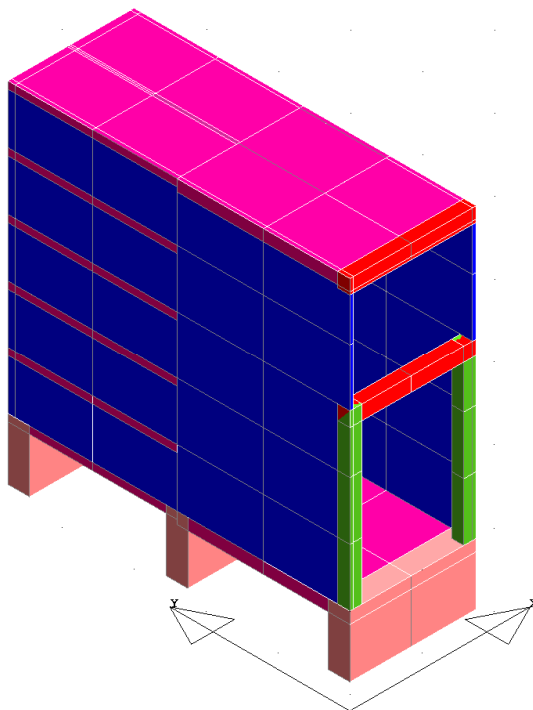


RELAZIONE DI CALCOLO

OGGETTO:

**NUOVA COSTRUZIONE DI EDICOLA FUNERARIA
DOPPIO ELEMENTO A CINQUE LUCULI**



COMMITTENTE:

COMUNE DI SOZZAGO

IL TECNICO
Ing. Pier Paolo Almasio

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. 17/01/2018 pubblicato suppl. ord. G.U. n. 42 del 20/02/2018, nonché la Circolare del Ministero Infrastrutture e Trasporti del 21 gennaio 2019, n. 7 “*Istruzioni per l'applicazione delle nuove norme tecniche per le costruzioni*”, pubblicata G.U.11/02/2019 n. 35 suppl. ord. n. 5.

• **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**

Il 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 descritte 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 combinati 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 involupando 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 $1.5 \cdot b$ 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 $0,10 \cdot N_{ed}/f_{yd}$;

Barre longitudinali con diametro ≥ 12 mm;

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

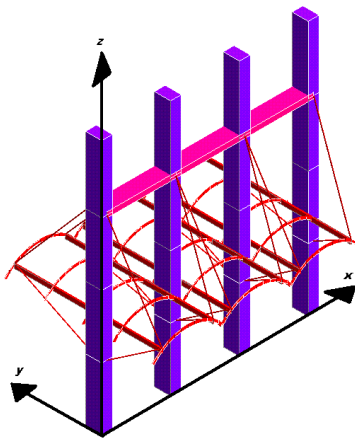
In zona sismica l'armatura longitudinale è almeno pari all'1% della sezione effettiva; il passo delle staffe di contenimento è non superiore alla più piccola delle quantità seguenti:

- 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**

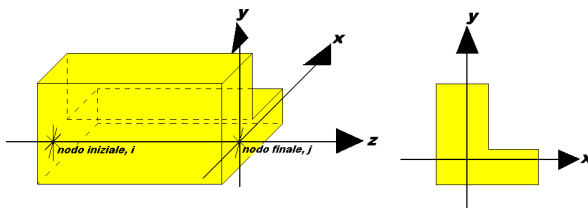
1) SISTEMA GLOBALE DELLA STRUTTURA SPAZIALE

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:



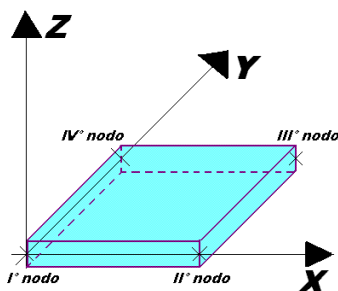
2) SISTEMA LOCALE DELLE ASTE

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:

[lunghezze]	= m
[forze]	= kgf / daN
[tempo]	= sec
[temperatura]	= °C

- **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.

• **SPECIFICHE CAMPI TABELLA DI STAMPA**

Si riporta di seguito la spiegazione delle sigle usate nella tabella di stampa dell'archivio materiali.

Materiale N.ro	: Numero identificativo del materiale in esame
Densità	: Peso specifico del materiale
E_x * 1E3	: Modulo elastico in direzione x moltiplicato per 10 al cubo
Ni.x	: Coefficiente di Poisson in direzione x
Alfa.x	: Coefficiente di dilatazione termica in direzione x
E_y * 1E3	: Modulo elastico in direzione y moltiplicato per 10 al cubo
Ni.y	: Coefficiente di Poisson in direzione y
Alfa.y	: Coefficiente di dilatazione termica in direzione y
E11 * 1E3	: Elemento della matrice elastica moltiplicato per 10 al cubo, 1a riga - 1a colonna
E12 * 1E3	: Elemento della matrice elastica moltiplicato per 10 al cubo, 1a riga - 2a colonna
E13 * 1E3	: Elemento della matrice elastica moltiplicato per 10 al cubo, 1a riga - 3a colonna
E22 * 1E3	: Elemento della matrice elastica moltiplicato per 10 al cubo, 2a riga - 2a colonna
E23 * 1E3	: Elemento della matrice elastica moltiplicato per 10 al cubo, 2a riga - 3a colonna
E33 * 1E3	: Elemento della matrice elastica moltiplicato per 10 al cubo, 3a riga - 3a colonna

• **SPECIFICHE CAMPI TABELLA DI STAMPA**

Si riporta di seguito la spiegazione delle sigle usate nella tabella di stampa dell'archivio shell.

Sezione N.ro	: Numero identificativo dell'archivio sezioni (dal numero 601 in poi)
Spessore	: Spessore dell'elemento
Base foro	: Base di un eventuale foro sull'elemento (zero nel caso in cui il foro non sia presente)
Altezza foro	: Altezza di un eventuale foro sull'elemento (zero nel caso in cui il foro non sia presente)
Codice	: Codice identificativo della posizione del foro (1 = al centro; 0 = qualunque posizione)
Ascissa foro	: Ascissa dello spigolo inferiore sinistro del foro
Ordinata foro	: Ordinata dello spigolo inferiore sinistro del foro
Tipo mater.	: Numero di archivio dei materiali shell
Tipo elem.	: Schematizzazione dell'elemento a livello di calcolo:

0 = Lastra – Piastra

1 = Lastra

2 = Piastra

• **SPECIFICHE CAMPI TABELLA DI STAMPA**

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
Coprstaffa	: 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)
Den.X pos.	: Denominatore della quantità $q \cdot l \cdot l$ per determinare il momento Mx minimo per la copertura del diagramma positivo
Den.X neg.	: Denominatore della quantità $q \cdot l \cdot l$ per determinare il momento Mx minimo per la copertura del diagramma negativo
Den.Y pos.	: Denominatore della quantità $q \cdot l \cdot l$ per determinare il momento My minimo per la copertura del diagramma positivo
Den.Y neg.	: Denominatore della quantità $q \cdot l \cdot l$ 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")
fk	: Resistenza caratteristica del calcestruzzo
fed	: 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
σ Rara	: Sigma massima del calcestruzzo per combinazioni rare
σ Perm	: Sigma massima del calcestruzzo per combinazioni permanenti
σ 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

• **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 spiccatto di fondazione.
- **Tipologia** : Le tipologie previste sono due:

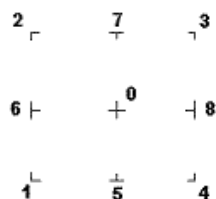
0 = Piano sismico, ovvero piano che è sede di massa, sia strutturale che portata, che deve essere considerata ai fini del calcolo sismico. Tutti i nodi a questa quota hanno gli spostamenti orizzontali legati dalla relazione di impalcato rigido.

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.

7 SPECIFICHE CAMPI TABELLA DI STAMPA

Si riporta appresso la spiegazione delle sigle usate nel tabulato di stampa dei dati di input dei pilastri.

Filo	: Numero del filo fisso in pianta su cui insiste il pilastro
Sez.	: Numero di archivio della sezione del pilastro
Tipologia	: Descrive le seguenti grandezze: <ul style="list-style-type: none"> a) La forma attraverso le sigle 'Rett.'=rettangolare; 'a T'; 'ad I'; 'a C'; 'Circ.=circolare; 'Polig.'=poligonale b) Gli ingombri 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. L'angolo e' positivo se antiorario
Codice	: Individua il posizionamento del filo fisso nella sezione. Per la sezione rettangolare valgono i seguenti codici di spigolo:



Il codice zero, che è inizialmente associato al centro pilastro, permette anche degli scostamenti imposti esplicitamente del filo fisso dal centro del pilastro

dx	: Scostamento filo fisso - centro pilastro lungo l'asse X in pianta
dy	: Scostamento filo fisso - centro pilastro lungo l'asse Y in pianta
Crit.N.ro	: Numero identificativo del criterio di progetto associato al pilastro

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 pilastro e nodo è impedita (ovvero la traslazione assoluta del nodo e dell'estremo del pilastro 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 del pilastro sono diverse ed indipendenti). Invece un valore maggiore di zero equivale ad una sconnessione fra il nodo e l'estremo del pilastro (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 del pilastro.
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 pilastro e nodo è impedita (ovvero la rotazione assoluta del nodo e dell'estremo del pilastro 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 del pilastro 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 del pilastro.

SPECIFICHE CAMPI TABELLA DI STAMPA

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.	: Ingombri 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
Quota 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 rigidzze 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 rigidzza 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 rigidzza 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 rigidzze 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 rigidzza 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 rigidzza esplicita. Gli assi X e Y sono quelli del riferimento locale della sezione, mentre Z è parallelo all'asse della trave.

• **SPECIFICHE CAMPI TABELLA DI STAMPA**

Si riporta di seguito la spiegazione delle sigle usate nella tabella di stampa dell'input piastra.

Piastra N.ro	: Numero identificativo della piastra in esame
Filo 1	: Numero del filo fisso su cui è stato posto il primo spigolo della piastra
Filo 2	: Numero del filo fisso su cui è stato posto il secondo spigolo della piastra
Filo 3	: Numero del filo fisso su cui è stato posto il terzo spigolo della piastra
Filo 4	: Numero del filo fisso su cui è stato posto il quarto spigolo della piastra
Tipo carico	: Numero di archivio delle tipologie di carico
Quota filo 1	: Quota dello spigolo della piastra inserito in corrispondenza del primo filo fisso
Quota filo 2	: Quota dello spigolo della piastra inserito in corrispondenza del secondo filo fisso
Quota filo 3	: Quota dello spigolo della piastra inserito in corrispondenza del terzo filo fisso
Quota filo 4	: Quota dello spigolo della piastra inserito in corrispondenza del quarto filo fisso
Tipo sezione	: Numero identificativo della sezione della piastra
Spessore	: Spessore della piastra
Kwinkler	: Costante di Winkler del terreno su cui poggia la piastra (zero nel caso di piastre in elevazione)
Tipo mater.	: Numero di archivio dei materiali shell

EDICOLA 5+5 LOCULI

ARCHIVIO MATERIALI PIASTRE: MATRICE ELASTICA

Materiale N.ro	Densita' kg/mc	Ex*1E3 kg/cm ²	Ni.x	Alfa.x (*1E5)	Ey*1E3 kg/cm ²	Ni.y	Alfa.y (*1E5)	E11*1E3 kg/cm ²	E12*1E3 kg/cm ²	E13*1E3 kg/cm ²	E22*1E3 kg/cm ²	E23*1E3 kg/cm ²	E33*1E3 kg/cm ²
1	2500	285	0,20	0,00	285	0,20	0,00	296	59	0	296	0	119
3	1900	25	0,25	1,00	25	0,25	1,00	27	7	0	27	0	10
4	1700	30	0,25	1,00	30	0,25	1,00	32	8	0	32	0	12
5	1700	30	0,25	1,00	30	0,25	1,00	32	8	0	32	0	12
6	1900	5	0,25	1,00	5	0,25	1,00	5	1	0	5	0	2
7	1900	20	0,25	1,00	20	0,25	1,00	21	5	0	21	0	8
8	1900	15	0,25	1,00	15	0,25	1,00	16	4	0	16	0	6
9	1900	5	0,25	1,00	5	0,25	1,00	5	1	0	5	0	2
10	1900	20	0,25	1,00	20	0,25	1,00	21	5	0	21	0	8
11	1900	15	0,25	1,00	15	0,25	1,00	16	4	0	16	0	6
12	1800	25	0,25	1,00	25	0,25	1,00	27	7	0	27	0	10
13	1900	50	0,25	1,00	50	0,25	1,00	53	13	0	53	0	20
14	1800	50	0,25	1,00	50	0,25	1,00	53	13	0	53	0	20
15	1900	50	0,25	1,00	50	0,25	1,00	53	13	0	53	0	20
16	1900	30	0,25	1,00	30	0,25	1,00	32	8	0	32	0	12
17	1900	30	0,25	1,00	30	0,25	1,00	32	8	0	32	0	12

ARCHIVIO SEZIONI SHELLS

Sezione N.ro	Spessore cm	Tipo Mater.	Tipo Elemento (descrizione)
601	5	1	LASTRA-PIASTRA
602	10	1	LASTRA-PIASTRA
603	16	1	LASTRA-PIASTRA

ARCHIVIO TIPOLOGIE DI CARICO

Car. N.ro	Peso Strut kg/mq	Perman. NONstru kg/mq	Varia bile kg/mq	Neve kg/mq	Destinaz. d'Uso	Psi 0	Psi 1	Psi 2	Anal Car. N.ro	DESCRIZIONE SINTETICA DEL TIPO DI CARICO
2	0	300	0	0	Categ. A	0,7	0,5	0,3		da ditta
3	0	400	200	0	Categ. C	0,7	0,7	0,6		soletta pavimento
4	500	0	0	0	Categ. A	0,7	0,5	0,3		setti in ca
5	0	50	200	0	Categ. H	0,0	0,0	0,0		soletta solaio

CRITERI DI PROGETTO

IDEN	ASTE ELEVAZIONE														
Crit N.ro	Def Tag	%Scorr Staffe	P max. Staffe	P min. Staffe	τMtmin kg/cm ²	Ferri parete	Elim cm	Tipo verif.	Fl. rett	DenX pos.	DenX neg.	DenY pos.	DenY neg.	%Mag car.	%Rid Plas
1	si	100	30	0	3	no	200	Mx	1	0	0	0	0	0	100

CRITERI DI PROGETTO

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

CRITERI DI PROGETTO

IDEN	PILASTRI				IDEN	PILASTRI			
Crit N.ro	Def Tag	τMtmin kg/cm ²	Tipo verif.		Crit N.ro	Def Tag	τMtmin kg/cm ²	Tipo verif.	
3	si	3,0	Mx/My						

CRITERI DI PROGETTO

IDENTIF.		CARATTERISTICHE DEL MATERIALE							DURABILITA'			CARATTER.COSTRUTTIVE					FLAG	
Crit N.ro	Elem.	% Rig Tors.	% Rig Fless	Classe CLS	Classe Acciaio	Mod. El kg/cmq	Pois son	Gamma kg/mc	Tipo Ambiente	Tipo Armatura	Toll. Copr.	Copr staf	Copr ferr	Fi min	Fi st	Lun sta	Li n.	App esi
1	ELEV.	60	100	C25/30	B450C	314758	0,20	2500	ORDIN. XC1	POCO SENS.	0,00	2,0	3,5	14	8	100	0	0
2	FOND.	60	100	C25/30	B450C	314758	0,20	2500	XC2/XC3	POCO SENS.	0,00	2,5	4,0	14	8	100	0	
3	PILAS	60	100	C25/30	B450C	314758	0,20	2500	ORDIN. XC1	POCO SENS.	0,00	2,0	3,5	14	8	50	0	

CRITERI DI PROGETTO

CRITERI PER IL CALCOLO AGLI STATI LIMITE ULTIMI E DI ESERCIZIO																								
Cri Nro	Tipo Elem	fck	fcd	rcd	fyk	ftk	fyd	Ey	ec0	ecu	eyu	At/ Ac	Mt/ Mtu	Wra mm	Wfr mm	Wpe mm	σcRar --- kg/cmq ---	σcPer ---	σfRar	Spo Rar	Spo Fre	Spo Per	Coe Vis	euk
1	ELEV.	250,0	141,0	141,0	4500	4500	3913	2100000	0,20	0,35	1,00	50	10		0,4	0,3	150,0	112,0	3600				2,0	0,08
2	FOND.	250,0	141,0	141,0	4500	4500	3913	2100000	0,20	0,35	1,00	50	10		0,4	0,3	150,0	112,0	3600				2,0	0,08
3	PILAS	250,0	141,0	141,0	4500	4500	3913	2100000	0,20	0,35	1,00	50	10		0,4	0,3	150,0	112,0	3600				2,0	0,08

MATERIALI SHELL IN C.A.

EDICOLA 5+5 LOCULI

IDENT	%	CARATTERISTICHE					DURABILITA'			COPRIFERRO	
Mat.	Rig	Classe	Classe	Mod. E	Pois-	Gamm	Tipo	Tipo	Toll.	Setti	Piastre
N.ro	Fls	CLS	Acciaio	kg/cmq	son	a kg/mc	Ambiente	Armatura	Copr.	(cm)	(cm)
1	100	C20/25	B450C	299619	0,20	2500	ORDIN. XC3	POCO SENS.	0,00	2,0	2,0

MATERIALI SHELL IN C.A.

CRITERI PER IL CALCOLO AGLI STATI LIMITE ULTIMI E DI ESERCIZIO																								
Cri Nro	Tipo Elem	fck	fcd	rcd	fyk	ftk	fyd	Ey	ec0	ecu	eyu	At/ Mtu	Mt/ Mtu	Wra mm	Wfr mm	Wpe mm	σcRar --- kg/cmq ---	σcPer kg/cmq	σfRar ---	Spo Rar	Spo Fre	Spo Per	Coe Vis	euk
1	SETTI	200.0	113.0	113.0	4500	4500	3913	2100000	0.20	0.35	1.00	50			0.4	0.3	120.0	90.0	3600					

DATI GENERALI DI STRUTTURA

DATI GENERALI DI STRUTTURA			
Massima dimens. dir. X (m)	1,75	Altezza edificio (m)	4,00
Massima dimens. dir. Y (m)	4,75	Differenza temperatura(°C)	15
PARAMETRI SISMICI			
Vita Nominale (Anni)	50	Classe d' Uso	PRIMA
Longitudine Est (Grd)	13,02076	Latitudine Nord (Grd)	46,53035
Categoria Suolo	D	Coeff. Condiz. Topogr.	1,00000
Sistema Costruttivo Dir.1	C.A.	Sistema Costruttivo Dir.2	C.A.
Regolarita' in Altezza	SI (KR=1)	Regolarita' in Pianta	NO
Direzione Sisma (Grd)	0	Sisma Verticale	ASSENTE
Effetti P/Delta	NO	Quota di Zero Sismico (m)	0,00000
PARAMETRI SPETTRO ELASTICO - SISMA S.L.O.			
Probabilita' Pvr	0,81	Periodo di Ritorno Anni	30,00
Accelerazione Ag/g	0,05	Periodo T'c (sec.)	0,23
Fo	2,46	Fv	0,74
Fattore Stratigrafia'Ss'	1,80	Periodo TB (sec.)	0,20
Periodo TC (sec.)	0,60	Periodo TD (sec.)	1,80
PARAMETRI SPETTRO ELASTICO - SISMA S.L.D.			
Probabilita' Pvr	0,63	Periodo di Ritorno Anni	35,00
Accelerazione Ag/g	0,05	Periodo T'c (sec.)	0,24
Fo	2,46	Fv	0,77
Fattore Stratigrafia'Ss'	1,80	Periodo TB (sec.)	0,20
Periodo TC (sec.)	0,61	Periodo TD (sec.)	1,82
PARAMETRI SPETTRO ELASTICO - SISMA S.L.V.			
Probabilita' Pvr	0,10	Periodo di Ritorno Anni	332,00
Accelerazione Ag/g	0,16	Periodo T'c (sec.)	0,32
Fo	2,44	Fv	1,31
Fattore Stratigrafia'Ss'	1,80	Periodo TB (sec.)	0,24
Periodo TC (sec.)	0,71	Periodo TD (sec.)	2,24
PARAMETRI SISTEMA COSTRUTTIVO C.A. - DIR.1			
Classe Duttilita'	BASSA	Sotto-Sistema Strutturale	Telaio
AlfaU/Alfa1	1,15	Fattore riduttivo KW	1,00
Fattore di struttura 'q'	3,45		
PARAMETRI SISTEMA COSTRUTTIVO C.A. - DIR.2			
Classe Duttilita'	BASSA	Sotto-Sistema Strutturale	Telaio
AlfaU/Alfa1	1,15	Fattore riduttivo KW	1,00
Fattore di struttura 'q'	3,45		
COEFFICIENTI DI SICUREZZA PARZIALI DEI MATERIALI			
Acciaio per CLS armato	1,15	Calcestruzzo CLS armato	1,50
Legno per comb. eccez.	1,00	Legno per comb. fondament.:	1,30
Livello conoscenza	LC2		
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

Filo	Ascissa	Ordinata		Filo	Ascissa	Ordinata
N.ro	m	m		N.ro	m	m
1	1,00	1,00		2	1,85	1,00
3	1,00	3,40		4	1,85	3,40
5	1,00	5,75		6	1,85	5,75
7	2,75	1,00		8	2,75	3,40
9	2,75	5,75				

QUOTE PIANI SISMICI ED INTERPIANI

Quota	Altezza	Tipologia	IrregTamp	Quota	Altezza	Tipologia	IrregTamp
-------	---------	-----------	-----------	-------	---------	-----------	-----------

EDICOLA 5+5 LOCULI

N.ro	m		XY	Alt.		N.ro	m		XY	Alt.
0	0,00	Piano Terra				1	0,80	Piano sismico	NO	NO
2	1,60	Piano sismico	NO	NO		3	2,40	Piano sismico	NO	NO
4	3,20	Piano sismico	NO	NO		5	4,00	Piano sismico	NO	NO

PILASTRI IN C.A. QUOTA .8 m

Filo N.ro	Sez. N.ro	Tipologia (cm)	Magrone (cm)	Ang. (Grd)	Cod.	dx (cm)	dy (cm)	Crit. N.ro	Tipo Elemento ai fini sismici
1	1	Rett. 17,00 x 17,00	0,0	0,00	1	8,50	8,50	3	SismoResist.
7	1	Rett. 17,00 x 17,00	0,0	0,00	4	-8,50	8,50	3	SismoResist.

PILASTRI IN C.A. QUOTA 1.6 m

Filo N.ro	Sez. N.ro	Tipologia (cm)	Magrone (cm)	Ang. (Grd)	Cod.	dx (cm)	dy (cm)	Crit. N.ro	Tipo Elemento ai fini sismici
1	1	Rett. 17,00 x 17,00	0,0	0,00	1	8,50	8,50	3	SismoResist.
7	1	Rett. 17,00 x 17,00	0,0	0,00	4	-8,50	8,50	3	SismoResist.

PILASTRI IN C.A. QUOTA 2.4 m

Filo N.ro	Sez. N.ro	Tipologia (cm)	Magrone (cm)	Ang. (Grd)	Cod.	dx (cm)	dy (cm)	Crit. N.ro	Tipo Elemento ai fini sismici
1	1	Rett. 17,00 x 17,00	0,0	0,00	1	8,50	8,50	3	SismoResist.
7	1	Rett. 17,00 x 17,00	0,0	0,00	4	-8,50	8,50	3	SismoResist.

