





## COMUNE DI CAMIGLIANO (Provincia di Caserta)

### ADEGUAMENTO SISMICO, EFFICIENTAMENTO ENERGETICO E RIQUALIFICAZIONE FUNZIONALE DELL'EDIFICIO SCOLASTICO "DON LORENZO MILANI" - ALA OVEST

### PROGETTO ESECUTIVO CANTIERABILE

Scalc

Genn. 2018

PROGETTO STRUTTURALE (Relazione e Tabulati di Calcolo-Post Intervento)

Tav. 10.3

IL PROGETTISTA - U.T.C.

(Dott. Ing. Pietro PARISI)

### COMUNE DI CAMIGLIANO PROVINCIA DI CASERTA

### RELAZIONE E TABULATI DI CALCOLO PUSH OVER POST INTERVENTO

OGGETTO:	
COMMITTENTE:	AMM.NE COMUNALE
IL TECNICO	

### RELAZIONE DI CALCOLO

Sono illustrati con la presente i risultati dei calcoli che riguardano il progetto delle armature, la verifica delle tensioni di lavoro dei materiali e del terreno.

### NORMATIVA DI RIFERIMENTO

I calcoli sono condotti nel pieno rispetto della normativa vigente e, in particolare, la normativa cui viene fatto riferimento nelle fasi di calcolo, verifica e progettazione è costituita dalle *Norme Tecniche per le Costruzioni*, emanate con il D.M. 14/01/2008 pubblicato nel suppl. 30 G.U. 29 del 4/02/2008, nonché la Circolare del Ministero Infrastrutture e Trasporti del 2 Febbraio 2009, n. 617 "*Istruzioni per l'applicazione delle nuove norme tecniche per le costruzioni*".

### METODI DI CALCOLO

I metodi di calcolo adottati per il calcolo sono i seguenti:

- 1) Per i carichi statici: METODO DELLE DEFORMAZIONI;
- 2) Per i carichi sismici: metodo dell'ANALISI MODALE o dell'ANALISI SISMICA STATICA EQUIVALENTE.

Per lo svolgimento del calcolo si è accettata l'ipotesi che, in corrispondenza dei piani sismici, i solai siano infinitamente rigidi nel loro

piano e che le masse ai fini del calcolo delle forze di piano siano concentrate alle loro quote.

### CALCOLO SPOSTAMENTI E CARATTERISTICHE

II calcolo degli spostamenti e delle caratteristiche viene effettuato con il metodo degli elementi finiti (F.E.M.).

Possono essere inseriti due tipi di elementi:

- 1) Elemento monodimensionale asta (*beam*) che unisce due nodi aventi ciascuno 6 gradi di libertà. Per maggiore precisione di calcolo, viene tenuta in conto anche la deformabilità a taglio e quella assiale di questi elementi. Queste aste, inoltre, non sono considerate flessibili da nodo a nodo ma hanno sulla parte iniziale e finale due tratti infinitamente rigidi formati dalla parte di trave inglobata nello spessore del pilastro; questi tratti rigidi forniscono al nodo una dimensione reale.
- 2) L'elemento bidimensionale shell (*quad*) che unisce quattro nodi nello spazio. Il suo comportamento è duplice, funziona da lastra per i carichi agenti sul suo piano, da piastra per i carichi ortogonali.

Assemblate tutte le matrici di rigidezza degli elementi in quella della struttura spaziale, la risoluzione del sistema viene perseguita tramite il *metodo di Cholesky*.

Ai fini della risoluzione della struttura, gli spostamenti X e Y e le rotazioni attorno l'asse verticale Z di tutti i nodi che giacciono su di un impalcato dichiarato rigido sono mutuamente vincolati.

### RELAZIONE SUI MATERIALI

Le caratteristiche meccaniche dei materiali sono descritti nei tabulati riportati nel seguito per ciascuna tipologia di materiale utilizzato.

### • ANALISI SISMICA DINAMICA

L'analisi sismica dinamica è stata svolta con il metodo dell'analisi modale; la ricerca dei modi e delle relative frequenze è stata perseguita con il *metodo di Jacobi*.

I modi di vibrazione considerati sono in numero tale da assicurare l'eccitazione di più dell'85% della massa totale della struttura.

Per ciascuna direzione di ingresso del sisma si sono valutate le forze applicate spazialmente agli impalcati di ogni piano (forza in X, forza in Y e momento).

Le forze orizzontali così calcolate vengono ripartite fra gli elementi irrigidenti (pilastri e pareti di taglio), ipotizzando i solai dei piani sismici infinitamente rigidi assialmente.

Per la verifica della struttura si è fatto riferimento all'analisi modale, pertanto sono prima calcolate le sollecitazioni e gli spostamenti modali e poi viene calcolato il loro valore efficace.

I valori stampati nei tabulati finali allegati sono proprio i suddetti valori efficaci e pertanto l'equilibrio ai nodi perde di significato. I valori delle sollecitazioni sismiche sono combinate linearmente (in somma e in differenza) con quelle per carichi statici per ottenere le sollecitazioni per sisma nelle due direzioni di calcolo.

Gli angoli delle direzioni di ingresso dei sismi sono valutati rispetto all'asse X del sistema di riferimento globale.

### • VERIFICHE

Le verifiche, svolte secondo il metodo degli stati limite ultimi e di esercizio, si ottengono inviluppando tutte le condizioni di carico prese in considerazione.

In fase di verifica è stato differenziato l'elemento trave dall'elemento pilastro. Nell'elemento trave le armature sono disposte in modo

asimmetrico, mentre nei pilastri sono sempre disposte simmetricamente.

Per l'elemento trave, l'armatura si determina suddividendola in cinque conci in cui l'armatura si mantiene costante, valutando per tali conci le massime aree di armatura superiore ed inferiore richieste in base ai momenti massimi riscontrati nelle varie combinazioni di carico esaminate. Lo stesso criterio è stato adottato per il calcolo delle staffe.

Anche l'elemento pilastro viene scomposto in cinque conci in cui l'armatura si mantiene costante. Vengono però riportate le armature massime richieste nella metà superiore (testa) e inferiore (piede).

La fondazione su travi rovesce è risolta contemporaneamente alla sovrastruttura tenendo in conto sia la rigidezza flettente che quella torcente, utilizzando per l'analisi agli elementi finiti l'elemento asta su suolo elastico alla *Winkler*.

Le travate possono incrociarsi con angoli qualsiasi e avere dei disassamenti rispetto ai pilastri su cui si appoggiano.

La ripartizione dei carichi, data la natura matriciale del calcolo, tiene automaticamente conto della rigidezza relativa delle varie travate convergenti su ogni nodo.

Le verifiche per gli elementi bidimensionali (setti) vengono effettuate sovrapponendo lo stato tensionale del comportamento a lastra e di quello a piastra. Vengono calcolate le armature delle due facce dell'elemento bidimensionale disponendo i ferri in due direzioni ortogonali.

### • DIMENSIONAMENTO MINIMO DELLE ARMATURE.

Per il calcolo delle armature sono stati rispettati i minimi di legge di seguito riportati:

### TRAVI:

Area minima delle staffe pari a 1.5\*b mmq/ml, essendo b lo spessore minimo dell'anima misurato in mm, con passo non maggiore di 0,8 dell'altezza utile e con un minimo di 3 staffe al metro. In prossimità degli

appoggi o di carichi concentrati per una lunghezza pari all' altezza utile della sezione, il passo minimo sarà 12 volte il diametro minimo dell'armatura longitudinale.

Armatura longitudinale in zona tesa  $\geq 0.15\%$  della sezione di calcestruzzo. Alle estremità è disposta una armatura inferiore minima che possa assorbire, allo stato limite ultimo, uno sforzo di trazione uguale al taglio.

In zona sismica, nelle zone critiche il passo staffe è non superiore al minimo di:

- un quarto dell'altezza utile della sezione trasversale;
- 175 mm e 225 mm, rispettivamente per CDA e CDB;
- 6 volte e 8 volte il diametro minimo delle barre longitudinali considerate ai fini delle verifiche, rispettivamente per CDA e CDB;
- 24 volte il diametro delle armature trasversali.

Le zone critiche si estendono, per CDB e CDA, per una lunghezza pari rispettivamente a 1 e 1,5 volte l'altezza della sezione della trave, misurata a partire dalla faccia del nodo trave-pilastro. Nelle zone critiche della trave il rapporto fra l'armatura compressa e quella tesa è maggiore o uguale a 0,5.

### PILASTRI:

Armatura longitudinale compresa fra 0,3% e 4% della sezione effettiva e non minore di 0,10\*Ned/fyd;

Barre longitudinali con diametro ≥ 12 mm;

Diametro staffe  $\geq 6$  mm e comunque  $\geq 1/4$  del diametro max delle barre longitudinali, con interasse non maggiore di 30 cm.

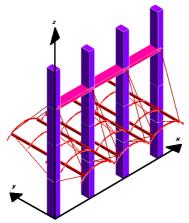
In zona sismica l'armatura longitudinale è almeno pari all'1% della sezione effettiva; il passo delle staffe di contenimento è non superiore alla più piccola delle quantità seguenti:

- 1/3 e 1/2 del lato minore della sezione trasversale, rispettivamente per CDA e CDB;
- 125 mm e 175 mm, rispettivamente per CDA e CDB;
- 6 e 8 volte il diametro delle barre longitudinali che collegano, rispettivamente per CDA e CDB.

### • SISTEMI DI RIFERIMENTO

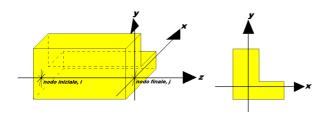
### 1) SISTEMA GLOBALE DELLA STRUTTURA SPAZIALE

Il sistema di riferimento globale è costituito da una terna destra di assi cartesiani ortogonali (O-XYZ) dove l'asse Z rappresenta l'asse verticale rivolto verso l'alto. Le rotazioni sono considerate positive se concordi con gli assi vettori:



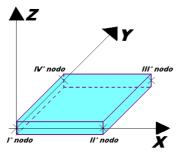
### 2) SISTEMA LOCALE DELLE ASTE

Il sistema di riferimento locale delle aste, inclinate o meno, è costituito da una terna destra di assi cartesiani ortogonali che ha l'asse Z coincidente con l'asse longitudinale dell'asta ed orientamento dal nodo iniziale al nodo finale, gli assi X ed Y sono orientati come nell'archivio delle sezioni:



### 3) SISTEMA LOCALE DELL'ELEMENTO SHELL

Il sistema di riferimento locale dell'elemento shell è costituito da una terna destra di assi cartesiani ortogonali che ha l'asse X coincidente con la direzione fra il primo ed il secondo nodo di input, l'asse Y giacente nel piano dello shell e l'asse Z in direzione dello spessore:



### • UNITÀ DI MISURA

Si adottano le seguenti unità di misura:

### • CONVENZIONI SUI SEGNI

I carichi agenti sono:

- 1) Carichi e momenti distribuiti lungo gli assi coordinati;
- 2) Forze e coppie nodali concentrate sui nodi.

Le forze distribuite sono da ritenersi positive se concordi con il sistema di riferimento locale dell'asta, quelle concentrate sono positive se concordi con il sistema di riferimento globale.

I gradi di libertà nodali sono gli omologhi agli enti forza, e quindi sono definiti positivi se concordi a questi ultimi.

### VERIFICA ESTESA STATICA ELEMENTI IN MURATURA

La verifica per le azioni statiche sugli elementi murari è stata effettuata secondo le modalità di seguito riassunte.

### a) CALCOLO DELLE ECCENTRICITÀ

Eccentricità accidentale trasversale:

$$e_a = h / 200$$

dove con  $\mathbf{h}$  si è indicata l'altezza complessiva del muro. Tale valore di eccentricità si utilizza per intero nella sezione di testa, per metà in quella di mezzeria e si annulla nella sezione al piede.

Eccentricità strutturale trasversale:

$$e_s = M / N$$

essendo:

M = momento flettente complessivo dovuto alle azioni di calcolo, tra cui l'eccentricità della risultante del carico del solaio, la pressione orizzontale dovuta all'azione del vento o del terrapieno, l'eccentricità di posizionamento del muro sovrastante e l'effetto di azioni orizzontali spingenti.

N =sforzo normale complessivo agente sulla sezione da verificare.

Eccentricità strutturale longitudinale:

$$e_b = M_b / N$$

essendo:

 $\mathbf{M_b}$  = momento flettente complessivo dovuto alle azioni di calcolo, tra cui l'eccentricità della risultante del carico del solaio, la pressione orizzontale dovuta all'azione del vento o del terrapieno, l'eccentricità di posizionamento del muro sovrastante e l'effetto di azioni orizzontali spingenti lungo la direzione del muro

N = sforzo normale complessivo agente sulla sezione da verificare.

Eccentricità trasversale di calcolo:

$$e = |e_S| + |e_A|$$

In ogni caso il valore dell'eccentricità trasversale di calcolo per ciascuna sezione di verifica non può essere inferiore ad **h** / 200 o superiore a 1/3 dello spessore del muro. Nel primo caso questa si porrà comunque pari ad **h** / 200; nel secondo caso la verifica si riterrà non soddisfatta.

### b) CALCOLO DEI COEFFICIENTI DI ECCENTRICITÀ

Si calcola il seguenti coefficiente:

$$m = 6 e/t$$

essendo t lo spessore del muro, nel caso di eccentricità trasversale, o la lunghezza, nel caso di eccentricità longitudinale.

### c) CALCOLO DELLA SNELLEZZA DELLA PARETE

$$\mathbf{1} = (\mathbf{r} \ \mathbf{h}) / \mathbf{t}$$

Essendo **r** il fattore laterale di vincolo, posto in questo calcolo sempre pari ad 1.

### d) CALCOLO DEI COEFFICIENTI DI RIDUZIONE

Il calcolo dei coefficienti  $\mathbf{F_i}$ , in funzione di  $\mathbf{m}$  e  $\mathbf{1}$ , viene effettuato per doppia interpolazione con la seguente tabella:

1		Coefficiente di eccentricità $\mathbf{m} = \mathbf{6*e/t}$										
	0	0,5	1,0	1,5	2,0							

		Scuo	la			
_						
0	1,00	0,74	0,59	0,44	0,33	
5	0,97	0,71	0,55	0,39	0,27	
10	0,86	0,61	0,45	0,27	0,15	
15	0,69	0,48	0,32	0,17	-	
20	0,53	0,36	0,23	-	-	

In nessuna caso è ammessa l'estrapolazione di tale tabella. Quindi per valori di snellezza ed eccentricità per i quali non è ricavabile un valore di **F**<sub>i</sub>, la verifica si riterrà non soddisfatta. In caso di eccentricità longitudinale si pone **1** pari a 0.

### e) VERIFICA

La verifica verrà effettuata utilizzando il metodo agli stati limite ultimi. La condizione che soddisfa la verifica della sezione sarà la seguente:

$$s = N / (F_i F_b A) \acute{u} f_d$$

essendo:

N =sforzo normale complessivo agente nella sezione;

 $\mathbf{F_i}$  = coefficiente di parzializzazione trasversale per la sezione i-esima (testa, mezzeria o piede);

**F**<sub>b</sub> = coefficiente di parzializzazione longitudinale per la sezione di piede (pari ad 1 per le altre sezioni);

A = area della sezione;

 $\mathbf{f_d}$  = resistenza di calcolo della muratura.

### VERIFICA ELEMENTI IN MURATURA PER SISMA ORTOGONALE

Viene svolta la verifica per ciascun muro anche per le azioni generate dalla componente dell'azione sismica ortogonale al piano del muro. In conseguenza di ciò si generano una pressione distribuita lungo tutta la superficie del muro, dovuta al suo peso proprio, e delle eventuali azioni concentrate dovute a masse che gravano sul muro nei punti ove esso non risulti efficacemente vincolato a un impalcato rigido.

A prescindere dalle direzioni di ingresso del sisma selezionate per la struttura, ciascuna verifica locale dei muri viene svolta considerando il sisma agente proprio nella direzione ortogonale al muro di volta in volta esaminato. Le sollecitazioni derivanti da tali azioni verranno ricavate anche in base all'analisi complessiva della struttura, tenendo quindi conto della posizione mutua tra i muri, della disposizione degli impalcati rigidi e della eventuale presenza di cordoli e tiranti.

Il calcolo della pressione e delle forze orizzontali è svolto in ottemperanza ai punti 7.2.3 e 7.8.2.2.3 del D.M. 2008.

La distribuzione delle sollecitazioni è calcolata seguendo un andamento proporzionale alla situazione di collasso cinematico in cui si formano tre cerniere allineate in verticale sul singolo paramento.

La verifica è svolta confrontando la coppia di sollecitazioni M e N di calcolo con quelle che garantiscono l'equilibrio nella situazione limite a rottura, con sezione parzializzata e sigma di compressione uniforme nel tratto reagente pari a  $0.85~F_d$ . La verifica a taglio è svolta invece confrontando la tensione tangenziale media della sezione con quella limite del materiale incrementata per un valore pari a 0.4~N.

### VERIFICA ELEMENTI IN MURATURA PER SISMA PARALLELO

Viene svolta la verifica per ciascun muro per le azioni ottenute mediante l'analisi sismica globale combinate con le azioni verticali e tenendo in conto la contemporaneità dei due sismi ortogonali come previsto dalla norma. Le verifiche verranno condotte sia agli SLV che agli SLD utilizzando gli spettri del *D.M.2008* punto 3.2.1, le azioni sismiche verranno combinate come previsto al punto 3.2.4.

L'analisi sismica potrà essere di tipo statica equivalente o dinamica modale utilizzando lo spettro di progetto ridotto

tramite il fattore di struttura definito per le strutture in muratura al punto 7.8.1.3 del D.M.2008.

Il modello di calcolo sarà costituito da elementi verticali continui e da fasce di piano schematizzate come elementi travi, per il calcolo delle rigidezza si farà riferimento ai valori fessurati pari al 50% della rigidezza della sezione integra. Le fasce di piano saranno considerate incernierate ai maschi murari se non presenti elementi capaci di resistere a trazione quali tiranti e catene. Le pareti verticali saranno verificate a flessione ed a taglio utilizzando per il calcolo dei valori resistenti le formule previste nel paragrafo 7.8.2.2 del *D.M.2008*.

Per le strutture in muratura esistenti è possibile utilizzare come modo di collasso a taglio quello previsto al punto C8.7.1.5 della *Circolare 2 febbraio 2009*, *n. 617* in alternativa o in aggiunta al modo previsto al punto 7.8.2.2 del *D.M.2008*.

Ai soli fini del calcolo di vulnerabilità è inoltre previsto di calcolare la PGA limite con il metodo di livello 1 previsto nel *D.M.* 21/10/03. Tale verifica è valida solo per gli scopi previsti dal *D.M.* 21/10/03 e non può essere utilizzato per la progettazione degli interventi sia di adeguamento che miglioramento.

Per il calcolo dei valori resistenti del materiale si terrà in conto inoltre del fattore di confidenza come definito al punto 8.5.4 del *D.M.2008* ed alla *Circolare 2 febbraio 2009*, *n. 617* capitolo C8A.1, sia per le verifiche sismiche che quelle statiche.

### VERIFICA MECCANISMI LOCALI DI COLLASSO PER LA MURATURA

La verifica è effettuata in base al punto 8.7.1 del *D.M.2008*, secondo le direttive previste dalla *Circolare 2 febbraio* 2009 al capitolo C8A.4 e le indicazioni presenti nelle "Schede illustrative dei principali meccanismi di collasso locali negli edifici esistenti in muratura e dei relativi modelli cinematici di analisi", curate dalla *Protezione Civile* e dalla *Reluiss*.

Il calcolo è effettuato utilizzando l'analisi cinematica lineare (semplificata) con fattore  $\mathbf{q}$  pari a 2, per lo stato limite di salvaguardia della vita. La verifica consiste nel verificare che l'accelerazione spettrale di attivazione  $\mathbf{a_0}^*$  soddisfi ciascuna delle seguenti diseguaglianze:

$$a_0^* >= a_g(P_{VR}) S / q$$
  
 $a_0^* >= S_e(T_1) g (Z/H) / q$ 

dove:

- $\mathbf{a_g}$  = accelerazione sismica al suolo, funzione di  $\mathbf{P_{VR}}$ , cioè della probabilità  $\mathbf{P}$  di superamento dello stato limite di salvaguarda della vita (pari al 10%) e della vita di riferimento  $\mathbf{VR}$  della struttura come definiti punto 3.2 del D.M.2008;
- **S** = prodotto del coefficiente di amplificazione stratigrafica e del coefficiente di amplificazione topografica, come definiti al punto 3.2.3.2.1 del *D.M.2008*;
- q = il fattore di struttura, che si è posto pari a 2;
- $S_e$  = spettro elastico, come definito al punto 3.2.3.2.1 del *D.M.2008*, funzione del periodo  $T_1$ , relativo al primo modo di vibrare della struttura;
- **Z / H** = approssima la forma del primo modo di vibrare della struttura normalizzato a 1 in sommità, essendo **H** l'altezza complessiva dell'edificio e **Z** l'altezza del punto più basso della porzione di muratura interessata dal meccanismo, entrambe misurate a partire dalla quota di fondazione dell'edificio;

g = coefficiente di partecipazione modale, che viene approssimato con l'espressione <math>g = 3 N / (2 N + 1), essendo N il numero di piani dell'edificio;

L'accelerazione spettrale di attivazione è data dalla seguente formula:

$$a_0^* = a_0 g / (e^* FC)$$

essendo:

- a<sub>0</sub> = moltiplicatore dell'azione sismica che causa il collasso del meccanismo, ricavato applicando il principio dei lavori virtuali;
- g = accelerazione di gravità;
- e\* = frazione di massa partecipante, come definita al punto C8A.4.2.2 della *Circolare 2009*;
- FC = fattore di confidenza (nel caso in cui per la valutazione del moltiplicatore ao non si tenga conto della resistenza a compressione della muratura, con conseguente arretramento della linea ideale del ribaltamento, il fattore di confidenza sarà comunque posto pari a quello relativo al livello di conoscenza LC1).

Si tiene conto della presenza di eventuali tiranti o comunque altra tipologia di elementi facenti parte della struttura nel suo complesso in grado di creare una azione di tipo stabilizzante, così come si prende in considerazione l'effetto instabilizzante di carichi spingenti dovuti a volte o altre tipologie di carico che abbiano tale effetto.

In caso di muratura a doppia cortina si considera che il ribaltamento possa avvenire per le due porzioni di muratura, quella esterna e quella interna, in modo indipendente.

In presenza di cordolature di testa non adeguatamente ammorsate alla muratura sottostante, non si tiene in alcun conto a fini stabilizzanti dell'effetto dovuto all'attrito tra cordolo e muratura, dal momento che in presenza di azione sismica l'effetto di tale attrito potrebbe essere aleatorio a causa delle azioni sussultorie.

In caso di meccanismo della tipologia di flessione orizzontale in cui si tiene conto di un effetto di confinamento, alle azioni agenti sugli elementi facenti parte del meccanismo si aggiunge un effetto stabilizzante dato ad una doppia coppia di forze, agenti con asse vettore verticale. Per ciascuna coppia la forza è assegnata pari alla tensione  $0.85~\mathrm{F_d}$ , intesa come agente su metà dello spessore del muro e per un'altezza pari alla linea di frattura interessata dal meccanismo. Il braccio della coppia invece sarà assunto pari alla metà dello spessore del muro stesso.

L'effetto del confinamento può essere garantito dalla presenza di corpi di fabbrica adiacenti alla zona interessata al meccanismo o da una apposita tirantatura disposta allo scopo parallelamente alla muratura e opportunamente ancorata, in grado di impedire spostamenti orizzontali delle imposte a partire dalle quali si innesca il meccanismo di flessione fuori piano, ingenerando così una specie di effetto arco interno alla muratura, che viene schematizzato, come appena esposto, in forma di arco a tre cerniere, considerando il centro di ciascuna cerniera nel semi-spessore di muro compresso in condizioni di limite per la resistenza alla compressione.

### VERIFICA EQUIVALENZA CERCHIATURE

Alcuni elementi murari forati possono essere modellati come privi di foro, nel caso sia soddisfatta una verifica di equivalenza tra la cerchiatura realizzata nel foro e la porzione di muratura mancante. Tale equivalenza si considera soddisfatta se risulta che la rigidezza della cerchiatura sia circa equivalente alla rigidezza di un elemento in muratura di dimensioni pari a quelle del foro, al lordo dello spessore della cerchiatura, e la resistenza della cerchiatura sia pari o superiore a quello dell'elemento di muratura eliminata. Rigidezza e resistenza sono riferite ad una forza orizzontale applicata in testa all'elemento e ad esso complanare.

Il calcolo si effettua ipotizzando l'elemento in muratura con vincolo di testa che impedisce la rotazione, mentre per la cerchiatura si adotta l'ipotesi di telaio a comportamento shear-type. Per entrambi si prevede un vincolo di incastro al piede.

Si ipotizza che in fase di realizzazione la cerchiatura abbia uno sviluppo chiuso, quindi che sia presente il traverso inferiore, al fine di garantire l'ipotesi di incastro. Inoltre si richiede che l'intera cerchiatura sia adeguatamente ancorata alla muratura circostante in modo diffuso lungo tutto il perimetro.

