	0.01	0.03	2.80	341	341	1352	25.2	0.0	3790	0.09	0.08	2.80	290	290	290	100.0	0.4
Piano 1	11 - 12	P	-22450	575810	0.01	0.02	2.80	4017	4017	11999	33.5	0.0	21923	0.09	0.08	2.80	1760	1760	1760	100.0	0.3

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

Imp.	Fili	Stato	N [daN]	k _L [daN/cm]	δ _L [cm]	δ _{L,0} [cm]	δ _{L,u} [cm]	V _L [daN]	V _{L,e} [daN]	V _{L,u} [daN]	% δ _{L,0}	% δ _{L,u}	k _t [daN/cm]	δ _t [cm]	δ _{t,0} [cm]	δ _{t,u} [cm]	V _t [daN]	V _{t,e} [daN]	V _{t,u} [daN]	% δ _{t,0}	% δ _{t,u}
Piano 1	1 - 2	P	-10167	326703	0.00	0.02	2.80	1508	1508	6447	23.4	0.0	13148	0.09	0.06	2.80	826	826	826	100.0	0.8
Piano 1	1 - 2	P	-3811	62355	0.00	0.02	2.80	288	288	1478	19.5	0.0	4286	0.09	0.07	2.80	304	304	304	100.0	0.6
Piano 1	1 - 5	P	-4442	113081	0.09	0.02	1.00	1319	1328	1319	100.0	6.6	11367	0.00	0.06	1.00	37	37	470	7.9	0.0
Piano 1	1 - 5	P	-4437	113081	0.09	0.02	1.00	1337	1347	1337	100.0	6.7	11367	0.00	0.06	1.00	34	34	469	7.3	0.0
Piano 1	1 - 5	P	-4190	103166	0.09	0.02	1.00	1277	1296	1277	100.0	6.7	10747	0.00	0.05	1.00	30	30	442	6.8	0.0
Piano 1	2 - 3	P	-5274	106200	0.00	0.02	2.00	490	490	1653	29.6	0.0	10937	0.09	0.05	2.00	561	561	561	100.0	1.9
Piano 1	2 - 3	P	-5693	106732	0.00	0.02	2.00	493	493	1710	28.8	0.0	10970	0.09	0.05	2.00	597	597	597	100.0	1.8
Piano 1	2 - 6	P	-8839	418589	0.09	0.02	1.05	4411	4411	4411	100.0	6.7	28248	0.00	0.05	1.05	74	74	921	8.0	0.0
Piano 1	3 - 4	P	-4246	60517	0.00	0.03	2.80	279	279	1529	18.3	0.0	4220	0.09	0.08	2.80	334	334	334	100.0	0.4
Piano 1	3 - 4	P	-4677	62468	0.00	0.03	2.80	288	288	1606	17.9	0.0	4290	0.09	0.08	2.80	363	363	363	100.0	0.2
Piano 1	3 - 7	P	-11323	513999	0.09	0.02	1.05	5393	5393	5393	100.0	6.8	34077	0.00	0.06	1.05	86	86	1161	7.4	0.0
Piano 1	4 - 8	P	-15113	343423	0.09	0.03	1.92	8016	8098	8016	100.0	3.1	7388	0.00	0.15	1.92	23	23	863	2.7	0.0
Piano 1	5 - 6	P	-19341	652608	0.00	0.02	2.10	2275	2275	10217	22.3	0.0	42652	0.09	0.05	2.10	2017	2017	2017	100.0	1.9

Relazione di calcolo - COMUNE D TERNI

Piano 1	5 - 6	P	-1216 8	35004 2	0.00	0.02	2.10	1220	1220	6035	20.2	0.0	24115	0.09	0.05	2.10	1249	1249	1249	100.0	1.7
Piano 1	5 - 9	C	-4187	10316 6	0.80	0.02	1.00	1274	1296	1274	100.0	100.0	10747	0.00	0.05	1.00	28	28	440	6.3	0.0
Piano 1	5 - 9	C	-4423	11308 1	0.80	0.02	1.00	1321	1325	1321	100.0	100.0	11367	0.00	0.05	1.00	25	25	459	5.4	0.0
Piano 1	5 - 9	C	-4257	10646 4	0.80	0.02	1.00	1251	1253	1251	100.0	100.0	10953	0.00	0.05	1.00	20	20	437	4.6	0.0
Piano 1	6 - 7	P	-6686	43054 3	0.00	0.01	2.10	1501	1501	5375	27.9	0.0	28974	0.09	0.03	2.10	746	746	746	100.0	3.0
Piano 1	6 - 10	P	-5224	10743 9	0.09	0.02	1.05	1436	1442	1436	100.0	6.3	10056	0.00	0.07	1.05	23	23	501	4.6	0.0
Piano 1	6 - 10	P	-5121	10417 0	0.09	0.02	1.05	1380	1413	1380	100.0	6.2	9869	0.00	0.07	1.05	18	18	485	3.7	0.0
Piano 1	7 - 8	P	-1310 1	77865 0	0.00	0.01	2.10	2715	2715	9762	27.8	0.0	50518	0.09	0.03	2.10	1448	1448	1448	100.0	2.9
Piano 1	7 - 11	P	-1102 8	49890 2	0.09	0.02	1.05	5383	5383	5383	100.0	6.9	33150	0.00	0.05	1.05	60	60	1111	5.4	0.0
Piano 1	8 - 12	P	-4716	62435	0.09	0.04	1.40	1377	1391	1377	100.0	3.8	4289	0.00	0.11	1.40	11	11	349	3.1	0.0
Piano 1	8 - 12	P	-4708	62435	0.09	0.04	1.40	1336	1348	1336	100.0	3.6	4289	0.00	0.11	1.40	8	8	344	2.3	0.0
Piano 1	9 - 10	P	-4240	10316 6	0.00	0.01	2.00	244	244	1489	16.4	0.0	10747	0.09	0.04	2.00	462	462	462	100.0	2.2
Piano 1	9 - 10	P	-4455	10316 6	0.00	0.01	2.00	244	244	1520	16.1	0.0	10747	0.09	0.04	2.00	482	482	482	100.0	2.1
Piano 1	9 - 10	P	-3791	71305	0.00	0.02	2.80	169	169	1539	11.0	0.0	4601	0.09	0.07	2.80	305	305	305	100.0	0.7
Piano 1	9 - 10	P	-3354	48743	0.00	0.03	2.80	115	115	1300	8.9	0.0	3787	0.09	0.07	2.80	268	268	268	100.0	0.6
Piano 1	10 - 11	P	-3782	58957	0.00	0.02	2.80	140	140	1448	9.6	0.0	4164	0.09	0.07	2.80	301	301	301	100.0	0.6
Piano 1	10 - 11	P	-3708	48821	0.00	0.03	2.80	116	116	1357	8.5	0.0	3790	0.09	0.08	2.80	292	292	292	100.0	0.4
Piano 1	11 - 12	P	-2287 4	57581 0	0.00	0.02	2.80	1363	1363	12091	11.3	0.0	21923	0.09	0.08	2.80	1789	1789	1789	100.0	0.3

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

Imp.	Fili	Stato	N [daN]	k _L [daN/cm]	δ _L [cm]	δ _{L,0} [cm]	δ _{L,u} [cm]	V _L [daN]	V _{L,e} [daN]	V _{L,u} [daN]	%_δ _{L,0}	%_δ _{L,u}	k _t [daN/cm]	δ _t [cm]	δ _{t,0} [cm]	δ _{t,u} [cm]	V _t [daN]	V _{t,e} [daN]	V _{t,u} [daN]	%_δ _{t,0}	%_δ _{t,u}
Piano 1	1 - 2	P	-1040 8	32670 3	0.00	0.02	2.80	778	778	6503	12.0	0.0	13148	0.08	0.06	2.80	843	843	843	100.0	0.6
Piano 1	1 - 2	P	-3819	62355	0.00	0.02	2.80	149	149	1480	10.0	0.0	4286	0.08	0.07	2.80	305	305	305	100.0	0.4
Piano 1	1 - 5	P	-4581	11308 1	0.08	0.02	1.00	1333	1363	1333	100.0	6.1	11367	0.00	0.06	1.00	21	21	479	4.3	0.0
Piano 1	1 - 5	P	-4577	11308 1	0.08	0.02	1.00	1351	1373	1351	100.0	6.1	11367	0.00	0.06	1.00	24	24	478	5.1	0.0
Piano 1	1 - 5	P	-4324	10316 6	0.08	0.02	1.00	1291	1298	1291	100.0	6.1	10747	0.00	0.05	1.00	26	26	451	5.8	0.0
Piano 1	2 - 3	P	-5265	10620 0	0.00	0.02	2.00	253	253	1652	15.3	0.0	10937	0.08	0.05	2.00	560	560	560	100.0	1.6
Piano 1	2 - 3	P	-5627	10673 2	0.00	0.02	2.00	254	254	1701	14.9	0.0	10970	0.08	0.05	2.00	591	591	591	100.0	1.5
Piano 1	2 - 6	P	-8842	41858 9	0.08	0.02	1.05	4412	4412	4412	100.0	6.1	28248	0.00	0.05	1.05	47	47	921	5.1	0.0
Piano 1	3 - 4	P	-4183	60517	0.00	0.03	2.80	144	144	1520	9.5	0.0	4220	0.08	0.08	2.80	329	329	329	100.0	0.2
Piano 1	3 - 4	P	-4562	62468	0.00	0.03	2.80	149	149	1590	9.4	0.0	4290	0.08	0.08	2.80	356	356	356	100.0	0.0
Piano 1	3 - 7	P	-1117 7	51399 9	0.08	0.02	1.05	5331	5331	5331	100.0	6.2	34077	0.00	0.06	1.05	56	56	1150	4.9	0.0
Piano 1	4 - 8	P	-1472 6	34342 3	0.08	0.03	1.92	7783	7889	7783	100.0	2.7	7388	0.00	0.15	1.92	16	16	842	1.9	0.0
Piano 1	5 - 6	P	-1976 6	65260 8	0.00	0.02	2.10	2143	2143	10304	20.8	0.0	42652	0.08	0.05	2.10	2054	2054	2054	100.0	1.6
Piano 1	5 - 6	P	-1223 3	35004 2	0.00	0.02	2.10	1149	1149	6048	19.0	0.0	24115	0.08	0.05	2.10	1254	1254	1254	100.0	1.4
Piano 1	5 - 9	C	-4322	10316 6	0.80	0.02	1.00	1288	1298	1288	100.0	100.0	10747	0.00	0.05	1.00	28	28	449	6.2	0.0
Piano 1	5 - 9	C	-4568	11308 1	0.80	0.02	1.00	1335	1351	1335	100.0	100.0	11367	0.00	0.06	1.00	32	32	469	6.8	0.0
Piano 1	5 - 9	C	-4398	10646 4	0.80	0.02	1.00	1266	1285	1266	100.0	100.0	10953	0.00	0.06	1.00	33	33	447	7.3	0.0
Piano 1	6 - 7	P	-6660	43054 3	0.00	0.01	2.10	1413	1413	5369	26.3	0.0	28974	0.08	0.03	2.10	744	744	744	100.0	2.7
Piano 1	6 - 10	P	-5231	10743 9	0.08	0.02	1.05	1437	1439	1437	100.0	5.8	10056	0.00	0.07	1.05	27	27	502	5.4	0.0
Piano 1	6 - 10	P	-5129	10417 0	0.08	0.02	1.05	1381	1404	1381	100.0	5.6	9869	0.00	0.07	1.05	29	29	486	6.0	0.0
Piano 1	7 - 8	P	-1285 0	77865 0	0.00	0.01	2.10	2556	2556	9704	26.3	0.0	50518	0.08	0.03	2.10	1426	1426	1426	100.0	2.6
Piano 1	7 - 11	P	-1089 6	49890 2	0.08	0.02	1.05	5306	5306	5306	100.0	6.3	33150	0.00	0.05	1.05	81	81	1101	7.4	0.0
Piano 1	8 - 12	P	-4597	62435	0.08	0.04	1.40	1364	1408	1364	100.0	3.3	4289	0.00	0.10	1.40	11	11	342	3.3	0.0
Piano 1	8 - 12	P	-4592	62435	0.08	0.04	1.40	1323	1363	1323	100.0	3.1	4289	0.00	0.11	1.40	13	13	337	3.8	0.0
Piano 1	9 - 10	P	-4370	10316 6	0.00	0.01	2.00	431	431	1507	28.6	0.0	10747	0.08	0.04	2.00	474	474	474	100.0	1.8
Piano 1	9 - 10	P	-4554	10316 6	0.00	0.01	2.00	431	431	1533	28.1	0.0	10747	0.08	0.05	2.00	491	491	491	100.0	1.8
Piano 1	9 - 10	P	-3846	71305	0.00	0.02	2.80	298	298	1548	19.2	0.0	4601	0.08	0.07	2.80	309	309	309	100.0	0.5

Relazione di calcolo - COMUNE D TERNI

Piano 1	9 - 10	P	-3366	48743	0.00	0.03	2.80	204	204	1304	15.6	0.0	3787	0.08	0.07	2.80	269	269	269	100.0	0.4
Piano 1	10 - 11	P	-3782	58957	0.00	0.02	2.80	246	246	1448	17.0	0.0	4164	0.08	0.07	2.80	301	301	301	100.0	0.3
Piano 1	10 - 11	P	-3670	48821	0.00	0.03	2.80	204	204	1352	15.1	0.0	3790	0.08	0.08	2.80	290	290	290	100.0	0.2
Piano 1	11 - 12	P	-2245	57581	0.00	0.02	2.80	2405	2405	12000	20.0	0.0	21923	0.08	0.08	2.80	1761	1761	1761	100.0	0.1

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

Imp.	Fili	Stato	N [daN]	k _L [daN/cm]	δ _L [cm]	δ _{L,0} [cm]	δ _{L,u} [cm]	V _L [daN]	V _{L,e} [daN]	V _{L,u} [daN]	%_δ _{L,0}	%_δ _{L,u}	k _t [daN/cm]	δ _t [cm]	δ _{t,0} [cm]	δ _{t,u} [cm]	V _t [daN]	V _{t,e} [daN]	V _{t,u} [daN]	%_δ _{t,0}	%_δ _{t,u}
Piano 1	1 - 2	P	-1233	32670	0.00	0.02	2.80	36	153	6944	0.5	0.0	13148	0.13	0.07	2.80	978	978	978	100.0	2.2
Piano 1	1 - 2	P	-4541	62355	0.00	0.03	2.80	7	29	1585	0.4	0.0	4286	0.14	0.08	2.80	354	354	354	100.0	2.0
Piano 1	1 - 5	P	-5294	11308	0.13	0.02	1.00	1404	1414	1404	100.0	11.3	11367	0.00	0.06	1.00	4	4	524	0.8	0.0
Piano 1	1 - 5	P	-4915	11308	0.13	0.02	1.00	1384	1413	1384	100.0	11.4	11367	0.00	0.06	1.00	14	14	500	2.8	0.0
Piano 1	1 - 5	P	-4294	10316	0.13	0.02	1.00	1288	1304	1288	100.0	11.4	10747	0.00	0.05	1.00	23	23	449	5.2	0.0
Piano 1	2 - 3	P	-6265	10620	0.00	0.02	2.00	12	50	1775	0.7	0.0	10937	0.14	0.06	2.00	641	641	641	100.0	4.1
Piano 1	2 - 3	P	-6707	10673	0.00	0.02	2.00	12	50	1831	0.6	0.0	10970	0.14	0.06	2.00	676	676	676	100.0	4.0
Piano 1	2 - 6	P	-9979	41858	0.14	0.02	1.05	4746	4746	4746	100.0	11.5	28248	0.00	0.05	1.05	21	21	999	2.1	0.0
Piano 1	3 - 4	P	-4989	60517	0.00	0.03	1.40	7	28	1634	0.4	0.0	4220	0.14	0.00	1.40	0	0	0	100.0	10.1
Piano 1	3 - 4	P	-5450	62468	0.00	0.03	1.40	7	29	1711	0.4	0.0	4290	0.14	0.00	1.40	0	0	0	100.0	10.3
Piano 1	3 - 7	P	-1257	51399	0.14	0.02	1.05	6047	6047	6047	100.0	11.9	34077	0.00	0.05	1.05	32	32	1258	2.5	0.0
Piano 1	4 - 8	P	-1646	34342	0.14	0.03	1.92	8297	8435	8297	100.0	5.9	7388	0.00	0.16	1.92	9	9	920	1.0	0.0
Piano 1	5 - 6	P	-1934	65260	0.00	0.02	2.10	2075	2075	10218	20.3	0.0	42652	0.13	0.05	2.10	2018	2018	2018	100.0	4.2
Piano 1	5 - 6	P	-1223	35004	0.00	0.02	2.10	1113	1113	6048	18.4	0.0	24115	0.14	0.05	2.10	1254	1254	1254	100.0	4.1
Piano 1	5 - 9	C	-4060	10316	0.80	0.02	1.00	1260	1276	1260	100.0	100.0	10747	0.00	0.05	1.00	29	29	431	6.8	0.0
Piano 1	5 - 9	C	-3921	11308	0.80	0.02	1.00	1268	1277	1268	100.0	100.0	11367	0.00	0.05	1.00	40	40	424	9.4	0.0
Piano 1	5 - 9	C	-3417	10646	0.80	0.02	1.00	1161	1180	1161	100.0	100.0	10953	0.01	0.05	1.00	47	47	377	12.4	0.0
Piano 1	6 - 7	P	-6740	43054	0.00	0.01	2.10	1369	1369	5387	25.4	0.0	28974	0.14	0.03	2.10	751	751	751	100.0	5.4
Piano 1	6 - 10	P	-4900	10743	0.14	0.02	1.05	1406	1410	1406	100.0	11.2	10056	0.00	0.06	1.05	33	33	482	6.8	0.0
Piano 1	6 - 10	P	-4341	10417	0.14	0.02	1.05	1304	1324	1304	100.0	11.2	9869	0.01	0.06	1.05	42	42	438	9.6	0.0
Piano 1	7 - 8	P	-1326	77865	0.00	0.01	2.10	2476	2476	9798	25.3	0.0	50518	0.14	0.03	2.10	1462	1462	1462	100.0	5.5
Piano 1	7 - 11	P	-1003	49890	0.14	0.02	1.05	5024	5024	5024	100.0	11.9	33150	0.01	0.05	1.05	101	101	1044	9.6	0.0
Piano 1	8 - 12	P	-4692	62435	0.14	0.04	1.40	1375	1384	1375	100.0	7.8	4289	0.00	0.11	1.40	12	12	347	3.4	0.0
Piano 1	8 - 12	P	-4165	62435	0.14	0.04	2.80	1257	1292	1257	100.0	3.8	4289	0.01	0.10	2.80	18	18	314	5.8	0.0
Piano 1	9 - 10	P	-3303	10316	0.01	0.01	2.00	642	642	1358	47.3	0.0	10747	0.13	0.04	2.00	377	377	377	100.0	5.0
Piano 1	9 - 10	P	-3528	10316	0.01	0.01	2.00	642	642	1392	46.1	0.0	10747	0.13	0.04	2.00	399	399	399	100.0	4.9
Piano 1	9 - 10	P	-3049	71305	0.01	0.02	2.80	444	444	1420	31.3	0.0	4601	0.13	0.05	2.80	252	252	252	100.0	2.9
Piano 1	9 - 10	P	-2754	48743	0.01	0.02	2.80	303	303	1094	27.7	0.0	3787	0.14	0.06	2.80	225	225	225	100.0	2.8
Piano 1	10 - 11	P	-3127	58957	0.01	0.02	2.80	367	367	1346	27.3	0.0	4164	0.14	0.06	2.80	255	255	255	100.0	2.8
Piano 1	10 - 11	P	-3125	48821	0.01	0.03	2.80	304	304	1226	24.8	0.0	3790	0.14	0.07	2.80	252	252	252	100.0	2.7
Piano 1	11 - 12	P	-1957	57581	0.01	0.02	2.80	3585	3597	11364	31.5	0.0	21923	0.14	0.07	2.80	1564	1564	1564	100.0	2.6

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

Imp.	Fili	Stato	N [daN]	k _L [daN/cm]	δ _L [cm]	δ _{L,0} [cm]	δ _{L,u} [cm]	V _L [daN]	V _{L,e} [daN]	V _{L,u} [daN]	%_δ _{L,0}	%_δ _{L,u}	k _t [daN/cm]	δ _t [cm]	δ _{t,0} [cm]	δ _{t,u} [cm]	V _t [daN]	V _{t,e} [daN]	V _{t,u} [daN]	%_δ _{t,0}	%_δ _{t,u}
Piano 1	1 - 2	P	-1254	32670	0.01	0.02	1.40	2621	2621	6994	37.5	0.0	13148	0.09	0.00	1.40	0	0	0	100.0	6.3
Piano 1	1 - 2	P	-4539	62355	0.01	0.03	2.80	500	500	1585	31.5	0.0	4286	0.09	0.08	2.80	354	354	354	100.0	0.4
Piano 1	1 - 5	P	-5421	11308	0.09	0.02	1.00	1418	1454	1418	100.0	6.6	11367	0.01	0.06	1.00	62	62	533	11.6	0.0
Piano 1	1 - 5	P	-5049	11308	0.09	0.02	1.00	1399	1404	1399	100.0	6.7	11367	0.01	0.06	1.00	50	50	510	9.8	0.0
Piano 1	1 - 5	P	-4427	10316	0.09	0.02	1.00	1303	1328	1303	100.0	6.8	10747	0.00	0.06	1.00	35	35	459	7.7	0.0
Piano 1	2 - 3	P	-6242	10620	0.01	0.02	2.00	852	852	1772	48.1	0.0	10937	0.09	0.06	2.00	639	639	639	100.0	1.8

Relazione di calcolo - COMUNE D TERNI

Piano 1	2 - 3	P	-6626	10673 2	0.01	0.02	2.00	856	856	1822	47.0	0.0	10970	0.10	0.06	2.00	670	670	670	100.0	1.9
Piano 1	2 - 6	P	-9967	41858 9	0.09	0.02	1.05	4749	4749	4749	100.0	7.3	28248	0.01	0.05	1.05	123	123	998	12.4	0.0
Piano 1	3 - 4	P	-4915	60517	0.01	0.03	2.80	485	485	1624	29.9	0.0	4220	0.10	0.09	2.80	378	378	378	100.0	0.3
Piano 1	3 - 4	P	-5324	62468	0.01	0.03	2.80	501	501	1695	29.6	0.0	4290	0.10	0.09	2.80	405	405	405	100.0	0.3
Piano 1	3 - 7	P	-1241 4	51399 9	0.10	0.02	1.05	5920	5920	5920	100.0	7.8	34077	0.01	0.05	1.05	147	147	1244	11.9	0.0
Piano 1	4 - 8	P	-1605 4	34342 3	0.10	0.03	1.92	7970	7990	7970	100.0	3.7	7388	0.01	0.16	1.92	32	32	896	3.6	0.0
Piano 1	5 - 6	P	-1977 5	65260 8	0.00	0.02	2.10	2451	2451	10306	23.8	0.0	42652	0.09	0.05	2.10	2055	2055	2055	100.0	2.0
Piano 1	5 - 6	P	-1229 7	35004 2	0.00	0.02	2.10	1315	1315	6061	21.7	0.0	24115	0.09	0.05	2.10	1259	1259	1259	100.0	2.0
Piano 1	5 - 9	C	-4198	10316 6	0.80	0.02	1.00	1275	1300	1275	100.0	100.0	10747	0.00	0.05	1.00	27	27	441	6.1	0.0
Piano 1	5 - 9	C	-4074	11308 1	0.80	0.02	1.00	1285	1298	1285	100.0	100.0	11367	0.00	0.05	1.00	14	14	435	3.2	0.0
Piano 1	5 - 9	C	-3571	10646 4	0.80	0.02	1.00	1178	1179	1178	100.0	100.0	10953	0.00	0.05	1.00	0	0	389	0.1	0.0
Piano 1	6 - 7	P	-6713	43054 3	0.00	0.01	2.10	1617	1617	5381	30.1	0.0	28974	0.10	0.03	2.10	748	748	748	100.0	3.3
Piano 1	6 - 10	P	-4912	10743 9	0.09	0.02	1.05	1407	1425	1407	100.0	7.0	10056	0.00	0.06	1.05	16	16	483	3.4	0.0
Piano 1	6 - 10	P	-4361	10417 0	0.09	0.02	1.05	1306	1318	1306	100.0	7.0	9869	0.00	0.06	1.05	1	1	439	0.1	0.0
Piano 1	7 - 8	P	-1301 1	77865 0	0.00	0.01	2.10	2924	2924	9740	30.0	0.0	50518	0.10	0.03	2.10	1440	1440	1440	100.0	3.5
Piano 1	7 - 11	P	-9912	49890 2	0.10	0.02	1.05	5009	5009	5009	100.0	7.8	33150	0.00	0.05	1.05	23	23	1038	2.3	0.0
Piano 1	8 - 12	P	-4573	62435	0.10	0.04	1.40	1361	1384	1361	100.0	4.8	4289	0.00	0.10	1.40	10	10	341	3.1	0.0
Piano 1	8 - 12	P	-4056	62435	0.10	0.04	2.80	1233	1242	1233	100.0	2.3	4289	0.00	0.10	2.80	0	0	308	0.1	0.0
Piano 1	9 - 10	P	-3446	10316 6	0.00	0.01	2.00	49	49	1378	3.6	0.0	10747	0.09	0.04	2.00	390	390	390	100.0	2.6
Piano 1	9 - 10	P	-3641	10316 6	0.00	0.01	2.00	49	49	1408	3.5	0.0	10747	0.09	0.04	2.00	409	409	409	100.0	2.6
Piano 1	9 - 10	P	-3114	71305	0.00	0.02	2.80	34	34	1431	2.4	0.0	4601	0.09	0.06	2.80	256	256	256	100.0	1.3
Piano 1	9 - 10	P	-2775	48743	0.00	0.02	2.80	23	23	1100	2.1	0.0	3787	0.09	0.06	2.80	227	227	227	100.0	1.2
Piano 1	10 - 11	P	-3136	58957	0.00	0.02	2.80	28	28	1348	2.1	0.0	4164	0.09	0.06	2.80	255	255	255	100.0	1.2
Piano 1	10 - 11	P	-3095	48821	0.00	0.02	2.80	23	23	1213	1.9	0.0	3790	0.10	0.07	2.80	250	250	250	100.0	1.2
Piano 1	11 - 12	P	-1919 5	57581 0	0.00	0.02	2.80	274	274	11277	2.4	0.0	21923	0.10	0.07	2.80	1537	1537	1537	100.0	1.1

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

Imp.	Fili	Stato	N [daN]	k _L [daN/cm]	δ _L [cm]	δ _{L,0} [cm]	δ _{L,u} [cm]	V _L [daN]	V _{L,e} [daN]	V _{L,u} [daN]	% δ _{L,0}	% δ _{L,u}	k _t [daN/cm]	δ _t [cm]	δ _{t,0} [cm]	δ _{t,u} [cm]	V _t [daN]	V _{t,e} [daN]	V _{t,u} [daN]	% δ _{t,0}	% δ _{t,u}
Piano 1	1 - 2	P	-1232 4	32670 3	0.00	0.02	1.40	1193	1193	6942	17.2	0.0	13148	0.14	0.00	1.40	0	0	0	100.0	9.8
Piano 1	1 - 2	P	-4539	62355	0.00	0.03	2.80	228	228	1585	14.4	0.0	4286	0.14	0.08	2.80	354	354	354	100.0	2.0
Piano 1	1 - 5	P	-5290	11308 1	0.14	0.02	1.00	1400	1437	1400	100.0	11.8	11367	0.00	0.06	1.00	30	30	522	5.8	0.0
Piano 1	1 - 5	P	-4912	11308 1	0.14	0.02	1.00	1382	1404	1382	100.0	12.0	11367	0.00	0.06	1.00	30	30	499	6.1	0.0
Piano 1	1 - 5	P	-4292	10316 6	0.14	0.02	1.00	1288	1299	1288	100.0	12.0	10747	0.00	0.05	1.00	29	29	449	6.5	0.0
Piano 1	2 - 3	P	-6263	10620 0	0.00	0.02	2.00	388	388	1774	21.9	0.0	10937	0.14	0.06	2.00	640	640	640	100.0	4.0
Piano 1	2 - 3	P	-6705	10673 2	0.00	0.02	2.00	390	390	1831	21.3	0.0	10970	0.14	0.06	2.00	676	676	676	100.0	3.9
Piano 1	2 - 6	P	-9976	41858 9	0.14	0.02	1.05	4677	4677	4677	100.0	11.5	28248	0.00	0.05	1.05	66	66	995	6.6	0.0
Piano 1	3 - 4	P	-4988	60517	0.00	0.03	1.40	221	221	1633	13.5	0.0	4220	0.14	0.00	1.40	0	0	0	100.0	9.8
Piano 1	3 - 4	P	-5449	62468	0.00	0.03	1.40	228	228	1711	13.3	0.0	4290	0.14	0.00	1.40	0	0	0	100.0	9.8
Piano 1	3 - 7	P	-1257 7	51399 9	0.14	0.02	1.05	6304	6304	6304	100.0	11.6	34077	0.00	0.05	1.05	93	93	1274	7.3	0.0
Piano 1	4 - 8	P	-1646 1	34342 3	0.14	0.03	1.92	8921	8980	8921	100.0	5.6	7388	0.00	0.14	1.92	23	23	937	2.5	0.0
Piano 1	5 - 6	P	-1934 3	65260 8	0.00	0.02	2.10	2291	2291	10217	22.4	0.0	42652	0.14	0.05	2.10	2018	2018	2018	100.0	4.4
Piano 1	5 - 6	P	-1223 1	35004 2	0.00	0.02	2.10	1229	1229	6048	20.3	0.0	24115	0.14	0.05	2.10	1254	1254	1254	100.0	4.2
Piano 1	5 - 9	C	-4059	10316 6	0.80	0.02	1.00	1261	1274	1261	100.0	100.0	10747	0.00	0.05	1.00	29	29	432	6.7	0.0
Piano 1	5 - 9	C	-3921	11308 1	0.80	0.02	1.00	1272	1280	1272	100.0	100.0	11367	0.00	0.05	1.00	29	29	427	6.9	0.0
Piano 1	5 - 9	C	-3418	10646 4	0.80	0.02	1.00	1167	1180	1167	100.0	100.0	10953	0.00	0.05	1.00	27	27	381	7.1	0.0
Piano 1	6 - 7	P	-6740	43054 3	0.00	0.01	2.10	1512	1512	5387	28.1	0.0	28974	0.14	0.03	2.10	751	751	751	100.0	5.4
Piano 1	6 - 10	P	-4901	10743 9	0.14	0.02	1.05	1406	1430	1406	100.0	11.2	10056	0.00	0.06	1.05	26	26	483	5.4	0.0

Piano 1	6 - 10	P	-4343	104170	0.14	0.02	1.05	1305	1331	1305	100.0	11.2	9869	0.00	0.06	1.05	24	24	438	5.6	0.0
Piano 1	7 - 8	P	-13268	778650	0.00	0.01	2.10	2734	2734	9800	27.9	0.0	50518	0.14	0.03	2.10	1463	1463	1463	100.0	5.2
Piano 1	7 - 11	P	-10035	498902	0.14	0.02	1.05	5021	5021	5021	100.0	11.5	33150	0.00	0.05	1.05	68	68	1043	6.6	0.0
Piano 1	8 - 12	P	-4694	62435	0.14	0.04	1.40	1375	1379	1375	100.0	7.2	4289	0.00	0.11	1.40	11	11	347	3.3	0.0
Piano 1	8 - 12	P	-4168	62435	0.14	0.04	2.80	1256	1293	1256	100.0	3.5	4289	0.00	0.10	2.80	11	11	314	3.4	0.0
Piano 1	9 - 10	P	-3303	103166	0.00	0.01	2.00	348	348	1359	25.6	0.0	10747	0.14	0.04	2.00	378	378	378	100.0	5.2
Piano 1	9 - 10	P	-3529	103166	0.00	0.01	2.00	348	348	1393	25.0	0.0	10747	0.14	0.04	2.00	400	400	400	100.0	5.1
Piano 1	9 - 10	P	-3050	71305	0.00	0.02	2.80	240	246	1421	16.9	0.0	4601	0.14	0.05	2.80	252	252	252	100.0	3.0
Piano 1	9 - 10	P	-2755	48743	0.00	0.02	2.80	164	169	1095	15.0	0.0	3787	0.14	0.06	2.80	225	225	225	100.0	2.8
Piano 1	10 - 11	P	-3129	58957	0.00	0.02	2.80	199	206	1347	14.8	0.0	4164	0.14	0.06	2.80	255	255	255	100.0	2.8
Piano 1	10 - 11	P	-3127	48821	0.00	0.03	2.80	165	172	1226	13.4	0.0	3790	0.14	0.07	2.80	252	252	252	100.0	2.6
Piano 1	11 - 12	P	-19586	575810	0.00	0.02	2.80	1942	2024	11367	17.1	0.0	21923	0.14	0.07	2.80	1565	1565	1565	100.0	2.4

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

Imp.	Fili	Stato	N [daN]	k _L [daN/cm]	δ _L [cm]	δ _{L,0} [cm]	δ _{L,u} [cm]	V _L [daN]	V _{L,e} [daN]	V _{L,u} [daN]	%_δ _{L,0}	%_δ _{L,u}	k _t [daN/cm]	δ _t [cm]	δ _{t,0} [cm]	δ _{t,u} [cm]	V _t [daN]	V _{t,e} [daN]	V _{t,u} [daN]	%_δ _{t,0}	%_δ _{t,u}
Piano 1	1 - 2	P	-12556	326703	0.00	0.02	2.80	1383	1429	6994	19.8	0.0	13148	0.14	0.08	2.80	993	993	993	100.0	2.2
Piano 1	1 - 2	P	-4541	62355	0.00	0.03	2.80	264	273	1585	16.6	0.0	4286	0.14	0.08	2.80	354	354	354	100.0	2.0
Piano 1	1 - 5	P	-5427	113081	0.13	0.02	1.00	1413	1419	1413	100.0	11.5	11367	0.00	0.06	1.00	34	34	531	6.5	0.0
Piano 1	1 - 5	P	-5054	113081	0.13	0.02	1.00	1396	1416	1396	100.0	11.7	11367	0.00	0.06	1.00	33	33	508	6.5	0.0
Piano 1	1 - 5	P	-4431	103166	0.13	0.02	1.00	1302	1308	1302	100.0	11.7	10747	0.00	0.06	1.00	30	30	458	6.5	0.0
Piano 1	2 - 3	P	-6245	106200	0.00	0.02	2.00	450	450	1772	25.4	0.0	10937	0.14	0.06	2.00	639	639	639	100.0	4.0
Piano 1	2 - 3	P	-6627	106732	0.00	0.02	2.00	452	452	1822	24.8	0.0	10970	0.14	0.06	2.00	670	670	670	100.0	3.9
Piano 1	2 - 6	P	-9970	418589	0.14	0.02	1.05	4681	4681	4681	100.0	11.4	28248	0.00	0.05	1.05	73	73	995	7.3	0.0
Piano 1	3 - 4	P	-4916	60517	0.00	0.03	1.40	256	265	1624	15.8	0.0	4220	0.14	0.00	1.40	0	0	0	100.0	9.8
Piano 1	3 - 4	P	-5324	62468	0.00	0.03	1.40	264	273	1695	15.6	0.0	4290	0.14	0.00	1.40	0	0	0	100.0	9.8
Piano 1	3 - 7	P	-12415	513999	0.14	0.02	1.05	6182	6182	6182	100.0	11.6	34077	0.00	0.05	1.05	99	99	1259	7.9	0.0
Piano 1	4 - 8	P	-16049	343423	0.14	0.03	1.92	8622	8745	8622	100.0	5.6	7388	0.00	0.15	1.92	24	24	914	2.6	0.0
Piano 1	5 - 6	P	-19785	652608	0.00	0.02	2.10	2305	2305	10307	22.4	0.0	42652	0.14	0.05	2.10	2055	2055	2055	100.0	4.2
Piano 1	5 - 6	P	-12299	350042	0.00	0.02	2.10	1236	1236	6061	20.4	0.0	24115	0.14	0.05	2.10	1259	1259	1259	100.0	4.1
Piano 1	5 - 9	C	-4201	103166	0.80	0.02	1.00	1275	1283	1275	100.0	100.0	10747	0.00	0.05	1.00	28	28	441	6.5	0.0
Piano 1	5 - 9	C	-4076	113081	0.80	0.02	1.00	1287	1290	1287	100.0	100.0	11367	0.00	0.05	1.00	27	27	437	6.2	0.0
Piano 1	5 - 9	C	-3572	106464	0.80	0.02	1.00	1182	1189	1182	100.0	100.0	10953	0.00	0.05	1.00	23	23	391	6.0	0.0
Piano 1	6 - 7	P	-6713	430543	0.00	0.01	2.10	1520	1520	5381	28.3	0.0	28974	0.14	0.03	2.10	748	748	748	100.0	5.3
Piano 1	6 - 10	P	-4911	107439	0.14	0.02	1.05	1407	1417	1407	100.0	11.1	10056	0.00	0.06	1.05	25	25	483	5.1	0.0
Piano 1	6 - 10	P	-4358	104170	0.14	0.02	1.05	1306	1316	1306	100.0	11.1	9869	0.00	0.06	1.05	21	21	439	4.8	0.0
Piano 1	7 - 8	P	-13005	778650	0.00	0.01	2.10	2750	2750	9738	28.2	0.0	50518	0.14	0.03	2.10	1439	1439	1439	100.0	5.2
Piano 1	7 - 11	P	-9905	498902	0.14	0.02	1.05	5004	5004	5004	100.0	11.5	33150	0.00	0.05	1.05	62	62	1036	6.0	0.0
Piano 1	8 - 12	P	-4571	62435	0.14	0.04	1.40	1360	1404	1360	100.0	7.3	4289	0.00	0.10	1.40	11	11	341	3.3	0.0
Piano 1	8 - 12	P	-4052	62435	0.14	0.04	2.80	1230	1260	1230	100.0	3.6	4289	0.00	0.10	2.80	9	9	308	3.0	0.0
Piano 1	9 - 10	P	-3446	103166	0.00	0.01	2.00	293	293	1379	21.2	0.0	10747	0.13	0.04	2.00	391	391	391	100.0	5.0
Piano 1	9 - 10	P	-3640	103166	0.00	0.01	2.00	293	293	1409	20.8	0.0	10747	0.14	0.04	2.00	410	410	410	100.0	4.9
Piano 1	9 - 10	P	-3113	71305	0.00	0.02	2.80	202	202	1431	14.1	0.0	4601	0.14	0.06	2.80	257	257	257	100.0	2.9
Piano 1	9 - 10	P	-2773	48743	0.00	0.02	2.80	138	138	1101	12.6	0.0	3787	0.14	0.06	2.80	227	227	227	100.0	2.8
Piano 1	10 - 11	P	-3134	58957	0.00	0.02	2.80	167	167	1347	12.4	0.0	4164	0.14	0.06	2.80	255	255	255	100.0	2.7
Piano 1	10 - 11	P	-3093	48821	0.00	0.02	2.80	138	138	1214	11.4	0.0	3790	0.14	0.07	2.80	250	250	250	100.0	2.6
Piano 1	11 - 12	P	-19174	575810	0.00	0.02	2.80	1633	1633	11273	14.5	0.0	21923	0.14	0.07	2.80	1536	1536	1536	100.0	2.5

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

Imp.	Fili	Stato	N [daN]	k _L [daN/cm]	δ _L [cm]	δ _{L,0} [cm]	δ _{L,u} [cm]	V _L [daN]	V _{L,e} [daN]	V _{L,u} [daN]	% δ _{L,0}	% δ _{L,u}	k _t [daN/cm]	δ _t [cm]	δ _{t,0} [cm]	δ _{t,u} [cm]	V _t [daN]	V _{t,e} [daN]	V _{t,u} [daN]	% δ _{t,0}	% δ _{t,u}
Piano 1	1 - 2	P	-1017 7	32670 3	0.01	0.02	2.80	2593	2593	6446	40.2	0.0	13148	0.08	0.06	2.80	826	826	826	100.0	0.5
Piano 1	1 - 2	P	-3812	62355	0.01	0.02	2.80	495	495	1479	33.5	0.0	4286	0.08	0.07	2.80	305	305	305	100.0	0.4
Piano 1	1 - 5	P	-4448	11308 1	0.07	0.02	1.00	1315	1325	1315	100.0	5.5	11367	0.01	0.06	1.00	61	61	467	13.1	0.0
Piano 1	1 - 5	P	-4441	11308 1	0.07	0.02	1.00	1334	1337	1334	100.0	5.6	11367	0.01	0.05	1.00	49	49	468	10.5	0.0
Piano 1	1 - 5	P	-4194	10316 6	0.07	0.02	1.00	1277	1291	1277	100.0	5.6	10747	0.00	0.05	1.00	35	35	442	7.9	0.0
Piano 1	2 - 3	P	-5276	10620 0	0.01	0.02	2.00	843	843	1653	51.0	0.0	10937	0.08	0.05	2.00	561	561	561	100.0	1.6
Piano 1	2 - 3	P	-5693	10673 2	0.01	0.02	2.00	847	847	1710	49.5	0.0	10970	0.09	0.05	2.00	597	597	597	100.0	1.6
Piano 1	2 - 6	P	-8841	41858 9	0.08	0.02	1.05	4412	4412	4412	100.0	6.2	28248	0.01	0.05	1.05	114	114	921	12.4	0.0
Piano 1	3 - 4	P	-4245	60517	0.01	0.03	2.80	480	480	1529	31.4	0.0	4220	0.09	0.08	2.80	334	334	334	100.0	0.3
Piano 1	3 - 4	P	-4675	62468	0.01	0.03	2.80	496	496	1606	30.9	0.0	4290	0.09	0.08	2.80	363	363	363	100.0	0.2
Piano 1	3 - 7	P	-1132 1	51399 9	0.09	0.02	1.05	5355	5355	5355	100.0	6.6	34077	0.01	0.06	1.05	128	128	1160	11.0	0.0
Piano 1	4 - 8	P	-1510 4	34342 3	0.09	0.04	1.92	7248	7272	7248	100.0	2.9	7388	0.01	0.18	1.92	28	28	840	3.3	0.0
Piano 1	5 - 6	P	-1935 2	65260 8	0.00	0.02	2.10	2398	2398	10218	23.5	0.0	42652	0.08	0.05	2.10	2018	2018	2018	100.0	1.4
Piano 1	5 - 6	P	-1217 0	35004 2	0.00	0.02	2.10	1286	1286	6035	21.3	0.0	24115	0.08	0.05	2.10	1249	1249	1249	100.0	1.4
Piano 1	5 - 9	C	-4190	10316 6	0.80	0.02	1.00	1274	1291	1274	100.0	100.0	10747	0.00	0.05	1.00	26	26	440	5.9	0.0
Piano 1	5 - 9	C	-4426	11308 1	0.80	0.02	1.00	1323	1337	1323	100.0	100.0	11367	0.00	0.05	1.00	13	13	460	2.9	0.0
Piano 1	5 - 9	C	-4259	10646 4	0.80	0.02	1.00	1255	1288	1255	100.0	100.0	10953	0.00	0.05	1.00	0	0	440	0.0	0.0
Piano 1	6 - 7	P	-6686	43054 3	0.00	0.01	2.10	1582	1582	5375	29.4	0.0	28974	0.08	0.03	2.10	746	746	746	100.0	2.8
Piano 1	6 - 10	P	-5224	10743 9	0.08	0.02	1.05	1436	1439	1436	100.0	5.8	10056	0.00	0.07	1.05	16	16	501	3.1	0.0
Piano 1	6 - 10	P	-5120	10417 0	0.08	0.02	1.05	1380	1397	1380	100.0	5.7	9869	0.00	0.07	1.05	0	0	485	0.0	0.0
Piano 1	7 - 8	P	-1309 5	77865 0	0.00	0.01	2.10	2861	2861	9760	29.3	0.0	50518	0.09	0.03	2.10	1448	1448	1448	100.0	2.9
Piano 1	7 - 11	P	-1102 3	49890 2	0.09	0.02	1.05	5148	5148	5148	100.0	6.6	33150	0.00	0.05	1.05	22	22	1096	2.0	0.0
Piano 1	8 - 12	P	-4713	62435	0.09	0.04	1.40	1377	1390	1377	100.0	3.9	4289	0.00	0.11	1.40	10	10	348	2.9	0.0
Piano 1	8 - 12	P	-4704	62435	0.09	0.04	1.40	1335	1349	1335	100.0	3.7	4289	0.00	0.11	1.40	0	0	343	0.0	0.0
Piano 1	9 - 10	P	-4242	10316 6	0.00	0.01	2.00	57	83	1490	3.8	0.0	10747	0.08	0.04	2.00	463	463	463	100.0	1.6
Piano 1	9 - 10	P	-4456	10316 6	0.00	0.01	2.00	57	83	1521	3.8	0.0	10747	0.08	0.04	2.00	483	483	483	100.0	1.6
Piano 1	9 - 10	P	-3791	71305	0.00	0.02	2.80	40	58	1540	2.6	0.0	4601	0.08	0.07	2.80	305	305	305	100.0	0.5
Piano 1	9 - 10	P	-3353	48743	0.00	0.03	2.80	27	39	1300	2.1	0.0	3787	0.08	0.07	2.80	268	268	268	100.0	0.4
Piano 1	10 - 11	P	-3781	58957	0.00	0.02	2.80	33	48	1448	2.3	0.0	4164	0.08	0.07	2.80	301	301	301	100.0	0.4
Piano 1	10 - 11	P	-3706	48821	0.00	0.03	2.80	27	39	1357	2.0	0.0	3790	0.09	0.08	2.80	292	292	292	100.0	0.3
Piano 1	11 - 12	P	-2285 7	57581 0	0.00	0.02	2.80	319	464	12087	2.6	0.0	21923	0.09	0.08	2.80	1788	1788	1788	100.0	0.3

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

Imp.	Fili	Stato	N [daN]	k _L [daN/cm]	δ _L [cm]	δ _{L,0} [cm]	δ _{L,u} [cm]	V _L [daN]	V _{L,e} [daN]	V _{L,u} [daN]	% δ _{L,0}	% δ _{L,u}	k _t [daN/cm]	δ _t [cm]	δ _{t,0} [cm]	δ _{t,u} [cm]	V _t [daN]	V _{t,e} [daN]	V _{t,u} [daN]	% δ _{t,0}	% δ _{t,u}
Piano 1	1 - 2	P	-1041 0	32670 3	0.00	0.02	2.80	378	493	6502	5.8	0.0	13148	0.08	0.06	2.80	842	842	842	100.0	0.5
Piano 1	1 - 2	P	-3821	62355	0.00	0.02	2.80	72	94	1480	4.9	0.0	4286	0.08	0.07	2.80	305	305	305	100.0	0.4
Piano 1	1 - 5	P	-4581	11308 1	0.08	0.02	1.00	1330	1338	1330	100.0	5.7	11367	0.00	0.06	1.00	5	5	476	1.1	0.0
Piano 1	1 - 5	P	-4576	11308 1	0.08	0.02	1.00	1349	1350	1349	100.0	5.8	11367	0.00	0.06	1.00	8	8	477	1.6	0.0
Piano 1	1 - 5	P	-4322	10316 6	0.08	0.02	1.00	1291	1303	1291	100.0	5.7	10747	0.00	0.05	1.00	20	20	451	4.4	0.0
Piano 1	2 - 3	P	-5269	10620 0	0.00	0.02	2.00	123	160	1652	7.4	0.0	10937	0.08	0.05	2.00	560	560	560	100.0	1.7
Piano 1	2 - 3	P	-5631	10673 2	0.00	0.02	2.00	124	161	1703	7.3	0.0	10970	0.09	0.05	2.00	592	592	592	100.0	1.7
Piano 1	2 - 6	P	-8846	41858 9	0.08	0.02	1.05	4413	4413	4413	100.0	6.3	28248	0.00	0.05	1.05	3	3	921	0.4	0.0
Piano 1	3 - 4	P	-4187	60517	0.00	0.03	2.80	70	91	1520	4.6	0.0	4220	0.09	0.08	2.80	330	330	330	100.0	0.4
Piano 1	3 - 4	P	-4567	62468	0.00	0.03	2.80	72	94	1590	4.5	0.0	4290	0.09	0.08	2.80	356	356	356	100.0	0.3

Relazione di calcolo - COMUNE D TERNI

Piano 1	3 - 7	P	-1118 4	51399 9	0.09	0.02	1.05	5339	5339	5339	100.0	6.7	34077	0.00	0.06	1.05	9	9	1154	0.8	0.0
Piano 1	4 - 8	P	-1473 8	34342 3	0.09	0.04	1.92	6765	6824	6765	100.0	3.0	7388	0.00	0.18	1.92	4	4	818	0.5	0.0
Piano 1	5 - 6	P	-1975 8	65260 8	0.00	0.02	2.10	1909	1909	10302	18.5	0.0	42652	0.08	0.05	2.10	2053	2053	2053	100.0	1.5
Piano 1	5 - 6	P	-1223 2	35004 2	0.00	0.02	2.10	1024	1024	6048	16.9	0.0	24115	0.08	0.05	2.10	1254	1254	1254	100.0	1.5
Piano 1	5 - 9	C	-4319	10316 6	0.80	0.02	1.00	1288	1303	1288	100.0	100.0	10747	0.00	0.05	1.00	28	28	450	6.3	0.0
Piano 1	5 - 9	C	-4563	11308 1	0.80	0.02	1.00	1338	1350	1338	100.0	100.0	11367	0.00	0.06	1.00	42	42	470	8.9	0.0
Piano 1	5 - 9	C	-4393	10646 4	0.80	0.02	1.00	1270	1302	1270	100.0	100.0	10953	0.01	0.06	1.00	52	52	449	11.5	0.0
Piano 1	6 - 7	P	-6661	43054 3	0.00	0.01	2.10	1259	1259	5369	23.5	0.0	28974	0.08	0.03	2.10	744	744	744	100.0	2.8
Piano 1	6 - 10	P	-5230	10743 9	0.08	0.02	1.05	1437	1443	1437	100.0	5.9	10056	0.00	0.07	1.05	34	34	502	6.7	0.0
Piano 1	6 - 10	P	-5127	10417 0	0.08	0.02	1.05	1381	1402	1381	100.0	5.8	9869	0.01	0.07	1.05	46	46	486	9.5	0.0
Piano 1	7 - 8	P	-1285 5	77865 0	0.00	0.01	2.10	2277	2277	9708	23.5	0.0	50518	0.09	0.03	2.10	1428	1428	1428	100.0	3.0
Piano 1	7 - 11	P	-1089 5	49890 2	0.09	0.02	1.05	5132	5132	5132	100.0	6.7	33150	0.01	0.05	1.05	108	108	1089	9.9	0.0
Piano 1	8 - 12	P	-4600	62435	0.09	0.04	1.40	1364	1394	1364	100.0	4.0	4289	0.00	0.10	1.40	11	11	342	3.3	0.0
Piano 1	8 - 12	P	-4593	62435	0.09	0.04	1.40	1322	1352	1322	100.0	3.7	4289	0.01	0.11	1.40	20	20	337	6.0	0.0
Piano 1	9 - 10	P	-4364	10316 6	0.01	0.01	2.00	720	720	1507	47.8	0.0	10747	0.08	0.04	2.00	474	474	474	100.0	1.7
Piano 1	9 - 10	P	-4550	10316 6	0.01	0.01	2.00	720	720	1533	46.9	0.0	10747	0.08	0.05	2.00	491	491	491	100.0	1.7
Piano 1	9 - 10	P	-3842	71305	0.01	0.02	2.80	497	497	1548	32.1	0.0	4601	0.08	0.07	2.80	309	309	309	100.0	0.5
Piano 1	9 - 10	P	-3363	48743	0.01	0.03	2.80	340	340	1304	26.1	0.0	3787	0.08	0.07	2.80	268	268	268	100.0	0.4
Piano 1	10 - 11	P	-3780	58957	0.01	0.02	2.80	411	411	1447	28.4	0.0	4164	0.08	0.07	2.80	301	301	301	100.0	0.4
Piano 1	10 - 11	P	-3669	48821	0.01	0.03	2.80	341	341	1352	25.2	0.0	3790	0.09	0.08	2.80	290	290	290	100.0	0.4
Piano 1	11 - 12	P	-2245 0	57581 0	0.01	0.02	2.80	4017	4017	11999	33.5	0.0	21923	0.09	0.08	2.80	1760	1760	1760	100.0	0.3

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

Imp.	Fili	Stato	N [daN]	k _L [daN/cm]	δ _L [cm]	δ _{L,0} [cm]	δ _{L,u} [cm]	V _L [daN]	V _{L,e} [daN]	V _{L,u} [daN]	% δ _{L,0}	% δ _{L,u}	k _t [daN/cm]	δ _t [cm]	δ _{t,0} [cm]	δ _{t,u} [cm]	V _t [daN]	V _{t,e} [daN]	V _{t,u} [daN]	% δ _{t,0}	% δ _{t,u}
Piano 1	1 - 2	P	-1016 7	32670 3	0.00	0.02	2.80	1508	1508	6447	23.4	0.0	13148	0.09	0.06	2.80	826	826	826	100.0	0.8
Piano 1	1 - 2	P	-3811	62355	0.00	0.02	2.80	288	288	1478	19.5	0.0	4286	0.09	0.07	2.80	304	304	304	100.0	0.6
Piano 1	1 - 5	P	-4442	11308 1	0.09	0.02	1.00	1319	1328	1319	100.0	6.6	11367	0.00	0.06	1.00	37	37	470	7.9	0.0
Piano 1	1 - 5	P	-4437	11308 1	0.09	0.02	1.00	1337	1347	1337	100.0	6.7	11367	0.00	0.06	1.00	34	34	469	7.3	0.0
Piano 1	1 - 5	P	-4190	10316 6	0.09	0.02	1.00	1277	1296	1277	100.0	6.7	10747	0.00	0.05	1.00	30	30	442	6.8	0.0
Piano 1	2 - 3	P	-5274	10620 0	0.00	0.02	2.00	490	490	1653	29.6	0.0	10937	0.09	0.05	2.00	561	561	561	100.0	1.9
Piano 1	2 - 3	P	-5693	10673 2	0.00	0.02	2.00	493	493	1710	28.8	0.0	10970	0.09	0.05	2.00	597	597	597	100.0	1.8
Piano 1	2 - 6	P	-8839	41858 9	0.09	0.02	1.05	4411	4411	4411	100.0	6.7	28248	0.00	0.05	1.05	74	74	921	8.0	0.0
Piano 1	3 - 4	P	-4246	60517	0.00	0.03	2.80	279	279	1529	18.3	0.0	4220	0.09	0.08	2.80	334	334	334	100.0	0.4
Piano 1	3 - 4	P	-4677	62468	0.00	0.03	2.80	288	288	1606	17.9	0.0	4290	0.09	0.08	2.80	363	363	363	100.0	0.2
Piano 1	3 - 7	P	-1132 3	51399 9	0.09	0.02	1.05	5393	5393	5393	100.0	6.8	34077	0.00	0.06	1.05	86	86	1161	7.4	0.0
Piano 1	4 - 8	P	-1511 1	34342 3	0.09	0.03	1.92	8016	8098	8016	100.0	3.1	7388	0.00	0.15	1.92	23	23	863	2.7	0.0
Piano 1	5 - 6	P	-1934 1	65260 8	0.00	0.02	2.10	2275	2275	10217	22.3	0.0	42652	0.09	0.05	2.10	2017	2017	2017	100.0	1.9
Piano 1	5 - 6	P	-1216 8	35004 2	0.00	0.02	2.10	1220	1220	6035	20.2	0.0	24115	0.09	0.05	2.10	1249	1249	1249	100.0	1.7
Piano 1	5 - 9	C	-4187	10316 6	0.80	0.02	1.00	1274	1296	1274	100.0	100.0	10747	0.00	0.05	1.00	28	28	440	6.3	0.0
Piano 1	5 - 9	C	-4423	11308 1	0.80	0.02	1.00	1321	1325	1321	100.0	100.0	11367	0.00	0.05	1.00	25	25	459	5.4	0.0
Piano 1	5 - 9	C	-4257	10646 4	0.80	0.02	1.00	1251	1253	1251	100.0	100.0	10953	0.00	0.05	1.00	20	20	437	4.6	0.0
Piano 1	6 - 7	P	-6686	43054 3	0.00	0.01	2.10	1501	1501	5375	27.9	0.0	28974	0.09	0.03	2.10	746	746	746	100.0	3.0
Piano 1	6 - 10	P	-5224	10743 9	0.09	0.02	1.05	1436	1442	1436	100.0	6.3	10056	0.00	0.07	1.05	23	23	501	4.6	0.0
Piano 1	6 - 10	P	-5121	10417 0	0.09	0.02	1.05	1380	1413	1380	100.0	6.2	9869	0.00	0.07	1.05	18	18	485	3.7	0.0
Piano 1	7 - 8	P	-1310 1	77865 0	0.00	0.01	2.10	2715	2715	9762	27.8	0.0	50518	0.09	0.03	2.10	1448	1448	1448	100.0	2.9
Piano 1	7 - 11	P	-1102 8	49890 2	0.09	0.02	1.05	5383	5383	5383	100.0	6.9	33150	0.00	0.05	1.05	60	60	1111	5.4	0.0
Piano 1	8 - 12	P	-4716	62435	0.09	0.04	1.40	1377	1391	1377	100.0	3.8	4289	0.00	0.11	1.40	11	11	349	3.1	0.0
Piano 1	8 - 12	P	-4708	62435	0.09	0.04	1.40	1336	1348	1336	100.0	3.6	4289	0.00	0.11	1.40	8	8	344	2.3	0.0

Piano 1	9 - 10	P	-4240	10316 6	0.00	0.01	2.00	244	244	1489	16.4	0.0	10747	0.09	0.04	2.00	462	462	462	100.0	2.2
Piano 1	9 - 10	P	-4455	10316 6	0.00	0.01	2.00	244	244	1520	16.1	0.0	10747	0.09	0.04	2.00	482	482	482	100.0	2.1
Piano 1	9 - 10	P	-3791	71305	0.00	0.02	2.80	169	169	1539	11.0	0.0	4601	0.09	0.07	2.80	305	305	305	100.0	0.7
Piano 1	9 - 10	P	-3354	48743	0.00	0.03	2.80	115	115	1300	8.9	0.0	3787	0.09	0.07	2.80	268	268	268	100.0	0.6
Piano 1	10 - 11	P	-3782	58957	0.00	0.02	2.80	140	140	1448	9.6	0.0	4164	0.09	0.07	2.80	301	301	301	100.0	0.6
Piano 1	10 - 11	P	-3708	48821	0.00	0.03	2.80	116	116	1357	8.5	0.0	3790	0.09	0.08	2.80	292	292	292	100.0	0.4
Piano 1	11 - 12	P	-2287 4	57581 0	0.00	0.02	2.80	1363	1363	12091	11.3	0.0	21923	0.09	0.08	2.80	1789	1789	1789	100.0	0.3

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

Imp.	Fili	Stato	N [daN]	k _L [daN/cm]	δ _L [cm]	δ _{L,0} [cm]	δ _{L,u} [cm]	V _L [daN]	V _{L,e} [daN]	V _{L,u} [daN]	%_δ _{L,0}	%_δ _{L,u}	k _t [daN/cm]	δ _t [cm]	δ _{t,0} [cm]	δ _{t,u} [cm]	V _t [daN]	V _{t,e} [daN]	V _{t,u} [daN]	%_δ _{t,0}	%_δ _{t,u}
Piano 1	1 - 2	P	-1040 8	32670 3	0.00	0.02	2.80	778	778	6503	12.0	0.0	13148	0.08	0.06	2.80	843	843	843	100.0	0.6
Piano 1	1 - 2	P	-3819	62355	0.00	0.02	2.80	149	149	1480	10.0	0.0	4286	0.08	0.07	2.80	305	305	305	100.0	0.4
Piano 1	1 - 5	P	-4581	11308 1	0.08	0.02	1.00	1333	1363	1333	100.0	6.1	11367	0.00	0.06	1.00	21	21	479	4.3	0.0
Piano 1	1 - 5	P	-4577	11308 1	0.08	0.02	1.00	1351	1373	1351	100.0	6.1	11367	0.00	0.06	1.00	24	24	478	5.1	0.0
Piano 1	1 - 5	P	-4324	10316 6	0.08	0.02	1.00	1291	1298	1291	100.0	6.1	10747	0.00	0.05	1.00	26	26	451	5.8	0.0
Piano 1	2 - 3	P	-5265	10620 0	0.00	0.02	2.00	253	253	1652	15.3	0.0	10937	0.08	0.05	2.00	560	560	560	100.0	1.6
Piano 1	2 - 3	P	-5627	10673 2	0.00	0.02	2.00	254	254	1701	14.9	0.0	10970	0.08	0.05	2.00	591	591	591	100.0	1.5
Piano 1	2 - 6	P	-8842	41858 9	0.08	0.02	1.05	4412	4412	4412	100.0	6.1	28248	0.00	0.05	1.05	47	47	921	5.1	0.0
Piano 1	3 - 4	P	-4183	60517	0.00	0.03	2.80	144	144	1520	9.5	0.0	4220	0.08	0.08	2.80	329	329	329	100.0	0.2
Piano 1	3 - 4	P	-4562	62468	0.00	0.03	2.80	149	149	1590	9.4	0.0	4290	0.08	0.08	2.80	356	356	356	100.0	0.0
Piano 1	3 - 7	P	-1117 7	51399 9	0.08	0.02	1.05	5331	5331	5331	100.0	6.2	34077	0.00	0.06	1.05	56	56	1150	4.9	0.0
Piano 1	4 - 8	P	-1472 6	34342 3	0.08	0.03	1.92	7783	7889	7783	100.0	2.7	7388	0.00	0.15	1.92	16	16	842	1.9	0.0
Piano 1	5 - 6	P	-1976 6	65260 8	0.00	0.02	2.10	2143	2143	10304	20.8	0.0	42652	0.08	0.05	2.10	2054	2054	2054	100.0	1.6
Piano 1	5 - 6	P	-1223 3	35004 2	0.00	0.02	2.10	1149	1149	6048	19.0	0.0	24115	0.08	0.05	2.10	1254	1254	1254	100.0	1.4
Piano 1	5 - 9	C	-4322	10316 6	0.80	0.02	1.00	1288	1298	1288	100.0	100.0	10747	0.00	0.05	1.00	28	28	449	6.2	0.0
Piano 1	5 - 9	C	-4568	11308 1	0.80	0.02	1.00	1335	1351	1335	100.0	100.0	11367	0.00	0.06	1.00	32	32	469	6.8	0.0
Piano 1	5 - 9	C	-4398	10646 4	0.80	0.02	1.00	1266	1285	1266	100.0	100.0	10953	0.00	0.06	1.00	33	33	447	7.3	0.0
Piano 1	6 - 7	P	-6660	43054 3	0.00	0.01	2.10	1413	1413	5369	26.3	0.0	28974	0.08	0.03	2.10	744	744	744	100.0	2.7
Piano 1	6 - 10	P	-5231	10743 9	0.08	0.02	1.05	1437	1439	1437	100.0	5.8	10056	0.00	0.07	1.05	27	27	502	5.4	0.0
Piano 1	6 - 10	P	-5129	10417 0	0.08	0.02	1.05	1381	1404	1381	100.0	5.6	9869	0.00	0.07	1.05	29	29	486	6.0	0.0
Piano 1	7 - 8	P	-1285 0	77865 0	0.00	0.01	2.10	2556	2556	9704	26.3	0.0	50518	0.08	0.03	2.10	1426	1426	1426	100.0	2.6
Piano 1	7 - 11	P	-1089 6	49890 2	0.08	0.02	1.05	5306	5306	5306	100.0	6.3	33150	0.00	0.05	1.05	81	81	1101	7.4	0.0
Piano 1	8 - 12	P	-4597	62435	0.08	0.04	1.40	1364	1408	1364	100.0	3.3	4289	0.00	0.10	1.40	11	11	342	3.3	0.0
Piano 1	8 - 12	P	-4592	62435	0.08	0.04	1.40	1323	1363	1323	100.0	3.1	4289	0.00	0.11	1.40	13	13	337	3.8	0.0
Piano 1	9 - 10	P	-4370	10316 6	0.00	0.01	2.00	431	431	1507	28.6	0.0	10747	0.08	0.04	2.00	474	474	474	100.0	1.8
Piano 1	9 - 10	P	-4554	10316 6	0.00	0.01	2.00	431	431	1533	28.1	0.0	10747	0.08	0.05	2.00	491	491	491	100.0	1.8
Piano 1	9 - 10	P	-3846	71305	0.00	0.02	2.80	298	298	1548	19.2	0.0	4601	0.08	0.07	2.80	309	309	309	100.0	0.5
Piano 1	9 - 10	P	-3366	48743	0.00	0.03	2.80	204	204	1304	15.6	0.0	3787	0.08	0.07	2.80	269	269	269	100.0	0.4
Piano 1	10 - 11	P	-3782	58957	0.00	0.02	2.80	246	246	1448	17.0	0.0	4164	0.08	0.07	2.80	301	301	301	100.0	0.3
Piano 1	10 - 11	P	-3670	48821	0.00	0.03	2.80	204	204	1352	15.1	0.0	3790	0.08	0.08	2.80	290	290	290	100.0	0.2
Piano 1	11 - 12	P	-2245 1	57581 0	0.00	0.02	2.80	2405	2405	12000	20.0	0.0	21923	0.08	0.08	2.80	1761	1761	1761	100.0	0.1

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

Imp.	Fili	Stato	N [daN]	k _L [daN/cm]	δ _L [cm]	δ _{L,0} [cm]	δ _{L,u} [cm]	V _L [daN]	V _{L,e} [daN]	V _{L,u} [daN]	%_δ _{L,0}	%_δ _{L,u}	k _t [daN/cm]	δ _t [cm]	δ _{t,0} [cm]	δ _{t,u} [cm]	V _t [daN]	V _{t,e} [daN]	V _{t,u} [daN]	%_δ _{t,0}	%_δ _{t,u}
Piano 1	1 - 2	P	-1233 2	32670 3	0.00	0.02	2.80	36	153	6944	0.5	0.0	13148	0.13	0.07	2.80	978	978	978	100.0	2.2
Piano 1	1 - 2	P	-4541	62355	0.00	0.03	2.80	7	29	1585	0.4	0.0	4286	0.14	0.08	2.80	354	354	354	100.0	2.0
Piano 1	1 - 5	P	-5294	11308	0.13	0.02	1.00	1404	1414	1404	100.0	11.3	11367	0.00	0.06	1.00	4	4	524	0.8	0.0

Piano 1	1 - 5	P	-4915	11308 1	0.13	0.02	1.00	1384	1413	1384	100.0	11.4	11367	0.00	0.06	1.00	14	14	500	2.8	0.0
Piano 1	1 - 5	P	-4294	10316 6	0.13	0.02	1.00	1288	1304	1288	100.0	11.4	10747	0.00	0.05	1.00	23	23	449	5.2	0.0
Piano 1	2 - 3	P	-6265	10620 0	0.00	0.02	2.00	12	50	1775	0.7	0.0	10937	0.14	0.06	2.00	641	641	641	100.0	4.1
Piano 1	2 - 3	P	-6707	10673 2	0.00	0.02	2.00	12	50	1831	0.6	0.0	10970	0.14	0.06	2.00	676	676	676	100.0	4.0
Piano 1	2 - 6	P	-9979	41858 9	0.14	0.02	1.05	4746	4746	4746	100.0	11.5	28248	0.00	0.05	1.05	21	21	999	2.1	0.0
Piano 1	3 - 4	P	-4989	60517	0.00	0.03	1.40	7	28	1634	0.4	0.0	4220	0.14	0.00	1.40	0	0	0	100.0	10.1
Piano 1	3 - 4	P	-5450	62468	0.00	0.03	1.40	7	29	1711	0.4	0.0	4290	0.14	0.00	1.40	0	0	0	100.0	10.3
Piano 1	3 - 7	P	-1257 9	51399 9	0.14	0.02	1.05	6047	6047	6047	100.0	11.9	34077	0.00	0.05	1.05	32	32	1258	2.5	0.0
Piano 1	4 - 8	P	-1646 0	34342 3	0.14	0.03	1.92	8297	8435	8297	100.0	5.9	7388	0.00	0.16	1.92	9	9	920	1.0	0.0
Piano 1	5 - 6	P	-1934 8	65260 8	0.00	0.02	2.10	2075	2075	10218	20.3	0.0	42652	0.13	0.05	2.10	2018	2018	2018	100.0	4.2
Piano 1	5 - 6	P	-1223 2	35004 2	0.00	0.02	2.10	1113	1113	6048	18.4	0.0	24115	0.14	0.05	2.10	1254	1254	1254	100.0	4.1
Piano 1	5 - 9	C	-4060	10316 6	0.80	0.02	1.00	1260	1276	1260	100.0	100.0	10747	0.00	0.05	1.00	29	29	431	6.8	0.0
Piano 1	5 - 9	C	-3921	11308 1	0.80	0.02	1.00	1268	1277	1268	100.0	100.0	11367	0.00	0.05	1.00	40	40	424	9.4	0.0
Piano 1	5 - 9	C	-3417	10646 4	0.80	0.02	1.00	1161	1180	1161	100.0	100.0	10953	0.01	0.05	1.00	47	47	377	12.4	0.0
Piano 1	6 - 7	P	-6740	43054 3	0.00	0.01	2.10	1369	1369	5387	25.4	0.0	28974	0.14	0.03	2.10	751	751	751	100.0	5.4
Piano 1	6 - 10	P	-4900	10743 9	0.14	0.02	1.05	1406	1410	1406	100.0	11.2	10056	0.00	0.06	1.05	33	33	482	6.8	0.0
Piano 1	6 - 10	P	-4341	10417 0	0.14	0.02	1.05	1304	1324	1304	100.0	11.2	9869	0.01	0.06	1.05	42	42	438	9.6	0.0
Piano 1	7 - 8	P	-1326 5	77865 0	0.00	0.01	2.10	2476	2476	9798	25.3	0.0	50518	0.14	0.03	2.10	1462	1462	1462	100.0	5.5
Piano 1	7 - 11	P	-1003 1	49890 2	0.14	0.02	1.05	5024	5024	5024	100.0	11.9	33150	0.01	0.05	1.05	101	101	1044	9.6	0.0
Piano 1	8 - 12	P	-4692	62435	0.14	0.04	1.40	1375	1384	1375	100.0	7.8	4289	0.00	0.11	1.40	12	12	347	3.4	0.0
Piano 1	8 - 12	P	-4165	62435	0.14	0.04	2.80	1257	1292	1257	100.0	3.8	4289	0.01	0.10	2.80	18	18	314	5.8	0.0
Piano 1	9 - 10	P	-3303	10316 6	0.01	0.01	2.00	642	642	1358	47.3	0.0	10747	0.13	0.04	2.00	377	377	377	100.0	5.0
Piano 1	9 - 10	P	-3528	10316 6	0.01	0.01	2.00	642	642	1392	46.1	0.0	10747	0.13	0.04	2.00	399	399	399	100.0	4.9
Piano 1	9 - 10	P	-3049	71305	0.01	0.02	2.80	444	444	1420	31.3	0.0	4601	0.13	0.05	2.80	252	252	252	100.0	2.9
Piano 1	9 - 10	P	-2754	48743	0.01	0.02	2.80	303	303	1094	27.7	0.0	3787	0.14	0.06	2.80	225	225	225	100.0	2.8
Piano 1	10 - 11	P	-3127	58957	0.01	0.02	2.80	367	367	1346	27.3	0.0	4164	0.14	0.06	2.80	255	255	255	100.0	2.8
Piano 1	10 - 11	P	-3125	48821	0.01	0.03	2.80	304	304	1226	24.8	0.0	3790	0.14	0.07	2.80	252	252	252	100.0	2.7
Piano 1	11 - 12	P	-1957 3	57581 0	0.01	0.02	2.80	3585	3597	11364	31.5	0.0	21923	0.14	0.07	2.80	1564	1564	1564	100.0	2.6