TRAVI IN C.A. ALLA QUOTA 0 m

		DATI GENERALI					QUOTE		SCOSTAMENTI						CARICHI												
Trav N.ro	Sez. N.ro	Tipo Elem. x il sisma	Ang Grd	Fil in.	Fil fin	Q.in (m)	Q.fin (m)	Dxi cm	Dyi cm	Dzi cm	Dxf cm	Dyf 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	Ali %	Cr Nr	Cit Geo			
1	25	Tel.SismoRes.	0	1	2	0,00	0,00	0	15	0	0	15	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	2	2			
2	25	Tel.SismoRes.	0	3	4	0,00	0,00	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	2	2			
3	25	Tel.SismoRes.	0	5	6	0,00	0,00	0	-15	0	0	-15	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	2	2			
4	25	Tel.SismoRes.	0	6	9	0,00	0,00	0	-15	0	0	-15	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	2	2			
5	25	Tel.SismoRes.	0	4	8	0,00	0,00	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	2	2			
6	25	Tel.SismoRes.	0	2	7	0,00	0,00	0	15	0	0	15	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	2	2			

SETTI ALLA QUOTA .8 m

		GEOMETRIA			QUOTE		SCOSTAMENTI						CARICHI VERTICALI										PRESSIONI		RINFORZI 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	Tamp	Ball kg / m	Espl	Tot.	Torc kg	Orizz kg / m	Assia	Ali %	Psup. kg/mq	Pinf. kg/mq	Mat Nro	Ini cm	Fin. cm	
1	601	5	1	3	0,80	0,80	3	0	0	3	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0				
2	601	5	7	8	0,80	0,80	-3	0	0	-3	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	80	80				
4	602	10	5	6	0,80	0,80	0	-5	0	0	-5	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0				
5	602	10	6	9	0,80	0,80	0	-5	0	0	-5	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0				
6	601	5	3	5	0,80	0,80	3	0	0	3	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0				
7	601	5	4	6	0,80	0,80	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0				
8	601	5	8	9	0,80	0,80	-3	0	0	-3	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0				

SETTI ALLA QUOTA 1.6 m

		GEOMETRIA			QUOTE		SCOSTAMENTI						CARICHI VERTICALI										PRESSIONI		RINFORZI 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	Tamp	Ball kg / m	Espl	Tot.	Torc kg	Orizz kg / m	Assia kg / m	Ali %	Psup. kg/mq	Pinf. kg/mq	Mat Nro	Ini cm	Fin. cm	
1	601	5	1	3	1,60	1,60	3	0	0	3	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0				
2	601	5	7	8	1,60	1,60	-3	0	0	-3	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0				
4	602	10	5	6	1,60	1,60	0	-5	0	0	-5	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0				
5	602	10	6	9	1,60	1,60	0	-5	0	0	-5	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0				
6	601	5	3	5	1,60	1,60	3	0	0	3	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0				
7	601	5	4	6	1,60	1,60	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0				
8	601	5	8	9	1,60	1,60	-3	0	0	-3	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0				

TRAVI IN C.A. ALLA QUOTA 2.4 m

		DATI GENERALI					QUOTE		SCOSTAMENTI						CARICHI												
Trav N.ro	Sez. N.ro	Tipo Elem. x il sisma	Ang Grd	Fil in.	Fil fin.	Q in. (m)	Q.fin (m)	Dxi cm	Dyi cm	Dzi cm	Dxf cm	Dyf 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	Ali %	Cr Nr	Cit Geo			
3	26	Tel.SismoRes.	0	1	2	2,40	2,40	0	9	0	0	9	0	0	800	0	0	800	0	0	0	0	0	1			
9	26	Tel.SismoRes.	0	2	7	2,40	2,40	0	9	0	0	9	0	0	800	0	0	800	0	0	0	0	0	1			

SETTI ALLA QUOTA 2.4 m

		GEOMETRIA			QUOTE		SCOSTAMENTI						CARICHI VERTICALI										PRESSIONI		RINFORZI 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	Tamp	Ball kg / m	Espl	Tot.	Torc kg	Orizz kg / m	Assia	Ali %	Psup. kg/mq	Pinf. kg/mq	Mat Nro	Ini cm	Fin. cm	
1	601	5	1	3	2,40	2,40	3	0	0	3	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0				
2	601	5	7	8	2,40	2,40	-3	0	0	-3	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0				
4	602	10	5	6	2,40	2,40	0	-5	0	0	-5	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0				
5	602	10	6	9	2,40	2,40	0	-5	0	0	-5	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0				
6	601	5	3	5	2,40	2,40	3	0	0	3	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0				
7	601	5	4	6	2,40	2,40	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0				
8	601	5	8	9	2,40	2,40	-3	0	0	-3	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0				

SETTI ALLA QUOTA 3.2 m

		GEOMETRIA			QUOTE		SCOSTAMENTI					CARICHI VERTICALI										PRESSIONI		RINFORZI MUR		
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.

EDICOLA 5+5 LOCULI

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	5	1	3	3,20	3,20	3	0	0	3	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0
2	601	5	7	8	3,20	3,20	-3	0	0	-3	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0
4	602	10	5	6	3,20	3,20	0	-5	0	0	-5	0	0	0	0	0	0	0	0	0
5	602	10	6	9	3,20	3,20	0	-5	0	0	-5	0	0	0	0	0	0	0	0	0
6	601	5	3	5	3,20	3,20	3	0	0	3	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0
7	601	5	4	6	3,20	3,20	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0
8	601	5	8	9	3,20	3,20	-3	0	0	-3	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0

TRAVI IN C.A. ALLA QUOTA 4 m																								
DATI GENERALI						QUOTE		SCOSTAMENTI						CARICHI										
Trav N.ro	Sez. N.ro	Tipo Elem. x il sisma	Ang Grd	Fil in.	Fil fin	Q in. (m)	Q.fin (m)	Dxi cm	Dyi cm	Dzi cm	Dxf cm	Dyf 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	Ali %	Cr Nr	Cit Geo
3	26	Tel.SismoRes.	0	1	2	4,00	4,00	0	9	0	0	9	0	0	0	0	2825	2825	0	0	0	0	1	
9	26	Tel.SismoRes.	0	2	7	4,00	4,00	0	9	0	0	9	0	0	0	0	2825	2825	0	0	0	0	1	

SETTI ALLA QUOTA 4 m																										
		GEOMETRIA			QUOTE		SCOSTAMENTI						CARICHI VERTICALI						PRESSIONI		RINFORZI 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	Tamp	Ball kg / m	Espl	Tot.	Torc kg	Orizz kg / m	Assia	Ali %	Psup. kg/mq	Pinf. kg/mq	Mat Nro	Ini cm	Fin. cm
1	601	5	1	3	4,00	4,00	3	0	0	3	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0			
2	601	5	7	8	4,00	4,00	-3	0	0	-3	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0			
4	602	10	5	6	4,00	4,00	0	-5	0	0	-5	0	0	0	0	2500	2500	0	0	0	0	0	0			
5	602	10	6	9	4,00	4,00	0	-5	0	0	-5	0	0	0	0	2500	2500	0	0	0	0	0	0			
6	601	5	3	5	4,00	4,00	3	0	0	3	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0			
7	601	5	4	6	4,00	4,00	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0			
8	601	5	8	9	4,00	4,00	-3	0	0	-3	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0			

GEOMETRIA PIASTRE ALLA QUOTA 0 m													
Piastra	Filo	Filo	Filo	Filo	Tipo	Quota	Quota	Quota	Quota	Tipo	Spess.	Kwinkl.	Tipo
N.ro	1	2	3	4	Car.	Filo1	Filo2	Filo3	Filo4	Sez.	cm	kg/cmc	Mat.
1	6	5	3	4	2	0	0	0	0	2	10,0	0,0	1
2	4	3	1	2	3	0	0	0	0	1	16,0	0,0	1
3	6	4	8	9	2	0	0	0	0	2	10,0	0,0	1
4	4	2	7	8	3	0	0	0	0	1	16,0	0,0	1

GEOMETRIA PIASTRE ALLA QUOTA .8 m													
Piastra	Filo	Filo	Filo	Filo	Tipo	Quota	Quota	Quota	Quota	Tipo	Spess.	Kwinkl.	Tipo
N.ro	1	2	3	4	Car.	Filo1	Filo2	Filo3	Filo4	Sez.	cm	kg/cmc	Mat.
1	9	6	4	8	2	1	1	1	1	2	10,0	0,0	1
2	4	6	5	3	2	1	1	1	1	2	10,0	0,0	1

GEOMETRIA PIASTRE ALLA QUOTA 1.6 m													
Piastra	Filo	Filo	Filo	Filo	Tipo	Quota	Quota	Quota	Quota	Tipo	Spess.	Kwinkl.	Tipo
N.ro	1	2	3	4	Car.	Filo1	Filo2	Filo3	Filo4	Sez.	cm	kg/cmc	Mat.
1	9	6	4	8	2	2	2	2	2	2	10,0	0,0	1
2	4	6	5	3	2	2	2	2	2	2	10,0	0,0	1

GEOMETRIA PIASTRE ALLA QUOTA 2.4 m													
Piastra	Filo	Filo	Filo	Filo	Tipo	Quota	Quota	Quota	Quota	Tipo	Spess.	Kwinkl.	Tipo
N.ro	1	2	3	4	Car.	Filo1	Filo2	Filo3	Filo4	Sez.	cm	kg/cmc	Mat.
1	9	6	4	8	2	3	3	3	3	2	10,0	0,0	1
2	4	6	5	3	2	3	3	3	3	2	10,0	0,0	1

GEOMETRIA PIASTRE ALLA QUOTA 3.2 m													
Piastra	Filo	Filo	Filo	Filo	Tipo	Quota	Quota	Quota	Quota	Tipo	Spess.	Kwinkl.	Tipo
N.ro	1	2	3	4	Car.	Filo1	Filo2	Filo3	Filo4	Sez.	cm	kg/cmc	Mat.
1	9	6	4	8	2	4	4	4	4	2	10,0	0,0	1
2	4	6	5	3	2	4	4	4	4	2	10,0	0,0	1

GEOMETRIA PIASTRE ALLA QUOTA 4 m													
Piastra	Filo	Filo	Filo	Filo	Tipo	Quota	Quota	Quota	Quota	Tipo	Spess.	Kwinkl.	Tipo
N.ro	1	2	3	4	Car.	Filo1	Filo2	Filo3	Filo4	Sez.	cm	kg/cmc	Mat.
1	9	6	4	8	2	5	5	5	5	2	10,0	0,0	1
2	4	6	5	3	2	5	5	5	5	2	10,0	0,0	1
3	1	2	4	3	5	5	5	5	5	1	16,0	0,0	1
4	7	8	4	2	5	5	5	5	5	1	16,0	0,0	1

COMBINAZIONI CARICHI - S.L.V. - A1 / 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

EDICOLA 5+5 LOCULI

COMBINAZIONI CARICHI - S.L.V. - A1 / S.L.D.

DESCRIZIONI	1	2	3	4	5	6	7	8	9	10	11	12	13	14	15
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.Amb.affol.	1,50	0,60	0,60	0,60	0,60	0,60	0,60	0,60	0,60	0,60	0,60	0,60	0,60	0,60	0,60
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
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

COMBINAZIONI CARICHI - S.L.V. - A1 / 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.Amb.affol.	0,60	0,60	0,60	0,60	0,60	0,60	0,60	0,60	0,60	0,60	0,60	0,60	0,60	0,60	0,60
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 CARICHI - S.L.V. - A1 / 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.Amb.affol.	0,60	0,60	0,60
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.Amb.affol.	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 FREQUENTI - S.L.E.

DESCRIZIONI	1
Peso Strutturale	1,00
Perm.Non Strutturale	1,00
Var.Amb.affol.	0,70
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 PERMANENTI - S.L.E.

DESCRIZIONI	1
Peso Strutturale	1,00
Perm.Non Strutturale	1,00
Var.Amb.affol.	0,60
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

TABULATI DI CALCOLO

- SPECIFICHE CAMPI TABELLA DI STAMPA**

Si riporta appresso la spiegazione delle sigle usate nel tabulato di stampa delle forze di piano modali.

Massa eccitata	: <i>Sommatoria delle masse efficaci, estesa a tutti i modi considerati ed espressa come forza peso</i>
Massa totale	: <i>Massa sismica di tutti i piani espressa come forza peso</i>
Rapporto	: <i>Rapporto tra Massa eccitata e Massa totale. Deve essere secondo la norma non inferiore a 0,85</i>
Modo	: <i>Numero del modo di vibrazione</i>
Fattore Modale	: <i>Coefficiente di partecipazione modale</i>
Fmod/Fmax	: <i>Influenza percentuale del modo attuale rispetto a quello di massimo effetto</i>
Massa Mod. Eff.	: <i>Massa modale efficace</i>
Mmod/Mmax	: <i>Percentuale di massa eccitata per il singolo modo</i>
Piano	: <i>Numero del piano sismico</i>
FX	: <i>Forza di piano agente con direzione parallela alla direzione X del sistema di riferimento globale e applicata nell'origine delle coordinate</i>
FY	: <i>Forza di piano agente con direzione parallela alla direzione Y del sistema di riferimento globale e applicata nell'origine delle coordinate</i>
Mt	: <i>Momento torcente di piano rispetto all'asse Z del sistema di riferimento globale</i>
Mom.Ecc. 5%	: <i>Momento torcente di piano rispetto all'asse Z del sistema di riferimento globale relativo ad una eccentricità accidentale pari al 5% della dimensione massima del piano in direzione ortogonale alla direzione del sisma. Se in questa colonna non è stampato nulla l'effetto torsionale accidentale è tenuto in conto incrementando le sollecitazioni di verifica con il fattore delta (vedi punto 4.5.2)</i>

• **SPECIFICHE CAMPI TABELLE DI STAMPA TRAVI**

Tratto	: Le aste adiacenti a setti e piastre vengono suddivise in sottoelementi per garantire la congruenza. Il numero di "TRATTO" identifica la posizione sequenziale del sottoelemento attuale a partire dall'estremo iniziale
Filo in.	: Filo iniziale
Filo fin.	: Filo finale

Le altre grandezze descritte di seguito si riferiscono a ciascun estremo dell'asta:

Alt.	: Altezza dell'estremità dell'asta dallo spiccatto di fondazione
Tx	: Taglio lungo la direzione dell'asse 'X' del sistema di riferimento locale di asta (principale d'inerzia)
Ty	: Taglio lungo la direzione dell'asse 'Y' del sistema di riferimento locale di asta
N	: Sforzo assiale
Mx	: Momento agente con asse vettore parallelo all'asse 'X' del sistema di riferimento locale di asta
My	: Momento agente con asse vettore parallelo all'asse 'Y' del sistema di riferimento locale di asta
Mt	: Momento torcente dell'asta (agente con asse vettore parallelo all'asse 'Z' locale)

• **SPECIFICHE CAMPI TABELLE DI STAMPA SHELL**

SISTEMA DI RIFERIMENTO LOCALE (s.r.l.): Il sistema di riferimento locale dell'elemento shell è così definito:

Origine	: I° punto di inserimento dello shell
Asse 1	: Asse X nel s.r.l., definito dal punto origine e dal II° punto di inserimento, nel verso di quest'ultimo
Piano12	: Piano XY nel s.r.l., definito dai punti origine, II° e III° di inserimento
Asse 2	: Asse Y nel s.r.l., ottenuto nel piano 12 con una rotazione antioraria di 90° dell'asse X intorno al punto origine, in modo che l'asse I-II si sovrapponga all'asse I-III con un angolo < 180°
Asse 3	: Asse Z nel s.r.l., ortogonale al piano 12, in modo da formare una terna destra con gli assi 1 e 2

Le tensioni di lastra (S) sono costanti lungo lo spessore. Le tensioni di piastra (M) variano linearmente lungo lo spessore, annullandosi in corrispondenza del piano medio (diagramma emisimmetrico o "a farfalla"). I valori del tensore degli sforzi sono riferiti alla faccia positiva (superiore nel s.r.l.) di normale 3 (esempio: Xij tensione X agente sulla faccia di normale i e diretta lungo j).

Le altre grandezze descritte di seguito si riferiscono a ciascun nodo dell'elemento bidimensionale:

Shell Nro	: numero dell'elemento bidimensionale
nodo N.ro	: numero del nodo dell'elemento bidimensionale a cui sono riferite le tensioni S di lastra e M piastra
S11	: tensione normale di lastra
S22	: tensione normale di lastra
S12	: tensione tangenziale di lastra (S12 = S21)
M11	: tensione normale di piastra sulla faccia positiva
M22	: tensione normale di piastra sulla faccia positiva
M12	: tensione tangenziale di piastra sulla faccia positiva

Tabulato di stampa dei carichi nodali equivalenti applicati nei nodi degli shell.

Shell Nro	: <i>numero dell'elemento bidimensionale</i>
nodo N.ro	: <i>numero del nodo dell'elemento bidimensionale a cui sono i carichi nodali degli shell</i>
Tx	: <i>Forza nodale in direzione X del sistema di riferimento locale</i>
Ty	: <i>Forza nodale in direzione Y del sistema di riferimento locale</i>
Tz	: <i>Forza nodale in direzione Z del sistema di riferimento locale</i>
Mx	: <i>Momento nodale con asse vettore parallelo all'asse X del sistema di riferimento locale</i>
My	: <i>Momento nodale con asse vettore parallelo all'asse Y del sistema di riferimento locale</i>
Mz	: <i>Momento nodale con asse vettore parallelo all'asse Z del sistema di riferimento locale</i>

• **SPECIFICHE CAMPI TABELLE DI STAMPA TRAVI**

Tratto	: <i>Le aste adiacenti a setti e piastre vengono suddivise in sottoelementi per garantire la congruenza. Il numero di "TRATTO" identifica la posizione sequenziale del sottoelemento attuale a partire dall'estremo iniziale</i>
Filo in.	: <i>Filo iniziale</i>
Filo fin.	: <i>Filo finale</i>

Le altre grandezze descritte di seguito si riferiscono a ciascun estremo dell'asta:

Alt.	: <i>Altezza dell'estremità dell'asta dallo spiccatto di fondazione</i>
Tx	: <i>Taglio lungo la direzione dell'asse 'X' del sistema di riferimento locale di asta (principale d'inerzia)</i>
Ty	: <i>Taglio lungo la direzione dell'asse 'Y' del sistema di riferimento locale di asta</i>
N	: <i>Sforzo assiale</i>
Mx	: <i>Momento agente con asse vettore parallelo all'asse 'X' del sistema di riferimento locale di asta</i>
My	: <i>Momento agente con asse vettore parallelo all'asse 'Y' del sistema di riferimento locale di asta</i>
Mt	: <i>Momento torcente dell'asta (agente con asse vettore parallelo all'asse 'Z' locale)</i>

• **SPECIFICHE CAMPI TABELLE DI STAMPA SHELL**

SISTEMA DI RIFERIMENTO LOCALE (s.r.l.): *Il sistema di riferimento locale dell'elemento shell è così definito:*

Origine	: <i>I° punto di inserimento dello shell</i>
Asse 1	: <i>Asse X nel s.r.l., definito dal punto origine e dal II° punto di inserimento, nel verso di quest'ultimo</i>
Piano12	: <i>Piano XY nel s.r.l., definito dai punti origine, II° e III° di inserimento</i>
Asse 2	: <i>Asse Y nel s.r.l., ottenuto nel piano 12 con una rotazione antioraria di 90° dell'asse X intorno al punto origine, in modo che l'asse I-II si sovrapponga all'asse I-III con un angolo < 180°</i>
Asse 3	: <i>Asse Z nel s.r.l., ortogonale al piano 12, in modo da formare una terna destra con gli assi 1 e 2</i>

Le tensioni di lastra (S) sono costanti lungo lo spessore. Le tensioni di piastra (M) variano linearmente lungo lo spessore, annullandosi in corrispondenza del piano medio (diagramma emisimmetrico o "a farfalla"). I valori del tensore degli sforzi sono riferiti alla faccia positiva (superiore nel s.r.l.) di normale 3 (esempio: Xij tensione X agente sulla faccia di normale i e diretta lungo j).

Le altre grandezze descritte di seguito si riferiscono a ciascun nodo dell'elemento bidimensionale:

Shell Nro	: <i>numero dell'elemento bidimensionale</i>
nodo N.ro	: <i>numero del nodo dell'elemento bidimensionale a cui sono riferite le tensioni S di lastra e M piastra</i>
S11	: <i>tensione normale di lastra</i>
S22	: <i>tensione normale di lastra</i>
S12	: <i>tensione tangenziale di lastra (S12 = S21)</i>
M11	: <i>tensione normale di piastra sulla faccia positiva</i>
M22	: <i>tensione normale di piastra sulla faccia positiva</i>
M12	: <i>tensione tangenziale di piastra sulla faccia positiva</i>

Tabulato di stampa dei carichi nodali equivalenti applicati nei nodi degli shell.

Shell Nro	: <i>numero dell'elemento bidimensionale</i>
nodo N.ro	: <i>numero del nodo dell'elemento bidimensionale a cui sono i carichi nodali degli shell</i>
Tx	: <i>Forza nodale in direzione X del sistema di riferimento locale</i>
Ty	: <i>Forza nodale in direzione Y del sistema di riferimento locale</i>
Tz	: <i>Forza nodale in direzione Z del sistema di riferimento locale</i>
Mx	: <i>Momento nodale con asse vettore parallelo all'asse X del sistema di riferimento locale</i>
My	: <i>Momento nodale con asse vettore parallelo all'asse Y del sistema di riferimento locale</i>
Mz	: <i>Momento nodale con asse vettore parallelo all'asse Z del sistema di riferimento locale</i>

SPECIFICHE CAMPI TABELLA DI STAMPA

Filo N.ro	: <i>Numero del filo del nodo inferiore o superiore</i>
Quota inf/sup	: <i>Quota del nodo inferiore e del nodo superiore</i>
Nodo inf/sup	: <i>Numero dei nodi inferiore e superiore per la determinazione degli spostamenti sismici relativi</i>
Sisma N.ro	: <i>Numero del sisma per cui è massimo il valore dello spostamento totale calcolato per lo S.L.D.</i>
Combin N.ro	: <i>Numero della combinazione per cui è massimo il valore dello spostamento totale calcolato per lo S.L.D.</i>
Spostam. Calcolo	: <i>valore dello spostamento totale calcolato per lo S.L.D.</i>
Spostam. Limite	: <i>valore dello spostamento limite per lo S.L.D.</i>
Sisma N.ro	: <i>Numero del sisma per cui è massimo il valore dello spostamento totale calcolato per lo S.L.O.</i>
Combin N.ro	: <i>Numero della combinazione per cui è massimo il valore dello spostamento totale calcolato per lo S.L.O.</i>
Spostam. Calcolo	: <i>valore dello spostamento totale calcolato per lo S.L.O.</i>
Spostam. Limite	: <i>valore dello spostamento limite per lo S.L.O.</i>

SPECIFICHE CAMPI TABELLA DI STAMPA

Si riporta appresso la spiegazione delle sigle usate nel tabulato di stampa.

- Tabulato BARICENTRI MASSE E RIGIDEZZE

PIANO	: Numero del piano sismico
QUOTA	: Altezza del piano dallo spiccato di fondazione
PESO	: Peso sismico di piano (peso proprio, carichi permanenti e aliquota dei sovraccarichi variabili)
XG	: Ascissa del baricentro delle masse rispetto all'origine del sistema di riferimento globale
YG	: Ordinata del baricentro delle masse rispetto all'origine del sistema di riferimento globale
XR	: Ascissa del baricentro delle rigidezze rispetto all'origine del sistema di riferimento globale
YR	: Ordinata del baricentro delle rigidezze rispetto all'origine del sistema di riferimento globale
DX	: Scostamento in ascissa del baricentro delle rigidezze rispetto a quello delle masse ($XR - XG$)
DY	: Scostamento in ordinata del baricentro delle rigidezze rispetto a quello delle masse ($YR - YG$)
Lpianta	: Dimensione in pianta del piano nella direzione ortogonale al primo sisma
Bpianta	: Dimensione in pianta del piano nella direzione ortogonale al secondo sisma
RigFleX	: Rigidezza flessionale di piano nella direzione primo sisma. E' calcolata come rapporto fra la forza unitaria applicata sul baricentro delle masse del piano in direzione del primo sisma e la differenza di spostamento, sempre nella direzione del sisma, fra il piano in questione e quello sottostante.
RigFleY	: Rigidezza flessionale di piano nella direzione secondo sisma
RigTors	: Rigidezza torsionale di piano
r/ls	: Rapporto di piano per determinare se una struttura è deformabile torsionalmente (vedi DM 2018 7.4.3.1)

- Tabulato VARIAZIONI MASSE E RIGIDEZZE DI PIANO

PIANO	: Numero del piano sismico
QUOTA	: Altezza del piano dallo spiccato di fondazione
PESO	: Peso sismico di piano (peso proprio, carichi permanenti e aliquota dei sovraccarichi variabili)
Variatz%	: Variazione percentuale della massa rispetto al piano superiore
Tagliante (t)	: Tagliante relativo al piano nella direzione X/Y. Nel caso di analisi sismica dinamica il valore si riferisce al modo principale
Spost(mm)	: Spostamento del baricentro del piano in direzione X/Y calcolato come differenza fra lo spostamento del piano in questione ed il sottostante
Klat(t/m)	: Rigidezza laterale del piano in direzione X/Y calcolata come rapporto fra il tagliante e lo spostamento
Variatz(%)	: Variazione della rigidezza della massa rispetto al piano superiore in direzione X/Y
Teta	: Indice di stabilità per gli effetti p-d (DM 2018, formula 7.3.2)

- Tabulato REGOLARITA' STRUTTURALE

Questo tabulato verrà omissso se la struttura è dichiarata in input NON regolare, poiché superfluo.