Per il calcolo della rigidezza della muratura si considera un modulo elastico fessurato, pari cioŠ alla met... di quello nominale relativo al materiale.

Per il calcolo della resistenza della muratura si considerano cautelativamente i valori di resistenza fk ed fkv non ridotti per il coefficiente parziale del materiale e per il fattore di confidenza. Per il cemento armato o l'acciaio della cerchiatura si adottano i valori di modulo elastico e resistenza che si utilizzano normalmente per le verifiche agli stati limite.

Si riporta appresso la spiegazione delle sigle usate nelle tabelle riassuntive dei criteri di progetto per le aste in elevazione, per quelle di fondazione, per i pilastri e per i setti.

Crit.N.ro : Numero indicativo del criterio di progetto

Elem. : Tipo di elemento strutturale
%Rig.Tors. : Percentuale di rigidezza torsionale
Mod. E : Modulo di elasticità normale
Poisson : Coefficiente di Poisson

**Sgmc** : Tensione massima di esercizio del calcestruzzo

tauc0 : Tensione tangenziale minima tauc1 : Tensione tangenziale massima

Sgmf : Tensione massima di esercizio dell'acciaio

Om. : Coefficiente di omogeneizzazione Gamma : Peso specifico del materiale

Copristaffa : Distanza tra il lembo esterno della staffa ed il lembo esterno della sezione in

calcestruzzo

Fi min. : Diametro minimo utilizzabile per le armature longitudinali

**Fi st.** : Diametro delle staffe

Lar. st. : Larghezza massima delle staffe

**Psc** : Passo di scansione per i diagrammi delle caratteristiche

Pos.pol. : Numero di posizioni delle armature per la verifica di sezioni poligonali
D arm. : Passo di incremento dell'armatura per la verifica di sezioni poligonali
Iteraz. : Numero massimo di iterazioni per la verifica di sezioni poligonali

**Def. Tag.** : Deformabilità a taglio (si, no)

**%Scorr.Staf.** : Percentuale di scorrimento da far assorbire alle staffe

P.max staffe : Passo massimo delle staffe P.min.staffe : Passo minimo delle staffe

**tMt min.** : Tensione di torsione minima al di sotto del quale non si arma a torsione

Ferri parete : Presenza di ferri di parete a taglio

Ecc.lim. : Eccentricità M/N limite oltre la quale la verifica viene effettuata a flessione pura

**Tipo ver.** : Tipo di verifica (0 = solo Mx; 1 = Mx e My separate; 2 = deviata)

**Fl.rett.** : Flessione retta forzata per sezioni dissimmetriche ma simmetrizzabili (0 = no; 1 =

si)

 $\textbf{Den.X pos.} \qquad : \ \textit{Denominatore della quantità} \ q^*l^*l \ \textit{per determinare il momento} \ \textit{Mx minimo per la}$ 

copertura del diagramma positivo

**Den.X neg.** : Denominatore della quantità q\*l\*l per determinare il momento Mx minimo per la

copertura del diagramma negativo

**Den.Y pos.** : Denominatore della quantità  $q^*l^*l$  per determinare il momento My minimo per la

copertura del diagramma positivo

**Den.Y neg.** : Denominatore della quantità  $q^*l^*l$  per determinare il momento My minimo per la

copertura del diagramma negativo

%Mag.car. : Percentuale di maggiorazione dei carichi statici della prima combinazione di

carico

% Rid.Plas : Rapporto tra i momenti sull'estremo della trave M\*(ij)/M(ij), dove:

- M\*(ij)=Momento DOPO la ridistribuzione plastica
- M(ij)=Momento PRIMA della ridistribuzione plastica

Linear. : Coefficiente descrittivo del comportamento dell'asta:

1 = comportamento lineare sia a trazione che a compressione

2 = comportamento non lineare sia a trazione che a compressione.

3 = comportamento lineare solo a trazione.4 = comportamento non lineare solo a trazione.

5 = comportamento lineare solo a compressione. 6 = comportamento non lineare solo a compressione.

Appesi : Flag di disposizione del carico sull'asta (1 = appeso, cioè applicato

all'intradosso; 0 = non appeso, cioè applicato all'estradosso)

**Min. T/sigma** : Verifica minimo T/sigma (1 = si; 0 = no)

**Verif.Alette** : Verifica alette travi di fondazione (1 = si; 0 = no)

**Kwinkl.** : Costante di sottofondo del terreno

Si riporta appresso la spiegazione delle sigle usate nelle tabelle riassuntive dei criteri di progetto per le verifiche agli stati limite.

Cri.Nro : Numero identificativo del criterio di progetto

**Tipo Elem.** : Tipo di elemento: trave di elevazione, trave di fondazione, pilastro, setto, setto

elastico ("SHela")

fck: Resistenza caratteristica del calcestruzzofcd: Resistenza di calcolo del calcestruzzo

rcd : Resistenza di calcolo a flessione del calcestruzzo (massimo del diagramma

parabola rettangolo)

fyk : Resistenza caratteristica dell'acciaio fyd : Resistenza di calcolo dell'acciaio Ey : Modulo elastico dell'acciaio

ec0 : Deformazione limite del calcestruzzo in campo elastico

ecu : Deformazione ultima del calcestruzzo eyu : Deformazione ultima dell'acciaio

**Ac/At** : Rapporto dell'incremento fra l'armatura compressa e quella tesa

Mt/Mtu : Rapporto fra il momento torcente di calcolo e il momento torcente resistente

ultimo del calcestruzzo al di sotto del quale non si arma a torsione

Wra : Ampiezza limite della fessura per combinazioni rare
 Wfr : Ampiezza limite della fessura per combinazioni frequenti
 Wpe : Ampiezza limite della fessura per combinazioni permanenti
 σc Rara : Sigma massima del calcestruzzo per combinazioni rare
 σc Perm : Sigma massima del calcestruzzo per combinazioni permanenti

of Rara : Sigma massima dell'acciaio per combinazioni rare

SpRar : Rapporto fra la lunghezza dell'elemento e lo spostamento massimo per

combinazioni rare

SpPer : Rapporto fra la lunghezza dell'elemento e lo spostamento massimo per

combinazioni permanenti

Coef.Visc.: : Coefficiente di viscosità

Si riporta di seguito la spiegazione delle sigle usate nelle tabelle riassuntive dei criteri di progetto per la muratura esistente.

### DATI MASCHI MURARI 1/3

Mat. N.ro: Numero indicativo del materiale esistentefm: Resistenza media a compressione della muraturaTau0: Resistenza media a taglio della muraturaMod.E: Valore medio del Modulo di elasticità normaleMod.G: Valore medio del Modulo di elasticità tangenziale

**Peso** : Peso specifico medio della muratura

Rete: Flag di esistenza della rete di rinforzo FRPDescrizione: Stringa descrittiva della rete di rinforzo FRPTipoFibra: Tipologia della fibra di rinforzo utilizzataGram: Grammatura della rete per unità di superficie

Magl : Dimensioni della maglia (quadrata)

Traz : Resistenza a trazione per metro lineare di maglia Eul : Allungamento a rottura della fibra utilizzata

NM P. : Flag di esistenza del rinforzo con Nastri Metallici Pretesi Sner : Resistenza allo snervamento del nastro metallico preteso

Rott : Resistenza a rottura del nastro metallico preteso

Sp.: Spessore del nastro metallico pretesoLarg: Larghezza del nastro metallico pretesoIntX: Interasse della maglia in direzione XIntY: Interasse della maglia in direzione Y

### DATI MASCHI MURARI 2/3

Mat. N.ro : Numero indicativo del materiale esistente

Malta buona Coeff. corrett. dei par. meccanici muratura dalla Tab.C8A.2.2 Circ.617/2009 Giunti sottili : Coeff. corrett. dei par. meccanici muratura dalla Tab.C8A.2.2 Circ.617/2009 Ricorsi Listat. : Coeff. corrett. dei par. meccanici muratura dalla Tab.C8A.2.2 Circ.617/2009 Conness.trasver : Coeff. corrett. dei par. meccanici muratura dalla Tab.C8A.2.2 Circ.617/2009 NucleoScadente : Coeff. corrett. dei par. meccanici muratura dalla Tab.C8A.2.2 Circ.617/2009 Iniezioni leganti Coeff. corrett. dei par. meccanici muratura dalla Tab.C8A.2.2 Circ.617/2009 Intonaco armat Coeff. corrett. dei par. meccanici muratura dalla Tab.C8A.2.2 Circ.617/2009 Rd Resistenza a trazione di calcolo dei tiranti agenti sul maschio murario

**Rete** : Flag di esistenza della rete di rinforzo in acciaio

Classe CLS : Classe del cls utilizzato
Classe acc. : Classe dell'acciaio utilizzato

Fi : Diametro della maglia della rete in acciaio utilizzata

Pas : Passo della maglia della rete utilizzata

Spsx : Spessore del rinforzo dell'intonaco armato sulla faccia sx del maschio Spdx : Spessore del rinforzo dell'intonaco armato sulla faccia dx del maschio

Sforz : Sforzo sul cavo di precompressione Pass : Passo dei cavi di precompressione

### DATI MASCHI MURARI 3/3

Mat. N.ro : Numero indicativo del materiale esistente

**Gamma** : Peso specifico della muratura

**Fk** : Resistenza caratteristica a compressione della muratura

Fkv : Resistenza caratteristica a taglio della muratura in assenza di carico verticale Fk/F : Resistenza caratteristica a compressione della muratura divisa per il fattore di

confidenza

Fkv/F : Resistenza caratteristica a taglio della muratura divisa per il fattore di

confidenza

Mod.E : Valore medio del Modulo di elasticità normale
Mod.G : Valore medio del Modulo di elasticità tangenziale

Rig.Fess. : Percentuale della rigidezza flessionale della muratura per tenere in conto la

riduzione dovuta alla fessurazione

**Tagl.** : Deformazione ultima per collasso a taglio (v. punto C8.7.1.4 Circ. 617/2009) **Fless** : Deformazione ultima per collasso a pressoflessione (v. punto C8.7.1.4 Circ.

617/2009)

**Descrizione** : Descrizione della muratura utilizzata

estesa

### • SPECIFICHE CAMPI TABELLA DI STAMPA

Si riporta di seguito il significato delle simbologie usate nelle tabelle di stampa dei dati di input dei fili fissi:

- **Filo** : Numero del filo fisso in pianta.

- Ascissa : Ascissa.

- Ordinata : Ordinata.

Si riporta di seguito il significato delle simbologie usate nelle tabelle di stampa dei dati di input delle quote di piano:

- Quota : Numero identificativo della quota del piano.

- Altezza : Altezza dallo spiccato di fondazione.

- **Tipologia** : Le tipologie previste sono due:

**0 = Piano sismico**, ovvero piano che è sede di massa, sia strutturale che portata, che deve essere considerata ai fini del calcolo sismico. Tutti i nodi a questa quota hanno gli spostamenti orizzontali legati dalla relazione di impalcato rigido.

**1 = Interpiano**, ovvero quota intermedia che ha rilevanza ai fini della geometria strutturale ma la cui massa non viene considerata a questa quota ai fini sismici. I nodi a questa quota hanno spostamenti orizzontali indipendenti.

Si riporta appresso la spiegazione delle sigle usate nel tabulato di stampa dei dati di input delle travi:

**Trave** : Numero identificativo della trave alla quota in esame

Sez. : Numero di archivio della sezione della trave. Se il numero sezione è superiore a 600, si tratta

di setto di altezza pari all'interpiano e di cui nei successivi dati viene specificato il solo

spessore

Base x Alt. : Îngombri in X ed Y nel sistema di riferimento locale della sezione. Nel caso di sezioni

rettangolari questi ingombri coincidono con base ed altezza

Magrone : Larghezza del magrone di fondazione. Se presente individua ai fini del calcolo un'asta su suolo

alla Winkler

**Ang.** : Angolo di rotazione della sezione attorno all'asse

Filo in. : Numero del filo fisso iniziale della trave
Filo fin. : Numero del filo fisso finale della trave
Quota in. : Quota dell'estremo iniziale della trave
Ouota fin. : Quota dell'estremo finale della trave

dx in : Scostamento in direzione X del punto iniziale dell'asse della trave dal filo fisso iniziale di

riferimento

dx f : Scostamento in direzione X del punto finale dell'asse della trave dal filo fisso finale di

riferimento

dy in : Scostamento in direzione Y del punto iniziale dell'asse della trave dal filo fisso iniziale di

riferimento

dy f : Scostamento in direzione Y del punto finale dell'asse della trave dal filo fisso finale di

riferimento

Pann.
Carico sulla trave dovuto a pannelli di solai.
Tamp.
Carico sulla trave dovuto a tamponature
Ball.
Carico sulla trave dovuto a ballatoi
Espl.
Carico sulla trave imposto dal progettista
Tot.
Totale dei carichi verticali precedenti

Torc. : Momento torcente distribuito agente sulla trave imposto dal progettista
Orizz. : Carico orizzontale distribuito agente sulla trave imposto dal progettista
Assia. : Carico assiale distribuito agente sulla trave imposto dal progettista

Ali. : Aliquota media pesata dei carichi accidentali per la determinazione della massa sismica

**Crit.N.ro** : Numero identificativo del criterio di progetto associato alla trave

Nel caso di vincoli particolari (situazione diversa dal doppio incastro), segue un'ulteriore tabulato relativo ai vincoli, le cui sigle hanno il seguente significato:

**Codice**: Codice sintetico identificativo del tipo di vincolo secondo la codifica appresso riportata: I = incastro; K = appoggio scorrevole; C = cerniera sferica; E = esplicito; CF = cerniera flessionale.

Il reale funzionamento dei vincoli (da intendersi come vincoli interni tra asta e nodo) è esplicitato dai successivi dati:

Tx, Ty, Tz

: Valori delle rigidezze alla traslazione imposte al nodo in esame. Il valore -1 indica per convenzione che quella particolare traslazione mutua tra trave e nodo è impedita (ovvero la traslazione assoluta del nodo e dell'estremo dell'asta è la medesima), mentre lo 0 indica che non vi è continuità tra tali elementi ai fini di tale traslazione reciproca (ovvero la traslazione assoluta del nodo e dell'estremo dell'asta sono diverse ed indipendenti). Invece un valore maggiore di zero equivale ad una sconnessione fra il nodo e l'estremo dell'asta (traslazioni assolute diverse), ma sul nodo agirà una forza, nella direzione della sconnessione inserita, di valore pari alla rigidezza per la variazione di spostamento. Se infine viene inserito un valore compreso fra -1 (incastrato) e 0 (libero), fattore di connessione, il programma trasforma in automatico tale numero in una rigidezza esplicita. Gli assi X e Y sono quelli del riferimento locale della sezione, mentre Z è parallelo all'asse della trave.

Rx, Ry, Rz

: Valori delle rigidezze alla rotazione imposte al nodo in esame. Il valore -1 indica per convenzione che quella particolare rotazione mutua tra trave e nodo è impedita (ovvero la rotazione assoluta del nodo e dell'estremo dell'asta è la medesima), mentre lo 0 indica che non vi è continuità tra tali elementi ai fini di tale rotazione reciproca (ovvero la rotazione

assoluta del nodo e dell'estremo dell'asta sono diverse ed indipendenti). Invece un valore maggiore di zero equivale ad una sconnessione fra il nodo e l'estremo dell'asta (rotazioni assolute diverse), ma sul nodo agirà un momento, nella direzione della sconnessione inserita, di valore pari alla rigidezza per la variazione di rotazione. Se viene inserito un valore compreso fra -1 (incastrato) e 0 (libero), fattore di connessione, il programma trasforma in automatico tale numero in una rigidezza esplicita. Gli assi X e Y sono quelli del riferimento locale della sezione, mentre Z è parallelo all'asse della trave.

								ARCH	IIVIO T	IPOLOGIE DI CARICO
Car. N.ro		Perman. NONstru kg/mq		Neve kg/mq	Destinaz. d'Uso	Psi 0	Psi 1	_	Anal Car. N.ro	DESCRIZIONE SINTETICA DEL TIPO DI CARICO
1	318	100	50	0	Categ. H	0,0	0,0	0,0		solai latero-cemento 16+5
2	342	100	50	0	Categ. H	0,0	0,0	0,0		solai latero-cemento 18+5

	CRITERI DI PROGETTO														
IDEN						ASTI	E ELEV	AZIONE							
Crit	Def	%Scorr	P max.	P min.	τMtmin	Ferri	Elim	Tipo	FI.	DenX	DenX	DenY	DenY	%Mag	%Rid
N.ro	Tag	Staffe	Staffe	Staffe	kg/cmq	parete	cm	verif.	rett	pos.	neg.	pos.	neg.	car.	Plas
1	si	100	30	0	3	no	200	Mx	1	0	0	0	0	0	100

### **CRITERI DI PROGETTO**

IDEN		ASTE FONDAZIONE										
Crit	Min	Verif.	%Scorr	P max.	P min.	τMtmin	Ferri					
N.ro	$T/\sigma$	Alette	Staffe	Staffe	Staffe	kg/cmq	parete					
2	no	no	100	33	0	3	no					

### **CRITERI DI PROGETTO**

IDEN		PILAST	RI	IDEN		PILASTRI				
Crit	Def	τMtmin	Tipo	Crit	Def	τMtmin	Tipo			
N.ro	Tag	kg/cmq	verif.	N.ro	Tag	kg/cmq	verif.			
3	si	3,0	Mx/My	 _		_	_			

	DATI MASCHI MURARI 1/3																		
IDEN		MATER	RIALE DI	BASE			DATI	DI RETE	FR	Р				DATIN	NASTR	I MET	ALLIC	I PRET	ESI
Mat.	fm	tau0	Mod.E	Mod.G	Peso	Re	DESCRIZIONE	TipoFibra	Gram	Magl	Traz	Eul	NM	Sner	Rott	Sp.	Larg	IntX	Int.Y
N.ro	kg/cmq	kg/cmq	kg/cmq	kg/cmq	kg/mc	te			g/mq	mm	kg	%	P.	kg/c	emq	n	nm	m	m
11	14,00	0,28	10800	3600	1600	NO							NO						

	DATI MASCHI MURARI 2/3																
IDEN	COEFFIC	IENTI CORRI	ETTIVI DEL M	IATERIALE D	BASE DI MU	RATURE ESI:	STENTI	TIRANTE		RINFOF	RZO CON	RETI	E IN A	CCIAI	)	PRECON	<b>UPRES</b>
Mat.	Malta	Giunti	Ricorsi	Conness.	Nucleo	Iniezioni	Intonaco	Rd	Re		Classe	Fi		- 1	Spdx		Pass
N.ro	Buona	Sottili	Listat.	Trasvers	Scadente	Leganti	Armato	(t)	te	CLS	Acc.	mm	cm	(cm)	(cm)	(t)	(cm)
11	1,00	1,50	1,00	1,50	1,00	1,70	1,33	·	SI	C25/30	FeB44k	8	15	5	5		

	DATI MASCHI MURARI 3/3										
IDEN		PARAN	ΛΕΤRI Ν	<b>IECCAN</b>	ICI MAT	ERIALE RI	SULTANTE		<b>DEFOR</b>	M.ULT.	
Mat.	Gamma	Fk	Fkv	Fk/F	Fkv/F	Mod.E	Mod.G	Rig.Fes	Tagl.	Fless	Descrizione Estesa
N.ro	kg/mc	kg/	cmq (F=	Fatt.Cor	nf.)	kg/c	mq	%	(u/	h)	
11	1600	71,4	1,2	52,9	0,9	55080	18360	50	0,004	0,006	Conci pietra tenera+Acc.

	CRITERI DI PROGETTO GEOTECNICI - FONDAZIONI SUPERFICIALI E SU PALI									
IDEN	COSTANTI	E WINKLER	IDEN	COSTANT	E WINKLER		IDEN	COSTANT	E WINKLER	
Crit	KwVert	KwOriz.	Crit	KwVert	KwOriz.		Crit	KwVert	KwOriz.	
N.ro	kg/cmc	kg/cmc	N.ro	kg/cmc	kg/cmc		N.ro	kg/cmc	kg/cmc	
1	2,00	0,00								

DATI GENERALI DI STRUTTURA								
DATI	GENERALI	DI STRUTTURA						
Massima dimens. dir. X (m)	17,38	Altezza edificio (m)	6,71					
Massima dimens. dir. Y (m)	23,83	Differenza temperatura(°C)	15					
	PARAMETF	SISMICI	-					
Vita Nominale (Anni)	50	Classe d' Uso	TERZA					
Longitudine Est (Grd)	14,21116	Latitudine Nord (Grd)	41,18093					
Categoria Suolo	С	Coeff. Condiz. Topogr.	1,00000					
Sistema Costruttivo Dir.1	Muratura	Sistema Costruttivo Dir.2	Muratura					

Regolarita' in Altezza	NO(KR=.8)	Regolarita' in Pianta	NO ACCENTE
Direzione Sisma (Grd)	0	Sisma Verticale	ASSENTE
Effetti P/Delta	NO NO	Quota di Zero Sismico (m)	0,00000
Probabilita' Pvr		LASTICO - SISMA S.L.O.	45.00
•	0,81	Periodo di Ritorno Anni	45,00
Accelerazione Ag/g	0,05	Periodo T'c (sec.) Fv	0,31 0,75
Fattore Stratigrafia'Ss'	2,47	<b>1</b> <sup>1</sup> <sup>1</sup> 1	
Periodo TC (sec.)	1,50 0,48	Periodo TB (sec.) Periodo TD (sec.)	0,16 1,80
		LASTICO - SISMA S.L.D.	1,00
Probabilita' Pvr	0,63	Periodo di Ritorno Anni	75,00
Accelerazione Ag/g	0,06	Periodo di Allonio Allini Periodo T'c (sec.)	0,34
Fo	2,55	Fv (Sec.)	0,85
Fattore Stratigrafia'Ss'	1,50	Periodo TB (sec.)	0,83
Periodo TC (sec.)	0,51	Periodo TD (sec.)	1,84
		LASTICO - SISMA S.L.V.	1,01
Probabilita' Pvr	0,10	Periodo di Ritorno Anni	712,00
Accelerazione Ag/g	0,14	Periodo T'c (sec.)	0,45
Fo	2,61	Fv	1,30
Fattore Stratigrafia'Ss'	1,49	Periodo TB (sec.)	0,21
Periodo TC (sec.)	0,62	Periodo TD (sec.)	2,15
PARAM	METRI SPETTRO E	LASTICO - SISMA S.L.C.	
Probabilita' Pvr	0,05	Periodo di Ritorno Anni	1462,00
Accelerazione Ag/g	0,17	Periodo T'c (sec.)	0,49
Fo	2,66	Fv	1,48
Fattore Stratigrafia'Ss'	1,43	Periodo TB (sec.)	0,22
Periodo TC (sec.)	0,65	Periodo TD (sec.)	2,28
		UTTIVO MURATURA - D I R. 1	
Sistema Strutturale	Ordinaria	AlfaU/Alfa1	1,50
Fattore di struttura 'q'	1,88		
		UTTIVO MURATURA - D I R. 2	
Sistema Strutturale	Ordinaria	AlfaU/Alfa1	1,50
Fattore di struttura 'q'	1,88		
		A PARZIALI DEI MATERIALI	•
Acciaio per CLS armato	1,15	Calcestruzzo CLS armato	1,50
Muratura azioni sismiche	2,00	Muratura azioni statiche	2,00
Legno per comb. eccez.	1,00	Legno per comb. fondament.:	1,30
Livello conoscenza	LC1		
FRP Collasso Tipo 'A'	1,10	FRP Delaminazione Tipo 'A'	1,20
FRP Collasso Tipo 'B'	1,25	FRP Delaminazione Tipo 'B'	1,50
FRP Resist. Press/Fless	1,00	FRP Resist. Taglio/Torsione	1,20
FRP Resist. Confinamento	1,10		

### COORDINATE E TIPOLOGIA FILI FISSI

	000	ILDINAILL	III OL	Odia i ili	1 1001		
Filo	Ascissa	Ordinata		Filo	Ascissa	Ordinata	
N.ro	m	m		N.ro	m	m	l
1	0,00	0,00		2	7,13	0,00	l
3	10,13	0,00		4	10,13	-2,53	l
5	17,18	-2,53		6	10,13	3,82	Ì
7	14,68	3,82		8	17,18	3,82	l
9	0,00	6,50		10	7,13	6,50	Ì
11	14,68	11,20		12	17,38	11,20	l
13	0,00	13,00		14	7,13	13,00	l
15	9,13	17,49		16	14,68	17,49	l
17	16,58	17,49		18	17,38	17,49	l
19	0,00	20,07		20	7,13	20,07	l
21	9,13	21,30		22	16,58	21,30	l
23	9,13	20,07		24	7,13	17,49	Ì
25	7,13	3,82		26	7,13	-2,53	ı

		QUC	TE PIA	NI SIS	MIC	I ED INT	ERPIANI			
Quota	Altezza	Tipologia	Irreg <sup>-</sup>	Гатр		Quota	Altezza	Tipologia	Irreg <sup>-</sup>	Гатр
N.ro	m		XY	Alt.		N.ro	m		XY	Alt.
0	0,00	Piano Terra				1	5,62	Interpiano	NO	NO