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

Imp.	Fili	Stato	N [daN]	k _L [daN/cm]	δ _L [cm]	δ _{L,0} [cm]	δ _{L,u} [cm]	V _L [daN]	V _{L,e} [daN]	V _{L,u} [daN]	%_δ _{L,0}	%_δ _{L,u}	k _t [daN/cm]	δ _t [cm]	δ _{t,0} [cm]	δ _{t,u} [cm]	V _t [daN]	V _{t,e} [daN]	V _{t,u} [daN]	%_δ _{t,0}	%_δ _{t,u}
Piano 1	1 - 2	P	-1254 3	32670 3	0.01	0.02	1.40	2621	2621	6994	37.5	0.0	13148	0.09	0.00	1.40	0	0	0	100.0	6.3
Piano 1	1 - 2	P	-4539	62355	0.01	0.03	2.80	500	500	1585	31.5	0.0	4286	0.09	0.08	2.80	354	354	354	100.0	0.4
Piano 1	1 - 5	P	-5421	11308 1	0.09	0.02	1.00	1418	1454	1418	100.0	6.6	11367	0.01	0.06	1.00	62	62	533	11.6	0.0
Piano 1	1 - 5	P	-5049	11308 1	0.09	0.02	1.00	1399	1404	1399	100.0	6.7	11367	0.01	0.06	1.00	50	50	510	9.8	0.0
Piano 1	1 - 5	P	-4427	10316 6	0.09	0.02	1.00	1303	1328	1303	100.0	6.8	10747	0.00	0.06	1.00	35	35	459	7.7	0.0
Piano 1	2 - 3	P	-6242	10620 0	0.01	0.02	2.00	852	852	1772	48.1	0.0	10937	0.09	0.06	2.00	639	639	639	100.0	1.8
Piano 1	2 - 3	P	-6626	10673 2	0.01	0.02	2.00	856	856	1822	47.0	0.0	10970	0.10	0.06	2.00	670	670	670	100.0	1.9
Piano 1	2 - 6	P	-9967	41858 9	0.09	0.02	1.05	4749	4749	4749	100.0	7.3	28248	0.01	0.05	1.05	123	123	998	12.4	0.0
Piano 1	3 - 4	P	-4915	60517	0.01	0.03	2.80	485	485	1624	29.9	0.0	4220	0.10	0.09	2.80	378	378	378	100.0	0.3
Piano 1	3 - 4	P	-5324	62468	0.01	0.03	2.80	501	501	1695	29.6	0.0	4290	0.10	0.09	2.80	405	405	405	100.0	0.3
Piano 1	3 - 7	P	-1241 4	51399 9	0.10	0.02	1.05	5920	5920	5920	100.0	7.8	34077	0.01	0.05	1.05	147	147	1244	11.9	0.0
Piano 1	4 - 8	P	-1605 4	34342 3	0.10	0.03	1.92	7970	7990	7970	100.0	3.7	7388	0.01	0.16	1.92	32	32	896	3.6	0.0
Piano 1	5 - 6	P	-1977 5	65260 8	0.00	0.02	2.10	2451	2451	10306	23.8	0.0	42652	0.09	0.05	2.10	2055	2055	2055	100.0	2.0
Piano 1	5 - 6	P	-1229 7	35004 2	0.00	0.02	2.10	1315	1315	6061	21.7	0.0	24115	0.09	0.05	2.10	1259	1259	1259	100.0	2.0
Piano 1	5 - 9	C	-4198	10316 6	0.80	0.02	1.00	1275	1300	1275	100.0	100.0	10747	0.00	0.05	1.00	27	27	441	6.1	0.0
Piano 1	5 - 9	C	-4074	11308 1	0.80	0.02	1.00	1285	1298	1285	100.0	100.0	11367	0.00	0.05	1.00	14	14	435	3.2	0.0

Piano 1	5 - 9	C	-3571	10646 4	0.80	0.02	1.00	1178	1179	1178	100.0	100.0	10953	0.00	0.05	1.00	0	0	389	0.1	0.0
Piano 1	6 - 7	P	-6713	43054 3	0.00	0.01	2.10	1617	1617	5381	30.1	0.0	28974	0.10	0.03	2.10	748	748	748	100.0	3.3
Piano 1	6 - 10	P	-4912	10743 9	0.09	0.02	1.05	1407	1425	1407	100.0	7.0	10056	0.00	0.06	1.05	16	16	483	3.4	0.0
Piano 1	6 - 10	P	-4361	10417 0	0.09	0.02	1.05	1306	1318	1306	100.0	7.0	9869	0.00	0.06	1.05	1	1	439	0.1	0.0
Piano 1	7 - 8	P	-1301 1	77865 0	0.00	0.01	2.10	2924	2924	9740	30.0	0.0	50518	0.10	0.03	2.10	1440	1440	1440	100.0	3.5
Piano 1	7 - 11	P	-9912	49890 2	0.10	0.02	1.05	5009	5009	5009	100.0	7.8	33150	0.00	0.05	1.05	23	23	1038	2.3	0.0
Piano 1	8 - 12	P	-4573	62435	0.10	0.04	1.40	1361	1384	1361	100.0	4.8	4289	0.00	0.10	1.40	10	10	341	3.1	0.0
Piano 1	8 - 12	P	-4056	62435	0.10	0.04	2.80	1233	1242	1233	100.0	2.3	4289	0.00	0.10	2.80	0	0	308	0.1	0.0
Piano 1	9 - 10	P	-3446	10316 6	0.00	0.01	2.00	49	49	1378	3.6	0.0	10747	0.09	0.04	2.00	390	390	390	100.0	2.6
Piano 1	9 - 10	P	-3641	10316 6	0.00	0.01	2.00	49	49	1408	3.5	0.0	10747	0.09	0.04	2.00	409	409	409	100.0	2.6
Piano 1	9 - 10	P	-3114	71305	0.00	0.02	2.80	34	34	1431	2.4	0.0	4601	0.09	0.06	2.80	256	256	256	100.0	1.3
Piano 1	9 - 10	P	-2775	48743	0.00	0.02	2.80	23	23	1100	2.1	0.0	3787	0.09	0.06	2.80	227	227	227	100.0	1.2
Piano 1	10 - 11	P	-3136	58957	0.00	0.02	2.80	28	28	1348	2.1	0.0	4164	0.09	0.06	2.80	255	255	255	100.0	1.2
Piano 1	10 - 11	P	-3095	48821	0.00	0.02	2.80	23	23	1213	1.9	0.0	3790	0.10	0.07	2.80	250	250	250	100.0	1.2
Piano 1	11 - 12	P	-1919 5	57581 0	0.00	0.02	2.80	274	274	11277	2.4	0.0	21923	0.10	0.07	2.80	1537	1537	1537	100.0	1.1

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

Imp.	Fili	Stato	N [daN]	k _L [daN/cm]	δ _L [cm]	δ _{L,0} [cm]	δ _{L,u} [cm]	V _L [daN]	V _{L,e} [daN]	V _{L,u} [daN]	%_δ _{L,0}	%_δ _{L,u}	k _t [daN/cm]	δ _t [cm]	δ _{t,0} [cm]	δ _{t,u} [cm]	V _t [daN]	V _{t,e} [daN]	V _{t,u} [daN]	%_δ _{t,0}	%_δ _{t,u}
Piano 1	1 - 2	P	-1232 4	32670 3	0.00	0.02	1.40	1193	1193	6942	17.2	0.0	13148	0.14	0.00	1.40	0	0	0	100.0	9.8
Piano 1	1 - 2	P	-4539	62355	0.00	0.03	2.80	228	228	1585	14.4	0.0	4286	0.14	0.08	2.80	354	354	354	100.0	2.0
Piano 1	1 - 5	P	-5290	11308 1	0.14	0.02	1.00	1400	1437	1400	100.0	11.8	11367	0.00	0.06	1.00	30	30	522	5.8	0.0
Piano 1	1 - 5	P	-4912	11308 1	0.14	0.02	1.00	1382	1404	1382	100.0	12.0	11367	0.00	0.06	1.00	30	30	499	6.1	0.0
Piano 1	1 - 5	P	-4292	10316 6	0.14	0.02	1.00	1288	1299	1288	100.0	12.0	10747	0.00	0.05	1.00	29	29	449	6.5	0.0
Piano 1	2 - 3	P	-6263	10620 0	0.00	0.02	2.00	388	388	1774	21.9	0.0	10937	0.14	0.06	2.00	640	640	640	100.0	4.0
Piano 1	2 - 3	P	-6705	10673 2	0.00	0.02	2.00	390	390	1831	21.3	0.0	10970	0.14	0.06	2.00	676	676	676	100.0	3.9
Piano 1	2 - 6	P	-9976	41858 9	0.14	0.02	1.05	4677	4677	4677	100.0	11.5	28248	0.00	0.05	1.05	66	66	995	6.6	0.0
Piano 1	3 - 4	P	-4988	60517	0.00	0.03	1.40	221	221	1633	13.5	0.0	4220	0.14	0.00	1.40	0	0	0	100.0	9.8
Piano 1	3 - 4	P	-5449	62468	0.00	0.03	1.40	228	228	1711	13.3	0.0	4290	0.14	0.00	1.40	0	0	0	100.0	9.8
Piano 1	3 - 7	P	-1257 7	51399 9	0.14	0.02	1.05	6304	6304	6304	100.0	11.6	34077	0.00	0.05	1.05	93	93	1274	7.3	0.0
Piano 1	4 - 8	P	-1646 1	34342 3	0.14	0.03	1.92	8921	8980	8921	100.0	5.6	7388	0.00	0.14	1.92	23	23	937	2.5	0.0
Piano 1	5 - 6	P	-1934 3	65260 8	0.00	0.02	2.10	2291	2291	10217	22.4	0.0	42652	0.14	0.05	2.10	2018	2018	2018	100.0	4.4
Piano 1	5 - 6	P	-1223 1	35004 2	0.00	0.02	2.10	1229	1229	6048	20.3	0.0	24115	0.14	0.05	2.10	1254	1254	1254	100.0	4.2
Piano 1	5 - 9	C	-4059	10316 6	0.80	0.02	1.00	1261	1274	1261	100.0	100.0	10747	0.00	0.05	1.00	29	29	432	6.7	0.0
Piano 1	5 - 9	C	-3921	11308 1	0.80	0.02	1.00	1272	1280	1272	100.0	100.0	11367	0.00	0.05	1.00	29	29	427	6.9	0.0
Piano 1	5 - 9	C	-3418	10646 4	0.80	0.02	1.00	1167	1180	1167	100.0	100.0	10953	0.00	0.05	1.00	27	27	381	7.1	0.0
Piano 1	6 - 7	P	-6740	43054 3	0.00	0.01	2.10	1512	1512	5387	28.1	0.0	28974	0.14	0.03	2.10	751	751	751	100.0	5.4
Piano 1	6 - 10	P	-4901	10743 9	0.14	0.02	1.05	1406	1430	1406	100.0	11.2	10056	0.00	0.06	1.05	26	26	483	5.4	0.0
Piano 1	6 - 10	P	-4343	10417 0	0.14	0.02	1.05	1305	1331	1305	100.0	11.2	9869	0.00	0.06	1.05	24	24	438	5.6	0.0
Piano 1	7 - 8	P	-1326 8	77865 0	0.00	0.01	2.10	2734	2734	9800	27.9	0.0	50518	0.14	0.03	2.10	1463	1463	1463	100.0	5.2
Piano 1	7 - 11	P	-1003 5	49890 2	0.14	0.02	1.05	5021	5021	5021	100.0	11.5	33150	0.00	0.05	1.05	68	68	1043	6.6	0.0
Piano 1	8 - 12	P	-4694	62435	0.14	0.04	1.40	1375	1379	1375	100.0	7.2	4289	0.00	0.11	1.40	11	11	347	3.3	0.0
Piano 1	8 - 12	P	-4168	62435	0.14	0.04	2.80	1256	1293	1256	100.0	3.5	4289	0.00	0.10	2.80	11	11	314	3.4	0.0
Piano 1	9 - 10	P	-3303	10316 6	0.00	0.01	2.00	348	348	1359	25.6	0.0	10747	0.14	0.04	2.00	378	378	378	100.0	5.2
Piano 1	9 - 10	P	-3529	10316 6	0.00	0.01	2.00	348	348	1393	25.0	0.0	10747	0.14	0.04	2.00	400	400	400	100.0	5.1
Piano 1	9 - 10	P	-3050	71305	0.00	0.02	2.80	240	246	1421	16.9	0.0	4601	0.14	0.05	2.80	252	252	252	100.0	3.0
Piano 1	9 - 10	P	-2755	48743	0.00	0.02	2.80	164	169	1095	15.0	0.0	3787	0.14	0.06	2.80	225	225	225	100.0	2.8
Piano 1	10 - 11	P	-3129	58957	0.00	0.02	2.80	199	206	1347	14.8	0.0	4164	0.14	0.06	2.80	255	255	255	100.0	2.8
Piano 1	10 - 11	P	-3127	48821	0.00	0.03	2.80	165	172	1226	13.4	0.0	3790	0.14	0.07	2.80	252	252	252	100.0	2.6

Piano 1	11 - 12	P	-1958 6	57581 0	0.00	0.02	2.80	1942	2024	11367	17.1	0.0	21923	0.14	0.07	2.80	1565	1565	1565	100.0	2.4
------------	------------	---	------------	------------	------	------	------	------	------	-------	------	-----	-------	------	------	------	------	------	------	-------	-----

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

Imp.	Fili	Stato	N [daN]	k _L [daN/cm]	δ _L [cm]	δ _{L,0} [cm]	δ _{L,u} [cm]	V _L [daN]	V _{L,e} [daN]	V _{L,u} [daN]	%_δ _{L,0}	%_δ _{L,u}	k _t [daN/cm]	δ _t [cm]	δ _{t,0} [cm]	δ _{t,u} [cm]	V _t [daN]	V _{t,e} [daN]	V _{t,u} [daN]	%_δ _{t,0}	%_δ _{t,u}
Piano 1	1 - 2	P	-1255 6	32670 3	0.00	0.02	2.80	1383	1429	6994	19.8	0.0	13148	0.14	0.08	2.80	993	993	993	100.0	2.2
Piano 1	1 - 2	P	-4541	62355	0.00	0.03	2.80	264	273	1585	16.6	0.0	4286	0.14	0.08	2.80	354	354	354	100.0	2.0
Piano 1	1 - 5	P	-5427	11308 1	0.13	0.02	1.00	1413	1419	1413	100.0	11.5	11367	0.00	0.06	1.00	34	34	531	6.5	0.0
Piano 1	1 - 5	P	-5054	11308 1	0.13	0.02	1.00	1396	1416	1396	100.0	11.7	11367	0.00	0.06	1.00	33	33	508	6.5	0.0
Piano 1	1 - 5	P	-4431	10316 6	0.13	0.02	1.00	1302	1308	1302	100.0	11.7	10747	0.00	0.06	1.00	30	30	458	6.5	0.0
Piano 1	2 - 3	P	-6245	10620 0	0.00	0.02	2.00	450	450	1772	25.4	0.0	10937	0.14	0.06	2.00	639	639	639	100.0	4.0
Piano 1	2 - 3	P	-6627	10673 2	0.00	0.02	2.00	452	452	1822	24.8	0.0	10970	0.14	0.06	2.00	670	670	670	100.0	3.9
Piano 1	2 - 6	P	-9970	41858 9	0.14	0.02	1.05	4681	4681	4681	100.0	11.4	28248	0.00	0.05	1.05	73	73	995	7.3	0.0
Piano 1	3 - 4	P	-4916	60517	0.00	0.03	1.40	256	265	1624	15.8	0.0	4220	0.14	0.00	1.40	0	0	0	100.0	9.8
Piano 1	3 - 4	P	-5324	62468	0.00	0.03	1.40	264	273	1695	15.6	0.0	4290	0.14	0.00	1.40	0	0	0	100.0	9.8
Piano 1	3 - 7	P	-1241 5	51399 9	0.14	0.02	1.05	6182	6182	6182	100.0	11.6	34077	0.00	0.05	1.05	99	99	1259	7.9	0.0
Piano 1	4 - 8	P	-1604 9	34342 3	0.14	0.03	1.92	8622	8745	8622	100.0	5.6	7388	0.00	0.15	1.92	24	24	914	2.6	0.0
Piano 1	5 - 6	P	-1978 5	65260 8	0.00	0.02	2.10	2305	2305	10307	22.4	0.0	42652	0.14	0.05	2.10	2055	2055	2055	100.0	4.2
Piano 1	5 - 6	P	-1229 9	35004 2	0.00	0.02	2.10	1236	1236	6061	20.4	0.0	24115	0.14	0.05	2.10	1259	1259	1259	100.0	4.1
Piano 1	5 - 9	C	-4201	10316 6	0.80	0.02	1.00	1275	1283	1275	100.0	100.0	10747	0.00	0.05	1.00	28	28	441	6.5	0.0
Piano 1	5 - 9	C	-4076	11308 1	0.80	0.02	1.00	1287	1290	1287	100.0	100.0	11367	0.00	0.05	1.00	27	27	437	6.2	0.0
Piano 1	5 - 9	C	-3572	10646 4	0.80	0.02	1.00	1182	1189	1182	100.0	100.0	10953	0.00	0.05	1.00	23	23	391	6.0	0.0
Piano 1	6 - 7	P	-6713	43054 3	0.00	0.01	2.10	1520	1520	5381	28.3	0.0	28974	0.14	0.03	2.10	748	748	748	100.0	5.3
Piano 1	6 - 10	P	-4911	10743 9	0.14	0.02	1.05	1407	1417	1407	100.0	11.1	10056	0.00	0.06	1.05	25	25	483	5.1	0.0
Piano 1	6 - 10	P	-4358	10417 0	0.14	0.02	1.05	1306	1316	1306	100.0	11.1	9869	0.00	0.06	1.05	21	21	439	4.8	0.0
Piano 1	7 - 8	P	-1300 5	77865 0	0.00	0.01	2.10	2750	2750	9738	28.2	0.0	50518	0.14	0.03	2.10	1439	1439	1439	100.0	5.2
Piano 1	7 - 11	P	-9905	49890 2	0.14	0.02	1.05	5004	5004	5004	100.0	11.5	33150	0.00	0.05	1.05	62	62	1036	6.0	0.0
Piano 1	8 - 12	P	-4571	62435	0.14	0.04	1.40	1360	1404	1360	100.0	7.3	4289	0.00	0.10	1.40	11	11	341	3.3	0.0
Piano 1	8 - 12	P	-4052	62435	0.14	0.04	2.80	1230	1260	1230	100.0	3.6	4289	0.00	0.10	2.80	9	9	308	3.0	0.0
Piano 1	9 - 10	P	-3446	10316 6	0.00	0.01	2.00	293	293	1379	21.2	0.0	10747	0.13	0.04	2.00	391	391	391	100.0	5.0
Piano 1	9 - 10	P	-3640	10316 6	0.00	0.01	2.00	293	293	1409	20.8	0.0	10747	0.14	0.04	2.00	410	410	410	100.0	4.9
Piano 1	9 - 10	P	-3113	71305	0.00	0.02	2.80	202	202	1431	14.1	0.0	4601	0.14	0.06	2.80	257	257	257	100.0	2.9
Piano 1	9 - 10	P	-2773	48743	0.00	0.02	2.80	138	138	1101	12.6	0.0	3787	0.14	0.06	2.80	227	227	227	100.0	2.8
Piano 1	10 - 11	P	-3134	58957	0.00	0.02	2.80	167	167	1347	12.4	0.0	4164	0.14	0.06	2.80	255	255	255	100.0	2.7
Piano 1	10 - 11	P	-3093	48821	0.00	0.02	2.80	138	138	1214	11.4	0.0	3790	0.14	0.07	2.80	250	250	250	100.0	2.6
Piano 1	11 - 12	P	-1917 4	57581 0	0.00	0.02	2.80	1633	1633	11273	14.5	0.0	21923	0.14	0.07	2.80	1536	1536	1536	100.0	2.5

4.3.2 Calcolo della curva di capacità della struttura.

Tabella 4.1

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

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

Coordinate del punto di controllo:

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

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

Num. Prog.	Tipo Elem.	Imp.	Fili	L [cm]	H [cm]	t [cm]	Vu [daN]	Mu [daN/cm]	k [daN/cm]	δ_0 [cm]	δ_u [cm]	Tipo Rottura	θ [rad]	F [daN]	u [cm]	S
1	Maschio (P)	Piano 1	7 - 8	702.8	210.0	25.0	9863	-	778650	0.0127	1.05 = 0.0050*H	Taglio	-	34648.80	0.0137	56.50
2	Maschio (P)	Piano 1	6 - 7	403.1	210.0	25.0	4421	-	301616	0.0147	1.05 = 0.0050*H	Taglio	-	39554.82	0.0158	64.50
3	Maschio (P)	Piano 1	5 - 6	593.4	210.0	25.0	10073	-	652608	0.0154	1.05 = 0.0050*H	Taglio	-	41394.58	0.0166	67.50
4	Maschio (P)	Piano 1	5 - 6	335.5	210.0	25.0	5938	-	341058	0.0174	1.05 = 0.0050*H	Taglio	-	44767.47	0.0187	73.00
5	Maschio (P)	Piano 1	1 - 2	421.5	280.0	25.0	5884	-	269200	0.0219	1.40 = 0.0050*H	Taglio	-	49366.87	0.0221	80.50
6	Maschio (P)	Piano 1	9 - 10	130.0	200.0	25.0	1175	-	58525	0.0201	1.00 = 0.0050*H	Taglio	-	49980.13	0.0226	81.50
7	Maschio (P)	Piano 1	9 - 10	130.0	200.0	25.0	1211	-	58525	0.0207	1.00 = 0.0050*H	Taglio	-	50593.38	0.0232	82.50
8	Maschio (P)	Piano 1	11 - 12	702.8	280.0	25.0	12051	-	575810	0.0209	1.40 = 0.0050*H	Taglio	-	50900.00	0.0235	83.00
9	Maschio (P)	Piano 1	2 - 3	132.3	200.0	25.0	1411	-	59736	0.0236	1.00 = 0.0050*H	Taglio	-	51206.63	0.0242	83.50
10	Maschio (P)	Piano 1	2 - 3	132.7	200.0	25.0	1469	-	59736	0.0246	1.00 = 0.0050*H	Taglio	-	51513.26	0.0249	84.00
11	Maschio (P)	Piano 1	9 - 10	147.5	280.0	25.0	1136	-	35812	0.0317	2.80 = 0.0100*H	Flessione	-	54886.15	0.0349	89.50
12	Maschio (P)	Piano 1	2 - 6	393.0	210.0	25.0	993	-	28248	0.0352	2.10 = 0.0100*H	Flessione	-	55192.78	0.0359	90.00
13	Maschio (P)	Piano 1	1 - 2	137.4	280.0	25.0	1196	-	31423	0.0381	2.80 = 0.0100*H	Flessione	-	55806.03	0.0380	91.00
14	Maschio (P)	Piano 1	3 - 7	474.1	210.0	25.0	1289	-	34077	0.0378	2.10 = 0.0100*H	Flessione	-	55806.03	0.0380	91.00
15	Maschio (P)	Piano 1	7 - 11	461.2	210.0	25.0	1193	-	33150	0.0360	2.10 = 0.0100*H	Flessione	-	55806.03	0.0380	91.00
16	Maschio (P)	Piano 1	9 - 10	121.4	280.0	25.0	869	-	24600	0.0353	2.80 = 0.0100*H	Flessione	-	55806.03	0.0380	91.00
17	Maschio (P)	Piano 1	10 - 11	133.5	280.0	25.0	1070	-	30007	0.0357	2.80 = 0.0100*H	Flessione	-	55806.03	0.0380	91.00

18	Maschio (P)	Piano 1	3 - 4	137.5	280.0	25.0	1421	-	34964	0.0406	1.40 = 0.0050*H	Taglio	-	56419.28	0.0411	92.00
19	Maschio (P)	Piano 1	5 - 9	130.0	200.0	25.0	428	-	10747	0.0399	2.00 = 0.0100*H	Flessione	-	56419.28	0.0411	92.00
20	Maschio (P)	Piano 1	5 - 9	137.5	200.0	25.0	442	-	11367	0.0389	2.00 = 0.0100*H	Flessione	-	56419.28	0.0411	92.00
21	Maschio (P)	Piano 1	5 - 9	132.5	200.0	25.0	416	-	10953	0.0379	2.00 = 0.0100*H	Flessione	-	56419.28	0.0411	92.00
22	Maschio (P)	Piano 1	1 - 5	137.5	200.0	25.0	481	-	11367	0.0423	2.00 = 0.0100*H	Flessione	-	56725.91	0.0435	92.50
23	Maschio (P)	Piano 1	1 - 5	137.5	200.0	25.0	471	-	11367	0.0414	2.00 = 0.0100*H	Flessione	-	56725.91	0.0435	92.50
24	Maschio (P)	Piano 1	1 - 5	130.0	200.0	25.0	435	-	10747	0.0405	2.00 = 0.0100*H	Flessione	-	56725.91	0.0435	92.50
25	Maschio (P)	Piano 1	3 - 4	135.3	280.0	25.0	1309	-	30712	0.0426	1.40 = 0.0050*H	Taglio	-	56725.91	0.0435	92.50
26	Maschio (P)	Piano 1	10 - 11	121.5	280.0	25.0	974	-	24600	0.0396	2.80 = 0.0100*H	Flessione	-	56725.91	0.0435	92.50
27	Maschio (P)	Piano 1	6 - 10	139.9	210.0	25.0	525	-	10056	0.0522	2.10 = 0.0100*H	Flessione	-	57339.16	0.0605	93.50
28	Maschio (P)	Piano 1	6 - 10	137.3	210.0	25.0	503	-	9869	0.0509	2.10 = 0.0100*H	Flessione	-	57339.16	0.0605	93.50
29	Maschio (P)	Piano 1	8 - 12	137.5	280.0	25.0	0	-	4289	0.0000	1.40 = 0.0050*H	Taglio	-	57952.42	0.1046	94.50
30	Maschio (P)	Piano 1	8 - 12	137.5	280.0	25.0	0	-	4289	0.0000	1.40 = 0.0050*H	Taglio	-	57952.42	0.1046	94.50
31	Maschio (P)	Piano 1	4 - 8	605.0	385.0	25.0	0	-	7388	0.0000	1.92 = 0.0050*H	Taglio	-	58259.04	0.1046	95.00
32	Maschio (C)	Piano 1	2 - 3	132.3	200.0	25.0	1411	-	59736	0.0236	1.00 = 0.0050*H	Taglio	-	58259.04	1.0000	95.00
33	Maschio (C)	Piano 1	2 - 3	132.7	200.0	25.0	1469	-	59736	0.0246	1.00 = 0.0050*H	Taglio	-	58259.04	1.0000	95.00
34	Maschio (C)	Piano 1	9 - 10	130.0	200.0	25.0	1175	-	58525	0.0201	1.00 = 0.0050*H	Taglio	-	58259.04	1.0000	95.00
35	Maschio (C)	Piano 1	9 - 10	130.0	200.0	25.0	1211	-	58525	0.0207	1.00 = 0.0050*H	Taglio	-	58259.04	1.0000	95.00

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

Num. Prog.	Tipo Elem.	Imp.	Fili	L [cm]	H [cm]	t [cm]	Vu [daN]	Mu [daN/cm]	k [daN/cm]	δ_0 [cm]	δ_u [cm]	Tipo Rottura	θ [rad]	F [daN]	u [cm]	S
1	Maschio (P)	Piano 1	7 - 8	702.8	210.0	25.0	9879	-	778650	0.0127	1.05 = 0.0050*H	Taglio	-	36181.93	0.0137	59.00
2	Maschio (P)	Piano 1	6 - 7	403.1	210.0	25.0	4461	-	306183	0.0146	1.05 = 0.0050*H	Taglio	-	41087.96	0.0157	67.00
3	Maschio (P)	Piano 1	5 - 6	593.4	210.0	25.0	10066	-	652608	0.0154	1.05 = 0.0050*H	Taglio	-	43234.34	0.0166	70.50
4	Maschio (P)	Piano 1	5 - 6	335.5	210.0	25.0	5962	-	343371	0.0174	1.05 = 0.0050*H	Taglio	-	46607.23	0.0185	76.00
5	Maschio (P)	Piano 1	9 - 10	130.0	200.0	25.0	1128	-	58525	0.0193	1.00 = 0.005	Taglio	-	48753.62	0.0200	79.50

										0*H						
6	Maschio (P)	Piano 1	9 - 10	130.0	200.0	25.0	1165	-	58525	0.0199	1.00 = 0.005 0*H	Taglio	-	49366.87	0.0204	80.50
7	Maschio (P)	Piano 1	11 - 12	702.8	280.0	25.0	11769	-	575810	0.0204	1.40 = 0.005 0*H	Taglio	-	50286.75	0.0211	82.00
8	Maschio (P)	Piano 1	1 - 2	421.5	280.0	25.0	6565	-	315244	0.0208	1.40 = 0.005 0*H	Taglio	-	51819.88	0.0230	84.50
9	Maschio (P)	Piano 1	2 - 3	132.7	200.0	25.0	1639	-	78581	0.0209	1.00 = 0.005 0*H	Taglio	-	51819.88	0.0230	84.50
10	Maschio (P)	Piano 1	2 - 3	132.3	200.0	25.0	1508	-	67722	0.0223	1.00 = 0.005 0*H	Taglio	-	52433.14	0.0244	85.50
11	Maschio (P)	Piano 1	9 - 10	147.5	280.0	25.0	1048	-	35812	0.0293	2.80 = 0.010 0*H	Flessione	-	54272.90	0.0295	88.50
12	Maschio (P)	Piano 1	9 - 10	121.4	280.0	25.0	808	-	24600	0.0328	2.80 = 0.010 0*H	Flessione	-	55499.40	0.0333	90.50
13	Maschio (P)	Piano 1	10 - 11	133.5	280.0	25.0	999	-	30007	0.0333	2.80 = 0.010 0*H	Flessione	-	55806.03	0.0343	91.00
14	Maschio (P)	Piano 1	3 - 4	137.5	280.0	25.0	1587	-	47844	0.0332	1.40 = 0.005 0*H	Taglio	-	56112.66	0.0354	91.50
15	Maschio (P)	Piano 1	5 - 9	132.5	200.0	25.0	379	-	10953	0.0346	2.00 = 0.010 0*H	Flessione	-	56112.66	0.0354	91.50
16	Maschio (P)	Piano 1	7 - 11	461.2	210.0	25.0	1151	-	33150	0.0347	2.10 = 0.010 0*H	Flessione	-	56112.66	0.0354	91.50
17	Maschio (P)	Piano 1	2 - 6	393.0	210.0	25.0	1041	-	28248	0.0368	2.10 = 0.010 0*H	Flessione	-	56725.91	0.0385	92.50
18	Maschio (P)	Piano 1	3 - 4	135.3	280.0	25.0	1438	-	39446	0.0365	1.40 = 0.005 0*H	Taglio	-	56725.91	0.0385	92.50
19	Maschio (P)	Piano 1	5 - 9	137.5	200.0	25.0	420	-	11367	0.0370	2.00 = 0.010 0*H	Flessione	-	56725.91	0.0385	92.50
20	Maschio (P)	Piano 1	10 - 11	121.5	280.0	25.0	917	-	24600	0.0373	2.80 = 0.010 0*H	Flessione	-	56725.91	0.0385	92.50
21	Maschio (P)	Piano 1	3 - 7	474.1	210.0	25.0	1342	-	34077	0.0394	2.10 = 0.010 0*H	Flessione	-	57032.54	0.0410	93.00
22	Maschio (P)	Piano 1	5 - 9	130.0	200.0	25.0	422	-	10747	0.0393	2.00 = 0.010 0*H	Flessione	-	57032.54	0.0410	93.00
23	Maschio (P)	Piano 1	1 - 2	137.4	280.0	25.0	1273	-	31423	0.0405	2.80 = 0.010 0*H	Flessione	-	57339.16	0.0440	93.50
24	Maschio (P)	Piano 1	1 - 5	130.0	200.0	25.0	439	-	10747	0.0408	2.00 = 0.010 0*H	Flessione	-	57339.16	0.0440	93.50
25	Maschio (P)	Piano 1	1 - 5	137.5	200.0	25.0	516	-	11367	0.0454	2.00 = 0.010 0*H	Flessione	-	57645.79	0.0492	94.00
26	Maschio (P)	Piano 1	1 - 5	137.5	200.0	25.0	490	-	11367	0.0431	2.00 = 0.010 0*H	Flessione	-	57645.79	0.0492	94.00
27	Maschio (P)	Piano 1	6 - 10	137.3	210.0	25.0	473	-	9869	0.0479	2.10 = 0.010 0*H	Flessione	-	57645.79	0.0492	94.00
28	Maschio (P)	Piano 1	6 - 10	139.9	210.0	25.0	0	-	10056	0.0000	1.05 = 0.005 0*H	Taglio	-	57952.42	0.0609	94.50
29	Maschio (P)	Piano 1	8 - 12	137.5	280.0	25.0	357	-	4289	0.0831	2.80 = 0.010 0*H	Flessione	-	58259.04	0.0829	95.00
30	Maschio (P)	Piano 1	8 - 12	137.5	280.0	25.0	0	-	4289	0.0000	1.40 = 0.005 0*H	Taglio	-	58565.67	0.1174	95.50

											0*H					
31	Maschio (P)	Piano 1	4 - 8	605.0	385.0	25.0	0	-	7388	0.0000	1.92 = 0.0050*H	Taglio	-	58872.29	0.1174	96.00
32	Maschio (C)	Piano 1	2 - 3	132.3	200.0	25.0	1508	-	67722	0.0223	1.00 = 0.0050*H	Taglio	-	58872.29	1.0000	96.00
33	Maschio (C)	Piano 1	2 - 3	132.7	200.0	25.0	1639	-	78581	0.0209	1.00 = 0.0050*H	Taglio	-	58872.29	1.0000	96.00
34	Maschio (C)	Piano 1	9 - 10	130.0	200.0	25.0	1128	-	58525	0.0193	1.00 = 0.0050*H	Taglio	-	58872.29	1.0000	96.00
35	Maschio (C)	Piano 1	9 - 10	130.0	200.0	25.0	1165	-	58525	0.0199	1.00 = 0.0050*H	Taglio	-	58872.29	1.0000	96.00

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

Num. Prog.	Tipo Elem.	Imp.	Fili	L [cm]	H [cm]	t [cm]	Vu [daN]	Mu [daNc/m]	k [daN/cm]	δ_0 [cm]	δ_u [cm]	Tipo Rottura	θ [rad]	F [daN]	u [cm]	S
1	Maschio (P)	Piano 1	7 - 8	702.8	210.0	25.0	9862	-	778650	0.0127	1.05 = 0.0050*H	Taglio	-	34342.17	0.0137	56.00
2	Maschio (P)	Piano 1	6 - 7	403.1	210.0	25.0	4415	-	300818	0.0147	1.05 = 0.0050*H	Taglio	-	39248.20	0.0158	64.00
3	Maschio (P)	Piano 1	5 - 6	593.4	210.0	25.0	10074	-	652608	0.0154	1.05 = 0.0050*H	Taglio	-	41087.96	0.0166	67.00
4	Maschio (P)	Piano 1	5 - 6	335.5	210.0	25.0	5934	-	340597	0.0174	1.05 = 0.0050*H	Taglio	-	44460.85	0.0187	72.50
5	Maschio (P)	Piano 1	1 - 2	421.5	280.0	25.0	5817	-	262680	0.0221	1.40 = 0.0050*H	Taglio	-	48753.62	0.0219	79.50
6	Maschio (P)	Piano 1	9 - 10	130.0	200.0	25.0	1175	-	58525	0.0201	1.00 = 0.0050*H	Taglio	-	49980.13	0.0230	81.50
7	Maschio (P)	Piano 1	2 - 3	132.3	200.0	25.0	1411	-	59736	0.0236	1.00 = 0.0050*H	Taglio	-	50286.75	0.0233	82.00
8	Maschio (P)	Piano 1	9 - 10	130.0	200.0	25.0	1211	-	58525	0.0207	1.00 = 0.0050*H	Taglio	-	50593.38	0.0236	82.50
9	Maschio (P)	Piano 1	11 - 12	702.8	280.0	25.0	12051	-	575810	0.0209	1.40 = 0.0050*H	Taglio	-	50900.00	0.0239	83.00
10	Maschio (P)	Piano 1	2 - 3	132.7	200.0	25.0	1470	-	59736	0.0246	1.00 = 0.0050*H	Taglio	-	51206.63	0.0247	83.50
11	Maschio (P)	Piano 1	9 - 10	147.5	280.0	25.0	1136	-	35812	0.0317	2.80 = 0.0100*H	Flessione	-	54579.52	0.0347	89.00
12	Maschio (P)	Piano 1	2 - 6	393.0	210.0	25.0	993	-	28248	0.0352	2.10 = 0.0100*H	Flessione	-	54886.15	0.0357	89.50
13	Maschio (P)	Piano 1	1 - 2	137.4	280.0	25.0	1197	-	31423	0.0381	2.80 = 0.0100*H	Flessione	-	55499.40	0.0378	90.50
14	Maschio (P)	Piano 1	3 - 7	474.1	210.0	25.0	1289	-	34077	0.0378	2.10 = 0.0100*H	Flessione	-	55499.40	0.0378	90.50
15	Maschio (P)	Piano 1	7 - 11	461.2	210.0	25.0	1193	-	33150	0.0360	2.10 = 0.0100*H	Flessione	-	55806.03	0.0390	91.00
16	Maschio (P)	Piano 1	9 - 10	121.4	280.0	25.0	868	-	24600	0.0353	2.80 = 0.0100*H	Flessione	-	55806.03	0.0390	91.00
17	Maschio (P)	Piano 1	10 - 11	133.5	280.0	25.0	1070	-	30007	0.0357	2.80 = 0.0100*H	Flessione	-	55806.03	0.0390	91.00
18	Maschio (P)	Piano 1	5 - 9	132.5	200.0	25.0	416	-	10953	0.037	2.00 =	Flessione	-	56112	0.040	91.50

		1								9	0.010 0*H	one		.66	6	
19	Maschio (P)	Piano 1	1 - 5	137.5	200.0	25.0	482	-	11367	0.042 4	2.00 = 0.010 0*H	Flessi one	-	56419 .28	0.042 3	92.00
20	Maschio (P)	Piano 1	1 - 5	137.5	200.0	25.0	471	-	11367	0.041 4	2.00 = 0.010 0*H	Flessi one	-	56419 .28	0.042 3	92.00
21	Maschio (P)	Piano 1	1 - 5	130.0	200.0	25.0	435	-	10747	0.040 5	2.00 = 0.010 0*H	Flessi one	-	56419 .28	0.042 3	92.00
22	Maschio (P)	Piano 1	3 - 4	135.3	280.0	25.0	1309	-	30712	0.042 6	1.40 = 0.005 0*H	Taglio	-	56419 .28	0.042 3	92.00
23	Maschio (P)	Piano 1	3 - 4	137.5	280.0	25.0	1401	-	33041	0.042 4	1.40 = 0.005 0*H	Taglio	-	56419 .28	0.042 3	92.00
24	Maschio (P)	Piano 1	5 - 9	130.0	200.0	25.0	428	-	10747	0.039 8	2.00 = 0.010 0*H	Flessi one	-	56419 .28	0.042 3	92.00
25	Maschio (P)	Piano 1	5 - 9	137.5	200.0	25.0	442	-	11367	0.038 9	2.00 = 0.010 0*H	Flessi one	-	56419 .28	0.042 3	92.00
26	Maschio (P)	Piano 1	10 - 11	121.5	280.0	25.0	974	-	24600	0.039 6	2.80 = 0.010 0*H	Flessi one	-	56419 .28	0.042 3	92.00
27	Maschio (P)	Piano 1	6 - 10	139.9	210.0	25.0	524	-	10056	0.052 2	2.10 = 0.010 0*H	Flessi one	-	57032 .54	0.059 2	93.00
28	Maschio (P)	Piano 1	6 - 10	137.3	210.0	25.0	503	-	9869	0.050 9	2.10 = 0.010 0*H	Flessi one	-	57032 .54	0.059 2	93.00
29	Maschio (P)	Piano 1	8 - 12	137.5	280.0	25.0	382	-	4289	0.089 2	2.80 = 0.010 0*H	Flessi one	-	57645 .79	0.103 3	94.00
30	Maschio (P)	Piano 1	8 - 12	137.5	280.0	25.0	0	-	4289	0.000 0	1.40 = 0.005 0*H	Taglio	-	57645 .79	0.103 3	94.00
31	Maschio (P)	Piano 1	4 - 8	605.0	385.0	25.0	0	-	7388	0.000 0	1.92 = 0.005 0*H	Taglio	-	57952 .42	0.103 3	94.50
32	Maschio (C)	Piano 1	2 - 3	132.3	200.0	25.0	1411	-	59736	0.023 6	1.00 = 0.005 0*H	Taglio	-	57952 .42	1.000 0	94.50
33	Maschio (C)	Piano 1	2 - 3	132.7	200.0	25.0	1470	-	59736	0.024 6	1.00 = 0.005 0*H	Taglio	-	57952 .42	1.000 0	94.50
34	Maschio (C)	Piano 1	9 - 10	130.0	200.0	25.0	1175	-	58525	0.020 1	1.00 = 0.005 0*H	Taglio	-	57952 .42	1.000 0	94.50
35	Maschio (C)	Piano 1	9 - 10	130.0	200.0	25.0	1211	-	58525	0.020 7	1.00 = 0.005 0*H	Taglio	-	57952 .42	1.000 0	94.50

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

Num. Prog.	Tipo Elem.	Imp.	Fili	L [cm]	H [cm]	t [cm]	Vu [daN]	Mu [daNc m]	k [daN/ cm]	δ ₀ [cm]	δ _u [cm]	Tipo Rottu ra	θ [rad]	F [daN]	u [cm]	S
1	Maschio (P)	Piano 1	7 - 8	702.8	210.0	25.0	9878	-	77865 0	0.012 7	1.05 = 0.005 0*H	Taglio	-	35875 .30	0.013 6	58.50
2	Maschio (P)	Piano 1	6 - 7	403.1	210.0	25.0	4454	-	30538 8	0.014 6	1.05 = 0.005 0*H	Taglio	-	40781 .33	0.015 6	66.50
3	Maschio (P)	Piano 1	5 - 6	593.4	210.0	25.0	10067	-	65260 8	0.015 4	1.05 = 0.005 0*H	Taglio	-	42927 .72	0.016 6	70.00
4	Maschio (P)	Piano 1	5 - 6	335.5	210.0	25.0	5958	-	34291 0	0.017 4	1.05 = 0.005 0*H	Taglio	-	46300 .61	0.018 5	75.50
5	Maschio (P)	Piano 1	9 - 10	130.0	200.0	25.0	1128	-	58525	0.019 3	1.00 = 0.005 0*H	Taglio	-	48753 .62	0.020 2	79.50

6	Maschio (P)	Piano 1	9 - 10	130.0	200.0	25.0	1165	-	58525	0.0199	1.00 = 0.005 0*H	Taglio	-	49673.50	0.0208	81.00
7	Maschio (P)	Piano 1	11 - 12	702.8	280.0	25.0	11769	-	575810	0.0204	1.40 = 0.005 0*H	Taglio	-	50286.75	0.0213	82.00
8	Maschio (P)	Piano 1	1 - 2	421.5	280.0	25.0	6503	-	309408	0.0210	1.40 = 0.005 0*H	Taglio	-	51206.63	0.0225	83.50
9	Maschio (P)	Piano 1	2 - 3	132.7	200.0	25.0	1619	-	75386	0.0215	1.00 = 0.005 0*H	Taglio	-	51513.26	0.0231	84.00
10	Maschio (P)	Piano 1	2 - 3	132.3	200.0	25.0	1486	-	64323	0.0231	1.00 = 0.005 0*H	Taglio	-	52126.51	0.0245	85.00
11	Maschio (P)	Piano 1	9 - 10	147.5	280.0	25.0	1048	-	35812	0.0293	2.80 = 0.010 0*H	Flessione	-	54272.90	0.0305	88.50
12	Maschio (P)	Piano 1	9 - 10	121.4	280.0	25.0	808	-	24600	0.0329	2.80 = 0.010 0*H	Flessione	-	55192.78	0.0334	90.00
13	Maschio (P)	Piano 1	10 - 11	133.5	280.0	25.0	1000	-	30007	0.0333	2.80 = 0.010 0*H	Flessione	-	55499.40	0.0344	90.50
14	Maschio (P)	Piano 1	3 - 4	137.5	280.0	25.0	1569	-	45851	0.0342	1.40 = 0.005 0*H	Taglio	-	55806.03	0.0356	91.00
15	Maschio (P)	Piano 1	5 - 9	132.5	200.0	25.0	380	-	10953	0.0347	2.00 = 0.010 0*H	Flessione	-	55806.03	0.0356	91.00
16	Maschio (P)	Piano 1	7 - 11	461.2	210.0	25.0	1151	-	33150	0.0347	2.10 = 0.010 0*H	Flessione	-	55806.03	0.0356	91.00
17	Maschio (P)	Piano 1	2 - 6	393.0	210.0	25.0	1041	-	28248	0.0368	2.10 = 0.010 0*H	Flessione	-	56419.28	0.0387	92.00
18	Maschio (P)	Piano 1	5 - 9	137.5	200.0	25.0	421	-	11367	0.0370	2.00 = 0.010 0*H	Flessione	-	56419.28	0.0387	92.00
19	Maschio (P)	Piano 1	10 - 11	121.5	280.0	25.0	917	-	24600	0.0373	2.80 = 0.010 0*H	Flessione	-	56419.28	0.0387	92.00
20	Maschio (P)	Piano 1	3 - 4	135.3	280.0	25.0	1418	-	37410	0.0379	1.40 = 0.005 0*H	Taglio	-	56725.91	0.0406	92.50
21	Maschio (P)	Piano 1	3 - 7	474.1	210.0	25.0	1342	-	34077	0.0394	2.10 = 0.010 0*H	Flessione	-	56725.91	0.0406	92.50
22	Maschio (P)	Piano 1	5 - 9	130.0	200.0	25.0	423	-	10747	0.0393	2.00 = 0.010 0*H	Flessione	-	56725.91	0.0406	92.50
23	Maschio (P)	Piano 1	1 - 2	137.4	280.0	25.0	1273	-	31423	0.0405	2.80 = 0.010 0*H	Flessione	-	57032.54	0.0436	93.00
24	Maschio (P)	Piano 1	1 - 5	130.0	200.0	25.0	439	-	10747	0.0408	2.00 = 0.010 0*H	Flessione	-	57032.54	0.0436	93.00
25	Maschio (P)	Piano 1	1 - 5	137.5	200.0	25.0	516	-	11367	0.0454	2.00 = 0.010 0*H	Flessione	-	57339.16	0.0488	93.50
26	Maschio (P)	Piano 1	1 - 5	137.5	200.0	25.0	490	-	11367	0.0431	2.00 = 0.010 0*H	Flessione	-	57339.16	0.0488	93.50
27	Maschio (P)	Piano 1	6 - 10	137.3	210.0	25.0	473	-	9869	0.0479	2.10 = 0.010 0*H	Flessione	-	57339.16	0.0488	93.50
28	Maschio (P)	Piano 1	6 - 10	139.9	210.0	25.0	0	-	10056	0.0000	1.05 = 0.005 0*H	Taglio	-	57645.79	0.0605	94.00
29	Maschio (P)	Piano 1	8 - 12	137.5	280.0	25.0	0	-	4289	0.0000	1.40 = 0.005 0*H	Taglio	-	58259.04	0.1046	95.00
30	Maschio (P)	Piano 1	8 - 12	137.5	280.0	25.0	0	-	4289	0.0000	1.40 = 0.005 0*H	Taglio	-	58259.04	0.1046	95.00

31	Maschio (P)	Piano 1	4 - 8	605.0	385.0	25.0	983	-	7388	0.1330	3.85 = 0.0100*H	Flessione	-	58565.67	0.1046	95.50
32	Maschio (C)	Piano 1	2 - 3	132.3	200.0	25.0	1486	-	64323	0.0231	1.00 = 0.0050*H	Taglio	-	58565.67	1.0000	95.50
33	Maschio (C)	Piano 1	2 - 3	132.7	200.0	25.0	1619	-	75386	0.0215	1.00 = 0.0050*H	Taglio	-	58565.67	1.0000	95.50
34	Maschio (C)	Piano 1	9 - 10	130.0	200.0	25.0	1128	-	58525	0.0193	1.00 = 0.0050*H	Taglio	-	58565.67	1.0000	95.50
35	Maschio (C)	Piano 1	9 - 10	130.0	200.0	25.0	1165	-	58525	0.0199	1.00 = 0.0050*H	Taglio	-	58565.67	1.0000	95.50

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

Num. Prog.	Tipo Elem.	Imp.	Fili	L [cm]	H [cm]	t [cm]	Vu [daN]	Mu [daNc m]	k [daN/cm]	δ_0 [cm]	δ_u [cm]	Tipo Rottura	θ [rad]	F [daN]	u [cm]	S
1	Maschio (P)	Piano 1	7 - 8	702.8	210.0	25.0	9623	-	778650	0.0124	1.05 = 0.0050*H	Taglio	-	-34955.43	0.0133	57.00
2	Maschio (P)	Piano 1	6 - 7	403.1	210.0	25.0	4349	-	295701	0.0147	1.05 = 0.0050*H	Taglio	-	-40781.33	0.0158	66.50
3	Maschio (P)	Piano 1	5 - 6	593.4	210.0	25.0	10455	-	652608	0.0160	1.05 = 0.0050*H	Taglio	-	-43847.59	0.0171	71.50
4	Maschio (P)	Piano 1	5 - 6	335.5	210.0	25.0	6071	-	349510	0.0174	1.05 = 0.0050*H	Taglio	-	-46300.61	0.0185	75.50
5	Maschio (P)	Piano 1	11 - 12	702.8	280.0	25.0	11615	-	575810	0.0202	1.40 = 0.0050*H	Taglio	-	-49366.87	0.0207	80.50
6	Maschio (P)	Piano 1	9 - 10	130.0	200.0	25.0	1257	-	58525	0.0215	1.00 = 0.0050*H	Taglio	-	-50593.38	0.0221	82.50
7	Maschio (P)	Piano 1	9 - 10	130.0	200.0	25.0	1274	-	58525	0.0218	1.00 = 0.0050*H	Taglio	-	-50900.00	0.0225	83.00
8	Maschio (P)	Piano 1	1 - 2	421.5	280.0	25.0	6705	-	322210	0.0208	1.40 = 0.0050*H	Taglio	-	-51206.63	0.0229	83.50
9	Maschio (P)	Piano 1	2 - 3	132.3	200.0	25.0	1404	-	59736	0.0235	1.00 = 0.0050*H	Taglio	-	-52433.14	0.0255	85.50
10	Maschio (P)	Piano 1	2 - 3	132.7	200.0	25.0	1441	-	61129	0.0236	1.00 = 0.0050*H	Taglio	-	-52433.14	0.0255	85.50
11	Maschio (P)	Piano 1	7 - 11	461.2	210.0	25.0	1127	-	33150	0.0340	2.10 = 0.0100*H	Flessione	-	-55499.40	0.0347	90.50
12	Maschio (P)	Piano 1	9 - 10	147.5	280.0	25.0	1219	-	35812	0.0340	2.80 = 0.0100*H	Flessione	-	-55499.40	0.0347	90.50
13	Maschio (P)	Piano 1	2 - 6	393.0	210.0	25.0	993	-	28248	0.0351	2.10 = 0.0100*H	Flessione	-	-56112.66	0.0368	91.50
14	Maschio (P)	Piano 1	9 - 10	121.4	280.0	25.0	885	-	24600	0.0360	2.80 = 0.0100*H	Flessione	-	-56112.66	0.0368	91.50
15	Maschio (P)	Piano 1	10 - 11	133.5	280.0	25.0	1073	-	30007	0.0358	2.80 = 0.0100*H	Flessione	-	-56112.66	0.0368	91.50
16	Maschio (P)	Piano 1	3 - 7	474.1	210.0	25.0	1213	-	34077	0.0356	2.10 = 0.0100*H	Flessione	-	-56419.28	0.0381	92.00
17	Maschio (P)	Piano 1	10 - 11	121.5	280.0	25.0	931	-	24600	0.0379	2.80 = 0.0100*H	Flessione	-	-56419.28	0.0381	92.00
18	Maschio (P)	Piano 1	1 - 2	137.4	280.0	25.0	1203	-	31423	0.0383	2.80 = 0.0100*H	Flessione	-	-57032.54	0.0412	93.00

										0*H						
19	Maschio (P)	Piano 1	3 - 4	135.3	280.0	25.0	1239	-	30712	0.0404	2.80 = 0.0100*H	Flessione	-	-57339.16	0.0430	93.50
20	Maschio (P)	Piano 1	3 - 4	137.5	280.0	25.0	1311	-	31738	0.0413	1.40 = 0.0050*H	Taglio	-	-57339.16	0.0430	93.50
21	Maschio (P)	Piano 1	5 - 9	137.5	200.0	25.0	516	-	11367	0.0454	2.00 = 0.0100*H	Flessione	-	-57645.79	0.0460	94.00
22	Maschio (P)	Piano 1	5 - 9	132.5	200.0	25.0	489	-	10953	0.0446	2.00 = 0.0100*H	Flessione	-	-57645.79	0.0460	94.00
23	Maschio (P)	Piano 1	1 - 5	137.5	200.0	25.0	548	-	11367	0.0482	2.00 = 0.0100*H	Flessione	-	-57952.42	0.0498	94.50
24	Maschio (P)	Piano 1	1 - 5	137.5	200.0	25.0	539	-	11367	0.0474	2.00 = 0.0100*H	Flessione	-	-57952.42	0.0498	94.50
25	Maschio (P)	Piano 1	1 - 5	130.0	200.0	25.0	502	-	10747	0.0467	2.00 = 0.0100*H	Flessione	-	-57952.42	0.0498	94.50
26	Maschio (P)	Piano 1	5 - 9	130.0	200.0	25.0	496	-	10747	0.0462	2.00 = 0.0100*H	Flessione	-	-57952.42	0.0498	94.50
27	Maschio (P)	Piano 1	6 - 10	139.9	210.0	25.0	528	-	10056	0.0525	2.10 = 0.0100*H	Flessione	-	-58259.04	0.0582	95.00
28	Maschio (P)	Piano 1	6 - 10	137.3	210.0	25.0	508	-	9869	0.0515	2.10 = 0.0100*H	Flessione	-	-58259.04	0.0582	95.00
29	Maschio (P)	Piano 1	8 - 12	137.5	280.0	25.0	340	-	4289	0.0793	2.80 = 0.0100*H	Flessione	-	-58565.67	0.0803	95.50
30	Maschio (P)	Piano 1	8 - 12	137.5	280.0	25.0	331	-	4289	0.0772	2.80 = 0.0100*H	Flessione	-	-58565.67	0.0803	95.50
31	Maschio (P)	Piano 1	4 - 8	605.0	385.0	25.0	840	-	7388	0.1137	3.85 = 0.0100*H	Flessione	-	-58872.29	0.0803	96.00
32	Maschio (C)	Piano 1	2 - 3	132.3	200.0	25.0	1404	-	59736	0.0235	1.00 = 0.0050*H	Taglio	-	-58872.29	1.0000	96.00
33	Maschio (C)	Piano 1	2 - 3	132.7	200.0	25.0	1441	-	61129	0.0236	1.00 = 0.0050*H	Taglio	-	-58872.29	1.0000	96.00
34	Maschio (C)	Piano 1	9 - 10	130.0	200.0	25.0	1257	-	58525	0.0215	1.00 = 0.0050*H	Taglio	-	-58872.29	1.0000	96.00
35	Maschio (C)	Piano 1	9 - 10	130.0	200.0	25.0	1274	-	58525	0.0218	1.00 = 0.0050*H	Taglio	-	-58872.29	1.0000	96.00

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

Num. Prog.	Tipo Elem.	Imp.	Fili	L [cm]	H [cm]	t [cm]	Vu [daN]	Mu [daN/cm]	k [daN/cm]	δ_0 [cm]	δ_u [cm]	Tipo Rottura	θ [rad]	F [daN]	u [cm]	S
1	Maschio (P)	Piano 1	7 - 8	702.8	210.0	25.0	9636	-	778506	0.0124	1.05 = 0.0050*H	Taglio	-	-34342.17	0.0133	56.00
2	Maschio (P)	Piano 1	6 - 7	403.1	210.0	25.0	4340	-	293918	0.0148	1.05 = 0.0050*H	Taglio	-	-40474.70	0.0159	66.00
3	Maschio (P)	Piano 1	5 - 6	593.4	210.0	25.0	10454	-	652608	0.0160	1.05 = 0.0050*H	Taglio	-	-43540.97	0.0173	71.00
4	Maschio (P)	Piano 1	5 - 6	335.5	210.0	25.0	6064	-	348289	0.0174	1.05 = 0.0050*H	Taglio	-	-45993.98	0.0187	75.00
5	Maschio (P)	Piano 1	1 - 2	421.5	280.0	25.0	6849	-	318024	0.0215	1.40 = 0.0050*H	Taglio	-	-50286.75	0.0218	82.00
6	Maschio (P)	Piano 1	11 -	702.8	280.0	25.0	11323	-	57581	0.019	1.40 =	Taglio	-	-5059	0.022	82.50

		1	12						0	7	0.005 0*H			3.38	0	
7	Maschio (P)	Piano 1	9 - 10	130.0	200.0	25.0	1211	-	58525	0.020 7	1.00 = 0.005 0*H	Taglio	-	-5120 6.63	0.023 1	83.50
8	Maschio (P)	Piano 1	9 - 10	130.0	200.0	25.0	1228	-	58525	0.021 0	1.00 = 0.005 0*H	Taglio	-	-5151 3.26	0.023 7	84.00
9	Maschio (P)	Piano 1	2 - 3	132.3	200.0	25.0	1448	-	59736	0.024 2	1.00 = 0.005 0*H	Taglio	-	-5181 9.88	0.024 4	84.50
10	Maschio (P)	Piano 1	2 - 3	132.7	200.0	25.0	1476	-	59736	0.024 7	1.00 = 0.005 0*H	Taglio	-	-5212 6.51	0.025 1	85.00
11	Maschio (P)	Piano 1	9 - 10	147.5	280.0	25.0	1131	-	35812	0.031 6	2.80 = 0.010 0*H	Flessi one	-	-5519 2.78	0.034 3	90.00
12	Maschio (P)	Piano 1	7 - 11	461.2	210.0	25.0	1085	-	33150	0.032 7	2.10 = 0.010 0*H	Flessi one	-	-5549 9.40	0.035 3	90.50
13	Maschio (P)	Piano 1	9 - 10	121.4	280.0	25.0	825	-	24600	0.033 5	2.80 = 0.010 0*H	Flessi one	-	-5580 6.03	0.036 4	91.00
14	Maschio (P)	Piano 1	10 - 11	133.5	280.0	25.0	1002	-	30007	0.033 4	2.80 = 0.010 0*H	Flessi one	-	-5580 6.03	0.036 4	91.00
15	Maschio (P)	Piano 1	2 - 6	393.0	210.0	25.0	1041	-	28248	0.036 8	2.10 = 0.010 0*H	Flessi one	-	-5611 2.66	0.037 6	91.50
16	Maschio (P)	Piano 1	3 - 7	474.1	210.0	25.0	1266	-	34077	0.037 1	2.10 = 0.010 0*H	Flessi one	-	-5611 2.66	0.037 6	91.50
17	Maschio (P)	Piano 1	10 - 11	121.5	280.0	25.0	874	-	24600	0.035 5	2.80 = 0.010 0*H	Flessi one	-	-5611 2.66	0.037 6	91.50
18	Maschio (P)	Piano 1	1 - 2	137.4	280.0	25.0	1279	-	31423	0.040 7	2.80 = 0.010 0*H	Flessi one	-	-5672 5.91	0.040 7	92.50
19	Maschio (P)	Piano 1	3 - 4	135.3	280.0	25.0	1307	-	30712	0.042 6	1.40 = 0.005 0*H	Taglio	-	-5703 2.54	0.042 6	93.00
20	Maschio (P)	Piano 1	3 - 4	137.5	280.0	25.0	1350	-	31423	0.042 9	1.40 = 0.005 0*H	Taglio	-	-5703 2.54	0.042 6	93.00
21	Maschio (P)	Piano 1	5 - 9	137.5	200.0	25.0	495	-	11367	0.043 6	2.00 = 0.010 0*H	Flessi one	-	-5733 9.16	0.045 5	93.50
22	Maschio (P)	Piano 1	5 - 9	132.5	200.0	25.0	454	-	10953	0.041 4	2.00 = 0.010 0*H	Flessi one	-	-5733 9.16	0.045 5	93.50
23	Maschio (P)	Piano 1	1 - 5	137.5	200.0	25.0	558	-	11367	0.049 1	2.00 = 0.010 0*H	Flessi one	-	-5764 5.79	0.049 3	94.00
24	Maschio (P)	Piano 1	1 - 5	130.0	200.0	25.0	506	-	10747	0.047 0	2.00 = 0.010 0*H	Flessi one	-	-5764 5.79	0.049 3	94.00
25	Maschio (P)	Piano 1	5 - 9	130.0	200.0	25.0	491	-	10747	0.045 7	2.00 = 0.010 0*H	Flessi one	-	-5764 5.79	0.049 3	94.00
26	Maschio (P)	Piano 1	1 - 5	137.5	200.0	25.0	581	-	11367	0.051 1	2.00 = 0.010 0*H	Flessi one	-	-5795 2.42	0.055 7	94.50
27	Maschio (P)	Piano 1	6 - 10	139.9	210.0	25.0	516	-	10056	0.051 3	2.10 = 0.010 0*H	Flessi one	-	-5795 2.42	0.055 7	94.50
28	Maschio (P)	Piano 1	6 - 10	137.3	210.0	25.0	478	-	9869	0.048 4	2.10 = 0.010 0*H	Flessi one	-	-5795 2.42	0.055 7	94.50
29	Maschio (P)	Piano 1	8 - 12	137.5	280.0	25.0	314	-	4289	0.073 3	2.80 = 0.010 0*H	Flessi one	-	-5825 9.04	0.077 7	95.00
30	Maschio (P)	Piano 1	8 - 12	137.5	280.0	25.0	0	-	4289	0.000 0	1.40 = 0.005 0*H	Taglio	-	-5856 5.67	0.112 2	95.50
31	Maschio (P)	Piano	4 - 8	605.0	385.0	25.0	0	-	7388	0.000	1.92 =	Taglio	-	-5887	0.112	96.00

		1								0	0.005 0*H			2.29	2	
32	Maschio (C)	Piano 1	2 - 3	132.3	200.0	25.0	1448	-	59736	0.024 2	1.00 = 0.005 0*H	Taglio	-	-5887 2.29	1.000 0	96.00
33	Maschio (C)	Piano 1	2 - 3	132.7	200.0	25.0	1476	-	59736	0.024 7	1.00 = 0.005 0*H	Taglio	-	-5887 2.29	1.000 0	96.00
34	Maschio (C)	Piano 1	9 - 10	130.0	200.0	25.0	1211	-	58525	0.020 7	1.00 = 0.005 0*H	Taglio	-	-5887 2.29	1.000 0	96.00
35	Maschio (C)	Piano 1	9 - 10	130.0	200.0	25.0	1228	-	58525	0.021 0	1.00 = 0.005 0*H	Taglio	-	-5887 2.29	1.000 0	96.00

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

Num. Prog.	Tipo Elem.	Imp.	Fili	L [cm]	H [cm]	t [cm]	Vu [daN]	Mu [daNc m]	k [daN/ cm]	δ_0 [cm]	δ_u [cm]	Tipo Rottu ra	θ [rad]	F [daN]	u [cm]	S
1	Maschio (P)	Piano 1	7 - 8	702.8	210.0	25.0	9623	-	77845 9	0.012 4	1.05 = 0.005 0*H	Taglio	-	-3464 8.80	0.013 3	56.50
2	Maschio (P)	Piano 1	6 - 7	403.1	210.0	25.0	4343	-	29485 9	0.014 7	1.05 = 0.005 0*H	Taglio	-	-4047 4.70	0.015 7	66.00
3	Maschio (P)	Piano 1	5 - 6	593.4	210.0	25.0	10454	-	65260 8	0.016 0	1.05 = 0.005 0*H	Taglio	-	-4354 0.97	0.017 1	71.00
4	Maschio (P)	Piano 1	5 - 6	335.5	210.0	25.0	6067	-	34907 8	0.017 4	1.05 = 0.005 0*H	Taglio	-	-4599 3.98	0.018 5	75.00
5	Maschio (P)	Piano 1	11 - 12	702.8	280.0	25.0	11615	-	57581 0	0.020 2	1.40 = 0.005 0*H	Taglio	-	-4967 3.50	0.021 1	81.00
6	Maschio (P)	Piano 1	1 - 2	421.5	280.0	25.0	6644	-	31662 1	0.021 0	1.40 = 0.005 0*H	Taglio	-	-5090 0.00	0.022 5	83.00
7	Maschio (P)	Piano 1	9 - 10	130.0	200.0	25.0	1258	-	58525	0.021 5	1.00 = 0.005 0*H	Taglio	-	-5090 0.00	0.022 5	83.00
8	Maschio (P)	Piano 1	9 - 10	130.0	200.0	25.0	1274	-	58525	0.021 8	1.00 = 0.005 0*H	Taglio	-	-5120 6.63	0.023 1	83.50
9	Maschio (P)	Piano 1	2 - 3	132.3	200.0	25.0	1404	-	59736	0.023 5	1.00 = 0.005 0*H	Taglio	-	-5212 6.51	0.025 1	85.00
10	Maschio (P)	Piano 1	2 - 3	132.7	200.0	25.0	1432	-	59736	0.024 0	1.00 = 0.005 0*H	Taglio	-	-5243 3.14	0.025 8	85.50
11	Maschio (P)	Piano 1	7 - 11	461.2	210.0	25.0	1127	-	33150	0.034 0	2.10 = 0.010 0*H	Flessi one	-	-5549 9.40	0.035 0	90.50
12	Maschio (P)	Piano 1	9 - 10	147.5	280.0	25.0	1219	-	35812	0.034 0	2.80 = 0.010 0*H	Flessi one	-	-5549 9.40	0.035 0	90.50
13	Maschio (P)	Piano 1	2 - 6	393.0	210.0	25.0	993	-	28248	0.035 1	2.10 = 0.010 0*H	Flessi one	-	-5611 2.66	0.037 1	91.50
14	Maschio (P)	Piano 1	3 - 7	474.1	210.0	25.0	1213	-	34077	0.035 6	2.10 = 0.010 0*H	Flessi one	-	-5611 2.66	0.037 1	91.50
15	Maschio (P)	Piano 1	9 - 10	121.4	280.0	25.0	885	-	24600	0.036 0	2.80 = 0.010 0*H	Flessi one	-	-5611 2.66	0.037 1	91.50
16	Maschio (P)	Piano 1	10 - 11	133.5	280.0	25.0	1073	-	30007	0.035 8	2.80 = 0.010 0*H	Flessi one	-	-5611 2.66	0.037 1	91.50
17	Maschio (P)	Piano 1	10 - 11	121.5	280.0	25.0	931	-	24600	0.037 9	2.80 = 0.010 0*H	Flessi one	-	-5641 9.28	0.038 5	92.00
18	Maschio (P)	Piano 1	1 - 2	137.4	280.0	25.0	1203	-	31423	0.038 3	2.80 = 0.010 0*H	Flessi one	-	-5672 5.91	0.040 0	92.50

