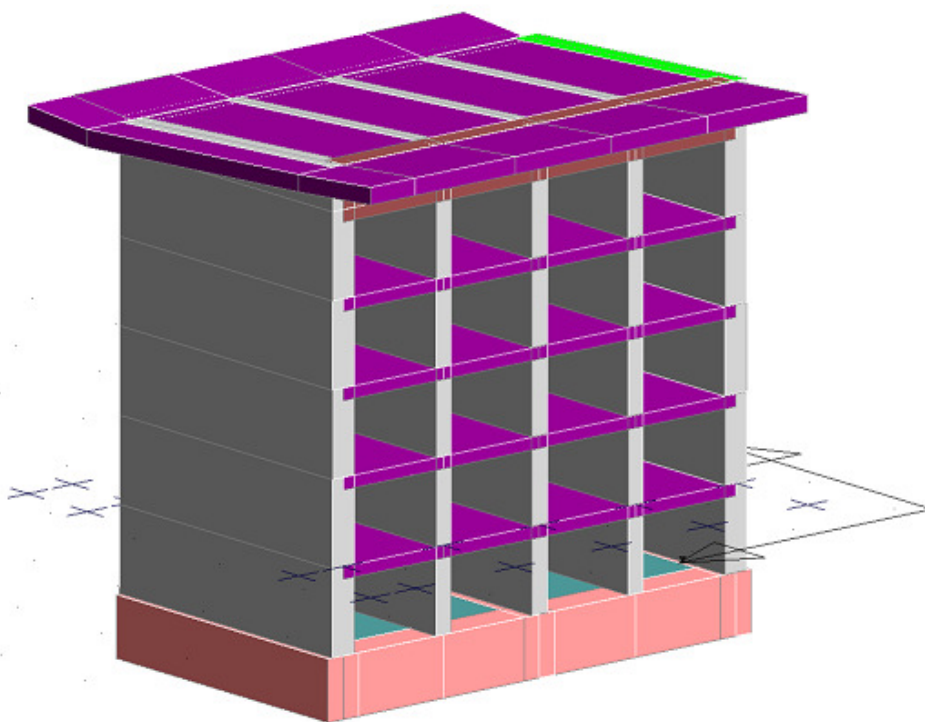


**COMUNE DI ARQUATA DEL TRONTO  
PROVINCIA DI ASCOLI PICENO**

# **TABULATI DI CALCOLO INTERVENTO IN FRAZIONE COLLE**

**OGGETTO:**

***COSTRUZIONE DI DUE BATTERIE DI LOCULI CIMITERIALI  
NEI CIVICI CIMITERI DI COLLE E FAETE***



**COMMITTENTE:**

**COMUNE DI ARQUATA DEL TRONTO**

**IL CALCOLATORE  
Ing. FLAVIO FIORAVANTI**

**IL R.U.P.  
Geom. MAURO FIORI**

## **RELAZIONE DI CALCOLO**

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

### • **NORMATIVA DI RIFERIMENTO**

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

### • **METODI DI CALCOLO**

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

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

Per lo svolgimento del calcolo si è accettata l'ipotesi che, in corrispondenza dei piani sismici, i solai siano infinitamente rigidi nel loro piano e che le masse ai fini del calcolo delle forze di piano siano concentrate alle loro quote.

### • **CALCOLO SPOSTAMENTI E CARATTERISTICHE**

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 descritti nei tabulati riportati nel seguito per ciascuna tipologia di materiale utilizzato.