N. piano	: Numero del piano sismico
Res X (t)	: Resistenza a taglio complessiva nel piano in direzione X (Sisma1/Sisma2)
Res Y (t)	: Resistenza a taglio complessiva nel piano in direzione Y (Sisma1/Sisma2)
Dom X (t)	: Domanda a taglio complessiva nel piano in direzione X (Sisma1/Sisma2)
Dom Y (t)	: Domanda a taglio complessiva nel piano in direzione Y (Sisma1/Sisma2)
Res/Dom	: Rapporto tra la resistenza e la domanda (Sisma1/Sisma2)
Var.R/D	: Variazione del rapporto resistenza/capacità rispetto ai piani superiori (Sisma1/Sisma2)
Flag	: Esito del controllo sulla variazione del rapporto resistenza/capacità (DM 2018, 7.2.2 punto g)
Verifica	

□ **SPECIFICHE CAMPI TABELLA DI STAMPA**

Si riporta appresso la spiegazione delle sigle usate nelle tabelle di verifica aste in calcestruzzo per gli stati limite ultimi.

Filo Iniz./Fin.	: Sulla prima riga numero del filo del nodo iniziale, sulla seconda quello del nodo finale
Cotg Θ	: Cotangente Angolo del puntone compresso
Quota	: Sulla prima riga quota del nodo iniziale, sulla seconda quota del nodo finale
SgmT	: Solo per le travi di fondazione: Pressione di contatto sul terreno in Kg/cm ² calcolata con i valori caratteristici delle azioni assumendo i coefficienti gamma pari ad uno.
AmpC	: Solo per le travi di elevazione: Coefficiente di amplificazione dei carichi statici per tenere in conto della verifica locale dell'asta a sisma verticale.
N/Nc	: Solo per i pilastri: Percentuale della resistenza massima a compressione della sezione di solo calcestruzzo.
Tratto	: Se una trave è suddivisa in più tratti sulla prima riga è riportato il numero del tratto, sulla terza il numero di suddivisioni della trave
Sez B/H	: Sulla prima riga numero della sezione nell'archivio, sulla seconda base della sezione, sulla terza altezza. Per sezioni a T è riportato l'ingombro massimo della sezione
Concio	: Numero del concio
Co Nr	: Numero della combinazione e in sequenza sollecitazioni ultime di calcolo che forniscono la massima deformazione nell'acciaio e nel calcestruzzo per la verifica a flessione
GamRd	: Solo per le travi di fondazione: Coefficiente di sovrarresistenza.
M Exd	: Momento ultimo di calcolo asse vettore X (per le travi incrementato dalla traslazione del diagramma del momento flettente)
M Eyd	: Momento ultimo di calcolo asse vettore Y
N Ed	: Sforzo normale ultimo di calcolo
x / d	: Rapporto fra la posizione dell'asse neutro e l'altezza utile della sezione moltiplicato per 100
ef% ec% (*100)	: deformazioni massime nell'acciaio e nel calcestruzzo moltiplicate per 10.000. Valore limite per l'acciaio 100 (1%), valore limite nel calcestruzzo 35 (0,35%)
Area	: Area del ferro in centimetri quadri; per le travi rispettivamente superiore ed inferiore, per i pilastri armature lungo la base e l'altezza della sezione
Co Nr	: Numero della combinazione e in sequenza sollecitazioni ultime di calcolo che forniscono la minore sicurezza per le azioni taglianti e torcenti
V Exd	: Taglio ultimo di calcolo in direzione X
V Eyd	: Taglio ultimo di calcolo in direzione Y
T sdu	: Momento torcente ultimo di calcolo
V Rxd	: Taglio resistente ultimo delle staffe in direzione X
V Ryd	: Taglio resistente ultimo delle staffe in direzione Y
T Rd	: Momento torcente resistente ultimo delle staffe
T Rld	: Momento torcente resistente ultimo dell'armatura longitudinale
Coe Cls	: Coefficiente per il controllo di sicurezza del calcestruzzo alle azioni taglianti e torcenti moltiplicato per 100; la sezione è verificata se detto valore è minore o uguale a 100
Coe Staf	: Coefficiente per il controllo di sicurezza delle staffe alle azioni taglianti e torcenti moltiplicato per 100; la sezione è verificata se detto valore è minore o uguale a 100
Alon	: Armatura longitudinale a torsione (nelle travi rettangolari per le quali è stata effettuata la verifica a momento My in questo dato viene stampata anche l'armatura flessionale dei lati verticali)
Staffe	: Passo staffe e lunghezza del tratto da armare
Moltip Ultimo	: Solo per le stampe di riverifica: Moltiplicatore dei carichi che porta a collasso la sezione. Il percorso dei carichi seguito e' a sforzo normale costante. Le deformazioni riportate sono determinate dalle sollecitazioni di calcolo amplificate del moltiplicatore in parola.

• SPECIFICHE CAMPI TABELLA DI STAMPA

Si riporta appresso la spiegazione delle sigle usate nelle tabelle di verifica aste in cls per gli stati limiti di esercizio.

Filo	: Sulla prima riga numero del filo del nodo iniziale, sulla seconda quello del nodo finale
Quota	: Sulla prima riga quota del nodo iniziale, sulla seconda quota del nodo

	<i>finale</i>
Tratto	: Se una trave è suddivisa in più tratti sulla prima riga è riportato il numero del tratto, sulla terza il numero di suddivisioni della trave
Com Cari	: Indicatore della matrice di combinazione; la prima riga individua la matrice delle combinazioni rare, la seconda la matrice delle combinazioni frequenti, la terza quella permanenti. Questo indicatore vale sia per la verifica a fessurazione che per il calcolo delle frecce
Fessu	: Fessura limite e fessura di calcolo espressa in mm; se la trave non risulta fessurata l'ampiezza di calcolo sarà nulla
Dist mm	: Distanza fra le fessure
Concio	: Numero del concio in cui si è avuta la massima fessura
Combin	: Numero della combinazione ed in sequenza sollecitazioni per cui si è avuta la massima fessura
Mf X	: Momento flettente asse vettore X
Mf Y	: Momento flettente asse vettore Y
N	: Sforzo normale
Frecce	: Freccia limite e freccia massima di calcolo
Combin	: Numero della combinazione che ha prodotto la freccia massima
Com Cari	: Indicatore della matrice di combinazione; la prima riga individua la matrice delle combinazioni rare per la verifica della tensione sul calcestruzzo, la seconda la matrice delle combinazioni rare per la verifica della tensione sull'acciaio, la terza la matrice delle combinazioni permanenti per la verifica della tensione sul calcestruzzo
σ_{lim}	: Valore della tensione limite in Kg/cm ²
σ_{cal}	: Valore della tensione di calcolo in Kg/cm ²
Concio	: Numero del concio in cui si è avuta la massima tensione
Combin	: Numero della combinazione ed in sequenza sollecitazioni per cui si è avuta la massima tensione
Mf X	: Momento flettente asse vettore X
Mf Y	: Momento flettente asse vettore Y
N	: Sforzo normale

• SPECIFICHE CAMPI TABELLA DI STAMPA

Si riporta di seguito la spiegazione delle sigle usate nella tabella di stampa della verifica degli elementi bidimensionali allo stato limite ultimo.

Quota N.ro:	: Quota a cui si trova l'elemento
Perim. N.ro	: Numero identificativo del macroelemento il cui perimetro è stato definito prima di eseguire la verifica
Nodo 3d N.ro	: Numero del nodo relativo alla suddivisione del macroelemento in microelementi
Nx	: Sforzo sul piano dell'elemento bidimensionale diretto come l'asse x del sistema locale (il sistema di riferimento locale è quello delle armature)
Ny	: Sforzo sul piano dell'elemento bidimensionale diretto come l'asse y del sistema locale
Txy	: Sforzo tagliante sul piano dell'elemento con direzione y e agente sulla faccia di normale x del sistema locale (ovvero anche, per la simmetria delle tensioni tangenziali, sforzo tagliante sul piano dell'elemento con direzione x e agente sulla faccia di normale y del sistema locale)
Mx	: Momento flettente agente sulla sezione di normale x del sistema locale. Per le verifiche è accoppiato allo sforzo normale Nx. Questo momento è incrementato per tenere in conto il valore del momento torcente Mxy
My	: Momento flettente agente sulla sezione di normale y del sistema locale. Per le verifiche è accoppiato allo sforzo normale Ny. Questo momento è incrementato per tenere in conto il valore del momento torcente Mxy
Mxy	: Momento torcente con asse vettore x e agente sulla sezione di normale x (ovvero anche, per la simmetria delle tensioni tangenziali momento torcente con asse vettore y e agente sulla sezione di normale y)
$\epsilon_{cx} * 10000$: Deformazione del calcestruzzo nella faccia di normale x *10000 (Es. 0.35% = 35)
$\epsilon_{cy} * 10000$: Deformazione del calcestruzzo nella faccia di normale y *10000 (Es. 0.35% = 35)
$\epsilon_{fx} * 10000$: Deformazione dell'acciaio nella faccia di normale x *10000 (Es. 1% = 100)
$\epsilon_{fy} * 10000$: Deformazione dell'acciaio nella faccia di normale y *10000 (Es. 1% = 100)
Ax superiore	: Area totale armatura superiore diretta lungo x. Area totale è l'area della pressoflessione più l'area per il taglio riportata dopo)
Ay superiore	: Area totale armatura superiore diretta lungo y
Ax inferiore	: Area totale armatura inferiore diretta lungo x
Ay inferiore	: Area totale armatura inferiore diretta lungo y
Atag	: Area per il taglio su ciascuna faccia per le due direzioni
σ_t	: Tensione massima di contatto con il terreno
Eta	: Abbassamento verticale del nodo in esame
Fpunz	: Forza di punzonamento determinata amplificando il massimo valore della forza punzonante (ottenuta dall'involuppo fra le varie combinazioni di carico agenti) per un coefficiente beta raccomandato nell'eurocodice 2 (figura 6.21). Per le piastre di fondazione la forza di punzonamento è stata ridotta dell'effetto favorevole della pressione del suolo
FpunzLi	: Resistenza al punzonamento ottenuta dall'applicazione della formula (6.47) dell'eurocodice 2, utilizzando il perimetro di base definito nelle figure 6.13 e 6.15
Apunz	: Armatura di punzonamento calcolata dalla formula (6.51) dell' eurocodice 2

Nel caso di stampa di riverifiche degli elementi con le armature effettivamente disposte sul disegno ferri le colonne delle ϵ vengono sostituite con:

Molt.	: Moltiplicatore delle sollecitazioni che porta a rottura la sezione, rispettivamente nelle direzioni X e Y
x/d	: Posizione adimensionalizzata dell'asse neutro rispettivamente nelle direzioni X e Y

• SPECIFICHE CAMPI TABELLA DI STAMPA

Si riporta di seguito la spiegazione delle sigle usate nella tabella di stampa delle verifiche agli stati limite di esercizio degli elementi bidimensionali.

Quota	: Quota a cui si trova l'elemento
Perim.	: Numero identificativo del macro-elemento il cui perimetro è stato definito prima di eseguire la verifica
Nodo	: Numero del nodo relativo alla suddivisione del macro-elemento in microelementi
Comb Cari	: Indicatore della matrice di combinazione; la prima riga individua la matrice delle combinazioni rare, la seconda la matrice delle combinazioni frequenti, la terza quella permanenti
Fes lim	: Fessura limite espressa in mm
Fess.	: Fessura di calcolo espressa in mm; se sull'elemento non si aprono fessure tutta la riga sarà nulla
Dist mm	: Distanza fra le fessure
Combin	: Numero della combinazione ed in sequenza sollecitazioni per cui si è avuta la massima fessura
Mf X	: Momento flettente agente sulla sezione di normale x del sistema locale. (Il sistema di riferimento locale è quello delle armature)
N X	: Sforzo sul piano dell'elemento bidimensionale diretto come l'asse x del sistema locale
Mf Y	: Momento flettente agente sulla sezione di normale y del sistema locale. (Il sistema di riferimento locale è quello delle armature)
N Y	: Sforzo sul piano dell'elemento bidimensionale diretto come l'asse y del sistema locale
Cos teta	: Coseno dell'angolo teta tra l'armatura in direzione X e la direzione della tensione principale di trazione
Sin teta	: Seno dell'angolo teta
Combina Carico	: Indicatore della matrice di combinazione; la prima riga individua la matrice delle combinazioni rare per la verifica della tensione sul cls, la seconda la matrice delle combinazioni rare per la verifica della tensione sull'acciaio, la terza la matrice delle combinazioni permanenti per la verifica della tensione sul cls
s lim	: Valore della tensione limite in Kg/cm ²
s cal	: Valore della tensione di calcolo in Kg/cm ² sulla faccia di normale x
Conbin	: Numero della combinazione ed in sequenza sollecitazioni per cui si è avuta la massima tensione
Mf X	: Momento flettente agente sulla sezione di normale x del sistema locale. (Il sistema di riferimento locale è quello delle armature)
N X	: Sforzo sul piano dell'elemento bidimensionale diretto come l'asse x del sistema locale
s cal	: Valore della tensione di calcolo in Kg/cm ² sulla faccia di normale y
Combin	: Numero della combinazione ed in sequenza sollecitazioni per cui si è avuta la massima tensione
Mf Y	: Momento flettente agente sulla sezione di normale y del sistema locale
N Y	: Sforzo sul piano dell'elemento bidimensionale diretto come l'asse y del sistema locale

• **SPECIFICHE CAMPI TABELLA DI STAMPA**

Si riporta di seguito la spiegazione delle sigle usate nella tabella di stampa della verifica degli elementi bidimensionali allo stato limite ultimo.

Gruppo Quote	: Numero identificativo del gruppo di quote definito prima di eseguire la verifica
Generatrice	: Numero identificativo della generatrice definita prima di eseguire la verifica
Nodo 3d N.ro	: Numero del nodo relativo alla suddivisione del macroelemento in microelementi
Nx	: Sforzo sul piano dell'elemento bidimensionale diretto come l'asse x del sistema locale. (Il sistema di riferimento locale ha l'asse x nella direzione del setto e l'asse y verticale)
Ny	: Sforzo sul piano dell'elemento bidimensionale diretto come l'asse y del sistema locale
Txy	: Sforzo tagliante sul piano dell'elemento con direzione y e agente sulla faccia di normale x del sistema locale. (Ovvero anche, per la simmetria delle tensioni tangenziali, sforzo tagliante sul piano dell'elemento con direzione x e agente sulla faccia di normale y del sistema locale)
Mx	: Momento flettente agente sulla sezione di normale x del sistema locale. Per le verifiche è accoppiato allo sforzo normale Nx. Questo momento è incrementato per tenere in conto il valore del momento torcente Mxy
My	: Momento flettente agente sulla sezione di normale y del sistema locale. Per le verifiche è accoppiato allo sforzo normale Ny. Questo momento è incrementato per tenere in conto il valore del momento torcente Mxy
Mxy	: Momento torcente con asse vettore x e agente sulla sezione di normale x (ovvero anche, per la simmetria delle tensioni tangenziali, momento torcente con asse vettore y e agente sulla sezione di normale y)
$\epsilon_{cx}^* 10000$: Deformazione del calcestruzzo nella faccia di normale x $\times 10000$ (Es. 0.35% = 35)
$\epsilon_{cy}^* 10000$: Deformazione del calcestruzzo nella faccia di normale y $\times 10000$ (Es. 0.35% = 35)
$\epsilon_{fx}^* 10000$: Deformazione dell'acciaio nella faccia di normale x $\times 10000$ (Es. 1% = 100)
$\epsilon_{fy}^* 10000$: Deformazione dell'acciaio nella faccia di normale y $\times 10000$ (Es. 1% = 100)
Ax superiore	: Area totale armatura superiore diretta lungo x. (Area totale è l'area della pressoflessione più l'area per il taglio riportata dopo)
Ay superiore	: Area totale armatura superiore diretta lungo y
Ax inferiore	: Area totale armatura inferiore diretta lungo x
Ay inferiore	: Area totale armatura inferiore diretta lungo y
Atag	: Area per il taglio su ciascuna faccia per le due direzioni
σ_t	: Tensione massima di contatto con il terreno
Eta	: Abbassamento verticale del nodo in esame

Nel caso di stampa di riverifiche degli elementi con le armature effettivamente disposte sul disegno ferri le colonne delle ϵ vengono sostituite con:

Molt.	: Moltiplicatore delle sollecitazioni che porta a rottura la sezione, rispettivamente nelle direzioni X e Y
--------------	---

• **SPECIFICHE CAMPI TABELLA DI STAMPA**

Si riporta di seguito la spiegazione delle sigle usate nella tabella di stampa delle verifiche agli stati limite di esercizio degli elementi bidimensionali.

Gr.Q	: Numero identificativo del gruppo di quote definito prima di eseguire la verifica
Gen	: Numero identificativo della generatrice definita prima di eseguire la verifica
Nodo	: Numero del nodo relativo alla suddivisione del macro-elemento in microelementi
Comb. Cari	: Indicatore della matrice di combinazione; la prima riga individua la matrice delle combinazioni rare, la seconda la matrice delle combinazioni frequenti, la terza quella permanenti
Fes lim	: Fessura limite espressa in mm
Fess.	: Fessura di calcolo espressa in mm; se sull'elemento non si aprono fessure tutta la riga sarà nulla
Dist mm	: Distanza fra le fessure
Combin	: Numero della combinazione ed in sequenza sollecitazioni per cui si è avuta la massima fessura
Mf X	: Momento flettente agente sulla sezione di normale x del sistema locale. (Il sistema di riferimento locale è quello delle armature)
N X	: Sforzo sul piano dell'elemento bidimensionale diretto come l'asse x del sistema locale
Mf Y	: Momento flettente agente sulla sezione di normale y del sistema locale. (Il sistema di riferimento locale è quello delle armature)
N Y	: Sforzo sul piano dell'elemento bidimensionale diretto come l'asse y del sistema locale
Cos teta	: Coseno dell'angolo teta tra l'armatura in direzione X e la direzione della tensione principale di trazione
Sin teta	: Seno dell'angolo teta
Combina Carico	: Indicatore della matrice di combinazione; la prima riga individua la matrice delle combinazioni rare per la verifica della tensione sul cls, la seconda la matrice delle combinazioni rare per la verifica della tensione sull'acciaio, la terza la matrice delle combinazioni permanenti per la verifica della tensione sul cls
s lim	: Valore della tensione limite in Kg/cm ²
s cal	: Valore della tensione di calcolo in Kg/cm ² sulla faccia di normale x
Conbin	: Numero della combinazione ed in sequenza sollecitazioni per cui si è avuta la massima tensione
Mf X	: Momento flettente agente sulla sezione di normale x del sistema locale. (Il sistema di riferimento locale è quello delle armature)
N X	: Sforzo sul piano dell'elemento bidimensionale diretto come l'asse x del sistema locale
s cal	: Valore della tensione di calcolo in Kg/cm ² sulla faccia di normale y
Combin	: Numero della combinazione ed in sequenza sollecitazioni per cui si è avuta la massima tensione
Mf Y	: Momento flettente agente sulla sezione di normale y del sistema locale
N Y	: Sforzo sul piano dell'elemento bidimensionale diretto come l'asse y del sistema locale

EDICOLA 5+5 LOCULI

CARATTERISTICHE MEDIE: SISMA 0°: ASTE																
Tra tto	Filo In.	Alt. (m)	Tx (t)	Ty (t)	N (t)	Mx (t*m)	My (t*m)	Mt (t*m)	Filo Fin.	Alt. (m)	Tx (t)	Ty (t)	N (t)	Mx (t*m)	My (t*m)	Mt (t*m)
1	0,00	0,00	0,34	0,00	0,77	0,00	0,16	2	0,00	0,00	1,85	0,00	-0,03	0,00	-0,15	
3	0,00	0,00	2,50	0,00	-0,06	0,00	0,13	4	0,00	0,00	1,15	0,00	-0,02	0,00	-0,13	
5	0,00	0,00	2,64	0,00	-0,17	0,00	0,19	6	0,00	0,00	1,32	0,00	0,14	0,00	-0,19	
6	0,00	0,00	-1,27	0,00	0,17	0,00	0,20	9	0,00	0,00	-2,69	0,00	-0,18	0,00	-0,20	
4	0,00	0,00	-1,14	0,00	0,03	0,00	0,13	8	0,00	0,00	-2,51	0,00	-0,06	0,00	-0,13	
2	0,00	0,00	-1,85	0,00	0,07	0,00	0,16	7	0,00	0,00	-0,34	0,00	0,77	0,00	-0,16	
1	0,80	-0,86	-0,06	2,01	0,02	-0,14	-0,01	1	0,00	0,86	0,06	-2,01	0,03	-0,55	0,01	
7	0,80	-0,86	0,06	-2,02	-0,02	-0,14	-0,01	7	0,00	0,86	-0,06	2,02	-0,03	-0,55	0,01	
1	1,60	0,08	-0,07	0,11	0,03	0,04	-0,01	1	0,80	-0,08	0,07	-0,11	0,03	0,03	0,01	
7	1,60	0,08	0,07	-0,11	-0,03	0,04	-0,01	7	0,80	-0,08	-0,07	0,11	-0,03	0,03	0,01	
1	2,40	-0,94	0,05	-1,54	-0,02	-0,43	-0,01	1	1,60	0,94	-0,05	1,54	-0,01	-0,14	0,01	
7	2,40	-0,94	-0,05	1,54	0,02	-0,43	-0,01	7	1,60	0,94	0,05	-1,54	0,01	-0,14	0,01	
1	2,40	0,00	-0,86	0,00	0,61	0,00	0,00	2	2,40	0,00	0,86	0,00	-0,02	0,00	0,00	
2	2,40	0,00	-0,86	0,00	0,02	0,00	0,00	7	2,40	0,00	0,86	0,00	0,61	0,00	0,00	
1	4,00	0,00	-0,01	0,00	0,01	0,00	0,00	2	4,00	0,00	0,01	0,00	-0,01	0,00	0,00	
2	4,00	0,00	-0,01	0,00	0,00	0,00	0,00	7	4,00	0,00	0,01	0,00	0,01	0,00	0,00	