19	Maschio (P)	Piano 1	3 - 4	135.3	280.0	25.0	1240	-	30712	0.0404	2.80 = 0.0100*H	Flessione	-	-57032.54	0.0419	93.00
20	Maschio (P)	Piano 1	3 - 4	137.5	280.0	25.0	1308	-	31423	0.0416	1.40 = 0.0050*H	Taglio	-	-57339.16	0.0441	93.50
21	Maschio (P)	Piano 1	5 - 9	130.0	200.0	25.0	496	-	10747	0.0462	2.00 = 0.0100*H	Flessione	-	-57645.79	0.0471	94.00
22	Maschio (P)	Piano 1	5 - 9	137.5	200.0	25.0	516	-	11367	0.0454	2.00 = 0.0100*H	Flessione	-	-57645.79	0.0471	94.00
23	Maschio (P)	Piano 1	5 - 9	132.5	200.0	25.0	489	-	10953	0.0446	2.00 = 0.0100*H	Flessione	-	-57645.79	0.0471	94.00
24	Maschio (P)	Piano 1	1 - 5	137.5	200.0	25.0	548	-	11367	0.0482	2.00 = 0.0100*H	Flessione	-	-57952.42	0.0515	94.50
25	Maschio (P)	Piano 1	1 - 5	137.5	200.0	25.0	539	-	11367	0.0474	2.00 = 0.0100*H	Flessione	-	-57952.42	0.0515	94.50
26	Maschio (P)	Piano 1	1 - 5	130.0	200.0	25.0	502	-	10747	0.0467	2.00 = 0.0100*H	Flessione	-	-57952.42	0.0515	94.50
27	Maschio (P)	Piano 1	6 - 10	139.9	210.0	25.0	528	-	10056	0.0525	2.10 = 0.0100*H	Flessione	-	-58259.04	0.0600	95.00
28	Maschio (P)	Piano 1	6 - 10	137.3	210.0	25.0	0	-	9869	0.0000	1.05 = 0.0050*H	Taglio	-	-58259.04	0.0600	95.00
29	Maschio (P)	Piano 1	8 - 12	137.5	280.0	25.0	340	-	4289	0.0793	2.80 = 0.0100*H	Flessione	-	-58565.67	0.0820	95.50
30	Maschio (P)	Piano 1	8 - 12	137.5	280.0	25.0	331	-	4289	0.0772	2.80 = 0.0100*H	Flessione	-	-58565.67	0.0820	95.50
31	Maschio (P)	Piano 1	4 - 8	605.0	385.0	25.0	840	-	7388	0.1137	3.85 = 0.0100*H	Flessione	-	-58872.29	0.0820	96.00
32	Maschio (C)	Piano 1	2 - 3	132.3	200.0	25.0	1404	-	59736	0.0235	1.00 = 0.0050*H	Taglio	-	-58872.29	1.0000	96.00
33	Maschio (C)	Piano 1	2 - 3	132.7	200.0	25.0	1432	-	59736	0.0240	1.00 = 0.0050*H	Taglio	-	-58872.29	1.0000	96.00
34	Maschio (C)	Piano 1	9 - 10	130.0	200.0	25.0	1258	-	58525	0.0215	1.00 = 0.0050*H	Taglio	-	-58872.29	1.0000	96.00
35	Maschio (C)	Piano 1	9 - 10	130.0	200.0	25.0	1274	-	58525	0.0218	1.00 = 0.0050*H	Taglio	-	-58872.29	1.0000	96.00

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

Num. Prog.	Tipo Elem.	Imp.	Fili	L [cm]	H [cm]	t [cm]	Vu [daN]	Mu [daNc m]	k [daN/cm]	δ_0 [cm]	δ_u [cm]	Tipo Rottura	θ [rad]	F [daN]	u [cm]	S
1	Maschio (P)	Piano 1	7 - 8	702.8	210.0	25.0	9629	-	777579	0.0124	1.05 = 0.0050*H	Taglio	-	-34342.17	0.0134	56.00
2	Maschio (P)	Piano 1	6 - 7	403.1	210.0	25.0	4334	-	293079	0.0148	1.05 = 0.0050*H	Taglio	-	-40168.08	0.0159	65.50
3	Maschio (P)	Piano 1	5 - 6	593.4	210.0	25.0	10453	-	652608	0.0160	1.05 = 0.0050*H	Taglio	-	-43234.34	0.0173	70.50
4	Maschio (P)	Piano 1	5 - 6	335.5	210.0	25.0	6060	-	347859	0.0174	1.05 = 0.0050*H	Taglio	-	-45687.35	0.0187	74.50
5	Maschio (P)	Piano 1	1 - 2	421.5	280.0	25.0	6790	-	312888	0.0217	1.40 = 0.0050*H	Taglio	-	-49673.50	0.0216	81.00
6	Maschio (P)	Piano 1	11 - 12	702.8	280.0	25.0	11323	-	575810	0.0197	1.40 = 0.0050*H	Taglio	-	-50593.38	0.0224	82.50

										0*H						
7	Maschio (P)	Piano 1	9 - 10	130.0	200.0	25.0	1211	-	58525	0.0207	1.00 = 0.005 0*H	Taglio	-	-5120 6.63	0.023 5	83.50
8	Maschio (P)	Piano 1	2 - 3	132.3	200.0	25.0	1448	-	59736	0.0242	1.00 = 0.005 0*H	Taglio	-	-5151 3.26	0.024 1	84.00
9	Maschio (P)	Piano 1	9 - 10	130.0	200.0	25.0	1228	-	58525	0.0210	1.00 = 0.005 0*H	Taglio	-	-5151 3.26	0.024 1	84.00
10	Maschio (P)	Piano 1	2 - 3	132.7	200.0	25.0	1476	-	59736	0.0247	1.00 = 0.005 0*H	Taglio	-	-5181 9.88	0.024 8	84.50
11	Maschio (P)	Piano 1	7 - 11	461.2	210.0	25.0	1085	-	33150	0.0327	2.10 = 0.010 0*H	Flessione	-	-5519 2.78	0.034 9	90.00
12	Maschio (P)	Piano 1	9 - 10	147.5	280.0	25.0	1131	-	35812	0.0316	2.80 = 0.010 0*H	Flessione	-	-5519 2.78	0.034 9	90.00
13	Maschio (P)	Piano 1	2 - 6	393.0	210.0	25.0	1040	-	28248	0.0368	2.10 = 0.010 0*H	Flessione	-	-5580 6.03	0.037 0	91.00
14	Maschio (P)	Piano 1	9 - 10	121.4	280.0	25.0	825	-	24600	0.0335	2.80 = 0.010 0*H	Flessione	-	-5580 6.03	0.037 0	91.00
15	Maschio (P)	Piano 1	10 - 11	133.5	280.0	25.0	1002	-	30007	0.0334	2.80 = 0.010 0*H	Flessione	-	-5580 6.03	0.037 0	91.00
16	Maschio (P)	Piano 1	3 - 7	474.1	210.0	25.0	1266	-	34077	0.0371	2.10 = 0.010 0*H	Flessione	-	-5611 2.66	0.038 3	91.50
17	Maschio (P)	Piano 1	10 - 11	121.5	280.0	25.0	874	-	24600	0.0355	2.80 = 0.010 0*H	Flessione	-	-5611 2.66	0.038 3	91.50
18	Maschio (P)	Piano 1	1 - 2	137.4	280.0	25.0	1279	-	31423	0.0407	2.80 = 0.010 0*H	Flessione	-	-5672 5.91	0.041 4	92.50
19	Maschio (P)	Piano 1	3 - 4	135.3	280.0	25.0	1307	-	30712	0.0426	1.40 = 0.005 0*H	Taglio	-	-5703 2.54	0.043 2	93.00
20	Maschio (P)	Piano 1	3 - 4	137.5	280.0	25.0	1349	-	31423	0.0429	1.40 = 0.005 0*H	Taglio	-	-5703 2.54	0.043 2	93.00
21	Maschio (P)	Piano 1	5 - 9	137.5	200.0	25.0	495	-	11367	0.0436	2.00 = 0.010 0*H	Flessione	-	-5733 9.16	0.046 2	93.50
22	Maschio (P)	Piano 1	5 - 9	132.5	200.0	25.0	454	-	10953	0.0414	2.00 = 0.010 0*H	Flessione	-	-5733 9.16	0.046 2	93.50
23	Maschio (P)	Piano 1	1 - 5	137.5	200.0	25.0	558	-	11367	0.0491	2.00 = 0.010 0*H	Flessione	-	-5764 5.79	0.050 0	94.00
24	Maschio (P)	Piano 1	1 - 5	130.0	200.0	25.0	506	-	10747	0.0470	2.00 = 0.010 0*H	Flessione	-	-5764 5.79	0.050 0	94.00
25	Maschio (P)	Piano 1	5 - 9	130.0	200.0	25.0	491	-	10747	0.0457	2.00 = 0.010 0*H	Flessione	-	-5764 5.79	0.050 0	94.00
26	Maschio (P)	Piano 1	1 - 5	137.5	200.0	25.0	581	-	11367	0.0511	2.00 = 0.010 0*H	Flessione	-	-5795 2.42	0.056 4	94.50
27	Maschio (P)	Piano 1	6 - 10	139.9	210.0	25.0	516	-	10056	0.0513	2.10 = 0.010 0*H	Flessione	-	-5795 2.42	0.056 4	94.50
28	Maschio (P)	Piano 1	6 - 10	137.3	210.0	25.0	478	-	9869	0.0484	2.10 = 0.010 0*H	Flessione	-	-5795 2.42	0.056 4	94.50
29	Maschio (P)	Piano 1	8 - 12	137.5	280.0	25.0	314	-	4289	0.0733	2.80 = 0.010 0*H	Flessione	-	-5825 9.04	0.078 4	95.00
30	Maschio (P)	Piano 1	8 - 12	137.5	280.0	25.0	0	-	4289	0.0000	1.40 = 0.005 0*H	Taglio	-	-5856 5.67	0.112 8	95.50
31	Maschio (P)	Piano 1	4 - 8	605.0	385.0	25.0	0	-	7388	0.0000	1.92 = 0.005 0*H	Taglio	-	-5887 2.29	0.112 8	96.00

										0*H						
32	Maschio (C)	Piano 1	2 - 3	132.3	200.0	25.0	1448	-	59736	0.024 2	1.00 = 0.005 0*H	Taglio	-	-5887 2.29	1.000 0	96.00
33	Maschio (C)	Piano 1	2 - 3	132.7	200.0	25.0	1476	-	59736	0.024 7	1.00 = 0.005 0*H	Taglio	-	-5887 2.29	1.000 0	96.00
34	Maschio (C)	Piano 1	9 - 10	130.0	200.0	25.0	1211	-	58525	0.020 7	1.00 = 0.005 0*H	Taglio	-	-5887 2.29	1.000 0	96.00
35	Maschio (C)	Piano 1	9 - 10	130.0	200.0	25.0	1228	-	58525	0.021 0	1.00 = 0.005 0*H	Taglio	-	-5887 2.29	1.000 0	96.00

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

Num. Prog.	Tipo Elem.	Imp.	Fili	L [cm]	H [cm]	t [cm]	Vu [daN]	Mu [daNc m]	k [daN/cm]	δ_0 [cm]	δ_u [cm]	Tipo Rottura	θ [rad]	F [daN]	u [cm]	S
1	Maschio (P)	Piano 1	7 - 8	702.8	210.0	25.0	9863	-	77865 0	0.012 7	1.05 = 0.005 0*H	Taglio	-	34648 .80	0.013 7	56.50
2	Maschio (P)	Piano 1	6 - 7	403.1	210.0	25.0	4421	-	30161 6	0.014 7	1.05 = 0.005 0*H	Taglio	-	39554 .82	0.015 8	64.50
3	Maschio (P)	Piano 1	5 - 6	593.4	210.0	25.0	10073	-	65260 8	0.015 4	1.05 = 0.005 0*H	Taglio	-	41394 .58	0.016 6	67.50
4	Maschio (P)	Piano 1	5 - 6	335.5	210.0	25.0	5938	-	34105 8	0.017 4	1.05 = 0.005 0*H	Taglio	-	44767 .47	0.018 7	73.00
5	Maschio (P)	Piano 1	1 - 2	421.5	280.0	25.0	5884	-	26920 0	0.021 9	1.40 = 0.005 0*H	Taglio	-	49366 .87	0.022 1	80.50
6	Maschio (P)	Piano 1	9 - 10	130.0	200.0	25.0	1175	-	58525	0.020 1	1.00 = 0.005 0*H	Taglio	-	49980 .13	0.022 6	81.50
7	Maschio (P)	Piano 1	9 - 10	130.0	200.0	25.0	1211	-	58525	0.020 7	1.00 = 0.005 0*H	Taglio	-	50593 .38	0.023 2	82.50
8	Maschio (P)	Piano 1	11 - 12	702.8	280.0	25.0	12051	-	57581 0	0.020 9	1.40 = 0.005 0*H	Taglio	-	50900 .00	0.023 5	83.00
9	Maschio (P)	Piano 1	2 - 3	132.3	200.0	25.0	1411	-	59736	0.023 6	1.00 = 0.005 0*H	Taglio	-	51206 .63	0.024 2	83.50
10	Maschio (P)	Piano 1	2 - 3	132.7	200.0	25.0	1469	-	59736	0.024 6	1.00 = 0.005 0*H	Taglio	-	51513 .26	0.024 9	84.00
11	Maschio (P)	Piano 1	9 - 10	147.5	280.0	25.0	1136	-	35812	0.031 7	2.80 = 0.010 0*H	Flessione	-	54886 .15	0.034 9	89.50
12	Maschio (P)	Piano 1	2 - 6	393.0	210.0	25.0	993	-	28248	0.035 2	2.10 = 0.010 0*H	Flessione	-	55192 .78	0.035 9	90.00
13	Maschio (P)	Piano 1	1 - 2	137.4	280.0	25.0	1196	-	31423	0.038 1	2.80 = 0.010 0*H	Flessione	-	55806 .03	0.038 0	91.00
14	Maschio (P)	Piano 1	3 - 7	474.1	210.0	25.0	1289	-	34077	0.037 8	2.10 = 0.010 0*H	Flessione	-	55806 .03	0.038 0	91.00
15	Maschio (P)	Piano 1	7 - 11	461.2	210.0	25.0	1193	-	33150	0.036 0	2.10 = 0.010 0*H	Flessione	-	55806 .03	0.038 0	91.00
16	Maschio (P)	Piano 1	9 - 10	121.4	280.0	25.0	869	-	24600	0.035 3	2.80 = 0.010 0*H	Flessione	-	55806 .03	0.038 0	91.00
17	Maschio (P)	Piano 1	10 - 11	133.5	280.0	25.0	1070	-	30007	0.035 7	2.80 = 0.010 0*H	Flessione	-	55806 .03	0.038 0	91.00
18	Maschio (P)	Piano 1	3 - 4	137.5	280.0	25.0	1421	-	34964	0.040 6	1.40 = 0.005 0*H	Taglio	-	56419 .28	0.041 1	92.00
19	Maschio (P)	Piano	5 - 9	130.0	200.0	25.0	428	-	10747	0.039	2.00 =	Flessione	-	56419	0.041	92.00

		1								9	0.010 0*H	one		.28	1	
20	Maschio (P)	Piano 1	5 - 9	137.5	200.0	25.0	442	-	11367	0.038 9	2.00 = 0.010 0*H	Flessi one	-	56419 .28	0.041 1	92.00
21	Maschio (P)	Piano 1	5 - 9	132.5	200.0	25.0	416	-	10953	0.037 9	2.00 = 0.010 0*H	Flessi one	-	56419 .28	0.041 1	92.00
22	Maschio (P)	Piano 1	1 - 5	137.5	200.0	25.0	481	-	11367	0.042 3	2.00 = 0.010 0*H	Flessi one	-	56725 .91	0.043 5	92.50
23	Maschio (P)	Piano 1	1 - 5	137.5	200.0	25.0	471	-	11367	0.041 4	2.00 = 0.010 0*H	Flessi one	-	56725 .91	0.043 5	92.50
24	Maschio (P)	Piano 1	1 - 5	130.0	200.0	25.0	435	-	10747	0.040 5	2.00 = 0.010 0*H	Flessi one	-	56725 .91	0.043 5	92.50
25	Maschio (P)	Piano 1	3 - 4	135.3	280.0	25.0	1309	-	30712	0.042 6	1.40 = 0.005 0*H	Taglio	-	56725 .91	0.043 5	92.50
26	Maschio (P)	Piano 1	10 - 11	121.5	280.0	25.0	974	-	24600	0.039 6	2.80 = 0.010 0*H	Flessi one	-	56725 .91	0.043 5	92.50
27	Maschio (P)	Piano 1	6 - 10	139.9	210.0	25.0	525	-	10056	0.052 2	2.10 = 0.010 0*H	Flessi one	-	57339 .16	0.060 5	93.50
28	Maschio (P)	Piano 1	6 - 10	137.3	210.0	25.0	503	-	9869	0.050 9	2.10 = 0.010 0*H	Flessi one	-	57339 .16	0.060 5	93.50
29	Maschio (P)	Piano 1	8 - 12	137.5	280.0	25.0	0	-	4289	0.000 0	1.40 = 0.005 0*H	Taglio	-	57952 .42	0.104 6	94.50
30	Maschio (P)	Piano 1	8 - 12	137.5	280.0	25.0	0	-	4289	0.000 0	1.40 = 0.005 0*H	Taglio	-	57952 .42	0.104 6	94.50
31	Maschio (P)	Piano 1	4 - 8	605.0	385.0	25.0	0	-	7388	0.000 0	1.92 = 0.005 0*H	Taglio	-	58259 .04	0.104 6	95.00
32	Maschio (C)	Piano 1	2 - 3	132.3	200.0	25.0	1411	-	59736	0.023 6	1.00 = 0.005 0*H	Taglio	-	58259 .04	1.000 0	95.00
33	Maschio (C)	Piano 1	2 - 3	132.7	200.0	25.0	1469	-	59736	0.024 6	1.00 = 0.005 0*H	Taglio	-	58259 .04	1.000 0	95.00
34	Maschio (C)	Piano 1	9 - 10	130.0	200.0	25.0	1175	-	58525	0.020 1	1.00 = 0.005 0*H	Taglio	-	58259 .04	1.000 0	95.00
35	Maschio (C)	Piano 1	9 - 10	130.0	200.0	25.0	1211	-	58525	0.020 7	1.00 = 0.005 0*H	Taglio	-	58259 .04	1.000 0	95.00

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

Num. Prog.	Tipo Elem.	Imp.	Fili	L [cm]	H [cm]	t [cm]	Vu [daN]	Mu [daNc m]	k [daN/ cm]	δ ₀ [cm]	δ _u [cm]	Tipo Rottu ra	θ [rad]	F [daN]	u [cm]	S
1	Maschio (P)	Piano 1	7 - 8	702.8	210.0	25.0	9879	-	77865 0	0.012 7	1.05 = 0.005 0*H	Taglio	-	36181 .93	0.013 7	59.00
2	Maschio (P)	Piano 1	6 - 7	403.1	210.0	25.0	4461	-	30618 3	0.014 6	1.05 = 0.005 0*H	Taglio	-	41087 .96	0.015 7	67.00
3	Maschio (P)	Piano 1	5 - 6	593.4	210.0	25.0	10066	-	65260 8	0.015 4	1.05 = 0.005 0*H	Taglio	-	43234 .34	0.016 6	70.50
4	Maschio (P)	Piano 1	5 - 6	335.5	210.0	25.0	5962	-	34337 1	0.017 4	1.05 = 0.005 0*H	Taglio	-	46607 .23	0.018 5	76.00
5	Maschio (P)	Piano 1	9 - 10	130.0	200.0	25.0	1128	-	58525	0.019 3	1.00 = 0.005 0*H	Taglio	-	48753 .62	0.020 0	79.50
6	Maschio (P)	Piano 1	9 - 10	130.0	200.0	25.0	1165	-	58525	0.019 9	1.00 = 0.005 0*H	Taglio	-	49366 .87	0.020 4	80.50

7	Maschio (P)	Piano 1	11 - 12	702.8	280.0	25.0	11769	-	575810	0.0204	1.40 = 0.0050*H	Taglio	-	50286.75	0.0211	82.00
8	Maschio (P)	Piano 1	1 - 2	421.5	280.0	25.0	6565	-	315244	0.0208	1.40 = 0.0050*H	Taglio	-	51819.88	0.0230	84.50
9	Maschio (P)	Piano 1	2 - 3	132.7	200.0	25.0	1639	-	78581	0.0209	1.00 = 0.0050*H	Taglio	-	51819.88	0.0230	84.50
10	Maschio (P)	Piano 1	2 - 3	132.3	200.0	25.0	1508	-	67722	0.0223	1.00 = 0.0050*H	Taglio	-	52433.14	0.0244	85.50
11	Maschio (P)	Piano 1	9 - 10	147.5	280.0	25.0	1048	-	35812	0.0293	2.80 = 0.0100*H	Flessione	-	54272.90	0.0295	88.50
12	Maschio (P)	Piano 1	9 - 10	121.4	280.0	25.0	808	-	24600	0.0328	2.80 = 0.0100*H	Flessione	-	55499.40	0.0333	90.50
13	Maschio (P)	Piano 1	10 - 11	133.5	280.0	25.0	999	-	30007	0.0333	2.80 = 0.0100*H	Flessione	-	55806.03	0.0343	91.00
14	Maschio (P)	Piano 1	3 - 4	137.5	280.0	25.0	1587	-	47844	0.0332	1.40 = 0.0050*H	Taglio	-	56112.66	0.0354	91.50
15	Maschio (P)	Piano 1	5 - 9	132.5	200.0	25.0	379	-	10953	0.0346	2.00 = 0.0100*H	Flessione	-	56112.66	0.0354	91.50
16	Maschio (P)	Piano 1	7 - 11	461.2	210.0	25.0	1151	-	33150	0.0347	2.10 = 0.0100*H	Flessione	-	56112.66	0.0354	91.50
17	Maschio (P)	Piano 1	2 - 6	393.0	210.0	25.0	1041	-	28248	0.0368	2.10 = 0.0100*H	Flessione	-	56725.91	0.0385	92.50
18	Maschio (P)	Piano 1	3 - 4	135.3	280.0	25.0	1438	-	39446	0.0365	1.40 = 0.0050*H	Taglio	-	56725.91	0.0385	92.50
19	Maschio (P)	Piano 1	5 - 9	137.5	200.0	25.0	420	-	11367	0.0370	2.00 = 0.0100*H	Flessione	-	56725.91	0.0385	92.50
20	Maschio (P)	Piano 1	10 - 11	121.5	280.0	25.0	917	-	24600	0.0373	2.80 = 0.0100*H	Flessione	-	56725.91	0.0385	92.50
21	Maschio (P)	Piano 1	3 - 7	474.1	210.0	25.0	1342	-	34077	0.0394	2.10 = 0.0100*H	Flessione	-	57032.54	0.0410	93.00
22	Maschio (P)	Piano 1	5 - 9	130.0	200.0	25.0	422	-	10747	0.0393	2.00 = 0.0100*H	Flessione	-	57032.54	0.0410	93.00
23	Maschio (P)	Piano 1	1 - 2	137.4	280.0	25.0	1273	-	31423	0.0405	2.80 = 0.0100*H	Flessione	-	57339.16	0.0440	93.50
24	Maschio (P)	Piano 1	1 - 5	130.0	200.0	25.0	439	-	10747	0.0408	2.00 = 0.0100*H	Flessione	-	57339.16	0.0440	93.50
25	Maschio (P)	Piano 1	1 - 5	137.5	200.0	25.0	516	-	11367	0.0454	2.00 = 0.0100*H	Flessione	-	57645.79	0.0492	94.00
26	Maschio (P)	Piano 1	1 - 5	137.5	200.0	25.0	490	-	11367	0.0431	2.00 = 0.0100*H	Flessione	-	57645.79	0.0492	94.00
27	Maschio (P)	Piano 1	6 - 10	137.3	210.0	25.0	473	-	9869	0.0479	2.10 = 0.0100*H	Flessione	-	57645.79	0.0492	94.00
28	Maschio (P)	Piano 1	6 - 10	139.9	210.0	25.0	0	-	10056	0.0000	1.05 = 0.0050*H	Taglio	-	57952.42	0.0609	94.50
29	Maschio (P)	Piano 1	8 - 12	137.5	280.0	25.0	357	-	4289	0.0831	2.80 = 0.0100*H	Flessione	-	58259.04	0.0829	95.00
30	Maschio (P)	Piano 1	8 - 12	137.5	280.0	25.0	0	-	4289	0.0000	1.40 = 0.0050*H	Taglio	-	58565.67	0.1174	95.50
31	Maschio (P)	Piano 1	4 - 8	605.0	385.0	25.0	0	-	7388	0.0000	1.92 = 0.0050*H	Taglio	-	58872.29	0.1174	96.00

32	Maschio (C)	Piano 1	2 - 3	132.3	200.0	25.0	1508	-	67722	0.0223	1.00 = 0.0050*H	Taglio	-	58872.29	1.0000	96.00
33	Maschio (C)	Piano 1	2 - 3	132.7	200.0	25.0	1639	-	78581	0.0209	1.00 = 0.0050*H	Taglio	-	58872.29	1.0000	96.00
34	Maschio (C)	Piano 1	9 - 10	130.0	200.0	25.0	1128	-	58525	0.0193	1.00 = 0.0050*H	Taglio	-	58872.29	1.0000	96.00
35	Maschio (C)	Piano 1	9 - 10	130.0	200.0	25.0	1165	-	58525	0.0199	1.00 = 0.0050*H	Taglio	-	58872.29	1.0000	96.00

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

Num. Prog.	Tipo Elem.	Imp.	Fili	L [cm]	H [cm]	t [cm]	Vu [daN]	Mu [daNc m]	k [daN/cm]	δ_0 [cm]	δ_u [cm]	Tipo Rottura	θ [rad]	F [daN]	u [cm]	S
1	Maschio (P)	Piano 1	7 - 8	702.8	210.0	25.0	9862	-	778650	0.0127	1.05 = 0.0050*H	Taglio	-	34342.17	0.0137	56.00
2	Maschio (P)	Piano 1	6 - 7	403.1	210.0	25.0	4415	-	300818	0.0147	1.05 = 0.0050*H	Taglio	-	39248.20	0.0158	64.00
3	Maschio (P)	Piano 1	5 - 6	593.4	210.0	25.0	10074	-	652608	0.0154	1.05 = 0.0050*H	Taglio	-	41087.96	0.0166	67.00
4	Maschio (P)	Piano 1	5 - 6	335.5	210.0	25.0	5934	-	340597	0.0174	1.05 = 0.0050*H	Taglio	-	44460.85	0.0187	72.50
5	Maschio (P)	Piano 1	1 - 2	421.5	280.0	25.0	5817	-	262680	0.0221	1.40 = 0.0050*H	Taglio	-	48753.62	0.0219	79.50
6	Maschio (P)	Piano 1	9 - 10	130.0	200.0	25.0	1175	-	58525	0.0201	1.00 = 0.0050*H	Taglio	-	49980.13	0.0230	81.50
7	Maschio (P)	Piano 1	2 - 3	132.3	200.0	25.0	1411	-	59736	0.0236	1.00 = 0.0050*H	Taglio	-	50286.75	0.0233	82.00
8	Maschio (P)	Piano 1	9 - 10	130.0	200.0	25.0	1211	-	58525	0.0207	1.00 = 0.0050*H	Taglio	-	50593.38	0.0236	82.50
9	Maschio (P)	Piano 1	11 - 12	702.8	280.0	25.0	12051	-	575810	0.0209	1.40 = 0.0050*H	Taglio	-	50900.00	0.0239	83.00
10	Maschio (P)	Piano 1	2 - 3	132.7	200.0	25.0	1470	-	59736	0.0246	1.00 = 0.0050*H	Taglio	-	51206.63	0.0247	83.50
11	Maschio (P)	Piano 1	9 - 10	147.5	280.0	25.0	1136	-	35812	0.0317	2.80 = 0.0100*H	Flessione	-	54579.52	0.0347	89.00
12	Maschio (P)	Piano 1	2 - 6	393.0	210.0	25.0	993	-	28248	0.0352	2.10 = 0.0100*H	Flessione	-	54886.15	0.0357	89.50
13	Maschio (P)	Piano 1	1 - 2	137.4	280.0	25.0	1197	-	31423	0.0381	2.80 = 0.0100*H	Flessione	-	55499.40	0.0378	90.50
14	Maschio (P)	Piano 1	3 - 7	474.1	210.0	25.0	1289	-	34077	0.0378	2.10 = 0.0100*H	Flessione	-	55499.40	0.0378	90.50
15	Maschio (P)	Piano 1	7 - 11	461.2	210.0	25.0	1193	-	33150	0.0360	2.10 = 0.0100*H	Flessione	-	55806.03	0.0390	91.00
16	Maschio (P)	Piano 1	9 - 10	121.4	280.0	25.0	868	-	24600	0.0353	2.80 = 0.0100*H	Flessione	-	55806.03	0.0390	91.00
17	Maschio (P)	Piano 1	10 - 11	133.5	280.0	25.0	1070	-	30007	0.0357	2.80 = 0.0100*H	Flessione	-	55806.03	0.0390	91.00
18	Maschio (P)	Piano 1	5 - 9	132.5	200.0	25.0	416	-	10953	0.0379	2.00 = 0.0100*H	Flessione	-	56112.66	0.0406	91.50
19	Maschio (P)	Piano 1	1 - 5	137.5	200.0	25.0	482	-	11367	0.0424	2.00 = 0.0100*H	Flessione	-	56419.28	0.0423	92.00

										0*H						
20	Maschio (P)	Piano 1	1 - 5	137.5	200.0	25.0	471	-	11367	0.0414	2.00 = 0.0100*H	Flessione	-	56419.28	0.0423	92.00
21	Maschio (P)	Piano 1	1 - 5	130.0	200.0	25.0	435	-	10747	0.0405	2.00 = 0.0100*H	Flessione	-	56419.28	0.0423	92.00
22	Maschio (P)	Piano 1	3 - 4	135.3	280.0	25.0	1309	-	30712	0.0426	1.40 = 0.0050*H	Taglio	-	56419.28	0.0423	92.00
23	Maschio (P)	Piano 1	3 - 4	137.5	280.0	25.0	1401	-	33041	0.0424	1.40 = 0.0050*H	Taglio	-	56419.28	0.0423	92.00
24	Maschio (P)	Piano 1	5 - 9	130.0	200.0	25.0	428	-	10747	0.0398	2.00 = 0.0100*H	Flessione	-	56419.28	0.0423	92.00
25	Maschio (P)	Piano 1	5 - 9	137.5	200.0	25.0	442	-	11367	0.0389	2.00 = 0.0100*H	Flessione	-	56419.28	0.0423	92.00
26	Maschio (P)	Piano 1	10 - 11	121.5	280.0	25.0	974	-	24600	0.0396	2.80 = 0.0100*H	Flessione	-	56419.28	0.0423	92.00
27	Maschio (P)	Piano 1	6 - 10	139.9	210.0	25.0	524	-	10056	0.0522	2.10 = 0.0100*H	Flessione	-	57032.54	0.0592	93.00
28	Maschio (P)	Piano 1	6 - 10	137.3	210.0	25.0	503	-	9869	0.0509	2.10 = 0.0100*H	Flessione	-	57032.54	0.0592	93.00
29	Maschio (P)	Piano 1	8 - 12	137.5	280.0	25.0	382	-	4289	0.0892	2.80 = 0.0100*H	Flessione	-	57645.79	0.1033	94.00
30	Maschio (P)	Piano 1	8 - 12	137.5	280.0	25.0	0	-	4289	0.0000	1.40 = 0.0050*H	Taglio	-	57645.79	0.1033	94.00
31	Maschio (P)	Piano 1	4 - 8	605.0	385.0	25.0	0	-	7388	0.0000	1.92 = 0.0050*H	Taglio	-	57952.42	0.1033	94.50
32	Maschio (C)	Piano 1	2 - 3	132.3	200.0	25.0	1411	-	59736	0.0236	1.00 = 0.0050*H	Taglio	-	57952.42	1.0000	94.50
33	Maschio (C)	Piano 1	2 - 3	132.7	200.0	25.0	1470	-	59736	0.0246	1.00 = 0.0050*H	Taglio	-	57952.42	1.0000	94.50
34	Maschio (C)	Piano 1	9 - 10	130.0	200.0	25.0	1175	-	58525	0.0201	1.00 = 0.0050*H	Taglio	-	57952.42	1.0000	94.50
35	Maschio (C)	Piano 1	9 - 10	130.0	200.0	25.0	1211	-	58525	0.0207	1.00 = 0.0050*H	Taglio	-	57952.42	1.0000	94.50

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

Num. Prog.	Tipo Elem.	Imp.	Fili	L [cm]	H [cm]	t [cm]	Vu [daN]	Mu [daN/cm]	k [daN/cm]	δ ₀ [cm]	δ _u [cm]	Tipo Rottura	θ [rad]	F [daN]	u [cm]	S
1	Maschio (P)	Piano 1	7 - 8	702.8	210.0	25.0	9878	-	778650	0.0127	1.05 = 0.0050*H	Taglio	-	35875.30	0.0136	58.50
2	Maschio (P)	Piano 1	6 - 7	403.1	210.0	25.0	4454	-	305388	0.0146	1.05 = 0.0050*H	Taglio	-	40781.33	0.0156	66.50
3	Maschio (P)	Piano 1	5 - 6	593.4	210.0	25.0	10067	-	652608	0.0154	1.05 = 0.0050*H	Taglio	-	42927.72	0.0166	70.00
4	Maschio (P)	Piano 1	5 - 6	335.5	210.0	25.0	5958	-	342910	0.0174	1.05 = 0.0050*H	Taglio	-	46300.61	0.0185	75.50
5	Maschio (P)	Piano 1	9 - 10	130.0	200.0	25.0	1128	-	58525	0.0193	1.00 = 0.0050*H	Taglio	-	48753.62	0.0202	79.50
6	Maschio (P)	Piano 1	9 - 10	130.0	200.0	25.0	1165	-	58525	0.0199	1.00 = 0.0050*H	Taglio	-	49673.50	0.0208	81.00
7	Maschio (P)	Piano 1	11 -	702.8	280.0	25.0	11769	-	57581	0.020	1.40 =	Taglio	-	50286	0.021	82.00

		1	12						0	4	0.005 0*H			.75	3	
8	Maschio (P)	Piano 1	1 - 2	421.5	280.0	25.0	6503	-	30940 8	0.021 0	1.40 = 0.005 0*H	Taglio	-	51206 .63	0.022 5	83.50
9	Maschio (P)	Piano 1	2 - 3	132.7	200.0	25.0	1619	-	75386	0.021 5	1.00 = 0.005 0*H	Taglio	-	51513 .26	0.023 1	84.00
10	Maschio (P)	Piano 1	2 - 3	132.3	200.0	25.0	1486	-	64323	0.023 1	1.00 = 0.005 0*H	Taglio	-	52126 .51	0.024 5	85.00
11	Maschio (P)	Piano 1	9 - 10	147.5	280.0	25.0	1048	-	35812	0.029 3	2.80 = 0.010 0*H	Flessi one	-	54272 .90	0.030 5	88.50
12	Maschio (P)	Piano 1	9 - 10	121.4	280.0	25.0	808	-	24600	0.032 9	2.80 = 0.010 0*H	Flessi one	-	55192 .78	0.033 4	90.00
13	Maschio (P)	Piano 1	10 - 11	133.5	280.0	25.0	1000	-	30007	0.033 3	2.80 = 0.010 0*H	Flessi one	-	55499 .40	0.034 4	90.50
14	Maschio (P)	Piano 1	3 - 4	137.5	280.0	25.0	1569	-	45851	0.034 2	1.40 = 0.005 0*H	Taglio	-	55806 .03	0.035 6	91.00
15	Maschio (P)	Piano 1	5 - 9	132.5	200.0	25.0	380	-	10953	0.034 7	2.00 = 0.010 0*H	Flessi one	-	55806 .03	0.035 6	91.00
16	Maschio (P)	Piano 1	7 - 11	461.2	210.0	25.0	1151	-	33150	0.034 7	2.10 = 0.010 0*H	Flessi one	-	55806 .03	0.035 6	91.00
17	Maschio (P)	Piano 1	2 - 6	393.0	210.0	25.0	1041	-	28248	0.036 8	2.10 = 0.010 0*H	Flessi one	-	56419 .28	0.038 7	92.00
18	Maschio (P)	Piano 1	5 - 9	137.5	200.0	25.0	421	-	11367	0.037 0	2.00 = 0.010 0*H	Flessi one	-	56419 .28	0.038 7	92.00
19	Maschio (P)	Piano 1	10 - 11	121.5	280.0	25.0	917	-	24600	0.037 3	2.80 = 0.010 0*H	Flessi one	-	56419 .28	0.038 7	92.00
20	Maschio (P)	Piano 1	3 - 4	135.3	280.0	25.0	1418	-	37410	0.037 9	1.40 = 0.005 0*H	Taglio	-	56725 .91	0.040 6	92.50
21	Maschio (P)	Piano 1	3 - 7	474.1	210.0	25.0	1342	-	34077	0.039 4	2.10 = 0.010 0*H	Flessi one	-	56725 .91	0.040 6	92.50
22	Maschio (P)	Piano 1	5 - 9	130.0	200.0	25.0	423	-	10747	0.039 3	2.00 = 0.010 0*H	Flessi one	-	56725 .91	0.040 6	92.50
23	Maschio (P)	Piano 1	1 - 2	137.4	280.0	25.0	1273	-	31423	0.040 5	2.80 = 0.010 0*H	Flessi one	-	57032 .54	0.043 6	93.00
24	Maschio (P)	Piano 1	1 - 5	130.0	200.0	25.0	439	-	10747	0.040 8	2.00 = 0.010 0*H	Flessi one	-	57032 .54	0.043 6	93.00
25	Maschio (P)	Piano 1	1 - 5	137.5	200.0	25.0	516	-	11367	0.045 4	2.00 = 0.010 0*H	Flessi one	-	57339 .16	0.048 8	93.50
26	Maschio (P)	Piano 1	1 - 5	137.5	200.0	25.0	490	-	11367	0.043 1	2.00 = 0.010 0*H	Flessi one	-	57339 .16	0.048 8	93.50
27	Maschio (P)	Piano 1	6 - 10	137.3	210.0	25.0	473	-	9869	0.047 9	2.10 = 0.010 0*H	Flessi one	-	57339 .16	0.048 8	93.50
28	Maschio (P)	Piano 1	6 - 10	139.9	210.0	25.0	0	-	10056	0.000 0	1.05 = 0.005 0*H	Taglio	-	57645 .79	0.060 5	94.00
29	Maschio (P)	Piano 1	8 - 12	137.5	280.0	25.0	0	-	4289	0.000 0	1.40 = 0.005 0*H	Taglio	-	58259 .04	0.104 6	95.00
30	Maschio (P)	Piano 1	8 - 12	137.5	280.0	25.0	0	-	4289	0.000 0	1.40 = 0.005 0*H	Taglio	-	58259 .04	0.104 6	95.00
31	Maschio (P)	Piano 1	4 - 8	605.0	385.0	25.0	983	-	7388	0.133 0	3.85 = 0.010 0*H	Flessi one	-	58565 .67	0.104 6	95.50
32	Maschio (C)	Piano	2 - 3	132.3	200.0	25.0	1486	-	64323	0.023	1.00 =	Taglio	-	58565	1.000	95.50

		1								1	0.005 0*H			.67	0	
33	Maschio (C)	Piano 1	2 - 3	132.7	200.0	25.0	1619	-	75386	0.021 5	1.00 = 0.005 0*H	Taglio	-	58565 .67	1.000 0	95.50
34	Maschio (C)	Piano 1	9 - 10	130.0	200.0	25.0	1128	-	58525	0.019 3	1.00 = 0.005 0*H	Taglio	-	58565 .67	1.000 0	95.50
35	Maschio (C)	Piano 1	9 - 10	130.0	200.0	25.0	1165	-	58525	0.019 9	1.00 = 0.005 0*H	Taglio	-	58565 .67	1.000 0	95.50

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

Num. Prog.	Tipo Elem.	Imp.	Fili	L [cm]	H [cm]	t [cm]	Vu [daN]	Mu [daNc m]	k [daN/ cm]	δ_0 [cm]	δ_u [cm]	Tipo Rottu ra	θ [rad]	F [daN]	u [cm]	S
1	Maschio (P)	Piano 1	7 - 8	702.8	210.0	25.0	9623	-	77865 0	0.012 4	1.05 = 0.005 0*H	Taglio	-	-3495 5.43	0.013 3	57.00
2	Maschio (P)	Piano 1	6 - 7	403.1	210.0	25.0	4349	-	29570 1	0.014 7	1.05 = 0.005 0*H	Taglio	-	-4078 1.33	0.015 8	66.50
3	Maschio (P)	Piano 1	5 - 6	593.4	210.0	25.0	10455	-	65260 8	0.016 0	1.05 = 0.005 0*H	Taglio	-	-4384 7.59	0.017 1	71.50
4	Maschio (P)	Piano 1	5 - 6	335.5	210.0	25.0	6071	-	34951 0	0.017 4	1.05 = 0.005 0*H	Taglio	-	-4630 0.61	0.018 5	75.50
5	Maschio (P)	Piano 1	11 - 12	702.8	280.0	25.0	11615	-	57581 0	0.020 2	1.40 = 0.005 0*H	Taglio	-	-4936 6.87	0.020 7	80.50
6	Maschio (P)	Piano 1	9 - 10	130.0	200.0	25.0	1257	-	58525	0.021 5	1.00 = 0.005 0*H	Taglio	-	-5059 3.38	0.022 1	82.50
7	Maschio (P)	Piano 1	9 - 10	130.0	200.0	25.0	1274	-	58525	0.021 8	1.00 = 0.005 0*H	Taglio	-	-5090 0.00	0.022 5	83.00
8	Maschio (P)	Piano 1	1 - 2	421.5	280.0	25.0	6705	-	32221 0	0.020 8	1.40 = 0.005 0*H	Taglio	-	-5120 6.63	0.022 9	83.50
9	Maschio (P)	Piano 1	2 - 3	132.3	200.0	25.0	1404	-	59736	0.023 5	1.00 = 0.005 0*H	Taglio	-	-5243 3.14	0.025 5	85.50
10	Maschio (P)	Piano 1	2 - 3	132.7	200.0	25.0	1441	-	61129	0.023 6	1.00 = 0.005 0*H	Taglio	-	-5243 3.14	0.025 5	85.50
11	Maschio (P)	Piano 1	7 - 11	461.2	210.0	25.0	1127	-	33150	0.034 0	2.10 = 0.010 0*H	Flessi one	-	-5549 9.40	0.034 7	90.50
12	Maschio (P)	Piano 1	9 - 10	147.5	280.0	25.0	1219	-	35812	0.034 0	2.80 = 0.010 0*H	Flessi one	-	-5549 9.40	0.034 7	90.50
13	Maschio (P)	Piano 1	2 - 6	393.0	210.0	25.0	993	-	28248	0.035 1	2.10 = 0.010 0*H	Flessi one	-	-5611 2.66	0.036 8	91.50
14	Maschio (P)	Piano 1	9 - 10	121.4	280.0	25.0	885	-	24600	0.036 0	2.80 = 0.010 0*H	Flessi one	-	-5611 2.66	0.036 8	91.50
15	Maschio (P)	Piano 1	10 - 11	133.5	280.0	25.0	1073	-	30007	0.035 8	2.80 = 0.010 0*H	Flessi one	-	-5611 2.66	0.036 8	91.50
16	Maschio (P)	Piano 1	3 - 7	474.1	210.0	25.0	1213	-	34077	0.035 6	2.10 = 0.010 0*H	Flessi one	-	-5641 9.28	0.038 1	92.00
17	Maschio (P)	Piano 1	10 - 11	121.5	280.0	25.0	931	-	24600	0.037 9	2.80 = 0.010 0*H	Flessi one	-	-5641 9.28	0.038 1	92.00
18	Maschio (P)	Piano 1	1 - 2	137.4	280.0	25.0	1203	-	31423	0.038 3	2.80 = 0.010 0*H	Flessi one	-	-5703 2.54	0.041 2	93.00
19	Maschio (P)	Piano 1	3 - 4	135.3	280.0	25.0	1239	-	30712	0.040 4	2.80 = 0.010 0*H	Flessi one	-	-5733 9.16	0.043 0	93.50

20	Maschio (P)	Piano 1	3 - 4	137.5	280.0	25.0	1311	-	31738	0.0413	1.40 = 0.0050*H	Taglio	-	-57339.16	0.0430	93.50
21	Maschio (P)	Piano 1	5 - 9	137.5	200.0	25.0	516	-	11367	0.0454	2.00 = 0.0100*H	Flessione	-	-57645.79	0.0460	94.00
22	Maschio (P)	Piano 1	5 - 9	132.5	200.0	25.0	489	-	10953	0.0446	2.00 = 0.0100*H	Flessione	-	-57645.79	0.0460	94.00
23	Maschio (P)	Piano 1	1 - 5	137.5	200.0	25.0	548	-	11367	0.0482	2.00 = 0.0100*H	Flessione	-	-57952.42	0.0498	94.50
24	Maschio (P)	Piano 1	1 - 5	137.5	200.0	25.0	539	-	11367	0.0474	2.00 = 0.0100*H	Flessione	-	-57952.42	0.0498	94.50
25	Maschio (P)	Piano 1	1 - 5	130.0	200.0	25.0	502	-	10747	0.0467	2.00 = 0.0100*H	Flessione	-	-57952.42	0.0498	94.50
26	Maschio (P)	Piano 1	5 - 9	130.0	200.0	25.0	496	-	10747	0.0462	2.00 = 0.0100*H	Flessione	-	-57952.42	0.0498	94.50
27	Maschio (P)	Piano 1	6 - 10	139.9	210.0	25.0	528	-	10056	0.0525	2.10 = 0.0100*H	Flessione	-	-58259.04	0.0582	95.00
28	Maschio (P)	Piano 1	6 - 10	137.3	210.0	25.0	508	-	9869	0.0515	2.10 = 0.0100*H	Flessione	-	-58259.04	0.0582	95.00
29	Maschio (P)	Piano 1	8 - 12	137.5	280.0	25.0	340	-	4289	0.0793	2.80 = 0.0100*H	Flessione	-	-58565.67	0.0803	95.50
30	Maschio (P)	Piano 1	8 - 12	137.5	280.0	25.0	331	-	4289	0.0772	2.80 = 0.0100*H	Flessione	-	-58565.67	0.0803	95.50
31	Maschio (P)	Piano 1	4 - 8	605.0	385.0	25.0	840	-	7388	0.1137	3.85 = 0.0100*H	Flessione	-	-58872.29	0.0803	96.00
32	Maschio (C)	Piano 1	2 - 3	132.3	200.0	25.0	1404	-	59736	0.0235	1.00 = 0.0050*H	Taglio	-	-58872.29	1.0000	96.00
33	Maschio (C)	Piano 1	2 - 3	132.7	200.0	25.0	1441	-	61129	0.0236	1.00 = 0.0050*H	Taglio	-	-58872.29	1.0000	96.00
34	Maschio (C)	Piano 1	9 - 10	130.0	200.0	25.0	1257	-	58525	0.0215	1.00 = 0.0050*H	Taglio	-	-58872.29	1.0000	96.00
35	Maschio (C)	Piano 1	9 - 10	130.0	200.0	25.0	1274	-	58525	0.0218	1.00 = 0.0050*H	Taglio	-	-58872.29	1.0000	96.00

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

Num. Prog.	Tipo Elem.	Imp.	Fili	L [cm]	H [cm]	t [cm]	Vu [daN]	Mu [daNcm]	k [daN/cm]	δ_0 [cm]	δ_u [cm]	Tipo Rottura	θ [rad]	F [daN]	u [cm]	S
1	Maschio (P)	Piano 1	7 - 8	702.8	210.0	25.0	9636	-	778506	0.0124	1.05 = 0.0050*H	Taglio	-	-34342.17	0.0133	56.00
2	Maschio (P)	Piano 1	6 - 7	403.1	210.0	25.0	4340	-	293918	0.0148	1.05 = 0.0050*H	Taglio	-	-40474.70	0.0159	66.00
3	Maschio (P)	Piano 1	5 - 6	593.4	210.0	25.0	10454	-	652608	0.0160	1.05 = 0.0050*H	Taglio	-	-43540.97	0.0173	71.00
4	Maschio (P)	Piano 1	5 - 6	335.5	210.0	25.0	6064	-	348289	0.0174	1.05 = 0.0050*H	Taglio	-	-45993.98	0.0187	75.00
5	Maschio (P)	Piano 1	1 - 2	421.5	280.0	25.0	6849	-	318024	0.0215	1.40 = 0.0050*H	Taglio	-	-50286.75	0.0218	82.00
6	Maschio (P)	Piano 1	11 - 12	702.8	280.0	25.0	11323	-	575810	0.0197	1.40 = 0.0050*H	Taglio	-	-50593.38	0.0220	82.50
7	Maschio (P)	Piano 1	9 - 10	130.0	200.0	25.0	1211	-	585257	0.0207	1.00 = 0.0050	Taglio	-	-51206.63	0.0231	83.50

										0*H						
8	Maschio (P)	Piano 1	9 - 10	130.0	200.0	25.0	1228	-	58525	0.0210	1.00 = 0.0050*H	Taglio	-	-51513.26	0.0237	84.00
9	Maschio (P)	Piano 1	2 - 3	132.3	200.0	25.0	1448	-	59736	0.0242	1.00 = 0.0050*H	Taglio	-	-51819.88	0.0244	84.50
10	Maschio (P)	Piano 1	2 - 3	132.7	200.0	25.0	1476	-	59736	0.0247	1.00 = 0.0050*H	Taglio	-	-52126.51	0.0251	85.00
11	Maschio (P)	Piano 1	9 - 10	147.5	280.0	25.0	1131	-	35812	0.0316	2.80 = 0.0100*H	Flessione	-	-55192.78	0.0343	90.00
12	Maschio (P)	Piano 1	7 - 11	461.2	210.0	25.0	1085	-	33150	0.0327	2.10 = 0.0100*H	Flessione	-	-55499.40	0.0353	90.50
13	Maschio (P)	Piano 1	9 - 10	121.4	280.0	25.0	825	-	24600	0.0335	2.80 = 0.0100*H	Flessione	-	-55806.03	0.0364	91.00
14	Maschio (P)	Piano 1	10 - 11	133.5	280.0	25.0	1002	-	30007	0.0334	2.80 = 0.0100*H	Flessione	-	-55806.03	0.0364	91.00
15	Maschio (P)	Piano 1	2 - 6	393.0	210.0	25.0	1041	-	28248	0.0368	2.10 = 0.0100*H	Flessione	-	-56112.66	0.0376	91.50
16	Maschio (P)	Piano 1	3 - 7	474.1	210.0	25.0	1266	-	34077	0.0371	2.10 = 0.0100*H	Flessione	-	-56112.66	0.0376	91.50
17	Maschio (P)	Piano 1	10 - 11	121.5	280.0	25.0	874	-	24600	0.0355	2.80 = 0.0100*H	Flessione	-	-56112.66	0.0376	91.50
18	Maschio (P)	Piano 1	1 - 2	137.4	280.0	25.0	1279	-	31423	0.0407	2.80 = 0.0100*H	Flessione	-	-56725.91	0.0407	92.50
19	Maschio (P)	Piano 1	3 - 4	135.3	280.0	25.0	1307	-	30712	0.0426	1.40 = 0.0050*H	Taglio	-	-57032.54	0.0426	93.00
20	Maschio (P)	Piano 1	3 - 4	137.5	280.0	25.0	1350	-	31423	0.0429	1.40 = 0.0050*H	Taglio	-	-57032.54	0.0426	93.00
21	Maschio (P)	Piano 1	5 - 9	137.5	200.0	25.0	495	-	11367	0.0436	2.00 = 0.0100*H	Flessione	-	-57339.16	0.0455	93.50
22	Maschio (P)	Piano 1	5 - 9	132.5	200.0	25.0	454	-	10953	0.0414	2.00 = 0.0100*H	Flessione	-	-57339.16	0.0455	93.50
23	Maschio (P)	Piano 1	1 - 5	137.5	200.0	25.0	558	-	11367	0.0491	2.00 = 0.0100*H	Flessione	-	-57645.79	0.0493	94.00
24	Maschio (P)	Piano 1	1 - 5	130.0	200.0	25.0	506	-	10747	0.0470	2.00 = 0.0100*H	Flessione	-	-57645.79	0.0493	94.00
25	Maschio (P)	Piano 1	5 - 9	130.0	200.0	25.0	491	-	10747	0.0457	2.00 = 0.0100*H	Flessione	-	-57645.79	0.0493	94.00
26	Maschio (P)	Piano 1	1 - 5	137.5	200.0	25.0	581	-	11367	0.0511	2.00 = 0.0100*H	Flessione	-	-57952.42	0.0557	94.50
27	Maschio (P)	Piano 1	6 - 10	139.9	210.0	25.0	516	-	10056	0.0513	2.10 = 0.0100*H	Flessione	-	-57952.42	0.0557	94.50
28	Maschio (P)	Piano 1	6 - 10	137.3	210.0	25.0	478	-	9869	0.0484	2.10 = 0.0100*H	Flessione	-	-57952.42	0.0557	94.50
29	Maschio (P)	Piano 1	8 - 12	137.5	280.0	25.0	314	-	4289	0.0733	2.80 = 0.0100*H	Flessione	-	-58259.04	0.0777	95.00
30	Maschio (P)	Piano 1	8 - 12	137.5	280.0	25.0	0	-	4289	0.0000	1.40 = 0.0050*H	Taglio	-	-58565.67	0.1122	95.50
31	Maschio (P)	Piano 1	4 - 8	605.0	385.0	25.0	0	-	7388	0.0000	1.92 = 0.0050*H	Taglio	-	-58872.29	0.1122	96.00
32	Maschio (C)	Piano 1	2 - 3	132.3	200.0	25.0	1448	-	59736	0.0242	1.00 = 0.0050*H	Taglio	-	-58872.29	1.0000	96.00

										0*H						
33	Maschio (C)	Piano 1	2 - 3	132.7	200.0	25.0	1476	-	59736	0.0247	1.00 = 0.005 0*H	Taglio	-	-5887 2.29	1.000 0	96.00
34	Maschio (C)	Piano 1	9 - 10	130.0	200.0	25.0	1211	-	58525	0.0207	1.00 = 0.005 0*H	Taglio	-	-5887 2.29	1.000 0	96.00
35	Maschio (C)	Piano 1	9 - 10	130.0	200.0	25.0	1228	-	58525	0.0210	1.00 = 0.005 0*H	Taglio	-	-5887 2.29	1.000 0	96.00

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

Num. Prog.	Tipo Elem.	Imp.	Fili	L [cm]	H [cm]	t [cm]	Vu [daN]	Mu [daNc m]	k [daN/cm]	δ_0 [cm]	δ_u [cm]	Tipo Rottura	θ [rad]	F [daN]	u [cm]	S
1	Maschio (P)	Piano 1	7 - 8	702.8	210.0	25.0	9623	-	778459	0.0124	1.05 = 0.005 0*H	Taglio	-	-3464 8.80	0.013 3	56.50
2	Maschio (P)	Piano 1	6 - 7	403.1	210.0	25.0	4343	-	294859	0.0147	1.05 = 0.005 0*H	Taglio	-	-4047 4.70	0.015 7	66.00
3	Maschio (P)	Piano 1	5 - 6	593.4	210.0	25.0	10454	-	652608	0.0160	1.05 = 0.005 0*H	Taglio	-	-4354 0.97	0.017 1	71.00
4	Maschio (P)	Piano 1	5 - 6	335.5	210.0	25.0	6067	-	349078	0.0174	1.05 = 0.005 0*H	Taglio	-	-4599 3.98	0.018 5	75.00
5	Maschio (P)	Piano 1	11 - 12	702.8	280.0	25.0	11615	-	575810	0.0202	1.40 = 0.005 0*H	Taglio	-	-4967 3.50	0.021 1	81.00
6	Maschio (P)	Piano 1	1 - 2	421.5	280.0	25.0	6644	-	316621	0.0210	1.40 = 0.005 0*H	Taglio	-	-5090 0.00	0.022 5	83.00
7	Maschio (P)	Piano 1	9 - 10	130.0	200.0	25.0	1258	-	58525	0.0215	1.00 = 0.005 0*H	Taglio	-	-5090 0.00	0.022 5	83.00
8	Maschio (P)	Piano 1	9 - 10	130.0	200.0	25.0	1274	-	58525	0.0218	1.00 = 0.005 0*H	Taglio	-	-5120 6.63	0.023 1	83.50
9	Maschio (P)	Piano 1	2 - 3	132.3	200.0	25.0	1404	-	59736	0.0235	1.00 = 0.005 0*H	Taglio	-	-5212 6.51	0.025 1	85.00
10	Maschio (P)	Piano 1	2 - 3	132.7	200.0	25.0	1432	-	59736	0.0240	1.00 = 0.005 0*H	Taglio	-	-5243 3.14	0.025 8	85.50
11	Maschio (P)	Piano 1	7 - 11	461.2	210.0	25.0	1127	-	33150	0.0340	2.10 = 0.010 0*H	Flessione	-	-5549 9.40	0.035 0	90.50
12	Maschio (P)	Piano 1	9 - 10	147.5	280.0	25.0	1219	-	35812	0.0340	2.80 = 0.010 0*H	Flessione	-	-5549 9.40	0.035 0	90.50
13	Maschio (P)	Piano 1	2 - 6	393.0	210.0	25.0	993	-	28248	0.0351	2.10 = 0.010 0*H	Flessione	-	-5611 2.66	0.037 1	91.50
14	Maschio (P)	Piano 1	3 - 7	474.1	210.0	25.0	1213	-	34077	0.0356	2.10 = 0.010 0*H	Flessione	-	-5611 2.66	0.037 1	91.50
15	Maschio (P)	Piano 1	9 - 10	121.4	280.0	25.0	885	-	24600	0.0360	2.80 = 0.010 0*H	Flessione	-	-5611 2.66	0.037 1	91.50
16	Maschio (P)	Piano 1	10 - 11	133.5	280.0	25.0	1073	-	30007	0.0358	2.80 = 0.010 0*H	Flessione	-	-5611 2.66	0.037 1	91.50
17	Maschio (P)	Piano 1	10 - 11	121.5	280.0	25.0	931	-	24600	0.0379	2.80 = 0.010 0*H	Flessione	-	-5641 9.28	0.038 5	92.00
18	Maschio (P)	Piano 1	1 - 2	137.4	280.0	25.0	1203	-	31423	0.0383	2.80 = 0.010 0*H	Flessione	-	-5672 5.91	0.040 0	92.50
19	Maschio (P)	Piano 1	3 - 4	135.3	280.0	25.0	1240	-	30712	0.0404	2.80 = 0.010 0*H	Flessione	-	-5703 2.54	0.041 9	93.00
20	Maschio (P)	Piano 1	3 - 4	137.5	280.0	25.0	1308	-	31423	0.041	1.40 =	Taglio	-	-5733	0.044	93.50

		1								6	0.005 0*H			9.16	1	
21	Maschio (P)	Piano 1	5 - 9	130.0	200.0	25.0	496	-	10747	0.046 2	2.00 = 0.010 0*H	Flessi one	-	-5764 5.79	0.047 1	94.00
22	Maschio (P)	Piano 1	5 - 9	137.5	200.0	25.0	516	-	11367	0.045 4	2.00 = 0.010 0*H	Flessi one	-	-5764 5.79	0.047 1	94.00
23	Maschio (P)	Piano 1	5 - 9	132.5	200.0	25.0	489	-	10953	0.044 6	2.00 = 0.010 0*H	Flessi one	-	-5764 5.79	0.047 1	94.00
24	Maschio (P)	Piano 1	1 - 5	137.5	200.0	25.0	548	-	11367	0.048 2	2.00 = 0.010 0*H	Flessi one	-	-5795 2.42	0.051 5	94.50
25	Maschio (P)	Piano 1	1 - 5	137.5	200.0	25.0	539	-	11367	0.047 4	2.00 = 0.010 0*H	Flessi one	-	-5795 2.42	0.051 5	94.50
26	Maschio (P)	Piano 1	1 - 5	130.0	200.0	25.0	502	-	10747	0.046 7	2.00 = 0.010 0*H	Flessi one	-	-5795 2.42	0.051 5	94.50
27	Maschio (P)	Piano 1	6 - 10	139.9	210.0	25.0	528	-	10056	0.052 5	2.10 = 0.010 0*H	Flessi one	-	-5825 9.04	0.060 0	95.00
28	Maschio (P)	Piano 1	6 - 10	137.3	210.0	25.0	0	-	9869	0.000 0	1.05 = 0.005 0*H	Taglio	-	-5825 9.04	0.060 0	95.00
29	Maschio (P)	Piano 1	8 - 12	137.5	280.0	25.0	340	-	4289	0.079 3	2.80 = 0.010 0*H	Flessi one	-	-5856 5.67	0.082 0	95.50
30	Maschio (P)	Piano 1	8 - 12	137.5	280.0	25.0	331	-	4289	0.077 2	2.80 = 0.010 0*H	Flessi one	-	-5856 5.67	0.082 0	95.50
31	Maschio (P)	Piano 1	4 - 8	605.0	385.0	25.0	840	-	7388	0.113 7	3.85 = 0.010 0*H	Flessi one	-	-5887 2.29	0.082 0	96.00
32	Maschio (C)	Piano 1	2 - 3	132.3	200.0	25.0	1404	-	59736	0.023 5	1.00 = 0.005 0*H	Taglio	-	-5887 2.29	1.000 0	96.00
33	Maschio (C)	Piano 1	2 - 3	132.7	200.0	25.0	1432	-	59736	0.024 0	1.00 = 0.005 0*H	Taglio	-	-5887 2.29	1.000 0	96.00
34	Maschio (C)	Piano 1	9 - 10	130.0	200.0	25.0	1258	-	58525	0.021 5	1.00 = 0.005 0*H	Taglio	-	-5887 2.29	1.000 0	96.00
35	Maschio (C)	Piano 1	9 - 10	130.0	200.0	25.0	1274	-	58525	0.021 8	1.00 = 0.005 0*H	Taglio	-	-5887 2.29	1.000 0	96.00

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

Num. Prog.	Tipo Elem.	Imp.	Fili	L [cm]	H [cm]	t [cm]	Vu [daN]	Mu [daNc m]	k [daN/ cm]	δ ₀ [cm]	δ _n [cm]	Tipo Rottu ra	θ [rad]	F [daN]	u [cm]	S
1	Maschio (P)	Piano 1	7 - 8	702.8	210.0	25.0	9629	-	77757 9	0.012 4	1.05 = 0.005 0*H	Taglio	-	-3434 2.17	0.013 4	56.00
2	Maschio (P)	Piano 1	6 - 7	403.1	210.0	25.0	4334	-	29307 9	0.014 8	1.05 = 0.005 0*H	Taglio	-	-4016 8.08	0.015 9	65.50
3	Maschio (P)	Piano 1	5 - 6	593.4	210.0	25.0	10453	-	65260 8	0.016 0	1.05 = 0.005 0*H	Taglio	-	-4323 4.34	0.017 3	70.50
4	Maschio (P)	Piano 1	5 - 6	335.5	210.0	25.0	6060	-	34785 9	0.017 4	1.05 = 0.005 0*H	Taglio	-	-4568 7.35	0.018 7	74.50
5	Maschio (P)	Piano 1	1 - 2	421.5	280.0	25.0	6790	-	31288 8	0.021 7	1.40 = 0.005 0*H	Taglio	-	-4967 3.50	0.021 6	81.00
6	Maschio (P)	Piano 1	11 - 12	702.8	280.0	25.0	11323	-	57581 0	0.019 7	1.40 = 0.005 0*H	Taglio	-	-5059 3.38	0.022 4	82.50
7	Maschio (P)	Piano 1	9 - 10	130.0	200.0	25.0	1211	-	58525	0.020 7	1.00 = 0.005 0*H	Taglio	-	-5120 6.63	0.023 5	83.50

Relazione di calcolo - COMUNE D TERNI

8	Maschio (P)	Piano 1	2 - 3	132.3	200.0	25.0	1448	-	59736	0.0242	1.00 = 0.0050*H	Taglio	-	-51513.26	0.0241	84.00
9	Maschio (P)	Piano 1	9 - 10	130.0	200.0	25.0	1228	-	58525	0.0210	1.00 = 0.0050*H	Taglio	-	-51513.26	0.0241	84.00
10	Maschio (P)	Piano 1	2 - 3	132.7	200.0	25.0	1476	-	59736	0.0247	1.00 = 0.0050*H	Taglio	-	-51819.88	0.0248	84.50
11	Maschio (P)	Piano 1	7 - 11	461.2	210.0	25.0	1085	-	33150	0.0327	2.10 = 0.0100*H	Flessione	-	-55192.78	0.0349	90.00
12	Maschio (P)	Piano 1	9 - 10	147.5	280.0	25.0	1131	-	35812	0.0316	2.80 = 0.0100*H	Flessione	-	-55192.78	0.0349	90.00
13	Maschio (P)	Piano 1	2 - 6	393.0	210.0	25.0	1040	-	28248	0.0368	2.10 = 0.0100*H	Flessione	-	-55806.03	0.0370	91.00
14	Maschio (P)	Piano 1	9 - 10	121.4	280.0	25.0	825	-	24600	0.0335	2.80 = 0.0100*H	Flessione	-	-55806.03	0.0370	91.00
15	Maschio (P)	Piano 1	10 - 11	133.5	280.0	25.0	1002	-	30007	0.0334	2.80 = 0.0100*H	Flessione	-	-55806.03	0.0370	91.00
16	Maschio (P)	Piano 1	3 - 7	474.1	210.0	25.0	1266	-	34077	0.0371	2.10 = 0.0100*H	Flessione	-	-56112.66	0.0383	91.50
17	Maschio (P)	Piano 1	10 - 11	121.5	280.0	25.0	874	-	24600	0.0355	2.80 = 0.0100*H	Flessione	-	-56112.66	0.0383	91.50
18	Maschio (P)	Piano 1	1 - 2	137.4	280.0	25.0	1279	-	31423	0.0407	2.80 = 0.0100*H	Flessione	-	-56725.91	0.0414	92.50
19	Maschio (P)	Piano 1	3 - 4	135.3	280.0	25.0	1307	-	30712	0.0426	1.40 = 0.0050*H	Taglio	-	-57032.54	0.0432	93.00
20	Maschio (P)	Piano 1	3 - 4	137.5	280.0	25.0	1349	-	31423	0.0429	1.40 = 0.0050*H	Taglio	-	-57032.54	0.0432	93.00
21	Maschio (P)	Piano 1	5 - 9	137.5	200.0	25.0	495	-	11367	0.0436	2.00 = 0.0100*H	Flessione	-	-57339.16	0.0462	93.50
22	Maschio (P)	Piano 1	5 - 9	132.5	200.0	25.0	454	-	10953	0.0414	2.00 = 0.0100*H	Flessione	-	-57339.16	0.0462	93.50
23	Maschio (P)	Piano 1	1 - 5	137.5	200.0	25.0	558	-	11367	0.0491	2.00 = 0.0100*H	Flessione	-	-57645.79	0.0500	94.00
24	Maschio (P)	Piano 1	1 - 5	130.0	200.0	25.0	506	-	10747	0.0470	2.00 = 0.0100*H	Flessione	-	-57645.79	0.0500	94.00
25	Maschio (P)	Piano 1	5 - 9	130.0	200.0	25.0	491	-	10747	0.0457	2.00 = 0.0100*H	Flessione	-	-57645.79	0.0500	94.00
26	Maschio (P)	Piano 1	1 - 5	137.5	200.0	25.0	581	-	11367	0.0511	2.00 = 0.0100*H	Flessione	-	-57952.42	0.0564	94.50
27	Maschio (P)	Piano 1	6 - 10	139.9	210.0	25.0	516	-	10056	0.0513	2.10 = 0.0100*H	Flessione	-	-57952.42	0.0564	94.50
28	Maschio (P)	Piano 1	6 - 10	137.3	210.0	25.0	478	-	9869	0.0484	2.10 = 0.0100*H	Flessione	-	-57952.42	0.0564	94.50
29	Maschio (P)	Piano 1	8 - 12	137.5	280.0	25.0	314	-	4289	0.0733	2.80 = 0.0100*H	Flessione	-	-58259.04	0.0784	95.00
30	Maschio (P)	Piano 1	8 - 12	137.5	280.0	25.0	0	-	4289	0.0000	1.40 = 0.0050*H	Taglio	-	-58565.67	0.1128	95.50
31	Maschio (P)	Piano 1	4 - 8	605.0	385.0	25.0	0	-	7388	0.0000	1.92 = 0.0050*H	Taglio	-	-58872.29	0.1128	96.00
32	Maschio (C)	Piano 1	2 - 3	132.3	200.0	25.0	1448	-	59736	0.0242	1.00 = 0.0050*H	Taglio	-	-58872.29	1.0000	96.00

33	Maschio (C)	Piano 1	2 - 3	132.7	200.0	25.0	1476	-	59736	0.0247	1.00 = 0.0050*H	Taglio	-	-58872.29	1.0000	96.00
34	Maschio (C)	Piano 1	9 - 10	130.0	200.0	25.0	1211	-	58525	0.0207	1.00 = 0.0050*H	Taglio	-	-58872.29	1.0000	96.00
35	Maschio (C)	Piano 1	9 - 10	130.0	200.0	25.0	1228	-	58525	0.0210	1.00 = 0.0050*H	Taglio	-	-58872.29	1.0000	96.00