### • **ANALISI SISMICA DINAMICA**

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

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

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

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

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

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

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

## • VERIFICHE

Le verifiche, svolte secondo il metodo degli stati limite ultimi e di esercizio, si ottengono 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  $1.5 \cdot b \cdot \text{mmq/ml}$ , 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 min. 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  $0,10 \cdot \text{Ned/fyd}$ ;

Barre longitudinali con diametro  $\geq 12$  mm;

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

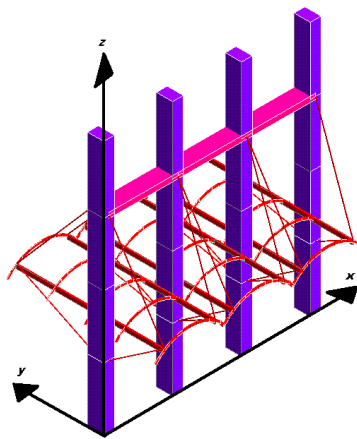
In zona sismica l'armatura longitudinale è almeno pari all'1% della sezione effettiva; il passo delle staffe di contenimento è non superiore alla più piccola delle quantità seguenti:

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

## • SISTEMI DI RIFERIMENTO

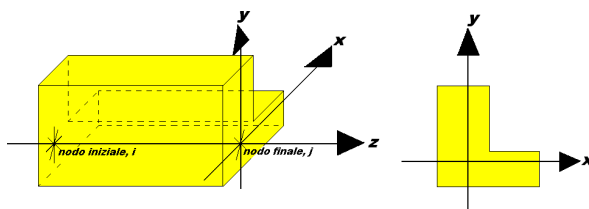
### 1) SISTEMA GLOBALE DELLA STRUTTURA SPAZIALE

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



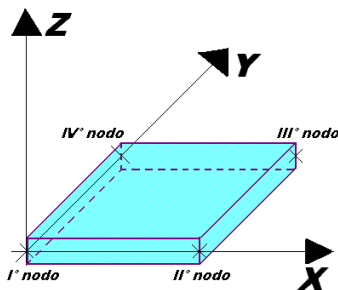
## 2) SISTEMA LOCALE DELLE ASTE

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



## 3) SISTEMA LOCALE DELL'ELEMENTO SHELL

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



## • UNITÀ DI MISURA

Si adottano le seguenti unità di misura:

[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 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.

<b>Crit.N.ro</b>	: Numero indicativo del criterio di progetto
<b>Elem.</b>	: Tipo di elemento strutturale
<b>% Rig.Tors.</b>	: Percentuale di rigidità torsionale
<b>Mod. E</b>	: Modulo di elasticità normale
<b>Poisson</b>	: Coefficiente di Poisson
<b>Sgmc</b>	: Tensione massima di esercizio del calcestruzzo
<b>tauc0</b>	: Tensione tangenziale minima
<b>tauc1</b>	: Tensione tangenziale massima
<b>Sgmf</b>	: Tensione massima di esercizio dell'acciaio
<b>Om.</b>	: Coefficiente di omogeneizzazione
<b>Gamma</b>	: Peso specifico del materiale
<b>Coprstaffa</b>	: Distanza tra il lembo esterno della staffa ed il lembo esterno della sezione in calcestruzzo
<b>Fi min.</b>	: Diametro minimo utilizzabile per le armature longitudinali
<b>Fi st.</b>	: Diametro delle staffe
<b>Lar. st.</b>	: Larghezza massima delle staffe
<b>Psc</b>	: Passo di scansione per i diagrammi delle caratteristiche
<b>Pos.pol.</b>	: Numero di posizioni delle armature per la verifica di sezioni poligonali
<b>D arm.</b>	: Passo di incremento dell'armatura per la verifica di sezioni poligonali
<b>Iteraz.</b>	: Numero massimo di iterazioni per la verifica di sezioni poligonali
<b>Def. Tag.</b>	: Deformabilità a taglio (si, no)
<b>%Scorr.Staf.</b>	: Percentuale di scorrimento da far assorbire alle staffe
<b>P.max staffe</b>	: Passo massimo delle staffe
<b>P.min.staffe</b>	: Passo minimo delle staffe
<b>tMt min.</b>	: Tensione di torsione minima al di sotto del quale non si arma a torsione
<b>Ferri parete</b>	: Presenza di ferri di parete a taglio
<b>Ecc.lim.</b>	: Eccentricità M/N limite oltre la quale la verifica viene effettuata a flessione pura
<b>Tipo ver.</b>	: Tipo di verifica (0 = solo Mx; 1 = Mx e My separate; 2 = deviata)
<b>Fl.rett.</b>	: Flessione retta forzata per sezioni dissimmetriche ma simmetrizzabili (0 = no; 1 = si)
<b>Den.X pos.</b>	: Denominatore della quantità $q \cdot l \cdot l$ per determinare il momento Mx minimo per la copertura del diagramma positivo
<b>Den.X neg.</b>	: Denominatore della quantità $q \cdot l \cdot l$ per determinare il momento Mx minimo per la copertura del diagramma negativo
<b>Den.Y pos.</b>	: Denominatore della quantità $q \cdot l \cdot l$ per determinare il momento My minimo per la copertura del diagramma positivo
<b>Den.Y neg.</b>	: Denominatore della quantità $q \cdot l \cdot l$ per determinare il momento My minimo per la copertura del diagramma negativo
<b>%Mag.car.</b>	: Percentuale di maggiorazione dei carichi statici della prima combinazione di carico
<b>Linear.</b>	: 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.
<b>Appesi</b>	: Flag di disposizione del carico sull'asta (1 = appeso, cioè applicato all'intradosso; 0 = non appeso, cioè applicato all'estradosso)
<b>Min. T/sigma</b>	: Verifica minimo T/sigma (1 = si; 0 = no)
<b>Verif.Alette</b>	: Verifica alette travi di fondazione (1 = si; 0 = no)
<b>Kwinkl.</b>	: 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.