		QUO	TE PIA	NI SIS	MIC	I ED INT	ERPIANI			
Quota	Altezza	Tipologia		Tamp		Quota	Altezza	Tipologia	Irreg <sup>-</sup>	Tamp
N.ro	m		XY	Alt.		N.ro	m		XY	Alt.
2	6,71	Piano sismico	NO	NO						

									TR/	I IV	N C.A	. ALL	A Ql	JOTA 0	m									
	DATI GENERALI QUOTE SCOSTAM Sez. Tipo Elem. Ana Fil Fil Q in. Q.fin Dxi Dxi Dzi Dzi																С	ARICH	11					
Trav	Sez.	Tipo Elem.	Ang	Fil	Fil	Q in.	Q.fin	Dxi	Dyi	Dzi	Dxf	Dyf	Dzf	Pann.	Tamp.	Ball.	Espl.	Tot.	Torc.	Orizz.	Assial	Ali	Cr	Cit
N.ro	N.ro	x il sisma	Grd	in.	fin	(m)	(m)	cm	cm	cm	cm	cm	cm	kg/m	kg/m	kg/m	kg/m	kg/m	kg	kg/m	kg/m	%	Nr	Geo
1	25	Tel.SismoRes.	0	1	2	0,00	0,00	0	30	0	0	30	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	2	1
2	25	Tel.SismoRes.	0	4	5	0,00	0,00	0	30	0	0	30	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	2	1
3	25	Tel.SismoRes.	0	1	9	0,00	0,00	30	0	0	30	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	2	1
4	25	Tel.SismoRes.	0	9	13	0,00	0,00	30	0	0	30	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	2	1
5	25	Tel.SismoRes.	0	13	19	0,00	0,00	30	0	0	30	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	2	1
6	25	Tel.SismoRes.	0	2	25	0,00	0,00	-30	0	0	-30	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	2	1
7	25	Tel.SismoRes.	0	10	14	0,00	0,00	-30	0	0	-30	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	2	1
8	25	Tel.SismoRes.	0	14	24	0,00	0,00	-30	0	0	-30	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	2	1
9	25	Tel.SismoRes.	0	3	6	0,00	0,00	30	0	0	30	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	2	1
10	25	Tel.SismoRes.	0	4	3	0,00	0,00	30	0	0	30	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	2	1
11	25	Tel.SismoRes.	0	15	23	0,00	0,00	30	0	0	30	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	2	1
12	25	Tel.SismoRes.	0	23	21	0,00	0,00	30	0	0	30	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	2	1
13	25	Tel.SismoRes.	0	7	11	0,00	0,00	-30	0	0	-30	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	2	1
14	25	Tel.SismoRes.	0	11	16	0,00	0,00	-30	0	0	-30	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	2	1
15	25	Tel.SismoRes.	0	19	20	0,00	0,00	0	-30	0	0	-30	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	2	1
16	25	Tel.SismoRes.	0	13	14	0,00	0,00	0	30	0	0	30	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	2	1
17	25	Tel.SismoRes.	0	9	10	0,00	0,00	0	30	0	0	30	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	2	1
18	25	Tel.SismoRes.	0	15	16	0,00	0,00	0	-30	0	0	-30	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	2	1
19	25	Tel.SismoRes.	0	16	17	0,00	0,00	0	-30	0	0	-30	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	2	1
20	25	Tel.SismoRes.	0	17	18	0,00	0,00	0	-30	0	0	-30	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	2	1
21	25	Tel.SismoRes.	0	21	22	0,00	0,00	0	-30	0	0	-30	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	2	1
22	25	Tel.SismoRes.	0	12	18	0,00	0,00	-30	0	0	-30	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	2	1
23	25	Tel.SismoRes.	0	17	22	0,00	0,00	-30	0	0	-30	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	2	1
24	25	Tel.SismoRes.	0	6	7	0,00	0,00	0	30	0	0	30	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	2	1
25	25	Tel.SismoRes.	0	7	8	0,00	0,00	0	30	0	0	30	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	2	1
26	25	Tel.SismoRes.	0	5	8	0,00	0,00	-30	0	0	-30	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	2	1
27	25	Tel.SismoRes.	0	11	12	0,00	0,00	0	30	0	0	30	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	2	1
28	25	Tel.SismoRes.	0	24	20	0,00	0,00	-30	0	0	-30	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	2	1
29	25	Tel.SismoRes.	0	25	10	0,00	0,00	-30	0	0	-30	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	2	1
30	25	Tel.SismoRes.	0	20	23	0,00	0,00	0	-30	0	0	-30	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	2	1
31	25	Tel.SismoRes.	0	24	15	0,00	0,00	0	-30	0	0	-30	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	2	1
32	25	Tel.SismoRes.	0	25	6	0,00	0,00	0	30	0	0	30	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	2	1
33	25	Tel.SismoRes.	0	2	3	0,00	0,00	0	30	0	0	30	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	2	1

							FORI SETTI	ALLA QUOTA	0 m								
0-#	T =	D	All f	0	A /	01 (				0	11111	0	I co	INC.	NIE.	F:04	II DOL-
Setto N.ro	Foro N.ro	Base f cm	Alt. f cm	Codice Posiz.Foro	Asc. f cm	Ord. f cm	Sezione Catena	Sezione Cerchiat.	Sezione Architrav	Sezione Piedritti	Mat. SubF	Crit Prog	FiLon mm	NFer Sup.	NFer Inf.	FiSt mm	PSta cm
2	1	400	120	LIBERO	150	230	Nessuna	Nessuna	Nessuna	Nessuna							
3	1	371	120	LIBERO	166	230	Nessuna	Nessuna	Nessuna	Nessuna							
4	1	371	120	LIBERO	166	230	Nessuna	Nessuna	Nessuna	Nessuna							
5	1	371	120	LIBERO	168	230	Nessuna	Nessuna	Nessuna	Nessuna							
7	1	90	230	LIBERO	520	130	Nessuna	Nessuna	Nessuna	Nessuna							
13	1	195	120	LIBERO	150	230	Nessuna	Nessuna	Nessuna	Nessuna							
	2	195	120	LIBERO	440	230	Nessuna	Nessuna	Nessuna	Nessuna							
14	1	90	230	LIBERO	432	130	Nessuna	Nessuna	Nessuna	Nessuna							
17	1	300	120	LIBERO	206	100	Nessuna	Nessuna	Nessuna	Nessuna	1						
18	1	90	230	LIBERO	240	130	Nessuna	Nessuna	Nessuna	Nessuna	1						
21	1 2	125 125	120 120	LIBERO LIBERO	157 462	230 230	Nessuna Nessuna	Nessuna Nessuna	Nessuna Nessuna	Nessuna Nessuna							
22	1 2	120 120	120 120	LIBERO LIBERO	135 379	230 230	Nessuna Nessuna	Nessuna Nessuna	Nessuna Nessuna	Nessuna Nessuna							
23	1	50	120	LIBERO	25	230	Nessuna	Nessuna	Nessuna	Nessuna							
	2 3	50 50	120 120	LIBERO LIBERO	138 251	230 230	Nessuna Nessuna	Nessuna Nessuna	Nessuna Nessuna	Nessuna Nessuna							
24	1	95	220	LIBERO	85	130	Nessuna	Nessuna	Nessuna	Nessuna							
27	1 2	51 50	120 120	LIBERO LIBERO	26 139	230 230	Nessuna Nessuna	Nessuna Nessuna	Nessuna Nessuna	Nessuna Nessuna							
28	1	90	230	LIBERO	73	130	Nessuna	Nessuna	Nessuna	Nessuna							
29	1	90	230	LIBERO	138	130	Nessuna	Nessuna	Nessuna	Nessuna	1						

									TRA	VI IN	C.A.	ALLA	QUC	TA 5.62	2 m									
		DATI GE	ENER	ALI		QUO	OTE		SC	OSTA	MEN	ITI					C	ARICH	11					
Trav N.ro	Sez. N.ro	Tipo Elem. x il sisma	Ang Grd	Fil in.	Fil fin	Q in. (m)				Dzi cm		,	Dzf cm	Pann. kg/m	Tamp. kg/m	Ball. kg/m	Espl. kg/m	Tot. kg/m	Torc. kg	Orizz. kg/m	Assial kg/m		Cr Nr	Cit Geo
30	26	Tel.SismoRes.	0	20	23	5,62	5,62	0	-25	0	0	-25	0	524	0	201	0	726	0	0	0	0	1	
31	26	Tel.SismoRes.	0	24	15	5,62	5,62	0	-25	0	0	-25	0	562	0	0	0	562	0	0	0	0	1	
32	26	Tel.SismoRes.	0	2	3	5,62	5,62	0	25	-130	0	25	-130	814	0	0	0	814	0	0	0	0	1	
33	26	Tel.SismoRes.	0	25	6	5,62	5,62	0	25	-130	0	25	-130	852	0	0	0	852	0	0	0	0	1	
34	3	Tel.SismoRes.	0	26	2	5,62	5,62	-15	0	0	-15	0	0	770	0	0	0	770	0	0	0	0	1	

												SETTI	ALLA	QUOT	A 5.62	m										
		GEO	DMET	RIA	QU	OTE		S	COST	AMEN	ΙΤΙ				(	CARICI	HI VE	RTICA	LI			PRES	SIONI	RINFO	RZI	MUR
Sett N.ro	Sez N.r	Sp. cm	Fil in.	Fil fin	Q in. (m)	Q.fin (m)	Dxi cm	Dyi cm	Dzi cm	Dxf cm	Dyf cm	Dzf cm	Pann		Ball kg/m	Espl	Tot.	Torc kg	-	Assia / m	Ali %	Psup.	Pinf. /mq	Mat Nro	lni cm	Fin. cm
1	601	50	1	2	5,62	5,62	0	25	0	0	25	0	0	0	201	0	201	0	0	0	0	0	0			
2	601	50	4	5	5,62	5,62	0	25	0	0	25	0	0	0	201	0	201	0	0	0	0	0	0			
3	601	50	1	9	5,62	5,62	25	0	0	25	0	0	1474	0	201	0	1675	0	0	0	0	0	0			
4	601	50	9	13	5,62	5,62	25	0	0	25	0	0	1474	0	201	0	1675	0	0	0	0	0	0			
5	601	50	13	19	5,62	5,62	25	0	0	25	0	0	1474	0	201	0	1675	0	0	0	0	0	0			
6	601	50	2	25	5,62	5,62	-25	0	0	-25	0	0	1474	0	0	0	1474	0	0	0	0	0	0			
7	602	50	10	14	5,62	5,62	-25	0	0	-25	0	0	1512	0	0	0	1512	0	0	0	0	0	0			
8	602	50	14	24	5,62	5,62	-25	0	0	-25	0	0	1512	0	0	0	1512	0	0	0	0	0	0			
9	601	50	3	6	5,62	5,62	25	0	0	25	0	0	1488	0	0	0	1488	0	0	0	0	0	0			
10	601	50	4	3	5,62	5,62	25	0	0	25	0	0	2204	0	0	0	2204	0	0	0	0	0	0			
11	601	50	15	23	5,62	5,62	25	0	0	25	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0			
12	601	50	23	21	5,62	5,62	25	0	0	25	0	0	0	0	201	0	201	0	0	0	0	0	0			
13	602	50	4	11	5,62	5,62	-25	0	0	-25	0	0	0	0	201	0	201	0	0	0	0	0	0			
14	602	50	11	16	5,62	5,62	-25	0	0	-25	0	0	599	0	0	0	599	0	0	0	0	0	0			
15	601	50	19	20 14	5,62 5.62	5,62	0	-25	0	0	-25	0	0	0	201	0	201	0	0	0	0	0	0			
16 17	601 601	50 50	13 9	10	5,62	5,62 5,62	0	25 25	0	0	25 25	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0			
18	602	50	15	16	5,62	5,62	0	-25	0	0	-25	0	850	0	0	0	850	0	0	0	0	0	0			
19	601	50	16	17	5.62	5,62	0	-25	0	0	-25	0	850	0	0	0	850	0	0	0	0	0	0			
20	601	50	17	18	5.62	5,62	0	-25	0	0	-25	0	0.00	0	0	0	0.00	0	0	0	0	0	0			
21	601	50	21	22	5.62	5,62	0	-25	0	0	-25	0	812	0	201	0	1013	0	0	0	0	0	0			
22	601	50	12	18	5,62	5,62	-25	0	0	-25	0	0	561	0	201	ő	763	ő	0	0	0	0	0			
23	601	50	17	22	5,62	5,62	-25	0	0	-25	Ö	0	0	0	201	ő	201	Ö	0	0	0	0	0			
24	602	50	6	7	5.62	5,62	0	25	ő	0	25	Ö	ő	ő	0	ő	0	ő	ő	0	ő	ő	0			
25	601	50	7	8	5.62	5,62	Õ	25	ő	Õ	25	Õ	ő	ő	201	ő	201	ő	Ö	ő	ő	ő	ő			
26	601	50	5	8	5,62	5,62	-25	0	Ō	-25	0	Ō	1488	Ö	201	Ö	1689	Ö	Ö	Ö	ō	Ö	Ó			l
27	601	50	11	12	5,62	5,62	0	25	ō	0	25	ō	0	Ö	201	Ö	201	Ö	Ö	Ö	Õ	Ö	Ō			
28	601	50	24	20	5,62	5,62	-25	0	0	-25	0	0	1474	0	0	0	1474	0	0	0	0	0	0			l
29	602	50	25	10	5,62	5,62	-25	0	0	-25	0	0	1512	0	0	0	1512	0	0	0	0	0	0			

						F	ORI SETTI A	LLA QUOTA	5.62 m								
Setto N.ro	Foro N.ro	Base f cm	Alt. f	Codice Posiz.Foro	Asc. f	Ord. f	Sezione Catena	Sezione Cerchiat.	Sezione Architray	Sezione Piedritti	Mat. SubF	Crit Prog	FiLon mm	NFer Sup.	NFer Inf.	FiSt mm	PSta
2	1	400	120	LIBERO	150	230	Nessuna	Nessuna	Nessuna	Nessuna	Subr	Flog	1111111	Sup.	1111.	111111	cm
_		100	120	LIBETTO	100		rvoodana	Nossana	Nossana	Nossana	ĬĬ		11	!!	!!	ļ.	I
3	1	371	120	LIBERO	166	230	Nessuna	Nessuna	Nessuna	Nessuna							
4	1	371	120	LIBERO	166	230	Nessuna	Nessuna	Nessuna	Nessuna	1	I					
5	1	371	120	LIBERO	168	230	Nessuna	Nessuna	Nessuna	Nessuna	1	l	l				
7	1	90	230	LIBERO	520	130	Nessuna	Nessuna	Nessuna	Nessuna	1	l	l				
13	1 2	195 195	120 120	LIBERO LIBERO	150 440	230 230	Nessuna Nessuna	Nessuna Nessuna	Nessuna Nessuna	Nessuna Nessuna							
					1			1	1	11	1		1	1	1	1	ı
14	1	90	230	LIBERO	432	130	Nessuna	Nessuna	Nessuna	Nessuna		<u> </u>					
17	1	300	120	LIBERO	206	100	Nessuna	Nessuna	Nessuna	Nessuna	I						
18	1	90	230	LIBERO	240	130	Nessuna	Nessuna	Nessuna	Nessuna							
21	1 2	125 125	120 120	LIBERO LIBERO	157 462	230 230	Nessuna Nessuna	Nessuna Nessuna	Nessuna Nessuna	Nessuna Nessuna							
				-													
22	1 2	120 120	120 120	LIBERO LIBERO	135 379	230 230	Nessuna Nessuna	Nessuna Nessuna	Nessuna Nessuna	Nessuna Nessuna							
23	1	50	120	LIBERO	25	230	Nessuna	Nessuna	Nessuna	Nessuna	1	ı	1	li .	li .	ı	ı
23	2	50	120	LIBERO	138	230	Nessuna	Nessuna	Nessuna	Nessuna							
	3	50	120	LIBERO	251	230	Nessuna	Nessuna	Nessuna	Nessuna	ı						
24	1	95	220	LIBERO	85	130	Nessuna	Nessuna	Nessuna	Nessuna	I	I					
27	1 2	51 50	120	LIBERO	26	230	Nessuna	Nessuna	Nessuna	Nessuna							
	2	50	120	LIBERO	139	230	Nessuna	Nessuna	Nessuna	Nessuna	<u> </u>	l	ll	II		li	II
28	1	90	230	LIBERO	73	130	Nessuna	Nessuna	Nessuna	Nessuna	1						
29	1	90	230	LIBERO	138	130	Nessuna	Nessuna	Nessuna	Nessuna							

											•	SETTI	ALLA (	QUOT	A 6.71	m									
		GEO	OMET	RIA	QU	OTE		S	COST	AMEN	ITI				(	CARIC	HI VE	RTICA	LI			PRES	SIONI	RINFORZ	IMUR
Sett	Sez	Sp.	Fil	Fil	Q in.	Q.fin	Dxi	Dyi	Dzi	Dxf	Dyf	Dzf	Pann	Tamp	Ball	Espl	Tot.	Torc	Orizz	Assia	Ali	Psup.	Pinf.	Mat Ini	Fin.
N.ro	N.r	cm	in.	fin	(m)	(m)	cm	cm	cm	cm	cm	cm			kg/m		=	kg	kg	/ m	%	kg/	mq	Nro cm	cm
1	601	50	10	14	6,71	6,71	-25	0	0	-25	0	0	1788	0	201	0	1989	0	0	0	0	0	0		
2	601	50	14	24	6,71	6,71	-25	0	0	-25	0	0	1788	0	201	0	1989	0	0	0	0	0	0		
3	601	50	7	11	6,71	6,71	-25	0	0	-25	0	0	1788	0	201	0	1989	0	0	0	0	0	0		
4	601	50	11	16	6,71	6,71	-25	0	0	-25	0	0	1788	0	201	0	1989	0	0	0	0	0	0		
5	601	50	15	16	6,71	6,71	0	-25	0	0	-25	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0		
6	601	50	6	7	6,71	6,71	0	25	0	0	25	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0		
7	601	50	25	10	6,71	6,71	-25	0	0	-25	0	0	1788	0	201	0	1989	0	0	0	0	0	0		
8	601	50	24	15	6,71	6,71	0	-25	0	0	-25	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0		
9	601	50	25	6	6,71	6,71	0	25	0	0	25	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0		

				COME	BINAZION	I CARICH	II A1 - S.L	.V. / S.L.	D.						
DESCRIZIONI	1	2	3	4	5	6	7	8	9	10	11	12	13	14	15
Peso Strutturale	1,30	1,00	1,00	1,00	1,00	1,00	1,00	1,00	1,00	1,00	1,00	1,00	1,00	1,00	1,00
Perm.Non Strutturale	1,50	1,00	1,00	1,00	1,00	1,00	1,00	1,00	1,00	1,00	1,00	1,00	1,00	1,00	1,00
Var.Coperture	1,50	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00
Corr. Tors. dir. 0	0,00	1,00	-1,00	1,00	-1,00	1,00	-1,00	1,00	-1,00	-1,00	1,00	-1,00	1,00	-1,00	1,00
Corr. Tors. dir. 90	0,00	0,30	0,30	-0,30	-0,30	-0,30	-0,30	0,30	0,30	0,30	0,30	-0,30	-0,30	-0,30	-0,30
Sisma direz. grd 0	0,00	1,00	1,00	1,00	1,00	1,00	1,00	1,00	1,00	-1,00	-1,00	-1,00	-1,00	-1,00	-1,00

				COME	INAZION	I CARICH	ll A1 - S.L	V. / S.L.	D.						
DESCRIZIONI	1	2	3	4	5	6	7	8	9	10	11	12	13	14	15
Sisma direz. grd 90	0,00	0,30	0,30	0,30	0,30	-0,30	-0,30	-0,30	-0,30	0,30	0,30	0,30	0,30	-0,30	-0,30

				COME	BINAZION	I CARICH	II A1 - S.L	V. / S.L.	D.						
DESCRIZIONI	16	17	18	19	20	21	22	23	24	25	26	27	28	29	30
Peso Strutturale	1,00	1,00	1,00	1,00	1,00	1,00	1,00	1,00	1,00	1,00	1,00	1,00	1,00	1,00	1,00
Perm.Non Strutturale	1,00	1,00	1,00	1,00	1,00	1,00	1,00	1,00	1,00	1,00	1,00	1,00	1,00	1,00	1,00
Var.Coperture	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00
Corr. Tors. dir. 0	-1,00	1,00	0,30	-0,30	0,30	-0,30	0,30	-0,30	0,30	-0,30	-0,30	0,30	-0,30	0,30	-0,30
Corr. Tors. dir. 90	0,30	0,30	1,00	1,00	-1,00	-1,00	-1,00	-1,00	1,00	1,00	1,00	1,00	-1,00	-1,00	-1,00
Sisma direz. grd 0	-1,00	-1,00	0,30	0,30	0,30	0,30	0,30	0,30	0,30	0,30	-0,30	-0,30	-0,30	-0,30	-0,30
Sisma direz. grd 90	-0,30	-0,30	1,00	1,00	1,00	1,00	-1,00	-1,00	-1,00	-1,00	1,00	1,00	1,00	1,00	-1,00

COMBINAZIONI CARIC	HI A1 - S.I	L.V. / S.L.	D.
DESCRIZIONI	31	32	33
Peso Strutturale	1,00	1,00	1,00
Perm.Non Strutturale	1,00	1,00	1,00
Var.Coperture	0,00	0,00	0,00
Corr. Tors. dir. 0	0,30	-0,30	0,30
Corr. Tors. dir. 90	-1,00	1,00	1,00
Sisma direz. grd 0	-0,30	-0,30	-0,30
Sisma direz. grd 90	-1,00	-1,00	-1,00

# | COMBINAZIONI RARE - S.L.E. | DESCRIZIONI | 1 | | Peso Strutturale | 1,00 | | Perm.Non Strutturale | 1,00 | | Var.Coperture | 1,00 | | Corr. Tors. dir. 0 | 0,00 | | Corr. Tors. dir. 90 | 0,00 | | Sisma direz. grd 0 | 0,00 | | Sisma direz. grd 90 | 0,00 |

COMBINAZIONI FREQUENT	1 - S.L.E.
DESCRIZIONI	1
Peso Strutturale	1,00
Perm.Non Strutturale	1,00
Var.Coperture	0,00
Corr. Tors. dir. 0	0,00
Corr. Tors. dir. 90	0,00
Sisma direz. grd 0	0,00
Sisma direz. grd 90	0,00

COMBINAZIONI PERMANEN	TI - S.L.E.
DESCRIZIONI	1
Peso Strutturale	1,00
Perm.Non Strutturale	1,00
Var.Coperture	0,00
Corr. Tors. dir. 0	0,00
Corr. Tors. dir. 90	0,00
Sisma direz. grd 0	0,00
Sisma direz. grd 90	0,00

Si riporta appresso la spiegazione delle sigle usate nella tabella di stampa della geometria dei maschi murari

> Quota : Numero della quota di riferimento, in ordine crescente dal basso verso

Muro : Numero del maschio murario

: Ascissa del punto iniziale dell'asse del muro in pianta Xin Yin : Ordinata del punto iniziale dell'asse del muro in pianta Xfin : Ascissa del punto finale dell'asse del muro in pianta Yfin Ordinata del punto finale dell'asse del muro in pianta : Altezza della testa del muro rispetto alla fondazione Hsup Hinf Altezza del piede del muro rispetto alla fondazione

Spessore del muro **Spess** Lung : Lunghezza del muro H mur : Altezza del muro

Fattore laterale di vincolo Ro

Snellezza del muro  $Ro \times \frac{Hmur}{L}$ Lambda

: Numero del materiale di cui Š costituito il muro Mat

Pia Sup : Numero del piano a comportamento rigido cui il muro è saldamente

collegato in testa. Lo zero sta a indicare che il muro non è collegato in

testa a nessun impalcato rigido

Pia Inf : Numero del piano a comportamento rigido cui il muro è saldamente

collegato al piede. Lo zero sta a indicare che il muro non è collegato al

piede a nessun impalcato rigido

Asta : Numero dell'asta 3D corrispondente al muro nel modello utilizzato per

il calcolo agli elementi finiti

Si riporta appresso la spiegazione delle sigle usate nella tabella di stampa della verifica globale sismica dei maschi murari.