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

Num. Prog.	Tipo Elem.	Imp.	Fili	L [cm]	H [cm]	t [cm]	Vu [daN]	Mu [daNc m]	k [daN/cm]	δ_0 [cm]	δ_u [cm]	Tipo Rottura	θ [rad]	F [daN]	u [cm]	S
1	Maschio (P)	Piano 1	7 - 11	461.2	210.0	25.0	5148	-	280383	0.0184	1.05 = 0.0050*H	Taglio	-	20237.35	0.0175	33.00
2	Maschio (P)	Piano 1	3 - 7	474.1	210.0	25.0	5355	-	287713	0.0186	1.05 = 0.0050*H	Taglio	-	20543.98	0.0178	33.50
3	Maschio (P)	Piano 1	2 - 6	393.0	210.0	25.0	4412	-	237297	0.0186	1.05 = 0.0050*H	Taglio	-	22996.99	0.0205	37.50
4	Maschio (P)	Piano 1	6 - 10	139.9	210.0	25.0	1436	-	64631	0.0222	1.05 = 0.0050*H	Taglio	-	26063.26	0.0243	42.50
5	Maschio (P)	Piano 1	7 - 8	702.8	210.0	25.0	1448	-	50518	0.0287	2.10 = 0.0100*H	Flessione	-	26983.14	0.0255	44.00
6	Maschio (P)	Piano 1	6 - 10	137.3	210.0	25.0	1380	-	58813	0.0235	1.05 = 0.0050*H	Taglio	-	27289.76	0.0259	44.50
7	Maschio (P)	Piano 1	6 - 7	403.1	210.0	25.0	746	-	28974	0.0257	2.10 = 0.0100*H	Flessione	-	27903.01	0.0268	45.50
8	Maschio (P)	Piano 1	1 - 5	137.5	200.0	25.0	1334	-	68353	0.0195	1.00 = 0.0050*H	Taglio	-	29129.52	0.0285	47.50
9	Maschio (P)	Piano 1	5 - 9	137.5	200.0	25.0	1323	-	68353	0.0194	1.00 = 0.0050*H	Taglio	-	29129.52	0.0285	47.50
10	Maschio (P)	Piano 1	1 - 5	130.0	200.0	25.0	1277	-	64631	0.0198	1.00 = 0.0050*H	Taglio	-	29436.15	0.0290	48.00
11	Maschio (P)	Piano 1	5 - 9	130.0	200.0	25.0	1274	-	64631	0.0197	1.00 = 0.0050*H	Taglio	-	29436.15	0.0290	48.00
12	Maschio (P)	Piano 1	1 - 5	137.5	200.0	25.0	1315	-	64631	0.0203	1.00 = 0.0050*H	Taglio	-	29742.77	0.0295	48.50
13	Maschio (P)	Piano 1	4 - 8	605.0	385.0	25.0	7248	-	201232	0.0360	1.92 = 0.0050*H	Taglio	-	30049.40	0.0302	49.00
14	Maschio (P)	Piano 1	5 - 9	132.5	200.0	25.0	1255	-	60952	0.0206	1.00 = 0.0050*H	Taglio	-	30049.40	0.0302	49.00
15	Maschio (P)	Piano 1	8 - 12	137.5	280.0	25.0	1377	-	35812	0.0384	1.40 = 0.0050*H	Taglio	-	30662.65	0.0328	50.00
16	Maschio (P)	Piano 1	8 - 12	137.5	280.0	25.0	1335	-	32140	0.0415	1.40 = 0.0050*H	Taglio	-	31275.91	0.0358	51.00
17	Maschio (P)	Piano 1	2 - 3	132.3	200.0	25.0	561	-	10937	0.0513	2.00 = 0.0100*H	Flessione	-	34342.17	0.0539	56.00
18	Maschio (P)	Piano 1	2 - 3	132.7	200.0	25.0	597	-	10970	0.0544	2.00 = 0.0100*H	Flessione	-	34342.17	0.0539	56.00
19	Maschio (P)	Piano 1	9 - 10	130.0	200.0	25.0	463	-	10747	0.0431	2.00 = 0.0100*H	Flessione	-	34342.17	0.0539	56.00
20	Maschio (P)	Piano 1	9 - 10	130.0	200.0	25.0	483	-	10747	0.0449	2.00 = 0.0100*H	Flessione	-	34342.17	0.0539	56.00

											0*H						
21	Maschio (P)	Piano 1	5 - 6	593.4	210.0	25.0	2018	-	42652	0.0473	2.10 = 0.010 0*H	Flessione	-	34648.80	0.0563	56.50	
22	Maschio (P)	Piano 1	5 - 6	335.5	210.0	25.0	1249	-	24115	0.0518	2.10 = 0.010 0*H	Flessione	-	34648.80	0.0563	56.50	
23	Maschio (P)	Piano 1	1 - 2	421.5	280.0	25.0	826	-	13148	0.0628	2.80 = 0.010 0*H	Flessione	-	35875.30	0.0755	58.50	
24	Maschio (P)	Piano 1	1 - 2	137.4	280.0	25.0	305	-	4286	0.0711	2.80 = 0.010 0*H	Flessione	-	35875.30	0.0755	58.50	
25	Maschio (P)	Piano 1	9 - 10	147.5	280.0	25.0	305	-	4601	0.0663	2.80 = 0.010 0*H	Flessione	-	35875.30	0.0755	58.50	
26	Maschio (P)	Piano 1	9 - 10	121.4	280.0	25.0	268	-	3787	0.0707	2.80 = 0.010 0*H	Flessione	-	35875.30	0.0755	58.50	
27	Maschio (P)	Piano 1	10 - 11	133.5	280.0	25.0	301	-	4164	0.0723	2.80 = 0.010 0*H	Flessione	-	35875.30	0.0755	58.50	
28	Maschio (P)	Piano 1	3 - 4	135.3	280.0	25.0	334	-	4220	0.0791	2.80 = 0.010 0*H	Flessione	-	36181.93	0.0845	59.00	
29	Maschio (P)	Piano 1	3 - 4	137.5	280.0	25.0	363	-	4290	0.0847	2.80 = 0.010 0*H	Flessione	-	36181.93	0.0845	59.00	
30	Maschio (P)	Piano 1	10 - 11	121.5	280.0	25.0	292	-	3790	0.0772	2.80 = 0.010 0*H	Flessione	-	36181.93	0.0845	59.00	
31	Maschio (P)	Piano 1	11 - 12	702.8	280.0	25.0	1788	-	21923	0.0816	2.80 = 0.010 0*H	Flessione	-	36181.93	0.0845	59.00	
32	Maschio (C)	Piano 1	5 - 9	130.0	200.0	25.0	1274	-	64631	0.0197	1.00 = 0.005 0*H	Taglio	-	36181.93	1.0000	59.00	
33	Maschio (C)	Piano 1	5 - 9	137.5	200.0	25.0	1323	-	68353	0.0194	1.00 = 0.005 0*H	Taglio	-	36181.93	1.0000	59.00	
34	Maschio (C)	Piano 1	5 - 9	132.5	200.0	25.0	1255	-	60952	0.0206	1.00 = 0.005 0*H	Taglio	-	36181.93	1.0000	59.00	

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

Num. Prog.	Tipo Elem.	Imp.	Fili	L [cm]	H [cm]	t [cm]	Vu [daN]	Mu [daNc m]	k [daN/cm]	δ ₀ [cm]	δ _a [cm]	Tipo Rottura	θ [rad]	F [daN]	u [cm]	S
1	Maschio (P)	Piano 1	7 - 11	461.2	210.0	25.0	5132	-	280383	0.0183	1.05 = 0.005 0*H	Taglio	-	19930.72	0.0174	32.50
2	Maschio (P)	Piano 1	3 - 7	474.1	210.0	25.0	5339	-	287713	0.0186	1.05 = 0.005 0*H	Taglio	-	20237.35	0.0177	33.00
3	Maschio (P)	Piano 1	2 - 6	393.0	210.0	25.0	4413	-	237297	0.0186	1.05 = 0.005 0*H	Taglio	-	22690.36	0.0205	37.00
4	Maschio (P)	Piano 1	6 - 10	139.9	210.0	25.0	1437	-	64631	0.0222	1.05 = 0.005 0*H	Taglio	-	25756.63	0.0243	42.00
5	Maschio (P)	Piano 1	7 - 8	702.8	210.0	25.0	1428	-	50518	0.0283	2.10 = 0.010 0*H	Flessione	-	26369.88	0.0251	43.00
6	Maschio (P)	Piano 1	6 - 10	137.3	210.0	25.0	1381	-	58813	0.0235	1.05 = 0.005 0*H	Taglio	-	26983.14	0.0259	44.00
7	Maschio (P)	Piano 1	6 - 7	403.1	210.0	25.0	744	-	28974	0.0257	2.10 = 0.010 0*H	Flessione	-	27596.39	0.0268	45.00
8	Maschio (P)	Piano 1	1 - 5	137.5	200.0	25.0	1349	-	68353	0.0197	1.00 = 0.005 0*H	Taglio	-	28822.89	0.0285	47.00
9	Maschio (P)	Piano 1	5 - 9	137.5	200.0	25.0	1338	-	68353	0.019	1.00 =	Taglio	-	28822	0.028	47.00

		1								6	0.005 0*H			.89	5	
10	Maschio (P)	Piano 1	1 - 5	130.0	200.0	25.0	1291	-	64631	0.020 0	1.00 = 0.005 0*H	Taglio	-	29129 .52	0.029 0	47.50
11	Maschio (P)	Piano 1	5 - 9	130.0	200.0	25.0	1288	-	64631	0.019 9	1.00 = 0.005 0*H	Taglio	-	29129 .52	0.029 0	47.50
12	Maschio (P)	Piano 1	1 - 5	137.5	200.0	25.0	1330	-	64631	0.020 6	1.00 = 0.005 0*H	Taglio	-	29436 .15	0.029 6	48.00
13	Maschio (P)	Piano 1	4 - 8	605.0	385.0	25.0	6765	-	18807 8	0.036 0	1.92 = 0.005 0*H	Taglio	-	29742 .77	0.030 3	48.50
14	Maschio (P)	Piano 1	5 - 9	132.5	200.0	25.0	1270	-	60952	0.020 8	1.00 = 0.005 0*H	Taglio	-	29742 .77	0.030 3	48.50
15	Maschio (P)	Piano 1	8 - 12	137.5	280.0	25.0	1364	-	35812	0.038 1	1.40 = 0.005 0*H	Taglio	-	30356 .03	0.032 9	49.50
16	Maschio (P)	Piano 1	8 - 12	137.5	280.0	25.0	1322	-	32140	0.041 1	1.40 = 0.005 0*H	Taglio	-	30969 .28	0.035 9	50.50
17	Maschio (P)	Piano 1	2 - 3	132.3	200.0	25.0	560	-	10937	0.051 2	2.00 = 0.010 0*H	Flessi one	-	34035 .55	0.053 9	55.50
18	Maschio (P)	Piano 1	2 - 3	132.7	200.0	25.0	592	-	10970	0.054 0	2.00 = 0.010 0*H	Flessi one	-	34035 .55	0.053 9	55.50
19	Maschio (P)	Piano 1	9 - 10	130.0	200.0	25.0	474	-	10747	0.044 1	2.00 = 0.010 0*H	Flessi one	-	34035 .55	0.053 9	55.50
20	Maschio (P)	Piano 1	9 - 10	130.0	200.0	25.0	491	-	10747	0.045 7	2.00 = 0.010 0*H	Flessi one	-	34035 .55	0.053 9	55.50
21	Maschio (P)	Piano 1	5 - 6	593.4	210.0	25.0	2053	-	42652	0.048 1	2.10 = 0.010 0*H	Flessi one	-	34342 .17	0.056 3	56.00
22	Maschio (P)	Piano 1	5 - 6	335.5	210.0	25.0	1254	-	24115	0.052 0	2.10 = 0.010 0*H	Flessi one	-	34342 .17	0.056 3	56.00
23	Maschio (P)	Piano 1	1 - 2	421.5	280.0	25.0	842	-	13148	0.064 1	2.80 = 0.010 0*H	Flessi one	-	35568 .68	0.075 6	58.00
24	Maschio (P)	Piano 1	1 - 2	137.4	280.0	25.0	305	-	4286	0.071 2	2.80 = 0.010 0*H	Flessi one	-	35568 .68	0.075 6	58.00
25	Maschio (P)	Piano 1	9 - 10	147.5	280.0	25.0	309	-	4601	0.067 1	2.80 = 0.010 0*H	Flessi one	-	35568 .68	0.075 6	58.00
26	Maschio (P)	Piano 1	9 - 10	121.4	280.0	25.0	268	-	3787	0.070 9	2.80 = 0.010 0*H	Flessi one	-	35568 .68	0.075 6	58.00
27	Maschio (P)	Piano 1	10 - 11	133.5	280.0	25.0	301	-	4164	0.072 3	2.80 = 0.010 0*H	Flessi one	-	35568 .68	0.075 6	58.00
28	Maschio (P)	Piano 1	10 - 11	121.5	280.0	25.0	290	-	3790	0.076 5	2.80 = 0.010 0*H	Flessi one	-	35568 .68	0.075 6	58.00
29	Maschio (P)	Piano 1	3 - 4	135.3	280.0	25.0	330	-	4220	0.078 1	2.80 = 0.010 0*H	Flessi one	-	35875 .30	0.085 7	58.50
30	Maschio (P)	Piano 1	3 - 4	137.5	280.0	25.0	356	-	4290	0.083 0	2.80 = 0.010 0*H	Flessi one	-	35875 .30	0.085 7	58.50
31	Maschio (P)	Piano 1	11 - 12	702.8	280.0	25.0	1760	-	21923	0.080 3	2.80 = 0.010 0*H	Flessi one	-	35875 .30	0.085 7	58.50
32	Maschio (C)	Piano 1	5 - 9	130.0	200.0	25.0	1288	-	64631	0.019 9	1.00 = 0.005 0*H	Taglio	-	35875 .30	1.000 0	58.50
33	Maschio (C)	Piano 1	5 - 9	137.5	200.0	25.0	1338	-	68353	0.019 6	1.00 = 0.005 0*H	Taglio	-	35875 .30	1.000 0	58.50
34	Maschio (C)	Piano	5 - 9	132.5	200.0	25.0	1270	-	60952	0.020	1.00 =	Taglio	-	35875	1.000	58.50

		1							8	0.005 0*H			.30	0	
--	--	---	--	--	--	--	--	--	---	--------------	--	--	-----	---	--

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

Num. Prog.	Tipo Elem.	Imp.	Fili	L [cm]	H [cm]	t [cm]	Vu [daN]	Mu [daNc m]	k [daN/cm]	δ_0 [cm]	δ_u [cm]	Tipo Rottura	θ [rad]	F [daN]	u [cm]	S
1	Maschio (P)	Piano 1	7 - 11	461.2	210.0	25.0	5383	-	306926	0.0175	1.05 = 0.005 0*H	Taglio	-	22077.11	0.0174	36.00
2	Maschio (P)	Piano 1	3 - 7	474.1	210.0	25.0	5393	-	292444	0.0184	1.05 = 0.005 0*H	Taglio	-	22996.99	0.0182	37.50
3	Maschio (P)	Piano 1	2 - 6	393.0	210.0	25.0	4411	-	237297	0.0186	1.05 = 0.005 0*H	Taglio	-	24223.50	0.0194	39.50
4	Maschio (P)	Piano 1	5 - 9	137.5	200.0	25.0	1321	-	68353	0.0193	1.00 = 0.005 0*H	Taglio	-	26983.14	0.0225	44.00
5	Maschio (P)	Piano 1	1 - 5	137.5	200.0	25.0	1337	-	68353	0.0196	1.00 = 0.005 0*H	Taglio	-	27289.76	0.0228	44.50
6	Maschio (P)	Piano 1	1 - 5	130.0	200.0	25.0	1277	-	64631	0.0198	1.00 = 0.005 0*H	Taglio	-	27596.39	0.0232	45.00
7	Maschio (P)	Piano 1	5 - 9	130.0	200.0	25.0	1274	-	64631	0.0197	1.00 = 0.005 0*H	Taglio	-	27596.39	0.0232	45.00
8	Maschio (P)	Piano 1	6 - 10	139.9	210.0	25.0	1436	-	64631	0.0222	1.05 = 0.005 0*H	Taglio	-	27596.39	0.0232	45.00
9	Maschio (P)	Piano 1	1 - 5	137.5	200.0	25.0	1319	-	64631	0.0204	1.00 = 0.005 0*H	Taglio	-	27903.01	0.0237	45.50
10	Maschio (P)	Piano 1	5 - 9	132.5	200.0	25.0	1251	-	60952	0.0205	1.00 = 0.005 0*H	Taglio	-	27903.01	0.0237	45.50
11	Maschio (P)	Piano 1	6 - 10	137.3	210.0	25.0	1380	-	58813	0.0235	1.05 = 0.005 0*H	Taglio	-	28516.27	0.0249	46.50
12	Maschio (P)	Piano 1	6 - 7	403.1	210.0	25.0	746	-	28974	0.0257	2.10 = 0.010 0*H	Flessione	-	29129.52	0.0262	47.50
13	Maschio (P)	Piano 1	7 - 8	702.8	210.0	25.0	1448	-	50518	0.0287	2.10 = 0.010 0*H	Flessione	-	30049.40	0.0282	49.00
14	Maschio (P)	Piano 1	4 - 8	605.0	385.0	25.0	8016	-	251017	0.0319	1.92 = 0.005 0*H	Taglio	-	31275.91	0.0309	51.00
15	Maschio (P)	Piano 1	8 - 12	137.5	280.0	25.0	1377	-	35812	0.0385	1.40 = 0.005 0*H	Taglio	-	32809.04	0.0374	53.50
16	Maschio (P)	Piano 1	8 - 12	137.5	280.0	25.0	1336	-	32140	0.0416	1.40 = 0.005 0*H	Taglio	-	33422.29	0.0404	54.50
17	Maschio (P)	Piano 1	9 - 10	130.0	200.0	25.0	462	-	10747	0.0430	2.00 = 0.010 0*H	Flessione	-	34342.17	0.0458	56.00
18	Maschio (P)	Piano 1	9 - 10	130.0	200.0	25.0	482	-	10747	0.0449	2.00 = 0.010 0*H	Flessione	-	34648.80	0.0477	56.50
19	Maschio (P)	Piano 1	5 - 6	593.4	210.0	25.0	2017	-	42652	0.0473	2.10 = 0.010 0*H	Flessione	-	34955.43	0.0498	57.00
20	Maschio (P)	Piano 1	2 - 3	132.3	200.0	25.0	561	-	10937	0.0513	2.00 = 0.010 0*H	Flessione	-	35262.05	0.0526	57.50
21	Maschio (P)	Piano 1	2 - 3	132.7	200.0	25.0	597	-	10970	0.0544	2.00 = 0.010 0*H	Flessione	-	35568.68	0.0557	58.00
22	Maschio (P)	Piano 1	5 - 6	335.5	210.0	25.0	1249	-	24115	0.0518	2.10 = 0.010 0*H	Flessione	-	35568.68	0.0557	58.00

23	Maschio (P)	Piano 1	1 - 2	421.5	280.0	25.0	826	-	13148	0.0628	2.80 = 0.0100*H	Flessione	-	36181.93	0.0654	59.00
24	Maschio (P)	Piano 1	9 - 10	147.5	280.0	25.0	305	-	4601	0.0663	2.80 = 0.0100*H	Flessione	-	36488.56	0.0714	59.50
25	Maschio (P)	Piano 1	1 - 2	137.4	280.0	25.0	304	-	4286	0.0710	2.80 = 0.0100*H	Flessione	-	36795.18	0.0781	60.00
26	Maschio (P)	Piano 1	9 - 10	121.4	280.0	25.0	268	-	3787	0.0707	2.80 = 0.0100*H	Flessione	-	36795.18	0.0781	60.00
27	Maschio (P)	Piano 1	10 - 11	133.5	280.0	25.0	301	-	4164	0.0723	2.80 = 0.0100*H	Flessione	-	36795.18	0.0781	60.00
28	Maschio (P)	Piano 1	10 - 11	121.5	280.0	25.0	292	-	3790	0.0772	2.80 = 0.0100*H	Flessione	-	36795.18	0.0781	60.00
29	Maschio (P)	Piano 1	3 - 4	135.3	280.0	25.0	334	-	4220	0.0791	2.80 = 0.0100*H	Flessione	-	37101.81	0.0882	60.50
30	Maschio (P)	Piano 1	3 - 4	137.5	280.0	25.0	363	-	4290	0.0847	2.80 = 0.0100*H	Flessione	-	37101.81	0.0882	60.50
31	Maschio (P)	Piano 1	11 - 12	702.8	280.0	25.0	1789	-	21923	0.0816	2.80 = 0.0100*H	Flessione	-	37101.81	0.0882	60.50
32	Maschio (C)	Piano 1	5 - 9	130.0	200.0	25.0	1274	-	64631	0.0197	1.00 = 0.0050*H	Taglio	-	37101.81	1.0000	60.50
33	Maschio (C)	Piano 1	5 - 9	137.5	200.0	25.0	1321	-	68353	0.0193	1.00 = 0.0050*H	Taglio	-	37101.81	1.0000	60.50
34	Maschio (C)	Piano 1	5 - 9	132.5	200.0	25.0	1251	-	60952	0.0205	1.00 = 0.0050*H	Taglio	-	37101.81	1.0000	60.50

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

Num. Prog.	Tipo Elem.	Imp.	Fili	L [cm]	H [cm]	t [cm]	Vu [daN]	Mu [daN/cm]	k [daN/cm]	δ_0 [cm]	δ_u [cm]	Tipo Rottura	θ [rad]	F [daN]	u [cm]	S
1	Maschio (P)	Piano 1	7 - 11	461.2	210.0	25.0	5306	-	300075	0.0177	1.05 = 0.0050*H	Taglio	-	22077.11	0.0176	36.00
2	Maschio (P)	Piano 1	3 - 7	474.1	210.0	25.0	5331	-	287713	0.0185	1.05 = 0.0050*H	Taglio	-	22996.99	0.0184	37.50
3	Maschio (P)	Piano 1	2 - 6	393.0	210.0	25.0	4412	-	237297	0.0186	1.05 = 0.0050*H	Taglio	-	23916.87	0.0193	39.00
4	Maschio (P)	Piano 1	5 - 9	137.5	200.0	25.0	1335	-	68353	0.0195	1.00 = 0.0050*H	Taglio	-	26983.14	0.0228	44.00
5	Maschio (P)	Piano 1	1 - 5	137.5	200.0	25.0	1351	-	68353	0.0198	1.00 = 0.0050*H	Taglio	-	27289.76	0.0231	44.50
6	Maschio (P)	Piano 1	1 - 5	130.0	200.0	25.0	1291	-	64631	0.0200	1.00 = 0.0050*H	Taglio	-	27289.76	0.0231	44.50
7	Maschio (P)	Piano 1	5 - 9	130.0	200.0	25.0	1288	-	64631	0.0199	1.00 = 0.0050*H	Taglio	-	27289.76	0.0231	44.50
8	Maschio (P)	Piano 1	6 - 10	139.9	210.0	25.0	1437	-	64631	0.0222	1.05 = 0.0050*H	Taglio	-	27289.76	0.0231	44.50
9	Maschio (P)	Piano 1	1 - 5	137.5	200.0	25.0	1333	-	64631	0.0206	1.00 = 0.0050*H	Taglio	-	27903.01	0.0241	45.50
10	Maschio (P)	Piano 1	5 - 9	132.5	200.0	25.0	1266	-	60952	0.0208	1.00 = 0.0050*H	Taglio	-	27903.01	0.0241	45.50
11	Maschio (P)	Piano 1	6 - 10	137.3	210.0	25.0	1381	-	58813	0.0235	1.05 = 0.0050*H	Taglio	-	28209.64	0.0247	46.00

										0*H						
12	Maschio (P)	Piano 1	6 - 7	403.1	210.0	25.0	744	-	28974	0.0257	2.10 = 0.0100*H	Flessione	-	29129.52	0.0267	47.50
13	Maschio (P)	Piano 1	7 - 8	702.8	210.0	25.0	1426	-	50518	0.0282	2.10 = 0.0100*H	Flessione	-	29436.15	0.0274	48.00
14	Maschio (P)	Piano 1	4 - 8	605.0	385.0	25.0	7783	-	240573	0.0324	1.92 = 0.0050*H	Taglio	-	31275.91	0.0315	51.00
15	Maschio (P)	Piano 1	8 - 12	137.5	280.0	25.0	1364	-	35812	0.0381	1.40 = 0.0050*H	Taglio	-	32809.04	0.0380	53.50
16	Maschio (P)	Piano 1	8 - 12	137.5	280.0	25.0	1323	-	32140	0.0412	1.40 = 0.0050*H	Taglio	-	33422.29	0.0411	54.50
17	Maschio (P)	Piano 1	9 - 10	130.0	200.0	25.0	474	-	10747	0.0441	2.00 = 0.0100*H	Flessione	-	34342.17	0.0465	56.00
18	Maschio (P)	Piano 1	9 - 10	130.0	200.0	25.0	491	-	10747	0.0457	2.00 = 0.0100*H	Flessione	-	34648.80	0.0484	56.50
19	Maschio (P)	Piano 1	5 - 6	593.4	210.0	25.0	2054	-	42652	0.0481	2.10 = 0.0100*H	Flessione	-	34955.43	0.0504	57.00
20	Maschio (P)	Piano 1	2 - 3	132.3	200.0	25.0	560	-	10937	0.0512	2.00 = 0.0100*H	Flessione	-	35262.05	0.0532	57.50
21	Maschio (P)	Piano 1	5 - 6	335.5	210.0	25.0	1254	-	24115	0.0520	2.10 = 0.0100*H	Flessione	-	35262.05	0.0532	57.50
22	Maschio (P)	Piano 1	2 - 3	132.7	200.0	25.0	591	-	10970	0.0539	2.00 = 0.0100*H	Flessione	-	35568.68	0.0573	58.00
23	Maschio (P)	Piano 1	1 - 2	421.5	280.0	25.0	843	-	13148	0.0641	2.80 = 0.0100*H	Flessione	-	36181.93	0.0670	59.00
24	Maschio (P)	Piano 1	1 - 2	137.4	280.0	25.0	305	-	4286	0.0712	2.80 = 0.0100*H	Flessione	-	36488.56	0.0730	59.50
25	Maschio (P)	Piano 1	9 - 10	147.5	280.0	25.0	309	-	4601	0.0672	2.80 = 0.0100*H	Flessione	-	36488.56	0.0730	59.50
26	Maschio (P)	Piano 1	9 - 10	121.4	280.0	25.0	269	-	3787	0.0709	2.80 = 0.0100*H	Flessione	-	36488.56	0.0730	59.50
27	Maschio (P)	Piano 1	10 - 11	133.5	280.0	25.0	301	-	4164	0.0723	2.80 = 0.0100*H	Flessione	-	36488.56	0.0730	59.50
28	Maschio (P)	Piano 1	3 - 4	135.3	280.0	25.0	329	-	4220	0.0781	2.80 = 0.0100*H	Flessione	-	36795.18	0.0820	60.00
29	Maschio (P)	Piano 1	3 - 4	137.5	280.0	25.0	356	-	4290	0.0829	2.80 = 0.0100*H	Flessione	-	36795.18	0.0820	60.00
30	Maschio (P)	Piano 1	10 - 11	121.5	280.0	25.0	290	-	3790	0.0765	2.80 = 0.0100*H	Flessione	-	36795.18	0.0820	60.00
31	Maschio (P)	Piano 1	11 - 12	702.8	280.0	25.0	1761	-	21923	0.0803	2.80 = 0.0100*H	Flessione	-	36795.18	0.0820	60.00
32	Maschio (C)	Piano 1	5 - 9	130.0	200.0	25.0	1288	-	64631	0.0199	1.00 = 0.0050*H	Taglio	-	36795.18	1.0000	60.00
33	Maschio (C)	Piano 1	5 - 9	137.5	200.0	25.0	1335	-	68353	0.0195	1.00 = 0.0050*H	Taglio	-	36795.18	1.0000	60.00
34	Maschio (C)	Piano 1	5 - 9	132.5	200.0	25.0	1266	-	60952	0.0208	1.00 = 0.0050*H	Taglio	-	36795.18	1.0000	60.00

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

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

Prog.				[cm]	[cm]		[daN]	[daN/m]	[daN/cm]	[cm]	[cm]	Rottura	[rad]	[daN]	[cm]	
1	Maschio (P)	Piano 1	3 - 7	474.1	210.0	25.0	6047	-	348471	0.0174	1.05 = 0.0050*H	Taglio	-	-21157.23	0.0167	34.50
2	Maschio (P)	Piano 1	7 - 11	461.2	210.0	25.0	5024	-	280383	0.0179	1.05 = 0.0050*H	Taglio	-	-21770.48	0.0172	35.50
3	Maschio (P)	Piano 1	2 - 6	393.0	210.0	25.0	4746	-	257560	0.0184	1.05 = 0.0050*H	Taglio	-	-24530.12	0.0200	40.00
4	Maschio (P)	Piano 1	6 - 10	139.9	210.0	25.0	1406	-	64631	0.0217	1.05 = 0.0050*H	Taglio	-	-27596.39	0.0234	45.00
5	Maschio (P)	Piano 1	6 - 10	137.3	210.0	25.0	1304	-	58813	0.0222	1.05 = 0.0050*H	Taglio	-	-28209.64	0.0242	46.00
6	Maschio (P)	Piano 1	5 - 9	137.5	200.0	25.0	1268	-	68353	0.0186	1.00 = 0.0050*H	Taglio	-	-29129.52	0.0254	47.50
7	Maschio (P)	Piano 1	5 - 9	132.5	200.0	25.0	1161	-	60952	0.0190	1.00 = 0.0050*H	Taglio	-	-29742.77	0.0262	48.50
8	Maschio (P)	Piano 1	7 - 8	702.8	210.0	25.0	1462	-	50518	0.0289	2.10 = 0.0100*H	Flessione	-	-29742.77	0.0262	48.50
9	Maschio (P)	Piano 1	5 - 9	130.0	200.0	25.0	1260	-	64631	0.0195	1.00 = 0.0050*H	Taglio	-	-30049.40	0.0266	49.00
10	Maschio (P)	Piano 1	1 - 5	130.0	200.0	25.0	1288	-	64631	0.0199	1.00 = 0.0050*H	Taglio	-	-30356.03	0.0271	49.50
11	Maschio (P)	Piano 1	6 - 7	403.1	210.0	25.0	751	-	28974	0.0259	2.10 = 0.0100*H	Flessione	-	-30356.03	0.0271	49.50
12	Maschio (P)	Piano 1	1 - 5	137.5	200.0	25.0	1384	-	68353	0.0203	1.00 = 0.0050*H	Taglio	-	-30662.65	0.0276	50.00
13	Maschio (P)	Piano 1	1 - 5	137.5	200.0	25.0	1404	-	64631	0.0217	1.00 = 0.0050*H	Taglio	-	-31275.91	0.0288	51.00
14	Maschio (P)	Piano 1	4 - 8	605.0	385.0	25.0	8297	-	253068	0.0328	1.92 = 0.0050*H	Taglio	-	-31275.91	0.0288	51.00
15	Maschio (P)	Piano 1	8 - 12	137.5	280.0	25.0	1375	-	35812	0.0384	1.40 = 0.0050*H	Taglio	-	-32502.41	0.0340	53.00
16	Maschio (P)	Piano 1	8 - 12	137.5	280.0	25.0	1257	-	32140	0.0391	2.80 = 0.0100*H	Flessione	-	-32809.04	0.0355	53.50
17	Maschio (P)	Piano 1	9 - 10	130.0	200.0	25.0	377	-	10747	0.0351	2.00 = 0.0100*H	Flessione	-	-34035.55	0.0427	55.50
18	Maschio (P)	Piano 1	9 - 10	130.0	200.0	25.0	399	-	10747	0.0371	2.00 = 0.0100*H	Flessione	-	-34342.17	0.0446	56.00
19	Maschio (P)	Piano 1	5 - 6	593.4	210.0	25.0	2018	-	42652	0.0473	2.10 = 0.0100*H	Flessione	-	-35875.30	0.0548	58.50
20	Maschio (P)	Piano 1	5 - 6	335.5	210.0	25.0	1254	-	24115	0.0520	2.10 = 0.0100*H	Flessione	-	-35875.30	0.0548	58.50
21	Maschio (P)	Piano 1	2 - 3	132.3	200.0	25.0	641	-	10937	0.0586	2.00 = 0.0100*H	Flessione	-	-36488.56	0.0620	59.50
22	Maschio (P)	Piano 1	2 - 3	132.7	200.0	25.0	676	-	10970	0.0616	2.00 = 0.0100*H	Flessione	-	-36488.56	0.0620	59.50
23	Maschio (P)	Piano 1	9 - 10	147.5	280.0	25.0	252	-	4601	0.0547	2.80 = 0.0100*H	Flessione	-	-36488.56	0.0620	59.50
24	Maschio (P)	Piano 1	9 - 10	121.4	280.0	25.0	225	-	3787	0.0595	2.80 = 0.0100*H	Flessione	-	-36488.56	0.0620	59.50
25	Maschio (P)	Piano	10 -	133.5	280.0	25.0	255	-	4164	0.061	2.80 =	Flessione	-	-3679	0.067	60.00

		1	11							2	0.010 0*H	one		5.18	5	
26	Maschio (P)	Piano 1	10 - 11	121.5	280.0	25.0	252	-	3790	0.066 5	2.80 = 0.010 0*H	Flessi one	-	-3679 5.18	0.067 5	60.00
27	Maschio (P)	Piano 1	11 - 12	702.8	280.0	25.0	1564	-	21923	0.071 3	2.80 = 0.010 0*H	Flessi one	-	-3710 1.81	0.074 0	60.50
28	Maschio (P)	Piano 1	1 - 2	421.5	280.0	25.0	978	-	13148	0.074 4	2.80 = 0.010 0*H	Flessi one	-	-3740 8.44	0.087 4	61.00
29	Maschio (P)	Piano 1	1 - 2	137.4	280.0	25.0	354	-	4286	0.082 6	2.80 = 0.010 0*H	Flessi one	-	-3740 8.44	0.087 4	61.00
30	Maschio (P)	Piano 1	3 - 4	135.3	280.0	25.0	0	-	4220	0.000 0	1.40 = 0.005 0*H	Taglio	-	-3771 5.06	0.139 1	61.50
31	Maschio (P)	Piano 1	3 - 4	137.5	280.0	25.0	0	-	4290	0.000 0	1.40 = 0.005 0*H	Taglio	-	-3771 5.06	0.139 1	61.50
32	Maschio (C)	Piano 1	5 - 9	130.0	200.0	25.0	1260	-	64631	0.019 5	1.00 = 0.005 0*H	Taglio	-	-3771 5.06	1.000 0	61.50
33	Maschio (C)	Piano 1	5 - 9	137.5	200.0	25.0	1268	-	68353	0.018 6	1.00 = 0.005 0*H	Taglio	-	-3771 5.06	1.000 0	61.50
34	Maschio (C)	Piano 1	5 - 9	132.5	200.0	25.0	1161	-	60952	0.019 0	1.00 = 0.005 0*H	Taglio	-	-3771 5.06	1.000 0	61.50

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

Num. Prog.	Tipo Elem.	Imp.	Fili	L [cm]	H [cm]	t [cm]	Vu [daN]	Mu [daNc m]	k [daN/ cm]	δ ₀ [cm]	δ _n [cm]	Tipo Rottu ra	θ [rad]	F [daN]	u [cm]	S
1	Maschio (P)	Piano 1	3 - 7	474.1	210.0	25.0	5920	-	33631 1	0.017 6	1.05 = 0.005 0*H	Taglio	-	-2085 0.60	0.016 9	34.00
2	Maschio (P)	Piano 1	7 - 11	461.2	210.0	25.0	5009	-	28038 3	0.017 9	1.05 = 0.005 0*H	Taglio	-	-2115 7.23	0.017 1	34.50
3	Maschio (P)	Piano 1	2 - 6	393.0	210.0	25.0	4749	-	25809 7	0.018 4	1.05 = 0.005 0*H	Taglio	-	-2391 6.87	0.020 0	39.00
4	Maschio (P)	Piano 1	6 - 10	139.9	210.0	25.0	1407	-	64631	0.021 8	1.05 = 0.005 0*H	Taglio	-	-2728 9.76	0.023 9	44.50
5	Maschio (P)	Piano 1	6 - 10	137.3	210.0	25.0	1306	-	58813	0.022 2	1.05 = 0.005 0*H	Taglio	-	-2759 6.39	0.024 3	45.00
6	Maschio (P)	Piano 1	7 - 8	702.8	210.0	25.0	1440	-	50518	0.028 5	2.10 = 0.010 0*H	Flessi one	-	-2851 6.27	0.025 5	46.50
7	Maschio (P)	Piano 1	5 - 9	137.5	200.0	25.0	1285	-	68353	0.018 8	1.00 = 0.005 0*H	Taglio	-	-2943 6.15	0.026 7	48.00
8	Maschio (P)	Piano 1	5 - 9	132.5	200.0	25.0	1178	-	60952	0.019 3	1.00 = 0.005 0*H	Taglio	-	-2974 2.77	0.027 1	48.50
9	Maschio (P)	Piano 1	6 - 7	403.1	210.0	25.0	748	-	28974	0.025 8	2.10 = 0.010 0*H	Flessi one	-	-2974 2.77	0.027 1	48.50
10	Maschio (P)	Piano 1	5 - 9	130.0	200.0	25.0	1275	-	64631	0.019 7	1.00 = 0.005 0*H	Taglio	-	-3035 6.03	0.028 0	49.50
11	Maschio (P)	Piano 1	1 - 5	137.5	200.0	25.0	1399	-	68353	0.020 5	1.00 = 0.005 0*H	Taglio	-	-3066 2.65	0.028 5	50.00
12	Maschio (P)	Piano 1	1 - 5	130.0	200.0	25.0	1303	-	64631	0.020 2	1.00 = 0.005 0*H	Taglio	-	-3066 2.65	0.028 5	50.00
13	Maschio (P)	Piano 1	4 - 8	605.0	385.0	25.0	7970	-	23676 6	0.033 7	1.92 = 0.005 0*H	Taglio	-	-3066 2.65	0.028 5	50.00

14	Maschio (P)	Piano 1	1 - 5	137.5	200.0	25.0	1418	-	64631	0.0219	1.00 = 0.0050*H	Taglio	-	-31275.91	0.0306	51.00
15	Maschio (P)	Piano 1	8 - 12	137.5	280.0	25.0	1361	-	35812	0.0380	1.40 = 0.0050*H	Taglio	-	-31889.16	0.0332	52.00
16	Maschio (P)	Piano 1	8 - 12	137.5	280.0	25.0	1233	-	32140	0.0384	2.80 = 0.0100*H	Flessione	-	-31889.16	0.0332	52.00
17	Maschio (P)	Piano 1	9 - 10	130.0	200.0	25.0	390	-	10747	0.0363	2.00 = 0.0100*H	Flessione	-	-34035.55	0.0459	55.50
18	Maschio (P)	Piano 1	9 - 10	130.0	200.0	25.0	409	-	10747	0.0381	2.00 = 0.0100*H	Flessione	-	-34035.55	0.0459	55.50
19	Maschio (P)	Piano 1	5 - 6	593.4	210.0	25.0	2055	-	42652	0.0482	2.10 = 0.0100*H	Flessione	-	-35568.68	0.0561	58.00
20	Maschio (P)	Piano 1	5 - 6	335.5	210.0	25.0	1259	-	24115	0.0522	2.10 = 0.0100*H	Flessione	-	-35568.68	0.0561	58.00
21	Maschio (P)	Piano 1	2 - 3	132.3	200.0	25.0	639	-	10937	0.0584	2.00 = 0.0100*H	Flessione	-	-36181.93	0.0633	59.00
22	Maschio (P)	Piano 1	2 - 3	132.7	200.0	25.0	670	-	10970	0.0611	2.00 = 0.0100*H	Flessione	-	-36181.93	0.0633	59.00
23	Maschio (P)	Piano 1	9 - 10	147.5	280.0	25.0	256	-	4601	0.0557	2.80 = 0.0100*H	Flessione	-	-36181.93	0.0633	59.00
24	Maschio (P)	Piano 1	9 - 10	121.4	280.0	25.0	227	-	3787	0.0598	2.80 = 0.0100*H	Flessione	-	-36181.93	0.0633	59.00
25	Maschio (P)	Piano 1	10 - 11	133.5	280.0	25.0	255	-	4164	0.0614	2.80 = 0.0100*H	Flessione	-	-36181.93	0.0633	59.00
26	Maschio (P)	Piano 1	10 - 11	121.5	280.0	25.0	250	-	3790	0.0659	2.80 = 0.0100*H	Flessione	-	-36488.56	0.0693	59.50
27	Maschio (P)	Piano 1	11 - 12	702.8	280.0	25.0	1537	-	21923	0.0701	2.80 = 0.0100*H	Flessione	-	-36488.56	0.0693	59.50
28	Maschio (P)	Piano 1	1 - 2	421.5	280.0	25.0	0	-	13148	0.0000	1.40 = 0.0050*H	Taglio	-	-37101.81	0.0963	60.50
29	Maschio (P)	Piano 1	1 - 2	137.4	280.0	25.0	354	-	4286	0.0826	2.80 = 0.0100*H	Flessione	-	-37101.81	0.0963	60.50
30	Maschio (P)	Piano 1	3 - 4	135.3	280.0	25.0	378	-	4220	0.0896	2.80 = 0.0100*H	Flessione	-	-37101.81	0.0963	60.50
31	Maschio (P)	Piano 1	3 - 4	137.5	280.0	25.0	405	-	4290	0.0944	2.80 = 0.0100*H	Flessione	-	-37101.81	0.0963	60.50
32	Maschio (C)	Piano 1	5 - 9	130.0	200.0	25.0	1275	-	64631	0.0197	1.00 = 0.0050*H	Taglio	-	-37101.81	1.0000	60.50
33	Maschio (C)	Piano 1	5 - 9	137.5	200.0	25.0	1285	-	68353	0.0188	1.00 = 0.0050*H	Taglio	-	-37101.81	1.0000	60.50
34	Maschio (C)	Piano 1	5 - 9	132.5	200.0	25.0	1178	-	60952	0.0193	1.00 = 0.0050*H	Taglio	-	-37101.81	1.0000	60.50

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

Num. Prog.	Tipo Elem.	Imp.	Fili	L [cm]	H [cm]	t [cm]	Vu [daN]	Mu [daNc/m]	k [daN/cm]	δ_0 [cm]	δ_u [cm]	Tipo Rottura	θ [rad]	F [daN]	u [cm]	S
1	Maschio (P)	Piano 1	3 - 7	474.1	210.0	25.0	6304	-	377581	0.0167	1.05 = 0.0050*H	Taglio	-	-22690.36	0.0167	37.00
2	Maschio (P)	Piano 1	7 - 11	461.2	210.0	25.0	5021	-	280383	0.0179	1.05 = 0.0050*H	Taglio	-	-24223.50	0.0180	39.50

										0*H						
3	Maschio (P)	Piano 1	2 - 6	393.0	210.0	25.0	4677	-	249532	0.0187	1.05 = 0.0050*H	Taglio	-	-25756.63	0.0194	42.00
4	Maschio (P)	Piano 1	5 - 9	137.5	200.0	25.0	1272	-	68353	0.0186	1.00 = 0.0050*H	Taglio	-	-26676.51	0.0204	43.50
5	Maschio (P)	Piano 1	5 - 9	132.5	200.0	25.0	1167	-	60952	0.0191	1.00 = 0.0050*H	Taglio	-	-27289.76	0.0210	44.50
6	Maschio (P)	Piano 1	5 - 9	130.0	200.0	25.0	1261	-	64631	0.0195	1.00 = 0.0050*H	Taglio	-	-27596.39	0.0214	45.00
7	Maschio (P)	Piano 1	1 - 5	130.0	200.0	25.0	1288	-	64631	0.0199	1.00 = 0.0050*H	Taglio	-	-27903.01	0.0218	45.50
8	Maschio (P)	Piano 1	1 - 5	137.5	200.0	25.0	1382	-	68353	0.0202	1.00 = 0.0050*H	Taglio	-	-28209.64	0.0222	46.00
9	Maschio (P)	Piano 1	6 - 10	139.9	210.0	25.0	1406	-	64631	0.0218	1.05 = 0.0050*H	Taglio	-	-28516.27	0.0226	46.50
10	Maschio (P)	Piano 1	6 - 10	137.3	210.0	25.0	1305	-	58813	0.0222	1.05 = 0.0050*H	Taglio	-	-28822.89	0.0231	47.00
11	Maschio (P)	Piano 1	1 - 5	137.5	200.0	25.0	1400	-	64631	0.0217	1.00 = 0.0050*H	Taglio	-	-29129.52	0.0237	47.50
12	Maschio (P)	Piano 1	6 - 7	403.1	210.0	25.0	751	-	28974	0.0259	2.10 = 0.0100*H	Flessione	-	-30356.03	0.0262	49.50
13	Maschio (P)	Piano 1	7 - 8	702.8	210.0	25.0	1463	-	50518	0.0290	2.10 = 0.0100*H	Flessione	-	-31889.16	0.0293	52.00
14	Maschio (P)	Piano 1	4 - 8	605.0	385.0	25.0	8921	-	293758	0.0304	1.92 = 0.0050*H	Taglio	-	-32502.41	0.0306	53.00
15	Maschio (P)	Piano 1	9 - 10	130.0	200.0	25.0	378	-	10747	0.0352	2.00 = 0.0100*H	Flessione	-	-33728.92	0.0358	55.00
16	Maschio (P)	Piano 1	8 - 12	137.5	280.0	25.0	1375	-	35812	0.0384	1.40 = 0.0050*H	Taglio	-	-34342.17	0.0385	56.00
17	Maschio (P)	Piano 1	9 - 10	130.0	200.0	25.0	400	-	10747	0.0372	2.00 = 0.0100*H	Flessione	-	-34342.17	0.0385	56.00
18	Maschio (P)	Piano 1	8 - 12	137.5	280.0	25.0	1256	-	32140	0.0391	2.80 = 0.0100*H	Flessione	-	-34648.80	0.0402	56.50
19	Maschio (P)	Piano 1	5 - 6	593.4	210.0	25.0	2018	-	42652	0.0473	2.10 = 0.0100*H	Flessione	-	-35875.30	0.0483	58.50
20	Maschio (P)	Piano 1	5 - 6	335.5	210.0	25.0	1254	-	24115	0.0520	2.10 = 0.0100*H	Flessione	-	-36488.56	0.0539	59.50
21	Maschio (P)	Piano 1	9 - 10	147.5	280.0	25.0	252	-	4601	0.0548	2.80 = 0.0100*H	Flessione	-	-36795.18	0.0575	60.00
22	Maschio (P)	Piano 1	2 - 3	132.3	200.0	25.0	640	-	10937	0.0586	2.00 = 0.0100*H	Flessione	-	-37101.81	0.0613	60.50
23	Maschio (P)	Piano 1	9 - 10	121.4	280.0	25.0	225	-	3787	0.0595	2.80 = 0.0100*H	Flessione	-	-37101.81	0.0613	60.50
24	Maschio (P)	Piano 1	2 - 3	132.7	200.0	25.0	676	-	10970	0.0616	2.00 = 0.0100*H	Flessione	-	-37408.44	0.0660	61.00
25	Maschio (P)	Piano 1	10 - 11	133.5	280.0	25.0	255	-	4164	0.0612	2.80 = 0.0100*H	Flessione	-	-37408.44	0.0660	61.00
26	Maschio (P)	Piano 1	10 - 11	121.5	280.0	25.0	252	-	3790	0.0665	2.80 = 0.0100*H	Flessione	-	-37715.06	0.0719	61.50
27	Maschio (P)	Piano 1	11 - 12	702.8	280.0	25.0	1565	-	21923	0.0714	2.80 = 0.0100*H	Flessione	-	-37715.06	0.0719	61.50

											0*H					
28	Maschio (P)	Piano 1	1 - 2	421.5	280.0	25.0	0	-	13148	0.0000	1.40 = 0.0050*H	Taglio	-	-38021.69	0.0853	62.00
29	Maschio (P)	Piano 1	1 - 2	137.4	280.0	25.0	354	-	4286	0.0826	2.80 = 0.0100*H	Flessione	-	-38021.69	0.0853	62.00
30	Maschio (P)	Piano 1	3 - 4	135.3	280.0	25.0	0	-	4220	0.0000	1.40 = 0.0050*H	Taglio	-	-38328.32	0.1371	62.50
31	Maschio (P)	Piano 1	3 - 4	137.5	280.0	25.0	0	-	4290	0.0000	1.40 = 0.0050*H	Taglio	-	-38328.32	0.1371	62.50
32	Maschio (C)	Piano 1	5 - 9	130.0	200.0	25.0	1261	-	64631	0.0195	1.00 = 0.0050*H	Taglio	-	-38328.32	1.0000	62.50
33	Maschio (C)	Piano 1	5 - 9	137.5	200.0	25.0	1272	-	68353	0.0186	1.00 = 0.0050*H	Taglio	-	-38328.32	1.0000	62.50
34	Maschio (C)	Piano 1	5 - 9	132.5	200.0	25.0	1167	-	60952	0.0191	1.00 = 0.0050*H	Taglio	-	-38328.32	1.0000	62.50

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

Num. Prog.	Tipo Elem.	Imp.	Fili	L [cm]	H [cm]	t [cm]	Vu [daN]	Mu [daNc m]	k [daN/cm]	δ_0 [cm]	δ_u [cm]	Tipo Rottura	θ [rad]	F [daN]	u [cm]	S
1	Maschio (P)	Piano 1	3 - 7	474.1	210.0	25.0	6182	-	366067	0.0169	1.05 = 0.0050*H	Taglio	-	-22383.74	0.0168	36.50
2	Maschio (P)	Piano 1	7 - 11	461.2	210.0	25.0	5004	-	280383	0.0178	1.05 = 0.0050*H	Taglio	-	-23610.24	0.0178	38.50
3	Maschio (P)	Piano 1	2 - 6	393.0	210.0	25.0	4681	-	250072	0.0187	1.05 = 0.0050*H	Taglio	-	-25450.00	0.0196	41.50
4	Maschio (P)	Piano 1	5 - 9	137.5	200.0	25.0	1287	-	68353	0.0188	1.00 = 0.0050*H	Taglio	-	-26983.14	0.0212	44.00
5	Maschio (P)	Piano 1	5 - 9	132.5	200.0	25.0	1182	-	60952	0.0194	1.00 = 0.0050*H	Taglio	-	-27596.39	0.0219	45.00
6	Maschio (P)	Piano 1	5 - 9	130.0	200.0	25.0	1275	-	64631	0.0197	1.00 = 0.0050*H	Taglio	-	-27903.01	0.0223	45.50
7	Maschio (P)	Piano 1	1 - 5	130.0	200.0	25.0	1302	-	64631	0.0201	1.00 = 0.0050*H	Taglio	-	-28209.64	0.0226	46.00
8	Maschio (P)	Piano 1	6 - 10	139.9	210.0	25.0	1407	-	64631	0.0218	1.05 = 0.0050*H	Taglio	-	-28209.64	0.0226	46.00
9	Maschio (P)	Piano 1	1 - 5	137.5	200.0	25.0	1396	-	68353	0.0204	1.00 = 0.0050*H	Taglio	-	-28516.27	0.0231	46.50
10	Maschio (P)	Piano 1	6 - 10	137.3	210.0	25.0	1306	-	58813	0.0222	1.05 = 0.0050*H	Taglio	-	-28516.27	0.0231	46.50
11	Maschio (P)	Piano 1	1 - 5	137.5	200.0	25.0	1413	-	64631	0.0219	1.00 = 0.0050*H	Taglio	-	-29129.52	0.0242	47.50
12	Maschio (P)	Piano 1	6 - 7	403.1	210.0	25.0	748	-	28974	0.0258	2.10 = 0.0100*H	Flessione	-	-30356.03	0.0268	49.50
13	Maschio (P)	Piano 1	7 - 8	702.8	210.0	25.0	1439	-	50518	0.0285	2.10 = 0.0100*H	Flessione	-	-30969.28	0.0280	50.50
14	Maschio (P)	Piano 1	4 - 8	605.0	385.0	25.0	8622	-	279346	0.0309	1.92 = 0.0050*H	Taglio	-	-32195.79	0.0306	52.50
15	Maschio (P)	Piano 1	8 - 12	137.5	280.0	25.0	1360	-	35812	0.0380	1.40 = 0.0050*H	Taglio	-	-34035.55	0.0384	55.50
16	Maschio (P)	Piano 1	8 - 12	137.5	280.0	25.0	1230	-	32140	0.038	2.80 =	Flessione	-	-3403	0.038	55.50

		1							3	0.010 0*H	one		5.55	4	
17	Maschio (P)	Piano 1	9 - 10	130.0	200.0	25.0	391	-	10747	0.036 4	Flessi one	-	-3403 5.55	0.038 4	55.50
18	Maschio (P)	Piano 1	9 - 10	130.0	200.0	25.0	410	-	10747	0.038 1	Flessi one	-	-3434 2.17	0.040 3	56.00
19	Maschio (P)	Piano 1	5 - 6	593.4	210.0	25.0	2055	-	42652	0.048 2	Flessi one	-	-3587 5.30	0.050 5	58.50
20	Maschio (P)	Piano 1	5 - 6	335.5	210.0	25.0	1259	-	24115	0.052 2	Flessi one	-	-3618 1.93	0.053 3	59.00
21	Maschio (P)	Piano 1	9 - 10	147.5	280.0	25.0	257	-	4601	0.055 8	Flessi one	-	-3648 8.56	0.056 9	59.50
22	Maschio (P)	Piano 1	2 - 3	132.3	200.0	25.0	639	-	10937	0.058 4	Flessi one	-	-3679 5.18	0.060 7	60.00
23	Maschio (P)	Piano 1	9 - 10	121.4	280.0	25.0	227	-	3787	0.059 9	Flessi one	-	-3679 5.18	0.060 7	60.00
24	Maschio (P)	Piano 1	2 - 3	132.7	200.0	25.0	670	-	10970	0.061 1	Flessi one	-	-3710 1.81	0.065 3	60.50
25	Maschio (P)	Piano 1	10 - 11	133.5	280.0	25.0	255	-	4164	0.061 3	Flessi one	-	-3710 1.81	0.065 3	60.50
26	Maschio (P)	Piano 1	10 - 11	121.5	280.0	25.0	250	-	3790	0.065 9	Flessi one	-	-3740 8.44	0.071 3	61.00
27	Maschio (P)	Piano 1	11 - 12	702.8	280.0	25.0	1536	-	21923	0.070 1	Flessi one	-	-3740 8.44	0.071 3	61.00
28	Maschio (P)	Piano 1	1 - 2	421.5	280.0	25.0	993	-	13148	0.075 5	Flessi one	-	-3771 5.06	0.084 8	61.50
29	Maschio (P)	Piano 1	1 - 2	137.4	280.0	25.0	354	-	4286	0.082 6	Flessi one	-	-3771 5.06	0.084 8	61.50
30	Maschio (P)	Piano 1	3 - 4	135.3	280.0	25.0	0	-	4220	0.000 0	Taglio	-	-3802 1.69	0.136 4	62.00
31	Maschio (P)	Piano 1	3 - 4	137.5	280.0	25.0	0	-	4290	0.000 0	Taglio	-	-3802 1.69	0.136 4	62.00
32	Maschio (C)	Piano 1	5 - 9	130.0	200.0	25.0	1275	-	64631	0.019 7	Taglio	-	-3802 1.69	1.000 0	62.00
33	Maschio (C)	Piano 1	5 - 9	137.5	200.0	25.0	1287	-	68353	0.018 8	Taglio	-	-3802 1.69	1.000 0	62.00
34	Maschio (C)	Piano 1	5 - 9	132.5	200.0	25.0	1182	-	60952	0.019 4	Taglio	-	-3802 1.69	1.000 0	62.00

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

Num. Prog.	Tipo Elem.	Imp.	Fili	L [cm]	H [cm]	t [cm]	Vu [daN]	Mu [daNc m]	k [daN/ cm]	δ ₀ [cm]	δ _u [cm]	Tipo Rottu ra	θ [rad]	F [daN]	u [cm]	S
1	Maschio (P)	Piano 1	7 - 11	461.2	210.0	25.0	5148	-	28038 3	0.018 4	1.05 = 0.005 0*H	Taglio	-	20237 .35	0.017 5	33.00
2	Maschio (P)	Piano 1	3 - 7	474.1	210.0	25.0	5355	-	28771 3	0.018 6	1.05 = 0.005 0*H	Taglio	-	20543 .98	0.017 8	33.50
3	Maschio (P)	Piano 1	2 - 6	393.0	210.0	25.0	4412	-	23729 7	0.018 6	1.05 = 0.005 0*H	Taglio	-	22996 .99	0.020 5	37.50
4	Maschio (P)	Piano 1	6 - 10	139.9	210.0	25.0	1436	-	64631	0.022 2	1.05 = 0.005 0*H	Taglio	-	26063 .26	0.024 3	42.50

5	Maschio (P)	Piano 1	7 - 8	702.8	210.0	25.0	1448	-	50518	0.0287	2.10 = 0.0100*H	Flessione	-	26983.14	0.0255	44.00
6	Maschio (P)	Piano 1	6 - 10	137.3	210.0	25.0	1380	-	58813	0.0235	1.05 = 0.0050*H	Taglio	-	27289.76	0.0259	44.50
7	Maschio (P)	Piano 1	6 - 7	403.1	210.0	25.0	746	-	28974	0.0257	2.10 = 0.0100*H	Flessione	-	27903.01	0.0268	45.50
8	Maschio (P)	Piano 1	1 - 5	137.5	200.0	25.0	1334	-	68353	0.0195	1.00 = 0.0050*H	Taglio	-	29129.52	0.0285	47.50
9	Maschio (P)	Piano 1	5 - 9	137.5	200.0	25.0	1323	-	68353	0.0194	1.00 = 0.0050*H	Taglio	-	29129.52	0.0285	47.50
10	Maschio (P)	Piano 1	1 - 5	130.0	200.0	25.0	1277	-	64631	0.0198	1.00 = 0.0050*H	Taglio	-	29436.15	0.0290	48.00
11	Maschio (P)	Piano 1	5 - 9	130.0	200.0	25.0	1274	-	64631	0.0197	1.00 = 0.0050*H	Taglio	-	29436.15	0.0290	48.00
12	Maschio (P)	Piano 1	1 - 5	137.5	200.0	25.0	1315	-	64631	0.0203	1.00 = 0.0050*H	Taglio	-	29742.77	0.0295	48.50
13	Maschio (P)	Piano 1	4 - 8	605.0	385.0	25.0	7248	-	201232	0.0360	1.92 = 0.0050*H	Taglio	-	30049.40	0.0302	49.00
14	Maschio (P)	Piano 1	5 - 9	132.5	200.0	25.0	1255	-	60952	0.0206	1.00 = 0.0050*H	Taglio	-	30049.40	0.0302	49.00
15	Maschio (P)	Piano 1	8 - 12	137.5	280.0	25.0	1377	-	35812	0.0384	1.40 = 0.0050*H	Taglio	-	30662.65	0.0328	50.00
16	Maschio (P)	Piano 1	8 - 12	137.5	280.0	25.0	1335	-	32140	0.0415	1.40 = 0.0050*H	Taglio	-	31275.91	0.0358	51.00
17	Maschio (P)	Piano 1	2 - 3	132.3	200.0	25.0	561	-	10937	0.0513	2.00 = 0.0100*H	Flessione	-	34342.17	0.0539	56.00
18	Maschio (P)	Piano 1	2 - 3	132.7	200.0	25.0	597	-	10970	0.0544	2.00 = 0.0100*H	Flessione	-	34342.17	0.0539	56.00
19	Maschio (P)	Piano 1	9 - 10	130.0	200.0	25.0	463	-	10747	0.0431	2.00 = 0.0100*H	Flessione	-	34342.17	0.0539	56.00
20	Maschio (P)	Piano 1	9 - 10	130.0	200.0	25.0	483	-	10747	0.0449	2.00 = 0.0100*H	Flessione	-	34342.17	0.0539	56.00
21	Maschio (P)	Piano 1	5 - 6	593.4	210.0	25.0	2018	-	42652	0.0473	2.10 = 0.0100*H	Flessione	-	34648.80	0.0563	56.50
22	Maschio (P)	Piano 1	5 - 6	335.5	210.0	25.0	1249	-	24115	0.0518	2.10 = 0.0100*H	Flessione	-	34648.80	0.0563	56.50
23	Maschio (P)	Piano 1	1 - 2	421.5	280.0	25.0	826	-	13148	0.0628	2.80 = 0.0100*H	Flessione	-	35875.30	0.0755	58.50
24	Maschio (P)	Piano 1	1 - 2	137.4	280.0	25.0	305	-	4286	0.0711	2.80 = 0.0100*H	Flessione	-	35875.30	0.0755	58.50
25	Maschio (P)	Piano 1	9 - 10	147.5	280.0	25.0	305	-	4601	0.0663	2.80 = 0.0100*H	Flessione	-	35875.30	0.0755	58.50
26	Maschio (P)	Piano 1	9 - 10	121.4	280.0	25.0	268	-	3787	0.0707	2.80 = 0.0100*H	Flessione	-	35875.30	0.0755	58.50
27	Maschio (P)	Piano 1	10 - 11	133.5	280.0	25.0	301	-	4164	0.0723	2.80 = 0.0100*H	Flessione	-	35875.30	0.0755	58.50
28	Maschio (P)	Piano 1	3 - 4	135.3	280.0	25.0	334	-	4220	0.0791	2.80 = 0.0100*H	Flessione	-	36181.93	0.0845	59.00
29	Maschio (P)	Piano 1	3 - 4	137.5	280.0	25.0	363	-	4290	0.0847	2.80 = 0.0100*H	Flessione	-	36181.93	0.0845	59.00

30	Maschio (P)	Piano 1	10 - 11	121.5	280.0	25.0	292	-	3790	0.0772	2.80 = 0.0100*H	Flessione	-	36181.93	0.0845	59.00
31	Maschio (P)	Piano 1	11 - 12	702.8	280.0	25.0	1788	-	21923	0.0816	2.80 = 0.0100*H	Flessione	-	36181.93	0.0845	59.00
32	Maschio (C)	Piano 1	5 - 9	130.0	200.0	25.0	1274	-	64631	0.0197	1.00 = 0.0050*H	Taglio	-	36181.93	1.0000	59.00
33	Maschio (C)	Piano 1	5 - 9	137.5	200.0	25.0	1323	-	68353	0.0194	1.00 = 0.0050*H	Taglio	-	36181.93	1.0000	59.00
34	Maschio (C)	Piano 1	5 - 9	132.5	200.0	25.0	1255	-	60952	0.0206	1.00 = 0.0050*H	Taglio	-	36181.93	1.0000	59.00

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

Num. Prog.	Tipo Elem.	Imp.	Fili	L [cm]	H [cm]	t [cm]	Vu [daN]	Mu [daNc m]	k [daN/cm]	δ_0 [cm]	δ_u [cm]	Tipo Rottura	θ [rad]	F [daN]	u [cm]	S
1	Maschio (P)	Piano 1	7 - 11	461.2	210.0	25.0	5132	-	280383	0.0183	1.05 = 0.0050*H	Taglio	-	19930.72	0.0174	32.50
2	Maschio (P)	Piano 1	3 - 7	474.1	210.0	25.0	5339	-	287713	0.0186	1.05 = 0.0050*H	Taglio	-	20237.35	0.0177	33.00
3	Maschio (P)	Piano 1	2 - 6	393.0	210.0	25.0	4413	-	237297	0.0186	1.05 = 0.0050*H	Taglio	-	22690.36	0.0205	37.00
4	Maschio (P)	Piano 1	6 - 10	139.9	210.0	25.0	1437	-	64631	0.0222	1.05 = 0.0050*H	Taglio	-	25756.63	0.0243	42.00
5	Maschio (P)	Piano 1	7 - 8	702.8	210.0	25.0	1428	-	50518	0.0283	2.10 = 0.0100*H	Flessione	-	26369.88	0.0251	43.00
6	Maschio (P)	Piano 1	6 - 10	137.3	210.0	25.0	1381	-	58813	0.0235	1.05 = 0.0050*H	Taglio	-	26983.14	0.0259	44.00
7	Maschio (P)	Piano 1	6 - 7	403.1	210.0	25.0	744	-	28974	0.0257	2.10 = 0.0100*H	Flessione	-	27596.39	0.0268	45.00
8	Maschio (P)	Piano 1	1 - 5	137.5	200.0	25.0	1349	-	68353	0.0197	1.00 = 0.0050*H	Taglio	-	28822.89	0.0285	47.00
9	Maschio (P)	Piano 1	5 - 9	137.5	200.0	25.0	1338	-	68353	0.0196	1.00 = 0.0050*H	Taglio	-	28822.89	0.0285	47.00
10	Maschio (P)	Piano 1	1 - 5	130.0	200.0	25.0	1291	-	64631	0.0200	1.00 = 0.0050*H	Taglio	-	29129.52	0.0290	47.50
11	Maschio (P)	Piano 1	5 - 9	130.0	200.0	25.0	1288	-	64631	0.0199	1.00 = 0.0050*H	Taglio	-	29129.52	0.0290	47.50
12	Maschio (P)	Piano 1	1 - 5	137.5	200.0	25.0	1330	-	64631	0.0206	1.00 = 0.0050*H	Taglio	-	29436.15	0.0296	48.00
13	Maschio (P)	Piano 1	4 - 8	605.0	385.0	25.0	6765	-	188078	0.0360	1.92 = 0.0050*H	Taglio	-	29742.77	0.0303	48.50
14	Maschio (P)	Piano 1	5 - 9	132.5	200.0	25.0	1270	-	60952	0.0208	1.00 = 0.0050*H	Taglio	-	29742.77	0.0303	48.50
15	Maschio (P)	Piano 1	8 - 12	137.5	280.0	25.0	1364	-	35812	0.0381	1.40 = 0.0050*H	Taglio	-	30356.03	0.0329	49.50
16	Maschio (P)	Piano 1	8 - 12	137.5	280.0	25.0	1322	-	32140	0.0411	1.40 = 0.0050*H	Taglio	-	30969.28	0.0359	50.50
17	Maschio (P)	Piano 1	2 - 3	132.3	200.0	25.0	560	-	10937	0.0512	2.00 = 0.0100*H	Flessione	-	34035.55	0.0539	55.50
18	Maschio (P)	Piano 1	2 - 3	132.7	200.0	25.0	592	-	10970	0.0540	2.00 = 0.0100*H	Flessione	-	34035.55	0.0539	55.50

											0*H					
19	Maschio (P)	Piano 1	9 - 10	130.0	200.0	25.0	474	-	10747	0.0441	2.00 = 0.010 0*H	Flessione	-	34035.55	0.0539	55.50
20	Maschio (P)	Piano 1	9 - 10	130.0	200.0	25.0	491	-	10747	0.0457	2.00 = 0.010 0*H	Flessione	-	34035.55	0.0539	55.50
21	Maschio (P)	Piano 1	5 - 6	593.4	210.0	25.0	2053	-	42652	0.0481	2.10 = 0.010 0*H	Flessione	-	34342.17	0.0563	56.00
22	Maschio (P)	Piano 1	5 - 6	335.5	210.0	25.0	1254	-	24115	0.0520	2.10 = 0.010 0*H	Flessione	-	34342.17	0.0563	56.00
23	Maschio (P)	Piano 1	1 - 2	421.5	280.0	25.0	842	-	13148	0.0641	2.80 = 0.010 0*H	Flessione	-	35568.68	0.0756	58.00
24	Maschio (P)	Piano 1	1 - 2	137.4	280.0	25.0	305	-	4286	0.0712	2.80 = 0.010 0*H	Flessione	-	35568.68	0.0756	58.00
25	Maschio (P)	Piano 1	9 - 10	147.5	280.0	25.0	309	-	4601	0.0671	2.80 = 0.010 0*H	Flessione	-	35568.68	0.0756	58.00
26	Maschio (P)	Piano 1	9 - 10	121.4	280.0	25.0	268	-	3787	0.0709	2.80 = 0.010 0*H	Flessione	-	35568.68	0.0756	58.00
27	Maschio (P)	Piano 1	10 - 11	133.5	280.0	25.0	301	-	4164	0.0723	2.80 = 0.010 0*H	Flessione	-	35568.68	0.0756	58.00
28	Maschio (P)	Piano 1	10 - 11	121.5	280.0	25.0	290	-	3790	0.0765	2.80 = 0.010 0*H	Flessione	-	35568.68	0.0756	58.00
29	Maschio (P)	Piano 1	3 - 4	135.3	280.0	25.0	330	-	4220	0.0781	2.80 = 0.010 0*H	Flessione	-	35875.30	0.0857	58.50
30	Maschio (P)	Piano 1	3 - 4	137.5	280.0	25.0	356	-	4290	0.0830	2.80 = 0.010 0*H	Flessione	-	35875.30	0.0857	58.50
31	Maschio (P)	Piano 1	11 - 12	702.8	280.0	25.0	1760	-	21923	0.0803	2.80 = 0.010 0*H	Flessione	-	35875.30	0.0857	58.50
32	Maschio (C)	Piano 1	5 - 9	130.0	200.0	25.0	1288	-	64631	0.0199	1.00 = 0.005 0*H	Taglio	-	35875.30	1.0000	58.50
33	Maschio (C)	Piano 1	5 - 9	137.5	200.0	25.0	1338	-	68353	0.0196	1.00 = 0.005 0*H	Taglio	-	35875.30	1.0000	58.50
34	Maschio (C)	Piano 1	5 - 9	132.5	200.0	25.0	1270	-	60952	0.0208	1.00 = 0.005 0*H	Taglio	-	35875.30	1.0000	58.50