CARATTERISTICHE MEDIE: SISMA 0°: SHELL														
Shell Nro	Nodo N.ro	S11 kg/cmq	S22 kg/cmq	S12 kg/cmq	M11 kg/cmq	M22 kg/cmq	M12 kg/cmq	Nodo N.ro	S11 kg/cmq	S22 kg/cmq	S12 kg/cmq	M11 kg/cmq	M22 kg/cmq	M12 kg/cmq
1	52	0,04	0,03	0,75	1,71	0,32	0,73	53	0,05	0,14	0,74	2,66	1,03	0,51
	6	0,06	0,01	0,67	0,65	0,10	0,68	5	0,06	0,13	0,66	0,70	0,72	0,46
2	54	0,02	0,03	0,72	0,00	0,07	1,10	55	0,15	0,77	0,62	2,03	1,74	0,66
	4	0,21	0,01	0,69	0,12	0,03	1,01	3	0,37	0,82	0,59	0,20	1,58	0,58
3	7	0,13	0,06	0,67	0,71	0,67	0,47	56	0,14	0,05	0,75	1,04	2,71	0,51
	6	0,01	0,05	0,67	0,15	0,63	0,70	52	0,01	0,03	0,76	0,38	1,78	0,75
4	8	0,81	0,36	0,58	1,51	0,18	0,53	57	0,77	0,15	0,63	1,68	2,11	0,68
	4	0,03	0,19	0,69	0,01	0,09	0,99	54	0,07	0,02	0,74	0,05	0,07	1,14
5	10	1,91	9,34	2,29	1,31	6,55	0,60	58	0,42	2,30	0,93	0,25	1,24	0,56
	1	1,02	9,16	3,13	4,26	20,38	0,21	55	1,32	2,48	4,53	1,96	11,04	0,17
6	11	1,90	9,35	2,28	1,31	6,55	0,61	59	0,43	2,30	0,90	0,25	1,26	0,57
	9	1,01	9,17	3,11	4,26	20,38	0,20	57	1,32	2,48	4,53	1,94	10,97	0,16
7	14	1,29	5,53	0,51	0,11	0,55	0,85	15	0,17	0,08	1,25	0,01	0,04	0,85
	5	1,29	5,53	0,26	0,25	1,26	0,58	6	0,17	0,08	0,77	0,01	0,04	0,58
8	15	0,12	0,31	1,29	0,01	0,04	0,84	16	1,28	5,51	0,55	0,11	0,55	0,84
	6	0,12	0,31	0,77	0,01	0,04	0,60	7	1,28	5,51	0,26	0,25	1,25	0,60
9	12	0,94	5,56	0,35	2,18	10,89	0,86	60	0,36	0,94	1,26	1,14	5,72	0,85
	3	0,93	5,56	3,67	2,99	14,34	0,09	53	0,40	0,94	4,82	1,00	5,66	0,09
10	17	0,02	0,03	0,02	3,46	17,28	0,43	61	0,01	0,01	0,05	1,44	7,20	0,43
	4	0,01	0,02	0,03	3,60	17,65	0,32	52	0,01	0,02	0,06	1,35	7,13	0,32
11	13	0,94	5,57	0,37	2,17	10,83	0,86	62	0,36	0,94	1,29	1,12	5,61	0,85
	8	0,94	5,57	3,69	2,99	14,31	0,09	56	0,39	0,94	4,82	0,98	5,57	0,09
12	62	0,00	0,00	0,00	3,04	1,41	0,71	61	0,00	0,00	0,00	1,98	0,45	0,88
	16	0,00	0,00	0,00	0,19	0,69	0,79	15	0,00	0,00	0,00	0,42	0,14	0,96
13	12	0,00	0,00	0,00	3,63	11,61	0,10	60	0,00	0,00	0,00	0,70	2,52	0,16
	17	0,00	0,00	0,00	1,02	5,38	1,56	61	0,00	0,00	0,00	0,44	1,90	1,62
14	18	0,02	0,23	3,68	0,20	1,01	0,95	63	0,08	0,65	2,84	0,32	1,59	0,95
	10	0,02	0,23	2,85	0,13	0,64	0,04	58	0,08	0,65	2,04	0,94	4,68	0,04
15	19	0,02	0,23	3,68	0,20	1,01	0,95	64	0,08	0,65	2,85	0,31	1,57	0,95
	11	0,02	0,23	2,88	0,13	0,64	0,04	59	0,08	0,65	2,06	0,93	4,65	0,04
16	22	0,49	2,86	1,34	0,31	1,54	1,02	23	0,06	0,16	2,36	0,02	0,09	1,02
	14	0,49	2,86	0,98	0,35	1,74	0,94	15	0,06	0,16	2,00	0,02	0,09	0,94
17	23	0,09	0,05	2,39	0,02	0,09	1,01	24	0,50	2,88	1,37	0,32	1,61	1,01
	15	0,09	0,05	2,05	0,02	0,09	0,95	16	0,50	2,88	1,02	0,36	1,80	0,95
18	20	0,41	2,25	1,66	2,36	11,81	0,46	65	0,17	1,03	1,30	1,68	8,41	0,46
	12	0,41	2,25	0,50	2,33	11,65	0,52	60	0,17	1,03	0,30	1,70	8,51	0,52
19	25	0,00	0,01	0,00	4,10	20,52	0,51	66	0,00	0,01	0,01	1,98	9,89	0,51
	17	0,00	0,01	0,01	4,15	20,75	0,47	61	0,00	0,01	0,02	1,99	9,95	0,47
20	21	0,41	2,26	1,63	2,35	11,73	0,46	67	0,17	1,03	1,29	1,66	8,29	0,46
	13	0,41	2,26	0,50	2,31	11,57	0,52	62	0,17	1,03	0,31	1,68	8,39	0,52
21	67	0,00	0,00	0,00	3,16	1,31	0,74	66	0,00	0,00	0,00	2,07	0,49	0,97
	24	0,00	0,00	0,00	0,06	0,55	0,81	23	0,00	0,00	0,00	0,11	0,09	1,04
22	20	0,00	0,00	0,00	2,67	10,62	0,19	65	0,00	0,00	0,00	0,08	2,83	0,22
	25	0,00	0,00	0,00	0,99	5,27	1,43	66	0,00	0,00	0,00	0,46	2,00	1,46
23	26	1,22	4,91	1,06	1,56	7,82	0,72	68	0,07	1,52	0,87	0,84	4,20	0,72
	18	1,22	4,91	0,56	0,09	0,45	1,45	63	0,07	1,52	0,82	0,70	3,50	1,45
24	27	1,22	4,91	1,07	1,56	7,82	0,71	69	0,07	1,52	0,88	0,84	4,18	0,71
	19	1,22	4,91	0,55	0,09	0,45	1,45	64	0,07	1,52	0,80	0,70	3,48	1,45
25	30	0,27	1,56	0,20	0,15	0,74	0,74	31	0,08	0,13	0,72	0,01	0,05	0,74
	22	0,27	1,56	0,13	0,14	0,69	0,73	23	0,08	0,13	0,57	0,01	0,05	0,73
26	31	0,08	0,09	0,74	0,01	0,05	0,74	32	0,28	1,57	0,22	0,14	0,68	0,74
	23	0,08	0,09	0,60	0,01	0,05	0,73	24	0,28	1,57	0,14	0,13	0,64	0,73
27	28	0,26	1,22	0,70	1,83	9,16	0,35	70	0,23	1,05	0,98	1,32	6,62	0,35
	20	0,26	1,22	1,16	1,82	9,09	0,38	65	0,23	1,05	1,45	1,33	6,67	0,38
28	33	0,01	0,02	0,04	3,43	17,14	0,38	71	0,00	0,01	0,04	1,63	8,15	0,38
	25	0,01	0,02	0,04	3,45	17,25	0,36	66	0,00	0,01	0,04	1,64	8,20	0,36
29	29	0,26	1,23	0,75	1,82	9,09	0,35	72	0,23	1,05	0,99	1,31	6,53	0,35
	21	0,26	1,23	1,21	1,80	9,02	0,38	67	0,23	1,05	1,45	1,31	6,57	0,38
30	72	0,00	0,00	0,00	3,05	1,10	0,75	71	0,00	0,00	0,00	2,00	0,48	1,02
	32	0,00	0,00	0,00	0,12	0,43	0,77	31	0,00	0,00	0,00	0,11	0,05	1,04
31	28	0,00	0,00	0,00	2,30	10,12	0,23	70	0,00	0,00	0,00	0,37	2,83	0,27
	33	0,00	0,00	0,00	0,97	5,15	1,37	71	0,00	0,00	0,00	0,45	1,93	1,41
32	35	0,22	0,84	0,56	0,09	0,44	1,45	73	0,05	0,16	1,50	1,42	7,12	1,45
	26	0,22	0,84	0,29	2,02	10,08	0,50	68	0,05	0,16	1,17	0,80	3,98	0,50
33	37	0,22	0,85	0,59	0,10	0,48	1,46	74	0,05	0,16	1,54	1,42	7,11	1,46
	27	0,22	0,85	0,27	2,01	10,06	0,50	69	0,05	0,16	1,16	0,79	3,97	0,50
34	39	0,27	1,13	0,70	0,13	0,67	0,99	40	0,05	0,03	1,11	0,02	0,09	0,99
	30	0,27	1,13	0,69	0,17	0,86	0,92	31	0,05	0,03	1,10	0,02	0,09	0,92
35	40	0,03	0,08	1,14	0,02	0,09	0,99	41	0,27	1,13	0,73	0,15	0,76	0,99

EDICOLA 5+5 LOCULI

CARATTERISTICHE MEDIE: SISMA 0°: SHELL														
Shell Nro	Nodo N.ro	S11 kg/cmq	S22 kg/cmq	S12 kg/cmq	M11 kg/cmq	M22 kg/cmq	M12 kg/cmq	Nodo N.ro	S11 kg/cmq	S22 kg/cmq	S12 kg/cmq	M11 kg/cmq	M22 kg/cmq	M12 kg/cmq
36	31	0,03	0,08	1,13	0,02	0,09	0,92	32	0,27	1,13	0,72	0,19	0,95	0,92
	36	0,12	0,58	1,12	2,18	10,89	0,55	75	0,15	0,71	0,77	1,61	8,06	0,55
	28	0,12	0,58	0,99	2,29	11,46	0,41	70	0,15	0,71	0,65	1,62	8,11	0,41
37	42	0,00	0,02	0,00	4,01	20,03	0,46	76	0,00	0,02	0,02	1,92	9,62	0,46
	33	0,00	0,02	0,01	3,99	19,93	0,50	71	0,00	0,02	0,01	1,93	9,66	0,50
38	38	0,12	0,59	1,09	2,17	10,83	0,55	77	0,15	0,72	0,79	1,59	7,94	0,55
	29	0,12	0,59	0,95	2,28	11,40	0,41	72	0,15	0,72	0,66	1,60	8,01	0,41
39	77	0,00	0,00	0,00	3,10	0,95	0,73	76	0,00	0,00	0,00	2,03	0,48	1,00
	41	0,00	0,00	0,00	0,18	0,18	0,80	40	0,00	0,00	0,00	0,08	0,06	1,07
40	36	0,00	0,00	0,00	2,50	11,76	0,05	75	0,00	0,00	0,00	0,51	2,88	0,10
	42	0,00	0,00	0,00	1,06	5,57	1,54	76	0,00	0,00	0,00	0,44	1,92	1,59
41	43	0,36	0,83	0,32	4,08	20,41	0,03	78	0,13	0,32	0,52	2,89	14,43	0,03
	35	0,36	0,83	0,17	0,75	3,76	0,91	73	0,13	0,32	0,45	0,26	1,29	0,91
42	45	0,36	0,83	0,36	4,11	20,56	0,04	79	0,13	0,34	0,56	2,89	14,46	0,04
	37	0,36	0,83	0,13	0,76	3,80	0,92	74	0,13	0,34	0,44	0,26	1,31	0,92
43	47	0,14	0,28	0,12	0,01	0,05	0,85	48	0,08	0,10	0,41	0,02	0,08	0,85
	39	0,14	0,28	0,14	0,02	0,09	0,89	40	0,08	0,10	0,44	0,01	0,07	0,89
44	48	0,08	0,11	0,43	0,02	0,08	0,85	49	0,13	0,27	0,13	0,03	0,14	0,85
	40	0,08	0,11	0,47	0,01	0,07	0,90	41	0,13	0,27	0,17	0,01	0,06	0,90
45	44	0,01	0,04	0,50	2,98	14,91	0,06	80	0,06	0,30	0,36	1,49	7,47	0,06
	36	0,01	0,04	0,46	2,41	12,05	0,82	75	0,06	0,30	0,39	1,48	7,39	0,82
46	50	0,02	0,07	0,00	3,84	19,18	0,43	81	0,00	0,02	0,02	1,79	8,95	0,43
	42	0,02	0,07	0,03	3,82	19,08	0,45	76	0,00	0,02	0,01	1,78	8,92	0,45
47	46	0,01	0,01	0,48	2,97	14,85	0,07	82	0,05	0,31	0,36	1,50	7,48	0,07
	38	0,01	0,01	0,43	2,40	11,98	0,81	77	0,05	0,31	0,38	1,47	7,33	0,81
48	82	0,00	0,00	0,00	2,42	0,76	0,76	81	0,00	0,00	0,00	1,58	0,39	1,01
	49	0,00	0,00	0,00	0,08	0,25	0,77	48	0,00	0,00	0,00	0,11	0,06	1,02
49	44	0,00	0,00	0,00	0,61	1,35	0,85	80	0,00	0,00	0,00	0,22	2,38	0,89
	50	0,00	0,00	0,00	0,03	0,34	0,86	81	0,00	0,00	0,00	0,35	1,55	0,90
50	78	0,00	0,00	0,00	1,32	0,17	1,42	83	0,00	0,00	0,00	0,30	0,17	1,32
	43	0,00	0,00	0,00	1,85	1,01	1,28	51	0,00	0,00	0,00	0,39	0,21	1,19
51	51	0,00	0,00	0,00	0,01	0,59	1,21	83	0,00	0,00	0,00	0,08	0,15	1,32
	45	0,00	0,00	0,00	0,85	1,76	1,36	79	0,00	0,00	0,00	0,04	1,31	1,47
52	4	0,06	0,04	0,53	0,09	0,09	0,92	3	0,09	0,23	0,46	0,89	4,11	1,13
	52	0,07	0,01	0,68	1,73	0,40	1,12	53	0,05	0,21	0,61	1,82	3,20	1,33
53	2	0,11	0,05	0,69	0,42	0,04	1,37	1	0,05	0,74	0,44	2,03	6,07	1,75
	54	0,19	0,01	0,73	0,01	0,06	1,47	55	0,35	0,80	0,48	0,62	5,30	1,85
54	56	0,21	0,04	0,63	3,19	1,87	1,32	8	0,23	0,10	0,46	4,10	0,90	1,12
	52	0,02	0,06	0,70	0,30	1,77	1,11	4	0,01	0,05	0,53	0,06	0,04	0,90
55	57	0,79	0,34	0,50	5,21	0,74	1,91	9	0,74	0,06	0,44	6,00	2,02	1,74
	54	0,03	0,18	0,76	0,05	0,07	1,49	2	0,09	0,11	0,70	0,22	0,49	1,32
56	58	0,44	2,23	0,24	0,25	1,24	1,50	12	1,04	5,20	1,23	2,18	10,89	1,54
	55	0,46	2,05	0,52	2,23	11,09	0,87	3	1,93	5,38	0,81	2,92	14,33	0,83
57	59	0,44	2,24	0,25	0,25	1,26	1,49	13	1,05	5,20	1,23	2,17	10,83	1,53
	57	0,46	2,06	0,52	2,22	11,03	0,86	8	1,94	5,38	0,85	2,91	14,30	0,82
58	60	0,17	1,60	0,25	1,14	5,72	0,26	14	1,25	5,51	0,31	0,05	0,26	0,27
	53	0,20	1,60	0,19	1,04	5,67	0,40	5	1,27	5,51	0,09	0,16	0,30	0,41
59	61	0,00	0,03	0,05	1,44	7,20	0,29	15	0,03	0,10	0,05	0,05	0,27	0,29
	52	0,01	0,03	0,00	1,36	7,13	0,40	6	0,02	0,10	0,00	0,18	0,57	0,40
60	62	0,17	1,60	0,28	1,12	5,61	0,27	16	1,25	5,51	0,36	0,05	0,26	0,27
	56	0,21	1,60	0,19	1,02	5,58	0,40	7	1,26	5,51	0,10	0,16	0,30	0,41
61	13	0,00	0,00	0,00	11,24	3,57	0,11	17	0,00	0,00	0,00	5,31	1,12	1,57
	62	0,00	0,00	0,00	2,62	0,70	0,17	61	0,00	0,00	0,00	1,96	0,33	1,62
62	60	0,00	0,00	0,00	1,36	2,94	0,71	14	0,00	0,00	0,00	0,66	0,23	0,80
	61	0,00	0,00	0,00	0,32	1,88	0,86	15	0,00	0,00	0,00	0,04	0,46	0,94
63	63	0,13	0,47	1,65	0,32	1,59	0,10	20	0,45	2,09	2,13	2,36	11,81	0,10
	58	0,13	0,47	1,18	0,94	4,68	0,88	12	0,45	2,09	1,66	2,33	11,65	0,88
64	64	0,13	0,47	1,64	0,31	1,57	0,11	21	0,45	2,10	2,14	2,35	11,73	0,11
	59	0,13	0,47	1,20	0,93	4,65	0,88	13	0,45	2,10	1,70	2,31	11,57	0,88
65	65	0,18	0,97	1,44	1,68	8,41	0,48	22	0,56	2,82	0,73	0,03	0,14	0,48
	60	0,18	0,97	1,22	1,70	8,51	0,50	14	0,56	2,82	0,52	0,06	0,29	0,50
66	66	0,00	0,01	0,01	1,98	9,89	0,46	23	0,02	0,08	0,02	0,11	0,57	0,46
	61	0,00	0,01	0,02	1,99	9,95	0,52	15	0,02	0,08	0,00	0,16	0,81	0,52
67	67	0,18	0,97	1,40	1,66	8,29	0,48	24	0,56	2,82	0,71	0,03	0,13	0,48
	62	0,18	0,97	1,21	1,68	8,39	0,50	16	0,56	2,82	0,53	0,06	0,29	0,50
68	21	0,00	0,00	0,00	10,31	2,64	0,21	25	0,00	0,00	0,00	5,23	1,11	1,44
	67	0,00	0,00	0,00	2,91	0,07	0,23	66	0,00	0,00	0,00	2,04	0,35	1,46
69	65	0,00	0,00	0,00	1,25	3,07	0,74	22	0,00	0,00	0,00	0,50	0,05	0,81
	66	0,00	0,00	0,00	0,32	1,97	0,95	23	0,00	0,00	0,00	0,05	0,12	1,02
70	68	0,29	0,69	0,74	0,84	4,20	0,47	28	0,34	0,93	0,97	1,83	9,16	0,47
	63	0,29	0,69	0,50	0,70	3,50	0,27	20	0,34	0,93	0,72	1,82	9,09	0,27
71	69	0,29	0,69	0,76	0,84	4,18	0,47	29	0,34	0,94	0,97	1,82	9,09	0,47
	64	0,29	0,69	0,52	0,70	3,48	0,27	21	0,34	0,94	0,71	1,80	9,02	0,27
72	70	0,19	1,18	1,05	1,32	6,62	0,37	30	0,30	1,55	1,47	0,08	0,40	0,37
	65	0,19	1,18	1,31	1,33	6,67	0,37	22	0,30	1,55	1,73	0,07	0,35	0,37
73	71	0,00	0,02	0,05	1,63	8,15	0,36	31	0,01	0,04	0,07	0,04	0,21	0,36
	66	0,00	0,02	0,05	1,64	8,20	0,38	23	0,01	0,04	0,06	0,02	0,11	0,38
74	72	0,19	1,18	1,11	1,31	6,53	0,37	32	0,30	1,56	1,51	0,08	0,40	0,37
	67	0,19	1,18	1,35	1,31	6,57	0,37	24	0,30	1,56	1,76	0,07	0,34	0,37
75	29	0,00	0,00	0,00	9,84	2,28	0,24	33	0,00	0,00	0,00	5,13	1,09	1,38
	72	0,00	0,00	0,00	2,90	0,34	0,28	71	0,00	0,00	0,00	1,97	0,33	1,41
76	70	0,00	0,00	0,00	1,02	2,96	0,74	30	0,00	0,00	0,00	0,36	0,12	0,77
	71	0,00	0,00	0,00	0,30	1,90	1,00	31	0,00	0,00	0,00	0,09	0,12	1,02
77	73	0,04	0,11	1,47	1,42	7,12	0,82	36	0,09	0,70	0,91	2,18	10,89	0,82
	68	0,04	0,11	1,29	0,80	3,98	0,14	28	0,09	0,70	0,74	2,29	11,46	0,14
78	74	0,04	0,12	1,47	1,42	7,11	0,82	38	0,09	0,72	0,95	2,17	10,83	0,82

EDICOLA 5+5 LOCULI

CARATTERISTICHE MEDIE: SISMA 0°: SHELL

Shell Nro	Nodo N.ro	S11 kg/cmq	S22 kg/cmq	S12 kg/cmq	M11 kg/cmq	M22 kg/cmq	M12 kg/cmq	Nodo N.ro	S11 kg/cmq	S22 kg/cmq	S12 kg/cmq	M11 kg/cmq	M22 kg/cmq	M12 kg/cmq
82	38	0,00	0,00	0,00	11,40	2,46	0,07	42	0,00	0,00	0,00	5,53	1,16	1,55
	77	0,00	0,00	0,00	3,00	0,49	0,10	76	0,00	0,00	0,00	2,00	0,34	1,58
83	75	0,00	0,00	0,00	0,87	2,96	0,73	39	0,00	0,00	0,00	0,13	0,16	0,81
	76	0,00	0,00	0,00	0,30	1,89	0,98	40	0,00	0,00	0,00	0,08	0,09	1,05
84	78	0,02	0,22	0,71	2,89	14,43	0,93	44	0,04	0,08	0,59	2,98	14,91	0,93
	73	0,02	0,22	0,40	0,26	1,29	1,81	36	0,04	0,08	0,40	2,41	12,05	1,81
85	79	0,02	0,22	0,71	2,89	14,46	0,94	46	0,04	0,11	0,65	2,97	14,85	0,94
	74	0,02	0,22	0,38	0,26	1,31	1,81	38	0,04	0,11	0,40	2,40	11,98	1,81
86	80	0,02	0,43	0,36	1,49	7,47	0,43	47	0,10	0,26	0,40	0,08	0,40	0,43
	75	0,02	0,43	0,37	1,48	7,39	0,44	39	0,10	0,26	0,44	0,09	0,47	0,44
87	81	0,00	0,00	0,03	1,79	8,95	0,43	48	0,00	0,01	0,04	0,07	0,36	0,43
	76	0,00	0,00	0,04	1,78	8,92	0,44	40	0,00	0,01	0,04	0,07	0,35	0,44
88	82	0,02	0,43	0,36	1,50	7,48	0,42	49	0,11	0,26	0,42	0,08	0,40	0,42
	77	0,02	0,43	0,38	1,47	7,33	0,45	41	0,11	0,26	0,45	0,09	0,47	0,45
89	46	0,00	0,00	0,00	1,50	0,63	0,84	50	0,00	0,00	0,00	0,51	0,14	0,88
	82	0,00	0,00	0,00	2,30	0,19	0,87	81	0,00	0,00	0,00	1,55	0,27	0,90
90	80	0,00	0,00	0,00	0,70	2,48	0,73	47	0,00	0,00	0,00	0,17	0,08	0,76
	81	0,00	0,00	0,00	0,23	1,53	1,00	48	0,00	0,00	0,00	0,09	0,12	1,02
91	44	0,00	0,00	0,00	1,98	0,09	1,34	50	0,00	0,00	0,00	0,54	0,06	1,39
	78	0,00	0,00	0,00	1,47	0,60	1,30	83	0,00	0,00	0,00	0,25	0,08	1,35
92	83	0,00	0,00	0,00	0,17	0,20	1,38	50	0,00	0,00	0,00	0,21	0,81	1,31
	79	0,00	0,00	0,00	0,49	1,41	1,36	46	0,00	0,00	0,00	0,20	2,23	1,29

CARATTERISTICHE MEDIE: SISMA 90°: ASTE

Tra tto	Filo In.	Alt. (m)	Tx (t)	Ty (t)	N (t)	Mx (t*m)	My (t*m)	Mt (t*m)	Filo Fin.	Alt. (m)	Tx (t)	Ty (t)	N (t)	Mx (t*m)	My (t*m)	Mt (t*m)
	1	0,00	0,00	1,43	0,00	0,14	0,00	-0,04	2	0,00	0,00	-0,01	0,00	-0,63	0,00	0,03
	3	0,00	0,00	-0,10	0,00	0,01	0,00	-0,04	4	0,00	0,00	0,22	0,00	0,13	0,00	0,02
	5	0,00	0,00	-0,86	0,00	0,07	0,00	-0,01	6	0,00	0,00	-0,69	0,00	0,00	0,00	-0,01
	6	0,00	0,00	-0,74	0,00	0,01	0,00	-0,01	9	0,00	0,00	-0,90	0,00	-0,08	0,00	-0,01
	4	0,00	0,00	0,21	0,00	-0,13	0,00	0,02	8	0,00	0,00	-0,09	0,00	-0,01	0,00	-0,04
	2	0,00	0,00	0,09	0,00	0,63	0,00	0,02	7	0,00	0,00	1,43	0,00	-0,14	0,00	-0,04
	1	0,80	0,02	-0,02	-0,71	0,01	0,01	0,00	1	0,00	-0,02	0,02	0,71	0,01	0,01	0,00
	7	0,80	-0,02	-0,02	-0,71	0,01	-0,01	0,00	7	0,00	0,02	0,02	0,71	0,01	-0,01	0,00
	1	1,60	0,01	-0,02	-0,44	0,01	0,00	0,00	1	0,80	-0,01	0,02	0,44	0,01	0,01	0,00
	7	1,60	-0,01	-0,02	-0,44	0,01	0,00	0,00	7	0,80	0,01	0,02	0,44	0,01	-0,01	0,00
	1	2,40	0,02	-0,03	-0,25	0,01	0,01	0,00	1	1,60	-0,02	0,03	0,25	0,01	0,01	0,00
	7	2,40	-0,02	-0,03	-0,25	0,01	-0,01	0,00	7	1,60	0,02	0,03	0,25	0,01	-0,01	0,00
	1	2,40	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	2	2,40	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00
	2	2,40	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	7	2,40	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00
	1	4,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	2	4,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00
	2	4,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	7	4,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00