<b>Cri.Nro</b>	: Numero identificativo del criterio di progetto
<b>Tipo Elem.</b>	: Tipo di elemento: trave di elevazione, trave di fondazione, pilastro, setto, setto elastico ("SHela")
<b>fck</b>	: Resistenza caratteristica del calcestruzzo
<b>fcd</b>	: Resistenza di calcolo del calcestruzzo
<b>rcd</b>	: Resistenza di calcolo a flessione del calcestruzzo (massimo del diagramma parabola rettangolo)
<b>fyk</b>	: Resistenza caratteristica dell'acciaio
<b>fyd</b>	: Resistenza di calcolo dell'acciaio
<b>Ey</b>	: Modulo elastico dell'acciaio
<b>ec0</b>	: Deformazione limite del calcestruzzo in campo elastico
<b>ecu</b>	: Deformazione ultima del calcestruzzo
<b>eyu</b>	: Deformazione ultima dell'acciaio
<b>Ac/At</b>	: Rapporto dell'incremento fra l'armatura compressa e quella tesa
<b>Mt/Mtu</b>	: 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
<b>Wra</b>	: Ampiezza limite della fessura per combinazioni rare
<b>Wfr</b>	: Ampiezza limite della fessura per combinazioni frequenti
<b>Wpe</b>	: Ampiezza limite della fessura per combinazioni permanenti
<b><math>\sigma</math> Rara</b>	: Sigma massima del calcestruzzo per combinazioni rare
<b><math>\sigma</math> Perm</b>	: Sigma massima del calcestruzzo per combinazioni permanenti
<b><math>\sigma_f</math> Rara</b>	: Sigma massima dell'acciaio per combinazioni rare
<b>SpRar</b>	: Rapporto fra la lunghezza dell'elemento e lo spostamento massimo per combinazioni rare
<b>SpPer</b>	: Rapporto fra la lunghezza dell'elemento e lo spostamento massimo per combinazioni permanenti
<b>Coef.Visc.:</b>	: 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.