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

Num. Prog.	Tipo Elem.	Imp.	Fili	L [cm]	H [cm]	t [cm]	Vu [daN]	Mu [daN/cm]	k [daN/cm]	δ ₀ [cm]	δ _u [cm]	Tipo Rottura	θ [rad]	F [daN]	u [cm]	S
1	Maschio (P)	Piano 1	7 - 11	461.2	210.0	25.0	5383	-	306926	0.0175	1.05 = 0.005 0*H	Taglio	-	22077.11	0.0174	36.00
2	Maschio (P)	Piano 1	3 - 7	474.1	210.0	25.0	5393	-	292444	0.0184	1.05 = 0.005 0*H	Taglio	-	22996.99	0.0182	37.50
3	Maschio (P)	Piano 1	2 - 6	393.0	210.0	25.0	4411	-	237297	0.0186	1.05 = 0.005 0*H	Taglio	-	24223.50	0.0194	39.50
4	Maschio (P)	Piano 1	5 - 9	137.5	200.0	25.0	1321	-	68353	0.0193	1.00 = 0.005 0*H	Taglio	-	26983.14	0.0225	44.00
5	Maschio (P)	Piano 1	1 - 5	137.5	200.0	25.0	1337	-	68353	0.0196	1.00 = 0.005 0*H	Taglio	-	27289.76	0.0228	44.50
6	Maschio (P)	Piano 1	1 - 5	130.0	200.0	25.0	1277	-	64631	0.0198	1.00 = 0.005 0*H	Taglio	-	27596.39	0.0232	45.00
7	Maschio (P)	Piano 1	5 - 9	130.0	200.0	25.0	1274	-	64631	0.019	1.00 =	Taglio	-	27596	0.023	45.00

		1								7	0.005 0*H			.39	2	
8	Maschio (P)	Piano 1	6 - 10	139.9	210.0	25.0	1436	-	64631	0.022 2	1.05 = 0.005 0*H	Taglio	-	27596 .39	0.023 2	45.00
9	Maschio (P)	Piano 1	1 - 5	137.5	200.0	25.0	1319	-	64631	0.020 4	1.00 = 0.005 0*H	Taglio	-	27903 .01	0.023 7	45.50
10	Maschio (P)	Piano 1	5 - 9	132.5	200.0	25.0	1251	-	60952	0.020 5	1.00 = 0.005 0*H	Taglio	-	27903 .01	0.023 7	45.50
11	Maschio (P)	Piano 1	6 - 10	137.3	210.0	25.0	1380	-	58813	0.023 5	1.05 = 0.005 0*H	Taglio	-	28516 .27	0.024 9	46.50
12	Maschio (P)	Piano 1	6 - 7	403.1	210.0	25.0	746	-	28974	0.025 7	2.10 = 0.010 0*H	Flessi one	-	29129 .52	0.026 2	47.50
13	Maschio (P)	Piano 1	7 - 8	702.8	210.0	25.0	1448	-	50518	0.028 7	2.10 = 0.010 0*H	Flessi one	-	30049 .40	0.028 2	49.00
14	Maschio (P)	Piano 1	4 - 8	605.0	385.0	25.0	8016	-	25101 7	0.031 9	1.92 = 0.005 0*H	Taglio	-	31275 .91	0.030 9	51.00
15	Maschio (P)	Piano 1	8 - 12	137.5	280.0	25.0	1377	-	35812	0.038 5	1.40 = 0.005 0*H	Taglio	-	32809 .04	0.037 4	53.50
16	Maschio (P)	Piano 1	8 - 12	137.5	280.0	25.0	1336	-	32140	0.041 6	1.40 = 0.005 0*H	Taglio	-	33422 .29	0.040 4	54.50
17	Maschio (P)	Piano 1	9 - 10	130.0	200.0	25.0	462	-	10747	0.043 0	2.00 = 0.010 0*H	Flessi one	-	34342 .17	0.045 8	56.00
18	Maschio (P)	Piano 1	9 - 10	130.0	200.0	25.0	482	-	10747	0.044 9	2.00 = 0.010 0*H	Flessi one	-	34648 .80	0.047 7	56.50
19	Maschio (P)	Piano 1	5 - 6	593.4	210.0	25.0	2017	-	42652	0.047 3	2.10 = 0.010 0*H	Flessi one	-	34955 .43	0.049 8	57.00
20	Maschio (P)	Piano 1	2 - 3	132.3	200.0	25.0	561	-	10937	0.051 3	2.00 = 0.010 0*H	Flessi one	-	35262 .05	0.052 6	57.50
21	Maschio (P)	Piano 1	2 - 3	132.7	200.0	25.0	597	-	10970	0.054 4	2.00 = 0.010 0*H	Flessi one	-	35568 .68	0.055 7	58.00
22	Maschio (P)	Piano 1	5 - 6	335.5	210.0	25.0	1249	-	24115	0.051 8	2.10 = 0.010 0*H	Flessi one	-	35568 .68	0.055 7	58.00
23	Maschio (P)	Piano 1	1 - 2	421.5	280.0	25.0	826	-	13148	0.062 8	2.80 = 0.010 0*H	Flessi one	-	36181 .93	0.065 4	59.00
24	Maschio (P)	Piano 1	9 - 10	147.5	280.0	25.0	305	-	4601	0.066 3	2.80 = 0.010 0*H	Flessi one	-	36488 .56	0.071 4	59.50
25	Maschio (P)	Piano 1	1 - 2	137.4	280.0	25.0	304	-	4286	0.071 0	2.80 = 0.010 0*H	Flessi one	-	36795 .18	0.078 1	60.00
26	Maschio (P)	Piano 1	9 - 10	121.4	280.0	25.0	268	-	3787	0.070 7	2.80 = 0.010 0*H	Flessi one	-	36795 .18	0.078 1	60.00
27	Maschio (P)	Piano 1	10 - 11	133.5	280.0	25.0	301	-	4164	0.072 3	2.80 = 0.010 0*H	Flessi one	-	36795 .18	0.078 1	60.00
28	Maschio (P)	Piano 1	10 - 11	121.5	280.0	25.0	292	-	3790	0.077 2	2.80 = 0.010 0*H	Flessi one	-	36795 .18	0.078 1	60.00
29	Maschio (P)	Piano 1	3 - 4	135.3	280.0	25.0	334	-	4220	0.079 1	2.80 = 0.010 0*H	Flessi one	-	37101 .81	0.088 2	60.50
30	Maschio (P)	Piano 1	3 - 4	137.5	280.0	25.0	363	-	4290	0.084 7	2.80 = 0.010 0*H	Flessi one	-	37101 .81	0.088 2	60.50
31	Maschio (P)	Piano 1	11 - 12	702.8	280.0	25.0	1789	-	21923	0.081 6	2.80 = 0.010 0*H	Flessi one	-	37101 .81	0.088 2	60.50
32	Maschio (C)	Piano	5 - 9	130.0	200.0	25.0	1274	-	64631	0.019	1.00 =	Taglio	-	37101	1.000	60.50

		1							7	0.005 0*H			.81	0		
33	Maschio (C)	Piano 1	5 - 9	137.5	200.0	25.0	1321	-	68353	0.019 3	1.00 = 0.005 0*H	Taglio	-	37101 .81	1.000 0	60.50
34	Maschio (C)	Piano 1	5 - 9	132.5	200.0	25.0	1251	-	60952	0.020 5	1.00 = 0.005 0*H	Taglio	-	37101 .81	1.000 0	60.50

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

Num. Prog.	Tipo Elem.	Imp.	Fili	L [cm]	H [cm]	t [cm]	Vu [daN]	Mu [daNc m]	k [daN/ cm]	δ_0 [cm]	δ_u [cm]	Tipo Rottu ra	θ [rad]	F [daN]	u [cm]	S
1	Maschio (P)	Piano 1	7 - 11	461.2	210.0	25.0	5306	-	30007 5	0.017 7	1.05 = 0.005 0*H	Taglio	-	22077 .11	0.017 6	36.00
2	Maschio (P)	Piano 1	3 - 7	474.1	210.0	25.0	5331	-	28771 3	0.018 5	1.05 = 0.005 0*H	Taglio	-	22996 .99	0.018 4	37.50
3	Maschio (P)	Piano 1	2 - 6	393.0	210.0	25.0	4412	-	23729 7	0.018 6	1.05 = 0.005 0*H	Taglio	-	23916 .87	0.019 3	39.00
4	Maschio (P)	Piano 1	5 - 9	137.5	200.0	25.0	1335	-	68353	0.019 5	1.00 = 0.005 0*H	Taglio	-	26983 .14	0.022 8	44.00
5	Maschio (P)	Piano 1	1 - 5	137.5	200.0	25.0	1351	-	68353	0.019 8	1.00 = 0.005 0*H	Taglio	-	27289 .76	0.023 1	44.50
6	Maschio (P)	Piano 1	1 - 5	130.0	200.0	25.0	1291	-	64631	0.020 0	1.00 = 0.005 0*H	Taglio	-	27289 .76	0.023 1	44.50
7	Maschio (P)	Piano 1	5 - 9	130.0	200.0	25.0	1288	-	64631	0.019 9	1.00 = 0.005 0*H	Taglio	-	27289 .76	0.023 1	44.50
8	Maschio (P)	Piano 1	6 - 10	139.9	210.0	25.0	1437	-	64631	0.022 2	1.05 = 0.005 0*H	Taglio	-	27289 .76	0.023 1	44.50
9	Maschio (P)	Piano 1	1 - 5	137.5	200.0	25.0	1333	-	64631	0.020 6	1.00 = 0.005 0*H	Taglio	-	27903 .01	0.024 1	45.50
10	Maschio (P)	Piano 1	5 - 9	132.5	200.0	25.0	1266	-	60952	0.020 8	1.00 = 0.005 0*H	Taglio	-	27903 .01	0.024 1	45.50
11	Maschio (P)	Piano 1	6 - 10	137.3	210.0	25.0	1381	-	58813	0.023 5	1.05 = 0.005 0*H	Taglio	-	28209 .64	0.024 7	46.00
12	Maschio (P)	Piano 1	6 - 7	403.1	210.0	25.0	744	-	28974	0.025 7	2.10 = 0.010 0*H	Flessi one	-	29129 .52	0.026 7	47.50
13	Maschio (P)	Piano 1	7 - 8	702.8	210.0	25.0	1426	-	50518	0.028 2	2.10 = 0.010 0*H	Flessi one	-	29436 .15	0.027 4	48.00
14	Maschio (P)	Piano 1	4 - 8	605.0	385.0	25.0	7783	-	24057 3	0.032 4	1.92 = 0.005 0*H	Taglio	-	31275 .91	0.031 5	51.00
15	Maschio (P)	Piano 1	8 - 12	137.5	280.0	25.0	1364	-	35812	0.038 1	1.40 = 0.005 0*H	Taglio	-	32809 .04	0.038 0	53.50
16	Maschio (P)	Piano 1	8 - 12	137.5	280.0	25.0	1323	-	32140	0.041 2	1.40 = 0.005 0*H	Taglio	-	33422 .29	0.041 1	54.50
17	Maschio (P)	Piano 1	9 - 10	130.0	200.0	25.0	474	-	10747	0.044 1	2.00 = 0.010 0*H	Flessi one	-	34342 .17	0.046 5	56.00
18	Maschio (P)	Piano 1	9 - 10	130.0	200.0	25.0	491	-	10747	0.045 7	2.00 = 0.010 0*H	Flessi one	-	34648 .80	0.048 4	56.50
19	Maschio (P)	Piano 1	5 - 6	593.4	210.0	25.0	2054	-	42652	0.048 1	2.10 = 0.010 0*H	Flessi one	-	34955 .43	0.050 4	57.00
20	Maschio (P)	Piano 1	2 - 3	132.3	200.0	25.0	560	-	10937	0.051 2	2.00 = 0.010 0*H	Flessi one	-	35262 .05	0.053 2	57.50

21	Maschio (P)	Piano 1	5 - 6	335.5	210.0	25.0	1254	-	24115	0.0520	2.10 = 0.0100*H	Flessione	-	35262.05	0.0532	57.50
22	Maschio (P)	Piano 1	2 - 3	132.7	200.0	25.0	591	-	10970	0.0539	2.00 = 0.0100*H	Flessione	-	35568.68	0.0573	58.00
23	Maschio (P)	Piano 1	1 - 2	421.5	280.0	25.0	843	-	13148	0.0641	2.80 = 0.0100*H	Flessione	-	36181.93	0.0670	59.00
24	Maschio (P)	Piano 1	1 - 2	137.4	280.0	25.0	305	-	4286	0.0712	2.80 = 0.0100*H	Flessione	-	36488.56	0.0730	59.50
25	Maschio (P)	Piano 1	9 - 10	147.5	280.0	25.0	309	-	4601	0.0672	2.80 = 0.0100*H	Flessione	-	36488.56	0.0730	59.50
26	Maschio (P)	Piano 1	9 - 10	121.4	280.0	25.0	269	-	3787	0.0709	2.80 = 0.0100*H	Flessione	-	36488.56	0.0730	59.50
27	Maschio (P)	Piano 1	10 - 11	133.5	280.0	25.0	301	-	4164	0.0723	2.80 = 0.0100*H	Flessione	-	36488.56	0.0730	59.50
28	Maschio (P)	Piano 1	3 - 4	135.3	280.0	25.0	329	-	4220	0.0781	2.80 = 0.0100*H	Flessione	-	36795.18	0.0820	60.00
29	Maschio (P)	Piano 1	3 - 4	137.5	280.0	25.0	356	-	4290	0.0829	2.80 = 0.0100*H	Flessione	-	36795.18	0.0820	60.00
30	Maschio (P)	Piano 1	10 - 11	121.5	280.0	25.0	290	-	3790	0.0765	2.80 = 0.0100*H	Flessione	-	36795.18	0.0820	60.00
31	Maschio (P)	Piano 1	11 - 12	702.8	280.0	25.0	1761	-	21923	0.0803	2.80 = 0.0100*H	Flessione	-	36795.18	0.0820	60.00
32	Maschio (C)	Piano 1	5 - 9	130.0	200.0	25.0	1288	-	64631	0.0199	1.00 = 0.0050*H	Taglio	-	36795.18	1.0000	60.00
33	Maschio (C)	Piano 1	5 - 9	137.5	200.0	25.0	1335	-	68353	0.0195	1.00 = 0.0050*H	Taglio	-	36795.18	1.0000	60.00
34	Maschio (C)	Piano 1	5 - 9	132.5	200.0	25.0	1266	-	60952	0.0208	1.00 = 0.0050*H	Taglio	-	36795.18	1.0000	60.00

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

Num. Prog.	Tipo Elem.	Imp.	Fili	L [cm]	H [cm]	t [cm]	Vu [daN]	Mu [daN/cm]	k [daN/cm]	δ_0 [cm]	δ_u [cm]	Tipo Rottura	θ [rad]	F [daN]	u [cm]	S
1	Maschio (P)	Piano 1	3 - 7	474.1	210.0	25.0	6047	-	348471	0.0174	1.05 = 0.0050*H	Taglio	-	-21157.23	0.0167	34.50
2	Maschio (P)	Piano 1	7 - 11	461.2	210.0	25.0	5024	-	280383	0.0179	1.05 = 0.0050*H	Taglio	-	-21770.48	0.0172	35.50
3	Maschio (P)	Piano 1	2 - 6	393.0	210.0	25.0	4746	-	257560	0.0184	1.05 = 0.0050*H	Taglio	-	-24530.12	0.0200	40.00
4	Maschio (P)	Piano 1	6 - 10	139.9	210.0	25.0	1406	-	64631	0.0217	1.05 = 0.0050*H	Taglio	-	-27596.39	0.0234	45.00
5	Maschio (P)	Piano 1	6 - 10	137.3	210.0	25.0	1304	-	58813	0.0222	1.05 = 0.0050*H	Taglio	-	-28209.64	0.0242	46.00
6	Maschio (P)	Piano 1	5 - 9	137.5	200.0	25.0	1268	-	68353	0.0186	1.00 = 0.0050*H	Taglio	-	-29129.52	0.0254	47.50
7	Maschio (P)	Piano 1	5 - 9	132.5	200.0	25.0	1161	-	60952	0.0190	1.00 = 0.0050*H	Taglio	-	-29742.77	0.0262	48.50
8	Maschio (P)	Piano 1	7 - 8	702.8	210.0	25.0	1462	-	50518	0.0289	2.10 = 0.0100*H	Flessione	-	-29742.77	0.0262	48.50
9	Maschio (P)	Piano 1	5 - 9	130.0	200.0	25.0	1260	-	64631	0.0195	1.00 = 0.0050*H	Taglio	-	-30049.40	0.0266	49.00

										0*H						
10	Maschio (P)	Piano 1	1 - 5	130.0	200.0	25.0	1288	-	64631	0.0199	1.00 = 0.0050*H	Taglio	-	-30356.03	0.0271	49.50
11	Maschio (P)	Piano 1	6 - 7	403.1	210.0	25.0	751	-	28974	0.0259	2.10 = 0.0100*H	Flessione	-	-30356.03	0.0271	49.50
12	Maschio (P)	Piano 1	1 - 5	137.5	200.0	25.0	1384	-	68353	0.0203	1.00 = 0.0050*H	Taglio	-	-30662.65	0.0276	50.00
13	Maschio (P)	Piano 1	1 - 5	137.5	200.0	25.0	1404	-	64631	0.0217	1.00 = 0.0050*H	Taglio	-	-31275.91	0.0288	51.00
14	Maschio (P)	Piano 1	4 - 8	605.0	385.0	25.0	8297	-	253068	0.0328	1.92 = 0.0050*H	Taglio	-	-31275.91	0.0288	51.00
15	Maschio (P)	Piano 1	8 - 12	137.5	280.0	25.0	1375	-	35812	0.0384	1.40 = 0.0050*H	Taglio	-	-32502.41	0.0340	53.00
16	Maschio (P)	Piano 1	8 - 12	137.5	280.0	25.0	1257	-	32140	0.0391	2.80 = 0.0100*H	Flessione	-	-32809.04	0.0355	53.50
17	Maschio (P)	Piano 1	9 - 10	130.0	200.0	25.0	377	-	10747	0.0351	2.00 = 0.0100*H	Flessione	-	-34035.55	0.0427	55.50
18	Maschio (P)	Piano 1	9 - 10	130.0	200.0	25.0	399	-	10747	0.0371	2.00 = 0.0100*H	Flessione	-	-34342.17	0.0446	56.00
19	Maschio (P)	Piano 1	5 - 6	593.4	210.0	25.0	2018	-	42652	0.0473	2.10 = 0.0100*H	Flessione	-	-35875.30	0.0548	58.50
20	Maschio (P)	Piano 1	5 - 6	335.5	210.0	25.0	1254	-	24115	0.0520	2.10 = 0.0100*H	Flessione	-	-35875.30	0.0548	58.50
21	Maschio (P)	Piano 1	2 - 3	132.3	200.0	25.0	641	-	10937	0.0586	2.00 = 0.0100*H	Flessione	-	-36488.56	0.0620	59.50
22	Maschio (P)	Piano 1	2 - 3	132.7	200.0	25.0	676	-	10970	0.0616	2.00 = 0.0100*H	Flessione	-	-36488.56	0.0620	59.50
23	Maschio (P)	Piano 1	9 - 10	147.5	280.0	25.0	252	-	4601	0.0547	2.80 = 0.0100*H	Flessione	-	-36488.56	0.0620	59.50
24	Maschio (P)	Piano 1	9 - 10	121.4	280.0	25.0	225	-	3787	0.0595	2.80 = 0.0100*H	Flessione	-	-36488.56	0.0620	59.50
25	Maschio (P)	Piano 1	10 - 11	133.5	280.0	25.0	255	-	4164	0.0612	2.80 = 0.0100*H	Flessione	-	-36795.18	0.0675	60.00
26	Maschio (P)	Piano 1	10 - 11	121.5	280.0	25.0	252	-	3790	0.0665	2.80 = 0.0100*H	Flessione	-	-36795.18	0.0675	60.00
27	Maschio (P)	Piano 1	11 - 12	702.8	280.0	25.0	1564	-	21923	0.0713	2.80 = 0.0100*H	Flessione	-	-37101.81	0.0740	60.50
28	Maschio (P)	Piano 1	1 - 2	421.5	280.0	25.0	978	-	13148	0.0744	2.80 = 0.0100*H	Flessione	-	-37408.44	0.0874	61.00
29	Maschio (P)	Piano 1	1 - 2	137.4	280.0	25.0	354	-	4286	0.0826	2.80 = 0.0100*H	Flessione	-	-37408.44	0.0874	61.00
30	Maschio (P)	Piano 1	3 - 4	135.3	280.0	25.0	0	-	4220	0.0000	1.40 = 0.0050*H	Taglio	-	-37715.06	0.1391	61.50
31	Maschio (P)	Piano 1	3 - 4	137.5	280.0	25.0	0	-	4290	0.0000	1.40 = 0.0050*H	Taglio	-	-37715.06	0.1391	61.50
32	Maschio (C)	Piano 1	5 - 9	130.0	200.0	25.0	1260	-	64631	0.0195	1.00 = 0.0050*H	Taglio	-	-37715.06	1.0000	61.50
33	Maschio (C)	Piano 1	5 - 9	137.5	200.0	25.0	1268	-	68353	0.0186	1.00 = 0.0050*H	Taglio	-	-37715.06	1.0000	61.50
34	Maschio (C)	Piano 1	5 - 9	132.5	200.0	25.0	1161	-	60952	0.0190	1.00 = 0.0050*H	Taglio	-	-37715.06	1.0000	61.50

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

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

Num. Prog.	Tipo Elem.	Imp.	Fili	L [cm]	H [cm]	t [cm]	Vu [daN]	Mu [daNc m]	k [daN/cm]	δ_0 [cm]	δ_u [cm]	Tipo Rottura	θ [rad]	F [daN]	u [cm]	S
1	Maschio (P)	Piano 1	3 - 7	474.1	210.0	25.0	5920	-	336311	0.0176	1.05 = 0.005 0*H	Taglio	-	-20850.60	0.0169	34.00
2	Maschio (P)	Piano 1	7 - 11	461.2	210.0	25.0	5009	-	280383	0.0179	1.05 = 0.005 0*H	Taglio	-	-21157.23	0.0171	34.50
3	Maschio (P)	Piano 1	2 - 6	393.0	210.0	25.0	4749	-	258097	0.0184	1.05 = 0.005 0*H	Taglio	-	-23916.87	0.0200	39.00
4	Maschio (P)	Piano 1	6 - 10	139.9	210.0	25.0	1407	-	64631	0.0218	1.05 = 0.005 0*H	Taglio	-	-27289.76	0.0239	44.50
5	Maschio (P)	Piano 1	6 - 10	137.3	210.0	25.0	1306	-	58813	0.0222	1.05 = 0.005 0*H	Taglio	-	-27596.39	0.0243	45.00
6	Maschio (P)	Piano 1	7 - 8	702.8	210.0	25.0	1440	-	50518	0.0285	2.10 = 0.010 0*H	Flessione	-	-28516.27	0.0255	46.50
7	Maschio (P)	Piano 1	5 - 9	137.5	200.0	25.0	1285	-	68353	0.0188	1.00 = 0.005 0*H	Taglio	-	-29436.15	0.0267	48.00
8	Maschio (P)	Piano 1	5 - 9	132.5	200.0	25.0	1178	-	60952	0.0193	1.00 = 0.005 0*H	Taglio	-	-29742.77	0.0271	48.50
9	Maschio (P)	Piano 1	6 - 7	403.1	210.0	25.0	748	-	28974	0.0258	2.10 = 0.010 0*H	Flessione	-	-29742.77	0.0271	48.50
10	Maschio (P)	Piano 1	5 - 9	130.0	200.0	25.0	1275	-	64631	0.0197	1.00 = 0.005 0*H	Taglio	-	-30356.03	0.0280	49.50
11	Maschio (P)	Piano 1	1 - 5	137.5	200.0	25.0	1399	-	68353	0.0205	1.00 = 0.005 0*H	Taglio	-	-30662.65	0.0285	50.00
12	Maschio (P)	Piano 1	1 - 5	130.0	200.0	25.0	1303	-	64631	0.0202	1.00 = 0.005 0*H	Taglio	-	-30662.65	0.0285	50.00
13	Maschio (P)	Piano 1	4 - 8	605.0	385.0	25.0	7970	-	236766	0.0337	1.92 = 0.005 0*H	Taglio	-	-30662.65	0.0285	50.00
14	Maschio (P)	Piano 1	1 - 5	137.5	200.0	25.0	1418	-	64631	0.0219	1.00 = 0.005 0*H	Taglio	-	-31275.91	0.0306	51.00
15	Maschio (P)	Piano 1	8 - 12	137.5	280.0	25.0	1361	-	35812	0.0380	1.40 = 0.005 0*H	Taglio	-	-31889.16	0.0332	52.00
16	Maschio (P)	Piano 1	8 - 12	137.5	280.0	25.0	1233	-	32140	0.0384	2.80 = 0.010 0*H	Flessione	-	-31889.16	0.0332	52.00
17	Maschio (P)	Piano 1	9 - 10	130.0	200.0	25.0	390	-	10747	0.0363	2.00 = 0.010 0*H	Flessione	-	-34035.55	0.0459	55.50
18	Maschio (P)	Piano 1	9 - 10	130.0	200.0	25.0	409	-	10747	0.0381	2.00 = 0.010 0*H	Flessione	-	-34035.55	0.0459	55.50
19	Maschio (P)	Piano 1	5 - 6	593.4	210.0	25.0	2055	-	42652	0.0482	2.10 = 0.010 0*H	Flessione	-	-35568.68	0.0561	58.00
20	Maschio (P)	Piano 1	5 - 6	335.5	210.0	25.0	1259	-	24115	0.0522	2.10 = 0.010 0*H	Flessione	-	-35568.68	0.0561	58.00
21	Maschio (P)	Piano 1	2 - 3	132.3	200.0	25.0	639	-	10937	0.0584	2.00 = 0.010 0*H	Flessione	-	-36181.93	0.0633	59.00
22	Maschio (P)	Piano 1	2 - 3	132.7	200.0	25.0	670	-	10970	0.0611	2.00 = 0.010 0*H	Flessione	-	-36181.93	0.0633	59.00
23	Maschio (P)	Piano	9 - 10	147.5	280.0	25.0	256	-	4601	0.055	2.80 =	Flessione	-	-3618	0.063	59.00

		1								7	0.010 0*H	one		1.93	3	
24	Maschio (P)	Piano 1	9 - 10	121.4	280.0	25.0	227	-	3787	0.059 8	2.80 = 0.010 0*H	Flessi one	-	-3618 1.93	0.063 3	59.00
25	Maschio (P)	Piano 1	10 - 11	133.5	280.0	25.0	255	-	4164	0.061 4	2.80 = 0.010 0*H	Flessi one	-	-3618 1.93	0.063 3	59.00
26	Maschio (P)	Piano 1	10 - 11	121.5	280.0	25.0	250	-	3790	0.065 9	2.80 = 0.010 0*H	Flessi one	-	-3648 8.56	0.069 3	59.50
27	Maschio (P)	Piano 1	11 - 12	702.8	280.0	25.0	1537	-	21923	0.070 1	2.80 = 0.010 0*H	Flessi one	-	-3648 8.56	0.069 3	59.50
28	Maschio (P)	Piano 1	1 - 2	421.5	280.0	25.0	0	-	13148	0.000 0	1.40 = 0.005 0*H	Taglio	-	-3710 1.81	0.096 3	60.50
29	Maschio (P)	Piano 1	1 - 2	137.4	280.0	25.0	354	-	4286	0.082 6	2.80 = 0.010 0*H	Flessi one	-	-3710 1.81	0.096 3	60.50
30	Maschio (P)	Piano 1	3 - 4	135.3	280.0	25.0	378	-	4220	0.089 6	2.80 = 0.010 0*H	Flessi one	-	-3710 1.81	0.096 3	60.50
31	Maschio (P)	Piano 1	3 - 4	137.5	280.0	25.0	405	-	4290	0.094 4	2.80 = 0.010 0*H	Flessi one	-	-3710 1.81	0.096 3	60.50
32	Maschio (C)	Piano 1	5 - 9	130.0	200.0	25.0	1275	-	64631	0.019 7	1.00 = 0.005 0*H	Taglio	-	-3710 1.81	1.000 0	60.50
33	Maschio (C)	Piano 1	5 - 9	137.5	200.0	25.0	1285	-	68353	0.018 8	1.00 = 0.005 0*H	Taglio	-	-3710 1.81	1.000 0	60.50
34	Maschio (C)	Piano 1	5 - 9	132.5	200.0	25.0	1178	-	60952	0.019 3	1.00 = 0.005 0*H	Taglio	-	-3710 1.81	1.000 0	60.50

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

Num. Prog.	Tipo Elem.	Imp.	Fili	L [cm]	H [cm]	t [cm]	Vu [daN]	Mu [daNc m]	k [daN/ cm]	δ ₀ [cm]	δ _u [cm]	Tipo Rottu ra	θ [rad]	F [daN]	u [cm]	S
1	Maschio (P)	Piano 1	3 - 7	474.1	210.0	25.0	6304	-	37758 1	0.016 7	1.05 = 0.005 0*H	Taglio	-	-2269 0.36	0.016 7	37.00
2	Maschio (P)	Piano 1	7 - 11	461.2	210.0	25.0	5021	-	28038 3	0.017 9	1.05 = 0.005 0*H	Taglio	-	-2422 3.50	0.018 0	39.50
3	Maschio (P)	Piano 1	2 - 6	393.0	210.0	25.0	4677	-	24953 2	0.018 7	1.05 = 0.005 0*H	Taglio	-	-2575 6.63	0.019 4	42.00
4	Maschio (P)	Piano 1	5 - 9	137.5	200.0	25.0	1272	-	68353	0.018 6	1.00 = 0.005 0*H	Taglio	-	-2667 6.51	0.020 4	43.50
5	Maschio (P)	Piano 1	5 - 9	132.5	200.0	25.0	1167	-	60952	0.019 1	1.00 = 0.005 0*H	Taglio	-	-2728 9.76	0.021 0	44.50
6	Maschio (P)	Piano 1	5 - 9	130.0	200.0	25.0	1261	-	64631	0.019 5	1.00 = 0.005 0*H	Taglio	-	-2759 6.39	0.021 4	45.00
7	Maschio (P)	Piano 1	1 - 5	130.0	200.0	25.0	1288	-	64631	0.019 9	1.00 = 0.005 0*H	Taglio	-	-2790 3.01	0.021 8	45.50
8	Maschio (P)	Piano 1	1 - 5	137.5	200.0	25.0	1382	-	68353	0.020 2	1.00 = 0.005 0*H	Taglio	-	-2820 9.64	0.022 2	46.00
9	Maschio (P)	Piano 1	6 - 10	139.9	210.0	25.0	1406	-	64631	0.021 8	1.05 = 0.005 0*H	Taglio	-	-2851 6.27	0.022 6	46.50
10	Maschio (P)	Piano 1	6 - 10	137.3	210.0	25.0	1305	-	58813	0.022 2	1.05 = 0.005 0*H	Taglio	-	-2882 2.89	0.023 1	47.00
11	Maschio (P)	Piano 1	1 - 5	137.5	200.0	25.0	1400	-	64631	0.021 7	1.00 = 0.005 0*H	Taglio	-	-2912 9.52	0.023 7	47.50

12	Maschio (P)	Piano 1	6 - 7	403.1	210.0	25.0	751	-	28974	0.0259	2.10 = 0.0100*H	Flessione	-	-30356.03	0.0262	49.50
13	Maschio (P)	Piano 1	7 - 8	702.8	210.0	25.0	1463	-	50518	0.0290	2.10 = 0.0100*H	Flessione	-	-31889.16	0.0293	52.00
14	Maschio (P)	Piano 1	4 - 8	605.0	385.0	25.0	8921	-	293758	0.0304	1.92 = 0.0050*H	Taglio	-	-32502.41	0.0306	53.00
15	Maschio (P)	Piano 1	9 - 10	130.0	200.0	25.0	378	-	10747	0.0352	2.00 = 0.0100*H	Flessione	-	-33728.92	0.0358	55.00
16	Maschio (P)	Piano 1	8 - 12	137.5	280.0	25.0	1375	-	35812	0.0384	1.40 = 0.0050*H	Taglio	-	-34342.17	0.0385	56.00
17	Maschio (P)	Piano 1	9 - 10	130.0	200.0	25.0	400	-	10747	0.0372	2.00 = 0.0100*H	Flessione	-	-34342.17	0.0385	56.00
18	Maschio (P)	Piano 1	8 - 12	137.5	280.0	25.0	1256	-	32140	0.0391	2.80 = 0.0100*H	Flessione	-	-34648.80	0.0402	56.50
19	Maschio (P)	Piano 1	5 - 6	593.4	210.0	25.0	2018	-	42652	0.0473	2.10 = 0.0100*H	Flessione	-	-35875.30	0.0483	58.50
20	Maschio (P)	Piano 1	5 - 6	335.5	210.0	25.0	1254	-	24115	0.0520	2.10 = 0.0100*H	Flessione	-	-36488.56	0.0539	59.50
21	Maschio (P)	Piano 1	9 - 10	147.5	280.0	25.0	252	-	4601	0.0548	2.80 = 0.0100*H	Flessione	-	-36795.18	0.0575	60.00
22	Maschio (P)	Piano 1	2 - 3	132.3	200.0	25.0	640	-	10937	0.0586	2.00 = 0.0100*H	Flessione	-	-37101.81	0.0613	60.50
23	Maschio (P)	Piano 1	9 - 10	121.4	280.0	25.0	225	-	3787	0.0595	2.80 = 0.0100*H	Flessione	-	-37101.81	0.0613	60.50
24	Maschio (P)	Piano 1	2 - 3	132.7	200.0	25.0	676	-	10970	0.0616	2.00 = 0.0100*H	Flessione	-	-37408.44	0.0660	61.00
25	Maschio (P)	Piano 1	10 - 11	133.5	280.0	25.0	255	-	4164	0.0612	2.80 = 0.0100*H	Flessione	-	-37408.44	0.0660	61.00
26	Maschio (P)	Piano 1	10 - 11	121.5	280.0	25.0	252	-	3790	0.0665	2.80 = 0.0100*H	Flessione	-	-37715.06	0.0719	61.50
27	Maschio (P)	Piano 1	11 - 12	702.8	280.0	25.0	1565	-	21923	0.0714	2.80 = 0.0100*H	Flessione	-	-37715.06	0.0719	61.50
28	Maschio (P)	Piano 1	1 - 2	421.5	280.0	25.0	0	-	13148	0.0000	1.40 = 0.0050*H	Taglio	-	-38021.69	0.0853	62.00
29	Maschio (P)	Piano 1	1 - 2	137.4	280.0	25.0	354	-	4286	0.0826	2.80 = 0.0100*H	Flessione	-	-38021.69	0.0853	62.00
30	Maschio (P)	Piano 1	3 - 4	135.3	280.0	25.0	0	-	4220	0.0000	1.40 = 0.0050*H	Taglio	-	-38328.32	0.1371	62.50
31	Maschio (P)	Piano 1	3 - 4	137.5	280.0	25.0	0	-	4290	0.0000	1.40 = 0.0050*H	Taglio	-	-38328.32	0.1371	62.50
32	Maschio (C)	Piano 1	5 - 9	130.0	200.0	25.0	1261	-	64631	0.0195	1.00 = 0.0050*H	Taglio	-	-38328.32	1.0000	62.50
33	Maschio (C)	Piano 1	5 - 9	137.5	200.0	25.0	1272	-	68353	0.0186	1.00 = 0.0050*H	Taglio	-	-38328.32	1.0000	62.50
34	Maschio (C)	Piano 1	5 - 9	132.5	200.0	25.0	1167	-	60952	0.0191	1.00 = 0.0050*H	Taglio	-	-38328.32	1.0000	62.50

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

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

								m]	cm]			ra				
1	Maschio (P)	Piano 1	3 - 7	474.1	210.0	25.0	6182	-	366067	0.0169	1.05 = 0.0050*H	Taglio	-	-22383.74	0.0168	36.50
2	Maschio (P)	Piano 1	7 - 11	461.2	210.0	25.0	5004	-	280383	0.0178	1.05 = 0.0050*H	Taglio	-	-23610.24	0.0178	38.50
3	Maschio (P)	Piano 1	2 - 6	393.0	210.0	25.0	4681	-	250072	0.0187	1.05 = 0.0050*H	Taglio	-	-25450.00	0.0196	41.50
4	Maschio (P)	Piano 1	5 - 9	137.5	200.0	25.0	1287	-	68353	0.0188	1.00 = 0.0050*H	Taglio	-	-26983.14	0.0212	44.00
5	Maschio (P)	Piano 1	5 - 9	132.5	200.0	25.0	1182	-	60952	0.0194	1.00 = 0.0050*H	Taglio	-	-27596.39	0.0219	45.00
6	Maschio (P)	Piano 1	5 - 9	130.0	200.0	25.0	1275	-	64631	0.0197	1.00 = 0.0050*H	Taglio	-	-27903.01	0.0223	45.50
7	Maschio (P)	Piano 1	1 - 5	130.0	200.0	25.0	1302	-	64631	0.0201	1.00 = 0.0050*H	Taglio	-	-28209.64	0.0226	46.00
8	Maschio (P)	Piano 1	6 - 10	139.9	210.0	25.0	1407	-	64631	0.0218	1.05 = 0.0050*H	Taglio	-	-28209.64	0.0226	46.00
9	Maschio (P)	Piano 1	1 - 5	137.5	200.0	25.0	1396	-	68353	0.0204	1.00 = 0.0050*H	Taglio	-	-28516.27	0.0231	46.50
10	Maschio (P)	Piano 1	6 - 10	137.3	210.0	25.0	1306	-	58813	0.0222	1.05 = 0.0050*H	Taglio	-	-28516.27	0.0231	46.50
11	Maschio (P)	Piano 1	1 - 5	137.5	200.0	25.0	1413	-	64631	0.0219	1.00 = 0.0050*H	Taglio	-	-29129.52	0.0242	47.50
12	Maschio (P)	Piano 1	6 - 7	403.1	210.0	25.0	748	-	28974	0.0258	2.10 = 0.0100*H	Flessione	-	-30356.03	0.0268	49.50
13	Maschio (P)	Piano 1	7 - 8	702.8	210.0	25.0	1439	-	50518	0.0285	2.10 = 0.0100*H	Flessione	-	-30969.28	0.0280	50.50
14	Maschio (P)	Piano 1	4 - 8	605.0	385.0	25.0	8622	-	279346	0.0309	1.92 = 0.0050*H	Taglio	-	-32195.79	0.0306	52.50
15	Maschio (P)	Piano 1	8 - 12	137.5	280.0	25.0	1360	-	35812	0.0380	1.40 = 0.0050*H	Taglio	-	-34035.55	0.0384	55.50
16	Maschio (P)	Piano 1	8 - 12	137.5	280.0	25.0	1230	-	32140	0.0383	2.80 = 0.0100*H	Flessione	-	-34035.55	0.0384	55.50
17	Maschio (P)	Piano 1	9 - 10	130.0	200.0	25.0	391	-	10747	0.0364	2.00 = 0.0100*H	Flessione	-	-34035.55	0.0384	55.50
18	Maschio (P)	Piano 1	9 - 10	130.0	200.0	25.0	410	-	10747	0.0381	2.00 = 0.0100*H	Flessione	-	-34342.17	0.0403	56.00
19	Maschio (P)	Piano 1	5 - 6	593.4	210.0	25.0	2055	-	42652	0.0482	2.10 = 0.0100*H	Flessione	-	-35875.30	0.0505	58.50
20	Maschio (P)	Piano 1	5 - 6	335.5	210.0	25.0	1259	-	24115	0.0522	2.10 = 0.0100*H	Flessione	-	-36181.93	0.0533	59.00
21	Maschio (P)	Piano 1	9 - 10	147.5	280.0	25.0	257	-	4601	0.0558	2.80 = 0.0100*H	Flessione	-	-36488.56	0.0569	59.50
22	Maschio (P)	Piano 1	2 - 3	132.3	200.0	25.0	639	-	10937	0.0584	2.00 = 0.0100*H	Flessione	-	-36795.18	0.0607	60.00
23	Maschio (P)	Piano 1	9 - 10	121.4	280.0	25.0	227	-	3787	0.0599	2.80 = 0.0100*H	Flessione	-	-36795.18	0.0607	60.00
24	Maschio (P)	Piano 1	2 - 3	132.7	200.0	25.0	670	-	10970	0.0611	2.00 = 0.0100*H	Flessione	-	-37101.81	0.0653	60.50
25	Maschio (P)	Piano 1	10 - 11	133.5	280.0	25.0	255	-	4164	0.0613	2.80 = 0.0100*H	Flessione	-	-37101.81	0.0653	60.50

											0*H					
26	Maschio (P)	Piano 1	10 - 11	121.5	280.0	25.0	250	-	3790	0.0659	2.80 = 0.010 0*H	Flessione	-	-37408.44	0.0713	61.00
27	Maschio (P)	Piano 1	11 - 12	702.8	280.0	25.0	1536	-	21923	0.0701	2.80 = 0.010 0*H	Flessione	-	-37408.44	0.0713	61.00
28	Maschio (P)	Piano 1	1 - 2	421.5	280.0	25.0	993	-	13148	0.0755	2.80 = 0.010 0*H	Flessione	-	-37715.06	0.0848	61.50
29	Maschio (P)	Piano 1	1 - 2	137.4	280.0	25.0	354	-	4286	0.0826	2.80 = 0.010 0*H	Flessione	-	-37715.06	0.0848	61.50
30	Maschio (P)	Piano 1	3 - 4	135.3	280.0	25.0	0	-	4220	0.0000	1.40 = 0.005 0*H	Taglio	-	-38021.69	0.1364	62.00
31	Maschio (P)	Piano 1	3 - 4	137.5	280.0	25.0	0	-	4290	0.0000	1.40 = 0.005 0*H	Taglio	-	-38021.69	0.1364	62.00
32	Maschio (C)	Piano 1	5 - 9	130.0	200.0	25.0	1275	-	64631	0.0197	1.00 = 0.005 0*H	Taglio	-	-38021.69	1.0000	62.00
33	Maschio (C)	Piano 1	5 - 9	137.5	200.0	25.0	1287	-	68353	0.0188	1.00 = 0.005 0*H	Taglio	-	-38021.69	1.0000	62.00
34	Maschio (C)	Piano 1	5 - 9	132.5	200.0	25.0	1182	-	60952	0.0194	1.00 = 0.005 0*H	Taglio	-	-38021.69	1.0000	62.00

4.3.3 Sistema bi-lineare equivalente. SLV

Tabella 5.1

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

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

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

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

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

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

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

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

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

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

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

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

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

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

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

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

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

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

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

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

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

	T* [sec]	k* [daN/cm]	m* [daNm]	m [daNm]	% m1	F _y [daN]	d _y [cm]	d _a [cm]
Cond_X_1(+); E(+); S2(+)	0.0531	2494790.00	178.23	178.2	93.57	57794.64	0.0232	0.8000
Cond_X_1(+); E(+); S2(-)	0.0518	2618758.00	178.23	178.2	96.15	58411.34	0.0223	0.8000
Cond_X_1(+); E(-); S2(+)	0.0533	2473452.25	178.23	178.2	93.31	57492.38	0.0232	0.8000
Cond_X_1(+); E(-); S2(-)	0.0519	2607266.75	178.23	178.2	95.74	58107.14	0.0223	0.8000
Cond_X_1(-); E(+); S2(+)	0.0522	2578603.50	178.23	178.2	95.03	58429.01	0.0227	0.8000
Cond_X_1(-); E(+); S2(-)	0.0527	2537345.75	178.23	178.2	94.88	58409.47	0.0230	0.8000
Cond_X_1(-); E(-); S2(+)	0.0523	2571249.25	178.23	178.2	94.84	58424.34	0.0227	0.8000
Cond_X_1(-); E(-); S2(-)	0.0528	2519550.50	178.23	178.2	94.75	58404.43	0.0232	0.8000
Cond_X_2(+); E(+); S2(+)	0.0531	2494790.00	178.23	178.2	93.57	57794.64	0.0232	0.8000
Cond_X_2(+); E(+); S2(-)	0.0518	2618758.00	178.23	178.2	96.15	58411.34	0.0223	0.8000
Cond_X_2(+); E(-); S2(+)	0.0533	2473452.25	178.23	178.2	93.31	57492.38	0.0232	0.8000
Cond_X_2(+); E(-); S2(-)	0.0519	2607266.75	178.23	178.2	95.74	58107.14	0.0223	0.8000

E(-); S2(-)								
Cond_X_2(-); E(+); S2(+)	0.0522	2578603.50	178.23	178.2	95.03	58429.01	0.0227	0.8000
Cond_X_2(-); E(+); S2(-)	0.0527	2537345.75	178.23	178.2	94.88	58409.47	0.0230	0.8000
Cond_X_2(-); E(-); S2(+)	0.0523	2571249.25	178.23	178.2	94.84	58424.34	0.0227	0.8000
Cond_X_2(-); E(-); S2(-)	0.0528	2519550.50	178.23	178.2	94.75	58404.43	0.0232	0.8000
Cond_Y_1(+); E(+); S2(+)	0.0806	1082270.88	178.23	178.2	89.85	36049.05	0.0333	0.8000
Cond_Y_1(+); E(+); S2(-)	0.0811	1069373.38	178.23	178.2	89.33	35743.01	0.0334	0.8000
Cond_Y_1(+); E(-); S2(+)	0.0761	1215818.88	178.23	178.2	91.82	36945.52	0.0304	0.8000
Cond_Y_1(+); E(-); S2(-)	0.0764	1204418.63	178.23	178.2	91.41	36652.95	0.0304	0.8000
Cond_Y_1(-); E(+); S2(+)	0.0767	1194569.25	178.23	178.2	91.63	37548.71	0.0314	0.8000
Cond_Y_1(-); E(+); S2(-)	0.0779	1160048.25	178.23	178.2	90.97	36959.12	0.0319	0.8000
Cond_Y_1(-); E(-); S2(+)	0.0734	1307537.88	178.23	178.2	93.37	38145.15	0.0292	0.8000
Cond_Y_1(-); E(-); S2(-)	0.0742	1278635.25	178.23	178.2	92.79	37845.51	0.0296	0.8000
Cond_Y_2(+); E(+); S2(+)	0.0806	1082270.88	178.23	178.2	89.85	36049.05	0.0333	0.8000
Cond_Y_2(+); E(+); S2(-)	0.0811	1069373.38	178.23	178.2	89.33	35743.01	0.0334	0.8000
Cond_Y_2(+); E(-); S2(+)	0.0761	1215818.88	178.23	178.2	91.82	36945.52	0.0304	0.8000
Cond_Y_2(+); E(-); S2(-)	0.0764	1204418.63	178.23	178.2	91.41	36652.95	0.0304	0.8000
Cond_Y_2(-); E(+); S2(+)	0.0767	1194569.25	178.23	178.2	91.63	37548.71	0.0314	0.8000
Cond_Y_2(-); E(+); S2(-)	0.0779	1160048.25	178.23	178.2	90.97	36959.12	0.0319	0.8000
Cond_Y_2(-); E(-); S2(+)	0.0734	1307537.88	178.23	178.2	93.37	38145.15	0.0292	0.8000
Cond_Y_2(-); E(-); S2(-)	0.0742	1278635.25	178.23	178.2	92.79	37845.51	0.0296	0.8000

4.3.4 Verifiche calcolo globale della struttura agli SLV.

Tabella 6.I

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

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

Γ : coefficiente di partecipazione;

F^*_{max} : F_{max} / Γ ;

u^*_{max} : u_{max} / Γ ;

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

u_{max} : capacità di spostamento della struttura;

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

S : Coefficiente di sicurezza;

Esito : V : Verificato

: NV : Non Verificato;

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

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

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

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

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

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

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

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

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

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

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

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

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

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

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

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

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

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

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

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

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

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

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

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

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

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

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

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

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

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

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

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

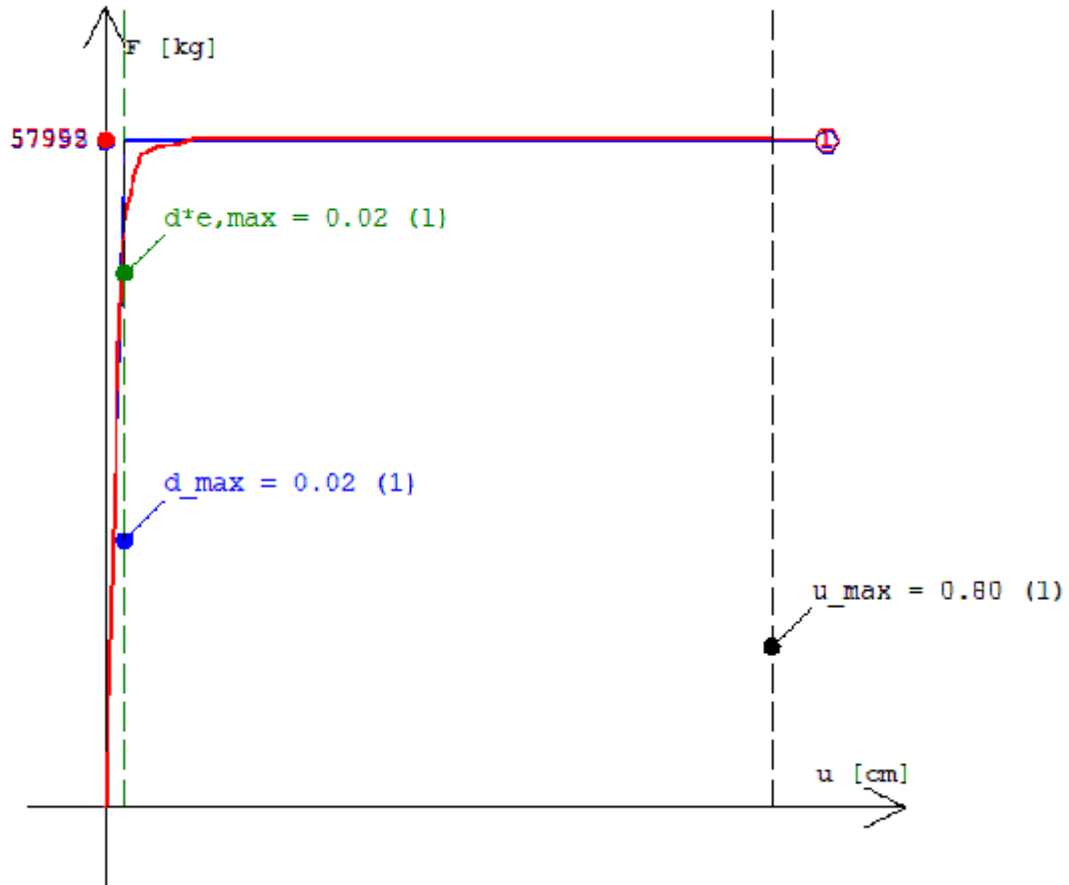
	F _{max} [daN]	u _{max,C} [cm]	Γ	F _{max} [*] [daN]	u _{max} [*] [cm]	q [*]	u _{max} [cm]	d _{max} [cm]	S	Esito
Cond_X_1(+); E(+); S2(+)	57952	0.8000	1.0000	57952	0.8000	0.9854	0.8000	0.0228	35.04	V
Cond_X_1(+); E(+); S2(-)	58566	0.8000	1.0000	58566	0.8000	0.9693	0.8000	0.0216	37.00	V
Cond_X_1(+)	57646	0.8000	1.0000	57646	0.8000	0.9916	0.8000	0.0230	34.71	V

; E(-); S2(+)										
Cond_X_1(+); E(-); S2(-)	58259	0.8000	1.0000	58259	0.8000	0.9749	0.8000	0.0217	36.82	V
Cond_X_1(-); E(+); S2(+)	58566	0.8000	1.0000	58566	0.8000	0.9708	0.8000	0.0220	36.37	V
Cond_X_1(-); E(+); S2(-)	58566	0.8000	1.0000	58566	0.8000	0.9730	0.8000	0.0224	35.72	V
Cond_X_1(-); E(-); S2(+)	58566	0.8000	1.0000	58566	0.8000	0.9712	0.8000	0.0221	36.25	V
Cond_X_1(-); E(-); S2(-)	58566	0.8000	1.0000	58566	0.8000	0.9739	0.8000	0.0226	35.44	V
Cond_X_2(+); E(+); S2(+)	57952	0.8000	1.0000	57952	0.8000	0.9854	0.8000	0.0228	35.04	V
Cond_X_2(+); E(+); S2(-)	58566	0.8000	1.0000	58566	0.8000	0.9693	0.8000	0.0216	37.00	V
Cond_X_2(+); E(-); S2(+)	57646	0.8000	1.0000	57646	0.8000	0.9916	0.8000	0.0230	34.71	V
Cond_X_2(+); E(-); S2(-)	58259	0.8000	1.0000	58259	0.8000	0.9749	0.8000	0.0217	36.82	V
Cond_X_2(-); E(+); S2(+)	58566	0.8000	1.0000	58566	0.8000	0.9708	0.8000	0.0220	36.37	V
Cond_X_2(-); E(+); S2(-)	58566	0.8000	1.0000	58566	0.8000	0.9730	0.8000	0.0224	35.72	V
Cond_X_2(-); E(-); S2(+)	58566	0.8000	1.0000	58566	0.8000	0.9712	0.8000	0.0221	36.25	V
Cond_X_2(-); E(-); S2(-)	58566	0.8000	1.0000	58566	0.8000	0.9739	0.8000	0.0226	35.44	V
Cond_Y_1(+); E(+); S2(+)	36182	0.8000	1.0000	36182	0.8000	1.7802	0.8000	0.2486	3.22	V
Cond_Y_1(+); E(+); S2(-)	35875	0.8000	1.0000	35875	0.8000	1.7990	0.8000	0.2534	3.16	V
Cond_Y_1(+); E(-); S2(+)	37102	0.8000	1.0000	37102	0.8000	1.7047	0.8000	0.2184	3.66	V
Cond_Y_1(+); E(-); S2(-)	36795	0.8000	1.0000	36795	0.8000	1.7208	0.8000	0.2222	3.60	V
Cond_Y_1(-); E(+); S2(+)	37715	0.8000	1.0000	37715	0.8000	1.6820	0.8000	0.2180	3.67	V
Cond_Y_1(-); E(+); S2(-)	37102	0.8000	1.0000	37102	0.8000	1.7169	0.8000	0.2278	3.51	V
Cond_Y_1(-); E(-); S2(+)	38328	0.8000	1.0000	38328	0.8000	1.6324	0.8000	0.1972	4.06	V
Cond_Y_1(-); E(-); S2(-)	38022	0.8000	1.0000	38022	0.8000	1.6510	0.8000	0.2031	3.94	V
Cond_Y_2(+); E(+); S2(+)	36182	0.8000	1.0000	36182	0.8000	1.7802	0.8000	0.2486	3.22	V
Cond_Y_2(+); E(+); S2(-)	35875	0.8000	1.0000	35875	0.8000	1.7990	0.8000	0.2534	3.16	V
Cond_Y_2(+); E(-); S2(+)	37102	0.8000	1.0000	37102	0.8000	1.7047	0.8000	0.2184	3.66	V
Cond_Y_2(+); E(-); S2(-)	36795	0.8000	1.0000	36795	0.8000	1.7208	0.8000	0.2222	3.60	V
Cond_Y_2(-); E(+); S2(+)	37715	0.8000	1.0000	37715	0.8000	1.6820	0.8000	0.2180	3.67	V
Cond_Y_2(-); E(+); S2(-)	37102	0.8000	1.0000	37102	0.8000	1.7169	0.8000	0.2278	3.51	V
Cond_Y_2(-); E(-); S2(+)	38328	0.8000	1.0000	38328	0.8000	1.6324	0.8000	0.1972	4.06	V
Cond_Y_2(-); E(-); S2(-)	38022	0.8000	1.0000	38022	0.8000	1.6510	0.8000	0.2031	3.94	V

4.3.5 Grafici Analisi non Lineare. SLV

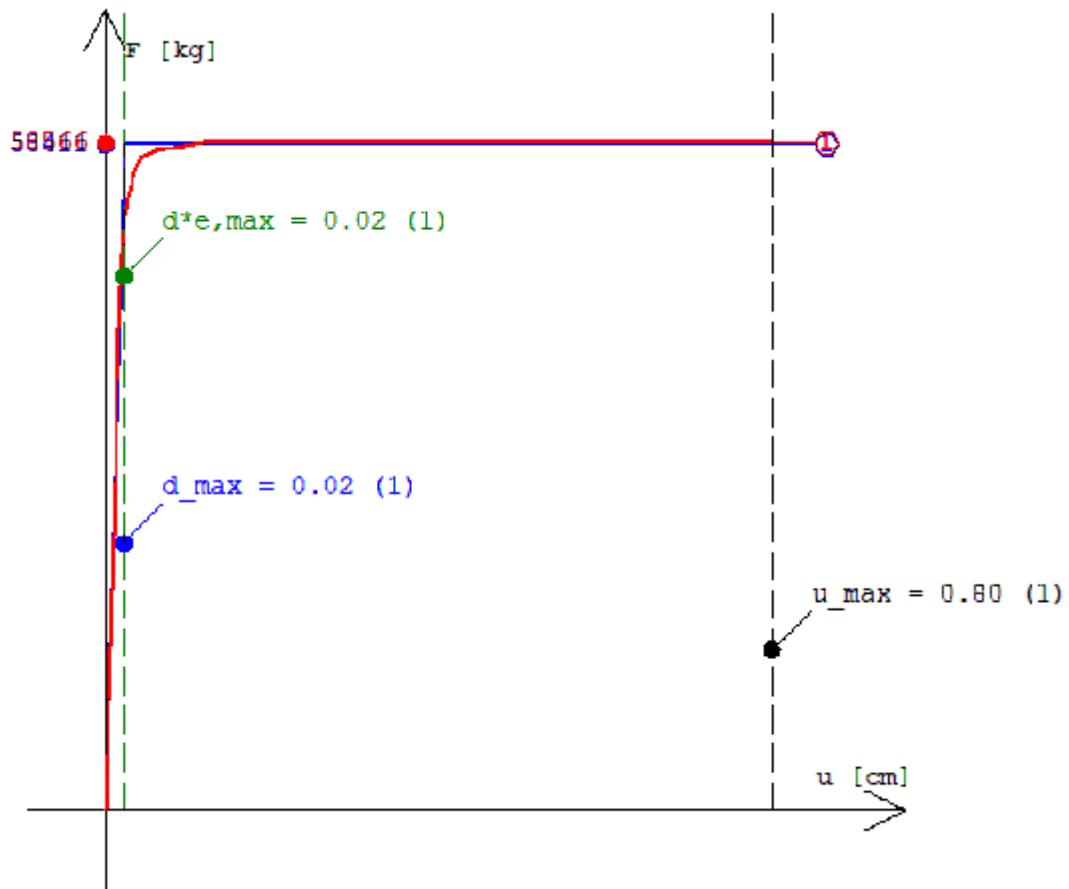
Tabella 7.I

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



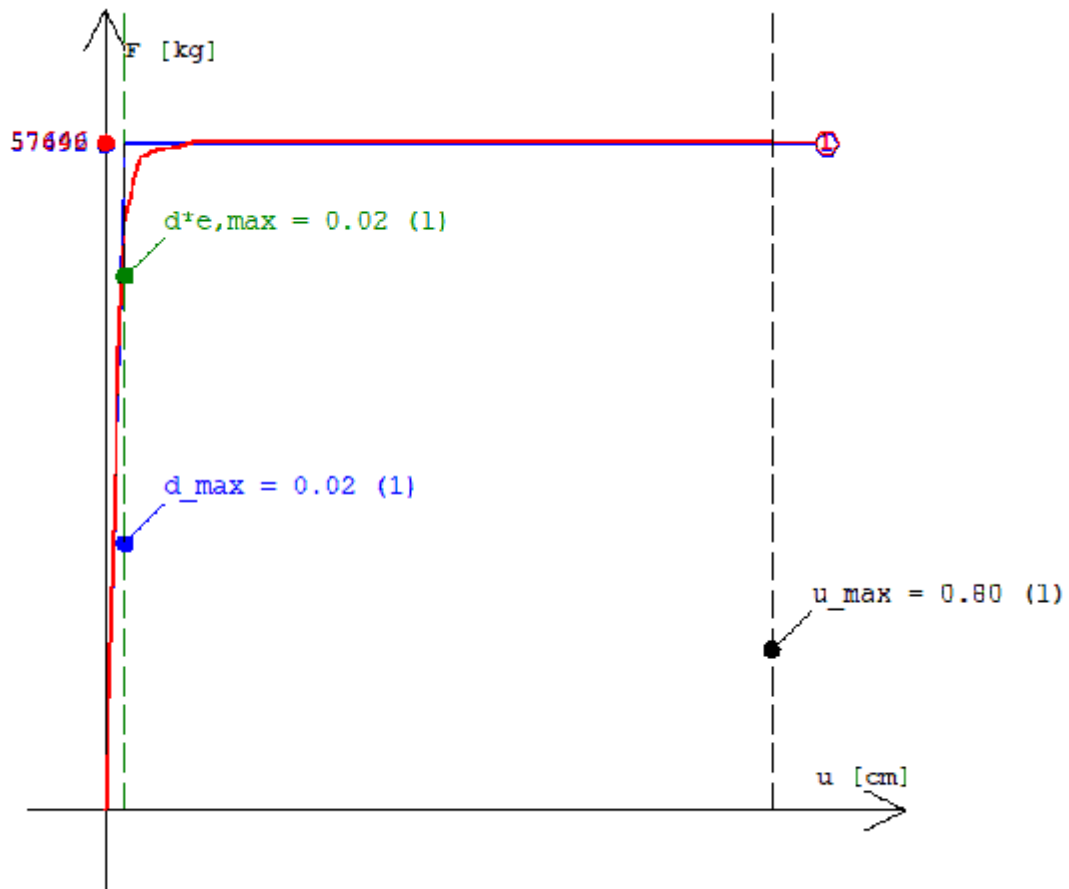
- Curva di capacità ($F - u$)
- Curva di capacità ridotta ($F/T - u/T$)
- Sistema bilineare equivalente
- Capacità di spostamento elastico (d^*e, max)
- Capacità di spostamento (u_{max})
- Domanda di spostamento (d_{max})

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



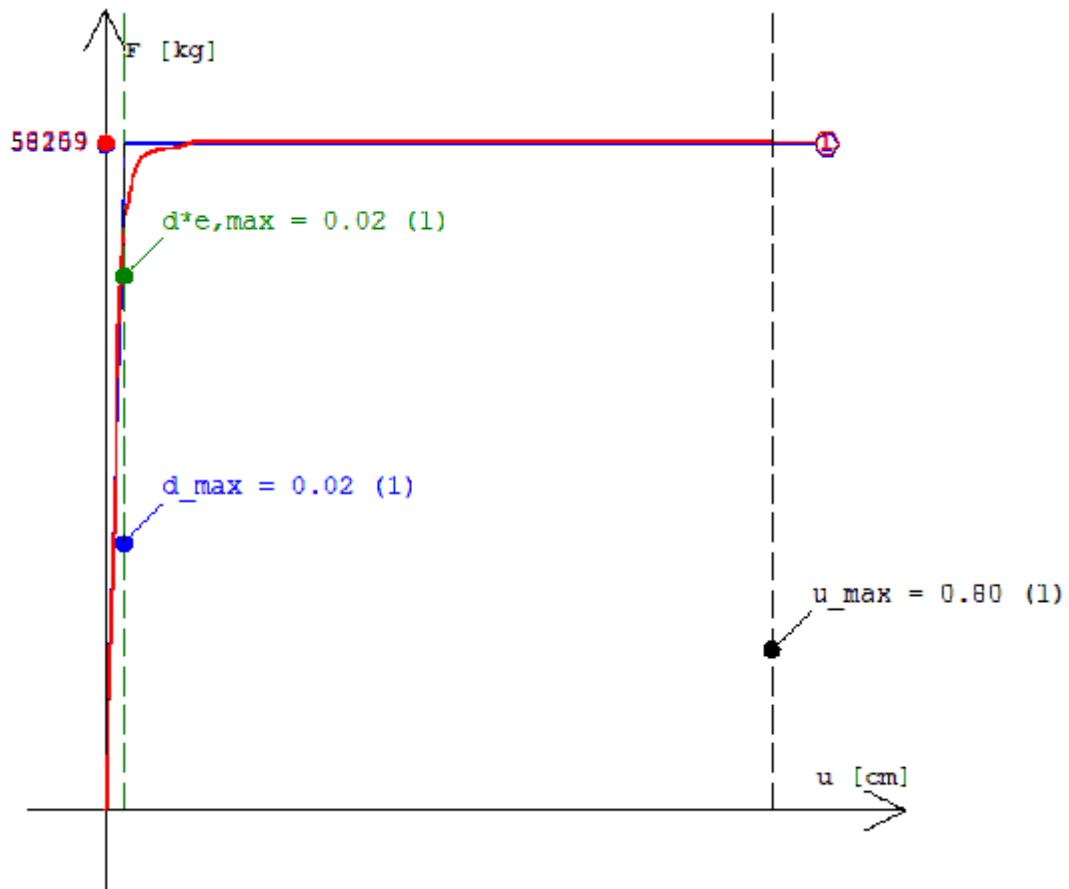
- Curva di capacità (F - u)
- Curva di capacità ridotta (F/T - u/T)
- Sistema bilineare equivalente
- - - - - Capacità di spostamento elastico (d^*e, max)
- - - - - Capacità di spostamento (u_{max})
- - - - - Domanda di spostamento (d_{max})

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



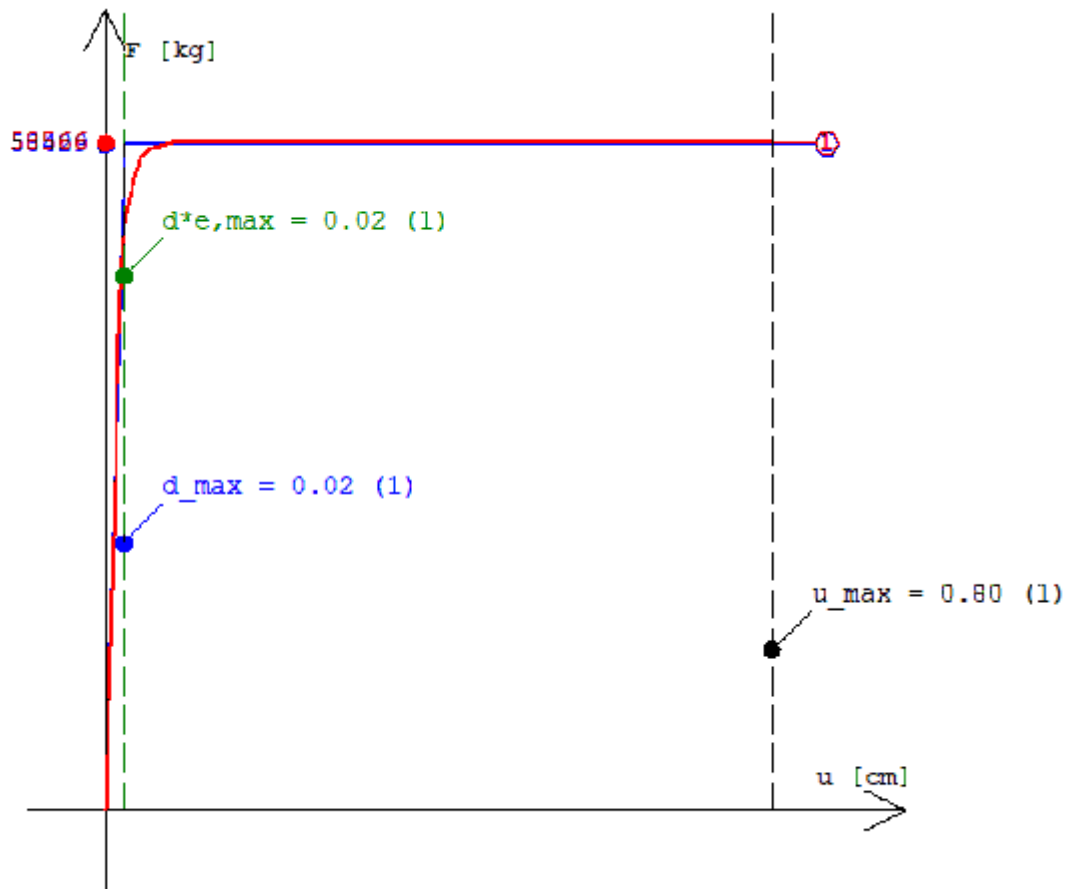
- Curva di capacità (F - u)
- Curva di capacità ridotta (F/T - u/T)
- Sistema bilineare equivalente
- - - - - Capacità di spostamento elastico (d^*e, max)
- - - - - Capacità di spostamento (u_{max})
- - - - - Domanda di spostamento (d_{max})