Muro : Numero del maschio murario

Modo di collasso : Modo di collasso dell'asta in muratura

Cmb : Combinazione di carico più gravosa per la verifica

Coeff. sicur. : Coefficiente di sicurezza

Nru : Sforzo normale resistente ultimo

Vru : Taglio resistente ultimo

Mru : Momento flettente resistente ultimo

Nd : Sforzo normale di calcolo

Vd : Taglio di calcolo

Md : Momento flettente di calcolo

Tiranti passivi : Resistenza totale di calcolo di eventuali tiranti passivi verticali

Nel caso di verifica di vulnerabilità come previsto per il livello 1 del DM 21/10/03 vengono stampati i seguenti campi addizionali:

**PGA1** : PGA limite nella direzione 1 del sisma

**PGA2** : PGA limite nella direzione 2 del sisma

**Du1/h** : Spostamento relativo diviso l'altezza di interpiano per PGA unitaria

agente nella direzione 1 del sisma

**Du2/h** : Spostamento relativo diviso l'altezza di interpiano per PGA unitaria

agente nella direzione 2 del sisma

**Du/h limite** : Spostamento relativo diviso l'altezza di interpiano limite in funzione del

modo di collasso

Si riporta appresso la spiegazione delle sigle usate nella tabella di stampa della verifica statica a flessione dei maschi murari:

> **Ouota** : Numero della quota di riferimento, in ordine crescente dal basso verso l'alto

Muro Numero del maschio murario

Sez. Sezione di verifica

Cmb fle Combinazione di carico più gravosa per la verifica Sforzo normale complessivo di calcolo agente sul muro N

MxMomento flettente complessivo di calcolo agente sul muro con asse vettore

parallelo al piano medio

Eccentricità trasversale accidentale, pari a 1/200 dell'altezza di interpiano ecc.A

ecc.V Eccentricità trasversale Mx / N dovuta all'azione del vento o alla spinta di un

terrapieno

Eccentricità teorica di calcolo complessiva Mx/N ecc.X m.X ecc.X

Spessore Coefficiente di eccentricità, pari a

FI.X : Coefficiente di riduzione FI relativo a Mx

My Momento flettente complessivo di calcolo agente sul muro con asse vettore

ortogonale al piano medio

Eccentricità teorica di calcolo complessiva My/N ecc.Y

 $6 \times \frac{ecc.Y}{Lunghezza}$ m.Y

Coefficiente di eccentricità, pari a

FI.Y : Coefficiente di riduzione FI relativo a My

: Tensione normale di calcolo nella sezione. Se=-99.99 la sezione e' completamente s max

parzializzata (la sezione non verifica e non e' possibile calcolare la tensione).

s lim : Tensione normale limite ammessa dal materiale

Si riporta appresso la spiegazione delle sigle usate nella tabella di stampa della verifica per sisma ortogonale dei maschi murari.

Quota : Numero della quota di riferimento, in ordine crescente dal basso verso

l'alto

Muro : Numero del maschio murario

**Sez.** : Sezione di verifica

Cmb ort : Combinazione di carico più gravosa per la verifica

Coeff. sicur. : Coefficiente di sicurezza

Nru : Sforzo normale ultimo complessivo del muro associato all'eccentricità

di calcolo

Vru : Taglio ultimo complessivo del muro

Mru : Momento flettente ultimo complessivo del muro associato

all'eccentricità di calcolo

Nd : Sforzo normale complessivo di calcolo agente sul muro

Vd : Taglio complessivo di calcolo agente sul muro

Md : Momento flettente complessivo di calcolo agente sul muro

PGA : Accelerazione sismica al suolo necessaria per provocare il collasso del

muro per sisma ortogonale (qualora richiesta per edifici esistenti)

### • SPECIFICHE CAMPI TABELLA DI STAMPA

Si riporta appresso la spiegazione delle sigle usate nella tabella di stampa della verifica globale sismica delle fasce di piano

Asta3 N.ro : Numero asta modello spaziale Sez.n.ro : Numero sezione asta in muratura

Nodo3D Iniz : nodo iniziale asta 3d Nodo3D Fin : nodo finale asta 3d

**QuotaIn.** : quota estremo iniziale asta 3d **QuotaFin.** : quota estremo finale asta 3d

Cmb. nro : Combinazione di carico più gravosa per la verifica

Coeff. sicur. : Coefficiente di sicurezza

Modo di collasso: Modo di collasso dell'asta in muraturaNru: Sforzo normale resistente ultimo

Vru : Taglio resistente ultimo

Mru : Momento flettente resistente ultimo

Nd : Sforzo normale di calcolo

Vd : Taglio di calcolo

Md : Momento flettente di calcolo

Catena : Resistenza totale di calcolo di eventuali catene o tiranti orizzontali

nella fascia di piano

Si riporta appresso la spiegazione delle sigle usate nella tabella di stampa della verifica dei meccanismi locali di collasso delle murature.

Forza n. : Numero della singola azione ribaltante o stabilizzante

**Tipo forza** : Tipo di azione considerata

**Quota n.** : Quota di appartenenza del setto associato all'azione

**Setto n.** : Numero del setto associato all'azione

Asta n. : Numero dell'asta spaziale associata all'azione
Fv stat : Componente verticale statica dell'azione
Fo stat : Componente orizzontale statica dell'azione

Fo sism: Componente orizzontale sismica per accelerazione unitariaXg: Coordinata X globale del punto di applicazione dell'azioneYg: Coordinata Y globale del punto di applicazione dell'azioneZg: Coordinata Z globale del punto di applicazione dell'azione

**b oriz** : Braccio dell'azione orizzontale **b vert** : Braccio dell'azione verticale

					(	EOMETR	IA MASC	HI MUR	ARI							
					(	GEOMETR	IA MASC	CHI MUR	ARI							
Quota	Muro	Xin	Yin	Xfin	Yfin	Hsup	Hinf	Spess	Lung	Hmur	Ro	Lambda		Pia	Pia	Asta
N.ro	N.ro	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(cm)	(cm)	(cm)			N.ro	Sup	Inf	N.ro
1	1	0,00	0,00	7,13	0,00	5,45	0,00	50	713	545	1,00	10,47	11	0	0	110
1	2	10,13	-2,53	11,63	-2,53	5,47	0,00	50	150	547	1,00	10,52	11	0	0	117
1	3	15,63	-2,53	17,18	-2,53	4,37	0,00	50	155	437	1,00	8,33	11	0	0	124
1	4	0,00	0,00	0,00	1,66	5,27	0,00	50	166	527	1,00	10,12	11	0	0	134
1	5	0,00	5,11	0,00	7,89	5,27	0,00	50	279	527	1,00	10,12	11	0	0	145
1	6	0,00	11,60	0,00	14,40	5,27	0,00	50	281	527	1,00	10,12	11	0	0	155
1 1	7	0,00	18,39	0,00	20,07	5,27	0,00	50 50	168 382	527 562	1,00	10,12	11	0	0	162 171
	8 9	7,13 7,13	0,00 6,10	7,13 7,13	3,82 11,70	5,62 5,62	0,00 0,00		362 560	562	1,00 1,00	10,82 13,00	11 11	0	0	171
	10	7,13	12,60	7,13 7,13	17,49	5,62	0,00	50 50	489	562	1,00	13,00	11	0	0	187
	11	10,13	-2,53	10,13	3,82	5,62	0.00	50 50	635	562	1,00	10,82	11	0	0	192
	12	9,13	-2,33 17,49	9,13	21,30	5,62	0.00	50	381	562	1,00	10,82	11	0	0	202
li	13	14,68	3,82	14,68	5,32	4,68	0.00	50	150	468	1,00	11,00	11	0	0	212
l i	14	14,68	6,80	14,68	7,75	4.68	0.00	50	95	468	1,00	11,00	11	Ö	0	217
1	15	14,68	10,17	14,68	15,52	4.68	0.00	50	535	468	1,00	11,00	11	Ō	0	226
1	16	14,68	16,42	14,68	17,49	4.68	0.00	50	107	468	1,00	11,00	11	Ō	Ō	233
1	17	0,00	20,07	7,13	20,07	5,45	0.00	50	713	545	1,00	10,47	11	0	0	238
1	18	0,00	13,00	7,13	13,00	5,45	0,00	50	713	545	1,00	10,47	11	0	0	245
1	19	0,00	6,50	2,06	6,50	5,32	0,00	50	206	532	1,00	10,22	11	0	0	252
1	20	5,07	6,50	7,13	6,50	5,57	0,00	50	206	557	1,00	10,72	11	0	0	259
1	21	9,13	17,49	11,53	17,49	5,42	0,00	50	240	542	1,00	12,16	11	0	0	269
1	22	12,43	17,49	14,68	17,49	4,87	0,00	50	225	487	1,00	11,30	11	0	0	276
1	23	14,68	17,49	17,38	17,49	4,45	0,00	50	270	445	1,00	8,48	11	0	0	281
1	24	9,13	21,30	10,70	21,30	5,49	0,00	50	157	549	1,00	10,55	11	0	0	291
1	25	11,95	21,30	13,75	21,30	4,99	0,00	50	180	499	1,00	9,56	11	0	0	298
1	26	15,00	21,30	16,57	21,30	4,49	0,00	50	157	449	1,00	8,57	11	0	0	305
1	27	17,38	11,20	17,38	12,55	4,22	0,00	50	135	422	1,00	8,02	11	0	0	318
	28 29	17,38 17,38	13,75 16,19	17,38 17,38	14,99 17,49	4,22 4,22	0,00	50 50	124 130	422 422	1,00 1,00	8,02 8,02	11 11	0	0	325 332
	30	16,58	17,61	16,58	17,49	4,22	0,00	50 50	25	422	1,00	8,30	11	0	0	332 345
	31	16,58	18,55	16,58	19,18	4,36	0,00	50	63	436	1,00	8,30	11	0	0	350
	32	16,58	19,05	16,58	19,68	4,36	0,00	50	63	436	1,00	8,30	11	0	0	353
1	33	16,58	20,10	16,58	20,90	4,36	0,00	50	80	436	1,00	8,30	11	0	0	358
1	34	10,56	3,82	11,40	3,82	5,44	0.00	50	85	544	1,00	11,98	11	0	0	370
1	35	11,93	3,82	14,68	3,82	4,96	0.00	50	275	496	1,00	11,36	11	Ö	0	375
1	36	14,68	3,82	17,18	3,82	4,45	0.00	50	250	445	1,00	8,48	11	Ō	0	380
1	37	17,18	-2,53	17,18	3,82	4,22	0,00	50	635	422	1,00	8,02	11	Ō	Ō	387
1	38	14,81	11,20	15,06	11,20	4,64	0,00	50	25	464	1,00	8,85	11	0	0	394
1	39	15,76	11,20	16,39	11,20	4,44	0,00	50	63	444	1,00	8,47	11	0	0	399
1	40	16,17	11,20	16,97	11,20	4,36	0,00	50	80	436	1,00	8,30	11	0	0	402
1	41	7,13	17,85	7,13	18,58	5,62	0,00	50	73	562	1,00	10,82	11	0	0	412
1	42	7,13	18,64	7,13	19,59	5,62	0,00	50	95	562	1,00	10,82	11	0	0	415
1	43	7,13	3,82	7,13	5,20	5,62	0,00	50	138	562	1,00	13,00	11	0	0	423

					(	GEOMETR	IA MASC	HI MURA	ARI							
	GEOMETRIA MASCHI MURARI															
Quota N.ro	Muro N.ro	Xin (m)	Yin (m)	Xfin (m)	Yfin (m)	Hsup (m)	Hinf (m)	Spess (cm)	Lung (cm)	Hmur (cm)	Ro	Lambda	Mat. N.ro	Pia Sup	Pia Inf	Asta N.ro
2	1	7,13	6,10	7,13	11,70	6,71	5,62	50	560	109	1,00	13,00	11	1	0	437
2	2	7,13	12,60	7,13	17,49	6,71	5,62	50	489	109	1,00	13,00	11	1	0	446
2	3	14,68	3,82	14,68	5,32	5,71	4,68	50	150	103	1,00	11,00	11	1	0	451

					(	GEOMETR	IA MASC	HI MUR	ARI							
					(	GEOMETR	IA MASC	HI MURA	ARI							
Quota	Muro	Xin	Yin	Xfin	Yfin	Hsup	Hinf	Spess	Lung	Hmur	Ro	Lambda	Mat.	Pia	Pia	Asta
N.ro	N.ro	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(cm)	(cm)	(cm)			N.ro	Sup	Inf	N.ro
2	4	14,68	6,80	14,68	7,75	5,71	4,68	50	95	103	1,00	11,00	11	1	0	454
2	5	14,68	10,17	14,68	15,52	5,71	4,68	50	535	103	1,00	11,00	11	1	0	465
2	6	14,68	16,42	14,68	17,49	5,71	4,68	50	107	103	1,00	11,00	11	1	0	469
2	7	9,13	17,49	11,53	17,49	6,29	5,42	50	240	87	1,00	12,16	11	1	0	477
2	8	12,43	17,49	14,68	17,49	5,86	4,87	50	225	99	1,00	11,30	11	1	0	481
2	9	10,56	3,82	11,40	3,82	6,20	5,44	50	85	75	1,00	11,98	11	1	0	489
2	10	11,93	3,82	14,68	3,82	5,89	4,96	50	275	93	1,00	11,36	11	1	0	492
2	11	7,13	3,82	7,13	5,20	6,71	5,62	50	138	109	1,00	13,00	11	1	0	499
2	12	7,13	17,49	9,13	17,49	6,58	5,62	50	200	96	1,00	1,50	11	1	0	509

		VERI	FICA SISI	MICA GLOB	ALE MASC	HI MURARI	- QUOTA I	N.ro: 1		
			\	/ERIFICA GI	OBALE M	ASCHI MUR	ARI			
Muro	Modo di	Cmb	Coeff.	Nru	Vru	Mru	Nd	Vd	Md	TirPass
N.ro	collasso		sicur.	(t)	(t)	(tm)	(t)	(t)	(tm)	(t)
1	FLESSIONE	2	3,26	-34,91	24,81	112,01	-34,91	-6,84	-34,40	0,00
2	<b>FLESSIONE</b>	12	2,51	-10,93	4,92	7,38	-10,93	0,89	2,94	0,00
3	<b>FLESSIONE</b>	14	5,15	-9,95	4,86	6,94	-9,95	-0,56	-1,35	0,00
4	TAGL.DIAG.	28	14,00	-13,98	5,83	10,44	-13,98	-0,42	-0,72	0,00
5	<b>FLESSIONE</b>	24	8,94	-10,64	8,44	13,36	-10,64	0,88	-1,49	0,00
6	<b>FLESSIONE</b>	24	18,09	-17,21	9,90	21,76	-17,21	0,43	-1,20	0,00
7	<b>FLESSIONE</b>	24	23,89	-14,08	5,88	10,64	-14,08	0,23	0,45	0,00
8	<b>FLESSIONE</b>	28	1,92	-10,72	10,93	18,44	-10,72	-3,86	9,61	0,00
9	<b>FLESSIONE</b>	28	2,75	-18,79	24,58	47,35	-18,79	-8,22	17,20	0,00
10	TAGL.DIAG.	24	3,32	-22,21	22,60	48,88	-22,21	6,80	-13,26	0,00
11	<b>FLESSIONE</b>	18	6,09	-8,95	23,88	25,57	-8,95	-3,26	4,20	0,00
12	<b>FLESSIONE</b>	33	0,68	-2,15	9,01	3,69	-2,15	2,35	-5,39	0,00
13	<b>FLESSIONE</b>	18	1,41	-7,74	4,97	5,23	-7,74	-3,29	3,70	0,00
14	<b>FLESSIONE</b>	30	1,38	-9,59	4,16	4,10	-9,59	2,86	-2,98	0,00
15	TAGL.DIAG.	18	2,53	-15,67	22,74	37,73	-15,67	-8,99	14,24	0,00
16	<b>FLESSIONE</b>	30	1,17	-3,81	3,18	1,84	-3,81	1,06	-1,57	0,00
17	<b>FLESSIONE</b>	7	2,01	-2,15	24,26	6,88	-2,15	-5,35	3,42	0,00
18	<b>FLESSIONE</b>	5	2,50	-3,18	24,61	10,19	-3,18	-7,02	4,08	0,00
19	<b>FLESSIONE</b>	14	2,55	-18,07	7,30	16,75	-18,07	2,12	6,57	0,00
20	<b>FLESSIONE</b>	2	2,44	-18,87	7,44	17,50	-18,87	-2,31	-7,18	0,00
21	<b>FLESSIONE</b>	17	0,78	-5,34	6,44	5,77	-5,34	4,07	-7,44	0,00
22	<b>FLESSIONE</b>	7	1,18	-4,85	6,00	4,91	-4,85	-2,72	4,14	0,00
23	<b>FLESSIONE</b>	11	0,00	0,00	5,95	0,00	0,00	2,70	-4,70	0,00
24	<b>FLESSIONE</b>	7	3,98	-9,33	4,73	6,59	-9,33	0,76	-1,66	0,00
25	<b>FLESSIONE</b>	11	4,96	-5,77	5,21	4,68	-5,77	0,74	-0,94	0,00
26	<b>FLESSIONE</b>	11	5,96	-3,32	4,17	2,35	-3,32	0,40	-0,39	0,00
27	<b>FLESSIONE</b>	14	1,75	-1,95	3,39	1,18	-1,95	0,69	-0,68	0,00
28	<b>FLESSIONE</b>	18	2,70	-3,87	3,56	2,16	-3,87	0,71	0,80	0,00
29	<b>FLESSIONE</b>	11	1,83	-1,66	3,43	0,97	-1,66	-0,60	0,53	0,00
30	FLESSIONE	33	1,00	-1,92	3,43	0,00	-1,92	0,00	0,00	0,00
31	<b>FLESSIONE</b>	33	1,00	-2,93	7,60	0,00	-2,93	0,00	0,00	0,00
32	<b>FLESSIONE</b>	33	1,00	-2,32	7,60	0,00	-2,32	0,00	0,00	0,00
33	FLESSIONE	30	0,80	-1,06	1,99	0,38	-1,06	0,50	-0,47	0,00
34	FLESSIONE	8	1,61	-7,62	3,13	2,91	-7,62	-0,94	-1,81	0,00
35	<b>FLESSIONE</b>	2	0,27	-1,41	6,81	1,74	-1,41	-5,33	6,55	0,00
36	TAGL.DIAG.	17	0,00	2,86	0,00	0,00	2,86	2,88	-4,32	0,00
37	FLESSIONE	12	2,72	-5,87	22,89	16,78	-5,87	-1,90	6,17	0,00
38	FLESSIONE	33	1,00	-3,59	22,89	0,00	-3,59	0,00	0,00	0,00
39	FLESSIONE	33	1,00	-4,52	7,60	0,00	-4,52	0,00	0,00	0,00
40	FLESSIONE	14	0,28	-0,53	1,89	0,19	-0,53	0,70	-0,67	0,00
41	FLESSIONE	33	1,00	-8,54	1,89	0,00	-8,54	0,00	0,00	0,00
42	FLESSIONE	24	1,98	-4,46	3,05	1,91	-4,46	0,64	-0,96	0,00
43	FLESSIONE	28	2,46	-8,70	4,91	5,40	-8,70	-1,35	2,20	0,00

		VERII	FICA SISM	IICA GLOB	ALE MASC	HI MURARI	- QUOTA I	N.ro: 2						
	VERIFICA GLOBALE MASCHI MURARI													
Muro	Modo di	Cmb	Coeff.	Nru	Vru	Mru	Nd	Vd	Md	TirPass				
N.ro	collasso		sicur.	(t)	(t)	(tm)	(t)	(t)	(tm)	(t)				
1	TAGL.DIAG.	28	1,88	-13,31	22,81	33,55	-13,31	-12,13	8,95	0,00				
2	TAGL.DIAG.	24	2,06	-9,06	19,09	19,93	-9,06	9,26	-4,92	0,00				
3	FLESSIONE	30	1,02	-1,23	5,35	0,83	-1,23	2,17	-0,82	0,00				
4	TAGL.DIAG.	30	1,63	-6,40	4,80	2,74	-6,40	2,94	-1,63	0,00				
5	TAGL.DIAG.	18	1,82	-12,99	21,88	31,28	-12,99	-12,02	7,77	0,00				
6	<b>FLESSIONE</b>	27	1,39	-1,97	4,17	0,95	-1,97	-1,44	0,68	0,00				
7	<b>FLESSIONE</b>	7	0,39	-0,84	8,20	0,91	-0,84	-6,33	2,31	0,00				
8	TAGL.DIAG.	17	0,00	0,96	0,00	0,00	0,96	4,24	-2,84	0,00				

		VERII	FICA SISN	IICA GLOB	ALE MASC	HI MURARI	- QUOTA N	l.ro: 2						
	VERIFICA GLOBALE MASCHI MURARI													
Muro														
N.ro	collasso		sicur.	(t)	(t)	(tm)	(t)	(t)	(tm)	(t)				
9	TAGL.DIAG.	9	0,00	1,09	0,00	0,00	1,09	-5,65	-1,04	0,00				
10	<b>FLESSIONE</b>	12	0,17	-0,66	9,62	0,82	-0,66	12,71	-4,78	0,00				
11	FLESSIONE	28	1,75	-4,13	5,89	2,56	-4,13	-3,14	1,46	0,00				
12	FLESSIONE	7	0,06	-0,14	6,66	0,13	-0,14	-4,72	2,03	0,00				

										A FLESS							
Quota N.ro	Murc N.ro		Cmb fle	N (t)	Mx (tm)	ecc.A (cm)	ecc.V (cm)	ecc.X (cm)	m.X	FI.X	My (tm)	ecc.Y (cm)	m.Y	FI.Y	σ max (t/m²)	σ lim (t/m²)	STRINGA DI CONTROLLO
1	1	Testa Mezz. Piede	1 1 1	5,87 26,06 46,25	0,00 0,24 0,47	2,6 1,3 0,0	0,0 0,0 0,0	2,6 2,6 2,6	0,31 0,31 0,31	0,69 0,69 0,69	0,00 0,00 4,08	0,0 0,0 8,8	0,00 0,00 0,07	1,00 1,00 0,96	2,39 10,60 19,57	264,44 264,44 264,44	OK OK OK
1	2	Testa Mezz. Piede	1 1 1	9,86 14,12 18,39	0,00 0,11 0,22	2,6 1,3 0,0	0,0 0,0 0,0	2,6 2,6 2,6	0,32 0,32 0,32	0,69 0,69 0,69	0,00 0,00 0,70	0,0 0,0 3,8	0,00 0,00 0,15	1,00 1,00 0,92	19,13 27,41 38,74	264,44 264,44 264,44	OK OK OK
1	3	Testa Mezz. Piede	1 1 1	8,86 12,39 15,91	0,00 0,07 0,13	2,1 1,0 0,0	0,0 0,0 0,0	2,1 2,1 2,1	0,25 0,25 0,25	0,77 0,77 0,77	0,00 0,00 0,37	0,0 0,0 2,3	0,00 0,00 0,09	1,00 1,00 0,95	14,85 20,75 27,98	264,44 264,44 264,44	OK OK OK
1	4	Testa Mezz. Piede	1 1 1	12,97 17,52 22,07	0,00 0,04 0,08	2,5 1,3 0,0	0,0 0,0 0,0	2,5 2,5 2,5	0,30 0,30 0,30	0,70 0,70 0,70	0,00 0,00 4,30	0,0 0,0 19,5	0,00 0,00 0,70	1,00 1,00 0,68	22,17 29,95 55,58	264,44 264,44 264,44	OK OK OK
1	5	Testa Mezz. Piede	1 1 1	15,14 22,78 30,43	0,00 0,06 0,11	2,5 1,3 0,0	0,0 0,0 0,0	2,5 2,5 2,5	0,30 0,30 0,30	0,70 0,70 0,70	0,00 0,00 0,59	0,0 0,0 1,9	0,00 0,00 0,04	1,00 1,00 0,98	15,40 23,18 31,64	264,44 264,44 264,44	OK OK OK
1	6	Testa Mezz. Piede	1 1 1	23,89 31,59 39,29	0,00 0,15 0,31	2,5 1,3 0,0	0,0 0,0 0,0	2,5 2,5 2,5	0,30 0,30 0,30	0,70 0,70 0,70	0,00 0,00 4,40	0,0 0,0 11,2	0,00 0,00 0,24	1,00 1,00 0,88	24,13 31,91 45,32	264,44 264,44 264,44	OK OK OK
1	7	Testa Mezz. Piede	1 1 1	13,28 17,88 22,49	0,00 0,06 0,11	2,5 1,3 0,0	0,0 0,0 0,0	2,5 2,5 2,5	0,30 0,30 0,30	0,70 0,70 0,70	0,00 0,00 0,51	0,0 0,0 2,3	0,00 0,00 0,08	1,00 1,00 0,96	22,43 30,21 39,65	264,44 264,44 264,44	OK OK OK
1	8	Testa Mezz. Piede	1 1 1	21,28 32,44 43,60	0,00 0,15 0,30	2,7 1,4 0,0	0,0 0,0 0,0	2,7 2,7 2,7	0,32 0,32 0,32	0,67 0,67 0,67	0,00 0,00 12,87	0,0 0,0 29,5	0,00 0,00 0,46	1,00 1,00 0,76	16,53 25,20 44,63	264,44 264,44 264,44	OK OK OK
1	9	Testa Mezz. Piede	1 1 1	26,34 42,70 59,07	1,83 0,27 0,54	3,3 1,6 0,0	0,0 0,0 0,0	10,2 3,3 3,3	1,23 0,39 0,39	0,30 0,58 0,58	0,00 0,00 5,27	0,0 0,0 8,9	0,00 0,00 0,10	1,00 1,00 0,95	31,48 26,22 38,16	264,44 264,44 264,44	OK OK OK
1	10	Testa Mezz. Piede	1 1 1	29,29 43,58 57,87	0,18 0,02 0,03	3,3 1,6 0,0	0,0 0,0 0,0	3,9 3,3 3,3	0,46 0,39 0,39	0,55 0,58 0,58	0,00 0,00 12,74	0,0 0,0 22,0	0,00 0,00 0,27	1,00 1,00 0,86	21,84 30,64 47,33	264,44 264,44 264,44	OK OK OK
1	11	Testa Mezz. Piede	1 1 1	14,24 32,79 51,35	0,00 0,32 0,63	2,7 1,4 0,0	0,0 0,0 0,0	2,7 2,7 2,7	0,32 0,32 0,32	0,67 0,67 0,67	0,00 0,00 5,71	0,0 0,0 11,1	0,00 0,00 0,11	1,00 1,00 0,95	6,65 15,32 25,38	264,44 264,44 264,44	OK OK OK
1	12	Testa Mezz. Piede	1 1 1	4,76 15,90 27,03	0,00 0,03 0,06	2,7 1,4 0,0	0,0 0,0 0,0	2,7 2,7 2,7	0,32 0,32 0,32	0,67 0,67 0,67	0,00 0,00 5,34	0,0 0,0 19,8	0,00 0,00 0,31	1,00 1,00 0,84	3,71 12,38 25,11	264,44 264,44 264,44	OK OK OK
1	13	Testa Mezz. Piede	1 1 1	10,52 14,17 17,82	0,00 0,10 0,20	2,8 1,4 0,0	0,0 0,0 0,0	2,8 2,8 2,8	0,33 0,33 0,33	0,67 0,67 0,67	0,00 0,00 3,03	0,0 0,0 17,0	0,00 0,00 0,68	1,00 1,00 0,69	21,05 28,35 52,00	264,44 264,44 264,44	OK OK OK
1	14	Testa Mezz. Piede	1 1 1	12,72 15,03 17,34	0,00 0,23 0,45	2,8 1,4 0,0	0,0 0,0 0,0	2,8 2,9 2,8	0,33 0,35 0,33	0,67 0,66 0,67	0,00 0,00 0,58	0,0 0,0 3,3	0,00 0,00 0,21	1,00 1,00 0,89	40,18 48,03 61,49	264,44 264,44 264,44	OK OK OK
1	15	Testa Mezz. Piede	1 1 1	24,77 37,79 50,81	0,00 0,19 0,37	2,8 1,4 0,0	0,0 0,0 0,0	2,8 2,8 2,8	0,33 0,33 0,33	0,67 0,67 0,67	0,00 0,00 7,85	0,0 0,0 15,4	0,00 0,00 0,17	1,00 1,00 0,91	13,90 21,20 31,33	264,44 264,44 264,44	OK OK OK
1	16	Testa Mezz. Piede	1 1 1	5,92 8,52 11,13	0,44 0,09 0,18	2,8 1,4 0,0	0,0 0,0 0,0	10,3 2,8 2,8	1,23 0,33 0,33	0,34 0,67 0,67	0,00 0,00 0,80	0,0 0,0 7,2	0,00 0,00 0,40	1,00 1,00 0,79	32,17 23,91 39,47	264,44 264,44 264,44	OK OK OK
1	17	Testa Mezz. Piede	1 1 1	3,97 24,16 44,35	0,00 0,01 0,03	2,6 1,3 0,0	0,0 0,0 0,0	2,6 2,6 2,6	0,31 0,31 0,31	0,69 0,69 0,69	0,00 0,00 8,40	0,0 0,0 18,9	0,00 0,00 0,16	1,00 1,00 0,92	1,62 9,83 19,68	264,44 264,44 264,44	OK OK OK
1	18	Testa Mezz. Piede	1 1 1	5,22 25,41 45,60	0,00 0,19 0,38	2,6 1,3 0,0	0,0 0,0 0,0	2,6 2,6 2,6	0,31 0,31 0,31	0,69 0,69 0,69	0,00 0,00 15,10	0,0 0,0 33,1	0,00 0,00 0,28	1,00 1,00 0,86	2,12 10,34 21,70	264,44 264,44 264,44	OK OK OK
1	19	Testa Mezz. Piede	1 1 1	16,58 22,28 27,98	0,00 0,02 0,05	2,6 1,3 0,0	0,0 0,0 0,0	2,6 2,6 2,6	0,31 0,31 0,31	0,70 0,70 0,70	0,00 0,00 5,50	0,0 0,0 19,7	0,00 0,00 0,57	1,00 1,00 0,72	22,99 30,89 54,02	264,44 264,44 264,44	OK OK OK