CARATTERISTICHE MEDIE: SISMA 90°: SHELL

Shell Nro	Nodo N.ro	S11 kg/cmq	S22 kg/cmq	S12 kg/cmq	M11 kg/cmq	M22 kg/cmq	M12 kg/cmq	Nodo N.ro	S11 kg/cmq	S22 kg/cmq	S12 kg/cmq	M11 kg/cmq	M22 kg/cmq	M12 kg/cmq
1	52	0,05	0,29	0,04	0,02	1,29	0,03	53	0,09	0,50	0,09	0,43	1,50	0,06
	6	0,12	0,30	0,00	0,36	1,65	0,01	5	0,16	0,51	0,06	0,37	1,80	0,04
2	54	0,03	0,11	0,11	0,23	0,62	0,26	55	0,11	0,26	0,15	0,19	1,11	0,37
	4	0,03	0,11	0,05	0,03	0,11	0,20	3	0,10	0,26	0,01	0,17	0,86	0,09
3	7	0,51	0,17	0,06	1,81	0,38	0,04	56	0,49	0,10	0,10	1,51	0,43	0,06
	6	0,30	0,13	0,00	1,65	0,36	0,01	52	0,28	0,06	0,03	1,29	0,02	0,03
4	8	0,25	0,10	0,01	0,86	0,17	0,08	57	0,26	0,11	0,15	1,12	0,20	0,36
	4	0,11	0,03	0,06	0,11	0,03	0,20	54	0,11	0,04	0,10	0,62	0,23	0,24
5	10	0,53	2,23	0,87	0,07	0,35	0,02	58	0,02	0,34	0,94	0,02	0,08	0,02
	1	0,91	2,30	1,47	0,06	0,37	0,02	55	0,40	0,27	1,54	0,05	0,24	0,01
6	11	0,53	2,23	0,87	0,07	0,34	0,02	59	0,02	0,35	0,93	0,02	0,08	0,02
	9	0,91	2,30	1,48	0,06	0,36	0,02	57	0,40	0,28	1,54	0,05	0,23	0,01
7	14	0,21	1,04	0,18	0,23	1,16	0,03	15	0,21	1,04	0,02	0,18	0,88	0,03
	5	0,21	1,04	0,18	0,32	1,62	0,03	6	0,21	1,04	0,02	0,30	1,50	0,03
8	15	0,21	1,04	0,01	0,18	0,88	0,02	16	0,21	1,06	0,18	0,23	1,15	0,02
	6	0,21	1,04	0,00	0,30	1,50	0,02	7	0,21	1,06	0,19	0,33	1,63	0,02
9	12	0,04	0,39	1,10	0,06	0,29	0,02	60	0,14	0,13	0,35	0,05	0,27	0,02
	3	0,38	0,32	0,84	0,01	0,16	0,01	53	0,49	0,20	0,14	0,10	0,28	0,02
10	17	0,65	1,68	0,82	0,00	0,01	0,00	61	0,22	0,46	0,19	0,00	0,01	0,00
	4	0,82	1,71	1,06	0,00	0,00	0,00	52	0,39	0,42	0,40	0,00	0,01	0,00
11	13	0,04	0,37	1,10	0,06	0,28	0,02	62	0,14	0,13	0,36	0,05	0,26	0,01
	8	0,39	0,30	0,86	0,01	0,17	0,01	56	0,49	0,20	0,15	0,10	0,28	0,02
12	62	0,00	0,00	0,00	0,27	0,84	0,05	61	0,00	0,00	0,00	0,16	0,37	0,02
	16	0,00	0,00	0,00	0,18	0,89	0,04	15	0,00	0,00	0,00	0,15	0,48	0,01
13	12	0,00	0,00	0,00	0,76	0,51	0,11	60	0,00	0,00	0,00	0,70	0,04	0,02
	17	0,00	0,00	0,00	0,38	0,52	0,08	61	0,00	0,00	0,00	0,43	0,33	0,01
14	18	0,25	1,33	0,43	0,04	0,18	0,02	63	0,04	0,30	0,95	0,01	0,03	0,02
	10	0,25	1,33	0,81	0,05	0,25	0,02	58	0,04	0,30	1,34	0,01	0,04	0,02
15	19	0,25	1,32	0,42	0,04	0,18	0,02	64	0,04	0,30	0,95	0,01	0,03	0,02
	11	0,25	1,32	0,81	0,05	0,25	0,02	59	0,04	0,30	1,34	0,01	0,04	0,02
16	22	0,15	0,75	0,18	0,10	0,52	0,00	23	0,15	0,74	0,02	0,02	0,08	0,00
	14	0,15	0,75	0,18	0,12	0,58	0,00	15	0,15	0,74	0,02	0,03	0,15	0,00
17	23	0,15	0,74	0,01	0,02	0,08	0,00	24	0,15	0,76	0,19	0,10	0,50	0,00
	15	0,15	0,74	0,01	0,03	0,15	0,00	16	0,15	0,76	0,19	0,11	0,56	0,00
18	20	0,01	0,05	0,75	0,09	0,44	0,00	65	0,02	0,15	0,66	0,05	0,25	0,00
	12	0,01	0,05	0,91	0,08	0,42	0,00	60	0,02	0,15	0,83	0,05	0,24	0,00
19	25	0,08	0,55	0,11	0,00	0,02	0,00	66	0,03	0,04	0,36	0,00	0,01	0,00
	17	0,08	0,55	0,32	0,00	0,01	0,00	61	0,03	0,04	0,78	0,00	0,01	0,00
20	21	0,01	0,04	0,75	0,08	0,42	0,00	67	0,02	0,15	0,67	0,05	0,25	0,00
	13	0,01	0,04	0,92	0,08	0,41	0,00	62	0,02	0,15	0,84	0,05	0,24	0,00
21	67	0,00	0,00	0,00	0,22	0,61	0,05	66	0,00	0,00	0,00	0,22	0,13	0,02
	24	0,00	0,00	0,00	0,13	0,66	0,04	23	0,00	0,00	0,00	0,10	0,23	0,01

EDICOLA 5+5 LOCULI

CARATTERISTICHE MEDIE: SISMA 90°: SHELL														
Shell Nro	Nodo N.ro	S11 kg/cmq	S22 kg/cmq	S12 kg/cmq	M11 kg/cmq	M22 kg/cmq	M12 kg/cmq	Nodo N.ro	S11 kg/cmq	S22 kg/cmq	S12 kg/cmq	M11 kg/cmq	M22 kg/cmq	M12 kg/cmq
22	20	0,00	0,00	0,00	0,69	0,59	0,10	65	0,00	0,00	0,00	0,58	0,02	0,05
	25	0,00	0,00	0,00	0,06	0,70	0,06	66	0,00	0,00	0,00	0,19	0,29	0,02
23	26	0,09	0,66	0,47	0,03	0,17	0,01	68	0,05	0,41	0,77	0,01	0,06	0,01
	18	0,09	0,66	0,68	0,03	0,13	0,01	63	0,05	0,41	0,98	0,02	0,09	0,01
24	27	0,09	0,65	0,47	0,03	0,17	0,01	69	0,05	0,41	0,77	0,01	0,06	0,01
	19	0,09	0,65	0,68	0,03	0,13	0,01	64	0,05	0,41	0,98	0,02	0,08	0,01
25	30	0,08	0,42	0,18	0,07	0,34	0,00	31	0,08	0,45	0,03	0,02	0,10	0,00
	22	0,08	0,42	0,16	0,08	0,40	0,00	23	0,08	0,45	0,02	0,01	0,06	0,00
26	31	0,08	0,45	0,01	0,02	0,10	0,00	32	0,08	0,43	0,18	0,07	0,33	0,00
	23	0,08	0,45	0,01	0,01	0,06	0,00	24	0,08	0,43	0,17	0,08	0,38	0,00
27	28	0,00	0,02	0,69	0,09	0,46	0,00	70	0,03	0,15	0,66	0,05	0,27	0,00
	20	0,00	0,02	0,86	0,09	0,46	0,00	65	0,03	0,15	0,83	0,05	0,27	0,00
28	33	0,05	0,23	0,03	0,00	0,02	0,00	71	0,03	0,04	0,29	0,00	0,01	0,00
	25	0,05	0,23	0,25	0,00	0,02	0,00	66	0,03	0,04	0,51	0,00	0,01	0,00
29	29	0,00	0,02	0,69	0,09	0,44	0,00	72	0,03	0,15	0,67	0,05	0,27	0,00
	21	0,00	0,02	0,86	0,09	0,44	0,00	67	0,03	0,15	0,84	0,05	0,26	0,00
30	72	0,00	0,00	0,00	0,20	0,48	0,06	71	0,00	0,00	0,00	0,27	0,02	0,02
	32	0,00	0,00	0,00	0,08	0,51	0,05	31	0,00	0,00	0,00	0,07	0,09	0,01
31	28	0,00	0,00	0,00	0,58	0,57	0,09	70	0,00	0,00	0,00	0,47	0,01	0,06
	33	0,00	0,00	0,00	0,10	0,74	0,06	71	0,00	0,00	0,00	0,06	0,28	0,03
32	35	0,23	0,87	0,18	0,00	0,01	0,02	73	0,07	0,08	0,52	0,03	0,13	0,02
	26	0,23	0,87	0,42	0,02	0,11	0,02	68	0,07	0,08	0,77	0,02	0,09	0,02
33	37	0,23	0,87	0,18	0,00	0,01	0,02	74	0,07	0,08	0,52	0,03	0,13	0,02
	27	0,23	0,87	0,42	0,02	0,10	0,02	69	0,07	0,08	0,76	0,02	0,08	0,02
34	39	0,03	0,19	0,14	0,06	0,29	0,00	40	0,04	0,22	0,04	0,02	0,11	0,00
	30	0,03	0,19	0,13	0,07	0,35	0,00	31	0,04	0,22	0,03	0,02	0,08	0,00
35	40	0,04	0,22	0,03	0,02	0,11	0,00	41	0,03	0,20	0,15	0,05	0,27	0,00
	31	0,04	0,22	0,02	0,02	0,08	0,00	32	0,03	0,20	0,13	0,07	0,34	0,00
36	36	0,00	0,02	0,56	0,09	0,43	0,00	75	0,02	0,08	0,51	0,06	0,28	0,00
	28	0,00	0,02	0,71	0,09	0,44	0,00	70	0,02	0,08	0,66	0,06	0,28	0,00
37	42	0,07	0,24	0,04	0,00	0,02	0,00	76	0,03	0,05	0,17	0,00	0,01	0,00
	33	0,07	0,24	0,14	0,00	0,02	0,00	71	0,03	0,05	0,29	0,00	0,01	0,00
38	38	0,00	0,02	0,56	0,08	0,41	0,00	77	0,02	0,08	0,52	0,06	0,28	0,00
	29	0,00	0,02	0,71	0,09	0,43	0,00	72	0,02	0,08	0,66	0,06	0,28	0,00
39	77	0,00	0,00	0,00	0,18	0,39	0,06	76	0,00	0,00	0,00	0,29	0,12	0,02
	41	0,00	0,00	0,00	0,05	0,40	0,05	40	0,00	0,00	0,00	0,05	0,03	0,01
40	36	0,00	0,00	0,00	0,47	0,54	0,07	75	0,00	0,00	0,00	0,37	0,03	0,05
	42	0,00	0,00	0,00	0,20	0,72	0,05	76	0,00	0,00	0,00	0,02	0,27	0,03
41	43	0,01	0,13	0,13	0,01	0,04	0,02	78	0,00	0,15	0,31	0,01	0,05	0,02
	35	0,01	0,13	0,15	0,01	0,07	0,02	73	0,00	0,15	0,57	0,01	0,06	0,02
42	45	0,01	0,14	0,13	0,01	0,05	0,02	79	0,00	0,15	0,31	0,01	0,07	0,02
	37	0,01	0,14	0,15	0,01	0,07	0,02	74	0,00	0,15	0,57	0,01	0,06	0,02
43	47	0,01	0,05	0,11	0,06	0,29	0,00	48	0,01	0,06	0,05	0,01	0,06	0,00
	39	0,01	0,05	0,11	0,07	0,33	0,00	40	0,01	0,06	0,04	0,01	0,05	0,00
44	48	0,01	0,06	0,04	0,01	0,06	0,00	49	0,01	0,05	0,12	0,06	0,28	0,00
	40	0,01	0,06	0,03	0,01	0,05	0,00	41	0,01	0,05	0,11	0,06	0,32	0,00
45	44	0,00	0,04	0,43	0,10	0,49	0,00	80	0,01	0,02	0,33	0,06	0,29	0,00
	36	0,00	0,04	0,56	0,09	0,45	0,00	75	0,01	0,02	0,46	0,06	0,29	0,00
46	50	0,19	0,42	0,15	0,00	0,02	0,00	81	0,07	0,18	0,18	0,00	0,01	0,00
	42	0,19	0,42	0,35	0,00	0,02	0,00	76	0,07	0,18	0,11	0,00	0,01	0,00
47	46	0,00	0,04	0,43	0,10	0,49	0,01	82	0,01	0,02	0,33	0,06	0,29	0,01
	38	0,00	0,04	0,56	0,09	0,44	0,01	77	0,01	0,02	0,46	0,06	0,28	0,01
48	82	0,00	0,00	0,00	0,15	0,33	0,07	81	0,00	0,00	0,00	0,28	0,12	0,02
	49	0,00	0,00	0,00	0,03	0,34	0,06	48	0,00	0,00	0,00	0,05	0,05	0,01
49	44	0,00	0,00	0,00	0,31	0,17	0,02	80	0,00	0,00	0,00	0,30	0,02	0,08
	50	0,00	0,00	0,00	0,35	0,48	0,02	81	0,00	0,00	0,00	0,07	0,25	0,04
50	78	0,00	0,00	0,00	0,09	0,36	0,07	83	0,00	0,00	0,00	0,10	0,27	0,03
	43	0,00	0,00	0,00	0,02	0,44	0,04	51	0,00	0,00	0,00	0,02	0,14	0,00
51	51	0,00	0,00	0,00	0,14	0,02	0,00	83	0,00	0,00	0,00	0,27	0,10	0,03
	45	0,00	0,00	0,00	0,44	0,03	0,04	79	0,00	0,00	0,00	0,36	0,08	0,07
52	4	0,02	0,05	0,03	0,05	0,41	0,07	3	0,07	0,24	0,06	0,09	0,42	0,10
	52	0,08	0,04	0,04	0,45	0,84	0,02	53	0,13	0,25	0,13	0,01	0,60	0,01
53	2	0,21	0,05	0,05	0,68	0,93	0,22	1	0,28	0,42	0,08	0,28	2,10	0,21
	54	0,01	0,01	0,11	0,37	0,07	0,25	55	0,07	0,37	0,09	0,46	2,15	0,26
54	56	0,25	0,14	0,13	0,61	0,01	0,01	8	0,24	0,08	0,07	0,43	0,09	0,10
	52	0,04	0,08	0,03	0,84	0,45	0,03	4	0,05	0,02	0,04	0,41	0,05	0,06
55	57	0,36	0,07	0,08	2,16	0,46	0,24	9	0,41	0,29	0,07	2,12	0,30	0,20
	54	0,01	0,01	0,10	0,07	0,37	0,23	2	0,05	0,22	0,05	0,93	0,67	0,21
56	58	0,09	0,05	0,56	0,02	0,08	0,01	12	0,09	0,07	1,17	0,06	0,29	0,01
	55	0,48	0,02	0,42	0,08	0,25	0,00	3	0,48	0,04	1,02	0,06	0,17	0,00
57	59	0,09	0,05	0,55	0,02	0,08	0,01	13	0,09	0,09	1,17	0,06	0,28	0,01
	57	0,48	0,02	0,42	0,08	0,24	0,00	8	0,47	0,03	1,03	0,06	0,18	0,00
58	60	0,17	0,02	0,59	0,05	0,27	0,01	14	0,07	1,14	0,18	0,02	0,08	0,00
	53	0,19	0,05	1,79	0,03	0,27	0,01	5	0,41	1,21	1,08	0,02	0,08	0,00
59	61	0,13	0,13	0,21	0,00	0,01	0,00	15	0,05	1,06	0,58	0,00	0,01	0,00
	52	0,06	0,16	1,79	0,00	0,01	0,00	6	0,22	1,09	1,08	0,00	0,01	0,00
60	62	0,17	0,02	0,60	0,05	0,26	0,01	16	0,06	1,16	0,18	0,02	0,08	0,00
	56	0,18	0,05	1,83	0,03	0,27	0,01	7	0,41	1,23	1,10	0,02	0,08	0,00
61	13	0,00	0,00	0,00	0,51	0,76	0,10	17	0,00	0,00	0,00	0,51	0,38	0,07
	62	0,00	0,00	0,00	0,04	0,69	0,02	61	0,00	0,00	0,00	0,32	0,43	0,01
62	60	0,00	0,00	0,00	0,85	0,27	0,05	14	0,00	0,00	0,00	0,89	0,17	0,04
	61	0,00	0,00	0,00	0,37	0,17	0,02	15	0,00	0,00	0,00	0,48	0,15	0,01
63	63	0,06	0,24	0,83	0,01	0,03	0,01	20	0,00	0,04	0,85	0,09	0,44	0,01
	58	0,06	0,24	0,96	0,01	0,04	0,01	12	0,00	0,04	0,98	0,08	0,42	0,01
64	64	0,06	0,24	0,82	0,01	0,03	0,01	21	0,00	0,03	0,85	0,08	0,42	0,01
	59	0,06	0,24	0,96	0,01	0,04	0,01	13	0,00	0,03	0,98	0,08	0,41	0,01
65	65	0,03	0,12	0,72	0,05	0,25	0,00	22	0,14	0,72	0,40	0,02	0,08	0,00
	60	0,03	0,12	1,07	0,05	0,24	0,00	14	0,14	0,72	0,75	0,02	0,08	0,00
66	66	0,01	0,05	0,40	0,00	0,01	0,00	23	0,14	0,72	0,20	0,00	0,01	0,00
	61	0,01	0,05	0,79	0,00	0,01	0,00	15	0,14	0,72	0,58	0,00	0,01	0,00
67	67	0,03	0,12	0,73	0,05	0,25	0,00	24	0,15	0,				

EDICOLA 5+5 LOCULI

CARATTERISTICHE MEDIE: SISMA 90°: SHELL														
Shell Nro	Nodo N.ro	S11 kg/cmq	S22 kg/cmq	S12 kg/cmq	M11 kg/cmq	M22 kg/cmq	M12 kg/cmq	Nodo N.ro	S11 kg/cmq	S22 kg/cmq	S12 kg/cmq	M11 kg/cmq	M22 kg/cmq	M12 kg/cmq
	67	0,00	0,00	0,00	0,02	0,57	0,05	66	0,00	0,00	0,00	0,29	0,19	0,02
69	65	0,00	0,00	0,00	0,62	0,22	0,06	22	0,00	0,00	0,00	0,67	0,13	0,04
	66	0,00	0,00	0,00	0,13	0,23	0,02	23	0,00	0,00	0,00	0,23	0,10	0,01
70	68	0,08	0,30	0,71	0,01	0,06	0,00	28	0,01	0,02	0,81	0,09	0,46	0,00
	63	0,08	0,30	0,86	0,02	0,09	0,00	20	0,01	0,02	0,96	0,09	0,46	0,00
71	69	0,08	0,30	0,70	0,01	0,06	0,00	29	0,01	0,02	0,81	0,09	0,44	0,00
	64	0,08	0,30	0,86	0,02	0,08	0,00	21	0,01	0,02	0,97	0,09	0,44	0,00
72	70	0,03	0,16	0,67	0,05	0,27	0,00	30	0,08	0,41	0,38	0,01	0,07	0,00
	65	0,03	0,16	0,89	0,05	0,27	0,00	22	0,08	0,41	0,59	0,02	0,08	0,00
73	71	0,01	0,08	0,33	0,00	0,01	0,00	31	0,09	0,43	0,17	0,00	0,01	0,00
	66	0,01	0,08	0,56	0,00	0,01	0,00	23	0,09	0,43	0,39	0,00	0,01	0,00
74	72	0,03	0,16	0,68	0,05	0,27	0,00	32	0,08	0,41	0,38	0,01	0,07	0,00
	67	0,03	0,16	0,90	0,05	0,26	0,00	24	0,08	0,41	0,60	0,02	0,08	0,00
75	29	0,00	0,00	0,00	0,56	0,57	0,08	33	0,00	0,00	0,00	0,73	0,10	0,05
	72	0,00	0,00	0,00	0,01	0,46	0,06	71	0,00	0,00	0,00	0,28	0,06	0,03
76	70	0,00	0,00	0,00	0,49	0,20	0,06	30	0,00	0,00	0,00	0,52	0,08	0,05
	71	0,00	0,00	0,00	0,02	0,27	0,02	31	0,00	0,00	0,00	0,09	0,07	0,01
77	73	0,03	0,21	0,47	0,03	0,13	0,00	36	0,01	0,03	0,60	0,09	0,43	0,00
	68	0,03	0,21	0,71	0,02	0,09	0,00	28	0,01	0,03	0,83	0,09	0,44	0,00
78	74	0,03	0,21	0,47	0,03	0,13	0,01	38	0,01	0,03	0,60	0,08	0,41	0,01
	69	0,03	0,21	0,70	0,02	0,08	0,00	29	0,01	0,03	0,83	0,09	0,43	0,00
79	75	0,01	0,12	0,52	0,06	0,28	0,00	39	0,03	0,18	0,28	0,01	0,05	0,00
	70	0,01	0,12	0,67	0,06	0,28	0,00	30	0,03	0,18	0,44	0,01	0,05	0,00
80	76	0,01	0,09	0,20	0,00	0,01	0,00	40	0,04	0,20	0,07	0,00	0,00	0,00
	71	0,01	0,09	0,34	0,00	0,01	0,00	31	0,04	0,20	0,19	0,00	0,00	0,00
81	77	0,01	0,12	0,52	0,06	0,28	0,00	41	0,03	0,19	0,28	0,01	0,05	0,00
	72	0,01	0,12	0,68	0,06	0,28	0,00	32	0,03	0,19	0,44	0,01	0,06	0,00
82	38	0,00	0,00	0,00	0,53	0,46	0,07	42	0,00	0,00	0,00	0,71	0,19	0,05
	77	0,00	0,00	0,00	0,03	0,36	0,05	76	0,00	0,00	0,00	0,26	0,02	0,03
83	75	0,00	0,00	0,00	0,39	0,18	0,06	39	0,00	0,00	0,00	0,40	0,04	0,06
	76	0,00	0,00	0,00	0,12	0,29	0,02	40	0,00	0,00	0,00	0,03	0,06	0,01
84	78	0,02	0,09	0,35	0,01	0,05	0,01	44	0,00	0,02	0,43	0,10	0,49	0,01
	73	0,02	0,09	0,53	0,01	0,06	0,01	36	0,00	0,02	0,60	0,09	0,45	0,01
85	79	0,02	0,09	0,35	0,01	0,07	0,01	46	0,00	0,02	0,43	0,10	0,49	0,01
	74	0,02	0,09	0,52	0,01	0,06	0,01	38	0,00	0,02	0,60	0,09	0,44	0,01
86	80	0,01	0,05	0,38	0,06	0,29	0,00	47	0,01	0,04	0,19	0,01	0,03	0,00
	75	0,01	0,05	0,47	0,06	0,29	0,00	39	0,01	0,04	0,28	0,01	0,04	0,00
87	81	0,00	0,06	0,13	0,00	0,01	0,00	48	0,00	0,07	0,08	0,00	0,00	0,00
	76	0,00	0,06	0,13	0,00	0,01	0,00	40	0,00	0,07	0,06	0,00	0,00	0,00
88	82	0,01	0,05	0,38	0,06	0,29	0,00	49	0,01	0,04	0,19	0,01	0,03	0,00
	77	0,01	0,05	0,47	0,06	0,28	0,00	41	0,01	0,04	0,28	0,01	0,04	0,00
89	46	0,00	0,00	0,00	0,16	0,30	0,02	50	0,00	0,00	0,00	0,48	0,35	0,02
	82	0,00	0,00	0,00	0,03	0,29	0,08	81	0,00	0,00	0,00	0,25	0,07	0,04
90	80	0,00	0,00	0,00	0,33	0,15	0,07	47	0,00	0,00	0,00	0,34	0,03	0,06
	81	0,00	0,00	0,00	0,12	0,28	0,02	48	0,00	0,00	0,00	0,05	0,05	0,01
91	44	0,00	0,00	0,00	0,09	0,40	0,12	50	0,00	0,00	0,00	0,70	0,21	0,03
	78	0,00	0,00	0,00	0,07	0,45	0,15	83	0,00	0,00	0,00	0,15	0,03	0,05
92	83	0,00	0,00	0,00	0,03	0,15	0,04	50	0,00	0,00	0,00	0,21	0,70	0,02
	79	0,00	0,00	0,00	0,45	0,08	0,15	46	0,00	0,00	0,00	0,39	0,08	0,12