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



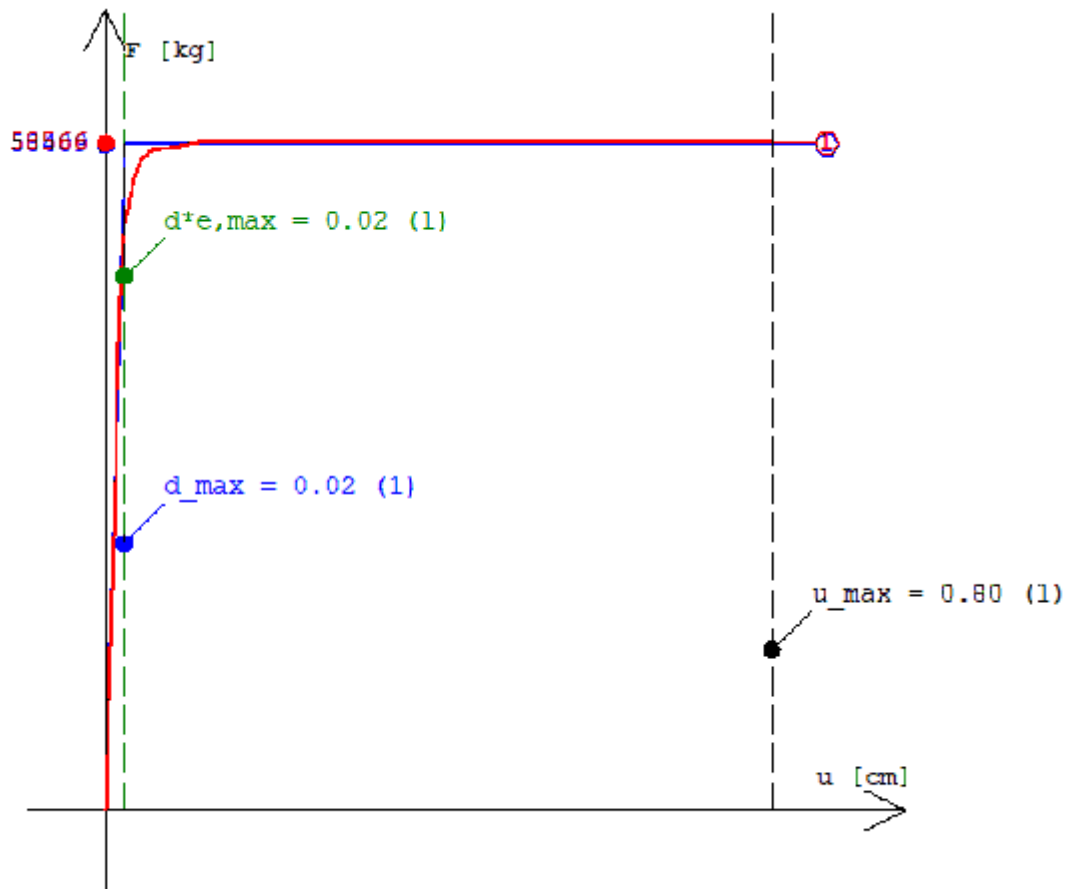
- Curva di capacità (F - u)
- Curva di capacità ridotta (F/T - u/T)
- Sistema bilineare equivalente
- - - Capacità di spostamento elastico (d^*e, max)
- - - Capacità di spostamento (u_{max})
- - - Domanda di spostamento (d_{max})

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



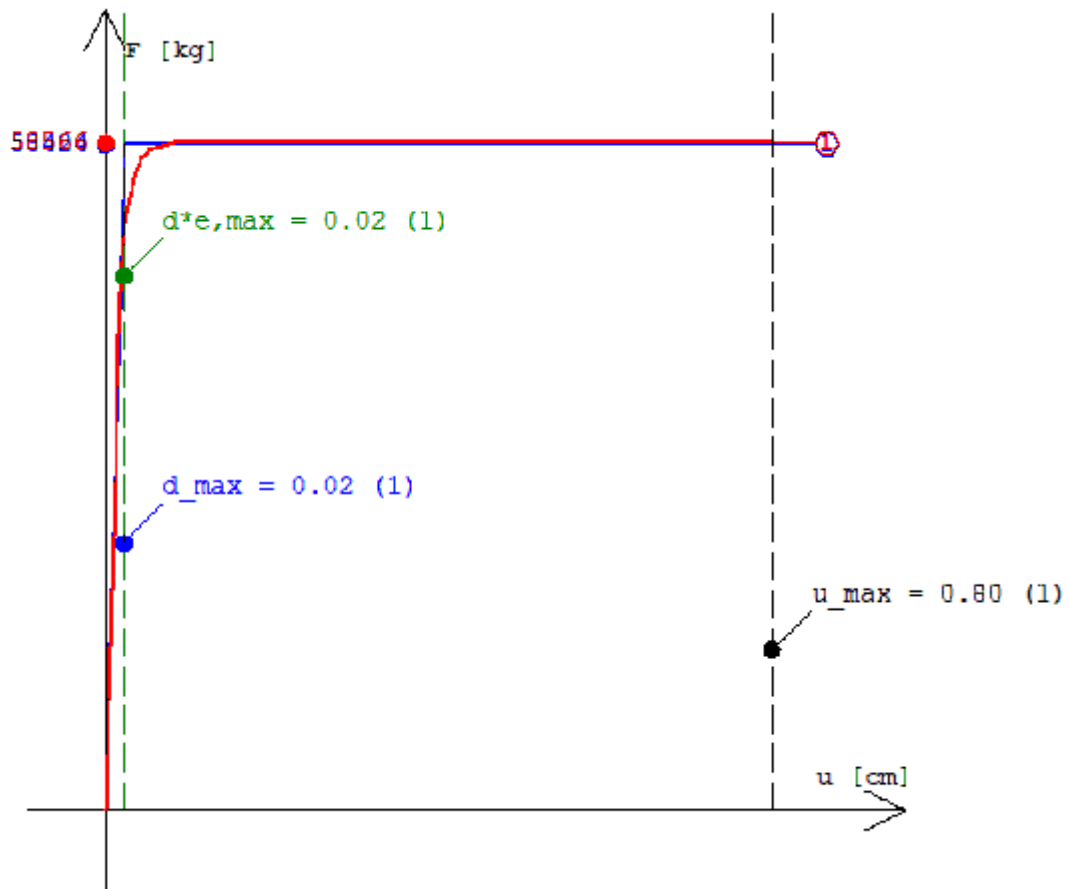
- Curva di capacità (F - u)
- Curva di capacità ridotta (F/T - u/T)
- Sistema bilineare equivalente
- - - - - Capacità di spostamento elastico (d^*e, max)
- - - - - Capacità di spostamento (u_{max})
- - - - - Domanda di spostamento (d_{max})

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



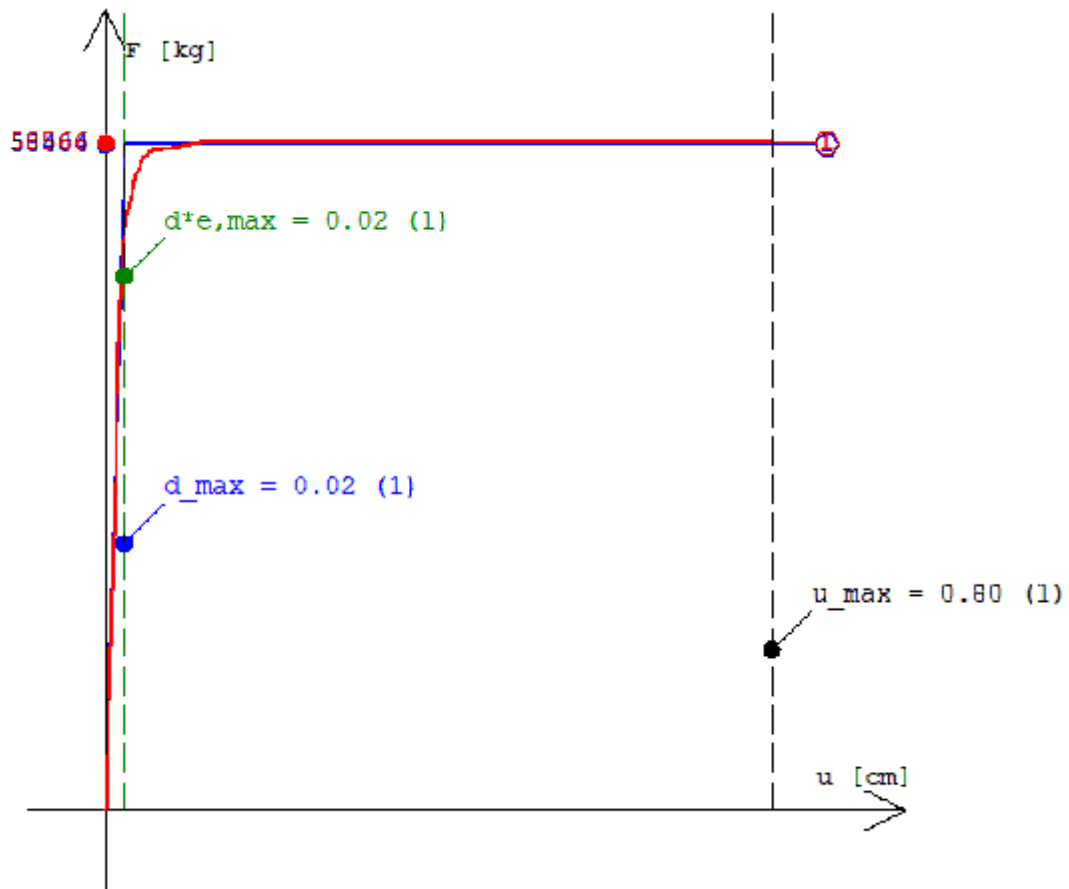
- Curva di capacità (F - u)
- Curva di capacità ridotta (F/T - u/T)
- Sistema bilineare equivalente
- - - - - Capacità di spostamento elastico (d^*e, max)
- - - - - Capacità di spostamento (u_{max})
- - - - - Domanda di spostamento (d_{max})

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



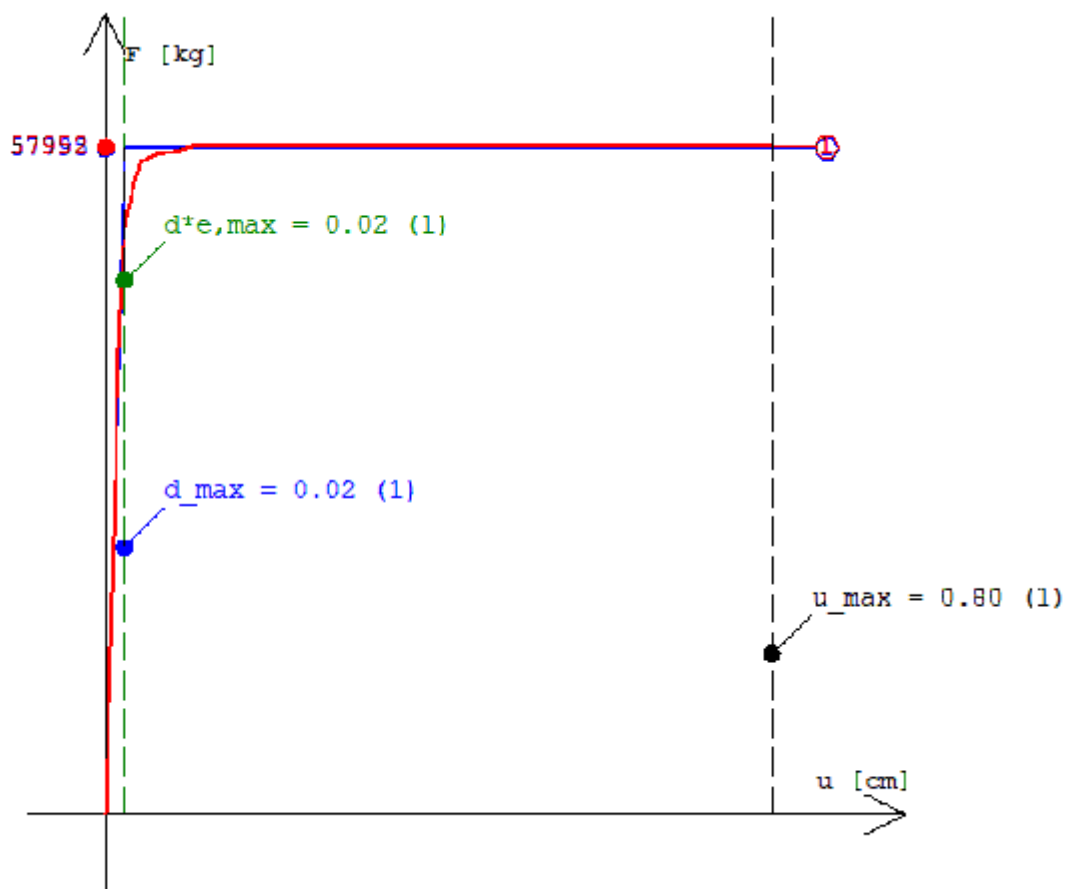
- Curva di capacità (F - u)
- Curva di capacità ridotta (F/T - u/T)
- Sistema bilineare equivalente
- - - Capacità di spostamento elastico (d^*e_{max})
- - - Capacità di spostamento (u_{max})
- - - Domanda di spostamento (d_{max})

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



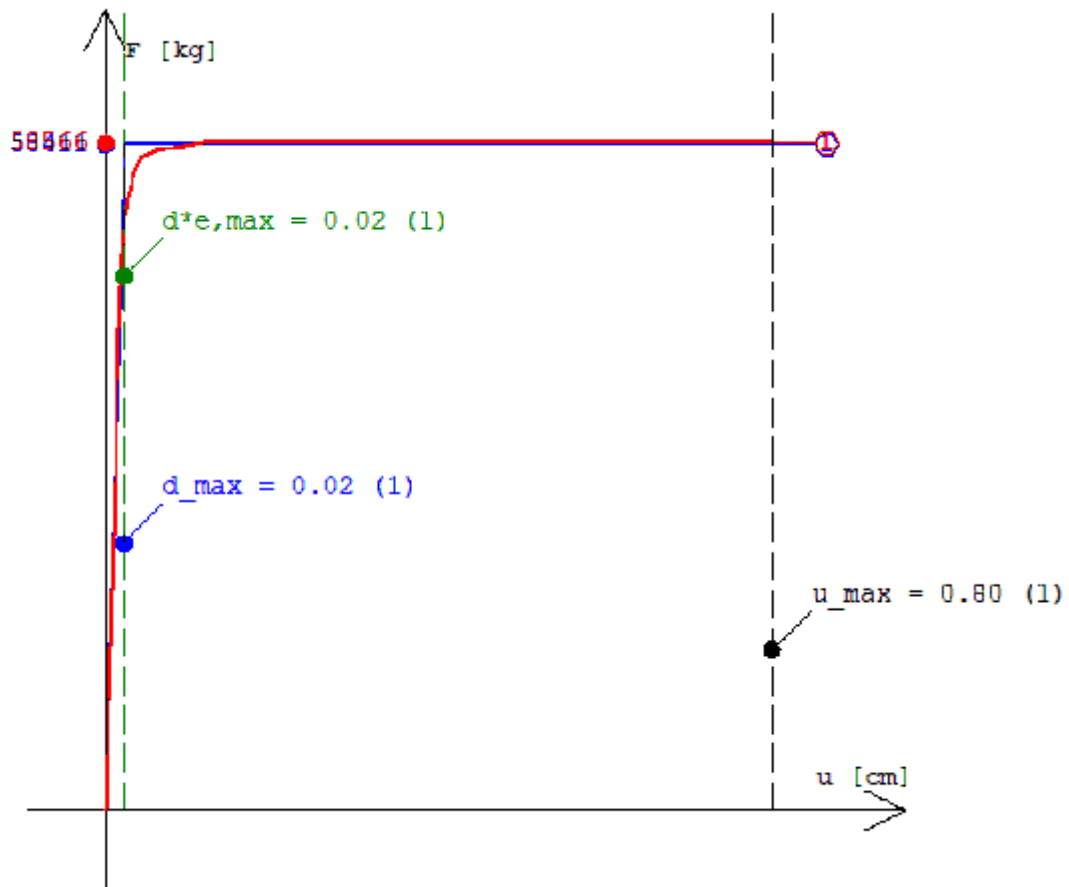
- Curva di capacità (F - u)
- Curva di capacità ridotta (F/T - u/T)
- Sistema bilineare equivalente
- - - - - Capacità di spostamento elastico (d^*e, max)
- - - - - Capacità di spostamento (u_{max})
- - - - - Domanda di spostamento (d_{max})

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



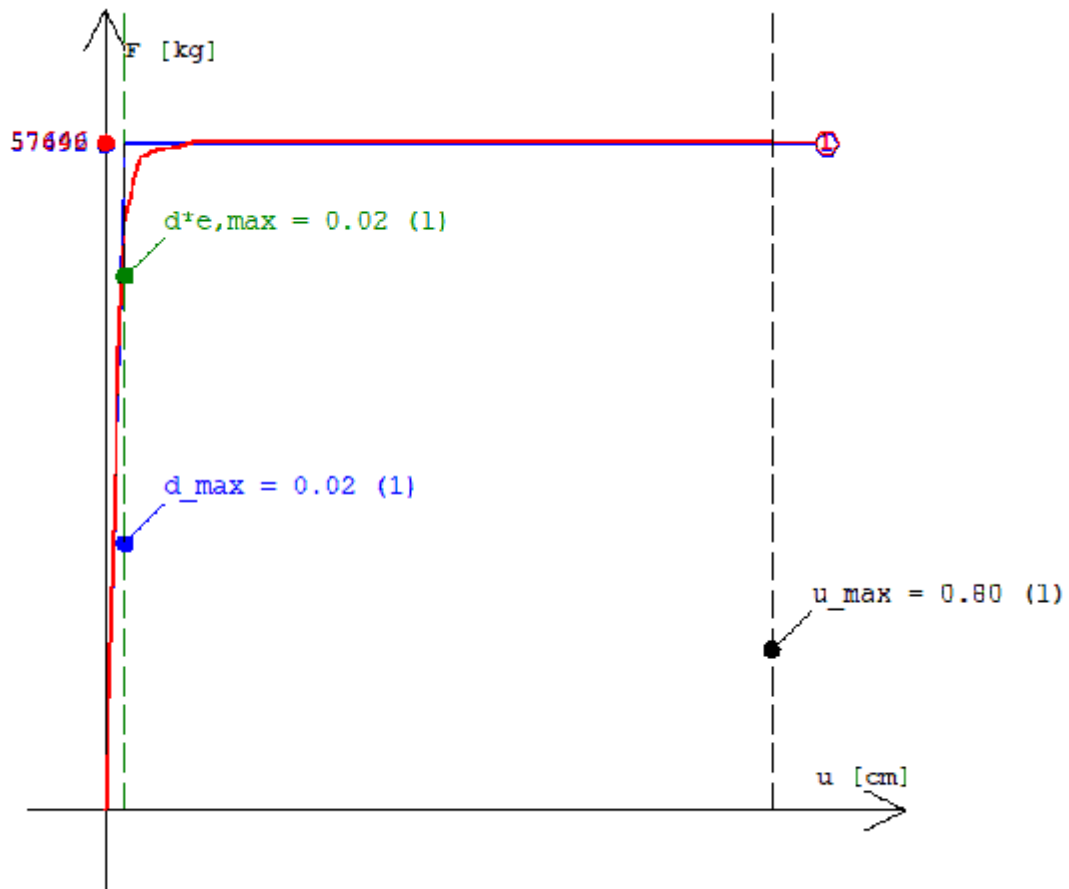
- Curva di capacità (F - u)
- Curva di capacità ridotta (F/T - u/T)
- Sistema bilineare equivalente
- - - - - Capacità di spostamento elastico (d^*e, max)
- - - - - Capacità di spostamento (u_{max})
- - - - - Domanda di spostamento (d_{max})

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



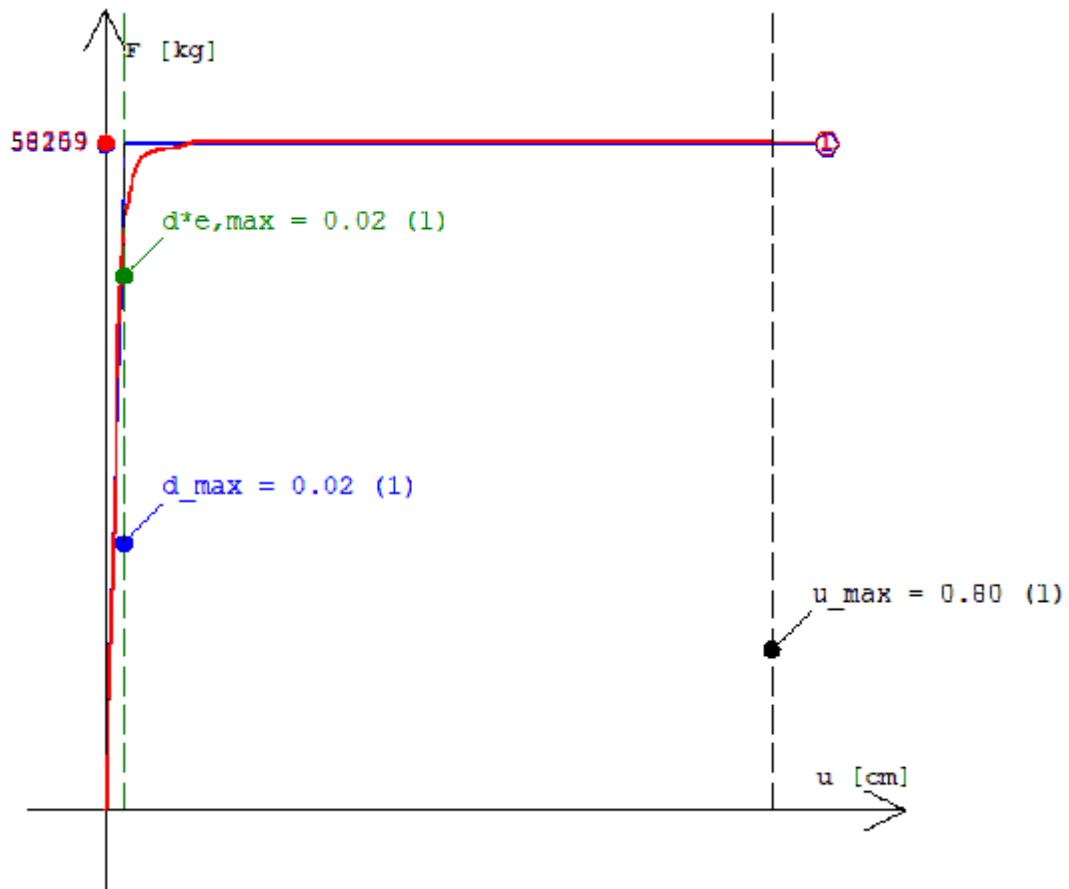
- Curva di capacità (F - u)
- Curva di capacità ridotta (F/T - u/T)
- Sistema bilineare equivalente
- - - - - Capacità di spostamento elastico (d^*e, max)
- - - - - Capacità di spostamento (u_{max})
- - - - - Domanda di spostamento (d_{max})

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



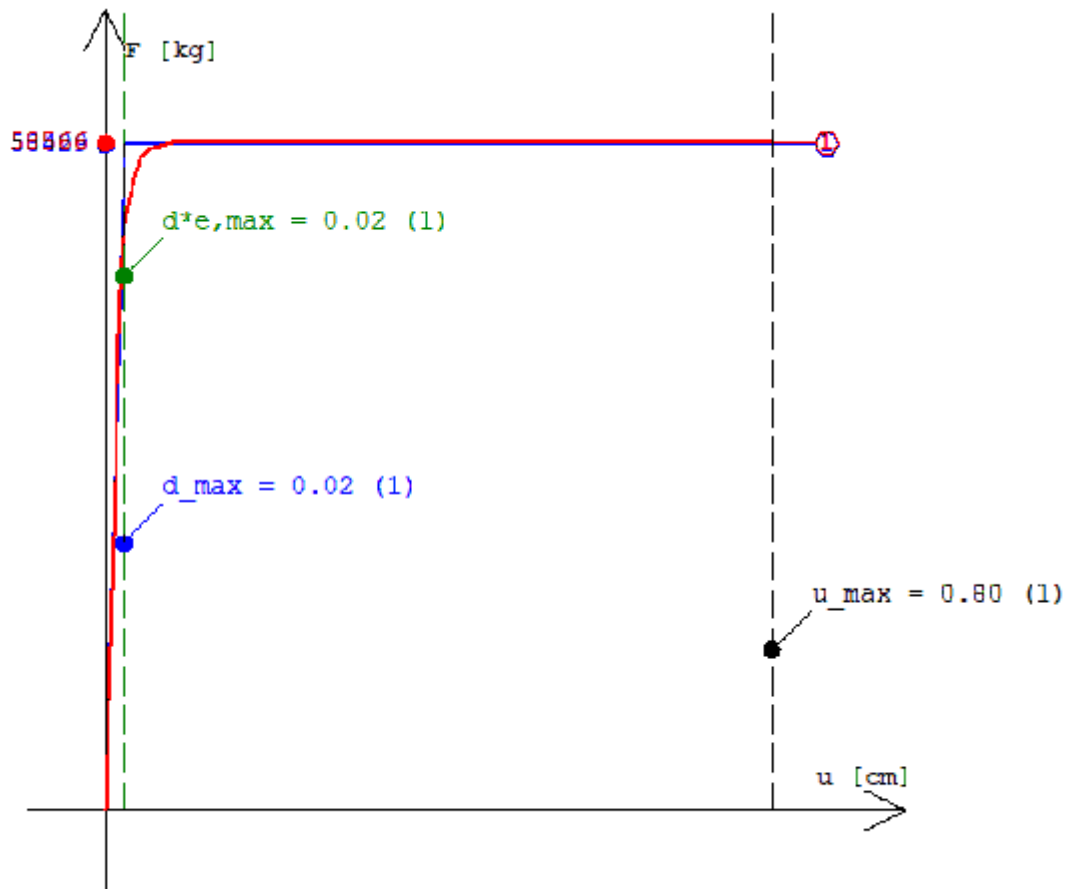
- Curva di capacità (F - u)
- Curva di capacità ridotta (F/T - u/T)
- Sistema bilineare equivalente
- - - - - Capacità di spostamento elastico (d^*e, max)
- - - - - Capacità di spostamento (u_{max})
- - - - - Domanda di spostamento (d_{max})

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



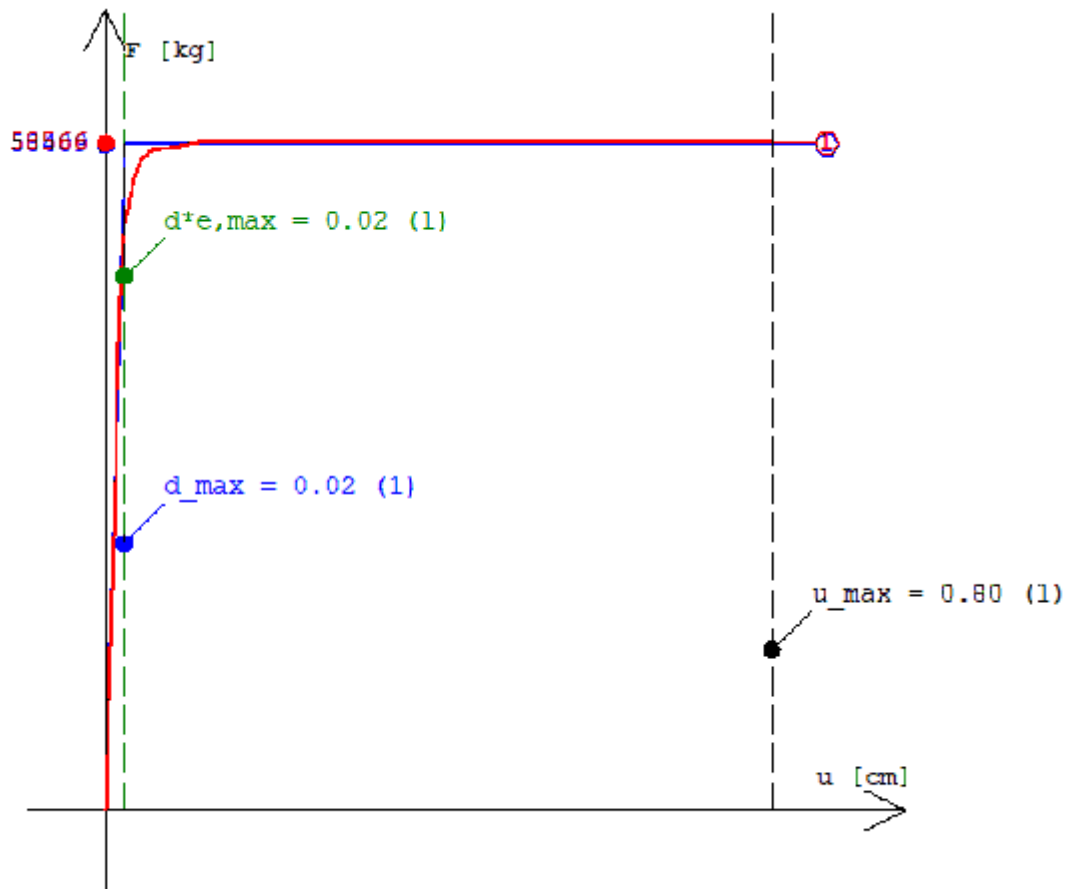
- Curva di capacità (F - u)
- Curva di capacità ridotta (F/T - u/T)
- Sistema bilineare equivalente
- - - Capacità di spostamento elastico (d^*e, max)
- - - Capacità di spostamento (u_{max})
- - - Domanda di spostamento (d_{max})

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



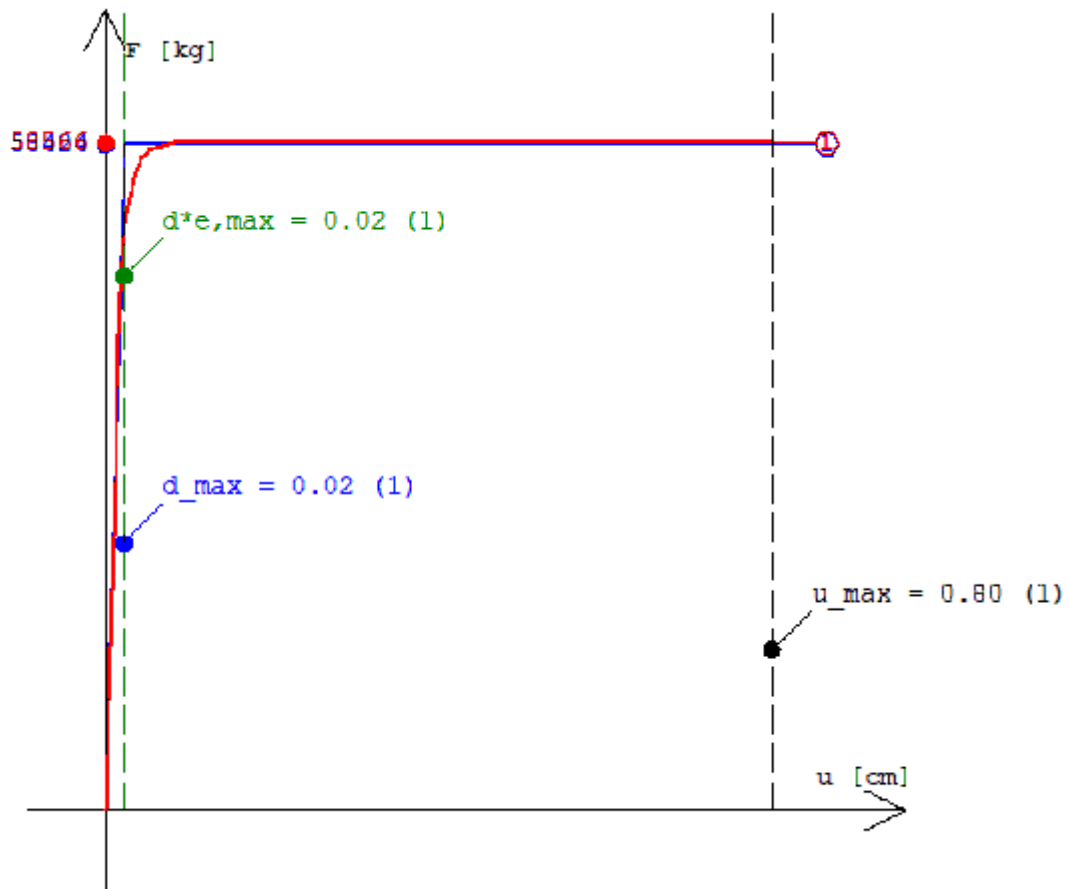
- Curva di capacità (F - u)
- Curva di capacità ridotta (F/T - u/T)
- Sistema bilineare equivalente
- - - - - Capacità di spostamento elastico (d^*e, \max)
- - - - - Capacità di spostamento (u_{\max})
- - - - - Domanda di spostamento (d_{\max})

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



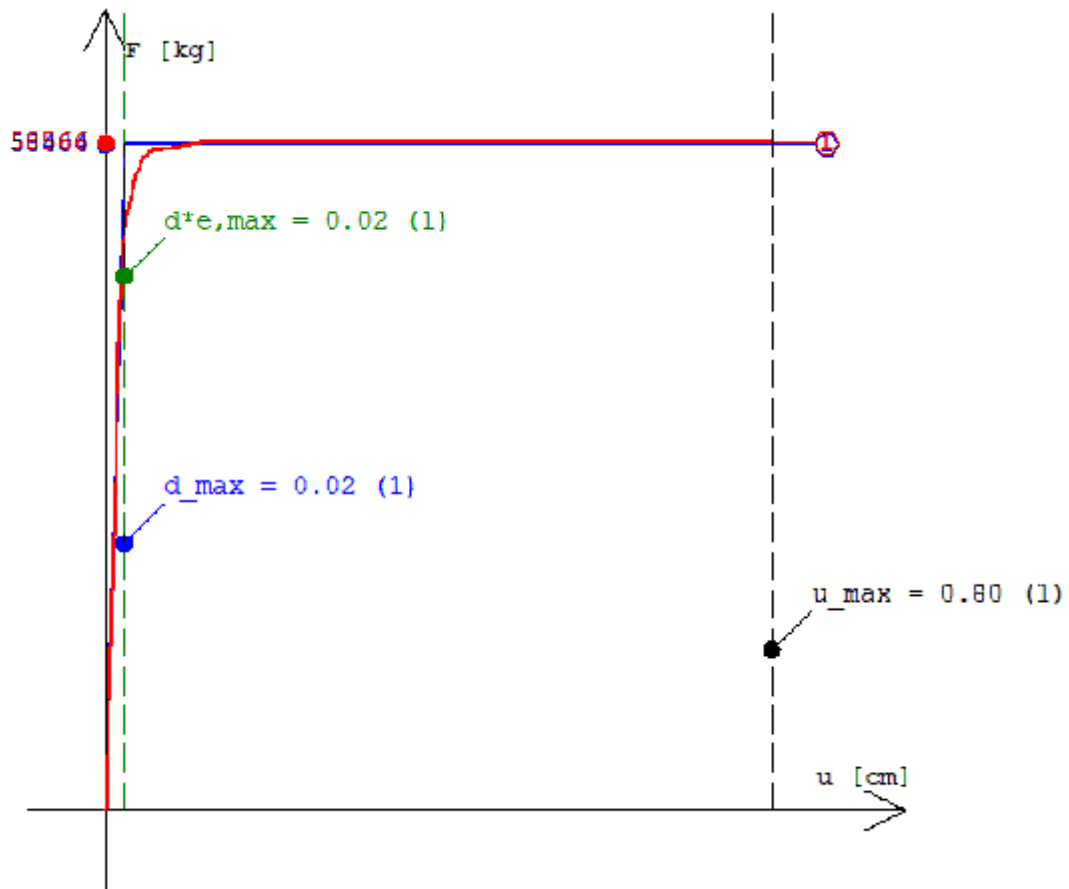
- Curva di capacità (F - u)
- Curva di capacità ridotta (F/T - u/T)
- Sistema bilineare equivalente
- - - - - Capacità di spostamento elastico (d^*e, max)
- - - - - Capacità di spostamento (u_{max})
- - - - - Domanda di spostamento (d_{max})

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



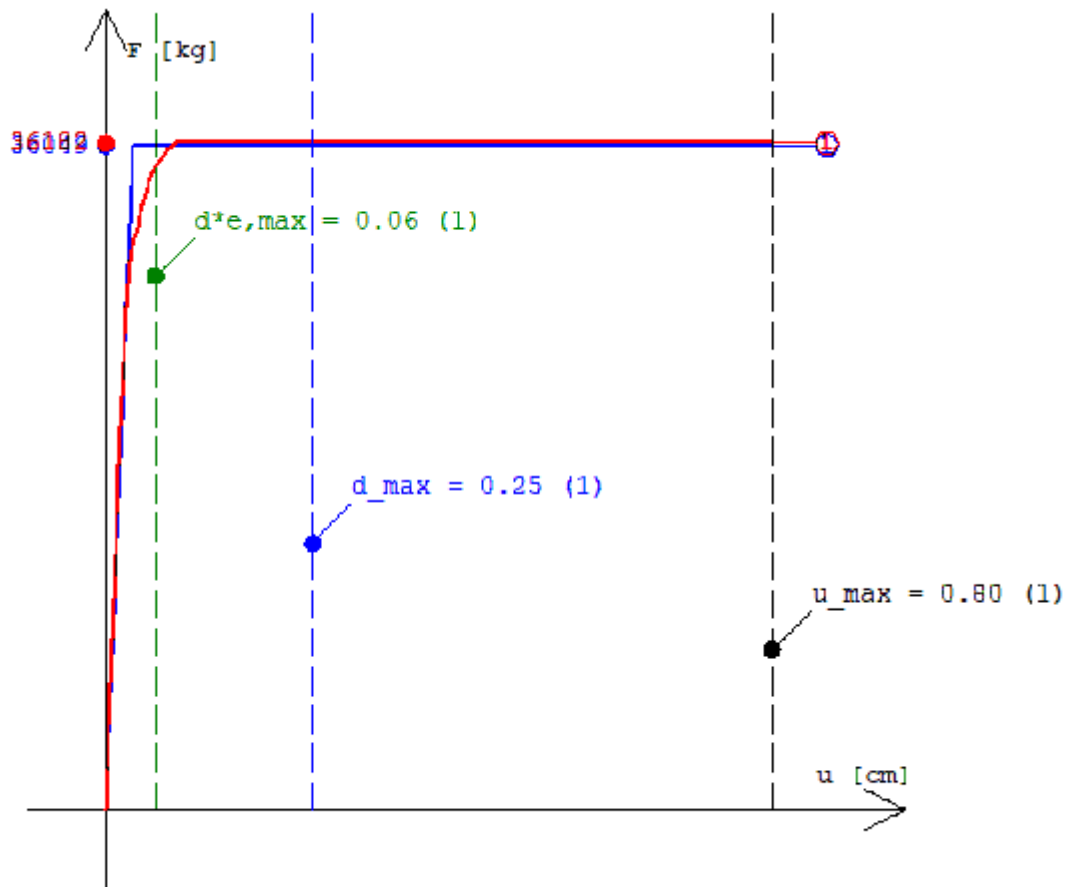
- Curva di capacità (F - u)
- Curva di capacità ridotta (F/T - u/T)
- Sistema bilineare equivalente
- - - Capacità di spostamento elastico (d^*e_{max})
- - - Capacità di spostamento (u_{max})
- - - Domanda di spostamento (d_{max})

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



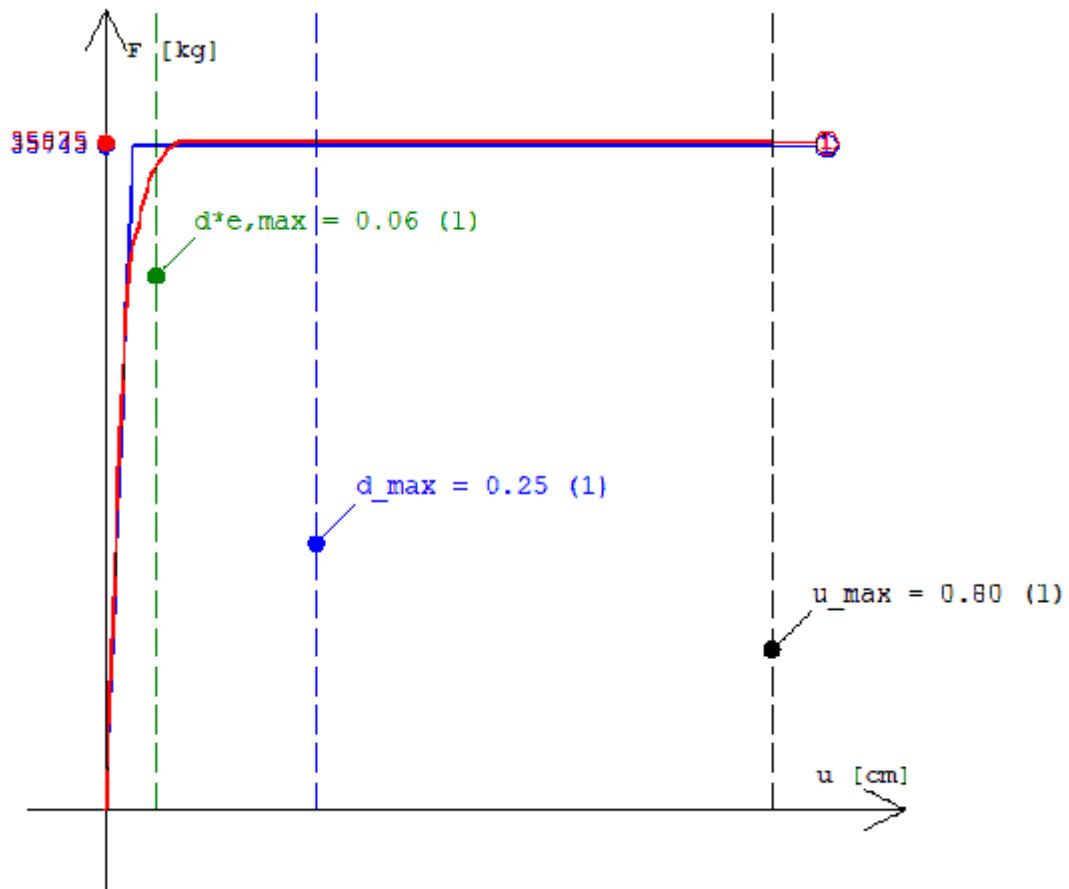
- Curva di capacità ($F - u$)
- Curva di capacità ridotta ($F/T - u/T$)
- Sistema bilineare equivalente
- - - - - Capacità di spostamento elastico (d^*e, \max)
- - - - - Capacità di spostamento (u_{\max})
- - - - - Domanda di spostamento (d_{\max})

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



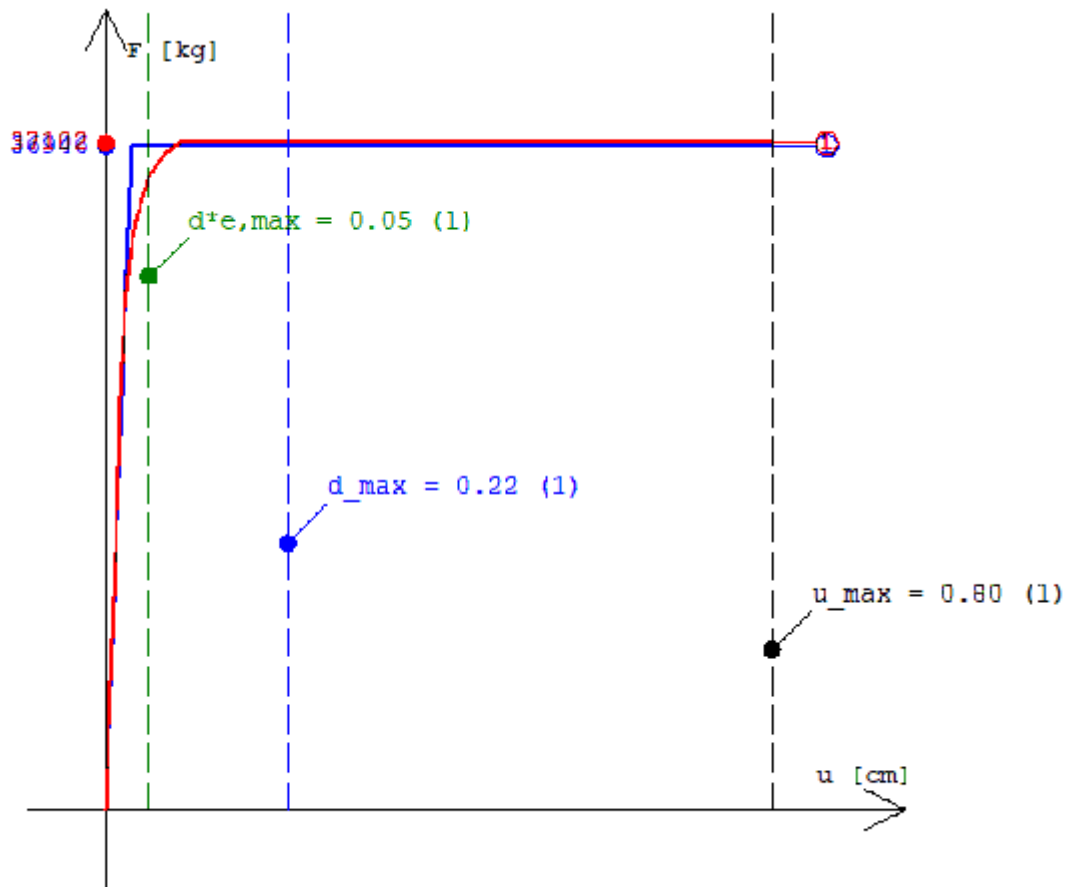
- Curva di capacità (F - u)
- Curva di capacità ridotta (F/T - u/T)
- Sistema bilineare equivalente
- - - - - Capacità di spostamento elastico (d^*e, \max)
- - - - - Capacità di spostamento (u_{\max})
- - - - - Domanda di spostamento (d_{\max})

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



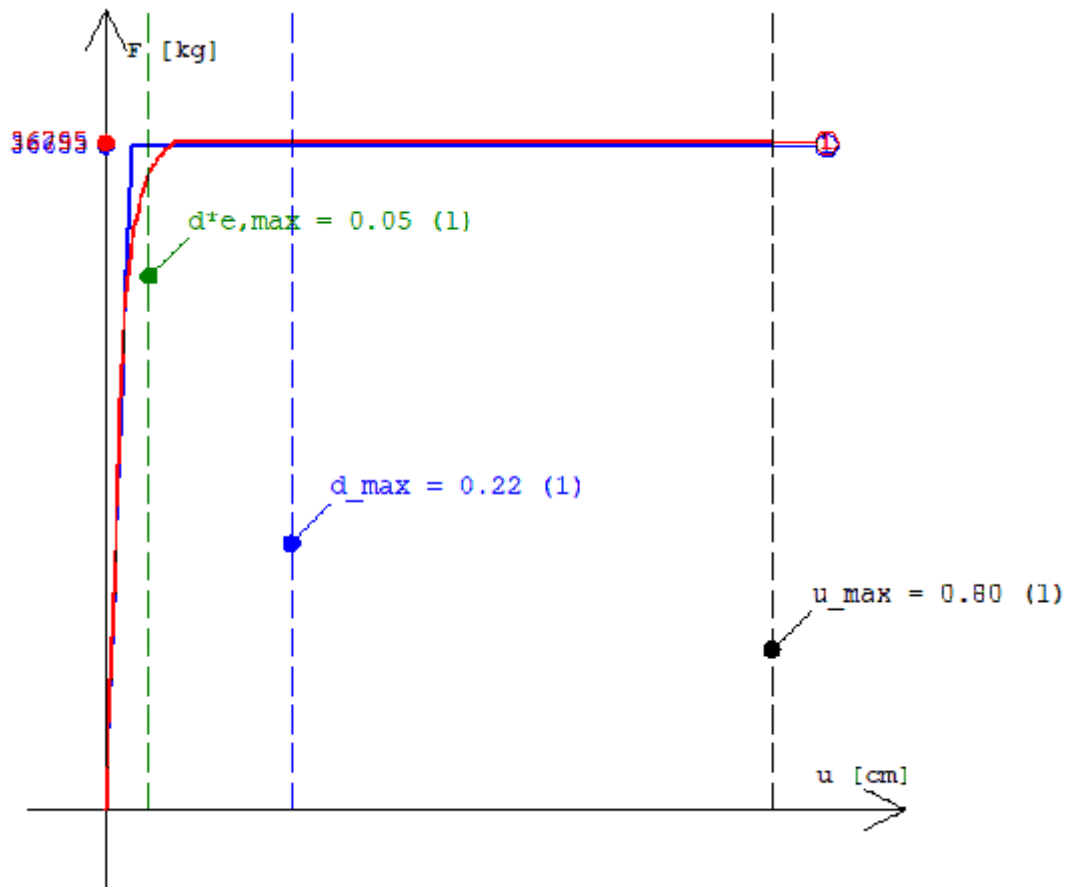
- Curva di capacità ($F - u$)
- Curva di capacità ridotta ($F/\Gamma - u/\Gamma$)
- Sistema bilineare equivalente
- - - - - Capacità di spostamento elastico (d^*e, \max)
- - - - - Capacità di spostamento (u_{\max})
- - - - - Domanda di spostamento (d_{\max})

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



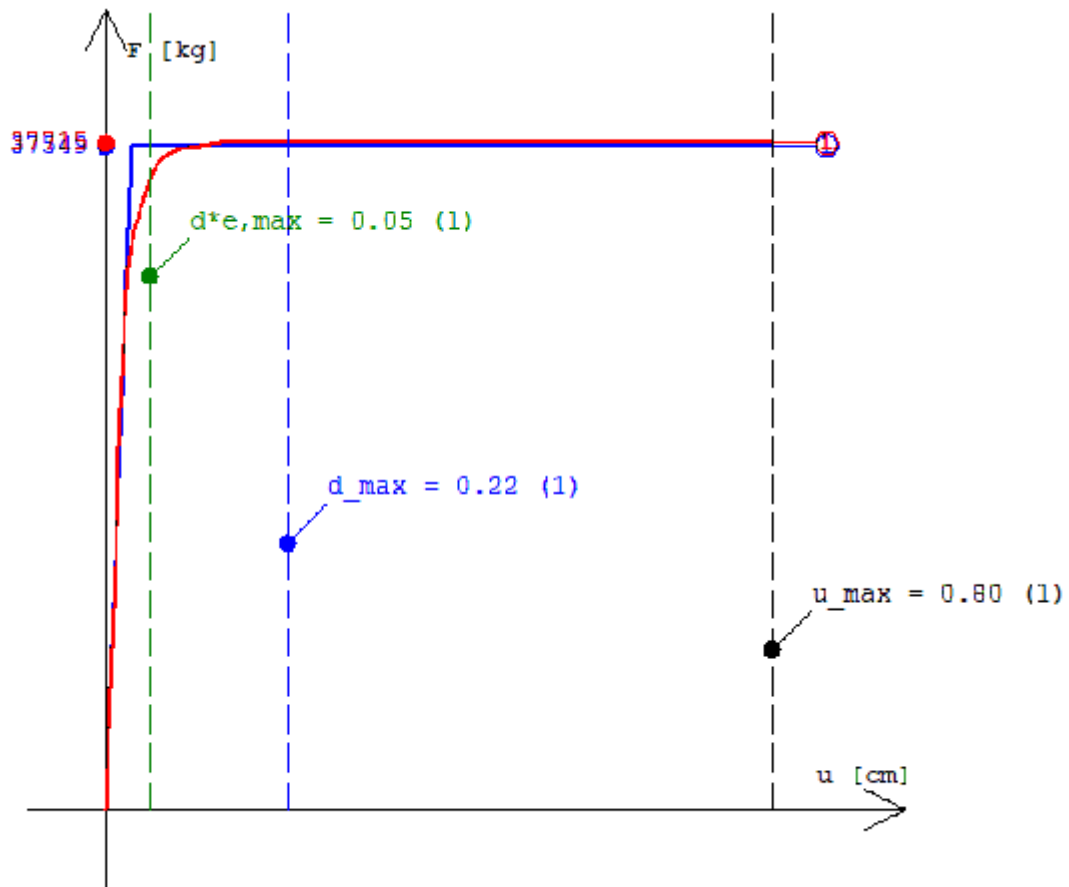
- Curva di capacità ($F - u$)
- Curva di capacità ridotta ($F/\Gamma - u/\Gamma$)
- Sistema bilineare equivalente
- - - - - Capacità di spostamento elastico (d^*e, \max)
- - - - - Capacità di spostamento (u_{\max})
- - - - - Domanda di spostamento (d_{\max})

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



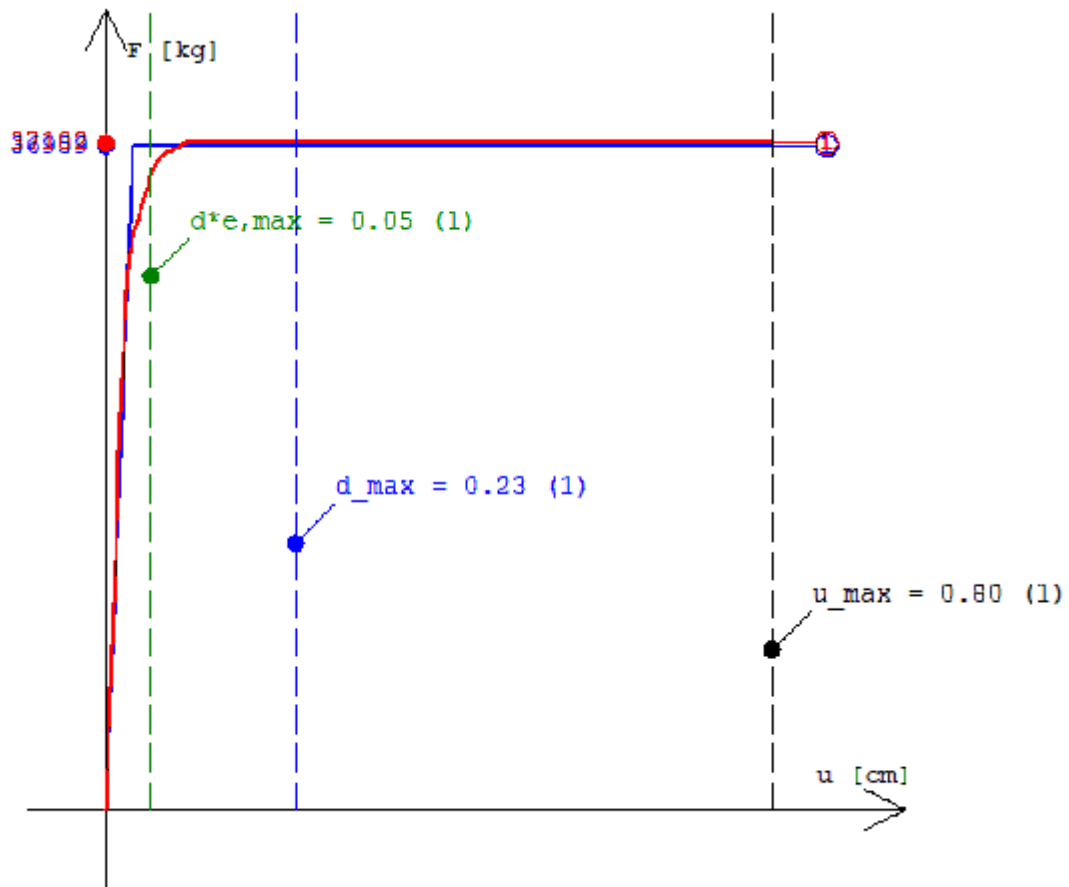
- Curva di capacità ($F - u$)
- Curva di capacità ridotta ($F/\Gamma - u/\Gamma$)
- Sistema bilineare equivalente
- - - - - Capacità di spostamento elastico (d^*e, \max)
- - - - - Capacità di spostamento (u_{\max})
- - - - - Domanda di spostamento (d_{\max})

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



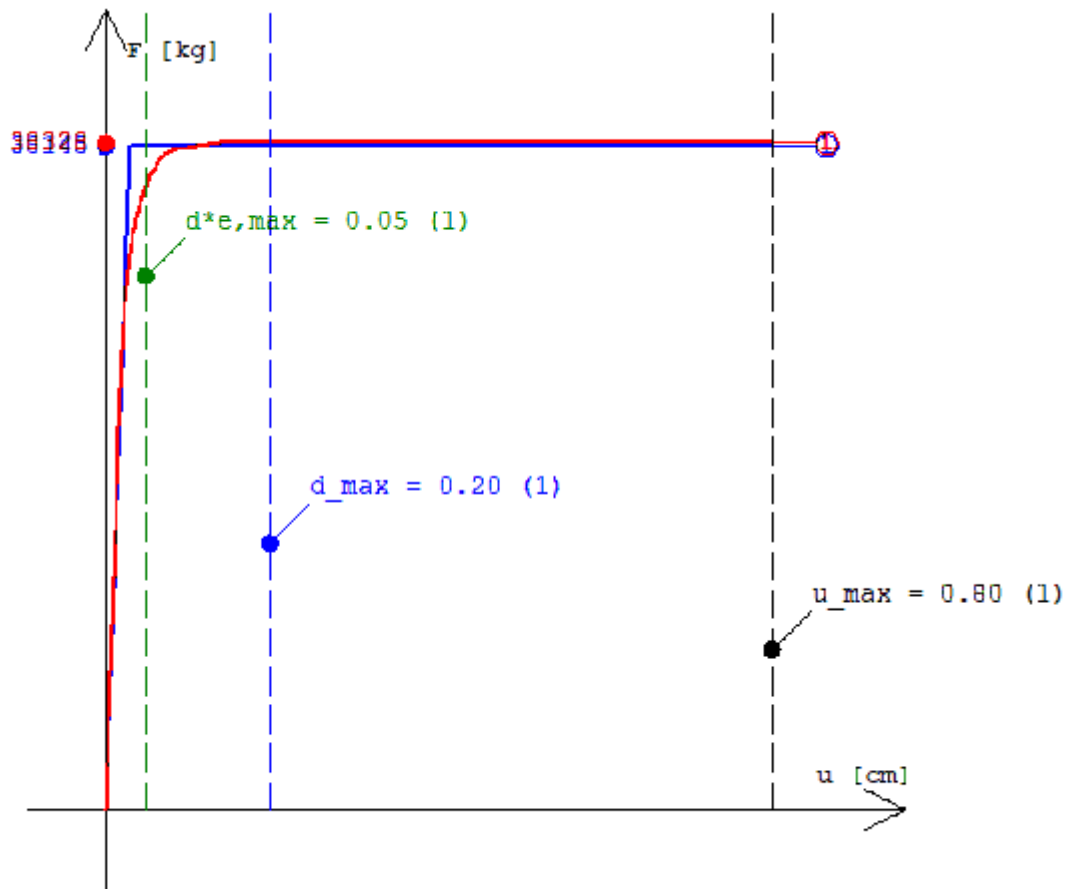
- Curva di capacità ($F - u$)
- Curva di capacità ridotta ($F/\Gamma - u/\Gamma$)
- Sistema bilineare equivalente
- - - - - Capacità di spostamento elastico (d^*e, \max)
- - - - - Capacità di spostamento (u_{\max})
- - - - - Domanda di spostamento (d_{\max})

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



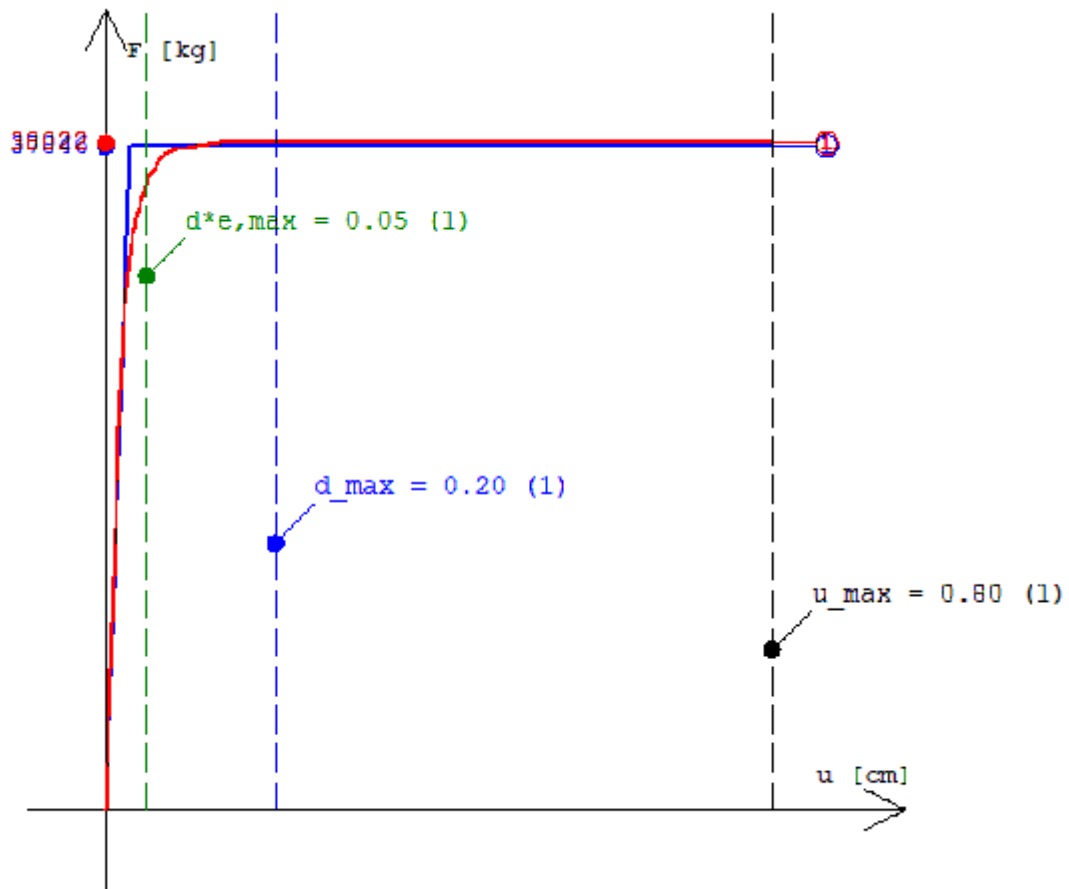
- Curva di capacità ($F - u$)
- Curva di capacità ridotta ($F/\Gamma - u/\Gamma$)
- Sistema bilineare equivalente
- - - - - Capacità di spostamento elastico (d^*e, \max)
- - - - - Capacità di spostamento (u_{\max})
- - - - - Domanda di spostamento (d_{\max})

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



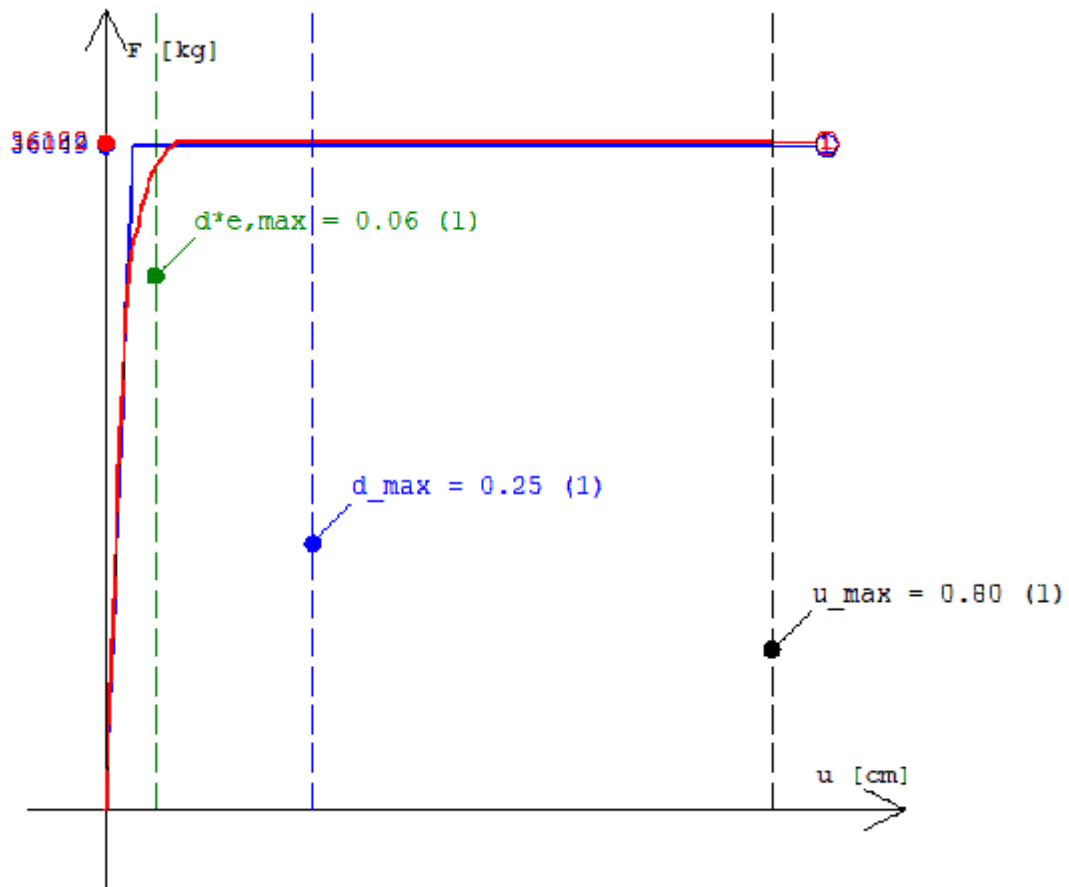
- Curva di capacità ($F - u$)
- Curva di capacità ridotta ($F/T - u/T$)
- Sistema bilineare equivalente
- - - - - Capacità di spostamento elastico (d^*e, \max)
- - - - - Capacità di spostamento (u_{\max})
- - - - - Domanda di spostamento (d_{\max})

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



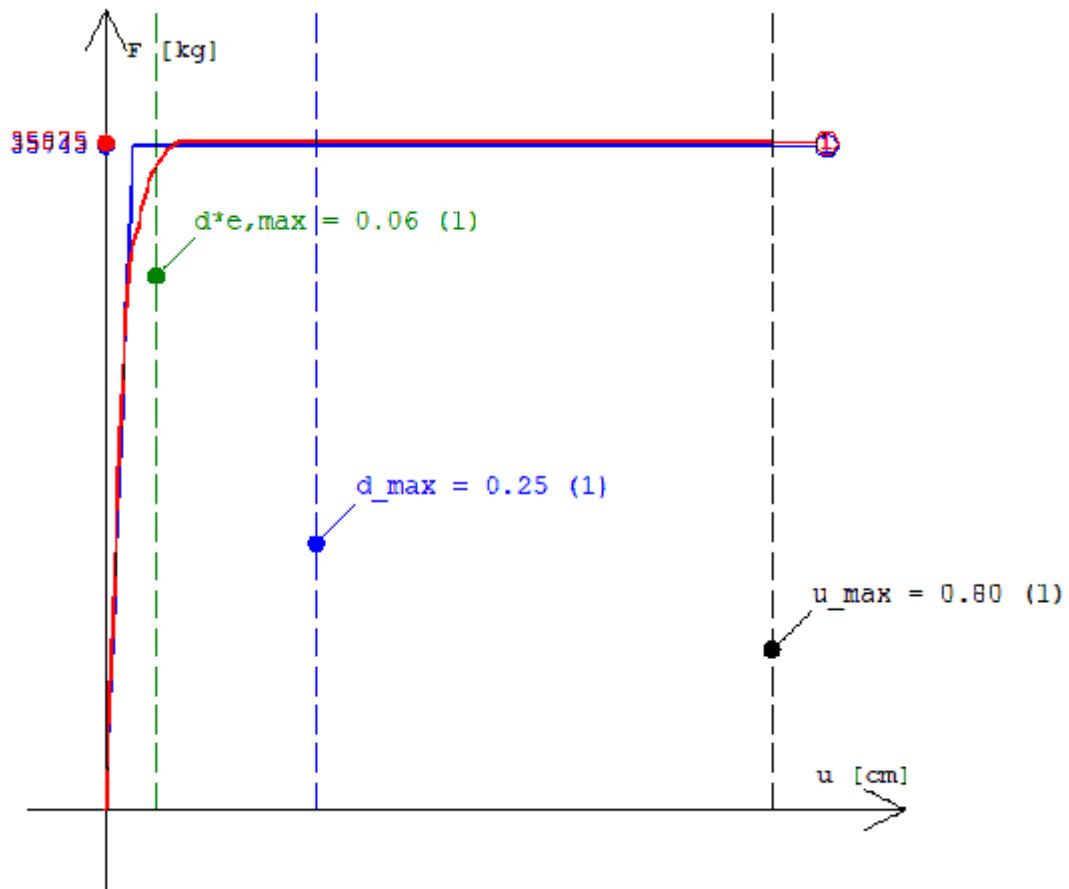
- Curva di capacità ($F - u$)
- Curva di capacità ridotta ($F/T - u/T$)
- Sistema bilineare equivalente
- - - - - Capacità di spostamento elastico (d^*e, \max)
- - - - - Capacità di spostamento (u_{\max})
- - - - - Domanda di spostamento (d_{\max})