										A FLESS							
Quota N.ro	Muro N.ro		Cmb fle	N (t)	Mx (tm)	ecc.A (cm)	ecc.V (cm)	ecc.X (cm)	m.X	FI.X	My (tm)	ecc.Y (cm)	m.Y	FI.Y	σ max (t/m²)	σ lim (t/m²)	STRINGA DI CONTROLLO
1	20	Testa Mezz. Piede	1 1 1	18,67 24,64 30,60	0,00 0,10 0,21	2,7 1,3 0,0	0,0 0,0 0,0	2,7 2,7 2,7	0,32 0,32 0,32	0,68 0,68 0,68	0,00 0,00 7,98	0,0 0,0 26,1	0,00 0,00 0,76	1,00 1,00 0,66	26,72 35,25 66,12	264,44 264,44 264,44	OK OK OK
1	21	Testa Mezz. Piede	1 1 1	10,09 16,85 23,61	0,00 0,19 0,37	3,0 1,5 0,0	0,0 0,0 0,0	3,0 3,0 3,0	0,36 0,36 0,36	0,62 0,62 0,62	0,00 0,00 0,65	0,0 0,0 2,7	0,00 0,00 0,07	1,00 1,00 0,96	13,63 22,77 33,08	264,44 264,44 264,44	OK OK OK
1	22	Testa Mezz. Piede	1 1 1	8,67 14,37 20,07	0,00 0,11 0,23	2,8 1,4 0,0	0,0 0,0 0,0	2,8 2,8 2,8	0,34 0,34 0,34	0,65 0,65 0,65	0,00 0,00 2,20	0,0 0,0 11,0	0,00 0,00 0,29	1,00 1,00 0,85	11,80 19,55 32,19	264,44 264,44 264,44	OK OK OK
1	23	Testa Mezz. Piede	1 1 1	3,79 10,04 16,29	0,00 0,04 0,08	2,1 1,1 0,0	0,0 0,0 0,0	2,1 2,1 2,1	0,25 0,25 0,25	0,76 0,76 0,76	0,00 0,00 2,61	0,0 0,0 16,0	0,00 0,00 0,36	1,00 1,00 0,81	3,67 9,73 19,37	264,44 264,44 264,44	OK OK OK
1	24	Testa Mezz. Piede	1 1 1	6,52 11,00 15,48	0,00 0,05 0,09	2,6 1,3 0,0	0,0 0,0 0,0	2,6 2,6 2,6	0,32 0,32 0,32	0,69 0,69 0,69	0,00 0,00 0,43	0,0 0,0 2,8	0,00 0,00 0,11	1,00 1,00 0,95	12,11 20,43 30,42	264,44 264,44 264,44	OK OK OK
1	25	Testa Mezz. Piede	1 1 1	7,47 12,14 16,81	0,00 0,24 0,48	2,4 1,2 0,0	0,0 0,0 0,0	2,4 3,2 2,9	0,29 0,38 0,35	0,73 0,68 0,70	0,00 0,00 0,40	0,0 0,0 2,4	0,00 0,00 0,08	1,00 1,00 0,96	11,43 19,90 27,96	264,44 264,44 264,44	OK OK OK
1	26	Testa Mezz. Piede	1 1 1	4,28 7,94 11,61	0,00 0,04 0,07	2,1 1,1 0,0	0,0 0,0 0,0	2,1 2,1 2,1	0,26 0,26 0,26	0,76 0,76 0,76	0,00 0,00 0,17	0,0 0,0 1,5	0,00 0,00 0,06	1,00 1,00 0,97	7,15 13,29 20,01	264,44 264,44 264,44	OK OK OK
1	27	Testa Mezz. Piede	1 1 1	2,63 5,60 8,56	0,00 0,14 0,27	2,0 1,0 0,0	0,0 0,0 0,0	2,0 3,4 3,2	0,24 0,41 0,38	0,78 0,69 0,71	0,00 0,00 0,55	0,0 0,0 6,4	0,00 0,00 0,29	1,00 1,00 0,85	4,99 11,94 20,99	264,44 264,44 264,44	OK OK OK
1	28	Testa Mezz. Piede	1 1 1	5,03 7,75 10,47	0,00 0,15 0,29	2,0 1,0 0,0	0,0 0,0 0,0	2,0 2,9 2,8	0,24 0,35 0,33	0,78 0,73 0,73	0,00 0,00 0,04	0,0 0,0 0,4	0,00 0,00 0,02	1,00 1,00 0,99	10,37 17,17 23,22	264,44 264,44 264,44	OK OK OK
1	29	Testa Mezz. Piede	1 1 1	4,25 7,10 9,95	0,00 0,08 0,17	2,0 1,0 0,0	0,0 0,0 0,0	2,0 2,2 2,0	0,24 0,26 0,24	0,78 0,77 0,78	0,00 0,00 0,16	0,0 0,0 1,6	0,00 0,00 0,07	1,00 1,00 0,96	8,36 14,19 20,37	264,44 264,44 264,44	OK OK OK
1	30	Testa Mezz. Piede	1 1 1	2,04 2,61 3,18	0,00 0,07 0,15	2,1 1,0 0,0	0,0 0,0 0,0	2,1 3,9 4,6	0,25 0,46 0,56	0,77 0,66 0,63	0,00 0,00 0,03	0,0 0,0 1,0	0,00 0,00 0,24	1,00 1,00 0,88	21,20 31,53 46,32	264,44 264,44 264,44	OK OK OK
1	31	Testa Mezz. Piede	1 1 1	2,35 3,78 5,21	0,00 0,04 0,09	2,1 1,0 0,0	0,0 0,0 0,0	2,1 2,2 2,1	0,25 0,26 0,25	0,77 0,77 0,77	0,00 0,00 0,28	0,0 0,0 5,4	0,00 0,00 0,52	1,00 1,00 0,73	9,69 15,68 29,20	264,44 264,44 264,44	OK OK OK
1	32	Testa Mezz. Piede	1 1 1	1,49 2,92 4,35	0,00 0,05 0,10	2,1 1,0 0,0	0,0 0,0 0,0	2,1 2,7 2,3	0,25 0,33 0,27	0,77 0,73 0,76	0,00 0,00 0,17	0,0 0,0 3,9	0,00 0,00 0,37	1,00 1,00 0,81	6,14 12,69 22,59	264,44 264,44 264,44	OK OK OK
1	33	Testa Mezz. Piede	1 1 1	1,60 3,41 5,22	0,00 0,01 0,01	2,1 1,0 0,0	0,0 0,0 0,0	2,1 2,1 2,1	0,25 0,25 0,25	0,77 0,77 0,77	0,00 0,00 0,11	0,0 0,0 2,2	0,00 0,00 0,16	1,00 1,00 0,91	5,18 11,06 18,52	264,44 264,44 264,44	OK OK OK
1	34	Testa Mezz. Piede	1 1 1	7,99 10,40 12,80	0,00 0,11 0,23	3,0 1,5 0,0	0,0 0,0 0,0	3,0 3,0 3,0	0,36 0,36 0,36	0,62 0,62 0,62	0,00 0,00 0,86	0,0 0,0 6,7	0,00 0,00 0,47	1,00 1,00 0,75	30,10 39,17 63,94	264,44 264,44 264,44	OK OK OK
1	35	Testa Mezz. Piede	1 1 1	9,79 16,89 23,99	0,00 0,10 0,20	2,8 1,4 0,0	0,0 0,0 0,0	2,8 2,8 2,8	0,34 0,34 0,34	0,65 0,65 0,65	0,00 0,00 2,15	0,0 0,0 9,0	0,00 0,00 0,20	1,00 1,00 0,90	10,95 18,88 29,85	264,44 264,44 264,44	OK OK OK
1	36	Testa Mezz. Piede	1 1 1	4,42 10,21 15,99	0,00 0,04 0,08	2,1 1,1 0,0	0,0 0,0 0,0	2,1 2,1 2,1	0,25 0,25 0,25	0,76 0,76 0,76	0,00 0,00 1,44	0,0 0,0 9,0	0,00 0,00 0,22	1,00 1,00 0,89	4,62 10,68 18,85	264,44 264,44 264,44	OK OK OK
1	37	Testa Mezz. Piede	1 1 1	11,38 25,31 39,24	0,00 0,14 0,28	2,0 1,0 0,0	0,0 0,0 0,0	2,0 2,0 2,0	0,24 0,24 0,24	0,78 0,78 0,78	0,00 0,00 2,80	0,0 0,0 7,1	0,00 0,00 0,07	1,00 1,00 0,96	4,59 10,20 16,39	264,44 264,44 264,44	OK OK OK
1	38	Testa Mezz. Piede	1 1 1	4,36 4,96 5,56	0,00 0,05 0,11	2,2 1,1 0,0	0,0 0,0 0,0	2,2 2,2 2,2	0,27 0,27 0,27	0,75 0,75 0,75	0,00 0,00 0,08	0,0 0,0 1,4	0,00 0,00 0,35	1,00 1,00 0,82	46,38 52,80 72,20	264,44 264,44 264,44	OK OK OK
1	39	Testa Mezz. Piede	1 1 1	4,57 6,03 7,48	0,00 0,07 0,15	2,1 1,1 0,0	0,0 0,0 0,0	2,1 2,3 2,1	0,25 0,27 0,25	0,77 0,75 0,77	0,00 0,00 0,66	0,0 0,0 8,8	0,00 0,00 0,84	1,00 1,00 0,64	18,97 25,36 48,62	264,44 264,44 264,44	OK OK OK
1	40	Testa Mezz. Piede	1 1 1	1,52 3,33 5,15	0,00 0,03 0,07	2,1 1,0 0,0	0,0 0,0 0,0	2,1 2,1 2,1	0,25 0,25 0,25	0,77 0,77 0,77	0,00 0,00 0,57	0,0 0,0 11,1	0,00 0,00 0,83	1,00 1,00 0,64	4,93 10,81 26,03	264,44 264,44 264,44	OK OK OK
1	41	Testa Mezz.	1	8,32 10,46	0,00 0,02	2,7 1,4	0,0 0,0	2,7 2,7	0,32 0,32	0,67 0,67	0,00 0,00	0,0 0,0	0,00 0,00	1,00 1,00	33,83 42,50	264,44 264,44	OK OK

	VERIFICA STATICA A FLESSIONE																
	VERIFICA STATICA A FLESSIONE																
Quota	Muro	Sez.	Cmb	N	Mx	ecc.A	ecc.V	ecc.X	m.X	FI.X	My	ecc.Y	m.Y	FI.Y	σ max	σlim	STRINGA DI
N.ro	N.ro		fle	(t)	(tm)	(cm)	(cm)	(cm)			(tm)	(cm)			(t/m²)	(t/m²)	CONTROLLO
		Piede	1	12,59	0,04	0,0	0,0	2,7	0,32	0,67	0,40	3,2	0,26	0,86	59,21	264,44	OK
1	42	Testa	1	7,24	0,00	2,7	0,0	2,7	0,32	0,67	0,00	0,0	0,00	1,00	22,61	264,44	OK
		Mezz.	1	10,02	0,06	1,4	0,0	2,7	0,32	0,67	0,00	0,0	0,00	1,00	31,28	264,44	OK
		Piede	1	12,79	0,12	0,0	0,0	2,7	0,32	0,67	0,07	0,5	0,03	0,98	40,63	264,44	OK
1	43	Testa	1	11,19	0,00	3,3	0,0	3,3	0,39	0,58	0,00	0,0	0,00	1,00	27,87	264,44	OK
		Mezz.	1	15,22	0,19	1,6	0,0	3,3	0,39	0,58	0,00	0,0	0,00	1,00	37,92	264,44	OK
		Piede	1	19,25	0,38	0,0	0,0	3,3	0,39	0,58	2,29	11,9	0,52	0,73	65,29	264,44	OK

							VERI	FICA ST	ATICA	A FLES	SIONE						
							VER	IFICA ST	TATICA	A FLES	SIONE						
Quota N.ro	Muro N.ro		Cmb fle	N (t)	Mx (tm)	ecc.A (cm)	ecc.V (cm)	ecc.X (cm)	m.X	FI.X	My (tm)	ecc.Y (cm)	m.Y	FI.Y	σ max (t/m²)	σ lim (t/m²)	STRINGA DI CONTROLLO
2	1	Testa Mezz.	1	20,21 23,38	0,00 0,52	3,3 1,6	0,0 0,0	3,3 3,9	0,39 0.46	0,58 0,55	0,00 0,00	0,0 0,0	0,00 0,00	1,00 1,00	12,41 15,22	264,44 264,44	OK OK
		Piede	1	26,56	1,04	0,0	0,0	3,9	0,47	0,54	5,48	20,6	0,22	0,89	19,68	264,44	OK
2	2	Testa Mezz.	1	14,72 17,49	0,00 0,53	3,3 1,6	0,0 0,0	3,3 4,7	0,39 0,56	0,58 0,51	0,00	0,0 0,0	0,00	1,00 1,00	10,35 13,97	264,44 264,44	OK OK
		Piede	1	20,27	1,07	0,0	0,0	5,3	0,63	0,49	2,22	10,9	0,13	0,93	18,21	264,44	OK
2	3	Testa Mezz.	1 1	4,41 5,22	0,00 0,05	2,8 1,4	0,0 0,0	2,8 2,8	0,33 0,33	0,67 0,67	0,00 0,00	0,0 0,0	0,00	1,00 1,00	8,83 10.44	264,44 264,44	OK OK
		Piede	1	6,02	0,09	0,0	0,0	2,8	0,33	0,67	0,17	2,9	0,11	0,94	12,81	264,44	OK
2	4	Testa Mezz.	1	9,61 10.12	0,00 0,20	2,8 1.4	0,0 0,0	2,8 3,3	0,33 0.40	0,67 0.63	0,00 0,00	0,0 0,0	0,00	1,00 1.00	30,36 33.66	264,44 264.44	OK OK
		Piede	1	10,63	0,40	0,0	0,0	3,7	0,45	0,61	0,00	2,0	0,13	0,93	39,32	264,44	OK
2	5	Testa Mezz.	1	21,22 24,08	0,00 1,21	2,8 1,4	0,0 0,0	2,8 6,4	0,33 0,77	0,67 0,50	0,00 0,00	0,0 0,0	0,00	1,00 1,00	11,91 18,05	264,44 264,44	OK OK
		Piede	1	26,95	2,41	0,0	0,0	9,0	1,07	0,40	6,45	24,0	0,27	0,86	29,42	264,44	OK
2	6	Testa Mezz.	1	3,07 3.64	0,00 0.01	2,8 1.4	0,0 0.0	2,8 2,8	0,33 0.33	0,67 0.67	0,00 0.00	0,0 0.0	0,00	1,00 1.00	8,61 10,22	264,44 264.44	OK OK
		Piede	i	4,21	0,01	0,0	0,0	2,8	0,33	0,67	0,98	23,2	1,30	0,50	23,68	264,44	OK
2	7	Testa Mezz.	1	2,09 3,18	0,00 0,20	3,0 1,5	0,0 0,0	3,0 7,7	0,36 0,92	0,62 0,42	0,00 0,00	0,0 0,0	0,00	1,00 1,00	2,82 6,32	264,44 264,44	OK OK
		Piede	1	4,27	0,39	0,0	0,0	9,2	1,10	0,36	0,09	2,1	0,05	0,97	10,14	264,44	OK
2	8	Testa Mezz.	1	3,37 4,53	0,00 0,06	2,8 1,4	0,0 0,0	2,8 2,8	0,34 0,34	0,65 0,65	0,00 0,00	0,0 0,0	0,00 0,00	1,00 1,00	4,58 6,16	264,44 264,44	OK OK
		Piede	1	5,68	0,12	0,0	0,0	2,8	0,34	0,65	2,46	43,3	1,16	0,54	14,23	264,44	OK
2	9	Testa Mezz.	1	1,80 2,13	0,00 0,19	3,0 1,5	0,0 0,0	3,0 10,2	0,36 1,23	0,62 0,32	0,00 0,00	0,0 0,0	0,00 0,00	1,00 1,00	6,77 15,58	264,44 264,44	OK OK
		Piede	1	2,46	0,37	0,0	0,0	15,1	1,82	0,00	0,56	22,6	1,60	0,42	17.05	264,44	OK
2	10	Testa Mezz.	1	6,03 7,35	0,00 0,35	2,8 1,4	0,0 0,0	2,8 6,2	0,34 0,74	0,65 0,50	0,00	0,0 0,0	0,00	1,00 1,00	6,73 10,74	264,44 264,44	OK OK
		Piede	1	8,68	0,70	0,0	0,0	8,0	0,97	0,43	0,10	1,2	0,03	0,99	15,02	264,44	OK
2	11	Testa Mezz.	1 1	7,53 8,31	0,00 0,47	3,3 1,6	0,0 0,0	3,3 7,3	0,39 0,87	0,58 0,41	0,00 0,00	0,0 0,0	0,00	1,00 1,00	18,76 29,16	264,44 264,44	OK OK
		Piede	1	9,09	0,94	0,0	0,0	10,3	1,24	0,30	0,93	10,2	0,44	0,77	58,01	264,44	OK
2	12	Testa Mezz.	1	3,39 4,39	0,00 0,11	0,4 0,2	0,0 0,0	0,4 2,8	0,05 0,33	0,97 0,82	0,00 0,00	0,0 0,0	0,00 0,00	1,00 1,00	3,50 5,37	264,44 264,44	OK OK
		Piede	1	5,39	0,23	0,0	0,0	4,2	0,51	0,73	0,06	1,1	0,03	0,98	7,53	264,44	OK

	VERIFICA A SISMA ORTOGONALE											
	VERIFICA A SISMA ORTOGONALE Tempo Ritorno Sisma Ortogonale: 2375 Anni - PGAmin: .27											
	ır	- Is			torno Sisma		e: 23/5 Ar	ini - PGAM	iin: .27	76	16	
Quota	Muro	Sez.	Cmb	Coeff.	Nru	Vru	Mru	Nd	Vd	Md	STRINGA DI	
N.ro	N.ro		ort	sicur.	(t)	(t)	(t*m)	(t)	(t)	(t*m)	CONTROLLO	
1	1	Testa	2	5,84	3,76	16,27	43,82	3,76	2,79	0,03	OK	
		Mezz.	2	13,98	19,29	18,57	46,71	19,29	0,31	3,34	OK	
		Piede	2	7,49	34,82	20,87	8,33	34,82	2,79	0,29	OK	
				<i></i>	,	,	,		,	,		
1	2	Testa	2	6,45	6,62	4,29	10,28	6,62	0,66	0,02	OK	
		Mezz.	2	15,19	9,90	4,77	10,83	9,90	0,14	0,71	OK	
		Piede	2	7,91	13,18	5,26	3,04	13,18	0.66	0.05	OK	
				<i></i>	,	<u> </u>	,		,	,		
1	3	Testa	10	9,56	6,36	4,36	10,54	6,36	0,46	0,01	OK	
		Mezz.	10	29,24	9,07	4,76	11,00	9,07	0,11	0,38	OK	
		Piede	10	11,33	11,78	5,16	2,75	11,78	0,46	0,02	OK	
					·		·		•			