SPOSTAMENTI SISMICI RELATIVI														
IDENTIFICATIVO					INVILUPPO S.L.D.				INVILUPPO S.L.O.					
Filo N.ro	Quota inf. (m)	Quota sup. (m)	Nodo inf. N.ro	Nodo sup. N.ro	Sis ma Nro	Com bin Nro	Spostam. Calcolo (mm)	Spostam. Limite (mm)	Sis ma Nro	Com bin Nro	Spostam. Calcolo (mm)	Spostam. Limite (mm)	Stringa di Controllo Verifica	
1	0,00	0,80	1	10	1	12	2,256	4,000	1	12	2,088	2,667	VERIFICATO	
1	0,80	1,60	10	18	1	12	2,379	4,000	1	12	2,201	2,667	VERIFICATO	
1	1,60	2,40	18	26	1	12	2,274	4,000	1	12	2,105	2,667	VERIFICATO	
1	2,40	3,20	26	35	1	12	2,368	4,000	1	12	2,191	2,667	VERIFICATO	
1	3,20	4,00	35	43	1	12	2,329	4,000	1	12	2,156	2,667	VERIFICATO	
2	0,00	2,40	2	34	1	12	6,899	12,000	1	12	6,385	8,000	VERIFICATO	
2	2,40	4,00	34	51	1	12	4,691	8,000	1	12	4,341	5,333	VERIFICATO	
3	0,00	0,80	3	12	1	12	2,108	4,000	1	12	1,951	2,667	VERIFICATO	
3	0,80	1,60	12	20	1	12	2,180	4,000	1	12	2,017	2,667	VERIFICATO	
3	1,60	2,40	20	28	1	12	2,125	4,000	1	12	1,967	2,667	VERIFICATO	
3	2,40	3,20	28	36	1	12	2,176	4,000	1	12	2,013	2,667	VERIFICATO	
3	3,20	4,00	36	44	1	12	2,154	4,000	1	12	1,993	2,667	VERIFICATO	
4	0,00	0,80	4	17	1	12	2,105	4,000	1	12	1,948	2,667	VERIFICATO	
4	0,80	1,60	17	25	1	12	2,176	4,000	1	12	2,013	2,667	VERIFICATO	
4	1,60	2,40	25	33	1	12	2,122	4,000	1	12	1,964	2,667	VERIFICATO	
4	2,40	3,20	33	42	1	12	2,172	4,000	1	12	2,010	2,667	VERIFICATO	
4	3,20	4,00	42	50	1	12	2,151	4,000	1	12	1,990	2,667	VERIFICATO	
5	0,00	0,80	5	14	1	12	1,964	4,000	1	12	1,817	2,667	VERIFICATO	
5	0,80	1,60	14	22	1	12	1,985	4,000	1	12	1,837	2,667	VERIFICATO	
5	1,60	2,40	22	30	1	12	1,979	4,000	1	12	1,832	2,667	VERIFICATO	
5	2,40	3,20	30	39	1	12	1,987	4,000	1	12	1,839	2,667	VERIFICATO	
5	3,20	4,00	39	47	1	12	1,982	4,000	1	12	1,835	2,667	VERIFICATO	
6	0,00	0,80	6	15	1	12	1,960	4,000	1	12	1,814	2,667	VERIFICATO	
6	0,80	1,60	15	23	1	12	1,981	4,000	1	12	1,833	2,667	VERIFICATO	
6	1,60	2,40	23	31	1	12	1,976	4,000	1	12	1,829	2,667	VERIFICATO	
6	2,40	3,20	31	40	1	12	1,983	4,000	1	12	1,835	2,667	VERIFICATO	
6	3,20	4,00	40	48	1	12	1,979	4,000	1	12	1,831	2,667	VERIFICATO	

EDICOLA 5+5 LOCULI

SPOSTAMENTI SISMICI RELATIVI													
IDENTIFICATIVO					INVILUPPO S.L.D.				INVILUPPO S.L.O.				Stringa di Controllo Verifica
Filo N.ro	Quota inf. (m)	Quota sup. (m)	Nodo inf. N.ro	Nodo sup. N.ro	Sis ma Nro	Com bin Nro	Spostam. Calcolo (mm)	Spostam. Limite (mm)	Sis ma Nro	Com bin Nro	Spostam. Calcolo (mm)	Spostam. Limite (mm)	
7	0,00	0,80	9	11	1	12	2,251	4,000	1	12	2,084	2,667	VERIFICATO
7	0,80	1,60	11	19	1	14	2,373	4,000	1	14	2,196	2,667	VERIFICATO
7	1,60	2,40	19	27	1	12	2,270	4,000	1	12	2,101	2,667	VERIFICATO
7	2,40	3,20	27	37	1	14	2,363	4,000	1	14	2,186	2,667	VERIFICATO
7	3,20	4,00	37	45	1	14	2,325	4,000	1	12	2,151	2,667	VERIFICATO
8	0,00	0,80	8	13	1	12	2,104	4,000	1	12	1,947	2,667	VERIFICATO
8	0,80	1,60	13	21	1	14	2,174	4,000	1	14	2,012	2,667	VERIFICATO
8	1,60	2,40	21	29	1	12	2,121	4,000	1	12	1,962	2,667	VERIFICATO
8	2,40	3,20	29	38	1	14	2,170	4,000	1	14	2,008	2,667	VERIFICATO
8	3,20	4,00	38	46	1	14	2,149	4,000	1	14	1,988	2,667	VERIFICATO
9	0,00	0,80	7	16	1	12	1,959	4,000	1	12	1,813	2,667	VERIFICATO
9	0,80	1,60	16	24	1	14	1,979	4,000	1	14	1,831	2,667	VERIFICATO
9	1,60	2,40	24	32	1	12	1,974	4,000	1	12	1,827	2,667	VERIFICATO
9	2,40	3,20	32	41	1	14	1,981	4,000	1	14	1,833	2,667	VERIFICATO
9	3,20	4,00	41	49	1	14	1,977	4,000	1	14	1,829	2,667	VERIFICATO

BARICENTRI MASSE E RIGIDENZE															
IDENTIFICATORE		BARICENTRI MASSE E RIGIDENZE							RIGIDENZE FLESSIONALI E TORSIONALI						
PIANO N.ro	QUOTA (m)	PESO (t)	XG (m)	YG (m)	XR (m)	YR (m)	DX (m)	DY (m)	Lpianta (m)	Bpianta (m)	Rig.FleX (t/m)	Rig.FleY (t/m)	Rig.Tors. (t*m)	r / ls	
1	0,80	3,91	1,87	4,28	1,87	6,25	0,00	1,97	4,75	1,75	8231	103733	460223	1,44	
2	1,60	3,90	1,87	4,29	1,87	6,71	0,00	2,42	4,75	1,75	4269	55619	277319	1,53	
3	2,40	5,25	1,87	3,47	1,87	6,93	0,00	3,46	4,75	1,75	2863	37725	279866	1,86	
4	3,20	3,80	1,87	4,38	1,87	7,09	0,00	2,71	4,75	1,75	2162	28476	173670	1,69	
5	4,00	5,07	1,87	3,51	1,87	7,20	0,00	3,69	4,75	1,75	1733	22774	147082	1,74	

VARIAZIONI MASSE E RIGIDENZE DI PIANO														
Piano N.ro	Quota (m)	Peso (t)	Variaz. (%)	DIREZIONE X					DIREZIONE Y					Teta
				Tagliante (t)	Spost. (mm)	Klat. (t/m)	Variaz (%)		Tagliante (t)	Spost. (mm)	Klat. (t/m)	Variaz (%)		
1	0,80	3,91	0,0	3,64	1,64	2216	0,0	0,071	4,60	0,15	30739	0,0	0,012	
2	1,60	3,90	-0,4	3,44	1,60	2151	-2,9	0,060	4,33	0,15	28910	-5,9	0,010	
3	2,40	5,25	34,8	3,03	1,60	1894	-11,9	0,053	3,81	0,15	25376	-12,2	0,009	
4	3,20	3,80	-27,7	2,18	1,58	1381	-27,1	0,046	2,74	0,15	18366	-27,6	0,008	
5	4,00	5,07	33,5	1,38	1,57	874	-36,7	0,042	1,71	0,15	11553	-37,1	0,007	

PERCENTUALI RIGIDENZE PILASTRI E SETTI						
	RAPPORTO DELLE RIGIDENZE IN DIREZIONE X			RAPPORTO DELLE RIGIDENZE IN DIREZIONE Y		
Piano N.r	RigidezzaPilastri	Rigidezza Setti	Rigid.Elem.Second	RigidezzaPilastri	Rigidezza Setti	Rigid.Elem.Second
	Rig.Pil+Rig.Setti	Rig.Pil+Rig.Setti	Rig.Pil+Rig.Setti	Rig.Pil+Rig.Setti	Rig.Pil+Rig.Setti	Rig.Pil+Rig.Setti
1	0,00	1,00	0,00	0,00	1,00	0,00
2	0,00	1,00	0,00	0,00	1,00	0,00
3	0,00	1,00	0,00	0,00	1,00	0,00
4	0,00	1,00	0,00	0,00	1,00	0,00
5	0,00	1,00	0,00	0,00	1,00	0,00

STAMPA PROGETTO S.L.U. - AZIONI S.L.V. - FONDAZIONE																											
Filo Iniz. Fin. Ctg9	Quota Iniz. Final SgmT	T r a l t	Sez Bas Alt	C o n c	VERIFICA A PRESSO-FLESSIONE										VERIFICA A TAGLIO E TORSIONE												
					Co mb	M Exd (t*m)	N Ed (t)	Moltip Ultimo	Gamm Rd	e% 100	sc	Area cmq sup inf	Co mb	V Exd (t)	V Eyd (t)	T Sdu (t*m)	V Rxd (t)	V Ryd (t)	TRd (t*m)	TRld (t*m)	Coe Cls	Coe Sta	ALon cmq	Staffe Pas Lun Fi			
1	0,00		25	1	1	-2,9	0,0	6,5	1,10	100	11	6,2	6,2	1	0,0	-6,9	0,0	14,3	44,6	10,4	0,0	13	16	0,0	16	34	8

EDICOLA 5+5 LOCULI

STAMPA PROGETTO S.L.U. - AZIONI S.L.V. - PILASTRI																											
Filo Iniz Fin. Ctgθ	Quota Iniz. Final N/Nc	T r a t	Sez Bas Alt	C o n c	VERIFICA A PRESSO-FLESSIONE										VERIFICA A TAGLIO E TORSIONE												
					Co mb	M Exd (t'm)	M Eyd (t'm)	N Ed (t)	M Ult. (t)	εf% 100	εc	Area cmq b h	Co mb	V Exd (t)	V Eyd (t)	T Sdu (t'm)	V Rxd (t)	V Ryd (t)	TRd (t'm)	TRLd (t'm)	Coe Cls	Coe Sta	ALon cmq	staffe Pas Lun Fi			
1	0,00		1	1	12	0,1	-0,6	0,9	2,2	70	35	3,1	3,1	12	0,9	0,1	0,0	0,0	0,0	0,3	0,0	19	6	0,0	8	40	8
1	0,80		17	3	12	0,0	-0,3	1,0	4,5	73	35	3,1	3,1	0	0,0	0,0	0,0	7,4	7,4	0,6	0,0	0	0	0,0	16	0	8
2.5	0,10		17	5	12	0,0	0,1	1,0	8,7	59	35	3,1	3,1	12	0,9	0,1	0,0	0,0	0,0	0,3	0,0	19	6	0,0	8	40	8
7	0,00		1	1	14	-0,1	-0,6	-3,9	2,5	49	35	3,1	3,1	2	-0,9	0,1	0,0	0,0	0,0	0,3	0,0	18	6	0,0	8	40	8
7	0,80		17	3	14	-0,1	-0,3	-3,9	5,0	39	35	3,1	3,1	0	0,0	0,0	0,0	7,4	7,4	0,6	0,0	0	0	0,0	16	0	8
2.5	0,10		17	5	2	0,0	-0,1	1,0	9,1	59	35	3,1	3,1	2	-0,9	0,1	0,0	0,0	0,0	0,3	0,0	18	6	0,0	8	40	8
1	0,80		1	1	1	0,1	0,1	-2,6	18,7	35	35	3,1	3,1	14	-0,1	0,1	0,0	0,0	0,0	0,3	0,0	5	1	0,0	8	40	8
1	1,60		17	3	1	0,1	0,1	-2,6	18,9	35	35	3,1	3,1	0	0,0	0,0	0,0	7,4	7,4	0,6	0,0	0	0	0,0	16	0	8
2.5	0,04		17	5	14	0,0	-0,1	-1,0	18,3	37	35	3,1	3,1	0	-0,1	0,1	0,0	0,0	0,0	0,3	0,0	5	1	0,0	8	40	8
7	0,80		1	1	1	0,1	-0,1	-2,6	19,0	35	35	3,1	3,1	8	0,1	0,1	0,0	0,0	0,0	0,3	0,0	4	1	0,0	8	40	8
7	1,60		17	3	1	0,1	-0,1	-2,6	19,2	35	35	3,1	3,1	0	0,0	0,0	0,0	7,4	7,4	0,6	0,0	0	0	0,0	16	0	8
2.5	0,04		17	5	8	0,0	0,1	-0,9	18,5	37	35	3,1	3,1	8	0,1	0,1	0,0	0,0	0,0	0,3	0,0	4	1	0,0	8	40	8
1	1,60		1	1	12	-0,1	-0,2	-2,7	7,9	41	35	3,1	3,1	12	1,2	0,0	0,0	0,0	0,0	0,3	0,0	24	8	0,0	8	30	8
1	2,40		17	3	12	0,1	0,3	-2,7	5,6	47	35	3,1	3,1	0	0,0	0,0	0,0	7,4	7,4	0,6	0,0	0	0	0,0	16	0	8
2.5	0,07		17	5	12	0,1	0,6	-2,6	2,6	56	35	3,1	3,1	12	1,2	0,0	0,0	0,0	0,0	0,3	0,0	24	8	0,0	8	30	8
7	1,60		1	1	2	-0,1	0,2	-2,7	7,9	41	35	3,1	3,1	2	-1,2	0,0	0,0	0,0	0,0	0,3	0,0	24	8	0,0	8	30	8
7	2,40		17	3	2	0,1	-0,3	-2,6	5,6	47	35	3,1	3,1	0	0,0	0,0	0,0	7,4	7,4	0,6	0,0	0	0	0,0	16	0	8
2.5	0,07		17	5	2	0,1	-0,6	-2,6	2,7	56	35	3,1	3,1	2	-1,2	0,0	0,0	0,0	0,0	0,3	0,0	24	8	0,0	8	30	8

Pag. 34

EDICOLA 5+5 LOCULI

3D	In.	Fin.	Iniz	Fin.	(m)	(m)	Tagl.	Fless	Tagl.	Fless.	3D	In.	Fin.	Iniz	Fin.	(m)	(m)	Tagl.	Fless	Tagl.	Fless.
1	1	2	1	2	0,00	0,00	3,45	3,45	3,45	3,45	2	3	4	3	4	0,00	0,00	3,45	3,45	3,45	3,45
3	5	6	5	6	0,00	0,00	3,45	3,45	3,45	3,45	4	6	7	6	9	0,00	0,00	3,45	3,45	3,45	3,45
5	4	8	4	8	0,00	0,00	3,45	3,45	3,45	3,45	6	2	9	2	7	0,00	0,00	3,45	3,45	3,45	3,45
7	10	1	1	1	0,00	0,80	3,45	3,45	3,45	3,45	8	11	9	7	7	0,00	0,80	3,45	3,45	3,45	3,45
9	18	10	1	1	0,80	1,60	3,45	3,45	3,45	3,45	10	19	11	7	7	0,80	1,60	3,45	3,45	3,45	3,45
11	26	18	1	1	1,60	2,40	3,45	3,45	3,45	3,45	12	27	19	7	7	1,60	2,40	3,45	3,45	3,45	3,45
13	26	34	1	2	2,40	2,40	3,45	3,45	3,45	3,45	14	34	27	2	7	2,40	2,40	3,45	3,45	3,45	3,45
15	43	51	1	2	4,00	4,00	3,45	3,45	3,45	3,45	16	51	45	2	7	4,00	4,00	3,45	3,45	3,45	3,45

STAMPA VERIFICHE S.L.E. FONDAZIONE																						
			FESSURAZIONE									FRECCHE		TENSIONI								
Filo In fi	Quota In Fi	Tra tto	Combi Caric	Fessu. mm lim	mm cal	dist mm	Con cio	Com bin	Mf X (t*m)	Mf Y (t*m)	N (t)	Frecce mm limite calc	Com bin	Combinaz Carico	σ lim. Kg/cmq	σ cal. Kg/cmq	Co nc	Comb	Mf X (t*m)	Mf Y (t*m)	N (t)	
1	0,00		Rara												Rara cls	150,0	10,9	5	1	-2,0	0,0	0,0
2	0,00		Freq	0,4	0,000	0	4	1	-1,2	0,0	0,0			Rara fer	3600	433	5	1	-2,0	0,0	0,0	
			Perm	0,3	0,000	0	4	1	-1,2	0,0	0,0			Perm cls	112,0	6,6	4	1	-1,2	0,0	0,0	
3	0,00		Rara												Rara cls	150,0	6,9	4	1	-1,3	0,0	0,0
4	0,00		Freq	0,4	0,000	0	4	1	-0,9	0,0	0,0			Rara fer	3600	272	4	1	-1,3	0,0	0,0	
			Perm	0,3	0,000	0	4	1	-0,9	0,0	0,0			Perm cls	112,0	4,6	4	1	-0,9	0,0	0,0	
5	0,00		Rara												Rara cls	150,0	2,9	3	1	-0,5	0,0	0,0
6	0,00		Freq	0,4	0,000	0	3	1	-0,4	0,0	0,0			Rara fer	3600	116	3	1	-0,5	0,0	0,0	
			Perm	0,3	0,000	0	3	1	-0,4	0,0	0,0			Perm cls	112,0	2,3	3	1	-0,4	0,0	0,0	
6	0,00		Rara												Rara cls	150,0	3,2	3	1	-0,6	0,0	0,0
9	0,00		Freq	0,4	0,000	0	3	1	-0,5	0,0	0,0			Rara fer	3600	125	3	1	-0,6	0,0	0,0	
			Perm	0,3	0,000	0	3	1	-0,5	0,0	0,0			Perm cls	112,0	2,5	3	1	-0,5	0,0	0,0	
4	0,00		Rara												Rara cls	150,0	7,2	2	1	-1,3	0,0	0,0
8	0,00		Freq	0,4	0,000	0	2	1	-0,9	0,0	0,0			Rara fer	3600	286	2	1	-1,3	0,0	0,0	
			Perm	0,3	0,000	0	2	1	-0,9	0,0	0,0			Perm cls	112,0	4,8	2	1	-0,9	0,0	0,0	
2	0,00		Rara												Rara cls	150,0	11,0	2	1	-2,1	0,0	0,0
7	0,00		Freq	0,4	0,000	0	2	1	-1,3	0,0	0,0			Rara fer	3600	436	2	1	-2,1	0,0	0,0	
			Perm	0,3	0,000	0	2	1	-1,2	0,0	0,0			Perm cls	112,0	6,7	2	1	-1,2	0,0	0,0	

STAMPA VERIFICHE S.L.E. ELEVAZIONE																						
			FESSURAZIONE									FRECCHE		TENSIONI								
Filo In fi	Quota In Fi	Tra tto	Combi Caric	Fessu. lim	mm cal	dist mm	Con cio	Com bin	Mf X (t*m)	Mf Y (t*m)	N (t)	Frecce mm limite calc	Com bin	Combinaz Carico	σ lim. Kg/cmq	σ cal. Kg/cmq	Co nc	Comb	Mf X (t*m)	Mf Y (t*m)	N (t)	
1	2,40		Rara												Rara cls	150,0	16,1	1	1	-0,1	0,0	0,0
2	2,40		Freq	0,4	0,000	0	1	1	-0,1	0,0	0,0			Rara fer	3600	284	1	1	-0,1	0,0	0,0	
			Perm	0,3	0,000	0	1	1	-0,1	0,0	0,0			Perm cls	112,0	15,4	1	1	-0,1	0,0	0,0	
2	2,40		Rara												Rara cls	150,0	15,4	5	1	-0,1	0,0	0,0
7	2,40		Freq	0,4	0,000	0	5	1	-0,1	0,0	0,0			Rara fer	3600	272	5	1	-0,1	0,0	0,0	
			Perm	0,3	0,000	0	5	1	-0,1	0,0	0,0			Perm cls	112,0	14,5	5	1	-0,1	0,0	0,0	
1	4,00		Rara												Rara cls	150,0	39,8	4	1	0,3	0,0	0,0
2	4,00		Freq	0,4	0,000	0	5	1	0,0	0,0	0,0			Rara fer	3600	714	4	1	0,3	0,0	0,0	
			Perm	0,3	0,000	0	5	1	0,0	0,0	0,0			Perm cls	112,0	5,6	5	1	0,0	0,0	0,0	
2	4,00		Rara												Rara cls	150,0	42,3	2	1	0,3	0,0	0,0
7	4,00		Freq	0,4	0,000	0	1	1	0,0	0,0	0,0			Rara fer	3600	760	2	1	0,3	0,0	0,0	
			Perm	0,3	0,000	0	1	1	0,0	0,0	0,0			Perm cls	112,0	5,6	1	1	0,0	0,0	0,0	

STAMPA VERIFICHE S.L.E. PILASTRI																					
			FESSURAZIONE									FRECCHE		TENSIONI							
Filo In fi	Quota In Fi	Tra tto	Combi Caric	Fessu. mm lim cal	dist mm	Con cio	Com bin	Mf X (t*m)	Mf Y (t*m)	N (t)	Frecce mm limite calc	Com bin	Combinaz Carico	σ lim. Kg/cmq	σ cal. Kg/cmq	Co nc	Comb	Mf X (t*m)	Mf Y (t*m)	N (t)	
1	0,00		Rara											Rara cls	150,0	13,1	5	1	0,0	0,0	-2,5
1	0,80		Freq	0,4	0,000	0	5	1	0,0	0,0	-1,5			Rara fer	3600	91	5	1	0,0	0,0	-2,5
			Perm	0,3	0,000	0	5	1	0,0	0,0	-1,5			Perm cls	112,0	7,7	5	1	0,0	0,0	-1,5
7	0,00		Rara											Rara cls	150,0	14,3	5	1	0,0	0,0	-2,5
7	0,80		Freq	0,4	0,000	0	5	1	0,0	0,0	-1,5			Rara fer	3600	98	5	1	0,0	0,0	-2,5
			Perm	0,3	0,000	0	5	1	0,0	0,0	-1,5			Perm cls	112,0	9,1	5	1	0,0	0,0	-1,5
1	0,80		Rara											Rara cls	150,0	9,2	1	1	0,0	0,0	-1,8
1	1,60		Freq	0,4	0,000	0	1	1	0,0	0,0	-1,0			Rara fer	3600	65	1	1	0,0	0,0	-1,8
			Perm	0,3	0,000	0	1	1	0,0	0,0	-1,0			Perm cls	112,0	6,4	1	1	0,0	0,0	-1,0
7	0,80		Rara											Rara cls	150,0	9,1	1	1	0,0	0,0	-1,8
7	1,60		Freq	0,4	0,000	0	1	1	0,0	0,0	-0,9			Rara fer	3600	63	1	1	0,0	0,0	-1,8
			Perm	0,3	0,000	0	1	1	0,0	0,0	-0,9			Perm cls	112,0	6,2	1	1	0,0	0,0	-0,9
1	1,60		Rara											Rara cls	150,0	14,3	1	1	0,0	0,1	-1,8
1	2,40		Freq	0,4	0,000	0	1	1	0,0	0,1	-1,1			Rara fer	3600	89	1	1	0,0	0,1	-1,8
			Perm	0,3	0,000	0	1	1	0,0	0,1	-1,1			Perm cls	112,0	18,5	1	1	0,0	0,1	-1,1
7	1,60		Rara											Rara cls	150,0	13,7	1	1	0,0	-0,1	-1,8
7	2,40		Freq	0,4	0,000	0	1	1	0,0	-0,1	-1,1			Rara fer	3600	86	1	1	0,0	-0,1	-1,8
			Perm	0,3	0,000	0	1	1	0,0	-0,1	-1,1			Perm cls	112,0	17,8	1	1	0,0	-0,1	-1,1

EDICOLA 5+5 LOCULI

STAMPA VERIFICHE S.L.E. PILASTRI																				
			FESSURAZIONE								FRECCHE		TENSIONI							
Filo	Quota	Tra	Combi	Fessu. mm	dist	Con	Com	Mf X	Mf Y	N	Frecce mm	Com	Combinaz	σ lim.	σ cal.	Co	Comb	Mf X	Mf Y	N
In fi	In Fi	tto	Caric	lim cal	mm	cio	bin	(t°m)	(t°m)	(t)	limite calc	bin	Carico	Kg/cmq	Kg/cmq	nc		(t°m)	(t°m)	(t)

S.L.U. - AZIONI S.L.V. -VERIFICA PIASTRE - QUOTA: 0 ELEMENTO: 1																						
Quo N.r	P. Nr	Nod3d N.ro	Nx Kg/m	Ny Kg/m	Txy Kg/m	Mx kgm/m	My kgm/m	Mxy kgm/m	Molt x/d Direz. X	Molt x/d Direz. Y	Ax s	Ay s cmq/m	Ay i cmq/m	Atag	σ t kg/cmq	eta mm	Fpunz. kg	FpnzLi kg	Apunz cmq			
0	1	2	-786	-633	1207	-159	-459	60	13,8	0,2	3,6	0,14	2,8	2,8	2,8	0,2	-1,7					
0	1	9	-759	402	1073	180	-519	113	11,4	0,2	2,7	0,12	2,8	2,8	2,8	0,1	-2,8					
0	1	54	115	-542	1274	185	403	-59	7,7	0,1	4,1	0,14	2,8	2,8	2,8	0,2	-1,8					
0	1	55	301	-526	1060	-135	261	60	9,6	0,1	6,6	0,15	2,8	2,8	2,8	0,1	-2,9					
0	1	57	272	-238	1077	-131	243	-61	9,9	0,1	6,5	0,14	2,8	2,8	2,8	0,1	-2,9					