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



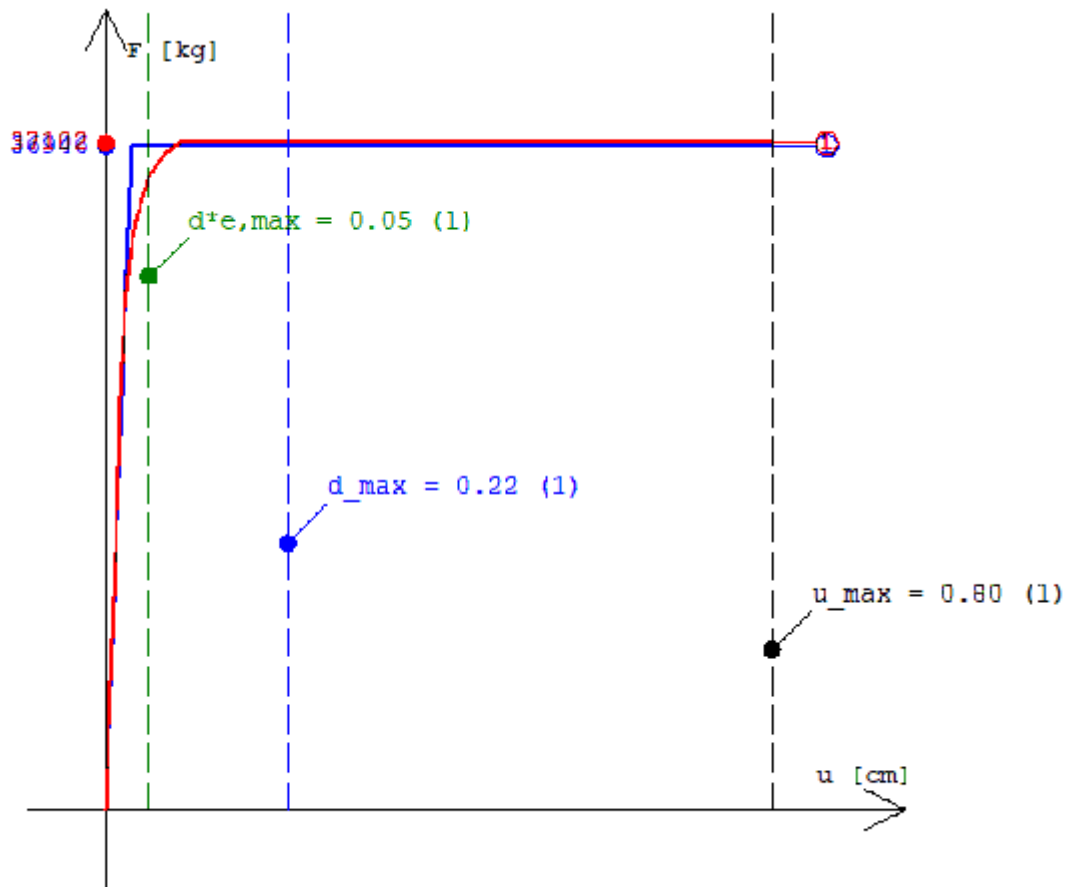
- Curva di capacità ($F - u$)
- Curva di capacità ridotta ($F/\Gamma - u/\Gamma$)
- Sistema bilineare equivalente
- - - - - Capacità di spostamento elastico (d^*e, \max)
- - - - - Capacità di spostamento (u_{\max})
- - - - - Domanda di spostamento (d_{\max})

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



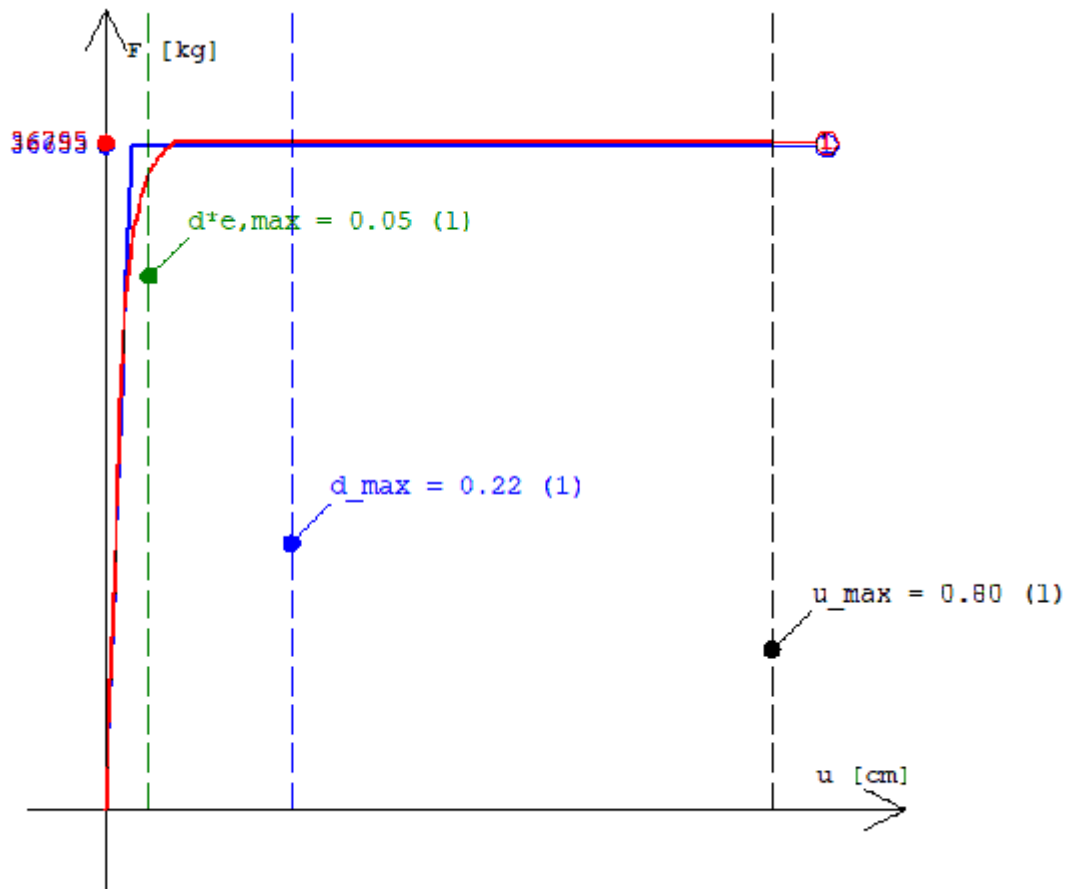
- Curva di capacità ($F - u$)
- Curva di capacità ridotta ($F/\Gamma - u/\Gamma$)
- Sistema bilineare equivalente
- - - - - Capacità di spostamento elastico (d^*e, \max)
- - - - - Capacità di spostamento (u_{\max})
- - - - - Domanda di spostamento (d_{\max})

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



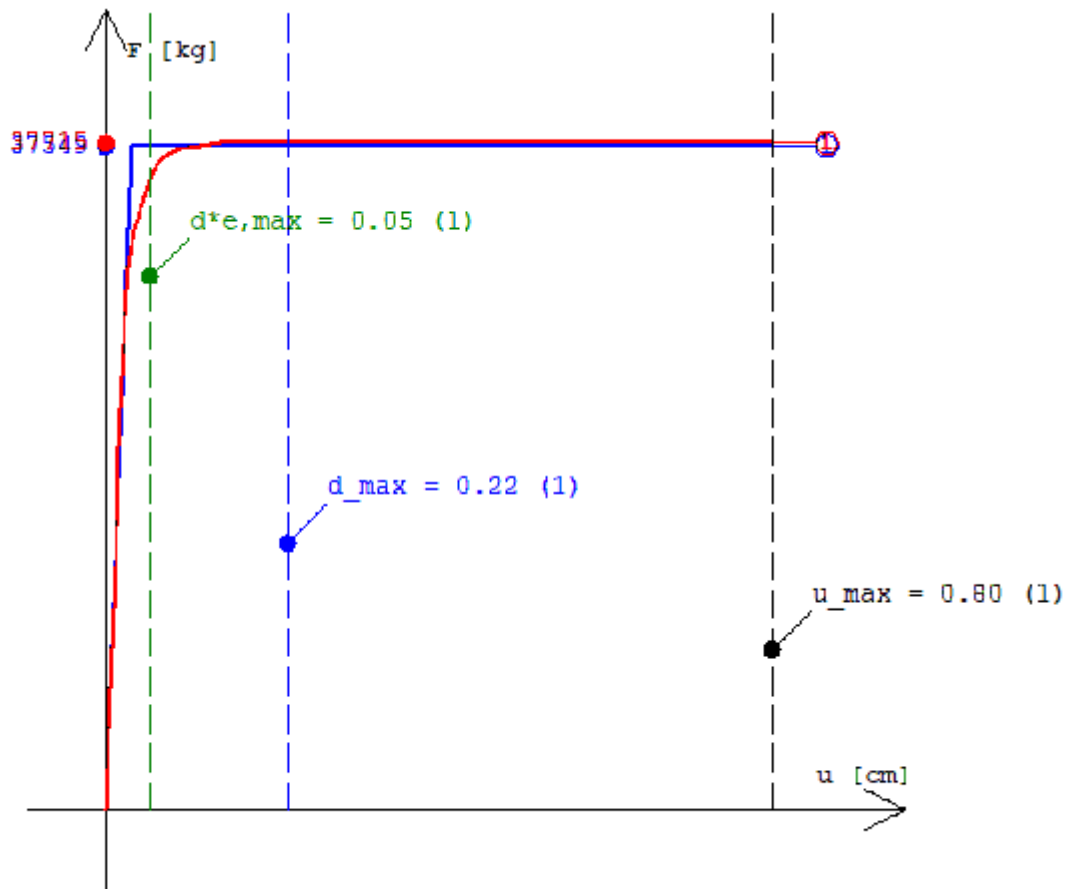
- Curva di capacità ($F - u$)
- Curva di capacità ridotta ($F/\Gamma - u/\Gamma$)
- Sistema bilineare equivalente
- - - - - Capacità di spostamento elastico (d^*e, \max)
- - - - - Capacità di spostamento (u_{\max})
- - - - - Domanda di spostamento (d_{\max})

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



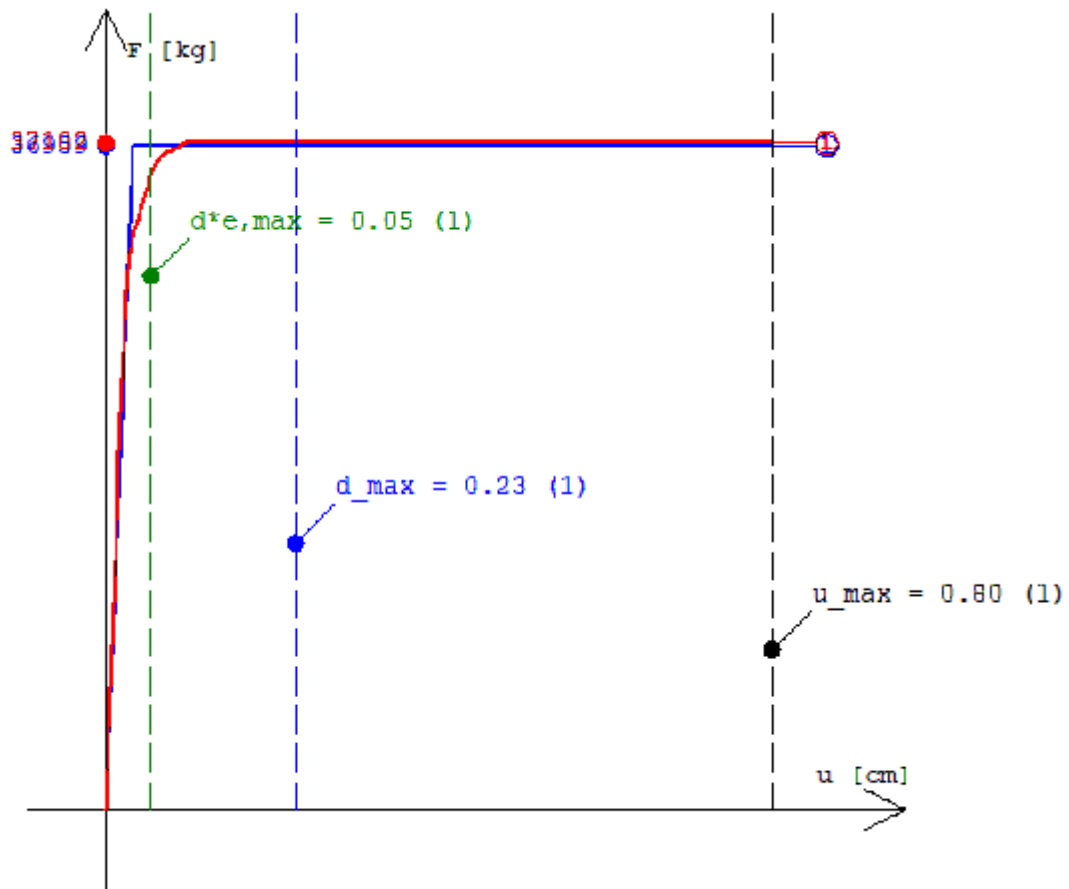
- Curva di capacità ($F - u$)
- Curva di capacità ridotta ($F/\Gamma - u/\Gamma$)
- Sistema bilineare equivalente
- - - - - Capacità di spostamento elastico (d^*e, \max)
- - - - - Capacità di spostamento (u_{\max})
- - - - - Domanda di spostamento (d_{\max})

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



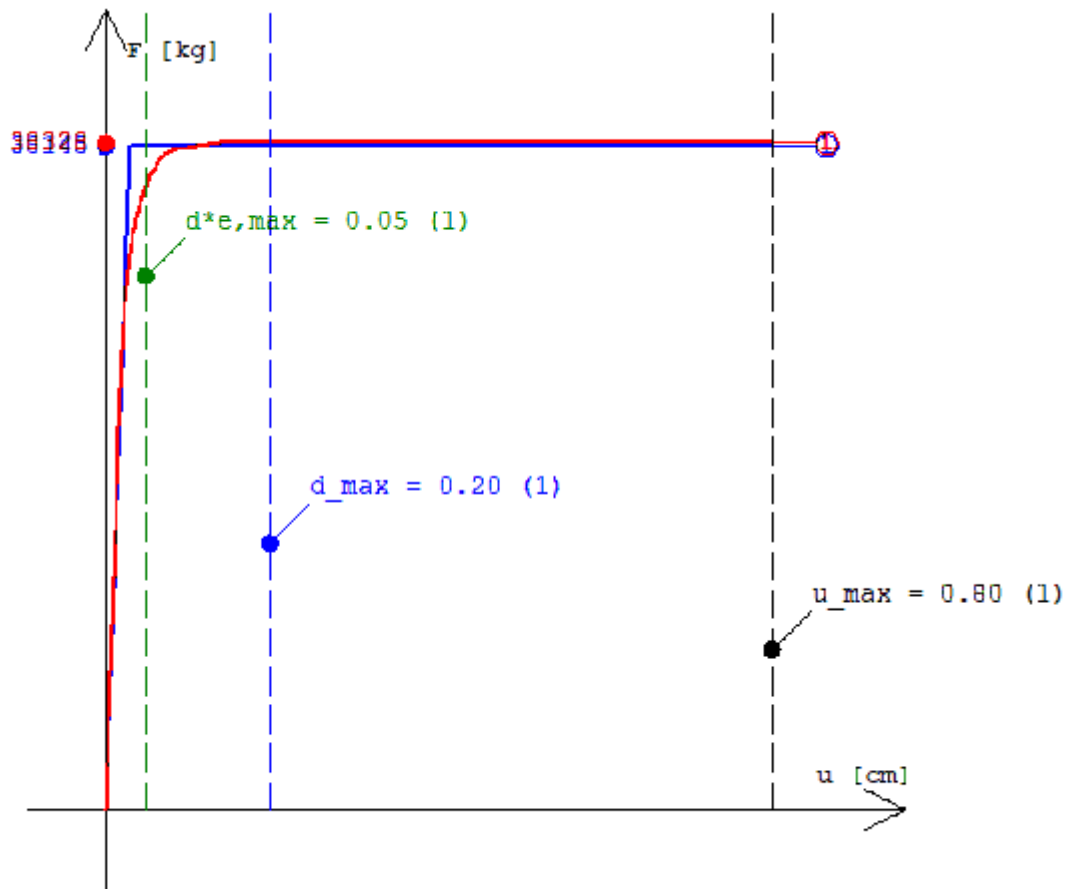
- Curva di capacità (F - u)
- Curva di capacità ridotta (F/ Γ - u/ Γ)
- Sistema bilineare equivalente
- - - - - Capacità di spostamento elastico (d^*e,max)
- - - - - Capacità di spostamento (u_{max})
- - - - - Domanda di spostamento (d_{max})

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



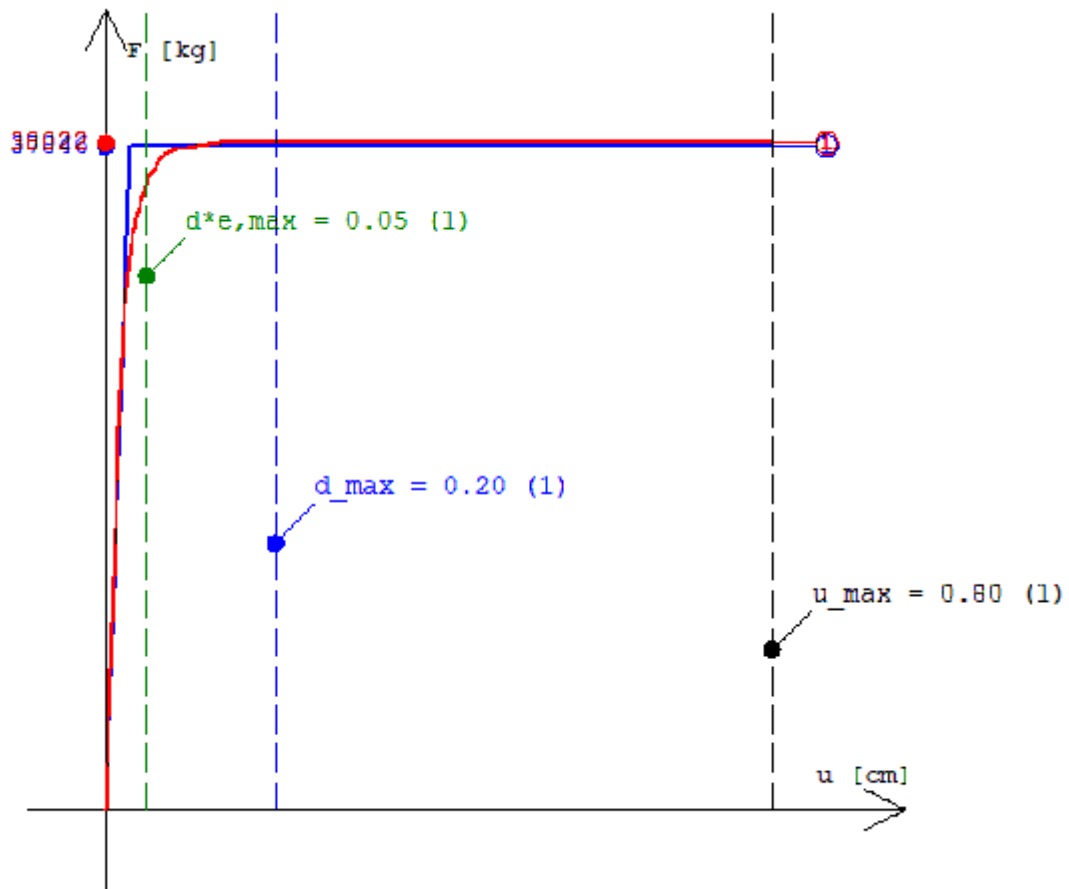
- Curva di capacità ($F - u$)
- Curva di capacità ridotta ($F/\Gamma - u/\Gamma$)
- Sistema bilineare equivalente
- - - - - Capacità di spostamento elastico (d^*e, \max)
- - - - - Capacità di spostamento (u_{\max})
- - - - - Domanda di spostamento (d_{\max})

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



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

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



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

4.4 Calcolo PGA.

4.4.1 SLV.

Tabella 8.I

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

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

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

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

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

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

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

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

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

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

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

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

Cond.	S _t	S _s	Ag _{CLV}	Ag _{DLV}	PGA _{CLV}	PGA _{DLV}	α _{PGA,V}	TR _{CLV}	TR _{DLV}	α _{TR,V}
Cond_X_1(+); E(+); S2(+)	1.00	1.31	0.7560	0.1880	0.7492	0.2461	3.0444	9482	712	2.9022
Cond_X_1(+); E(+); S2(-)	1.00	1.31	0.7795	0.1880	0.7617	0.2461	3.0951	9853	712	2.9484
Cond_X_1(+); E(-); S2(+)	1.00	1.31	0.7515	0.1880	0.7445	0.2461	3.0253	9344	712	2.8847
Cond_X_1(+); E(-); S2(-)	1.00	1.31	0.7775	0.1880	0.7573	0.2461	3.0773	9722	712	2.9322
Cond_X_1(-); E(+); S2(+)	1.00	1.31	0.7720	0.1880	0.7605	0.2461	3.0903	9817	712	2.9439
Cond_X_1(-); E(+); S2(-)	1.00	1.31	0.7640	0.1880	0.7587	0.2461	3.0832	9765	712	2.9375
Cond_X_1(-); E(-); S2(+)	1.00	1.31	0.7705	0.1880	0.7602	0.2461	3.0889	9807	712	2.9427
Cond_X_1(-); E(-); S2(-)	1.00	1.31	0.7605	0.1880	0.7580	0.2461	3.0803	9743	712	2.9348
Cond_X_2(+); E(+); S2(+)	1.00	1.31	0.7560	0.1880	0.7492	0.2461	3.0444	9482	712	2.9022
Cond_X_2(+); E(+); S2(-)	1.00	1.31	0.7795	0.1880	0.7617	0.2461	3.0951	9853	712	2.9484
Cond_X_2(+); E(-); S2(+)	1.00	1.31	0.7515	0.1880	0.7445	0.2461	3.0253	9344	712	2.8847
Cond_X_2(+); E(-); S2(-)	1.00	1.31	0.7775	0.1880	0.7573	0.2461	3.0773	9722	712	2.9322
Cond_X_2(-); E(+); S2(+)	1.00	1.31	0.7720	0.1880	0.7605	0.2461	3.0903	9817	712	2.9439
Cond_X_2(-); E(+); S2(-)	1.00	1.31	0.7640	0.1880	0.7587	0.2461	3.0832	9765	712	2.9375
Cond_X_2(-); E(-); S2(+)	1.00	1.31	0.7705	0.1880	0.7602	0.2461	3.0889	9807	712	2.9427
Cond_X_2(-); E(-); S2(-)	1.00	1.31	0.7605	0.1880	0.7580	0.2461	3.0803	9743	712	2.9348
Cond_Y_1(+); E(+); S2(+)	1.00	1.31	0.4335	0.1880	0.4147	0.2461	1.6852	2396	712	1.6477
Cond_Y_1(+); E(+); S2(-)	1.00	1.31	0.4300	0.1880	0.4104	0.2461	1.6676 *	2338	712	1.6312
Cond_Y_1(+); E(-); S2(+)	1.00	1.31	0.4695	0.1880	0.4331	0.2461	1.7599	2650	712	1.7174
Cond_Y_1(+); E(-); S2(-)	1.00	1.31	0.4665	0.1880	0.4290	0.2461	1.7433	2593	712	1.7021
Cond_Y_1(-); E(+); S2(+)	1.00	1.31	0.4640	0.1880	0.4389	0.2461	1.7836	2734	712	1.7396
Cond_Y_1(-); E(+); S2(-)	1.00	1.31	0.4545	0.1880	0.4300	0.2461	1.7474	2607	712	1.7059
Cond_Y_1(-); E(-); S2(+)	1.00	1.31	0.4935	0.1880	0.4523	0.2461	1.8378	2931	712	1.7902
Cond_Y_1(-); E(-); S2(-)	1.00	1.31	0.4860	0.1880	0.4472	0.2461	1.8171	2855	712	1.7709
Cond_Y_2(+); E(+); S2(+)	1.00	1.31	0.4335	0.1880	0.4147	0.2461	1.6852	2396	712	1.6477
Cond_Y_2(+); E(+); S2(-)	1.00	1.31	0.4300	0.1880	0.4104	0.2461	1.6676 *	2338	712	1.6312
Cond_Y_2(+); E(-); S2(+)	1.00	1.31	0.4695	0.1880	0.4331	0.2461	1.7599	2650	712	1.7174
Cond_Y_2(+); E(-); S2(-)	1.00	1.31	0.4665	0.1880	0.4290	0.2461	1.7433	2593	712	1.7021
Cond_Y_2(-); E(+); S2(+)	1.00	1.31	0.4640	0.1880	0.4389	0.2461	1.7836	2734	712	1.7396
Cond_Y_2(-); E(+); S2(-)	1.00	1.31	0.4545	0.1880	0.4300	0.2461	1.7474	2607	712	1.7059
Cond_Y_2(-); E(-); S2(+)	1.00	1.31	0.4935	0.1880	0.4523	0.2461	1.8378	2931	712	1.7902
Cond_Y_2(-); E(-); S2(-)	1.00	1.31	0.4860	0.1880	0.4472	0.2461	1.8171	2855	712	1.7709
Portanza Fondazione	1.00	1.31	0.8562	0.1880	1.1207	0.2461	4.5541	2475	712	1.6698

* valore minimo.

Indicatori di rischio della struttura

$$\alpha_{PGA,V} = 1.6676$$

$$\alpha_{TR,V} = 1.6312$$

4.4.2 Verifica Fuori Piano PGA.

Tabella 9.I

Parete : numero della parete

Imp. : numero dell'impalcato

Fili : numero dei fili fissi iniziale e finale

Maschio : numero identificativo dei maschi murari di ogni parete;

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

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

α_{uv} : indicatore di rischio

Parete	Imp.	Fili	Maschio	PGA_{DLV}	PGA_{CLV}	α_{uv}
1	Piano 1	1-2	1	0.25	2.03	8.26
			2	0.25	2.78	11.30
2	Piano 1	1-5	1	0.25	0.89	3.62
			2	0.25	0.74	3.03
			3	0.25	0.52	2.12
3	Piano 1	2-3	1	0.25	1.53	6.22
			2	0.25	1.53	6.21
4	Piano 1	2-6	1	0.25	1.13	4.59
5	Piano 1	3-4	1	0.25	2.66	10.80
			2	0.25	2.64	10.74
6	Piano 1	3-7	1	0.25	0.97	3.93
7	Piano 1	4-8	1	0.25	0.57	2.32
8	Piano 1	5-6	1	0.25	0.71	2.88
			2	0.25	0.74	3.00
9	Piano 1	5-9	1	0.25	0.52	2.12
			2	0.25	0.75	3.03
			3	0.25	0.90	3.65
10	Piano 1	6-7	1	0.25	0.49	2.00
11	Piano 1	6-10	1	0.25	1.21	4.92
			2	0.25	1.44	5.84
12	Piano 1	7-8	1	0.25	0.67	2.72
13	Piano 1	7-11	1	0.25	0.98	3.99
14	Piano 1	8-12	1	0.25	0.59	2.41
			2	0.25	1.10	4.48
15	Piano 1	9-10	1	0.25	2.01	8.19
			2	0.25	2.39	9.70
			3	0.25	2.57	10.43
			4	0.25	2.39	9.69
16	Piano 1	10-11	1	0.25	1.34	5.45
			2	0.25	1.37	5.57
17	Piano 1	11-12	1	0.25	1.61	6.54

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

$\alpha_{uv} = 2.0016$

4.4.3 Meccanismi Locali.

Tabella 10.I

Tip. Mecc. : tipologia di meccanismo

Fili : numero dei fili fissi che interessano il meccanismo

Cerniera : coordinate della cerniera

Rotazione : verso di rotazione degli elementi

α_0 : moltiplicatore di collasso minimo

e^* : frazione di massa partecipante

a^*_0 : accelerazione spettrale

S : Fattore di suolo

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

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

α_{uv} : indicatore di rischio

Tip. Mecc.	Fili	Cerniera [cm]	Rotazione	α_0	e^*	a^*_0 [cm/sec ²]	S	SLV		
								PGA_{CLV}	PGA_{DLV}	α_{uv}
Ribaltamento Semplice	1, 2	12.50 , 0.00	Orario	1.19	0.90	967.40	1.31	2.094	0.246	8.511

4.5 Verifica Aste.

4.5.1 Verifica armature cordoli.

Tabella 11.I

Cordolo : numero del cordolo;

Imp. : impalcato al quale appartiene il cordolo;

Fili : fili fissi ai quali appartiene il cordolo;

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

S : Coefficiente di sicurezza;

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

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

4.5.2 Verifiche Travi di Fondazione non armate.

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

Verifiche SLV - Schiacciamento

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

Azioni Sollecitanti:

Ed : tensione sollecitante di calcolo;

Azioni Resistenti:

Rd : tensione resistente di calcolo;

S : valore del coefficiente di sicurezza minimo della sezione;

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

Tabella 12.I

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

4.6 Verifica Elementi Bidimensionali.

4.6.1 Verifica Pareti.

4.6.1.1 Verifica Pareti in Muratura.

Tabella 13.I

Dati geometrici

Maschio : numero identificativo dei maschi murari di ogni parete;

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

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

L : lunghezza della parete;

H : altezza della parete;

sp : spessore della parete;

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

4.6.1.1.1 Verifica Carichi Verticali.

Parete : numero della parete

Imp. : numero dell'impalcato

Fili : numero dei fili fissi iniziale e finale

Maschio : numero identificativo dei maschi murari di ogni parete;

N : Sforzo normale nella sezione testa

λ : snellezza della parete

m : coefficiente di eccentricità

Φ : coefficiente di riduzione

A : area della sezione trasversale

σ : tensione massima raggiunta dalla parete

σ_{lim} : tensione limite di calcolo

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

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

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

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

4.6.1.1.2 Verifica a PressoFlessione nel Piano.

Tabella 14.I

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

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

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

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

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

4.6.1.1.3 Verifica a Pressoflessione Fuori Piano

Tabella 15.I

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

Pare te	Imp.	Fili	Mas chio	Nsd [daN]	Tp [s]	Po [daN]	Pp [daN]	Fo [daN]	Fa [daN/cm]	Mu [daNm]	Ms [daNm]	S	Esi to
1	Piano 1	1, 2	1	15856.33	0.04	0.00	4425.75	0.00	209.70	1697.83	205.50	8.26	V
			2	7704.26	0.04	0.00	1442.79	0.00	68.36	757.21	66.99	11.30	V
2	Piano 1	1, 5	1	3169.52	0.05	0.00	1583.40	0.00	84.69	361.38	99.83	3.62	V
			2	4346.58	0.08	0.00	1991.60	0.00	84.69	477.85	157.94	3.03	V
			3	4167.75	0.11	0.00	2262.81	0.00	80.07	457.30	215.65	2.12	V
3	Piano 1	2, 3	1	3577.08	0.04	0.00	1389.15	0.00	65.82	401.05	64.50	6.22	V
			2	3584.28	0.04	0.00	1393.38	0.00	66.02	401.91	64.70	6.21	V
4	Piano 1	2, 6	1	16096.37	0.06	0.00	5153.21	0.00	242.07	1697.92	369.96	4.59	V
5	Piano 1	3, 4	1	7134.20	0.04	0.00	1420.65	0.00	67.31	712.54	65.97	10.80	V
			2	7198.50	0.04	0.00	1444.14	0.00	68.43	720.30	67.06	10.74	V
6	Piano 1	3, 7	1	17633.22	0.07	0.00	6456.95	0.00	292.02	1891.67	481.48	3.93	V
7	Piano 1	4, 8	1	14052.92	0.08	0.00	8734.69	0.00	372.65	1601.08	690.45	2.32	V
8	Piano 1	5, 6	1	31859.99	0.12	0.00	10903.73	0.00	366.93	3167.46	1101.23	2.88	V
			2	19039.77	0.12	0.00	6164.97	0.00	207.46	1865.15	622.64	3.00	V
9	Piano 1	5, 9	1	4166.39	0.11	0.00	2261.81	0.00	80.07	457.18	215.45	2.12	V
			2	4339.10	0.08	0.00	1987.32	0.00	84.69	477.15	157.26	3.03	V
			3	3067.12	0.05	0.00	1522.72	0.00	81.61	349.56	95.81	3.65	V
10	Piano 1	6, 7	1	13772.53	0.12	0.00	7406.96	0.00	249.25	1497.36	748.07	2.00	V
11	Piano 1	6, 10	1	9754.14	0.09	0.00	2155.98	0.00	86.17	895.23	181.91	4.92	V
			2	5499.67	0.05	0.00	1582.04	0.00	84.57	582.50	99.80	5.84	V
12	Piano 1	7, 8	1	34973.37	0.12	0.00	12914.63	0.00	434.59	3542.48	1304.33	2.72	V
13	Piano 1	7, 11	1	17294.12	0.07	0.00	6255.28	0.00	284.07	1852.78	464.50	3.99	V
14	Piano 1	8, 12	1	5080.66	0.11	0.00	2385.80	0.00	84.69	545.63	226.64	2.41	V
			2	4038.99	0.05	0.00	1584.52	0.00	84.69	448.34	99.97	4.48	V
15	Piano 1	9, 10	1	4837.45	0.04	0.00	1365.00	0.00	64.68	518.91	63.38	8.19	V
			2	5958.54	0.04	0.00	1365.00	0.00	64.68	614.69	63.38	9.70	V
			3	7428.97	0.04	0.00	1548.75	0.00	73.38	750.34	71.91	10.43	V
			4	5561.99	0.04	0.00	1274.79	0.00	60.40	573.84	59.19	9.69	V
16	Piano 1	10, 11	1	3117.20	0.04	0.00	1401.75	0.00	66.42	354.97	65.09	5.45	V
			2	2902.67	0.04	0.00	1275.78	0.00	60.45	329.79	59.24	5.57	V
17	Piano 1	11, 12	1	20126.44	0.04	0.00	7379.79	0.00	349.66	2241.20	342.67	6.54	V

4.6.1.1.4 Verifica a Taglio.

Tabella 16.I

Parete : numero della parete

Imp. : numero dell'impalcato

Fili : numero dei fili fissi iniziale e finale

Maschio: numero identificativo dei maschi murari di ogni parete;

V : taglio sollecitante

β : coefficiente che tiene conto della parzializzazione per effetto dell'eccentricità

A : area della sezione trasversale

τ : tensione tangenziale massima raggiunta dalla parete

τ_{lim} : tensione tangenziale limite di calcolo

S : coefficiente di sicurezza

Esito : V : Verificato

: NV : Non Verificato

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

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

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

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

4.6.1.1.5 Verifica ad Eccentricità.

Tabella 17.I

Verifica eccentricità della sezione di Testa

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

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

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

Verifica eccentricità della sezione di Mezzeria

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

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

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

Verifica eccentricità della sezione al Piede

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

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

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

5 ALLEGATI.

5.1 ALLEGATO A - (Verifiche Architravi e Cerchiature)

CALCOLO ARCHITRAVI E CERCHIATURE DELLE APERTURE.

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

DATI GENERALI

CARICHI

Carico Ripartito in testa alla parete : 0.00 daN/m

COMBINAZIONI DI CARICO

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

GEOMETRIA e MATERIALI PARETE

Dati comuni a tutti i tipi di architrave:

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

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

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

Dati architravi in acciaio:

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

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

RISULTATI DELLE VERIFICHE

Verifiche di resistenza e deformabilità architrave in acciaio:

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

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

Verifiche di resistenza dell'appoggio dell'architrave:

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

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

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

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

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

DATI GENERALI

CARICHI

Carico Ripartito in testa alla parete : 412.70 daN/m

COMBINAZIONI DI CARICO

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

GEOMETRIA e MATERIALI PARETE

Dati comuni a tutti i tipi di architrave:

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

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

Dati architravi in acciaio:

n : numero dell'architrave;

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

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

RISULTATI DELLE VERIFICHE

Verifiche di resistenza e deformabilità architrave in acciaio:

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

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

Verifiche di resistenza dell'appoggio dell'architrave:

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

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

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

DATI GENERALI

CARICHI

Carico Ripartito in testa alla parete : 412.70 daN/m

COMBINAZIONI DI CARICO

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

GEOMETRIA e MATERIALI PARETE

Dati comuni a tutti i tipi di architrave:

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

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

Dati architravi in acciaio:

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

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

RISULTATI DELLE VERIFICHE

Verifiche di resistenza e deformabilità architrave in acciaio:

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

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

Verifiche di resistenza dell'appoggio dell'architrave:

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

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

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

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

DATI GENERALI

CARICHI

Carico Ripartito in testa alla parete : 889.53 daN/m

COMBINAZIONI DI CARICO

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

GEOMETRIA e MATERIALI PARETE

Dati comuni a tutti i tipi di architrave:

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

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

Dati architravi in acciaio:

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

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

RISULTATI DELLE VERIFICHE

Verifiche di resistenza e deformabilità architrave in acciaio:

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

sD : coefficiente di sicurezza a deformabilità.

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

Verifiche di resistenza dell'appoggio dell'architrave:

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

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

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

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

DATI GENERALI

CARICHI

Carico Ripartito in testa alla parete : 0.00 daN/m

COMBINAZIONI DI CARICO

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

GEOMETRIA e MATERIALI PARETE

Dati comuni a tutti i tipi di architrave:

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

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

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

Dati architravi in acciaio:

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

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

RISULTATI DELLE VERIFICHE

Verifiche di resistenza e deformabilità architrave in acciaio:

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

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

Verifiche di resistenza dell'appoggio dell'architrave:

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

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

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

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

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

DATI GENERALI

CARICHI

Carico Ripartito in testa alla parete : 0.00 daN/m

COMBINAZIONI DI CARICO

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

GEOMETRIA e MATERIALI PARETE

Dati comuni a tutti i tipi di architrave:

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

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

Dati architravi in acciaio:

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

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

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

RISULTATI DELLE VERIFICHE

Verifiche di resistenza e deformabilità architrave in acciaio:

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

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

Verifiche di resistenza dell'appoggio dell'architrave:

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

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

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

DATI GENERALI

CARICHI

Carico Ripartito in testa alla parete : 412.23 daN/m

COMBINAZIONI DI CARICO

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

GEOMETRIA e MATERIALI PARETE

Dati comuni a tutti i tipi di architrave:

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

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

Dati architravi in acciaio:

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

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

RISULTATI DELLE VERIFICHE

Verifiche di resistenza e deformabilità architrave in acciaio:

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

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

Verifiche di resistenza dell'appoggio dell'architrave:

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

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

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

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

DATI GENERALI

CARICHI

Carico Ripartito in testa alla parete : 412.23 daN/m

COMBINAZIONI DI CARICO

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

GEOMETRIA e MATERIALI PARETE

Dati comuni a tutti i tipi di architrave:

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

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

Dati architravi in acciaio:

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

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

RISULTATI DELLE VERIFICHE

Verifiche di resistenza e deformabilità architrave in acciaio:

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

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

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

Verifiche di resistenza dell'appoggio dell'architrave:

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

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

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

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

DATI GENERALI

CARICHI

Carico Ripartito in testa alla parete : 0.00 daN/m

COMBINAZIONI DI CARICO

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

GEOMETRIA e MATERIALI PARETE

Dati comuni a tutti i tipi di architrave:

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

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

n	t [cm]	Lp [cm]	Hp [cm]	L [cm]	H [cm]	A [cm]	Emur [daN/cm ²]	Gmur [daN/cm ²]	fbk [daN/cm ²]	fbk or [daN/cm ²]	fk [daN/cm ²]	fvk0 [daN/cm ²]	P.spec [daN/m ³]	Amm. eff.
1	25	600	486	325	280	50	45500	11375	150.00	15.00	50.00	2.00	1500	SI

Dati architravi in acciaio:

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

n	B [cm]	H [cm]	N.prof	Tipo Prof.	E [daN/cm ²]	ni	fy [daN/cm ²]	fd [daN/cm ²]	fu [daN/cm ²]	P.spec [daN/m ³]
1	24	23	1	HEA240	2100000	0.30	2750	2391	4300	7850

RISULTATI DELLE VERIFICHE

Verifiche di resistenza e deformabilità architrave in acciaio:

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

n	Md(m) [daNcm]	Md(i) [daNcm]	Td(i) [daN]	f(m) [mm]	Tens.id [daN/cm ²]	fsd [daN/cm ²]	sR	flim [mm]	sD
1	73378	-18936	1265	0.106	130.08	2619.05	20.13	13.000	122.84

Verifiche di resistenza dell'appoggio dell'architrave:

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

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

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

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

ALLEGATO B - (Meccanismi Locali)

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

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

Dati Generali

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

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

Azioni Esterne

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

Parametri dell'oscillatore equivalente

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

Stato limite di salvaguardia della vita (SLV)

a _g [cm/sec ²]	S	q	a _g · S / q [cm/sec ²]	s	Esito
184.35	1.31	2.00	120.66	9.24	V

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

Dati Generali

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

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

Azioni Esterne

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

Parametri dell'oscillatore equivalente

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

Stato limite di salvaguardia della vita (SLV)

a _g [cm/sec ²]	S	q	a _g · S / q [cm/sec ²]	s	Esito
184.35	1.31	2.00	120.66	8.02	V

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

Dati Generali

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

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

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

Azioni Esterne

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

Parametri dell'oscillatore equivalente

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

Stato limite di salvaguardia della vita (SLV)

a _g [cm/sec ²]	S	q	a _g · S / q [cm/sec ²]	s	Esito
184.35	1.31	2.00	120.66	97.95	V

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

Dati Generali

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

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

Azioni Esterne

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

Parametri dell'oscillatore equivalente

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

Stato limite di salvaguardia della vita (SLV)

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

184.35	1.31	2.00	120.66	18.49	V
--------	------	------	--------	-------	---

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

Dati Generali

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

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

Azioni Esterne

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

Parametri dell'oscillatore equivalente

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

Stato limite di salvaguardia della vita (SLV)

a _g [cm/sec ²]	S	q	a _g · S / q [cm/sec ²]	s	Esito
184.35	1.31	2.00	120.66	21.07	V

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

Dati Generali

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

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

Azioni Esterne

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

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

Parametri dell'oscillatore equivalente

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

Stato limite di salvaguardia della vita (SLV)

a_g [cm/sec ²]	S	q	$a_g \cdot S / q$ [cm/sec ²]	s	Esito
184.35	1.31	2.00	120.66	29.11	V

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

Dati Generali

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

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

Azioni Esterne

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

Parametri dell'oscillatore equivalente

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

Stato limite di salvaguardia della vita (SLV)

a_g [cm/sec ²]	S	q	$a_g \cdot S / q$ [cm/sec ²]	s	Esito
184.35	1.31	2.00	120.66	27.55	V

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

Dati Generali

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

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

Azioni Esterne

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

Parametri dell'oscillatore equivalente

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

Stato limite di salvaguardia della vita (SLV)

a _g [cm/sec ²]	S	q	a _g · S / q [cm/sec ²]	s	Esito
184.35	1.31	2.00	120.66	23.55	V

MECCANISMO LOCALE 3 - (Flessione Verticale) (Posizione cerniera: -12.50 cm, 252.00 cm; Verso di rotazione: Orario)

Dati Generali

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

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

Azioni Esterne

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

Parametri dell'oscillatore equivalente

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

Stato limite di salvaguardia della vita (SLV)

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

			[cm/sec ²]		
184.35	1.31	2.00	120.66	62.70	V

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

Dati Generali

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

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

Azioni Esterne

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

Parametri dell'oscillatore equivalente

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

Stato limite di salvaguardia della vita (SLV)

a _g [cm/sec ²]	S	q	a _g · S / q [cm/sec ²]	s	Esito
184.35	1.31	2.00	120.66	37.92	V

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

Dati Generali

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

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

Azioni Esterne

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

Parametri dell'oscillatore equivalente

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

Stato limite di salvaguardia della vita (SLV)

a _g [cm/sec ²]	S	q	a _g · S / q [cm/sec ²]	s	Esito
184.35	1.31	2.00	120.66	37.89	V

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

Dati Generali

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

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

Azioni Esterne

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

Parametri dell'oscillatore equivalente

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

Stato limite di salvaguardia della vita (SLV)

a_g [cm/sec ²]	S	q	$a_g \cdot S / q$ [cm/sec ²]	s	Esito
184.35	1.31	2.00	120.66	108.14	V

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

Dati Generali

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

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

Azioni Esterne

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

Parametri dell'oscillatore equivalente

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

Stato limite di salvaguardia della vita (SLV)

a_g [cm/sec ²]	S	q	$a_g \cdot S / q$ [cm/sec ²]	s	Esito
184.35	1.31	2.00	120.66	14.12	V

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

Dati Generali

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

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

Azioni Esterne

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

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

Parametri dell'oscillatore equivalente

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

Stato limite di salvaguardia della vita (SLV)

a _g [cm/sec ²]	S	q	a _g · S / q [cm/sec ²]	s	Esito
184.35	1.31	2.00	120.66	12.18	V

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

Dati Generali

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

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

Azioni Esterne

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

Parametri dell'oscillatore equivalente

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

Stato limite di salvaguardia della vita (SLV)

a _g [cm/sec ²]	S	q	a _g · S / q [cm/sec ²]	s	Esito
184.35	1.31	2.00	120.66	186.91	V

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

Dati Generali

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

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

Azioni Esterne

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

Parametri dell'oscillatore equivalente

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

Stato limite di salvaguardia della vita (SLV)

a _g [cm/sec ²]	S	q	a _g · S / q [cm/sec ²]	s	Esito
184.35	1.31	2.00	120.66	40.07	V

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

Dati Generali

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

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

Azioni Esterne

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

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

Parametri dell'oscillatore equivalente

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

Stato limite di salvaguardia della vita (SLV)

a_g [cm/sec ²]	S	q	$a_g \cdot S / q$ [cm/sec ²]	s	Esito
184.35	1.31	2.00	120.66	40.11	V

MECCANISMO LOCALE 6 - (Flessione Verticale)

(Posizione cerniera: -12.50 cm, 346.50 cm; Verso di rotazione: Orario)

Dati Generali

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

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

Azioni Esterne

Forze agenti sulla catena cinematica	X [cm]	Y [cm]	Forza X [daN]	Forza Y [daN]
Peso muri	0.00	364.76	0.00	-538.16
Peso cordoli	0.00	410.00	0.00	-2075.25
Carico solai	-4.17	435.00	0.00	-3611.85
Forze inerziali	0.00	364.76	$-538.16 \cdot \alpha$	0.00
	0.00	410.00	$-2075.25 \cdot \alpha$	0.00
	-4.17	435.00	$-3611.85 \cdot \alpha$	0.00
	-12.50	385.00	$-2751.06 \cdot \alpha$	0.00
Forze dei cordoli ortogonali	-12.50	410.00	7407.44	0.00
	12.50	410.00	8677.00	0.00
	-12.50	410.00	7407.44	0.00
	12.50	410.00	8677.00	0.00

Parametri dell'oscillatore equivalente

α_0	M^* [daNm]	e^*	FC	a^*_{θ} [cm/sec ²]
14.82	11.96	0.74	1.35	14638.04

Stato limite di salvaguardia della vita (SLV)

a_g [cm/sec ²]	S	q	$a_g \cdot S / q$ [cm/sec ²]	s	Esito
184.35	1.31	2.00	120.66	121.32	V

MECCANISMO LOCALE 7 - (Ribaltamento Semplice)
(Posizione cerniera: -12.50 cm, 0.00 cm; Verso di rotazione: Antiorario)

Dati Generali

Fili Fissi	Numero pareti	X_min [cm]	Y_min [cm]	X_max [cm]	Y_max [cm]
4-8	1	-12.50	0.00	-12.50	435.00

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

Azioni Esterne

Forze agenti sulla catena cinematica	X [cm]	Y [cm]	Forza X [daN]	Forza Y [daN]
Peso muri	0.00	197.27	0.00	-9095.63
Peso cordoli	0.00	410.00	0.00	-2075.25
Forze inerziali	0.00	197.27	$-9095.63 \cdot \alpha$	0.00
	0.00	410.00	$-2075.25 \cdot \alpha$	0.00
	-12.50	385.00	$-2751.06 \cdot \alpha$	0.00
Forze di connessione tra pareti ortogonali	0.00	256.67	6416.67	0.00
	0.00	256.67	6416.67	0.00
Forze dei cordoli ortogonali	-12.50	410.00	8677.00	0.00
	-12.50	410.00	8677.00	0.00

Parametri dell'oscillatore equivalente

α_0	M* [daNm]	e*	FC	a* ₀ [cm/sec ²]
2.73	12.60	0.89	1.35	2234.82

Stato limite di salvaguardia della vita (SLV)

a _g [cm/sec ²]	S	q	a _g · S / q [cm/sec ²]	s	Esito
184.35	1.31	2.00	120.66	18.52	V

MECCANISMO LOCALE 7 - (Ribaltamento Semplice)
(Posizione cerniera: 12.50 cm, 0.00 cm; Verso di rotazione: Orario)

Dati Generali

Fili Fissi	Numero pareti	X_min [cm]	Y_min [cm]	X_max [cm]	Y_max [cm]
4-8	1	-12.50	0.00	-12.50	435.00

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

Azioni Esterne

Forze agenti sulla catena cinematica	X [cm]	Y [cm]	Forza X [daN]	Forza Y [daN]
Peso muri	0.00	197.27	0.00	-9095.63
Peso cordoli	0.00	410.00	0.00	-2075.25
Forze inerziali	0.00	197.27	$-9095.63 \cdot \alpha$	0.00
	0.00	410.00	$-2075.25 \cdot \alpha$	0.00
	-12.50	385.00	$-2751.06 \cdot \alpha$	0.00
Forze di connessione tra pareti ortogonali	-12.50	256.67	3208.33	0.00
	-12.50	256.67	3208.33	0.00
Forze dei cordoli ortogonali	-12.50	410.00	8677.00	0.00

	-12.50	410.00	8677.00	0.00
--	--------	--------	---------	------

Parametri dell'oscillatore equivalente

α_0	M* [daNm]	e*	FC	a* ₀ [cm/sec ²]
2.29	12.60	0.89	1.35	1870.94

Stato limite di salvaguardia della vita (SLV)

a _g [cm/sec ²]	S	q	a _g · S / q [cm/sec ²]	s	Esito
184.35	1.31	2.00	120.66	15.51	V

MECCANISMO LOCALE 7 - (Flessione Verticale) (Posizione cerniera: -12.50 cm, 346.50 cm; Verso di rotazione: Orario)

Dati Generali

Fili Fissi	Numero pareti	X_min [cm]	Y_min [cm]	X_max [cm]	Y_max [cm]
4-8	1	-12.50	0.00	-12.50	435.00

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

Azioni Esterne

Forze agenti sulla catena cinematica	X [cm]	Y [cm]	Forza X [daN]	Forza Y [daN]
Peso muri	0.00	364.76	0.00	-538.16
Peso cordoli	0.00	410.00	0.00	-2075.25
Forze inerziali	0.00	364.76	-538.16 · α	0.00
	0.00	410.00	-2075.25 · α	0.00
	-12.50	385.00	-2751.06 · α	0.00
Forze dei cordoli ortogonali	-12.50	410.00	8677.00	0.00
	-12.50	410.00	8677.00	0.00

Parametri dell'oscillatore equivalente

α_0	M* [daNm]	e*	FC	a* ₀ [cm/sec ²]
3.56	12.92	0.95	1.35	2710.58

Stato limite di salvaguardia della vita (SLV)

a _g [cm/sec ²]	S	q	a _g · S / q [cm/sec ²]	s	Esito
184.35	1.31	2.00	120.66	22.46	V

MECCANISMO LOCALE 8 - (Ribaltamento Semplice) (Posizione cerniera: -12.50 cm, 0.00 cm; Verso di rotazione: Antiorario)

Dati Generali

Fili Fissi	Numero pareti	X_min [cm]	Y_min [cm]	X_max [cm]	Y_max [cm]
5-6	1	-12.50	0.00	-12.50	540.00

Coordinate Cerniera [cm]		Coordinate Punto Controllo [cm]		Verso di rotazione
X	Y	X	Y	

-12.500	0.000	0.0000	490.0000	Antiorario
---------	-------	--------	----------	------------

Azioni Esterne

Forze agenti sulla catena cinematica	X [cm]	Y [cm]	Forza X [daN]	Forza Y [daN]
Peso muri	0.00	252.59	0.00	-18893.07
Peso cordoli	0.00	515.00	0.00	-3387.21
Carico solai	4.17	540.00	0.00	-7732.47
	-4.17	540.00	0.00	-7655.91
Forze inerziali	0.00	252.59	$-18893.07 \cdot \alpha$	0.00
	0.00	515.00	$-3387.21 \cdot \alpha$	0.00
	4.17	540.00	$-7732.47 \cdot \alpha$	0.00
	-4.17	540.00	$-7655.91 \cdot \alpha$	0.00
Forze di connessione tra pareti ortogonali	12.50	326.67	4083.33	0.00
	12.50	326.67	4083.33	0.00
	-12.50	326.67	75617.28	0.00
Forze dei cordoli ortogonali	12.50	515.00	7469.14	0.00
	12.50	515.00	7469.14	0.00
	-12.50	515.00	7407.41	0.00
	-12.50	515.00	7407.41	0.00

Parametri dell'oscillatore equivalente

α_0	M* [daNm]	e*	FC	a* ₀ [cm/sec ²]
2.86	34.01	0.89	1.35	2347.26

Stato limite di salvaguardia della vita (SLV)

a _g [cm/sec ²]	S	q	a _g · S / q [cm/sec ²]	s	Esito
184.35	1.31	2.00	120.66	19.45	V

MECCANISMO LOCALE 8 - (Ribaltamento Semplice) (Posizione cerniera: 12.50 cm, 0.00 cm; Verso di rotazione: Orario)

Dati Generali

Fili Fissi	Numero pareti	X_min [cm]	Y_min [cm]	X_max [cm]	Y_max [cm]
5-6	1	-12.50	0.00	-12.50	540.00

Coordinate Cerniera [cm]		Coordinate Punto Controllo [cm]		Verso di rotazione
X	Y	X	Y	
12.500	0.000	0.0000	490.0000	Orario

Azioni Esterne

Forze agenti sulla catena cinematica	X [cm]	Y [cm]	Forza X [daN]	Forza Y [daN]
Peso muri	0.00	252.59	0.00	-18893.07
Peso cordoli	0.00	515.00	0.00	-3387.21
Carico solai	4.17	540.00	0.00	-7732.47
	-4.17	540.00	0.00	-7655.91
Forze inerziali	0.00	252.59	$-18893.07 \cdot \alpha$	0.00
	0.00	515.00	$-3387.21 \cdot \alpha$	0.00
	4.17	540.00	$-7732.47 \cdot \alpha$	0.00
	-4.17	540.00	$-7655.91 \cdot \alpha$	0.00
Forze di connessione tra pareti ortogonali	-12.50	326.67	4083.33	0.00
	0.00	326.67	8166.67	0.00
	0.00	326.67	8166.67	0.00
Forze dei cordoli ortogonali	12.50	515.00	7469.14	0.00
	12.50	515.00	7469.14	0.00

	-12.50	515.00	7407.41	0.00
	-12.50	515.00	7407.41	0.00

Parametri dell'oscillatore equivalente

α_0	M* [daNm]	e*	FC	a* ₀ [cm/sec ²]
1.46	34.01	0.89	1.35	1201.80

Stato limite di salvaguardia della vita (SLV)

a _g [cm/sec ²]	S	q	a _g · S / q [cm/sec ²]	s	Esito
184.35	1.31	2.00	120.66	9.96	V

MECCANISMO LOCALE 8 - (Flessione Verticale) (Posizione cerniera: -12.50 cm, 245.00 cm; Verso di rotazione: Orario)

Dati Generali

Fili Fissi	Numero pareti	X_min [cm]	Y_min [cm]	X_max [cm]	Y_max [cm]
5-6	1	-12.50	0.00	-12.50	540.00

Coordinate Cerniera [cm]		Coordinate Punto Controllo [cm]		Verso di rotazione
X	Y	X	Y	
-12.500	245.000	-12.5000	245.0000	Orario

Azioni Esterne

Forze agenti sulla catena cinematica	X [cm]	Y [cm]	Forza X [daN]	Forza Y [daN]
Peso muri	0.00	367.50	0.00	-9958.41
Peso cordoli	0.00	515.00	0.00	-3387.21
Carico solai	4.17	540.00	0.00	-7732.47
	-4.17	540.00	0.00	-7655.91
Forze inerziali	0.00	367.50	-9958.41 · α	0.00
	0.00	515.00	-3387.21 · α	0.00
	4.17	540.00	-7732.47 · α	0.00
	-4.17	540.00	-7655.91 · α	0.00
Forze dei cordoli ortogonali	12.50	515.00	7469.14	0.00
	12.50	515.00	7469.14	0.00
	-12.50	515.00	7407.41	0.00
	-12.50	515.00	7407.41	0.00

Parametri dell'oscillatore equivalente

α_0	M* [daNm]	e*	FC	a* ₀ [cm/sec ²]
7.86	20.16	0.52	1.35	10874.71

Stato limite di salvaguardia della vita (SLV)

a _g [cm/sec ²]	S	q	a _g · S / q [cm/sec ²]	s	Esito
184.35	1.31	2.00	120.66	90.13	V

MECCANISMO LOCALE 9 - (Ribaltamento Semplice) (Posizione cerniera: -12.50 cm, 0.00 cm; Verso di rotazione: Antiorario)

Dati Generali

Fili Fissi	Numero	X_min [cm]	Y_min [cm]	X_max [cm]	Y_max [cm]
------------	--------	------------	------------	------------	------------

	pareti				
5-9	1	-12.50	0.00	-12.50	435.00

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

Azioni Esterne

Forze agenti sulla catena cinematica	X [cm]	Y [cm]	Forza X [daN]	Forza Y [daN]
Peso muri	0.00	199.88	0.00	-7523.44
Peso cordoli	0.00	410.00	0.00	-2060.43
Forze inerziali	0.00	199.88	$-7523.44 \cdot \alpha$	0.00
	0.00	410.00	$-2060.43 \cdot \alpha$	0.00
	-12.50	385.00	$-4855.91 \cdot \alpha$	0.00
Forze di connessione tra pareti ortogonali	12.50	256.67	3208.33	0.00
	12.50	256.67	3208.33	0.00
Forze dei cordoli ortogonali	12.50	410.00	13072.94	0.00
	12.50	410.00	13072.94	0.00

Parametri dell'oscillatore equivalente

α_0	M* [daNm]	e*	FC	a* ₀ [cm/sec ²]
2.81	13.28	0.90	1.35	2260.16

Stato limite di salvaguardia della vita (SLV)

a _g [cm/sec ²]	S	q	a _g · S / q [cm/sec ²]	s	Esito
184.35	1.31	2.00	120.66	18.73	V

MECCANISMO LOCALE 9 - (Ribaltamento Semplice)

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

Dati Generali

Fili Fissi	Numero pareti	X_min [cm]	Y_min [cm]	X_max [cm]	Y_max [cm]
5-9	1	-12.50	0.00	-12.50	435.00

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

Azioni Esterne

Forze agenti sulla catena cinematica	X [cm]	Y [cm]	Forza X [daN]	Forza Y [daN]
Peso muri	0.00	199.88	0.00	-7523.44
Peso cordoli	0.00	410.00	0.00	-2060.43
Forze inerziali	0.00	199.88	$-7523.44 \cdot \alpha$	0.00
	0.00	410.00	$-2060.43 \cdot \alpha$	0.00
	-12.50	385.00	$-4855.91 \cdot \alpha$	0.00
Forze di connessione tra pareti ortogonali	0.00	256.67	6416.67	0.00
	0.00	256.67	6416.67	0.00
Forze dei cordoli ortogonali	12.50	410.00	13072.94	0.00
	12.50	410.00	13072.94	0.00

Parametri dell'oscillatore equivalente

α_0	M* [daNm]	e*	FC	a* ₀ [cm/sec ²]
3.20	13.28	0.90	1.35	2574.73

Stato limite di salvaguardia della vita (SLV)

a_g [cm/sec ²]	S	q	$a_g \cdot S / q$ [cm/sec ²]	s	Esito
184.35	1.31	2.00	120.66	21.34	V

MECCANISMO LOCALE 9 - (Flessione Verticale)

(Posizione cerniera: 12.50 cm, 346.50 cm; Verso di rotazione: Antiorario)

Dati Generali

Fili Fissi	Numero pareti	X_min [cm]	Y_min [cm]	X_max [cm]	Y_max [cm]
5-9	1	-12.50	0.00	-12.50	435.00

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

Azioni Esterne

Forze agenti sulla catena cinematica	X [cm]	Y [cm]	Forza X [daN]	Forza Y [daN]
Peso muri	0.00	364.76	0.00	-533.89
Peso cordoli	0.00	410.00	0.00	-2060.43
Forze inerziali	0.00	364.76	$-533.89 \cdot \alpha$	0.00
	0.00	410.00	$-2060.43 \cdot \alpha$	0.00
	-12.50	385.00	$-4855.91 \cdot \alpha$	0.00
Forze dei cordoli ortogonali	12.50	410.00	13072.94	0.00
	12.50	410.00	13072.94	0.00

Parametri dell'oscillatore equivalente

α_0	M* [daNm]	e*	FC	a^*_0 [cm/sec ²]
8.49	13.43	0.95	1.35	6473.66

Stato limite di salvaguardia della vita (SLV)

a_g [cm/sec ²]	S	q	$a_g \cdot S / q$ [cm/sec ²]	s	Esito
184.35	1.31	2.00	120.66	53.65	V

MECCANISMO LOCALE 10 - (Ribaltamento Semplice)

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

Dati Generali

Fili Fissi	Numero pareti	X_min [cm]	Y_min [cm]	X_max [cm]	Y_max [cm]
6-7	1	-12.50	0.00	-12.50	540.00

Coordinate Cerniera [cm]		Coordinate Punto Controllo [cm]		Verso di rotazione
X	Y	X	Y	
-12.500	0.000	0.0000	490.0000	Antiorario

Azioni Esterne

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

Peso muri	0.00	261.39	0.00	-10281.13
Peso cordoli	0.00	515.00	0.00	-1953.13
Forze inerziali	0.00	261.39	$-10281.13 \cdot \alpha$	0.00
	0.00	515.00	$-1953.13 \cdot \alpha$	0.00
	12.50	490.00	$-1791.00 \cdot \alpha$	0.00
	12.50	490.00	$-1813.12 \cdot \alpha$	0.00
Forze di connessione tra pareti ortogonali	12.50	326.67	4083.33	0.00
	12.50	326.67	4083.33	0.00
	-12.50	326.67	75617.28	0.00
Forze dei cordoli ortogonali	12.50	515.00	7469.14	0.00
	12.50	515.00	7469.14	0.00
	-12.50	515.00	7407.41	0.00
	-12.50	515.00	7407.41	0.00

Parametri dell'oscillatore equivalente

α_0	M* [daNm]	e*	FC	a* ₀ [cm/sec ²]
7.71	14.57	0.90	1.35	6209.35

Stato limite di salvaguardia della vita (SLV)

a _g [cm/sec ²]	S	q	a _g · S / q [cm/sec ²]	s	Esito
184.35	1.31	2.00	120.66	51.46	V

MECCANISMO LOCALE 10 - (Ribaltamento Semplice) (Posizione cerniera: 12.50 cm, 0.00 cm; Verso di rotazione: Orario)

Dati Generali

Fili Fissi	Numero pareti	X_min [cm]	Y_min [cm]	X_max [cm]	Y_max [cm]
6-7	1	-12.50	0.00	-12.50	540.00

Coordinate Cerniera [cm]		Coordinate Punto Controllo [cm]		Verso di rotazione
X	Y	X	Y	
12.500	0.000	0.0000	490.0000	Orario

Azioni Esterne

Forze agenti sulla catena cinematica	X [cm]	Y [cm]	Forza X [daN]	Forza Y [daN]
Peso muri	0.00	261.39	0.00	-10281.13
Peso cordoli	0.00	515.00	0.00	-1953.13
Forze inerziali	0.00	261.39	$-10281.13 \cdot \alpha$	0.00
	0.00	515.00	$-1953.13 \cdot \alpha$	0.00
	12.50	490.00	$-1791.00 \cdot \alpha$	0.00
	12.50	490.00	$-1813.12 \cdot \alpha$	0.00
Forze di connessione tra pareti ortogonali	-12.50	326.67	4083.33	0.00
	0.00	326.67	8166.67	0.00
	0.00	326.67	4666.67	0.00
Forze dei cordoli ortogonali	12.50	515.00	7469.14	0.00
	12.50	515.00	7469.14	0.00
	-12.50	515.00	7407.41	0.00
	-12.50	515.00	7407.41	0.00

Parametri dell'oscillatore equivalente

α_0	M* [daNm]	e*	FC	a* ₀ [cm/sec ²]
3.71	14.57	0.90	1.35	2987.77

Stato limite di salvaguardia della vita (SLV)

a_g [cm/sec ²]	S	q	$a_g \cdot S / q$ [cm/sec ²]	s	Esito
184.35	1.31	2.00	120.66	24.76	V

MECCANISMO LOCALE 10 - (Flessione Verticale)
(Posizione cerniera: -12.50 cm, 441.00 cm; Verso di rotazione: Orario)

Dati Generali

Fili Fissi	Numero pareti	X_min [cm]	Y_min [cm]	X_max [cm]	Y_max [cm]
6-7	1	-12.50	0.00	-12.50	540.00

Coordinate Cerniera [cm]		Coordinate Punto Controllo [cm]		Verso di rotazione
X	Y	X	Y	
-12.500	441.000	-12.5000	441.0000	Orario

Azioni Esterne

Forze agenti sulla catena cinematica	X [cm]	Y [cm]	Forza X [daN]	Forza Y [daN]
Peso muri	0.00	465.50	0.00	-1148.44
Peso cordoli	0.00	515.00	0.00	-1953.13
Forze inerziali	0.00	465.50	$-1148.44 \cdot \alpha$	0.00
	0.00	515.00	$-1953.13 \cdot \alpha$	0.00
	12.50	490.00	$-1791.00 \cdot \alpha$	0.00
	12.50	490.00	$-1813.12 \cdot \alpha$	0.00
Forze dei cordoli ortogonali	12.50	515.00	7469.14	0.00
	12.50	515.00	7469.14	0.00
	-12.50	515.00	7407.41	0.00
	-12.50	515.00	7407.41	0.00

Parametri dell'oscillatore equivalente

α_0	M* [daNm]	e*	FC	a^*_0 [cm/sec ²]
10.58	15.39	0.95	1.35	8066.52

Stato limite di salvaguardia della vita (SLV)

a_g [cm/sec ²]	S	q	$a_g \cdot S / q$ [cm/sec ²]	s	Esito
184.35	1.31	2.00	120.66	66.85	V

MECCANISMO LOCALE 11 - (Ribaltamento Semplice)
(Posizione cerniera: -12.50 cm, 0.00 cm; Verso di rotazione: Antiorario)

Dati Generali

Fili Fissi	Numero pareti	X_min [cm]	Y_min [cm]	X_max [cm]	Y_max [cm]
6-10	1	-12.50	0.00	-12.50	435.00

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

Azioni Esterne

Forze agenti sulla catena cinematica	X [cm]	Y [cm]	Forza X [daN]	Forza Y [daN]
Peso muri	0.00	231.82	0.00	-6481.39

Peso cordoli	0.00	410.00	0.00	-2060.43
Carico solai	4.17	435.00	0.00	-3582.00
Forze inerziali	0.00	231.82	$-6481.39 \cdot \alpha$	0.00
	0.00	410.00	$-2060.43 \cdot \alpha$	0.00
	4.17	435.00	$-3582.00 \cdot \alpha$	0.00
	-12.50	385.00	$-4855.91 \cdot \alpha$	0.00
Forze di connessione tra pareti ortogonali	12.50	256.67	3208.33	0.00
	-12.50	256.67	59413.58	0.00
	12.50	256.67	3208.33	0.00
	0.00	256.67	6416.67	0.00
Forze dei cordoli ortogonali	-12.50	410.00	13072.94	0.00
	12.50	410.00	7407.44	0.00
	-12.50	410.00	13072.94	0.00
	12.50	410.00	7407.44	0.00

Parametri dell'oscillatore equivalente

α_0	M* [daNm]	e*	FC	a* ₀ [cm/sec ²]
5.97	16.26	0.94	1.35	4619.72

Stato limite di salvaguardia della vita (SLV)

a _g [cm/sec ²]	S	q	a _g · S / q [cm/sec ²]	s	Esito
184.35	1.31	2.00	120.66	38.29	V

MECCANISMO LOCALE 11 - (Ribaltamento Semplice)
(Posizione cerniera: 12.50 cm, 0.00 cm; Verso di rotazione: Orario)

Dati Generali

Fili Fissi	Numero pareti	X_min [cm]	Y_min [cm]	X_max [cm]	Y_max [cm]
6-10	1	-12.50	0.00	-12.50	435.00

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

Azioni Esterne

Forze agenti sulla catena cinematica	X [cm]	Y [cm]	Forza X [daN]	Forza Y [daN]
Peso muri	0.00	231.82	0.00	-6481.39
Peso cordoli	0.00	410.00	0.00	-2060.43
Carico solai	4.17	435.00	0.00	-3582.00
Forze inerziali	0.00	231.82	$-6481.39 \cdot \alpha$	0.00
	0.00	410.00	$-2060.43 \cdot \alpha$	0.00
	4.17	435.00	$-3582.00 \cdot \alpha$	0.00
	-12.50	385.00	$-4855.91 \cdot \alpha$	0.00
Forze di connessione tra pareti ortogonali	-12.50	256.67	3208.33	0.00
	-12.50	256.67	3208.33	0.00
	12.50	256.67	59413.58	0.00
	0.00	256.67	6416.67	0.00
Forze dei cordoli ortogonali	-12.50	410.00	13072.94	0.00
	12.50	410.00	7407.44	0.00
	-12.50	410.00	13072.94	0.00
	12.50	410.00	7407.44	0.00

Parametri dell'oscillatore equivalente

α_0	M* [daNm]	e*	FC	a* ₀ [cm/sec ²]
5.97	16.26	0.94	1.35	4615.72

Stato limite di salvaguardia della vita (SLV)

a_g [cm/sec ²]	S	q	$a_g \cdot S / q$ [cm/sec ²]	s	Esito
184.35	1.31	2.00	120.66	38.25	V

MECCANISMO LOCALE 11 - (Flessione Verticale)
(Posizione cerniera: 12.50 cm, 346.50 cm; Verso di rotazione: Antiorario)

Dati Generali

Fili Fissi	Numero pareti	X_min [cm]	Y_min [cm]	X_max [cm]	Y_max [cm]
6-10	1	-12.50	0.00	-12.50	435.00