							ORTOGO				
				Tempo R			ORTOGOI	NALE .nni - PGAmi	n· 27		
Quota	Murc	Sez.	Cmb	Coeff.	Nru	Vru	Mru	Nd	Vd	Md	STRINGA DI
N.ro	N.ro		ort	sicur.	(t)	(t)	(t*m)	(t)	(t)	(t*m)	CONTROLLO
1	4	Testa Mezz.	10 10	8,32 17,36	8,72 12,22	4,95 5,47	11,62 12,19	8,72 12,22	0,60 0,06	0,02 0,70	OK OK
		Piede	10	10,06	15,72	5,47	3,60	15,72	0,60	0,70	OK
				•	,	,	·		,		
1	5	Testa	10	6,88	8,84	7,46	18,51	8,84	1,08	0,03	OK
		Mezz. Piede	10 10	16,55 8,49	14,72 20,60	8,33 9,20	19,53 4,81	14,72 20,60	0,18 1,08	1,18 0,08	OK OK
		1 1000		0, 10	20,00	0,20	1,01	20,00	1,00	0,00	OI (
1	6	Testa	10	8,40	16,31	8,61	19,92	16,31	1,02	0,04	OK
		Mezz. Piede	10 10	17,57 10,12	22,24 28,16	9,49 10,36	20,89 6,41	22,24 28,16	0,12 1,02	1,19 0,07	OK OK
		i iede	10	10,12	20,10	10,00	0,41	20,10	1,02	0,07	OIX
1	7	Testa	10	8,44	8,98	5,03	11,78	8,98	0,60	0,02	OK
		Mezz. Piede	10 10	17,40 10,20	12,52 16,06	5,56 6,08	12,36 3,67	12,52 16,06	0,05 0,60	0,71 0,04	OK OK
		rieue	10	10,20	10,00	0,00	3,07	10,00	0,60	0,04	OK
1	8	Testa	2	6,81	13,44	10,41	25,58	13,44	1,53	0,06	OK
		Mezz. Piede	2 2	13,68	22,03	11,68	27,06	22,03	0,11	1,98	OK OK
		riede	2	8,47	30,62	12,95	7,11	30,62	1,53	0,13	UK
1	9	Testa	2	6,57	16,95	14,85	37,01	16,95	2,26	1,08	OK
		Mezz.	2	7,86	29,53	16,72	39,20	29,53	0,45	4,99	OK
		Piede	10	5,68	43,77	18,82	10,18	43,77	3,31	0,36	OK
1	10	Testa	2	7,00	22,39	14,09	33,65	22,39	2,01	1,11	OK
		Mezz.	10	7,97	28,64	15,02	34,71	28,64	0,65	4,36	OK
		Piede	10	5,68	39,63	16,65	9,19	39,63	2,93	0,31	OK
1	11	Testa	10	6,04	8,72	15,29	40,04	8,72	2,53	0,06	OK
		Mezz.	10	12,97	22,99	17,40	42,64	22,99	0,17	3,29	OK
		Piede	10	7,71	37,27	19,51	8,83	37,27	2,53	0,26	OK
1	12	Testa	2	6,13	3,12	8,86	23,63	3,12	1,44	0,03	OK
		Mezz.	2	12,78	11,69	10,13	25,21	11,69	0,03	1,97	OK
		Piede	2	7,89	20,25	11,40	4,82	20,25	1,44	0,17	OK
1	13	Testa	2	9,65	7,45	4,41	10,42	7,45	0,46	0,31	OK
		Mezz.	2	14,00	10,26	4,83	10,89	10,26	0,19	0,78	OK
		Piede	10	7,81	13,17	5,26	3,03	13,17	0,67	0,05	OK
1	14	Testa	2	7,08	9,09	3,44	7,30	9,09	0,49	0,03	OK
		Mezz.	10	11,25	10,59	3,66	7,52	10,59	0,33	0,49	OK
		Piede	10	6,30	12,37	3,93	2,73	12,37	0,62	0,03	OK
1	15	Testa	2	9,87	18,06	14,47	35,69	18,06	1,46	0,91	OK
		Mezz.	10	13,36	25,89	15,62	37,06	25,89	0,56	2,77	OK
		Piede	10	7,65	35,90	17,11	8,44	35,90	2,24	0,20	OK
1	16	Testa	2	8,33	4,31	3,00	7,26	4,31	0,36	0,18	OK
		Mezz.	10	13,61	6,00	3,25	7,55	6,00	0,18	0,55	OK
		Piede	10	6,89	8,01	3,54	1,87	8,01	0,51	0,04	OK
1	17	Testa	10	6,30	2,45	16,07	43,57	2,45	2,55	0,02	OK
		Mezz.	10	13,91	17,98	18,38	46,47	17,98	0,08	3,34	OK
		Piede	10	8,10	33,51	20,68	8,03	33,51	2,55	0,30	OK
1	18	Testa	2	6,39	3,64	16,25	43,80	3,64	2,54	0,03	OK
		Mezz.	2	13,98	19,16	18,55	46,68	19,16	0,07	3,34	OK
		Piede	2	8,20	34,69	20,85	8,30	34,69	2,54	0,29	OK
1	19	Testa	10	9,09	11,92	6,31	14,60	11,92	0,69	0,03	OK
		Mezz.	10	17,06	16,30	6,95	15,31	16,30	0,01	0,90	OK
		Piede	10	10,96	20,69	7,60	4,71	20,69	0,69	0,06	OK
1	20	Testa	2	7,63	12,75	6,43	14,74	12,75	0,84	0,04	OK
		Mezz.	2	14,93	17,34	7,11	15,47	17,34	0,09	1,04	OK
				COL	THE C	D C E H	D 14015 T	c Nro. 16488			

					VERIFICA	A A SISMA	ORTOGO	NALE			
Quota	Murc	Sez.	Cmb	Tempo R Coeff.	itorno Sisma Nru	Ortogonal	le: 2375 A	nni - PGAmi Nd	in: .27 Vd	Md	STRINGA DI
N.ro	N.ro		ort	sicur.	(t)	(t)	(t*m)	(t)	(t)	(t*m)	CONTROLLO
	<u>'</u>	Piede	2	9,25	21,93	7,79	4,96	21,93	0,84	0,06	OK
1	21	Testa	10	6,51	7,45	6,39	15,89	7,45	0,98	0,38	OK
		Mezz. Piede	2 2	9,61 5,98	12,07 17,27	7,08	16,70	12,07 17,27	0,32	1,74	OK OK
		rieue				7,85	4,04		1,31	0,13	
1	22	Testa	10	8,07	5,23	5,73	14,58	5,23	0,71	0,30	OK
		Mezz. Piede	10 2	12,05 7,05	9,61 15,65	6,38 7,28	15,37 3,67	9,61 15,65	0,22 1,03	1,28 0,09	OK OK
1	23	Testa Mezz.	2 2	9,75 25,61	2,37 7,17	6,30 7,01	16,77 17,66	2,37 7,17	0,65 0,03	0,01 0,69	OK OK
		Piede	2	11,96	11,98	7,73	2,88	11,98	0,65	0,05	OK
1	24	Testa	10	7 16	4.04	4.06	10.25	4,04	0.57	0,02	OK
'	24	Mezz.	10 10	7,16 14,41	4,04 7,48	4,06 4,57	10,25 10,86	4,04 7,48	0,57 0,01	0,02	OK OK
		Piede	10	8,97	10,93	5,08	2,56	10,93	0,57	0,05	OK
1	25	Testa	10	7,64	5,15	4,73	11,84	5,15	0,62	0,02	OK
·	_0	Mezz.	10	19,36	8,74	5,26	12,47	8,74	0,10	0,64	OK
		Piede	10	9,36	12,34	5,79	2,90	12,34	0,62	0,04	OK
1	26	Testa	10	9,62	2,82	3,88	10,02	2,82	0,40	0,01	OK
		Mezz.	10	25,57	5,64	4,30	10,53	5,64	0,04	0,41	OK
		Piede	10	11,70	8,46	4,71	2,01	8,46	0,40	0,03	OK
1	27	Testa	2	7,49	1,65	3,22	8,47	1,65	0,43	0,01	OK
		Mezz. Piede	2 2	23,61 9,06	3,93 6,21	3,56 3,89	8,89 1,49	3,93 6,21	0,15 0,43	0,30 0,02	OK OK
		i icac		3,00	0,21	0,00	1,40	0,21	0,40	0,02	OI C
1	28	Testa	2	9,45	3,38	3,23	8,13	3,38	0,34	0,01	OK
		Mezz. Piede	2 2	31,26 11,26	5,48 7,57	3,54 3,85	8,50 1,79	5,48 7,57	0,09 0,34	0,27 0,02	OK OK
1	29	Testa Mezz.	2 2	9,21 30.33	2,04 4,23	3,17 3,49	8,24 8,64	2,04 4,23	0,34 0,08	0,01 0,29	OK OK
		Piede	2	11,10	6,43	3,82	1,54	6,43	0,34	0,02	OK
1	30	Testa	2	3,49	1,00	0,70	1,70	1,00	0,20	0,00	OK
'	30	Mezz.	2	5,26	1,44	0,76	1,70	1,44	0,20	0,06	OK OK
		Piede	2	4,14	1,87	0,83	0,44	1,87	0,20	0,00	OK
1	31	Testa	2	9,73	1,37	1,59	4,07	1,37	0,16	0,00	OK
		Mezz.	2	28,13	2,47	1,75	4,26	2,47	0,02	0,15	OK
		Piede	2	11,72	3,57	1,92	0,85	3,57	0,16	0,01	OK
1	32	Testa	2	8,98	1,07	1,55	4,01	1,07	0,17	0,00	OK
		Mezz. Piede	2 2	27,77 10,87	2,17 3,27	1,71 1,87	4,21 0,78	2,17 3,27	0,03 0,17	0,15 0,01	OK OK
		1 1000		10,07	J, Z /	1,07	0,70	0,21	0,17	0,01	
1	33	Testa	2	9,52	0,94	1,90	5,01	0,94	0,20	0,00	OK
		Mezz. Piede	2 2	27,39 11,59	2,33 3,73	2,11 2,32	5,27 0,89	2,33 3,73	0,02 0,20	0,19 0,01	OK OK
1	34	Testa Mezz.	10 10	5,93 10,89	5,56 7,41	2,70 2,97	6,13 6,42	5,56 7,41	0,45 0,17	0,09 0,59	OK OK
		Piede	2	5,97	9,69	3,31	2,18	9,69	0,17	0,04	OK OK
1	35	Tooto	2	8 02	5.00	6.02	17 79	5,90	0.79	0.42	OK
'	ან	Testa Mezz.	2	8,93 11,74	5,90 11,36	6,93 7,74	17,73 18,71	5,90 11,36	0,78 0,20	0,42 1,59	OK OK
		Piede	2	7,45	16,82	8,55	3,98	16,82	1,15	0,12	OK
1	36	Testa	2	9,27	2,73	5,91	15,63	2,73	0,64	0,01	OK
		Mezz.	2	25,79	7,18	6,57	16,45	7,18	0,07	0,64	OK
		Piede	2	11,34	11,63	7,23	2,79	11,63	0,64	0,05	OK

					VERIFICA	A SISMA	ORTOGON	IALE			
					_		ORTOGON				
	11	1					1	nni - PGAmi		16	16
Quota	Muro	Sez.	Cmb	Coeff.	Nru	Vru	Mru	Nd	Vd	Md	STRINGA DI
N.ro	N.ro		ort	sicur.	(t)	(t)	(t*m)	(t)	(t)	(t*m)	CONTROLLO
1	37	Testa	2	10,02	6,61	14,97	39,65	6,61	1,49	0,03	OK
		Mezz.	2	29,89	17,33	16,56	41,62	17,33	0,18	1,39	OK
		Piede	2	12,15	28,05	18,15	6,74	28,05	1,49	0,11	OK
1	38	Testa	2	6,27	2,91	0,98	2,00	2,91	0,16	0,00	OK
		Mezz.	2	11,11	3,37	1,05	2,06	3,37	0,09	0,07	OK
		Piede	2	7,15	3,84	1,12	0,83	3,84	0,16	0,00	OK
1	39	Testa	2	9,47	3,20	1,86	4,39	3,20	0,20	0,01	OK
		Mezz.	2	28,60	4,32	2,03	4,58	4,32	0,05	0,16	OK
		Piede	2	11,16	5,44	2,19	1,26	5,44	0,20	0,01	OK
1	40	Testa	10	10,17	0,99	1,91	5,02	0,99	0,19	0,00	OK
		Mezz.	10	27,47	2,38	2,12	5,28	2,38	0,01	0,19	OK
		Piede	10	12,37	3,78	2,32	0,90	3,78	0,19	0,01	OK
1	41	Testa	10	8,42	5,04	2,36	5,31	5,04	0,28	0,01	OK
		Mezz.	10	14,73	6,68	2,60	5,57	6,68	0,01	0,38	OK
		Piede	10	10,15	8,32	2,84	1,87	8,32	0,28	0,02	OK
1	42	Testa	10	6,84	4,32	2,73	6,53	4,32	0,40	0,02	OK
		Mezz.	10	14,01	6,46	3,05	6,89	6,46	0,05	0,49	OK
		Piede	10	8,42	8,59	3,37	1,98	8,59	0,40	0,03	OK
											01/
1	43	Testa	2	5,60	7,22	4,11	9,65	7,22	0,73	0,32	OK
		Mezz.	2	8,27	10,32	4,57	10,16	10,32	0,28	1,23	OK
		Piede	10	5,23	14,56	5,20	3,30	14,56	0,99	0,08	OK

					VERIFIC <i>A</i>	A SISMA	ORTOGO	NALE			
				T D''	_		ORTOGON		. 07		
Ouete	Muse	Co-	10 10				ī	nni - PGAmi		Mal	CTDING A DI
Quota N.ro	Muro N.ro	Sez.	Cmb ort	Coeff. sicur.	Nru (t)	Vru (t)	Mru (t*m)	Nd (t)	Vd (t)	Md (t*m)	STRINGA DI CONTROLLO
2	1	Testa	10	3,21	13,23	14,30	3,24	13,23	4,46	0,22	OK
	•	Mezz.	10	3,64	15,67	14,66	36,78	15,67	4,03	1,08	OK OK
		Piede	10	4,17	18,11	15,02	37,22	18,11	3,61	3,28	OK
					,	,	,	,	,	,	
2	2	Testa	10	2,49	9,42	12,17	2,32	9,42	4,89	0,18	OK
		Mezz.	10	2,76	11,56	12,49	31,73	11,56	4,52	0,95	OK
		Piede	10	3,09	13,69	12,80	32,12	13,69	4,15	2,93	OK
		T1 -	10	4.00	0.40	0.00	0.05	0.40	0.77	0.00	Olí
2	3	Testa	10	4,96	3,48	3,82	0,85	3,48	0,77	0,03	OK
		Mezz. Piede	10 10	5,71 6,69	4,10 4,72	3,91 4,00	9,83 9,94	4,10 4,72	0,68 0,60	0,19 0,44	OK OK
		i ieue	10	0,09	4,72	4,00	3,34	4,72	0,00	0,44	OK
2	4	Testa	10	3,50	6,46	3,05	1,52	6,46	0,87	0,02	OK
		Mezz.	10	3,80	6,85	3,11	6,96	6,85	0,82	0,12	OK
		Piede	10	4,15	7,25	3,17	7,02	7,25	0,76	0,50	OK
			- 10	0.50	1105	10.07	0.40	11.05	0.00	0.40	014
2	5	Testa	10	3,59	14,05	13,87	3,43	14,05	3,86	0,12	OK OK
		Mezz. Piede	10 10	3,99 4,47	16,25 18,45	14,20 14,52	35,37 35,76	16,25 18,45	3,55 3,25	0,68 1,67	OK OK
		rieue	10	4,47	10,43	14,52	35,76	10,40	3,23	1,07	OK
2	6	Testa	10	4,96	2,14	2,67	0,52	2,14	0,54	0,02	OK
		Mezz.	10	5,73	2,58	2,74	6,95	2,58	0,48	0,14	OK
		Piede	10	6,73	3,02	2,81	7,03	3,02	0,42	0,36	OK
2	7	Testa	2	2,80	1,98	5,58	0,49	1,98	1,99	0,06	OK
		Mezz.	2	3,05	2,82	5,71	15,05	2,82	1,87	0,29	OK
		Piede	2	3,35	3,66	5,83	15,20	3,66	1,74	0,95	OK
2	8	Testa	2	3,34	2,86	5,38	0,71	2,86	1,61	0.05	OK
	-	Mezz.	2	3,72	3,75	5,51	14,31	3,75	1,48	0,28	OK
		Piede	2	4,16	4,64	5,65	14,48	4,64	1,36	0,85	OK
<b>-</b> '											•

	VERIFICA A SISMA ORTOGONALE											
	VERIFICA A SISMA ORTOGONALE											
	Tempo Ritorno Sisma Ortogonale: 2375 Anni - PGAmin: .27											
Quota	Muro	Sez.	Cmb	Coeff.	Nru	Vru	Mru	Nd	Vd	Md	STRINGA DI	
N.ro	N.ro		ort	sicur.	(t)	(t)	(t*m)	(t)	(t)	(t*m)	CONTROLLO	
2	9	Testa	2	1,99	1,18	2,05	0,29	1,18	1,03	0,02	OK	
		Mezz.	2	2,10	1,43	2,09	5,41	1,43	0,99	0,08	OK	
		Piede	2	2,22	1,69	2,12	5,46	1,69	0,96	0,33	OK	
2	10	Testa	2	3,93	3,16	6,53	0,78	3,16	1,66	0,06	OK	
		Mezz.	2	4,40	4,18	6,68	17,42	4,18	1,52	0,32	OK	
		Piede	2	4,97	5,20	6,83	17,60	5,20	1,37	0,79	OK	
2	11	Testa	10	2,07	5,34	3,83	1,29	5,34	1,85	0,06	OK	
		Mezz.	10	2,25	5,94	3,92	9,43	5,94	1,74	0,27	OK	
		Piede	10	2,45	6,55	4,01	9,54	6,55	1,64	0,79	OK	
											01/	
2	12	Testa	10	9,82	1,82	4,68	0,45	1,82	0,48	0,00	OK	
		Mezz.	10	12,62	2,59	4,79	12,58	2,59	0,38	0,03	OK	
		Piede	10	10,30	3,35	4,90	0,83	3,35	0,48	0,00	OK	

### SPECIFICHE CAMPI TABELLA DI STAMPA PUSH-OVER

Numero d'ordine della PushOver : Tipo di distribuzione delle forze orizzontali utilizzate nell'analisi.

Angolo Ingr. Sisma (Grd) : Angolo di ingresso del sisma della PushOver.

Numero collassi totali : Numero di elementi che hanno raggiunto la condizione di collasso

al termine dell'analisi.

Numero passo Resist.Max. : Numero del passo a cui corrisponde il picco massimo del taglio

alla base nella curva di capacità.

Numero passi significativi : Numero dei passi significativi alla fine dell'analisi.

Massa SDOF, (t) : Massa totale del sistema equivalente.

**Taglio alla base max., (t)** : Tagliante massimo alla base della struttura reale.

Coeff. Partecipazione : Coefficiente di partecipazione relativo alla distribuzione di forze

orizzontali utilizzate nell'analisi della PushOver.

Resistenza SDOF, (t) : Resistenza allo snervamento del sistema ad un grado di libertà

equivalente.

Rigidezza SDOF, (t/m) : Rigidezza all'origine del sistema ad un grado di libertà

equivalente.

**Spostam. Snervam. SDOF, (mm)** : Spostamento a cui corrisponde lo snervamento del sistema ad un

grado di libertà equivalente.

**Periodo SDOF, (sec)** : Periodo proprio del sistema ad un grado di libertà equivalente.

Rapporto di incrudimento : Rapporto tra la rigidezza incrudente e la rigidezza all'origine del

sistema ad un grado di libertà equivalente. Per un sistema elastico

perfettamente plastico tale rapporto vale sempre 0.

Rapporto Alfau/alfa1 : Rapporto tra il tagliante ultimo e il tagliantea cui corrisponde la

formazione della prima cerniera plastica. Per le strutture esistenti tale valore può assumere valori molto alti in quanto per bassi valori di forze orizzontali spesso viene raggiunto il limite elastico

in qualche sezione.

Fattore struttura : Fattore di struttura (q) calcolato a posteriori in funzione delle

effettive risorse anelastiche della struttura.

Coeff Smorzam.Equival. : Coefficiente di smorzamento di un oscillatore elasto-viscoso che

dissipa per viscosità la stessa energia della struttura.

**Duttilità** : Duttilità misurata sul legame bilatero del sistema elasto-plastico

equivalente come rapporto tra lo spostamento ultimo (fine del tratto orizzontale) e lo spostamento al limite elastico (inizio tratto

orizzontale).

Per ogni stato limite richiesto, la frase "MECCANISMI CONSIDERATI NELL'ANALISI" significa:

Con Flag di post-verifica = NO : Considera nell'analisi al passo non lineare sia i meccanismi

fragili attivati che quelli duttili.

Con Flag di post-verifica = SI : Verifica a posteriori dei meccanismi fragili in corrispondenza dei

passi della curva di capacità precedentemente valutata per il solo comportamento duttile. I risultati relativi ai soli meccanismi fragili

sono riportati in una apposita tabella.

**Spostamento** : Domanda/Capacita dello spostamento relativo allo stato limite.

: Flag riassuntivo della verifica effettuata per i meccanismi considerati S.L.x

nell'analisi.

PgaLx/g : Valore della PGA limite corrispondente alla prestazione definita per lo stato

limite considerato e per i meccanismi considerati nell'analisi.

q\* : Rapporto tra la domanda elastica di tagliante alla base e la resistenza del

sistema SDOF equivalente. Viene utilizzato solo per le struttura in muratura

in qual caso non può superare il valore 3.

Numero passo precedente : Numero passo precedente al punto della curva per cui si raggiunge la

capacità rispetto alla prestazione definita per lo stato limite e per i soli

meccanismi considerati nell'analisi.

: Rapporto tra la PGA limite e la PGA al bedrock del sisma atteso nel sito con PgaLx/Pga y%

la probabilità prevista per lo stato limite corrispondente.

Asta3D Nro : Numerazione 3D dell'asta in cui si raggiunge la prestazione definita per lo

stato limite e per i soli meccanismi considerati nell'analisi.

**TrCLx** : Valore del periodo di ritorno corrispondente all'evento sismico che provoca

il raggiungimento della capacità per lo stato limite considerato e per i soli

meccanismi considerati nell'analisi.

(TrCLx/TDLx)^a : Rapporto tra il periodo di ritorno del sisma a cui corrisponde il

raggiungimento della capacità ed il periodo di ritorno del sisma atteso nel sito con la probabilità prevista per lo stato limite corrispondente. L'esponente

a vale 0,41 come previsto dalle linee guida nazionali.

### DATI STAMPATI PER LE TABELLE AUSILIARIE

Push. nro : Numero della PushOver.

PRIMO COLLASSO : Dati relativi ai meccanismi fragili per gli elementi in calcestruzzo armato del

Nodo e del Taglio.

**TrCLC** : Valore del periodo di ritorno corrispondente all'evento sismico che provoca

il raggiungimento della capacità per lo stato limite di collasso del

Nodo/Taglio.

PgaLC/g corrispondente all'evento sismico che provoca il : Valore della PGA

raggiungimento della capacità per lo stato limite di collasso Nodo/Taglio.

Resistenza nel Piano di un : Indicatori di capacità relativi alla prestazione di raggiungimento della

pannello in muratura resistenza nel piano del primo pannello in muratura. **TrCLV** : Valore del periodo di ritorno corrispondente all'evento sismico che provoca

> il raggiungimento della capacità per lo stato limite di Salvaguardia della Vita. Prestazione definita dal raggiungimento della resistenza nel piano del

primo pannello in muratura.

: Valore della PGA corrispondente all'evento sismico che provoca il PgaLV/g

raggiungimento della capacità per lo stato limite di Salvaguardia della Vita. Prestazione definita dal raggiungimento della resistenza nel piano del primo

pannello in muratura.

**VERIFICA MECCANISMI FRAGILI** STRUTTURE IN C.A.

: Viene stampata la condizione di VERIFICATA/NON VERIFICATA. Nel caso non venga stampato nulla significa che la verifica effettuata a posteriori sulla curva di capacità determinata con l'analisi non lineare tenendo conto del solo comportamento duttile non è stata in grado di individuare alcun meccanismo fragile per cui è necessario ripetere l'analisi tenendo in conto i

meccanismi fragili e settando il dato Push+PostVer. = No.

Si riporta di seguito la spiegazione delle sigle usate nella tabella di stampa della Capacita'/Domanda di Spostamento dei baricentri di piano.