S.L.U. - AZIONI S.L.V. -VERIFICA PIASTRE - QUOTA: 1 ELEMENTO: 1																						
Quo N.r	P. Nr	Nod3d N.ro	Nx Kg/m	Ny Kg/m	Txy Kg/m	Mx kgm/m	My kgm/m	Mxy kgm/m	Molt x/d Direz. X	Molt x/d Direz. Y	Ax s	Ay s	Ax i	Ay i	Atag	σ t kg/cmq	eta mm	Fpunz. kg	FpnzLi kg	Apunz cmq		
1	1	12	0	0	0	-222	71	3	2,7	0,2	8,5	0,18	1,9	1,9	1,9	0,0	-3,0					
1	1	17	0	0	0	40	-39	28	15,0	0,2	15,3	0,18	1,9	1,9	1,9	0,0	-1,8					
1	1	60	0	0	0	-63	23	8	9,5	0,2	26,6	0,18	1,9	1,9	1,9	0,0	-3,2					
1	1	61	0	0	0	36	39	22	16,6	0,2	15,4	0,18	1,9	1,9	1,9	0,0	-1,8					
1	1	62	0	0	0	-64	23	7	9,3	0,2	25,6	0,18	1,9	1,9	1,9	0,0	-3,2					

S.L.U. - AZIONI S.L.V. -VERIFICA PIASTRE - QUOTA: 2 ELEMENTO: 1																						
Quo N.r	P. Nr	Nod3d N.ro	Nx Kg/m	Ny Kg/m	Txy Kg/m	Mx kgm/m	My kgm/m	Mxy kgm/m	Molt x/d Direz. X	Molt x/d Direz. Y	Ax s	Ay s	Ax i	Ay i	Atag	σ t kg/cmq	eta mm	Fpunz. kg	FpnzLi kg	Apunz cmq		
2	1	20	0	0	0	-210	54	5	2,9	0,2	11,1	0,18	1,9	1,9	1,9	0,0	-3,0					
2	1	25	0	0	0	45	-29	26	13,3	0,2	20,8	0,18	1,9	1,9	1,9	0,0	-1,8					
2	1	65	0	0	0	-70	23	10	8,6	0,2	26,6	0,18	1,9	1,9	1,9	0,0	-3,3					
2	1	66	0	0	0	35	32	-21	17,0	0,2	18,9	0,18	1,9	1,9	1,9	0,0	-1,8					
2	1	67	0	0	0	-71	23	7	8,5	0,2	25,6	0,18	1,9	1,9	1,9	0,0	-3,2					

S.L.U. - AZIONI S.L.V. -VERIFICA PIASTRE - QUOTA: 3 ELEMENTO: 1																					
Quo N.r	P. Nr	Nod3d N.ro	Nx Kg/m	Ny Kg/m	Txy Kg/m	Mx kgm/m	My kgm/m	Mxy kgm/m	Molt x/d Direz. X	Molt x/d Direz. Y	Ax s ----- cmq/m	Ay s ----- cmq/m	Ax i ----- cmq/m	Ay i ----- cmq/m	Atag ----- cmq/m	σ t kg/cmq	eta mm	Fpunz. kg	FpnzLi kg	Apunz cmq	
3	1	28	0	0	0	-203	-49	6	3,0	0,2	12,2	0,18	1,9	1,9	1,9	1,9	0,0		-3,0		
3	1	33	0	0	0	47	-27	25	12,7	0,2	22,0	0,18	1,9	1,9	1,9	1,9	0,0		-1,8		
3	1	70	0	0	0	-71	22	11	8,5	0,2	27,9	0,18	1,9	1,9	1,9	1,9	0,0		-3,3		
3	1	71	0	0	0	37	31	-21	16,3	0,2	19,6	0,18	1,9	1,9	1,9	1,9	0,0		-1,8		
3	1	72	0	0	0	-72	22	7	8,3	0,2	26,8	0,18	1,9	1,9	1,9	1,9	0,0		-3,2		

S.L.U. - AZIONI S.L.V. -VERIFICA PIASTRE - QUOTA: 4 ELEMENTO: 1																					
Quo N.r	P. Nr	Nod3d N.ro	Nx Kg/m	Ny Kg/m	Txy Kg/m	Mx kgm/m	My kgm/m	Mxy kgm/m	Molt x/d Direz. X	Molt x/d Direz. Y	Ax s	Ay s	Ax i	Ay i	Atag	σ t kg/cmq	eta mm	Fpunz. kg	FpnzLi kg	Apunz cmq	
4	1	36	0	0	0	-233	-50	3	2,6	0,2	12,0	0,18	1,9	1,9	1,9	0,0	-3,1				
4	1	42	0	0	0	54	-30	28	11,0	0,2	20,3	0,18	1,9	1,9	1,9	0,0	-1,8				
4	1	75	0	0	0	-70	-20	10	8,5	0,2	29,9	0,18	1,9	1,9	1,9	0,0	-3,3				
4	1	76	0	0	0	40	32	-23	15,2	0,2	18,8	0,18	1,9	1,9	1,9	0,0	-1,8				
4	1	77	0	0	0	-72	-20	-10	8,3	0,2	29,4	0,18	1,9	1,9	1,9	0,0	-3,2				

S.L.U. - AZIONI S.L.V. -VERIFICA PIASTRE - QUOTA: 5 ELEMENTO: 1																						
Quo	P.	Nod3d	Nx	Ny	Txy	Mx	My	Mxy	Molt	x/d	Molt	x/d	Ax s	Ay s	Ax i	Ay i	Atag	σ t	eta	Fpunz.	FpnzLi	Apunz
N.r	Nr	N.ro	Kg/m	Kg/m	Kg/m	kgm/m	kgm/m	kgm/m	Direz. X	Direz. Y	Direz. X	Direz. Y	----- cmq/m -----					kg/cmq	mm	kg	kg	cmq
5	1	51	0	0	0	1816	459	21	0,9	0,1	3,4	0,13	2,8	2,8	3,0	3,0	0,0		-2,1			
5	1	78	0	0	0	-343	-323	319	4,3	0,1	4,6	0,13	2,8	2,8	3,0	3,0	0,0		-3,0			
5	1	79	0	0	0	-377	-334	-323	3,9	0,1	4,4	0,13	2,8	2,8	3,0	3,0	0,0		-2,9			
5	1	83	0	0	0	548	-182	14	2,9	0,1	8,2	0,13	2,8	2,8	3,0	3,0	0,0		-1,9			

S.L.E. - VERIFICA PIASTRE - QUOTA: 0 ELEMENTO: 1																							
			FESSURAZIONI										TENSIONI		DIREZIONE X				DIREZIONE Y				
Quo	Per	Nodo	Comb.	Fes	Fess	dis	Co	MfX	NX	MfY	NY	cos	sin	Combina	σ lim.	σ cal.	Co	Mf	N	σ cal.	Co	Mf	N
N.r	N.r	N.ro	Cari	lim	mm	mm	mb	(t°m)	(t)	(t°m)	(t)	teta	teta	Carico	Kg/cmq	Kg/cmq	mb	(t°m)	(t)	Kg/cmq	mb	(t°m)	(t)

EDICOLA 5+5 LOCULI

S.L.E. - VERIFICA PIASTRE - QUOTA: 0 ELEMENTO: 1																							
			FESSURAZIONI											TENSIONI		DIREZIONE X				DIREZIONE Y			
Quo N.r	Per N.r	Nodo N.ro	Comb. Cari	Fes lim	Fess mm	dis mm	Co mb	MfX (t*m)	NX (t)	MfY (t*m)	NY (t)	cos teta	sin teta	Combina Carico	σ lim. Kg/cmq	σ cal. Kg/cmq	Co mb	Mf (t*m)	N (t)	σ cal. Kg/cmq	Co mb	Mf (t*m)	N (t)
0	1	2	Rara											RaraCis	120,0	6,6	1	-0,1	-1,1	18,5	1	-0,3	-0,5
			Freq	0,4	0,00	0	1	-0,1	-0,7	-0,3	-0,3	0,000	0,000	RaraFer	3600	158	1	-0,1	-1,1	797	1	-0,3	-0,5
			Perm	0,3	0,00	0	1	-0,1	-0,7	-0,3	-0,3	0,000	0,000	PermCis	90,0	4,7	1	-0,1	-0,7	14,5	1	-0,3	-0,3
0	1	9	Rara											RaraCis	120,0	3,0	1	-0,1	-1,2	16,2	1	-0,3	-0,9
			Freq	0,4	0,00	0	1	-0,1	-0,8	-0,2	-0,7	0,000	0,000	RaraFer	3600	24	1	-0,1	-1,2	628	1	-0,3	-0,9
			Perm	0,3	0,00	0	1	-0,1	-0,8	-0,2	-0,7	0,000	0,000	PermCis	90,0	2,7	1	-0,1	-0,8	11,3	1	-0,2	-0,7
0	1	54	Rara											RaraCis	120,0	6,0	1	0,1	0,2	16,2	1	0,3	-0,4
			Freq	0,4	0,00	0	1	0,1	0,1	0,2	-0,3	0,000	0,000	RaraFer	3600	322	1	0,1	0,2	699	1	0,3	-0,4
			Perm	0,3	0,00	0	1	0,1	0,1	0,2	-0,3	0,000	0,000	PermCis	90,0	7,0	1	0,1	0,1	13,6	1	0,2	-0,3
0	1	55	Rara											RaraCis	120,0	0,0	0	0,0	0,0	10,5	1	0,2	-0,4
			Freq	0,4	0,00	0	1	0,0	0,1	0,1	-0,3	0,000	0,000	RaraFer	3600	58	1	0,0	0,2	435	1	0,2	-0,4
			Perm	0,3	0,00	0	1	0,0	0,1	0,1	-0,3	0,000	0,000	PermCis	90,0	0,6	1	0,0	0,1	6,8	1	0,1	-0,3
0	1	57	Rara											RaraCis	120,0	0,7	1	0,0	0,2	10,6	1	0,2	-0,4
			Freq	0,4	0,00	0	1	0,0	0,1	0,1	-0,3	0,000	0,000	RaraFer	3600	81	1	0,0	0,2	438	1	0,2	-0,4
			Perm	0,3	0,00	0	1	0,0	0,1	0,1	-0,3	0,000	0,000	PermCis	90,0	0,0	0	0,0	0,0	6,9	1	0,1	-0,3

S.L.E. - VERIFICA PIASTRE - QUOTA: 1 ELEMENTO: 1																							
			FESSURAZIONI										TENSIONI		DIREZIONE X				DIREZIONE Y				
Quo N.r	Per N.r	Nodo N.ro	Comb. Cari	Fes lim	Fess mm	dis mm	Co mb	MfX (t*m)	NX (t)	MfY (t*m)	NY (t)	cos teta	sin teta	Combina Carico	σ lim. Kg/cmq	σ cal. Kg/cmq	Co mb	Mf (t*m)	N (t)	σ cal. Kg/cmq	Co mb	Mf (t*m)	N (t)
1	1	12	Rara											RaraCis	120,0	1,5	1	0,0	0,0	0,4	1	0,0	0,0
			Freq	0,4	0,00	0	1	0,0	0,0	0,0	0,0	0,000	0,000	RaraFer	3600	61	1	0,0	0,0	16	1	0,0	0,0
			Perm	0,3	0,00	0	1	0,0	0,0	0,0	0,0	0,000	0,000	PermCis	90,0	1,9	1	0,0	0,0	0,5	1	0,0	0,0
1	1	17	Rara											RaraCis	120,0	0,8	1	0,0	0,0	2,4	1	0,0	0,0
			Freq	0,4	0,00	0	1	0,0	0,0	0,0	0,0	0,000	0,000	RaraFer	3600	34	1	0,0	0,0	97	1	0,0	0,0
			Perm	0,3	0,00	0	1	0,0	0,0	0,0	0,0	0,000	0,000	PermCis	90,0	1,6	1	0,0	0,0	1,5	1	0,0	0,0
1	1	60	Rara											RaraCis	120,0	1,0	1	0,0	0,0	2,0	1	0,0	0,0
			Freq	0,4	0,00	0	1	0,0	0,0	0,0	0,0	0,000	0,000	RaraFer	3600	40	1	0,0	0,0	81	1	0,0	0,0
			Perm	0,3	0,00	0	1	0,0	0,0	0,0	0,0	0,000	0,000	PermCis	90,0	1,2	1	0,0	0,0	1,6	1	0,0	0,0
1	1	61	Rara											RaraCis	120,0	2,1	1	0,0	0,0	3,4	1	0,0	0,0
			Freq	0,4	0,00	0	1	0,0	0,0	0,0	0,0	0,000	0,000	RaraFer	3600	86	1	0,0	0,0	136	1	0,0	0,0
			Perm	0,3	0,00	0	1	0,0	0,0	0,0	0,0	0,000	0,000	PermCis	90,0	2,2	1	0,0	0,0	3,0	1	0,0	0,0
1	1	62	Rara											RaraCis	120,0	0,8	1	0,0	0,0	2,1	1	0,0	0,0
			Freq	0,4	0,00	0	1	0,0	0,0	0,0	0,0	0,000	0,000	RaraFer	3600	34	1	0,0	0,0	84	1	0,0	0,0
			Perm	0,3	0,00	0	1	0,0	0,0	0,0	0,0	0,000	0,000	PermCis	90,0	1,0	1	0,0	0,0	1,7	1	0,0	0,0

S.L.E. - VERIFICA PIASTRE - QUOTA: 2 ELEMENTO: 1																										
			FESSURAZIONI										TENSIONI					DIREZIONE X					DIREZIONE Y			
Quo	Per	Nodo	Comb.	Fes	Fess	dis	Co	MfX	NX	MfY	NY	cos	sin	Combina	σ lim.	σ cal.	Co	Mf	N	σ cal.	Co	Mf	N			
N.r	N.r	N.ro	Cari	lim	mm	mm	mb	(t*m)	(t)	(t*m)	(t)	teta	teta	Carico	Kg/cmq	Kg/cmq	mb	(t*m)	(t)	Kg/cmq	mb	(t*m)	(t)			
2	1	20	Rara											RaraCis	120,0	2,3	1	0,0	0,0	0,5	1	0,0	0,0			
			Freq	0,4	0,00	0	1	0,0	0,0	0,0	0,0	0,000	0,000	RaraFer	3600	93	1	0,0	0,0	19	1	0,0	0,0			
			Perm	0,3	0,00	0	1	0,0	0,0	0,0	0,0	0,000	0,000	PermCis	90,0	2,6	1	0,0	0,0	0,3	1	0,0	0,0			
2	1	25	Rara											RaraCis	120,0	2,3	1	0,0	0,0	0,9	1	0,0	0,0			
			Freq	0,4	0,00	0	1	0,0	0,0	0,0	0,0	0,000	0,000	RaraFer	3600	90	1	0,0	0,0	36	1	0,0	0,0			
			Perm	0,3	0,00	0	1	0,0	0,0	0,0	0,0	0,000	0,000	PermCis	90,0	2,8	1	0,0	0,0	0,4	1	0,0	0,0			
2	1	65	Rara											RaraCis	120,0	1,4	1	0,0	0,0	0,8	1	0,0	0,0			
			Freq	0,4	0,00	0	1	0,0	0,0	0,0	0,0	0,000	0,000	RaraFer	3600	57	1	0,0	0,0	33	1	0,0	0,0			
			Perm	0,3	0,00	0	1	0,0	0,0	0,0	0,0	0,000	0,000	PermCis	90,0	1,5	1	0,0	0,0	0,7	1	0,0	0,0			
2	1	66	Rara											RaraCis	120,0	2,1	1	0,0	0,0	1,9	1	0,0	0,0			
			Freq	0,4	0,00	0	1	0,0	0,0	0,0	0,0	0,000	0,000	RaraFer	3600	85	1	0,0	0,0	76	1	0,0	0,0			
			Perm	0,3	0,00	0	1	0,0	0,0	0,0	0,0	0,000	0,000	PermCis	90,0	2,2	1	0,0	0,0	1,8	1	0,0	0,0			
2	1	67	Rara											RaraCis	120,0	1,3	1	0,0	0,0	0,9	1	0,0	0,0			
			Freq	0,4	0,00	0	1	0,0	0,0	0,0	0,0	0,000	0,000	RaraFer	3600	54	1	0,0	0,0	34	1	0,0	0,0			
			Perm	0,3	0,00	0	1	0,0	0,0	0,0	0,0	0,000	0,000	PermCis	90,0	1,4	1	0,0	0,0	0,8	1	0,0	0,0			

S.L.E. - VERIFICA PIASTRE - QUOTA: 3 ELEMENTO: 1																							
			FESSURAZIONI											TENSIONI		DIREZIONE X				DIREZIONE Y			
Quo N.r	Per N.r	Nodo N.ro	Comb. Cari	Fes lim	Fess mm	dis mm	Co mb	MfX (t*m)	NX (t)	MfY (t*m)	NY (t)	cos teta	sin teta	Combina Carico	σ lim. Kg/cmq	σ cal. Kg/cmq	Co mb	Mf (t*m)	N (t)	σ cal. Kg/cmq	Co mb	Mf (t*m)	N (t)
3	1	28	Rara											RaraCis	120,0	2,8	1	0,0	0,0	0,9	1	0,0	0,0
			Freq	0,4	0,00	0	1	0,0	0,0	0,0	0,0	0,000	0,000	RaraFer	3600	114	1	0,0	0,0	36	1	0,0	0,0
			Perm	0,3	0,00	0	1	0,0	0,0	0,0	0,0	0,000	0,000	PermCis	90,0	2,9	1	0,0	0,0	0,4	1	0,0	0,0
3	1	33	Rara											RaraCis	120,0	3,0	1	0,0	0,0	0,9	1	0,0	0,0
			Freq	0,4	0,00	0	1	0,0	0,0	0,0	0,0	0,000	0,000	RaraFer	3600	121	1	0,0	0,0	38	1	0,0	0,0
			Perm	0,3	0,00	0	1	0,0	0,0	0,0	0,0	0,000	0,000	PermCis	90,0	3,4	1	0,0	0,0	0,2	1	0,0	0,0
3	1	70	Rara											RaraCis	120,0	1,8	1	0,0	0,0	0,4	1	0,0	0,0
			Freq	0,4	0,00	0	1	0,0	0,0	0,0	0,0	0,000	0,000	RaraFer	3600	71	1	0,0	0,0	15	1	0,0	0,0
			Perm	0,3	0,00	0	1	0,0	0,0	0,0	0,0	0,000	0,000	PermCis	90,0	1,8	1	0,0	0,0	0,5	1	0,0	0,0
3	1	71	Rara											RaraCis	120,0	2,4	1	0,0	0,0	1,5	1	0,0	0,0
			Freq	0,4	0,00	0	1	0,0	0,0	0,0	0,0	0,000	0,000	RaraFer	3600	97	1	0,0	0,0	62	1	0,0	0,0
			Perm	0,3	0,00	0	1	0,0	0,0	0,0	0,0	0,000	0,000	PermCis	90,0	2,4	1	0,0	0,0	1,6	1	0,0	0,0
3	1	72	Rara											RaraCis	120,0	1,7	1	0,0	0,0	0,4	1	0,0	0,0
			Freq	0,4	0,00	0	1	0,0	0,0	0,0	0,0	0,000	0,000	RaraFer	3600	68	1	0,0	0,0	16	1	0,0	0,0
			Perm	0,3	0,00	0	1	0,0	0,0	0,0	0,0	0,000	0,000	PermCis	90,0	1,7	1	0,0	0,0	0,5	1	0,0	0,0

EDICOLA 5+5 LOCULI

S.L.E. - VERIFICA PIASTRE - QUOTA: 4 ELEMENTO: 1																								
			FESSURAZIONI										TENSIONI		DIREZIONE X			DIREZIONE Y						
Quo N.r	Per N.r	Nodo N.ro	Comb. Cari	Fes lim	Fess mm	dis mm	Co mb	MfX (t*m)	NX (t)	MfY (t*m)	NY (t)	cos teta	sin teta	Combina Carico	σ lim. Kg/cmq	σ cal. Kg/cmq	Co mb	Mf (t*m)	N (t)	σ cal. Kg/cmq	Co mb	Mf (t*m)	N (t)	
4	1	76	Perm	0,3	0,00	0	1	0,0	0,0	0,0	0,0	0,000	0,000	PermCls	90,0	1,9	1	0,0	0,0	0,4	1	0,0	0,0	
			Rara												RaraCls	120,0	2,6	1	0,0	0,0	1,3	1	0,0	0,0
			Freq	0,4	0,00	0	1	0,0	0,0	0,0	0,0	0,000	0,000	RaraFer	3600	105	1	0,0	0,0	50	1	0,0	0,0	
			Perm	0,3	0,00	0	1	0,0	0,0	0,0	0,0	0,000	0,000	PermCls	90,0	2,6	1	0,0	0,0	1,6	1	0,0	0,0	
4	1	77	Rara											RaraCls	120,0	1,8	1	0,0	0,0	0,5	1	0,0	0,0	
			Freq	0,4	0,00	0	1	0,0	0,0	0,0	0,0	0,000	0,000	RaraFer	3600	74	1	0,0	0,0	18	1	0,0	0,0	
			Perm	0,3	0,00	0	1	0,0	0,0	0,0	0,0	0,000	0,000	PermCls	90,0	1,8	1	0,0	0,0	0,4	1	0,0	0,0	

S.L.E. - VERIFICA PIASTRE - QUOTA: 5 ELEMENTO: 1																										
			FESSURAZIONI											TENSIONI					DIREZIONE X				DIREZIONE Y			
Quo N.r	Per N.r	Nodo N.ro	Comb. Cari	Fes lim	Fess mm	dis mm	Co mb	MfX (t*m)	NX (t)	MfY (t*m)	NY (t)	cos teta	sin teta	Combina Carico	σ lim. Kg/cmq	σ cal. Kg/cmq	Co mb	Mf (t*m)	N (t)	σ cal. Kg/cmq	Co mb	Mf (t*m)	N (t)			
5	1	51	Rara											RaraCls	120,0	65,4	1	1,2	0,0	17,2	1	0,3	0,0			
			Freq	0,4	0,00	0	1	0,1	0,0	0,0	0,0	0,000	0,000	RaraFer	3600	3137	1	1,2	0,0	782	1	0,3	0,0			
			Perm	0,3	0,00	0	1	0,1	0,0	0,0	0,0	0,000	0,000	PermCls	90,0	8,0	1	0,1	0,0	0,6	1	0,0	0,0			
5	1	78	Rara										RaraCls	120,0	13,5	1	-0,2	0,0	12,6	1	-0,2	0,0				
			Freq	0,4	0,00	0	1	0,0	0,0	0,0	0,0	0,000	0,000	RaraFer	3600	625	1	-0,2	0,0	583	1	-0,2	0,0			
			Perm	0,3	0,00	0	1	0,0	0,0	0,0	0,0	0,000	0,000	PermCls	90,0	1,7	1	0,0	0,0	0,6	1	0,0	0,0			
5	1	79	Rara										RaraCls	120,0	14,8	1	-0,3	0,0	13,0	1	-0,2	0,0				
			Freq	0,4	0,00	0	1	0,0	0,0	0,0	0,0	0,000	0,000	RaraFer	3600	687	1	-0,3	0,0	602	1	-0,2	0,0			
			Perm	0,3	0,00	0	1	0,0	0,0	0,0	0,0	0,000	0,000	PermCls	90,0	1,6	1	0,0	0,0	0,7	1	0,0	0,0			
5	1	83	Rara										RaraCls	120,0	21,3	1	0,4	0,0	6,8	1	-0,1	0,0				
			Freq	0,4	0,00	0	1	0,1	0,0	0,0	0,0	0,000	0,000	RaraFer	3600	972	1	0,4	0,0	313	1	-0,1	0,0			
			Perm	0,3	0,00	0	1	0,1	0,0	0,0	0,0	0,000	0,000	PermCls	90,0	8,0	1	0,1	0,0	2,1	1	0,0	0,0			