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

Azioni Esterne

Forze agenti sulla catena cinematica	X [cm]	Y [cm]	Forza X [daN]	Forza Y [daN]
Peso muri	0.00	364.76	0.00	-533.89
Peso cordoli	0.00	410.00	0.00	-2060.43
Carico solai	4.17	435.00	0.00	-3582.00
Forze inerziali	0.00	364.76	$-533.89 \cdot \alpha$	0.00
	0.00	410.00	$-2060.43 \cdot \alpha$	0.00
	4.17	435.00	$-3582.00 \cdot \alpha$	0.00
	-12.50	385.00	$-4855.91 \cdot \alpha$	0.00
Forze dei cordoli ortogonali	-12.50	410.00	13072.94	0.00
	12.50	410.00	7407.44	0.00
	-12.50	410.00	13072.94	0.00
	12.50	410.00	7407.44	0.00

Parametri dell'oscillatore equivalente

α_0	M* [daNm]	e*	FC	a^*_0 [cm/sec ²]
20.66	12.42	0.74	1.35	20158.43

Stato limite di salvaguardia della vita (SLV)

a_g [cm/sec ²]	S	q	$a_g \cdot S / q$ [cm/sec ²]	s	Esito
184.35	1.31	2.00	120.66	167.07	V

MECCANISMO LOCALE 12 - (Ribaltamento Semplice)
(Posizione cerniera: -12.50 cm, 0.00 cm; Verso di rotazione: Antiorario)

Dati Generali

Fili Fissi	Numero pareti	X_min [cm]	Y_min [cm]	X_max [cm]	Y_max [cm]
7-8	1	-12.50	0.00	-12.50	540.00

Coordinate Cerniera [cm]		Coordinate Punto Controllo [cm]		Verso di rotazione
X	Y	X	Y	
-12.500	0.000	0.0000	490.0000	Antiorario

Azioni Esterne

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

			[daN]	[daN]
Peso muri	0.00	245.00	0.00	-13374.00
Peso cordoli	0.00	515.00	0.00	-2274.49
Carico solai	4.17	540.00	0.00	-5132.32
	-4.17	540.00	0.00	-5081.51
Forze inerziali	0.00	245.00	-13374.00 · α	0.00
	0.00	515.00	-2274.49 · α	0.00
	4.17	540.00	-5132.32 · α	0.00
	-4.17	540.00	-5081.51 · α	0.00
Forze di connessione tra pareti ortogonali	12.50	326.67	4083.33	0.00
	12.50	326.67	4083.33	0.00
	-12.50	326.67	75617.28	0.00
	-12.50	326.67	75617.28	0.00
Forze dei cordoli ortogonali	12.50	515.00	7469.14	0.00
	12.50	515.00	7469.14	0.00
	-12.50	515.00	7407.41	0.00
	-12.50	515.00	7407.41	0.00

Parametri dell'oscillatore equivalente

α_0	M* [daNm]	e*	FC	a* ₀ [cm/sec ²]
6.72	23.09	0.88	1.35	5577.07

Stato limite di salvaguardia della vita (SLV)

a _g [cm/sec ²]	S	q	a _g · S / q [cm/sec ²]	s	Esito
184.35	1.31	2.00	120.66	46.22	V

MECCANISMO LOCALE 12 - (Ribaltamento Semplice)

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

Dati Generali

Fili Fissi	Numero pareti	X_min [cm]	Y_min [cm]	X_max [cm]	Y_max [cm]
7-8	1	-12.50	0.00	-12.50	540.00

Coordinate Cerniera [cm]		Coordinate Punto Controllo [cm]		Verso di rotazione
X	Y	X	Y	
12.500	0.000	0.0000	490.0000	Orario

Azioni Esterne

Forze agenti sulla catena cinematica	X [cm]	Y [cm]	Forza X [daN]	Forza Y [daN]
Peso muri	0.00	245.00	0.00	-13374.00
Peso cordoli	0.00	515.00	0.00	-2274.49
Carico solai	4.17	540.00	0.00	-5132.32
	-4.17	540.00	0.00	-5081.51
Forze inerziali	0.00	245.00	-13374.00 · α	0.00
	0.00	515.00	-2274.49 · α	0.00
	4.17	540.00	-5132.32 · α	0.00
	-4.17	540.00	-5081.51 · α	0.00
Forze di connessione tra pareti ortogonali	-12.50	326.67	4083.33	0.00
	-12.50	326.67	4083.33	0.00
	0.00	326.67	4666.67	0.00
	0.00	326.67	8166.67	0.00
Forze dei cordoli ortogonali	12.50	515.00	7469.14	0.00
	12.50	515.00	7469.14	0.00
	-12.50	515.00	7407.41	0.00
	-12.50	515.00	7407.41	0.00

Parametri dell'oscillatore equivalente

α_0	M^* [daNm]	e^*	FC	a^*_0 [cm/sec ²]
2.18	23.09	0.88	1.35	1812.19

Stato limite di salvaguardia della vita (SLV)

a_g [cm/sec ²]	S	q	$a_g \cdot S / q$ [cm/sec ²]	s	Esito
184.35	1.31	2.00	120.66	15.02	V

MECCANISMO LOCALE 12 - (Flessione Verticale)
(Posizione cerniera: -12.50 cm, 245.00 cm; Verso di rotazione: Orario)

Dati Generali

Fili Fissi	Numero pareti	X_min [cm]	Y_min [cm]	X_max [cm]	Y_max [cm]
7-8	1	-12.50	0.00	-12.50	540.00

Coordinate Cerniera [cm]		Coordinate Punto Controllo [cm]		Verso di rotazione
X	Y	X	Y	
-12.500	245.000	-12.5000	245.0000	Orario

Azioni Esterne

Forze agenti sulla catena cinematica	X [cm]	Y [cm]	Forza X [daN]	Forza Y [daN]
Peso muri	0.00	367.50	0.00	-6687.00
Peso cordoli	0.00	515.00	0.00	-2274.49
Carico solai	4.17	540.00	0.00	-5132.32
	-4.17	540.00	0.00	-5081.51
Forze inerziali	0.00	367.50	$-6687.00 \cdot \alpha$	0.00
	0.00	515.00	$-2274.49 \cdot \alpha$	0.00
	4.17	540.00	$-5132.32 \cdot \alpha$	0.00
	-4.17	540.00	$-5081.51 \cdot \alpha$	0.00
Forze dei cordoli ortogonali	12.50	515.00	7469.14	0.00
	12.50	515.00	7469.14	0.00
	-12.50	515.00	7407.41	0.00
	-12.50	515.00	7407.41	0.00

Parametri dell'oscillatore equivalente

α_0	M^* [daNm]	e^*	FC	a^*_0 [cm/sec ²]
10.96	14.23	0.54	1.35	14763.36

Stato limite di salvaguardia della vita (SLV)

a_g [cm/sec ²]	S	q	$a_g \cdot S / q$ [cm/sec ²]	s	Esito
184.35	1.31	2.00	120.66	122.36	V

MECCANISMO LOCALE 13 - (Ribaltamento Semplice)
(Posizione cerniera: -12.50 cm, 0.00 cm; Verso di rotazione: Antiorario)

Dati Generali

Fili Fissi	Numero pareti	X_min [cm]	Y_min [cm]	X_max [cm]	Y_max [cm]
7-11	1	-12.50	0.00	-12.50	435.00

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

Azioni Esterne

Forze agenti sulla catena cinematica	X [cm]	Y [cm]	Forza X [daN]	Forza Y [daN]
Peso muri	0.00	207.84	0.00	-8056.39
Peso cordoli	0.00	410.00	0.00	-2060.43
Carico solai	-4.17	435.00	0.00	-3582.00
Forze inerziali	0.00	207.84	$-8056.39 \cdot \alpha$	0.00
	0.00	410.00	$-2060.43 \cdot \alpha$	0.00
	-4.17	435.00	$-3582.00 \cdot \alpha$	0.00
	-12.50	385.00	$-2733.89 \cdot \alpha$	0.00
Forze di connessione tra pareti ortogonali	12.50	256.67	3208.33	0.00
	-12.50	256.67	59413.58	0.00
	12.50	256.67	3208.33	0.00
	0.00	256.67	6416.67	0.00
Forze dei cordoli ortogonali	-12.50	410.00	7407.44	0.00
	12.50	410.00	8677.00	0.00
	-12.50	410.00	7407.44	0.00
	12.50	410.00	8677.00	0.00

Parametri dell'oscillatore equivalente

α_0	M* [daNm]	e*	FC	a* ₀ [cm/sec ²]
6.06	15.10	0.90	1.35	4884.95

Stato limite di salvaguardia della vita (SLV)

a _g [cm/sec ²]	S	q	a _g · S / q [cm/sec ²]	s	Esito
184.35	1.31	2.00	120.66	40.49	V

MECCANISMO LOCALE 13 - (Ribaltamento Semplice) (Posizione cerniera: 12.50 cm, 0.00 cm; Verso di rotazione: Orario)

Dati Generali

Fili Fissi	Numero pareti	X_min [cm]	Y_min [cm]	X_max [cm]	Y_max [cm]
7-11	1	-12.50	0.00	-12.50	435.00

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

Azioni Esterne

Forze agenti sulla catena cinematica	X [cm]	Y [cm]	Forza X [daN]	Forza Y [daN]
Peso muri	0.00	207.84	0.00	-8056.39
Peso cordoli	0.00	410.00	0.00	-2060.43
Carico solai	-4.17	435.00	0.00	-3582.00
Forze inerziali	0.00	207.84	$-8056.39 \cdot \alpha$	0.00
	0.00	410.00	$-2060.43 \cdot \alpha$	0.00
	-4.17	435.00	$-3582.00 \cdot \alpha$	0.00
	-12.50	385.00	$-2733.89 \cdot \alpha$	0.00
Forze di connessione tra pareti ortogonali	-12.50	256.67	3208.33	0.00
	-12.50	256.67	3208.33	0.00
	12.50	256.67	59413.58	0.00
	0.00	256.67	6416.67	0.00
Forze dei cordoli ortogonali	-12.50	410.00	7407.44	0.00

	12.50	410.00	8677.00	0.00
	-12.50	410.00	7407.44	0.00
	12.50	410.00	8677.00	0.00

Parametri dell'oscillatore equivalente

α_0	M* [daNm]	e*	FC	a* ₀ [cm/sec ²]
6.07	15.10	0.90	1.35	4889.64

Stato limite di salvaguardia della vita (SLV)

a _g [cm/sec ²]	S	q	a _g · S / q [cm/sec ²]	s	Esito
184.35	1.31	2.00	120.66	40.52	V

MECCANISMO LOCALE 13 - (Flessione Verticale)
(Posizione cerniera: -12.50 cm, 346.50 cm; Verso di rotazione: Orario)

Dati Generali

Fili Fissi	Numero pareti	X_min [cm]	Y_min [cm]	X_max [cm]	Y_max [cm]
7-11	1	-12.50	0.00	-12.50	435.00

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

Azioni Esterne

Forze agenti sulla catena cinematica	X [cm]	Y [cm]	Forza X [daN]	Forza Y [daN]
Peso muri	0.00	364.76	0.00	-533.89
Peso cordoli	0.00	410.00	0.00	-2060.43
Carico solai	-4.17	435.00	0.00	-3582.00
Forze inerziali	0.00	364.76	-533.89 · α	0.00
	0.00	410.00	-2060.43 · α	0.00
	-4.17	435.00	-3582.00 · α	0.00
	-12.50	385.00	-2733.89 · α	0.00
Forze dei cordoli ortogonali	-12.50	410.00	7407.44	0.00
	12.50	410.00	8677.00	0.00
	-12.50	410.00	7407.44	0.00
	12.50	410.00	8677.00	0.00

Parametri dell'oscillatore equivalente

α_0	M* [daNm]	e*	FC	a* ₀ [cm/sec ²]
20.22	11.87	0.74	1.35	19969.31

Stato limite di salvaguardia della vita (SLV)

a _g [cm/sec ²]	S	q	a _g · S / q [cm/sec ²]	s	Esito
184.35	1.31	2.00	120.66	165.50	V

MECCANISMO LOCALE 14 - (Ribaltamento Semplice)
(Posizione cerniera: -12.50 cm, 0.00 cm; Verso di rotazione: Antiorario)

Dati Generali

Fili Fissi	Numero	X_min [cm]	Y_min [cm]	X_max [cm]	Y_max [cm]
------------	--------	------------	------------	------------	------------

	pareti				
8-12	1	-12.50	0.00	-12.50	435.00

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

Azioni Esterne

Forze agenti sulla catena cinematica	X [cm]	Y [cm]	Forza X [daN]	Forza Y [daN]
Peso muri	0.00	229.55	0.00	-5610.94
Peso cordoli	0.00	410.00	0.00	-2060.43
Forze inerziali	0.00	229.55	$-5610.94 \cdot \alpha$	0.00
	0.00	410.00	$-2060.43 \cdot \alpha$	0.00
	-12.50	385.00	$-2733.89 \cdot \alpha$	0.00
Forze di connessione tra pareti ortogonali	0.00	256.67	6416.67	0.00
	0.00	256.67	6416.67	0.00
Forze dei cordoli ortogonali	-12.50	410.00	8677.00	0.00
	-12.50	410.00	8677.00	0.00

Parametri dell'oscillatore equivalente

α_0	M* [daNm]	e*	FC	a* ₀ [cm/sec ²]
3.16	9.88	0.93	1.35	2466.48

Stato limite di salvaguardia della vita (SLV)

a _g [cm/sec ²]	S	q	a _g · S / q [cm/sec ²]	s	Esito
184.35	1.31	2.00	120.66	20.44	V

MECCANISMO LOCALE 14 - (Ribaltamento Semplice)
(Posizione cerniera: 12.50 cm, 0.00 cm; Verso di rotazione: Orario)

Dati Generali

Fili Fissi	Numero pareti	X_min [cm]	Y_min [cm]	X_max [cm]	Y_max [cm]
8-12	1	-12.50	0.00	-12.50	435.00

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

Azioni Esterne

Forze agenti sulla catena cinematica	X [cm]	Y [cm]	Forza X [daN]	Forza Y [daN]
Peso muri	0.00	229.55	0.00	-5610.94
Peso cordoli	0.00	410.00	0.00	-2060.43
Forze inerziali	0.00	229.55	$-5610.94 \cdot \alpha$	0.00
	0.00	410.00	$-2060.43 \cdot \alpha$	0.00
	-12.50	385.00	$-2733.89 \cdot \alpha$	0.00
Forze di connessione tra pareti ortogonali	-12.50	256.67	3208.33	0.00
	-12.50	256.67	3208.33	0.00
Forze dei cordoli ortogonali	-12.50	410.00	8677.00	0.00
	-12.50	410.00	8677.00	0.00

Parametri dell'oscillatore equivalente

α_0	M* [daNm]	e*	FC	a* ₀ [cm/sec ²]
2.64	9.88	0.93	1.35	2063.13

Stato limite di salvaguardia della vita (SLV)

a_g [cm/sec ²]	S	q	$a_g \cdot S / q$ [cm/sec ²]	s	Esito
184.35	1.31	2.00	120.66	17.10	V

MECCANISMO LOCALE 14 - (Flessione Verticale)
 (Posizione cerniera: -12.50 cm, 346.50 cm; Verso di rotazione: Orario)

Dati Generali

Fili Fissi	Numero pareti	X_min [cm]	Y_min [cm]	X_max [cm]	Y_max [cm]
8-12	1	-12.50	0.00	-12.50	435.00

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

Azioni Esterne

Forze agenti sulla catena cinematica	X [cm]	Y [cm]	Forza X [daN]	Forza Y [daN]
Peso muri	0.00	364.76	0.00	-533.89
Peso cordoli	0.00	410.00	0.00	-2060.43
Forze inerziali	0.00	364.76	$-533.89 \cdot \alpha$	0.00
	0.00	410.00	$-2060.43 \cdot \alpha$	0.00
	-12.50	385.00	$-2733.89 \cdot \alpha$	0.00
Forze dei cordoli ortogonali	-12.50	410.00	8677.00	0.00
	-12.50	410.00	8677.00	0.00

Parametri dell'oscillatore equivalente

α_0	M* [daNm]	e*	FC	a^*_0 [cm/sec ²]
8.01	9.38	0.94	1.35	6196.52

Stato limite di salvaguardia della vita (SLV)

a_g [cm/sec ²]	S	q	$a_g \cdot S / q$ [cm/sec ²]	s	Esito
184.35	1.31	2.00	120.66	51.36	V

MECCANISMO LOCALE 15 - (Ribaltamento Semplice)
 (Posizione cerniera: -12.50 cm, 0.00 cm; Verso di rotazione: Antiorario)

Dati Generali

Fili Fissi	Numero pareti	X_min [cm]	Y_min [cm]	X_max [cm]	Y_max [cm]
9-10	1	-12.50	0.00	-12.50	330.00

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

Azioni Esterne

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

Peso muri	0.00	128.58	0.00	-6566.04
Peso cordoli	0.00	305.00	0.00	-3387.21
Carico solai	4.17	330.00	0.00	-7655.91
Forze inerziali	0.00	128.58	$-6566.04 \cdot \alpha$	0.00
	0.00	305.00	$-3387.21 \cdot \alpha$	0.00
	4.17	330.00	$-7655.91 \cdot \alpha$	0.00
Forze di connessione tra pareti ortogonali	12.50	186.67	2333.33	0.00
	12.50	186.67	2333.33	0.00
Forze dei cordoli ortogonali	12.50	305.00	7407.41	0.00
	12.50	305.00	7407.41	0.00

Parametri dell'oscillatore equivalente

α_0	M* [daNm]	e*	FC	a* ₀ [cm/sec ²]
1.20	15.73	0.88	1.35	992.65

Stato limite di salvaguardia della vita (SLV)

a _g [cm/sec ²]	S	q	a _g · S / q [cm/sec ²]	s	Esito
184.35	1.31	2.00	120.66	8.23	V

MECCANISMO LOCALE 15 - (Ribaltamento Semplice)

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

Dati Generali

Fili Fissi	Numero pareti	X_min [cm]	Y_min [cm]	X_max [cm]	Y_max [cm]
9-10	1	-12.50	0.00	-12.50	330.00

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

Azioni Esterne

Forze agenti sulla catena cinematica	X [cm]	Y [cm]	Forza X [daN]	Forza Y [daN]
Peso muri	0.00	128.58	0.00	-6566.04
Peso cordoli	0.00	305.00	0.00	-3387.21
Carico solai	4.17	330.00	0.00	-7655.91
Forze inerziali	0.00	128.58	$-6566.04 \cdot \alpha$	0.00
	0.00	305.00	$-3387.21 \cdot \alpha$	0.00
	4.17	330.00	$-7655.91 \cdot \alpha$	0.00
Forze di connessione tra pareti ortogonali	0.00	186.67	4666.67	0.00
	0.00	186.67	4666.67	0.00
Forze dei cordoli ortogonali	12.50	305.00	7407.41	0.00
	12.50	305.00	7407.41	0.00

Parametri dell'oscillatore equivalente

α_0	M* [daNm]	e*	FC	a* ₀ [cm/sec ²]
1.38	15.73	0.88	1.35	1144.68

Stato limite di salvaguardia della vita (SLV)

a _g [cm/sec ²]	S	q	a _g · S / q [cm/sec ²]	s	Esito
184.35	1.31	2.00	120.66	9.49	V

MECCANISMO LOCALE 15 - (Flessione Verticale)

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

Dati Generali

Fili Fissi	Numero pareti	X_min [cm]	Y_min [cm]	X_max [cm]	Y_max [cm]
9-10	1	-12.50	0.00	-12.50	330.00

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

Azioni Esterne

Forze agenti sulla catena cinematica	X [cm]	Y [cm]	Forza X [daN]	Forza Y [daN]
Peso muri	0.00	266.00	0.00	-581.60
Peso cordoli	0.00	305.00	0.00	-3387.21
Carico solai	4.17	330.00	0.00	-7655.91
Forze inerziali	0.00	266.00	$-581.60 \cdot \alpha$	0.00
	0.00	305.00	$-3387.21 \cdot \alpha$	0.00
	4.17	330.00	$-7655.91 \cdot \alpha$	0.00
Forze dei cordoli ortogonali	12.50	305.00	7407.41	0.00
	12.50	305.00	7407.41	0.00

Parametri dell'oscillatore equivalente

α_0	M* [daNm]	e*	FC	a* ₀ [cm/sec ²]
8.37	9.47	0.53	1.35	11526.14

Stato limite di salvaguardia della vita (SLV)

a _g [cm/sec ²]	S	q	a _g · S / q [cm/sec ²]	s	Esito
184.35	1.31	2.00	120.66	95.53	V

MECCANISMO LOCALE 16 - (Ribaltamento Semplice)
(Posizione cerniera: -12.50 cm, 0.00 cm; Verso di rotazione: Antiorario)

Dati Generali

Fili Fissi	Numero pareti	X_min [cm]	Y_min [cm]	X_max [cm]	Y_max [cm]
10-11	1	-12.50	0.00	-12.50	330.00

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

Azioni Esterne

Forze agenti sulla catena cinematica	X [cm]	Y [cm]	Forza X [daN]	Forza Y [daN]
Peso muri	0.00	140.00	0.00	-2940.03
Peso cordoli	0.00	305.00	0.00	-1953.13
Forze inerziali	0.00	140.00	$-2940.03 \cdot \alpha$	0.00
	0.00	305.00	$-1953.13 \cdot \alpha$	0.00
	12.50	280.00	$-1791.00 \cdot \alpha$	0.00
Forze di connessione tra pareti ortogonali	12.50	186.67	2333.33	0.00
	12.50	186.67	2333.33	0.00
Forze dei cordoli ortogonali	12.50	305.00	7407.41	0.00
	12.50	305.00	7407.41	0.00

Parametri dell'oscillatore equivalente

α_0	M* [daNm]	e*	FC	a* ₀ [cm/sec ²]
3.37	6.11	0.90	1.35	2727.05

Stato limite di salvaguardia della vita (SLV)

a _g [cm/sec ²]	S	q	a _g · S / q [cm/sec ²]	s	Esito
184.35	1.31	2.00	120.66	22.60	V

MECCANISMO LOCALE 16 - (Ribaltamento Semplice)
(Posizione cerniera: 12.50 cm, 0.00 cm; Verso di rotazione: Orario)

Dati Generali

Fili Fissi	Numero pareti	X_min [cm]	Y_min [cm]	X_max [cm]	Y_max [cm]
10-11	1	-12.50	0.00	-12.50	330.00

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

Azioni Esterne

Forze agenti sulla catena cinematica	X [cm]	Y [cm]	Forza X [daN]	Forza Y [daN]
Peso muri	0.00	140.00	0.00	-2940.03
Peso cordoli	0.00	305.00	0.00	-1953.13
Forze inerziali	0.00	140.00	-2940.03 · α	0.00
	0.00	305.00	-1953.13 · α	0.00
	12.50	280.00	-1791.00 · α	0.00
Forze di connessione tra pareti ortogonali	0.00	186.67	4666.67	0.00
	0.00	186.67	4666.67	0.00
Forze dei cordoli ortogonali	12.50	305.00	7407.41	0.00
	12.50	305.00	7407.41	0.00

Parametri dell'oscillatore equivalente

α_0	M* [daNm]	e*	FC	a* ₀ [cm/sec ²]
3.94	6.11	0.90	1.35	3194.64

Stato limite di salvaguardia della vita (SLV)

a _g [cm/sec ²]	S	q	a _g · S / q [cm/sec ²]	s	Esito
184.35	1.31	2.00	120.66	26.48	V

MECCANISMO LOCALE 16 - (Flessione Verticale)
(Posizione cerniera: 12.50 cm, 252.00 cm; Verso di rotazione: Antiorario)

Dati Generali

Fili Fissi	Numero pareti	X_min [cm]	Y_min [cm]	X_max [cm]	Y_max [cm]
10-11	1	-12.50	0.00	-12.50	330.00

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

Azioni Esterne

Forze agenti sulla catena cinematica	X [cm]	Y [cm]	Forza X [daN]	Forza Y [daN]
Peso muri	0.00	266.00	0.00	-294.00
Peso cordoli	0.00	305.00	0.00	-1953.13
Forze inerziali	0.00	266.00	$-294.00 \cdot \alpha$	0.00
	0.00	305.00	$-1953.13 \cdot \alpha$	0.00
	12.50	280.00	$-1791.00 \cdot \alpha$	0.00
Forze dei cordoli ortogonali	12.50	305.00	7407.41	0.00
	12.50	305.00	7407.41	0.00

Parametri dell'oscillatore equivalente

α_0	M* [daNm]	e*	FC	a* ₀ [cm/sec ²]
10.12	6.33	0.93	1.35	7918.23

Stato limite di salvaguardia della vita (SLV)

a _g [cm/sec ²]	S	q	a _g · S / q [cm/sec ²]	s	Esito
184.35	1.31	2.00	120.66	65.62	V

MECCANISMO LOCALE 17 - (Ribaltamento Semplice)
 (Posizione cerniera: -12.50 cm, 0.00 cm; Verso di rotazione: Antiorario)

Dati Generali

Fili Fissi	Numero pareti	X_min [cm]	Y_min [cm]	X_max [cm]	Y_max [cm]
11-12	1	-12.50	0.00	-12.50	330.00

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

Azioni Esterne

Forze agenti sulla catena cinematica	X [cm]	Y [cm]	Forza X [daN]	Forza Y [daN]
Peso muri	0.00	140.00	0.00	-7642.29
Peso cordoli	0.00	305.00	0.00	-2274.49
Carico solai	4.17	330.00	0.00	-5081.51
Forze inerziali	0.00	140.00	$-7642.29 \cdot \alpha$	0.00
	0.00	305.00	$-2274.49 \cdot \alpha$	0.00
	4.17	330.00	$-5081.51 \cdot \alpha$	0.00
Forze di connessione tra pareti ortogonali	12.50	186.67	2333.33	0.00
	12.50	186.67	2333.33	0.00
Forze dei cordoli ortogonali	12.50	305.00	7407.41	0.00
	12.50	305.00	7407.41	0.00

Parametri dell'oscillatore equivalente

α_0	M* [daNm]	e*	FC	a* ₀ [cm/sec ²]
1.52	13.20	0.86	1.35	1279.24

Stato limite di salvaguardia della vita (SLV)

a _g [cm/sec ²]	S	q	a _g · S / q [cm/sec ²]	s	Esito
184.35	1.31	2.00	120.66	10.60	V

MECCANISMO LOCALE 17 - (Ribaltamento Semplice)
(Posizione cerniera: 12.50 cm, 0.00 cm; Verso di rotazione: Orario)

Dati Generali

Fili Fissi	Numero pareti	X_min [cm]	Y_min [cm]	X_max [cm]	Y_max [cm]
11-12	1	-12.50	0.00	-12.50	330.00

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

Azioni Esterne

Forze agenti sulla catena cinematica	X [cm]	Y [cm]	Forza X [daN]	Forza Y [daN]
Peso muri	0.00	140.00	0.00	-7642.29
Peso cordoli	0.00	305.00	0.00	-2274.49
Carico solai	4.17	330.00	0.00	-5081.51
Forze inerziali	0.00	140.00	$-7642.29 \cdot \alpha$	0.00
	0.00	305.00	$-2274.49 \cdot \alpha$	0.00
	4.17	330.00	$-5081.51 \cdot \alpha$	0.00
Forze di connessione tra pareti ortogonali	0.00	186.67	4666.67	0.00
	0.00	186.67	4666.67	0.00
Forze dei cordoli ortogonali	12.50	305.00	7407.41	0.00
	12.50	305.00	7407.41	0.00

Parametri dell'oscillatore equivalente

α_0	M* [daNm]	e*	FC	a* ₀ [cm/sec ²]
1.76	13.20	0.86	1.35	1482.03

Stato limite di salvaguardia della vita (SLV)

a _g [cm/sec ²]	S	q	a _g · S / q [cm/sec ²]	s	Esito
184.35	1.31	2.00	120.66	12.28	V

MECCANISMO LOCALE 17 - (Flessione Verticale)
(Posizione cerniera: 12.50 cm, 252.00 cm; Verso di rotazione: Antiorario)

Dati Generali

Fili Fissi	Numero pareti	X_min [cm]	Y_min [cm]	X_max [cm]	Y_max [cm]
11-12	1	-12.50	0.00	-12.50	330.00

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

Azioni Esterne

Forze agenti sulla catena cinematica	X [cm]	Y [cm]	Forza X [daN]	Forza Y [daN]
Peso muri	0.00	266.00	0.00	-764.23
Peso cordoli	0.00	305.00	0.00	-2274.49
Carico solai	4.17	330.00	0.00	-5081.51
Forze inerziali	0.00	266.00	$-764.23 \cdot \alpha$	0.00
	0.00	305.00	$-2274.49 \cdot \alpha$	0.00
	4.17	330.00	$-5081.51 \cdot \alpha$	0.00

Forze dei cordoli ortogonali	12.50	305.00	7407.41	0.00
	12.50	305.00	7407.41	0.00

Parametri dell'oscillatore equivalente

α_0	M* [daNm]	e*	FC	a* ₀ [cm/sec ²]
7.35	9.50	0.62	1.35	8593.53

Stato limite di salvaguardia della vita (SLV)

a _g [cm/sec ²]	S	q	a _g · S / q [cm/sec ²]	s	Esito
184.35	1.31	2.00	120.66	71.22	V

MECCANISMO LOCALE 18 - (Ribaltamento Semplice) (Posizione cerniera: -12.50 cm, 0.00 cm; Verso di rotazione: Antiorario)

Dati Generali

Fili Fissi	Numero pareti	X_min [cm]	Y_min [cm]	X_max [cm]	Y_max [cm]
9-10-11-12	3	-12.50	0.00	-12.50	330.00

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

Azioni Esterne

Forze agenti sulla catena cinematica	X [cm]	Y [cm]	Forza X [daN]	Forza Y [daN]
Peso muri	0.00	128.58	0.00	-6566.04
	0.00	140.00	0.00	-2940.03
	0.00	140.00	0.00	-7642.29
Peso cordoli	0.00	305.00	0.00	-3387.21
	0.00	305.00	0.00	-1953.13
	0.00	305.00	0.00	-2274.49
Carico solai	4.17	330.00	0.00	-7655.91
	4.17	330.00	0.00	-5081.51
Forze inerziali	0.00	128.58	-6566.04 · α	0.00
	0.00	140.00	-2940.03 · α	0.00
	0.00	140.00	-7642.29 · α	0.00
	0.00	305.00	-3387.21 · α	0.00
	0.00	305.00	-1953.13 · α	0.00
	0.00	305.00	-2274.49 · α	0.00
	4.17	330.00	-7655.91 · α	0.00
	4.17	330.00	-5081.51 · α	0.00
Forze di connessione tra pareti ortogonali	12.50	186.67	2333.33	0.00
	12.50	186.67	2333.33	0.00
	12.50	186.67	2333.33	0.00
	12.50	186.67	2333.33	0.00
	0.00	186.67	4666.67	0.00
	0.00	186.67	4666.67	0.00
Forze dei cordoli ortogonali	12.50	305.00	7407.41	0.00
	12.50	305.00	7407.41	0.00
	12.50	305.00	7407.41	0.00
	12.50	305.00	7407.41	0.00

Parametri dell'oscillatore equivalente

α_0	M* [daNm]	e*	FC	a* ₀ [cm/sec ²]
1.39	33.13	0.87	1.35	1165.19

Stato limite di salvaguardia della vita (SLV)

a_g [cm/sec ²]	S	q	$a_g \cdot S / q$ [cm/sec ²]	s	Esito
184.35	1.31	2.00	120.66	9.66	V

MECCANISMO LOCALE 18 - (Ribaltamento Semplice)
(Posizione cerniera: 12.50 cm, 0.00 cm; Verso di rotazione: Orario)

Dati Generali

Fili Fissi	Numero pareti	X_min [cm]	Y_min [cm]	X_max [cm]	Y_max [cm]
9-10-11-12	3	-12.50	0.00	-12.50	330.00

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

Azioni Esterne

Forze agenti sulla catena cinematica	X [cm]	Y [cm]	Forza X [daN]	Forza Y [daN]
Peso muri	0.00	128.58	0.00	-6566.04
	0.00	140.00	0.00	-2940.03
	0.00	140.00	0.00	-7642.29
Peso cordoli	0.00	305.00	0.00	-3387.21
	0.00	305.00	0.00	-1953.13
	0.00	305.00	0.00	-2274.49
Carico solai	4.17	330.00	0.00	-7655.91
	4.17	330.00	0.00	-5081.51
Forze inerziali	0.00	128.58	$-6566.04 \cdot \alpha$	0.00
	0.00	140.00	$-2940.03 \cdot \alpha$	0.00
	0.00	140.00	$-7642.29 \cdot \alpha$	0.00
	0.00	305.00	$-3387.21 \cdot \alpha$	0.00
	0.00	305.00	$-1953.13 \cdot \alpha$	0.00
	0.00	305.00	$-2274.49 \cdot \alpha$	0.00
	4.17	330.00	$-7655.91 \cdot \alpha$	0.00
	4.17	330.00	$-5081.51 \cdot \alpha$	0.00
Forze di connessione tra pareti ortogonali	0.00	186.67	4666.67	0.00
	0.00	186.67	4666.67	0.00
	0.00	186.67	4666.67	0.00
	0.00	186.67	4666.67	0.00
	0.00	186.67	4666.67	0.00
	0.00	186.67	4666.67	0.00
Forze dei cordoli ortogonali	12.50	305.00	7407.41	0.00
	12.50	305.00	7407.41	0.00
	12.50	305.00	7407.41	0.00
	12.50	305.00	7407.41	0.00

Parametri dell'oscillatore equivalente

α_0	M^* [daNm]	e^*	FC	a^*_{00} [cm/sec ²]
1.57	33.13	0.87	1.35	1320.15

Stato limite di salvaguardia della vita (SLV)

a_g [cm/sec ²]	S	q	$a_g \cdot S / q$ [cm/sec ²]	s	Esito
184.35	1.31	2.00	120.66	10.94	V

MECCANISMO LOCALE 19 - (Ribaltamento Semplice)
(Posizione cerniera: -12.50 cm, 0.00 cm; Verso di rotazione: Antiorario)

Dati Generali

Fili Fissi	Numero pareti	X_min [cm]	Y_min [cm]	X_max [cm]	Y_max [cm]
1-5-9	2	-12.50	0.00	-12.50	435.00

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

Azioni Esterne

Forze agenti sulla catena cinematica	X [cm]	Y [cm]	Forza X [daN]	Forza Y [daN]
Peso muri	0.00	201.51	0.00	-7595.63
	0.00	199.88	0.00	-7523.44
Peso cordoli	0.00	410.00	0.00	-2075.25
	0.00	410.00	0.00	-2060.43
Forze inerziali	0.00	201.51	$-7595.63 \cdot \alpha$	0.00
	0.00	199.88	$-7523.44 \cdot \alpha$	0.00
	0.00	410.00	$-2075.25 \cdot \alpha$	0.00
	0.00	410.00	$-2060.43 \cdot \alpha$	0.00
Forze di connessione tra pareti ortogonali	12.50	256.67	3208.33	0.00
	12.50	256.67	3208.33	0.00
	12.50	256.67	3208.33	0.00
	0.00	256.67	6416.67	0.00
Forze dei cordoli ortogonali	12.50	410.00	13072.94	0.00
	12.50	410.00	13072.94	0.00
	12.50	410.00	13072.94	0.00

Parametri dell'oscillatore equivalente

α_0	M* [daNm]	e*	FC	a* ₀ [cm/sec ²]
4.11	17.49	0.89	1.35	3353.87

Stato limite di salvaguardia della vita (SLV)

a _g [cm/sec ²]	S	q	a _g · S / q [cm/sec ²]	s	Esito
184.35	1.31	2.00	120.66	27.80	V

MECCANISMO LOCALE 19 - (Ribaltamento Semplice)
(Posizione cerniera: 12.50 cm, 0.00 cm; Verso di rotazione: Orario)

Dati Generali

Fili Fissi	Numero pareti	X_min [cm]	Y_min [cm]	X_max [cm]	Y_max [cm]
1-5-9	2	-12.50	0.00	-12.50	435.00

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

Azioni Esterne

Forze agenti sulla catena cinematica	X [cm]	Y [cm]	Forza X [daN]	Forza Y [daN]
Peso muri	0.00	201.51	0.00	-7595.63
	0.00	199.88	0.00	-7523.44
Peso cordoli	0.00	410.00	0.00	-2075.25
	0.00	410.00	0.00	-2060.43
Forze inerziali	0.00	201.51	$-7595.63 \cdot \alpha$	0.00

	0.00	199.88	$-7523.44 \cdot \alpha$	0.00
	0.00	410.00	$-2075.25 \cdot \alpha$	0.00
	0.00	410.00	$-2060.43 \cdot \alpha$	0.00
Forze di connessione tra pareti ortogonali	0.00	256.67	6416.67	0.00
	0.00	256.67	6416.67	0.00
	0.00	256.67	6416.67	0.00
	0.00	256.67	6416.67	0.00
Forze dei cordoli ortogonali	12.50	410.00	13072.94	0.00
	12.50	410.00	13072.94	0.00
	12.50	410.00	13072.94	0.00

Parametri dell'oscillatore equivalente

α_0	M^* [daNm]	e^*	FC	a^*_{θ} [cm/sec ²]
4.64	17.49	0.89	1.35	3779.70

Stato limite di salvaguardia della vita (SLV)

a_g [cm/sec ²]	S	q	$a_g \cdot S / q$ [cm/sec ²]	s	Esito
184.35	1.31	2.00	120.66	31.33	V

MECCANISMO LOCALE 20 - (Ribaltamento Semplice)

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

Dati Generali

Fili Fissi	Numero pareti	X_min [cm]	Y_min [cm]	X_max [cm]	Y_max [cm]
5-6-7-8	3	-12.50	0.00	-12.50	540.00

Coordinate Cerniera [cm]		Coordinate Punto Controllo [cm]		Verso di rotazione
X	Y	X	Y	
-12.500	0.000	0.0000	490.0000	Antiorario

Azioni Esterne

Forze agenti sulla catena cinematica	X [cm]	Y [cm]	Forza X [daN]	Forza Y [daN]
Peso muri	0.00	252.59	0.00	-18893.07
	0.00	261.39	0.00	-10281.13
	0.00	245.00	0.00	-13374.00
Peso cordoli	0.00	515.00	0.00	-3387.21
	0.00	515.00	0.00	-1953.13
	0.00	515.00	0.00	-2274.49
Carico solai	4.17	540.00	0.00	-7732.47
	-4.17	540.00	0.00	-7655.91
	4.17	540.00	0.00	-5132.32
	-4.17	540.00	0.00	-5081.51
Forze inerziali	0.00	252.59	$-18893.07 \cdot \alpha$	0.00
	0.00	261.39	$-10281.13 \cdot \alpha$	0.00
	0.00	245.00	$-13374.00 \cdot \alpha$	0.00
	0.00	515.00	$-3387.21 \cdot \alpha$	0.00
	0.00	515.00	$-1953.13 \cdot \alpha$	0.00
	0.00	515.00	$-2274.49 \cdot \alpha$	0.00
	4.17	540.00	$-7732.47 \cdot \alpha$	0.00
	-4.17	540.00	$-7655.91 \cdot \alpha$	0.00
	4.17	540.00	$-5132.32 \cdot \alpha$	0.00
	-4.17	540.00	$-5081.51 \cdot \alpha$	0.00
	12.50	490.00	$-1813.12 \cdot \alpha$	0.00
Forze di connessione tra pareti ortogonali	12.50	326.67	4083.33	0.00
	12.50	326.67	4083.33	0.00

	-12.50	326.67	75617.28	0.00
	12.50	326.67	4083.33	0.00
	12.50	326.67	4083.33	0.00
	12.50	326.67	4083.33	0.00
	12.50	326.67	4083.33	0.00
Forze dei cordoli ortogonali	12.50	515.00	7469.14	0.00
	12.50	515.00	7469.14	0.00
	-12.50	515.00	7407.41	0.00
	-12.50	515.00	7407.41	0.00
	12.50	515.00	7469.14	0.00
	-12.50	515.00	7407.41	0.00
	12.50	515.00	7469.14	0.00
	-12.50	515.00	7407.41	0.00
	12.50	515.00	7469.14	0.00
	-12.50	515.00	7407.41	0.00

Parametri dell'oscillatore equivalente

α_0	M* [daNm]	e*	FC	a* ₀ [cm/sec ²]
2.14	69.65	0.88	1.35	1764.42

Stato limite di salvaguardia della vita (SLV)

a _g [cm/sec ²]	S	q	a _g · S / q [cm/sec ²]	s	Esito
184.35	1.31	2.00	120.66	14.62	V

MECCANISMO LOCALE 20 - (Ribaltamento Semplice) (Posizione cerniera: 12.50 cm, 0.00 cm; Verso di rotazione: Orario)

Dati Generali

Fili Fissi	Numero pareti	X_min [cm]	Y_min [cm]	X_max [cm]	Y_max [cm]
5-6-7-8	3	-12.50	0.00	-12.50	540.00

Coordinate Cerniera [cm]		Coordinate Punto Controllo [cm]		Verso di rotazione
X	Y	X	Y	
12.500	0.000	0.0000	490.0000	Orario

Azioni Esterne

Forze agenti sulla catena cinematica	X [cm]	Y [cm]	Forza X [daN]	Forza Y [daN]
Peso muri	0.00	252.59	0.00	-18893.07
	0.00	261.39	0.00	-10281.13
	0.00	245.00	0.00	-13374.00
Peso cordoli	0.00	515.00	0.00	-3387.21
	0.00	515.00	0.00	-1953.13
	0.00	515.00	0.00	-2274.49
Carico solai	4.17	540.00	0.00	-7732.47
	-4.17	540.00	0.00	-7655.91
	4.17	540.00	0.00	-5132.32
	-4.17	540.00	0.00	-5081.51
Forze inerziali	0.00	252.59	-18893.07 · α	0.00
	0.00	261.39	-10281.13 · α	0.00
	0.00	245.00	-13374.00 · α	0.00
	0.00	515.00	-3387.21 · α	0.00
	0.00	515.00	-1953.13 · α	0.00
	0.00	515.00	-2274.49 · α	0.00
	4.17	540.00	-7732.47 · α	0.00
	-4.17	540.00	-7655.91 · α	0.00
	4.17	540.00	-5132.32 · α	0.00
	-4.17	540.00	-5081.51 · α	0.00
	12.50	490.00	-1813.12 · α	0.00

Forze di connessione tra pareti ortogonali	-12.50	326.67	4083.33	0.00
	0.00	326.67	8166.67	0.00
	0.00	326.67	8166.67	0.00
	0.00	326.67	8166.67	0.00
	0.00	326.67	4666.67	0.00
	0.00	326.67	4666.67	0.00
	0.00	326.67	8166.67	0.00
Forze dei cordoli ortogonali	12.50	515.00	7469.14	0.00
	12.50	515.00	7469.14	0.00
	-12.50	515.00	7407.41	0.00
	-12.50	515.00	7407.41	0.00
	12.50	515.00	7469.14	0.00
	-12.50	515.00	7407.41	0.00
	12.50	515.00	7469.14	0.00
	-12.50	515.00	7407.41	0.00

Parametri dell'oscillatore equivalente

α_0	M^* [daNm]	e^*	FC	a^*_{θ} [cm/sec ²]
1.54	69.65	0.88	1.35	1268.55

Stato limite di salvaguardia della vita (SLV)

a_g [cm/sec ²]	S	q	$a_g \cdot S / q$ [cm/sec ²]	s	Esito
184.35	1.31	2.00	120.66	10.51	V

MECCANISMO LOCALE 21 - (Ribaltamento Semplice) (Posizione cerniera: -12.50 cm, 0.00 cm; Verso di rotazione: Antiorario)

Dati Generali

Fili Fissi	Numero pareti	X_min [cm]	Y_min [cm]	X_max [cm]	Y_max [cm]
1-2-3-4	3	-12.50	0.00	-12.50	330.00

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

Azioni Esterne

Forze agenti sulla catena cinematica	X [cm]	Y [cm]	Forza X [daN]	Forza Y [daN]
Peso muri	0.00	140.00	0.00	-6131.04
	0.00	115.19	0.00	-4050.03
	0.00	140.00	0.00	-3127.29
Peso cordoli	0.00	305.00	0.00	-3387.21
	0.00	305.00	0.00	-1953.13
	0.00	305.00	0.00	-2274.49
Carico solai	-4.17	330.00	0.00	-7732.47
	-4.17	330.00	0.00	-5132.33
Forze inerziali	0.00	140.00	$-6131.04 \cdot \alpha$	0.00
	0.00	115.19	$-4050.03 \cdot \alpha$	0.00
	0.00	140.00	$-3127.29 \cdot \alpha$	0.00
	0.00	305.00	$-3387.21 \cdot \alpha$	0.00
	0.00	305.00	$-1953.13 \cdot \alpha$	0.00
	0.00	305.00	$-2274.49 \cdot \alpha$	0.00
	-4.17	330.00	$-7732.47 \cdot \alpha$	0.00
	-4.17	330.00	$-5132.33 \cdot \alpha$	0.00
Forze di connessione tra pareti ortogonali	0.00	186.67	4666.67	0.00
	0.00	186.67	4666.67	0.00
	0.00	186.67	4666.67	0.00
	0.00	186.67	4666.67	0.00
	0.00	186.67	4666.67	0.00
	0.00	186.67	4666.67	0.00

Forze dei cordoli ortogonali	-12.50	305.00	7469.14	0.00
	-12.50	305.00	7469.14	0.00
	-12.50	305.00	7469.14	0.00
	-12.50	305.00	7469.14	0.00

Parametri dell'oscillatore equivalente

α_0	M^* [daNm]	e^*	FC	a^*_0 [cm/sec ²]
1.68	30.19	0.88	1.35	1389.52

Stato limite di salvaguardia della vita (SLV)

a_g [cm/sec ²]	S	q	$a_g \cdot S / q$ [cm/sec ²]	s	Esito
184.35	1.31	2.00	120.66	11.52	V

MECCANISMO LOCALE 21 - (Ribaltamento Semplice)
(Posizione cerniera: 12.50 cm, 0.00 cm; Verso di rotazione: Orario)

Dati Generali

Fili Fissi	Numero pareti	X_min [cm]	Y_min [cm]	X_max [cm]	Y_max [cm]
1-2-3-4	3	-12.50	0.00	-12.50	330.00

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

Azioni Esterne

Forze agenti sulla catena cinematica	X [cm]	Y [cm]	Forza X [daN]	Forza Y [daN]
Peso muri	0.00	140.00	0.00	-6131.04
	0.00	115.19	0.00	-4050.03
	0.00	140.00	0.00	-3127.29
Peso cordoli	0.00	305.00	0.00	-3387.21
	0.00	305.00	0.00	-1953.13
	0.00	305.00	0.00	-2274.49
Carico solai	-4.17	330.00	0.00	-7732.47
	-4.17	330.00	0.00	-5132.33
Forze inerziali	0.00	140.00	$-6131.04 \cdot \alpha$	0.00
	0.00	115.19	$-4050.03 \cdot \alpha$	0.00
	0.00	140.00	$-3127.29 \cdot \alpha$	0.00
	0.00	305.00	$-3387.21 \cdot \alpha$	0.00
	0.00	305.00	$-1953.13 \cdot \alpha$	0.00
	0.00	305.00	$-2274.49 \cdot \alpha$	0.00
	-4.17	330.00	$-7732.47 \cdot \alpha$	0.00
	-4.17	330.00	$-5132.33 \cdot \alpha$	0.00
Forze di connessione tra pareti ortogonali	-12.50	186.67	2333.33	0.00
	-12.50	186.67	2333.33	0.00
	-12.50	186.67	2333.33	0.00
	-12.50	186.67	2333.33	0.00
	0.00	186.67	4666.67	0.00
	0.00	186.67	4666.67	0.00
Forze dei cordoli ortogonali	-12.50	305.00	7469.14	0.00
	-12.50	305.00	7469.14	0.00
	-12.50	305.00	7469.14	0.00
	-12.50	305.00	7469.14	0.00

Parametri dell'oscillatore equivalente

α_0	M^* [daNm]	e^*	FC	a^*_0 [cm/sec ²]
1.48	30.19	0.88	1.35	1226.79

Stato limite di salvaguardia della vita (SLV)

a_g [cm/sec ²]	S	q	$a_g \cdot S / q$ [cm/sec ²]	s	Esito
184.35	1.31	2.00	120.66	10.17	V

MECCANISMO LOCALE 22 - (Ribaltamento Semplice)
 (Posizione cerniera: -12.50 cm, 0.00 cm; Verso di rotazione: Antiorario)

Dati Generali

Fili Fissi	Numero pareti	X_min [cm]	Y_min [cm]	X_max [cm]	Y_max [cm]
2-6-10	2	-12.50	0.00	-12.50	435.00

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

Azioni Esterne

Forze agenti sulla catena cinematica	X [cm]	Y [cm]	Forza X [daN]	Forza Y [daN]
Peso muri	0.00	211.98	0.00	-7892.33
	0.00	231.82	0.00	-6481.39
Peso cordoli	0.00	410.00	0.00	-2075.25
	0.00	410.00	0.00	-2060.43
Carico solai	4.17	435.00	0.00	-3611.85
	4.17	435.00	0.00	-3582.00
Forze inerziali	0.00	211.98	$-7892.33 \cdot \alpha$	0.00
	0.00	231.82	$-6481.39 \cdot \alpha$	0.00
	0.00	410.00	$-2075.25 \cdot \alpha$	0.00
	0.00	410.00	$-2060.43 \cdot \alpha$	0.00
	4.17	435.00	$-3611.85 \cdot \alpha$	0.00
	4.17	435.00	$-3582.00 \cdot \alpha$	0.00
Forze di connessione tra pareti ortogonali	12.50	256.67	3208.33	0.00
	-12.50	256.67	59413.58	0.00
	12.50	256.67	3208.33	0.00
	12.50	256.67	3208.33	0.00
	0.00	256.67	6416.67	0.00
	0.00	256.67	6416.67	0.00
Forze dei cordoli ortogonali	-12.50	410.00	13072.94	0.00
	12.50	410.00	7407.44	0.00
	-12.50	410.00	13072.94	0.00
	12.50	410.00	7407.44	0.00
	-12.50	410.00	13072.94	0.00
	12.50	410.00	7407.44	0.00

Parametri dell'oscillatore equivalente

α_0	M* [daNm]	e*	FC	a^*_0 [cm/sec ²]
5.63	23.65	0.90	1.35	4529.24

Stato limite di salvaguardia della vita (SLV)

a_g [cm/sec ²]	S	q	$a_g \cdot S / q$ [cm/sec ²]	s	Esito
184.35	1.31	2.00	120.66	37.54	V

MECCANISMO LOCALE 22 - (Ribaltamento Semplice)
 (Posizione cerniera: 12.50 cm, 0.00 cm; Verso di rotazione: Orario)

Dati Generali

Fili Fissi	Numero pareti	X_min [cm]	Y_min [cm]	X_max [cm]	Y_max [cm]
2-6-10	2	-12.50	0.00	-12.50	435.00

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

Azioni Esterne

Forze agenti sulla catena cinematica	X [cm]	Y [cm]	Forza X [daN]	Forza Y [daN]
Peso muri	0.00	211.98	0.00	-7892.33
	0.00	231.82	0.00	-6481.39
Peso cordoli	0.00	410.00	0.00	-2075.25
	0.00	410.00	0.00	-2060.43
Carico solai	4.17	435.00	0.00	-3611.85
	4.17	435.00	0.00	-3582.00
Forze inerziali	0.00	211.98	$-7892.33 \cdot \alpha$	0.00
	0.00	231.82	$-6481.39 \cdot \alpha$	0.00
	0.00	410.00	$-2075.25 \cdot \alpha$	0.00
	0.00	410.00	$-2060.43 \cdot \alpha$	0.00
	4.17	435.00	$-3611.85 \cdot \alpha$	0.00
	4.17	435.00	$-3582.00 \cdot \alpha$	0.00
Forze di connessione tra pareti ortogonali	-12.50	256.67	3208.33	0.00
	-12.50	256.67	3208.33	0.00
	12.50	256.67	59413.58	0.00
	-12.50	256.67	3208.33	0.00
	0.00	256.67	6416.67	0.00
	0.00	256.67	6416.67	0.00
Forze dei cordoli ortogonali	-12.50	410.00	13072.94	0.00
	12.50	410.00	7407.44	0.00
	-12.50	410.00	13072.94	0.00
	12.50	410.00	7407.44	0.00
	-12.50	410.00	13072.94	0.00
	12.50	410.00	7407.44	0.00

Parametri dell'oscillatore equivalente

α_0	M* [daNm]	e*	FC	a* ₀ [cm/sec ²]
5.62	23.65	0.90	1.35	4523.21

Stato limite di salvaguardia della vita (SLV)

a _g [cm/sec ²]	S	q	a _g · S / q [cm/sec ²]	s	Esito
184.35	1.31	2.00	120.66	37.49	V

MECCANISMO LOCALE 23 - (Ribaltamento Semplice)
(Posizione cerniera: -12.50 cm, 0.00 cm; Verso di rotazione: Antiorario)

Dati Generali

Fili Fissi	Numero pareti	X_min [cm]	Y_min [cm]	X_max [cm]	Y_max [cm]
3-7-11	2	-12.50	0.00	-12.50	435.00

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

Azioni Esterne

Forze agenti sulla catena cinematica	X [cm]	Y [cm]	Forza X [daN]	Forza Y [daN]
Peso muri	0.00	208.75	0.00	-8128.58
	0.00	207.84	0.00	-8056.39
Peso cordoli	0.00	410.00	0.00	-2075.25
	0.00	410.00	0.00	-2060.43
Carico solai	-4.17	435.00	0.00	-3611.85
	-4.17	435.00	0.00	-3582.00
Forze inerziali	0.00	208.75	$-8128.58 \cdot \alpha$	0.00
	0.00	207.84	$-8056.39 \cdot \alpha$	0.00
	0.00	410.00	$-2075.25 \cdot \alpha$	0.00
	0.00	410.00	$-2060.43 \cdot \alpha$	0.00
	-4.17	435.00	$-3611.85 \cdot \alpha$	0.00
	-4.17	435.00	$-3582.00 \cdot \alpha$	0.00
Forze di connessione tra pareti ortogonali	12.50	256.67	3208.33	0.00
	-12.50	256.67	59413.58	0.00
	12.50	256.67	3208.33	0.00
	12.50	256.67	3208.33	0.00
	0.00	256.67	6416.67	0.00
	0.00	256.67	6416.67	0.00
Forze dei cordoli ortogonali	-12.50	410.00	7407.44	0.00
	12.50	410.00	8677.00	0.00
	-12.50	410.00	7407.44	0.00
	12.50	410.00	8677.00	0.00
	-12.50	410.00	7407.44	0.00
	12.50	410.00	8677.00	0.00

Parametri dell'oscillatore equivalente

α_0	M* [daNm]	e*	FC	a* ₀ [cm/sec ²]
4.87	24.83	0.89	1.35	3995.86

Stato limite di salvaguardia della vita (SLV)

a _g [cm/sec ²]	S	q	a _g · S / q [cm/sec ²]	s	Esito
184.35	1.31	2.00	120.66	33.12	V

MECCANISMO LOCALE 23 - (Ribaltamento Semplice)
 (Posizione cerniera: 12.50 cm, 0.00 cm; Verso di rotazione: Orario)

Dati Generali

Fili Fissi	Numero pareti	X_min [cm]	Y_min [cm]	X_max [cm]	Y_max [cm]
3-7-11	2	-12.50	0.00	-12.50	435.00

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

Azioni Esterne

Forze agenti sulla catena cinematica	X [cm]	Y [cm]	Forza X [daN]	Forza Y [daN]
Peso muri	0.00	208.75	0.00	-8128.58
	0.00	207.84	0.00	-8056.39
Peso cordoli	0.00	410.00	0.00	-2075.25
	0.00	410.00	0.00	-2060.43
Carico solai	-4.17	435.00	0.00	-3611.85
	-4.17	435.00	0.00	-3582.00
Forze inerziali	0.00	208.75	$-8128.58 \cdot \alpha$	0.00
	0.00	207.84	$-8056.39 \cdot \alpha$	0.00
	0.00	410.00	$-2075.25 \cdot \alpha$	0.00

	0.00	410.00	$-2060.43 \cdot \alpha$	0.00
	-4.17	435.00	$-3611.85 \cdot \alpha$	0.00
	-4.17	435.00	$-3582.00 \cdot \alpha$	0.00
Forze di connessione tra pareti ortogonali	-12.50	256.67	3208.33	0.00
	-12.50	256.67	3208.33	0.00
	12.50	256.67	59413.58	0.00
	-12.50	256.67	3208.33	0.00
	0.00	256.67	6416.67	0.00
	0.00	256.67	6416.67	0.00
Forze dei cordoli ortogonali	-12.50	410.00	7407.44	0.00
	12.50	410.00	8677.00	0.00
	-12.50	410.00	7407.44	0.00
	12.50	410.00	8677.00	0.00
	-12.50	410.00	7407.44	0.00
	12.50	410.00	8677.00	0.00

Parametri dell'oscillatore equivalente

α_0	M* [daNm]	e*	FC	a* ₀ [cm/sec ²]
4.88	24.83	0.89	1.35	4001.86

Stato limite di salvaguardia della vita (SLV)

a _g [cm/sec ²]	S	q	a _g · S / q [cm/sec ²]	s	Esito
184.35	1.31	2.00	120.66	33.17	V

MECCANISMO LOCALE 24 - (Ribaltamento Semplice)
 (Posizione cerniera: -12.50 cm, 0.00 cm; Verso di rotazione: Antiorario)

Dati Generali

Fili Fissi	Numero pareti	X_min [cm]	Y_min [cm]	X_max [cm]	Y_max [cm]
4-8-12	2	-12.50	0.00	-12.50	435.00

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

Azioni Esterne

Forze agenti sulla catena cinematica	X [cm]	Y [cm]	Forza X [daN]	Forza Y [daN]
Peso muri	0.00	197.27	0.00	-9095.63
	0.00	229.55	0.00	-5610.94
Peso cordoli	0.00	410.00	0.00	-2075.25
	0.00	410.00	0.00	-2060.43
Forze inerziali	0.00	197.27	$-9095.63 \cdot \alpha$	0.00
	0.00	229.55	$-5610.94 \cdot \alpha$	0.00
	0.00	410.00	$-2075.25 \cdot \alpha$	0.00
	0.00	410.00	$-2060.43 \cdot \alpha$	0.00
Forze di connessione tra pareti ortogonali	0.00	256.67	6416.67	0.00
	0.00	256.67	6416.67	0.00
	0.00	256.67	6416.67	0.00
	0.00	256.67	6416.67	0.00
Forze dei cordoli ortogonali	-12.50	410.00	8677.00	0.00
	-12.50	410.00	8677.00	0.00
	-12.50	410.00	8677.00	0.00

Parametri dell'oscillatore equivalente

α_0	M* [daNm]	e*	FC	a* ₀ [cm/sec ²]
3.53	17.31	0.90	1.35	2842.60

Stato limite di salvaguardia della vita (SLV)

a_g [cm/sec ²]	S	q	$a_g \cdot S / q$ [cm/sec ²]	s	Esito
184.35	1.31	2.00	120.66	23.56	V

MECCANISMO LOCALE 24 - (Ribaltamento Semplice)
(Posizione cerniera: 12.50 cm, 0.00 cm; Verso di rotazione: Orario)

Dati Generali

Fili Fissi	Numero pareti	X_min [cm]	Y_min [cm]	X_max [cm]	Y_max [cm]
4-8-12	2	-12.50	0.00	-12.50	435.00

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

Azioni Esterne

Forze agenti sulla catena cinematica	X [cm]	Y [cm]	Forza X [daN]	Forza Y [daN]
Peso muri	0.00	197.27	0.00	-9095.63
	0.00	229.55	0.00	-5610.94
Peso cordoli	0.00	410.00	0.00	-2075.25
	0.00	410.00	0.00	-2060.43
Forze inerziali	0.00	197.27	$-9095.63 \cdot \alpha$	0.00
	0.00	229.55	$-5610.94 \cdot \alpha$	0.00
	0.00	410.00	$-2075.25 \cdot \alpha$	0.00
	0.00	410.00	$-2060.43 \cdot \alpha$	0.00
Forze di connessione tra pareti ortogonali	-12.50	256.67	3208.33	0.00
	-12.50	256.67	3208.33	0.00
	-12.50	256.67	3208.33	0.00
	0.00	256.67	6416.67	0.00
Forze dei cordoli ortogonali	-12.50	410.00	8677.00	0.00
	-12.50	410.00	8677.00	0.00
	-12.50	410.00	8677.00	0.00

Parametri dell'oscillatore equivalente

α_0	M^* [daNm]	e^*	FC	a^*_{θ} [cm/sec ²]
3.01	17.31	0.90	1.35	2425.72

Stato limite di salvaguardia della vita (SLV)

a_g [cm/sec ²]	S	q	$a_g \cdot S / q$ [cm/sec ²]	s	Esito
184.35	1.31	2.00	120.66	20.10	V

ALLEGATO C - (Scheda Sintetica NTC).

DESCRIZIONE GENERALE DELL'OPERA

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

CRITERI GENERALI DI VERIFICA E RIFERIMENTI NORMATIVI

Normativa : D.M. 17/01/2018 "Norme Tecniche per le Costruzioni"

Struttura : Esistente
 Vita nominale : 50
 Tipo di opera : Opere ordinarie
 Classe d'uso : III
 Vita di riferimento : 75
 Approccio Verifiche GEO : Approccio 2

Analisi dei Carichi

Peso dei materiali strutturali:

b - Calcestruzzo

Cls1 - Peso Specifico 2500.00 daN/m³

c - Acciaio per carpenteria.

Acciaio1 - Peso Specifico 7850.00 daN/m³

d - Muratura

Muratura1 - Peso Specifico 1900.00 daN/m³

Muratura2 - Peso Specifico 1500.00 daN/m³

Pesi propri unitari - G1:

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

- Analisi dei Carichi -

Piano 1

Solai

Tipologia solaio prevalente: SUT_LEGNO_01(Utente)

Peso Proprio Solaio: 11 daN/m²

Tipologie solaio presenti:

- SUT_LEGNO_02(Utente)

Peso Proprio Solaio: 11 daN/m²

Carichi Permanenti - G2:

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

- Analisi dei Carichi -

Fondazione

Piano 1

Carichi Variabili - Q:

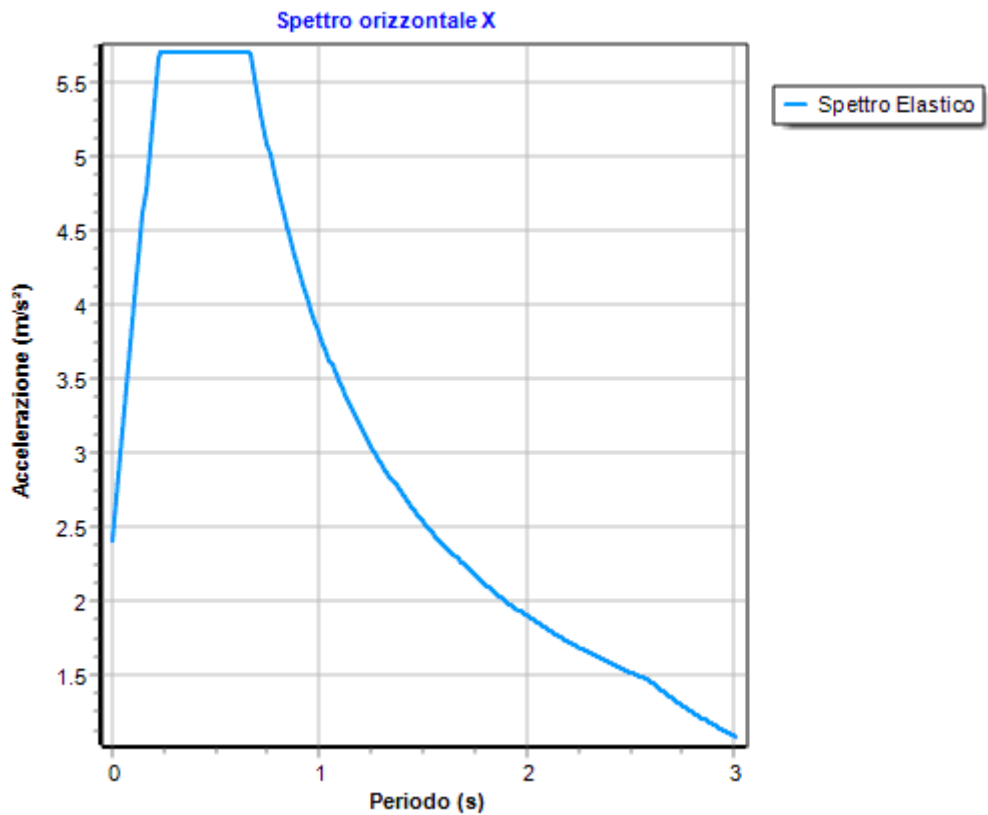
Le intensità assunte per i carichi variabili verticali ripartiti sono riportate nella seguente tabella:

Impalcato	Carichi d'esercizio [daN/m ²]		
	Solai	Balconi	Scale
Fondazione	0	0	0
Piano 1	0	0	0

Azione Sismica

Comune : Via Renato Botondi 18, 05100 Terni Terni, Italy
 Latitudine : 42.5524°
 Longitudine : 12.6482°
 Suolo di fondazione : A
 Categoria topografica : T1
 Coeff. smorz. viscoso : 0.05

	Parametri dello spettro di risposta orizzontale		
	SLV	SLD	SLO
Tempo di ritorno	712	75	45
Accelerazione sismica	0.188	0.082	0.067
Coefficiente Fo	2.361	2.498	2.496
Periodo T _C *	0.327	0.288	0.278
Coefficiente S _s	1.31	1.00	1.00
Coefficiente di amplificazione topografica S _t	1.00	1.00	1.00
Prodotto S _s · S _t	1.31	1.00	1.00
Periodo T _B	0.22	0.10	0.09
Periodo T _C	0.67	0.29	0.28
Periodo T _D	2.58	1.93	1.87
Coefficiente η	1.00	1.00	1.00



VERIFICHE SLD : ESEGUITE

VERIFICHE SLO : ESEGUITE

MATERIALI

Materiale	Tipo	Classe	Normativa
Cls1	Calcestruzzo	C25/30	-
Barre1	Acciaio per C.A.	B450C	-
Acciaio1	Acciaio per carpenteria	S275	UNI EN 10025-2
Muratura1	Pietrame disordinato	-	-
Muratura2	Mattoni semipieni e malta cementizia	-	-

TIPO DI ANALISI SVOLTA:

ANALISI STATICA NON LINEARE

ORIGINE E CARATTERISTICHE DEI CODICI DI CALCOLO

Titolo : VEM
Autore : Stacec s.r.l.
Produttore : Stacec s.r.l.
Versione : 25.0.1
Numero di licenza : S/2531-D/2749
Intestata a : KALIPE` Studio Srl STP

SOMMARIO

1 Introduzione	2
1.1 Premessa	2
1.1.1 Cenni sulla casa produttrice del software.....	2
1.1.2 Descrizione dell'Opera da calcolare	2
1.2 Riferimenti Legislativi.....	2
1.3 Convenzioni,Unità di misura e simboli adottati.....	3
2 Descrizione del Modello.....	4
2.1 Modello assunto per il calcolo.....	4
2.2 Tipo di calcolo. (ANALISI STATICA NON LINEARE)	6
2.3 Condizioni di carico valutate	7
2.4 Procedura di Verifica degli elementi.....	10
2.4.1 Elementi in Muratura.....	10
3 Dati	11
3.1 Dati Generali	11
3.2 Elenco e Caratteristiche dei materiali.....	13
3.3 Elenco e caratteristiche delle colonne stratigrafiche.	14
3.4 Elenco dei carichi.	15
3.4.1 Pesi propri unitari - G1.	15
3.4.2 Carichi Permanenti unitari - G2.	15
3.4.3 Carichi Variabili unitari - Q.	16
3.4.4 Pesi Impalcati.	16
3.5 Elenco e Caratteristiche delle sezioni trasversali.....	16
3.6 Elenco dei vincoli interni degli elementi monodimensionali.....	18
3.7 Geometria Struttura.	19
3.7.1 Fili Fissi.	19
3.7.2 Caratteristiche delle aste.	20
3.7.3 Caratteristiche delle Pareti in Muratura.	23
3.7.4 Carichi distribuiti sugli elementi.	24
3.8 Caratteristiche meccaniche della muratura.	37
4 Risultati di Calcolo.....	38
4.1 Tensioni sul Terreno.	38
4.2 Percentuale di forza sismica assorbita dagli elementi in muratura.	45
4.3 Risultati del calcolo non lineare.....	45
4.3.1 Stato degli elementi maschio al collasso della struttura.	45
4.3.2 Calcolo della curva di capacità della struttura.	68
4.3.3 Sistema bi-lineare equivalente. SLV	116
4.3.4 Verifiche calcolo globale della struttura agli SLV.....	118
4.3.5 Grafici Analisi non Lineare. SLV.....	120
4.4 Calcolo PGA.....	153
4.4.1 SLV.....	153
4.4.2 Verifica Fuori Piano PGA.....	154
4.4.3 Meccanismi Locali.....	155
4.5 Verifica Aste.....	156
4.5.1 Verifica armature cordoli.....	156
4.5.2 Verifiche Travi di Fondazione non armate.	157
4.6 Verifica Elementi Bidimensionali.....	157
4.6.1 Verifica Pareti.	158
4.6.1.1 Verifica Pareti in Muratura.....	158

4.6.1.1.1 Verifica Carichi Verticali.	158
4.6.1.1.2 Verifica a Pressoflessione nel Piano.	160
4.6.1.1.3 Verifica a Pressoflessione Fuori Piano	162
4.6.1.1.4 Verifica a Taglio.	163
4.6.1.1.5 Verifica ad Eccentricità.	165
5 ALLEGATI.	168
5.1 ALLEGATO A - (Verifiche Architravi e Cerchiature)	168
ALLEGATO B - (Meccanismi Locali)	185
ALLEGATO C - (Scheda Sintetica NTC).	229