Piano N.ro : Numero identificato del piano sismico Quota : Quota altimetrica del piano espressa in metri

SLO/SLD/SLV/SLC : Componente in direzione X dello spostamento di piano allo

X(mm) SLO/SLD/SLV/SLC espresso in mm. In particolare nel primo rigo i

valori sono riferiti alla capacità mentre nel secondo si riferiscono alla

domanda

SLO/SLD/SLV/SLC : Componente in direzione Y dello spostamento di piano allo

SLO/SLD/SLV/SLC espresso in mm. In particolare nel primo rigo i Y(mm)

valori sono riferiti alla capacità mentre nel secondo si riferiscono alla

SLO/SLD/SLV/SLC : Rotazione rigida di piano allo SLO/SLD/SLV/SLC espressa in Z(mRad)

milliradianti. In particolare nel primo rigo i valori sono riferiti alla

capacità mentre nel secondo si riferiscono alla domanda

### **RISULTATI GENERALI PUSH-OVER**

### MECCANISMI DI COLLASSO CONSIDERATI NELLA ANALISI PUSH-OVER

- Analisi con meccanismi DUTTILI E FRAGILI
- NESSUNA modalita' di collasso considerata per il nodo in CLS
  - Collasso a taglio considerato su TUTTE le aste in CLS
    - Collasso per ripresa di getto IGNORATA
- Effetti P-Delta IGNORATI
   DISTRIBUZ FORZE SECONDO DEFORMATA MODALE: Proporzionale al Primo Modo

RISULTATI GENERALI PUSH-OVER								
PUSH-OVER N.ro	1 -	Distrib.Forze Fx(+) Prop.Modo: +Ecc	5%					
Angolo Ingr. Sisma (Grd)	0	Numero collassi totali	1					
Numero passo Resist.Max.	47	Numero passi significativi	47					
Massa SDOF (t)	188,43	Taglio alla base max. (t)	52,93					
Coeff. Partecipazione	1,00	Resistenza SDOF (t)	49,46					
Rigidezza SDOF (t/m)	40371,49	Spostam. Snervam. SDOF mm	1					
Periodo SDOF (sec)	0,14	Rapporto di incrudimento	0,000					
Rapporto Alfau/alfa1	5985,420	Fattore struttura	1,600					
Coeff Smorzam.Equival.	28,000	Duttilita	3,705					
STAT	O LIMITE D	OPERATIVITA'						
DOMANDA		CAPACITA'						
Spostamento mm	0,789	Spostamento mm	3,007					
S.L. Operativita'	VERIFICATO	Numero passo precedente	43					
PgaLO/g	0,113	PgaLO/Pga 81%	2,258					
Rapporto q*=Fe/Fy	0,64	TrCLO	404,000					
Vita Residua (anni)	447,333	(TrCLO/TDLO)^a	2,467					
S	TATO LIMIT	E DI DANNO						
DOMANDA		CAPACITA'						
Spostamento mm	0,942	Spostamento mm	3,881					
S.L. Danno	VERIFICATO	Numero passo precedente	46					
PgaLD/g	0,126	PgaLD/Pga 63%	2,106					
Rapporto q*=Fe/Fy	0,77	Asta3D Nro						
Vita Residua (anni)	372,667	TrCLD	562,000					
		(TrCLD/TDLD)^a	2,291					
	TE DI SALV	AGUARDIA DELLA VITA						
DOMANDA		CAPACITA'						
Spostamento mm	4,512	Spostamento mm	4,539					
S.L. Salvaguardia Vita	VERIFICATO	Numero passo precedente	47					
PgaLV/g	0,138	PgaLV/Pga 10%	1,013					
Rapporto q*=Fe/Fy	1,60	Asta3D Nro						
Vita Residua (anni)	51,333							
		(TrCLV/TDLV)^a	1,010					

RISULTATI GENERALI PUSH-OVER									
PUSH-OVER N.ro	2 -	Distrib.Forze Fx(-) Prop.Modo: +Ecc	5%						
Angolo Ingr. Sisma (Grd)	180	Numero collassi totali	1						
Numero passo Resist.Max.	53	Numero passi significativi	53						
Massa SDOF (t)	188,43	Taglio alla base max. (t)	52,31						
Coeff. Partecipazione	1,00	Resistenza SDOF (t)	49,97						
Rigidezza SDOF (t/m)	49740,14	Spostam. Snervam. SDOF mm	1						
Periodo SDOF (sec)	0,12	Rapporto di incrudimento	0,000						
Rapporto Alfau/alfa1	5191,480	Fattore struttura	1,846						
Coeff Smorzam.Equival.	30,000	Duttilita	5,234						
STAT	O LIMITE D	OPERATIVITA'							
DOMANDA		CAPACITA'							
Spostamento mm	0,605	Spostamento mm	2,551						
S.L. Operativita'	VERIFICATO	Numero passo precedente	49						
PgaLO/g	0,118	PgaLO/Pga 81%	2,360						
Rapporto q*=Fe/Fy	0,60	TrCLO	458,000						
Vita Residua (anni)	507,333	(TrCLO/TDLO)^a	2,598						
S	TATO LIMIT	TE DI DANNO							
DOMANDA		CAPACITA'							

Spostamento mm	0,723	Spostamento mm	3,534
S.L. Danno	VERIFÍCATO	Numero passo precedente	<sup>^</sup> 51
PgaLD/g	0,138	PgaLD/Pga 63%	2,301
Rapporto q*=Fe/Fy	0,72	Asta3D Nro	
Vita Residua (anni)	486,667	TrCLD	734,000
		(TrCLD/TDLD)^a	2,557
STATO LIMI	TE DI SALV	AGUARDIA DELLA VITA	
DOMANDA		CAPACITA'	
Spostamento mm	3,508	Spostamento mm	5,258
S.L. Salvaguardia Vita	VERIFICATO	Numero passo precedente	53
PgaLV/g	0,174	PgaLV/Pga 10%	1,278
Rapporto q*=Fe/Fy	1,50	Asta3D Nro	
Vita Residua (anni)	108,667	TrCLV	1548,000
		(TrCLV/TDLV)^a	1,377

RISULTATI GENERALI PUSH-OVER								
PUSH-OVER N.ro	3 -	Distrib.Forze Fy(+) Prop.Modo: +Ecc	5%					
Angolo Ingr. Sisma (Grd)	90	Numero collassi totali	1					
Numero passo Resist.Max.	79	Numero passi significativi	79					
Massa SDOF (t)	188,43	Taglio alla base max. (t)	111,06					
Coeff. Partecipazione	1,00	Resistenza SDOF (t)	105,89					
Rigidezza SDOF (t/m)	59047,60	Spostam. Snervam. SDOF mm	2					
Periodo SDOF (sec)	0,11	Rapporto di incrudimento	0,000					
Rapporto Alfau/alfa1	543,121	Fattore struttura	1,256					
Coeff Smorzam.Equival.	23,000	Duttilita	2,395					
STAT	O LIMITE D	O O PERATIVITA'						
DOMANDA		CAPACITA'						
Spostamento mm	0,487	Spostamento mm	2,413					
S.L. Operativita'	VERIFICATO	Numero passo precedente	70					
PgaLO/g	0,199	PgaLO/Pga 81%	3,990					
Rapporto q*=Fe/Fy	0,27	TrCLO	2475,000					
Vita Residua (anni)	2740,000	(TrCLO/TDLO)^a	5,202					
	TATO LIMIT	E DI DANNO						
DOMANDA		CAPACITA'						
Spostamento mm	0,582	Spostamento mm	2,998					
S.L. Danno	VERIFICATO	Numero passo precedente	74					
PgaLD/g	0,199	PgaLD/Pga 63%	3,325					
Rapporto q*=Fe/Fy	0,32	Asta3D Nro						
Vita Residua (anni)	1640,667	TrCLD	2475,000					
		(TrCLD/TDLD)^a	4,216					
	TE DI SALV	AGUARDIA DELLA VITA						
DOMANDA		CAPACITA'						
Spostamento mm	1,217	Spostamento mm	4,295					
S.L. Salvaguardia Vita	VERIFICATO	Numero passo precedente	79					
PgaLV/g	0,199	PgaLV/Pga 10%	1,467					
Rapporto q*=Fe/Fy	0,68	Asta3D Nro						
Vita Residua (anni)	174,000	TrCLV	2475,000					
		(TrCLV/TDLV)^a	1,670					

RISULTATI GENERALI PUSH-OVER					
PUSH-OVER N.ro	4 -	4 - Distrib.Forze Fy(-) Prop.Modo: +Ecc5%			
Angolo Ingr. Sisma (Grd)	270	Numero collassi totali	1		
Numero passo Resist.Max.	80	Numero passi significativi	80		
Massa SDOF (t)	188,43	Taglio alla base max. (t)	118,42		
Coeff. Partecipazione	1,00	Resistenza SDOF (t)	113,86		
Rigidezza SDOF (t/m)	69665,35	Spostam. Snervam. SDOF mm	2		
Periodo SDOF (sec)	0,10	Rapporto di incrudimento	0,000		
Rapporto Alfau/alfa1	17864,324	Fattore struttura	1,367		
Coeff Smorzam.Equival.	26,000	Duttilita	3,172		
STAT	O LIMITE D	I OPERATIVITA'			
DOMANDA		CAPACITA'			
Spostamento mm	0,396	Spostamento mm	2,099		
S.L. Operativita'	VERIFICATO	Numero passo precedente	68		
PgaLO/g	0,199	PgaLO/Pga 81%	3,990		

Rapporto q*=Fe/Fy Vita Residua (anni)	0,24	TrCLO	2475,000
	2740,000	(TrCLO/TDLO)^a	5,202
	TATO LIMIT		
DOMANDA		CAPACITA'	
Spostamento mm	0,474	Spostamento mm	2,596
S.L. Danno	VERIFICATO	Numero passo precedente	71
PgaLD/g	0,199	PgaLD/Pga 63%	3,325
Rapporto q*=Fe/Fy	0,29	Asta3D Nro	
Vita Residua (anni)	1640,667	TrCLD	2475,000
		(TrCLD/TDLD)^a	4,216
STATO LIMI	TE DI SALV	AGUARDIA DELLA VITA	
DOMANDA		CAPACITA'	
Spostamento mm	0,993	Spostamento mm	5,184
S.L. Salvaguardia Vita	VERIFICATO	Numero passo precedente	80
PgaLV/g	0,199	PgaLV/Pga 10%	1,467
Rapporto q*=Fe/Fy	0,61	Asta3D Nro	
Vita Residua (anni)	174,000	TrCLV	2475,000
		(TrCLV/TDLV)^a	1,670

RISULTATI GENERALI PUSH-OVER					
PUSH-OVER N.ro	PUSH-OVER N.ro 5 - Distrib.Forze Fx(+) Prop.Massa: +Ecc5%				
Angolo Ingr. Sisma (Grd)	0	Numero collassi totali	1		
Numero passo Resist.Max.	47	Numero passi significativi	47		
Massa SDOF (t)	188,43	Taglio alla base max. (t)	52,93		
Coeff. Partecipazione	1,00	Resistenza SDOF (t)	49,46		
Rigidezza SDOF (t/m)	40371,49	Spostam. Snervam. SDOF mm	1		
Periodo SDOF (sec)	0,14	Rapporto di incrudimento	0,000		
Rapporto Alfau/alfa1	5985,420	Fattore struttura	1,600		
Coeff Smorzam.Equival.	28,000	Duttilita	3,705		
STAT	O LIMITE D	I OPERATIVITA'			
DOMANDA		CAPACITA'			
Spostamento mm	0,789	Spostamento mm	3,007		
S.L. Operativita'	VERIFICATO	Numero passo precedente	43		
PgaLO/g	0,113	PgaLO/Pga 81%	2,258		
Rapporto q*=Fe/Fy	0,64	TrCLO	404,000		
Vita Residua (anni)	447,333	(TrCLO/TDLO)^a	2,467		
S	TATO LIMIT	E DI DANNO			
DOMANDA		CAPACITA'			
Spostamento mm	0,942	Spostamento mm	3,881		
S.L. Danno	VERIFICATO	Numero passo precedente	46		
PgaLD/g	0,126	PgaLD/Pga 63%	2,106		
Rapporto q*=Fe/Fy	0,77	Asta3D Nro			
Vita Residua (anni)	372,667	TrCLD	562,000		
		(TrCLD/TDLD)^a	2,291		
STATO LIMI	TE DI SALV	AGUARDIA DELLA VITA			
DOMANDA		CAPACITA'			
Spostamento mm	4,512	Spostamento mm	4,539		
S.L. Salvaguardia Vita	VERIFICATO	Numero passo precedente	47		
PgaLV/g	0,138	PgaLV/Pga 10%	1,013		
Rapporto q*=Fe/Fy	1,60	Asta3D Nro			
Vita Residua (anni)	51,333	TrCLV	730,000		
		(TrCLV/TDLV)^a	1,010		

RISULTATI GENERALI PUSH-OVER					
PUSH-OVER N.ro	PUSH-OVER N.ro 6 - Distrib.Forze Fx(-) Prop.Massa: +Ecc5%				
Angolo Ingr. Sisma (Grd)	180	Numero collassi totali	1		
Numero passo Resist.Max.	53	Numero passi significativi	53		
Massa SDOF (t)	188,43	Taglio alla base max. (t)	52,31		
Coeff. Partecipazione	1,00	Resistenza SDOF (t)	49,97		
Rigidezza SDOF (t/m)	49740,14	Spostam. Snervam. SDOF mm	1		
Periodo SDOF (sec)	0,12	Rapporto di incrudimento	0,000		
Rapporto Alfau/alfa1	5191,480	Fattore struttura	1,846		
Coeff Smorzam.Equival.	30,000	Duttilita	5,234		

STATO LIMITE DI OPERATIVITA'			
DOMANDA		CAPACITA'	
Spostamento mm	0,605	Spostamento mm	2,551
S.L. Operativita'	VERIFICATO	Numero passo precedente	49
PgaLO/g	0,118	PgaLO/Pga 81%	2,360
Rapporto q*=Fe/Fy	0,60	TrCLO	458,000
Vita Residua (anni)	507,333	(TrCLO/TDLO)^a	2,598
S	TATO LIMIT	E DI DANNO	
DOMANDA		CAPACITA'	
Spostamento mm	0,723	Spostamento mm	3,534
S.L. Danno	VERIFICATO	Numero passo precedente	51
PgaLD/g	0,138	PgaLD/Pga 63%	2,301
Rapporto q*=Fe/Fy	0,72	Asta3D Nro	
Vita Residua (anni)	486,667	TrCLD	734,000
		(TrCLD/TDLD)^a	2,557
STATO LIMI	TE DI SALV	AGUARDIA DELLA VITA	-
DOMANDA		CAPACITA'	
Spostamento mm	3,508	Spostamento mm	5,258
S.L. Salvaguardia Vita	VERIFICATO	Numero passo precedente	53
PgaLV/g	0,174	PgaLV/Pga 10%	1,278
Rapporto q*=Fe/Fy	1,50	Asta3D Nro	
Vita Residua (anni)	108,667	TrCLV	1548,000
		(TrCLV/TDLV)^a	1,377

RISULTATI GENERALI PUSH-OVER					
PUSH-OVER N.ro	PUSH-OVER N.ro 7 - Distrib.Forze Fy(+) Prop.Massa: +Ecc5%				
Angolo Ingr. Sisma (Grd)	90	Numero collassi totali	1		
Numero passo Resist.Max.	79	Numero passi significativi	79		
Massa SDOF (t)	188,43	Taglio alla base max. (t)	111,06		
Coeff. Partecipazione	1,00	Resistenza SDOF (t)	105,89		
Rigidezza SDOF (t/m)	59047,60	Spostam. Snervam. SDOF mm	2		
Periodo SDOF (sec)	0,11	Rapporto di incrudimento	0,000		
Rapporto Alfau/alfa1	543,121	Fattore struttura	1,256		
Coeff Smorzam.Equival.	23,000	Duttilita	2,395		
STAT	O LIMITE D	OI OPERATIVITA'			
DOMANDA		CAPACITA'			
Spostamento mm	0,487	Spostamento mm	2,413		
S.L. Operativita'	VERIFICATO	Numero passo precedente	70		
PgaLO/g	0,199	PgaLO/Pga 81%	3,990		
Rapporto q*=Fe/Fy	0,27	TrCLO	2475,000		
Vita Residua (anni)	2740,000	(TrCLO/TDLO)^a	5,202		
	TATO LIMIT	E DI DANNO			
DOMANDA		CAPACITA'			
Spostamento mm	0,582	Spostamento mm	2,998		
S.L. Danno	VERIFICATO	Numero passo precedente	74		
PgaLD/g	0,199	PgaLD/Pga 63%	3,325		
Rapporto q*=Fe/Fy	0,32	Asta3D Nro			
Vita Residua (anni)	1640,667	TrCLD	2475,000		
		(TrCLD/TDLD)^a	4,216		
	TE DI SALV	AGUARDIA DELLA VITA			
DOMANDA	CAPACITA'				
Spostamento mm	1,217	Spostamento mm	4,295		
S.L. Salvaguardia Vita	VERIFICATO	Numero passo precedente	79		
PgaLV/g	0,199	PgaLV/Pga 10%	1,467		
Rapporto q*=Fe/Fy	0,68	Asta3D Nro			
Vita Residua (anni)	174,000	TrCLV	2475,000		
		(TrCLV/TDLV)^a	1,670		

RISULTATI GENERALI PUSH-OVER				
PUSH-OVER N.ro 8 - Distrib.Forze Fy(-) Prop.Massa: +Ecc5%				
Angolo Ingr. Sisma (Grd)	270	Numero collassi totali	1	
Numero passo Resist.Max.	80	Numero passi significativi	80	
Massa SDOF (t)	188,43	Taglio alla base max. (t)	118,42	
Coeff. Partecipazione	1,00	Resistenza SDOF (t)	113,86	
SOFTWARE: C.D.S Full - Rel.2017 - Lic. Nro: 16488				

Rigidezza SDOF (t/m)	69665,35	Spostam. Snervam. SDOF mm	2
Periodo SDOF (sec)	0,10	Rapporto di incrudimento	0,000
Rapporto Alfau/alfa1	17864,324	Fattore struttura	1,367
Coeff Smorzam.Equival.	26,000	Duttilita	3,172
STAT	O LIMITE D	I OPERATIVITA'	
DOMANDA		CAPACITA'	
Spostamento mm	0,396	Spostamento mm	2,099
S.L. Operativita'	VERIFICATO	Numero passo precedente	68
PgaLO/g	0,199	PgaLO/Pga 81%	3,990
Rapporto q*=Fe/Fy	0,24	TrCLO	2475,000
Vita Residua (anni)	2740,000	(TrCLO/TDLO)^a	5,202
S	TATO LIMIT	E DI DANNO	
DOMANDA		CAPACITA'	
Spostamento mm	0,474	Spostamento mm	2,596
S.L. Danno	VERIFICATO	Numero passo precedente	71
PgaLD/g	0,199	PgaLD/Pga 63%	3,325
Rapporto q*=Fe/Fy	0,29	Asta3D Nro	
Vita Residua (anni)	1640,667	TrCLD	2475,000
		(TrCLD/TDLD)^a	4,216
STATO LIMI	TE DI SALV	AGUARDIA DELLA VITA	
DOMANDA		CAPACITA'	
Spostamento mm	0,993	Spostamento mm	5,184
S.L. Salvaguardia Vita	VERIFICATO	Numero passo precedente	80
PgaLV/g	0,199	PgaLV/Pga 10%	1,467
Rapporto q*=Fe/Fy	0,61	Asta3D Nro	
Vita Residua (anni)	174,000	TrCLV	2475,000
		(TrCLV/TDLV)^a	1,670

RISULTATI GENERALI PUSH-OVER					
PUSH-OVER N.ro	9 - Distrib.Forze Fx(+) Prop.Modo: -Ecc5%				
Angolo Ingr. Sisma (Grd)	0	Numero collassi totali	1		
Numero passo Resist.Max.	49	Numero passi significativi	49		
Massa SDOF (t)	188,43	Taglio alla base max. (t)	55,64		
Coeff. Partecipazione	1,00	Resistenza SDOF (t)	51,39		
Rigidezza SDOF (t/m)	43670,16	Spostam. Snervam. SDOF mm	1		
Periodo SDOF (sec)	0,13	Rapporto di incrudimento	0,000		
Rapporto Alfau/alfa1	546,205	Fattore struttura	1,741		
Coeff Smorzam.Equival.	29,000	Duttilita	4,473		
STAT	O LIMITE D	OI OPERATIVITA'			
DOMANDA		CAPACITA'			
Spostamento mm	0,714	Spostamento mm	2,273		
S.L. Operativita'	VERIFICATO	Numero passo precedente	44		
PgaLO/g	0,109	PgaLO/Pga 81%	2,179		
Rapporto q*=Fe/Fy	0,61	TrCLO	365,000		
Vita Residua (anni)	404,000	(TrCLO/TDLO)^a	2,367		
	TATO LIMIT	E DI DANNO			
DOMANDA		CAPACITA'			
Spostamento mm	0,853	Spostamento mm	3,023		
S.L. Danno	VERIFICATO	Numero passo precedente	47		
PgaLD/g	0,120	PgaLD/Pga 63%	1,992		
Rapporto q*=Fe/Fy	0,72	Asta3D Nro			
Vita Residua (anni)	314,667	TrCLD	475,000		
		(TrCLD/TDLD)^a	2,137		
	TE DI SALV	AGUARDIA DELLA VITA			
DOMANDA		CAPACITA'			
Spostamento mm	3,961	Spostamento mm	5,265		
S.L. Salvaguardia Vita	VERIFICATO	Numero passo precedente	49		
PgaLV/g	0,161	PgaLV/Pga 10%	1,187		
Rapporto q*=Fe/Fy	1,50	Asta3D Nro			
Vita Residua (anni)	84,667	TrCLV	1204,000		
		(TrCLV/TDLV)^a	1,241		

### RISULTATI GENERALI PUSH-OVER

PUSH-OVER N.ro	10 -	Distrib.Forze Fx(-) Prop.Modo: -Ecc5	%
Angolo Ingr. Sisma (Grd)	180	Numero collassi totali	1
Numero passo Resist.Max.	51	Numero passi significativi	51
Massa SDOF (t)	188,43	Taglio alla base max. (t)	51,35
Coeff. Partecipazione	1,00	Resistenza SDOF (t)	49,06
Rigidezza SDOF (t/m)	46692,59	Spostam. Snervam. SDOF mm	1
Periodo SDOF (sec)	0,13	Rapporto di incrudimento	0,000
Rapporto Alfau/alfa1	5788,171	Fattore struttura	1,699
Coeff Smorzam.Equival.	29,000	Duttilita	4,388
STAT	O LIMITE D	I OPERATIVITA'	
DOMANDA		CAPACITA'	
Spostamento mm	0,655	Spostamento mm	3,643
S.L. Operativita'	VERIFICATO	Numero passo precedente	49
PgaLO/g	0,133	PgaLO/Pga 81%	2,670
Rapporto q*=Fe/Fy	0,62	TrCLO	663,000
Vita Residua (anni)	734,000	(TrCLO/TDLO)^a	3,025
	TATO LIMIT		
DOMANDA		CAPACITA'	
Spostamento mm	0,783	Spostamento mm	4,611
S.L. Danno	VERIFICATO	Numero passo precedente	50
PgaLD/g	0,151	PgaLD/Pga 63%	2,519
Rapporto q*=Fe/Fy	0,75	Asta3D Nro	
Vita Residua (anni)	638,667	TrCLD	964,000
		(TrCLD/TDLD)^a	2,860
STATO LIMI	TE DI SALV	AGUARDIA DELLA VITA	
DOMANDA		CAPACITA'	
Spostamento mm	3,851	Spostamento mm	4,611
S.L. Salvaguardia Vita	VERIFICATO	Numero passo precedente	51
PgaLV/g	0,151	PgaLV/Pga 10%	1,111
Rapporto q*=Fe/Fy	1,55	Asta3D Nro	
Vita Residua (anni)	68,000	TrCLV	964,000
		(TrCLV/TDLV)^a	1,133

RISULTATI GENERALI PUSH-OVER			
PUSH-OVER N.ro	11 -	Distrib.Forze Fy(+) Prop.Modo: -Ecc	5%
Angolo Ingr. Sisma (Grd)	90	Numero collassi totali	1
Numero passo Resist.Max.	78	Numero passi significativi	78
Massa SDOF (t)	188,43	Taglio alla base max. (t)	116,00
Coeff. Partecipazione	1,00	Resistenza SDOF (t)	114,37
Rigidezza SDOF (t/m)	61191,77	Spostam. Snervam. SDOF mm	2
Periodo SDOF (sec)	0,11	Rapporto di incrudimento	0,000
Rapporto Alfau/alfa1	563,402	Fattore struttura	1,391
Coeff Smorzam.Equival.	26,000	Duttilita	3,171
STAT	O LIMITE	DI OPERATIVITA'	
DOMANDA		CAPACITA'	
Spostamento mm	0,466	Spostamento mm	3,368
S.L. Operativita'	VERIFICATO	Numero passo precedente	75
PgaLO/g	0,199	PgaLO/Pga 81%	3,990
Rapporto q*=Fe/Fy	0,25	TrCLO	2475,000
Vita Residua (anni)	2740,000	(TrCLO/TDLO)^a	5,202
S	TATO LIMI	TE DI DANNO	
DOMANDA		CAPACITA'	
Spostamento mm	0,557	Spostamento mm	4,209
S.L. Danno	VERIFICATO	Numero passo precedente	76
PgaLD/g	0,199	PgaLD/Pga 63%	3,325
Rapporto q*=Fe/Fy	0,30	Asta3D Nro	
Vita Residua (anni)	1640,667	TrCLD	2475,000
		(TrCLD/TDLD)^a	4,216
STATO LIMI	TE DI SAL'	/AGUARDIA DELLA VITA	-
DOMANDA		CAPACITA'	
Spostamento mm	1,164	Spostamento mm	5,927
S.L. Salvaguardia Vita	VERIFICATO	Numero passo precedente	78
PgaLV/g	0,199	PgaLV/Pga 10%	1,467
Rapporto q*=Fe/Fy	0,62	Asta3D Nro	
SOFT	TWARE: C.D.S Fu	ll - Rel.2017 - Lic. Nro: 16488	