S.L.U. - AZIONI S.L.V. - VERIFICA SHELL C.A. - QUOTA: 1 ELEMENTO: 1																	
Gr.Q	Gen	Nodo 3d	Nx	Ny	Txy	Mx	My	Mxy	Molt.Ult.	Molt.Ult.	Ax s.	Ay s.	Ax i.	Ay i.	Atag.	σt	eta
N.ro	N.r	N.ro	Kg/m	Kg/m	Kg/m	kgm/m	kgm/m	kgm/m	Direz. X	Direz. Y	cmq/m					kg/cmq	mm
1	1	20	-423	-2238	112	0	0	0	99,90	36,71	2,8	3,3	2,8	3,3	0,3		-3,0
1	1	22	-410	-1983	50	0	0	0	99,90	44,53	2,8	4,1	2,8	4,1	0,3		-3,5
1	1	43	-281	-870	3576	20	99	0	12,77	2,99	1,4	2,2	1,4	2,2	0,5		-2,9
1	1	53	363	560	943	-2	-11	0	24,03	20,30	1,4	2,8	1,4	2,8	0,1		-3,3
1	1	55	240	972	56	-5	-21	-1	24,88	10,92	1,4	2,8	1,4	2,8	0,1		-2,9
1	1	58	86	326	114	5	5	1	53,50	56,02	2,8	4,7	2,8	4,7	0,3		-3,0
1	1	60	141	33	90	-1	9	1	99,90	45,36	2,8	4,7	2,8	4,7	0,3		-3,2
1	1	63	-98	-1924	138	4	0	3	84,07	42,71	2,8	3,3	2,8	3,3	0,3		-3,0

S.L.U. - AZIONI S.L.V. - VERIFICA SHELL C.A. - QUOTA: 1 ELEMENTO: 2																	
Gr.Q	Gen	Nodo 3d	Nx	Ny	Txy	Mx	My	Mxy	Molt.Ult.	Molt.Ult.	Ax s.	Ay s.	Ax i.	Ay i.	Atag.	σt	eta
N.ro	N.r	N.ro	Kg/m	Kg/m	Kg/m	kgm/m	kgm/m	kgm/m	Direz. X	Direz. Y	cmq/m					kg/cmq	mm
1	2	13	-918	-4673	222	0	1	0	84,13	18,11	2,8	3,8	2,8	3,8	0,3		-3,0
1	2	21	-427	-2269	110	0	0	0	99,90	35,85	2,8	3,3	2,8	3,3	0,3		-3,0
1	2	24	-431	-2065	72	0	0	0	99,90	42,69	2,8	4,1	2,8	4,1	0,3		-3,5
1	2	45	-279	-861	3582	-20	-99	0	12,76	3,00	1,4	2,2	1,4	2,2	0,5		-2,8
1	2	59	85	318	138	-5	3	1	55,39	61,65	2,8	3,8	2,8	3,8	0,3		-2,9
1	2	62	142	30	66	-1	9	1	99,90	40,32	2,8	3,8	2,8	3,8	0,3		-3,2
1	2	64	-97	-1920	133	-4	1	-3	84,24	42,03	2,8	3,3	2,8	3,3	0,3		-2,9
1	2	67	-99	-1183	217	3	0	2	99,90	68,54	2,8	3,3	2,8	3,3	0,3		-3,2

S.L.U. - AZIONI S.L.V. - VERIFICA SHELL C.A. - QUOTA: 1 ELEMENTO: 3																	
Gr.Q	Gen	Nodo 3d	Nx	Ny	Txy	Mx	My	Mxy	Molt.Ult.	Molt.Ult.	Ax s.	Ay s.	Ax i.	Ay i.	Atag.	σt	eta
N.ro	N.r	N.ro	Kg/m	Kg/m	Kg/m	kgm/m	kgm/m	kgm/m	Direz. X	Direz. Y	cmq/m					kg/cmq	mm
1	3	7	-689	-3368	860	40	152	13	33,07	17,49	1,9	6,3	1,9	6,3	0,2		-3,4
1	3	15	-1196	-5997	5	-8	0	0	99,80	23,75	3,8	3,8	3,8	3,8	0,4		-1,9
1	3	22	-418	-4181	312	-20	0	-16	99,90	38,18	3,8	6,0	3,8	6,0	0,4		-3,5
1	3	23	-457	-4586	23	-16	0	-16	99,90	31,06	3,8	3,8	3,8	3,8	0,4		-1,9
1	3	24	-437	-4356	356	-20	0	16	99,90	36,65	3,8	6,0	3,8	6,0	0,4		-3,5

S.L.U. - AZIONI S.L.V. - VERIFICA SHELL C.A. - QUOTA: 1 ELEMENTO: 4																	
Gr.Q	Gen	Nodo 3d	Nx	Ny	Txy	Mx	My	Mxy	Molt.Ult.	Molt.Ult.	Ax s.	Ay s.	Ax i.	Ay i.	Atag.	σt	eta
N.ro	N.r	N.ro	Kg/m	Kg/m	Kg/m	kgm/m	kgm/m	kgm/m	Direz. X	Direz. Y	cmq/m					kg/cmq	mm
1	4	4	-2273	-9433	2811	0	0	0	29,57	8,23	1,4	2,7	1,4	2,7	0,4		-1,7
1	4	15	-85	-3409	537	-2	0	2	99,90	25,35	2,8	3,8	2,8	3,8	0,4		-1,9
1	4	23	-473	-2134	496	0	0	0	99,90	40,52	2,8	3,8	2,8	3,8	0,4		-1,9
1	4	50	-210	-717	607	19	87	2	13,04	3,69	1,4	2,7	1,4	2,7	0,1		-1,8
1	4	52	402	877	1346	-3	-34	1	21,60	3,72	1,4	1,1	1,4	1,1	0,2		-1,8

S.L.E. - VERIFICA SHELL C.A. - QUOTA: 1 ELEMENTO: 1																							
			FESSURAZIONI											TENSIONI		DIREZIONE X			DIREZIONE Y				
GrQ	Gen	Nodo	Comb.	Fes	Fess	dis	Co	MfX	NX	MfY	NY	cos	sin	Combina	σ lim	σ cal	Co	Mf	N	σ cal	Co	Mf	N

EDICOLA 5+5 LOCULI

N.r	N.r	N.ro	Cari	lim	mm	mm	mb	(t*m)	(t)	(t*m)	(t)	teta	teta	Carico	Kg/cmq	Kg/cmq	mb	(t*m)	(t)	Kg/cmq	mb	(t*m)	(t)
1	1	20	Rara											RaraCis	120,0	0,6	1	0,0	-0,3	2,9	1	0,0	-1,6
			Freq	0,4	0,00	0	1	0,0	-0,2	0,0	-1,0	0,000	0,000	RaraFer	3600	6	1	0,0	-0,3	30	1	0,0	-1,6
			Perm	0,3	0,00	0	1	0,0	-0,2	0,0	-1,0	0,000	0,000	PermCis	90,0	0,3	1	0,0	-0,2	1,9	1	0,0	-1,0
1	1	22	Rara											RaraCis	120,0	0,5	1	0,0	-0,3	2,4	1	0,0	-1,4
			Freq	0,4	0,00	0	1	0,0	-0,2	0,0	-1,0	0,000	0,000	RaraFer	3600	5	1	0,0	-0,3	25	1	0,0	-1,4
			Perm	0,3	0,00	0	1	0,0	-0,2	0,0	-1,0	0,000	0,000	PermCis	90,0	0,4	1	0,0	-0,2	1,7	1	0,0	-1,0
1	1	43	Rara											RaraCis	120,0	8,5	1	0,0	-2,2	31,3	1	0,1	-6,5
			Freq	0,4	0,00	0	1	0,0	-0,3	0,0	-0,9	0,000	0,000	RaraFer	3600	52	1	0,0	-2,2	160	1	0,1	-6,5
			Perm	0,3	0,00	0	1	0,0	-0,3	0,0	-0,9	0,000	0,000	PermCis	90,0	0,9	1	0,0	-0,3	3,5	1	0,0	-0,9
1	1	53	Rara											RaraCis	120,0	0,0	0	0,0	0,0	0,7	1	0,0	0,7
			Freq	0,4	0,00	0	1	0,0	0,4	0,0	0,6	0,000	0,000	RaraFer	3600	175	1	0,0	0,5	154	1	0,0	0,7
			Perm	0,3	0,00	0	1	0,0	0,4	0,0	0,6	0,000	0,000	PermCis	90,0	0,0	0	0,0	0,0	1,5	1	0,0	0,6
1	1	55	Rara											RaraCis	120,0	0,5	1	0,0	0,3	2,3	1	0,0	1,1
			Freq	0,4	0,00	0	1	0,0	0,2	0,0	1,0	0,000	0,000	RaraFer	3600	128	1	0,0	0,3	248	1	0,0	1,1
			Perm	0,3	0,00	0	1	0,0	0,2	0,0	1,0	0,000	0,000	PermCis	90,0	1,5	1	0,0	0,2	4,1	1	0,0	1,0
1	1	58	Rara											RaraCis	120,0	0,2	1	0,0	0,1	0,6	1	0,0	0,1
			Freq	0,4	0,00	0	1	0,0	0,1	0,0	0,3	0,000	0,000	RaraFer	3600	12	1	0,0	0,1	15	1	0,0	0,1
			Perm	0,3	0,00	0	1	0,0	0,1	0,0	0,3	0,000	0,000	PermCis	90,0	0,3	1	0,0	0,1	1,0	1	0,0	0,3
1	1	60	Rara											RaraCis	120,0	0,0	0	0,0	0,0	0,1	1	0,0	0,0
			Freq	0,4	0,00	0	1	0,0	0,1	0,0	0,0	0,000	0,000	RaraFer	3600	31	1	0,0	0,2	0	1	0,0	0,0
			Perm	0,3	0,00	0	1	0,0	0,1	0,0	0,0	0,000	0,000	PermCis	90,0	0,0	0	0,0	0,0	0,0	1	0,0	0,0
1	1	63	Rara											RaraCis	120,0	0,5	1	0,0	-0,2	2,5	1	0,0	-1,3
			Freq	0,4	0,00	0	1	0,0	-0,1	0,0	-0,5	0,000	0,000	RaraFer	3600	5	1	0,0	-0,2	25	1	0,0	-1,3
			Perm	0,3	0,00	0	1	0,0	-0,1	0,0	-0,5	0,000	0,000	PermCis	90,0	0,2	1	0,0	-0,1	1,0	1	0,0	-0,5

S.L.E. - VERIFICA SHELL C.A. - QUOTA: 1 ELEMENTO: 2

			FESSURAZIONI											TENSIONI		DIREZIONE X					DIREZIONE Y			
GrQ	Gen	Nodo	Comb.	Fes	Fess	dis	Co	MfX	NX	MfY	NY	cos	sin	Combina	σ lim.	σ cal.	Co	Mf	N	σ cal.	Co	Mf	N	
N.r	N.r	N.ro	Cari	lim	mm	mm	mb	(t*m)	(t)	(t*m)	(t)	teta	teta	Carico	Kg/cmq	Kg/cmq	mb	(t*m)	(t)	Kg/cmq	mb	(t*m)	(t)	
1	2	13	Rara											RaraCis	120,0	1,2	1	0,0	-0,7	6,0	1	0,0	-3,3	
			Freq	0,4	0,00	0	1	0,0	-0,4	0,0	-2,2	0,000	0,000	RaraFer	3600	12	1	0,0	-0,7	61	1	0,0	-3,3	
			Perm	0,3	0,00	0	1	0,0	-0,4	0,0	-2,2	0,000	0,000	PermCis	90,0	0,8	1	0,0	-0,4	4,1	1	0,0	-2,2	
1	2	21	Rara											RaraCis	120,0	0,6	1	0,0	-0,3	2,9	1	0,0	-1,6	
			Freq	0,4	0,00	0	1	0,0	-0,2	0,0	-1,0	0,000	0,000	RaraFer	3600	6	1	0,0	-0,3	30	1	0,0	-1,6	
			Perm	0,3	0,00	0	1	0,0	-0,2	0,0	-1,0	0,000	0,000	PermCis	90,0	0,3	1	0,0	-0,2	1,9	1	0,0	-1,0	
1	2	24	Rara											RaraCis	120,0	0,6	1	0,0	-0,3	2,5	1	0,0	-1,5	
			Freq	0,4	0,00	0	1	0,0	-0,2	0,0	-1,0	0,000	0,000	RaraFer	3600	6	1	0,0	-0,3	26	1	0,0	-1,5	
			Perm	0,3	0,00	0	1	0,0	-0,2	0,0	-1,0	0,000	0,000	PermCis	90,0	0,4	1	0,0	-0,2	1,8	1	0,0	-1,0	
1	2	45	Rara											RaraCis	120,0	8,5	1	0,0	-2,1	31,7	1	-0,1	-6,4	
			Freq	0,4	0,00	0	1	0,0	-0,3	0,0	-0,9	0,000	0,000	RaraFer	3600	52	1	0,0	-2,1	159	1	-0,1	-6,4	
			Perm	0,3	0,00	0	1	0,0	-0,3	0,0	-0,9	0,000	0,000	PermCis	90,0	0,9	1	0,0	-0,3	3,3	1	0,0	-0,9	
1	2	59	Rara											RaraCis	120,0	0,1	1	0,0	0,0	0,3	1	0,0	0,1	
			Freq	0,4	0,00	0	1	0,0	0,1	0,0	0,3	0,000	0,000	RaraFer	3600	11	1	0,0	0,0	15	1	0,0	0,1	
			Perm	0,3	0,00	0	1	0,0	0,1	0,0	0,3	0,000	0,000	PermCis	90,0	0,2	1	0,0	0,1	0,7	1	0,0	0,3	
1	2	62	Rara											RaraCis	120,0	0,0	0	0,0	0,0	0,1	1	0,0	0,0	
			Freq	0,4	0,00	0	1	0,0	0,1	0,0	0,0	0,000	0,000	RaraFer	3600	33	1	0,0	0,2	1	1	0,0	0,0	
			Perm	0,3	0,00	0	1	0,0	0,1	0,0	0,0	0,000	0,000	PermCis	90,0	0,0	0	0,0	0,0	0,2	1	0,0	0,0	
1	2	64	Rara											RaraCis	120,0	0,5	1	0,0	-0,2	2,5	1	0,0	-1,3	
			Freq	0,4	0,00	0	1	0,0	-0,1	0,0	-0,5	0,000	0,000	RaraFer	3600	5	1	0,0	-0,2	25	1	0,0	-1,3	
			Perm	0,3	0,00	0	1	0,0	-0,1	0,0	-0,5	0,000	0,000	PermCis	90,0	0,2	1	0,0	-0,1	1,0	1	0,0	-0,5	
1	2	67	Rara											RaraCis	120,0	0,3	1	0,0	-0,2	1,5	1	0,0	-0,8	
			Freq	0,4	0,00	0	1	0,0	-0,1	0,0	-0,5	0,000	0,000	RaraFer	3600	3	1	0,0	-0,2	16	1	0,0	-0,8	
			Perm	0,3	0,00	0	1	0,0	-0,1	0,0	-0,5	0,000	0,000	PermCis	90,0	0,2	1	0,0	-0,1	1,0	1	0,0	-0,5	

S.L.E. - VERIFICA SHELL C.A. - QUOTA: 1 ELEMENTO: 3

			FESSURAZIONI											TENSIONI		DIREZIONE X				DIREZIONE Y			
GrQ N.r	Gen N.r	Nodo N.ro	Comb. Cari	Fes lim	Fess mm	dis mm	Co mb	MfX (t*m)	NX (t)	MfY (t*m)	NY (t)	cos teta	sin teta	Combina Carico	σ lim. Kg/cmq	σ cal. Kg/cmq	Co mb	Mf (t*m)	N (t)	σ cal. Kg/cmq	Co mb	Mf (t*m)	N (t)
1	3	7	Rara											RaraCis	120,0	2,8	1	0,0	-0,8	11,5	1	0,1	-4,3
			Freq	0,4	0,00	0	1	0,0	-0,7	0,1	-3,4	0,000	0,000	RaraFer	3600	20	1	0,0	-0,8	86	1	0,1	-4,3
			Perm	0,3	0,00	0	1	0,0	-0,7	0,1	-3,4	0,000	0,000	PermCis	90,0	2,5	1	0,0	-0,7	9,8	1	0,1	-3,4
1	3	15	Rara											RaraCis	120,0	1,1	1	0,0	-0,9	5,5	1	0,0	-4,3
			Freq	0,4	0,00	0	1	0,0	-0,7	0,0	-3,3	0,000	0,000	RaraFer	3600	10	1	0,0	-0,9	51	1	0,0	-4,3
			Perm	0,3	0,00	0	1	0,0	-0,7	0,0	-3,3	0,000	0,000	PermCis	90,0	0,9	1	0,0	-0,7	4,3	1	0,0	-3,3
1	3	22	Rara											RaraCis	120,0	0,6	1	0,0	-0,6	2,8	1	0,0	-3,0
			Freq	0,4	0,00	0	1	0,0	-0,4	0,0	-2,1	0,000	0,000	RaraFer	3600	6	1	0,0	-0,6	29	1	0,0	-3,0
			Perm	0,3	0,00	0	1	0,0	-0,4	0,0	-2,1	0,000	0,000	PermCis	90,0	0,4	1	0,0	-0,4	2,0	1	0,0	-2,1
1	3	23	Rara											RaraCis	120,0	0,6	1	0,0	-0,6	3,1	1	0,0	-3,2
			Freq	0,4	0,00	0	1	0,0	-0,5	0,0	-2,3	0,000	0,000	RaraFer	3600	6	1	0,0	-0,6	32	1	0,0	-3,2
			Perm	0,3	0,00	0	1	0,0	-0,5	0,0	-2,3	0,000	0,000	PermCis	90,0	0,4	1	0,0	-0,5	2,2	1	0,0	-2,3
1	3	24	Rara											RaraCis	120,0	0,6	1	0,0	-0,6	2,9	1	0,0	-3,1
			Freq	0,4	0,00	0	1	0,0	-0,4	0,0	-2,2	0,000	0,000	RaraFer	3600	6	1	0,0	-0,6	30	1	0,0	-3,1
			Perm	0,3	0,00	0	1	0,0	-0,4	0,0	-2,2	0,000	0,000	PermCis	90,0	0,4	1	0,0	-0,4	2,1	1	0,0	-2,2

S.L.E. - VERIFICA SHELL C.A. - QUOTA: 1 ELEMENTO: 4

EDICOLA 5+5 LOCULI

S.L.E. - VERIFICA SHELL C.A. - QUOTA: 1 ELEMENTO: 4																							
			FESSURAZIONI										TENSIONI		DIREZIONE X			DIREZIONE Y					
GrQ N.r	Gen N.r	Nodo N.ro	Comb. Cari	Fes lim	Fess mm	dis mm	Co mb	MfX (t*m)	NX (t)	MfY (t*m)	NY (t)	cos teta	sin teta	Combina Carico	σ lim. Kg/cmq	σ cal. Kg/cmq	Co mb	Mf (t*m)	N (t)	σ cal. Kg/cmq	Co mb	Mf (t*m)	N (t)
			Perm	0,3	0,00	0	1	0,0	0,4	0,0	0,9	0,000	0,000	PermCls	90,0	0,0	0	0,0	0,0	0,0	0	0,0	0,0

MEGA-ELEMENTO Nro: 1 - GR. QUOTE: 1 - AZIONI S.L.V. -																			
PRESSOFLESSIONE							VERIFICA A TAGLIO												
Rett N.ro	Filo Iniz	Filo Fin.	QuotIn (m)	QuotFi (m)	Asc.In (m)	AscFin (m)	M Ed (t*m)	N Ed (t)	MRd t*m	Area cmq	V Ed (t)	VRcd (t)	VRsd (t)	VRd,s (t)	ArmOr cmq/ml	ArmVe cmq/ml	Arm.P cmq	STATUS VERIF.	
1	1	5	0,00	0,80	0,00	4,75	5,0	-10,4	156,5	1,6	3,9	56,8	42,0	58,8	2,8	5,7	1,6	OK	
2	1	5	0,80	1,60	0,00	4,75	5,0	-7,5	148,9	1,6	6,0	57,1	42,0	41,4	2,8	3,8	1,6	OK	
3	1	5	1,60	2,40	0,00	4,75	5,0	-4,2	130,3	1,6	3,0	57,3	42,0		2,8	2,8	0,0	OK	
4	1	5	2,40	3,20	0,00	4,75	5,0	-3,7	129,5	1,6	3,4	57,2	42,0		2,8	2,8	0,0	OK	
5	1	5	3,20	4,00	0,00	4,75	3,1	-2,3	127,0	1,6	3,0	57,1	42,0		2,8	2,8	0,0	OK	

MEGA-ELEMENTO Nro: 2 - GR. QUOTE: 1 - AZIONI S.L.V. -																			
PRESSOFLESSIONE							VERIFICA A TAGLIO												
Rett N.ro	Filo Iniz	Filo Fin.	QuotIn (m)	QuotFi (m)	Asc.In (m)	AscFin (m)	M Ed (t*m)	N Ed (t)	MRd t*m	Area cmq	V Ed (t)	VRcd (t)	VRsd (t)	VRd,s (t)	ArmOr cmq/ml	ArmVe cmq/ml	Arm.P cmq	STATUS VERIF.	
1	7	9	0,00	0,80	0,00	4,75	5,1	-10,4	149,8	1,6	3,5	58,7	42,0	43,5	2,8	3,8	1,6	OK	
2	7	9	0,80	1,60	0,00	4,75	5,1	-7,5	148,9	1,6	6,9	58,2	42,0	42,8	2,8	3,8	1,6	OK	
3	7	9	1,60	2,40	0,00	4,75	5,1	-4,3	130,4	1,6	3,5	57,6	42,0		2,8	2,8	0,0	OK	
4	7	9	2,40	3,20	0,00	4,75	5,1	-3,8	129,5	1,6	3,5	57,5	42,0		2,8	2,8	0,0	OK	
5	7	9	3,20	4,00	0,00	4,75	3,1	-2,3	127,1	1,6	3,5	57,3	42,0		2,8	2,8	0,0	OK	

MEGA-ELEMENTO Nro: 3 - GR. QUOTE: 1 - AZIONI S.L.V. -																			
PRESSOFLESSIONE							VERIFICA A TAGLIO												
Rett N.ro	Filo Iniz	Filo Fin.	QuotIn (m)	QuotFi (m)	Asc.In (m)	AscFin (m)	M Ed (t*m)	N Ed (t)	MRd t*m	Area cmq	V Ed (t)	VRcd (t)	VRsd (t)	VRd,s (t)	ArmOr cmq/ml	ArmVe cmq/ml	Arm.P cmq	STATUS VERIF.	
1	5	9	0,00	0,80	0,00	1,75	3,1	-5,9	41,4	3,1	1,4	43,1	20,6	20,8	3,8	3,8	0,0	OK	
2	5	9	0,80	1,60	0,00	1,75	3,1	-4,4	31,6	1,6	4,4	42,8	20,6	15,8	3,8	3,8	0,0	OK	
3	5	9	1,60	2,40	0,00	1,75	2,3	-3,0	30,3	1,6	2,2	42,5	20,6		3,8	3,8	0,0	OK	
4	5	9	2,40	3,20	0,00	1,75	1,6	-1,9	25,2	1,6	2,3	42,3	15,5		2,8	2,8	0,0	OK	
5	5	9	3,20	4,00	0,00	1,75	0,9	-0,9	24,3	1,6	2,2	42,0	15,5		2,8	2,8	0,0	OK	

MEGA-ELEMENTO Nro: 4 - GR. QUOTE: 1 - AZIONI S.L.V. -																			
PRESSOFLESSIONE							VERIFICA A TAGLIO												
Rett N.ro	Filo Iniz	Filo Fin.	QuotIn (m)	QuotFi (m)	Asc.In (m)	AscFin (m)	M Ed (t*m)	N Ed (t)	MRd t*m	Area cmq	V Ed (t)	VRcd (t)	VRsd (t)	VRd,s (t)	ArmOr cmq/ml	ArmVe cmq/ml	Arm.P cmq	STATUS VERIF.	
1	4	6	0,00	0,80	0,00	2,35	1,6	-3,6	34,7	1,6	0,7	28,8	20,8	17,4	2,8	2,3	1,6	OK	
2	4	6	0,80	1,60	0,00	2,35	1,6	-2,8	34,2	1,6	1,1	28,6	20,8	17,2	2,8	2,3	1,6	OK	
3	4	6	1,60	2,40	0,00	2,35	1,3	-2,2	33,7	1,6	1,3	28,5	20,8		2,8	2,3	0,0	OK	
4	4	6	2,40	3,20	0,00	2,35	1,0	-1,5	33,2	1,6	1,3	28,4	20,8		2,8	2,3	0,0	OK	
5	4	6	3,20	4,00	0,00	2,35	0,7	-0,9	32,6	1,6	1,3	28,3	20,8		2,8	2,3	0,0	OK	

CARICHI SU OGNI TRAVE DI FONDAZIONE

Reazioni vincolari sulle fondazioni
Carico verticale massimo con sisma N=12285 kg
Carico verticale con neve N=15085 kg
Mmax = 1000 kgm

Tmax = 2680 kg