### **Push Over post intervento** TrCLV (TrCLV/TDLV)^a 2475,000 1,670 Vita Residua (anni) 174,000

RISULTATI GENERALI PUSH-OVER			
PUSH-OVER N.ro	12 -	Distrib.Forze Fy(-) Prop.Modo: -Ecc5	5%
Angolo Ingr. Sisma (Grd)	270	Numero collassi totali	1
Numero passo Resist.Max.	79	Numero passi significativi	79
Massa SDOF (t)	188,43	Taglio alla base max. (t)	108,72
Coeff. Partecipazione	1,00	Resistenza SDOF (t)	100,28
Rigidezza SDOF (t/m)	67856,30	Spostam. Snervam. SDOF mm	1
Periodo SDOF (sec)	0,11	Rapporto di incrudimento	0,000
Rapporto Alfau/alfa1	18198,133	Fattore struttura	1,276
Coeff Smorzam.Equival.	24,000	Duttilita	2,615
STAT	O LIMITE D	OI OPERATIVITA'	
DOMANDA		CAPACITA'	
Spostamento mm	0,410	Spostamento mm	1,712
S.L. Operativita'	VERIFICATO	Numero passo precedente	65
PgaLO/g	0,199	PgaLO/Pga 81%	3,990
Rapporto q*=Fe/Fy	0,28	TrCLO	2475,000
Vita Residua (anni)	2740,000	(TrCLO/TDLO)^a	5,202
S	TATO LIMIT	E DI DANNO	
DOMANDA		CAPACITA'	
Spostamento mm	0,490	Spostamento mm	2,027
S.L. Danno	VERIFICATO	Numero passo precedente	67
PgaLD/g	0,199	PgaLD/Pga 63%	3,325
Rapporto q*=Fe/Fy	0,33	Asta3D Nro	
Vita Residua (anni)	1640,667	TrCLD	2475,000
		(TrCLD/TDLD)^a	4,216
STATO LIMI	TE DI SALV	AGUARDIA DELLA VITA	
DOMANDA		CAPACITA'	
Spostamento mm	1,025	Spostamento mm	3,865
S.L. Salvaguardia Vita	VERIFICATO	Numero passo precedente	79
PgaLV/g	0,199	PgaLV/Pga 10%	1,467
Rapporto q*=Fe/Fy	0,69	Asta3D Nro	
Vita Residua (anni)	174,000	TrCLV	2475,000
		(TrCLV/TDLV)^a	1,670

F	RISULTA	TI GENER	RALI PUSH-OVER					
PUSH-OVER N.ro	13 -		Distrib.Forze Fx(+) Prop.Massa: -Ecc	5%				
Angolo Ingr. Sisma (Grd)		0	Numero collassi totali	1				
Numero passo Resist.Max.		49	Numero passi significativi	49				
Massa SDOF (t)	18	38,43	Taglio alla base max. (t)	55,64				
Coeff. Partecipazione		1,00	Resistenza SDOF (t)	51,39				
Rigidezza SDOF (t/m)	436	70,16	Spostam. Snervam. SDOF mm	1				
Periodo SDOF (sec)	(	0,13	Rapporto di incrudimento	0,000				
Rapporto Alfau/alfa1	546	5,205	Fattore struttura	1,741				
Coeff Smorzam.Equival.	29	9,000	Duttilita	4,473				
STAT	O LIM	IITE D	I OPERATIVITA'					
DOMANDA			CAPACITA'					
Spostamento mm	0	,714	Spostamento mm	2,273				
S.L. Operativita'	VERIF	ICATO	Numero passo precedente	44				
PgaLO/g	0	,109	PgaLO/Pga 81%	2,179				
Rapporto q*=Fe/Fy	(	0,61	TrCLO	365,000				
Vita Residua (anni)	404	4,000	(TrCLO/TDLO)^a 2,36					
S	TATO	LIMIT	E DI DANNO					
DOMANDA			CAPACITA'					
Spostamento mm	0	,853	Spostamento mm	3,023				
S.L. Danno	VERIF	ICATO	Numero passo precedente	47				
PgaLD/g	0	,120	PgaLD/Pga 63%	1,992				
Rapporto q*=Fe/Fy	(	0,72	Asta3D Nro					
Vita Residua (anni)	314	4,667	TrCLD	475,000				
			(TrCLD/TDLD)^a 2,137					
STATO LIMI	TE DI	SALV	AGUARDIA DELLA VITA					

DOMANDA		CAPACITA'					
Spostamento mm	3,961	Spostamento mm	5,265				
S.L. Salvaguardia Vita	VERIFICATO	Numero passo precedente	49				
PgaLV/g	0,161	PgaLV/Pga 10%	1,187				
Rapporto q*=Fe/Fy	1,50	Asta3D Nro					
Vita Residua (anni)	84,667	TrCLV	1204,000				
′		(TrCLV/TDLV)^a	1,241				

F	RISULTATI GENEI	RALI PUSH-OVER			
PUSH-OVER N.ro	14 -	Distrib.Forze Fx(-) Prop.Massa: -Ecc	5%		
Angolo Ingr. Sisma (Grd)	180	Numero collassi totali	1		
Numero passo Resist.Max.	51	Numero passi significativi	51		
Massa SDOF (t)	188,43	Taglio alla base max. (t)	51,35		
Coeff. Partecipazione	1,00	Resistenza SDOF (t)	49,06		
Rigidezza SDOF (t/m)	46692,59	Spostam. Snervam. SDOF mm	1		
Periodo SDOF (sec)	0,13	Rapporto di incrudimento	0,000		
Rapporto Alfau/alfa1	5788,171	Fattore struttura	1,699		
Coeff Smorzam.Equival.	29,000	Duttilita	4,388		
STAT	O LIMITE D	OPERATIVITA'			
DOMANDA		CAPACITA'			
Spostamento mm	0,655	Spostamento mm	3,643		
S.L. Operativita'	VERIFICATO	Numero passo precedente	49		
PgaLO/g	0,133	PgaLO/Pga 81%	2,670		
Rapporto q*=Fe/Fy	0,62	TrCLO	663,000		
Vita Residua (anni)	734,000	(TrCLO/TDLO)^a	3,025		
S	TATO LIMIT	E DI DANNO			
DOMANDA		CAPACITA'			
Spostamento mm	0,783	Spostamento mm	4,611		
S.L. Danno	VERIFICATO	Numero passo precedente	50		
PgaLD/g	0,151	PgaLD/Pga 63%	2,519		
Rapporto q*=Fe/Fy	0,75	Asta3D Nro			
Vita Residua (anni)	638,667	TrCLD	964,000		
·		(TrCLD/TDLD)^a	2,860		
STATO LIMI	TE DI SALV	AGUARDIA DELLA VITA	-		
DOMANDA		CAPACITA'			
Spostamento mm	3,851	Spostamento mm	4,611		
S.L. Salvaguardia Vita	VERIFICATO	Numero passo precedente	51		
PgaLV/g	0,151	PgaLV/Pga 10%	1,111		
Rapporto q*=Fe/Fy	1,55	Asta3D Nro			
Vita Residua (anni)	68,000	0 TrCLV			
		(TrCLV/TDLV)^a	1,133		

F	RISULTATI GENERALI PUSH-OVER											
PUSH-OVER N.ro	15 -	Distrib.Forze Fy(+) Prop.Massa: -Ecc	5%									
Angolo Ingr. Sisma (Grd)	90	Numero collassi totali	1									
Numero passo Resist.Max.	78	Numero passi significativi	78									
Massa SDOF (t)	188,43	Taglio alla base max. (t)	116,00									
Coeff. Partecipazione	1,00	Resistenza SDOF (t)	114,37									
Rigidezza SDOF (t/m)	61191,77	Spostam. Snervam. SDOF mm	2									
Periodo SDOF (sec)	0,11	Rapporto di incrudimento	0,000									
Rapporto Alfau/alfa1	563,402	Fattore struttura	1,391									
Coeff Smorzam.Equival.	26,000	Duttilita	3,171									
STAT	O LIMITE D	I OPERATIVITA'										
DOMANDA		CAPACITA'										
Spostamento mm	0,466	Spostamento mm	3,368									
S.L. Operativita'	VERIFICATO	Numero passo precedente	75									
PgaLO/g	0,199	PgaLO/Pga 81%	3,990									
Rapporto q*=Fe/Fy	0,25	TrCLO	2475,000									
Vita Residua (anni)	2740,000	(TrCLO/TDLO)^a	5,202									
S	TATO LIMIT	E DI DANNO										
DOMANDA		CAPACITA'										
Spostamento mm	0,557	Spostamento mm	4,209									
S.L. Danno	VERIFICATO	Numero passo precedente	76									
PgaLD/g	0,199	PgaLD/Pga 63%	3,325									
SOFT	TWARE: C.D.S Full	- Rel.2017 - Lic. Nro: 16488										

Rapporto q*=Fe/Fy	0,30	Asta3D Nro	
Vita Residua (anni)	1640,667	TrCLD	2475,000
´		(TrCLD/TDLD)^a	4,216
STATO LIMI	TE DI SALV	AGUARDIA DELLA VITA	
DOMANDA		CAPACITA'	
Spostamento mm	1,164	Spostamento mm	5,927
S.L. Salvaguardia Vita	VERIFICATO	Numero passo precedente	78
PgaLV/g	0,199	PgaLV/Pga 10%	1,467
Rapporto q*=Fe/Fy	0,62	Asta3D Nro	
Vita Residua (anni)	174,000	TrCLV	2475,000
		(TrCLV/TDLV)^a	1,670

F	RISULTATI GENEI	RALI PUSH-OVER		
PUSH-OVER N.ro	16 -	Distrib.Forze Fy(-) Prop.Massa: -Ecc	5%	
Angolo Ingr. Sisma (Grd)	270	Numero collassi totali	1	
Numero passo Resist.Max.	79	Numero passi significativi	79	
Massa SDOF (t)	188,43	Taglio alla base max. (t)	108,72	
Coeff. Partecipazione	1,00	Resistenza SDOF (t)	100,28	
Rigidezza SDOF (t/m)	67856,30	Spostam. Snervam. SDOF mm	1	
Periodo SDOF (sec)	0,11	Rapporto di incrudimento	0,000	
Rapporto Alfau/alfa1	18198,133	Fattore struttura	1,276	
Coeff Smorzam.Equival.	24,000	Duttilita	2,615	
STAT	O LIMITE D	I OPERATIVITA'		
DOMANDA		CAPACITA'		
Spostamento mm	0,410	Spostamento mm	1,712	
S.L. Operativita'	VERIFICATO	Numero passo precedente	65	
PgaLO/g	0,199	PgaLO/Pga 81%	3,990	
Rapporto q*=Fe/Fy	0,28	TrCLO	2475,000	
Vita Residua (anni)	2740,000	(TrCLO/TDLO)^a	5,202	
S	TATO LIMIT	E DI DANNO		
DOMANDA		CAPACITA'		
Spostamento mm	0,490	Spostamento mm	2,027	
S.L. Danno	VERIFICATO	Numero passo precedente	67	
PgaLD/g	0,199	PgaLD/Pga 63%	3,325	
Rapporto q*=Fe/Fy	0,33	Asta3D Nro		
Vita Residua (anni)	1640,667	TrCLD	2475,000	
		(TrCLD/TDLD)^a	4,216	
STATO LIMI	TE DI SALV	AGUARDIA DELLA VITA		
DOMANDA		CAPACITA'		
Spostamento mm	1,025	Spostamento mm	3,865	
S.L. Salvaguardia Vita	VERIFICATO	Numero passo precedente	79	
PgaLV/g	0,199	PgaLV/Pga 10%	1,467	
Rapporto q*=Fe/Fy	0,69	Asta3D Nro		
Vita Residua (anni)	174,000	TrCLV	2475,000	
		(TrCLV/TDLV)^a	1,670	

	CAPACITA'/DOMANDA DI SPOSTAMENTO - PUSH N.ro 1 - Fx(+) Modo +Ecc 5%													
IDENTIF	IDENTIFICATIVO CAPACITA'/DOMANDA SPOSTAMENTI DEI BARICENTRI DI PIANO PER I VARI STATI LIMITE													
Piano	Quota		SLO SLO SLC											
Nro	(m)	X (mm)	Y (mm)	$\theta$ (mRad)	X (mm)	Y (mm)	$\theta$ (mRad)	X (mm)	Y (mm)	θ(mRad)	X (mm)	Y (mm)	θ (mRad)	
1	6,21	3,01	0,25	0,05	3,88	0,28	0,04	4,54	0,30	0,04	4,54	0,30	0,04	
		0,79												

	CAPACITA'/DOMANDA DI SPOSTAMENTO - PUSH N.ro 2 - Fx(-) Modo +Ecc 5%													
IDENTIF	IDENTIFICATIVO CAPACITA'/DOMANDA SPOSTAMENTI DEI BARICENTRI DI PIANO PER I VARI STATI LIMITE													
Piano	Quota		SLO SLC SLC											
Nro	(m)	X (mm)	Y (mm)	$\theta$ (mRad)	X (mm)	Y (mm)	$\theta$ (mRad)	X (mm)	Y (mm)	$\theta$ (mRad)	X (mm)	Y (mm)	θ (mRad)	
1	6,21	-2,55	-0,02	0,00	-3,53	-0,02	0,00	-5,26	-0,02	0,00	-5,26	-0,02	0,00	
I		-0,61												

		CAPACITA'/DOMANDA DI SPOSTAMENTO - PUSH N.ro 3 - Fy(+) Modo +Ecc 5%												
IDENTIF	IDENTIFICATIVO CAPACITA'/DOMANDA SPOSTAMENTI DEI BARICENTRI DI PIANO PER I VARI STATI LIMITE													
Piano	Quota		SLO			SLD			SLV			SLC		
Nro	(m)	X (mm)	Y (mm)	$\theta$ (mRad)	X (mm)	Y (mm)	$\theta$ (mRad)	X (mm)	Y (mm)	$\theta$ (mRad)	X (mm)	Y (mm)	θ (mRad)	
1	6,21	0,47	2,41	0,21	0,79	3,00	0,32	1,35	4,30	0,47	1,35	4,30	0,47	
		0,05	0,49	0,02	0,06	0,58	0,02	0,15	1,22	0,06	1,35	4,30	0,47	

### CAPACITA'/DOMANDA DI SPOSTAMENTO - PUSH N.ro 4 - Fy(-) Modo +Ecc 5%

IDENTIF	ICATIVO		CAPACITA'/DOMANDA SPOSTAMENTI DEI BARICENTRI DI PIANO PER I VARI STATI LIMITE											
Piano	Quota		SLO		SLD			SLV				SLC		
Nro	(m)	$X (mm) Y (mm) \theta (mRad)$			X (mm)	Y (mm)	θ(mRad)	X (mm)	Y (mm)	$\theta$ (mRad)	X (mm)	Y (mm)	θ (mRad)	
1	6,21	0,26	-2,10	-0,14	0,41	-2,60	-0,20	1,33	-5,18	0,02	1,33	-5,18	0,02	
		-0,01	-0,40	-0,01	-0,02	-0,47	-0,01	-0,05	-0,99	-0,03	1,33	-5,18	0,02	

	CAPACITA'/DOMANDA DI SPOSTAMENTO - PUSH N.ro 5 - Fx(+) Massa +Ecc 5%													
IDENTIF	IDENTIFICATIVO CAPACITA'/DOMANDA SPOSTAMENTI DEI BARICENTRI DI PIANO PER I VARI STATI LIMITE													
Piano	Quota		SLO SLO SLO SLC											
Nro	(m)	X (mm)	Y (mm)	θ(mRad)	X (mm)	Y (mm)	$\theta$ (mRad)	X (mm)	Y (mm)	θ(mRad)	X (mm)	Y (mm)	θ (mRad)	
1	6,21	3,01	0,25	0,05	3,88	0,28	0,04	4,54	0,30	0,04	4,54	0,30	0,04	
		0,79												

			CAPACITA'/DOMANDA DI SPOSTAMENTO - PUSH N.ro 6 - Fx(-) Massa +Ecc 5%													
IDENTIF	IDENTIFICATIVO CAPACITA'/DOMANDA SPOSTAMENTI DEI BARICENTRI DI PIANO PER I VARI STATI LIMITE															
Piano	Quota		SLO SLO SLC													
Nro	(m)	X (mm)	Y (mm)	$\theta$ (mRad)	X (mm)	Y (mm)	θ(mRad)	X (mm)	Y (mm)	θ(mRad)	X (mm)	Y (mm)	θ (mRad)			
1	6,21	-2,55	-0,02	0,00	-3,53	-0,02	0,00	-5,26	-0,02	0,00	-5,26	-0,02	0,00			
		-0,61														

			CAPACI	ΓΑ'/DOMAN	NDA DI SP	OSTAMEN	ITO - PUSH	l N.ro 7 - F	y(+) Mass	a +Ecc 5%			
IDENTIF	ICATIVO		CAF	PACITA'/DC	MANDA S	POSTAME	NTI DEI BA	RICENTR	DI PIANO	PER I VAF	RI STATI LI	MITE	
Piano	Quota		SLO			SLD			SLV			SLC	
Nro	(m)	X (mm)	Y (mm)	$\theta$ (mRad)	X (mm)	Y (mm)	$\theta$ (mRad)	X (mm)	Y (mm)	$\theta$ (mRad)	X (mm)	Y (mm)	θ (mRad)
1	6,21	0,47	2,41	0,21	0,79	3,00	0,32	1,35	4,30	0,47	1,35	4,30	0,47
		0,05	0,49	0,02	0,06	0,58	0,02	0,15	1,22	0,06	1,35	4,30	0,47

			CAPACI	TA'/DOMAI	NDA DI SP	OSTAME	NTO - PUSH	l N.ro 8 - F	y(-) Massa	a +Ecc 5%			
IDENTIF	ICATIVO		CAF	PACITA'/DC	MANDA S	POSTAME	NTI DEI BA	RICENTR	DI PIANO	PER I VAF	RI STATI LI	MITE	
Piano	Quota	SLO				SLD			SLV			SLC	
Nro	(m)	X (mm)	Y (mm)	$\theta$ (mRad)	X (mm)	Y (mm)	θ(mRad)	X (mm)	Y (mm)	$\theta$ (mRad)	X (mm)	Y (mm)	θ (mRad)
1	6,21	0,26	-2,10	-0,14	0,41	-2,60	-0,20	1,33	-5,18	0,02	1,33	-5,18	0,02
		-0,01	-0,40	-0,01	-0,02	-0,47	-0,01	-0,05	-0,99	-0,03	1,33	-5,18	0,02

			CAPAC	ITA'/DOMA	NDA DI SP	OSTAME	NTO - PUSI	H N.ro 9 - F	x(+) Mod	o -Ecc 5%			
IDENTIF	ICATIVO		CAF	PACITA'/DC	MANDA SF	POSTAME	NTI DEI BA	RICENTRI	DI PIANO	PER I VAF	RI STATI LII	MITE	
Piano	Quota	SLO				SLD			SLV			SLC	
Nro	(m)	X (mm)	Y (mm)	θ(mRad)	X (mm)	Y (mm)	$\theta$ (mRad)	X (mm)	Y (mm)	$\theta$ (mRad)	X (mm)	Y (mm)	θ (mRad)
1	6,21	2,27	0,18	-0,02	3,02	0,25	-0,03	5,26	0,35	-0,07	5,26	0,35	-0,07
		0,71	0.03	0.02	0.85	0.04	0.03	3.96	0,31	-0.05	5,26	0,35	-0.07

			CAPACI	TA'/DOMA	NDA DI SP	OSTAME	NTO - PUSI	l N.ro 10 -	Fx(-) Mod	o -Ecc 5%			
IDENTIF	ICATIVO		CAF	PACITA'/DC	MANDA S	POSTAME	NTI DEI BA	RICENTR	DI PIANC	PER I VAF	RI STATI LI	MITE	
Piano	Quota		SLO			SLD			SLV			SLC	
Nro	(m)	X (mm)	Y (mm)	$\theta$ (mRad)	X (mm)	Y (mm)	$\theta$ (mRad)	X (mm)	Y (mm)	$\theta$ (mRad)	X (mm)	Y (mm)	θ (mRad)
1	6,21	-3,64	-0,14	-0,10	-4,61	-0,15	-0,10	-4,61	-0,15	-0,10	-4,61	-0,15	-0,10
		-0,66	-0,03	-0,03	-0,78	-0,05	-0,04	-3,85	-0,15	-0,10	-4,61	-0,15	-0,10

			CAPACI	TA'/DOMAN	NDA DI SP	CAPACITA'/DOMANDA DI SPOSTAMENTO - PUSH N.ro 11 - Fy(+) Modo -Ecc 5%													
IDENTIF	ICATIVO		CAF	PACITA'/DC	MANDA SI	POSTAME	NTI DEI BA	RICENTRI	DI PIANO	PER I VAF	RI STATI LII	MITE							
Piano	Quota	SLO				SLD			SLV			SLC							
Nro	(m)	X (mm)	Y (mm)	$\theta$ (mRad)	X (mm)	Y (mm)	θ(mRad)	X (mm)	Y (mm)	θ(mRad)	X (mm)	Y (mm)	θ (mRad)						
1	6,21	0,02	3,37	0,14	-0,34	4,21	0,16	-0,97	5,93	-0,09	-0,97	5,93	-0,09						
		0,02	0,47	0,01	0,03	0,56	0,01	0,06	1,16	0,03	-0,97	5,93	-0,09						

			CAPACI	TA'/DOMAI	NDA DI SP	OSTAME	NTO - PUSH	l N.ro 12 -	Fy(-) Mod	o -Ecc 5%			
IDENTIFICATIVO CAPACITA'/DOMANDA SPOSTAMENTI DEI BARICENTRI DI PIANO PER I VARI STATI LIMITE													
Piano	Quota		SLO			SLD			SLV			SLC	
Nro	(m)	X (mm)	Y (mm)	$\theta$ (mRad)	X (mm)	Y (mm)	θ(mRad)	X (mm)	Y (mm)	θ(mRad)	X (mm)	Y (mm)	θ (mRad)
1	6,21	0,22	-1,71	-0,15	0,46	-2,03	-0,21	1,66	-3,87	-0,59	1,66	-3,87	-0,59
		-0,03	03 -0,41 -0,02 -0,04 -0,49 -0,02 -0,08 -1,03 -0,05 1,66 -3,87 -0,59										

			CAPACIT	TA'/DOMAN	IDA DI SPO	OSTAMEN	ITO - PUSH	N.ro 13 - I	x(+) Mass	sa -Ecc 5%			
IDENTIF	ICATIVO		CAF	PACITA'/DC	MANDA S	POSTAME	NTI DEI BA	RICENTRI	DI PIANO	PER I VAF	RI STATI LI	MITE	
Piano	Quota	SLO				SLD			SLV			SLC	
Nro	(m)	X (mm)	Y (mm)	$\theta$ (mRad)	X (mm)	Y (mm)	θ(mRad)	X (mm)	Y (mm)	$\theta$ (mRad)	X (mm)	Y (mm)	θ (mRad)
1	6,21	2,27	0,18	-0,02	3,02	0,25	-0,03	5,26	0,35	-0,07	5,26	0,35	-0,07
		0,71	0,03	0,02	0,85	0,04	0,03	3,96	0,31	-0,05	5,26	0,35	-0,07

	CAPACITA'/DOMANDA DI SPOSTAMENTO - PUSH N.ro 14 - Fx(-) Massa -Ecc 5%													
IDENTIF	ICATIVO		CAF	PACITA'/DC	MANDA SI	POSTAME	NTI DEI BA	RICENTRI	DI PIANO	PER I VAF	RI STATI LI	MITE		
Piano	Quota	SLO				SLD			SLV			SLC		
Nro	(m)	X (mm) Y (mm) θ(mRad)		X (mm)	Y (mm)	θ(mRad)	X (mm)	Y (mm)	θ(mRad)	X (mm)	Y (mm)	θ (mRad)		
1	6,21	-3,64	-0,14	-0,10	-4,61	-0,15	-0,10	-4,61	-0,15	-0,10	-4,61	-0,15	-0,10	
		-0,66	-0,03	-0,03	-0,78	-0,05	-0,04	-3,85	-0,15	-0,10	-4,61	-0,15	-0,10	

		CAPACITA'/DOMAN	NDA DI SPOSTAMENTO - PUSH	N.ro 15 - Fy(+) Massa -Ecc 5%	
IDENTIF	ICATIVO	CAPACITA'/DC	MANDA SPOSTAMENTI DEI BA	ARICENTRI DI PIANO PER I VAF	RI STATI LIMITE
Piano	Quota	SLO	SLD	SLV	SLC

Nro	(m)	X (mm)	Y (mm)	$\theta$ (mRad)	X (mm)	Y (mm)	$\theta$ (mRad)	X (mm)	Y (mm)	$\theta$ (mRad)	X (mm)	Y (mm)	θ (mRad)
1	6,21	0,02	3,37	0,14	-0,34	4,21	0,16	-0,97	5,93	-0,09	-0,97	5,93	-0,09
	·	0,02	0,47	0,01	0,03	0,56	0,01	0,06	1,16	0,03	-0,97	5,93	-0,09

			CAPACI	TA'/DOMAN	IDA DI SP	OSTAMEN	NTO - PUSH	N.ro 16 - I	Fy(-) Mass	sa -Ecc 5%			
IDENTIF	ICATIVO		CAF	PACITA'/DC	MANDA S	POSTAME	NTI DEI BA	RICENTRI	DI PIANO	PER I VAF	RI STATI LI	MITE	
Piano	Quota	SLO				SLD			SLV			SLC	
Nro	(m)	X (mm)	Y (mm)	θ(mRad)	X (mm)	Y (mm)	$\theta$ (mRad)	X (mm)	Y (mm)	θ(mRad)	X (mm)	Y (mm)	θ (mRad)
1	6,21	0,22	-1,71	-0,15	0,46	-2,03	-0,21	1,66	-3,87	-0,59	1,66	-3,87	-0,59
		-0,03	-0,41	-0,02	-0,04	-0,49	-0,02	-0,08	-1,03	-0,05	1,66	-3,87	-0,59