## SPECIFICHE CAMPI TABELLA DI STAMPA

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

<b>Trave</b>	: Numero identificativo della trave alla quota in esame
<b>Sez.</b>	: 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
<b>Base x Alt.</b>	: Ingombri in X ed Y nel sistema di riferimento locale della sezione. Nel caso di sezioni rettangolari questi ingombri coincidono con base ed altezza
<b>Magrone</b>	: Larghezza del magrone di fondazione. Se presente individua ai fini del calcolo un'asta su suolo alla Winkler
<b>Ang.</b>	: Angolo di rotazione della sezione attorno all'asse
<b>Filo in.</b>	: Numero del filo fisso iniziale della trave
<b>Filo fin.</b>	: Numero del filo fisso finale della trave
<b>Quota in.</b>	: Quota dell'estremo iniziale della trave
<b>Quota fin.</b>	: Quota dell'estremo finale della trave
<b>dx in</b>	: Scostamento in direzione X del punto iniziale dell'asse della trave dal filo fisso iniziale di riferimento
<b>dx f</b>	: Scostamento in direzione X del punto finale dell'asse della trave dal filo fisso finale di riferimento
<b>dy in</b>	: Scostamento in direzione Y del punto iniziale dell'asse della trave dal filo fisso iniziale di riferimento
<b>dy f</b>	: Scostamento in direzione Y del punto finale dell'asse della trave dal filo fisso finale di riferimento
<b>Pann.</b>	: Carico sulla trave dovuto a pannelli di solai.
<b>Tamp.</b>	: Carico sulla trave dovuto a tamponature
<b>Ball.</b>	: Carico sulla trave dovuto a ballatoi
<b>Espl.</b>	: Carico sulla trave imposto dal progettista
<b>Tot.</b>	: Totale dei carichi verticali precedenti
<b>Torc.</b>	: Momento torcente distribuito agente sulla trave imposto dal progettista
<b>Orizz.</b>	: Carico orizzontale distribuito agente sulla trave imposto dal progettista
<b>Assia.</b>	: Carico assiale distribuito agente sulla trave imposto dal progettista
<b>Ali.</b>	: Aliquota media pesata dei carichi accidentali per la determinazione della massa sismica
<b>Crit.N.ro</b>	: 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:

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

- **SPECIFICHE CAMPI TABELLA DI STAMPA**

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

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



## CRITERI DI PROGETTO

IDEN	ASTE ELEVAZIONE													
Crit N.ro	Def Tag	%Scorr Staffe	P max. Staffe	P min. Staffe	$\tau$ Mtmin kg/cmq	Ferri parete	Elim cm	Tipo verif.	Fl. rett	DenX pos.	DenX neg.	DenY pos.	DenY neg.	%Mag car.
1	si	60	30	0	3	no	200	Mx	1	12	12	12	12	0

## CRITERI DI PROGETTO

IDEN	ASTE FONDAZIONE						
Crit N.ro	Min T/σ	Verif. Alette	%Scorr Staffe	P max. Staffe	P min. Staffe	$\tau$ Mtmin kg/cmq	Ferri parete
2	si	si	60	33	0	3	no

## CRITERI DI PROGETTO

IDEN	PILASTRI			IDEN	PILASTRI		
Crit N.ro	Def Tag	$\tau$ Mtmin kg/cmq	Tipo verif.	Crit N.ro	Def Tag	$\tau$ Mtmin kg/cmq	Tipo verif.
3	si	3,0	Dev.				

## 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.	Ap pe
1	ELEV.	10	100	C25/30	B450C	314758	0.20	2500	XC2/XC3	POCO SENS.	0.00	2,5	4,0	14	8	60	1	0
2	FOND.	10	100	C25/30	B450C	314758	0.20	2500	XC2/XC3	POCO SENS.	0.00	2,5	4,3	16	10	60	1	
3	PILAS	10	100	C25/30	B450C	312201	0.20	2500	ORDIN. X0	POCO SENS.	0.00	2,0	3,6	16	8	50	0	

## CRITERI DI PROGETTO

CRITERI PER IL CALCOLO AGLI STATI LIMITE ULTIMI E DI ESERCIZIO																								
Cri Nro	Tipo Elem	fck	fcd	ro	fyk	ftk	fyd	Ey	ec0	ecu	eyu	At/	Mt/	Wra	Wfr	Wpe	σcRar	σcPer	σfRar	Spo Rar	Spo Fre	Spo Per	Coe Vis	euk
					kg/cmq									mm	mm	mm	---	kg/cmq	---					
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	132,0	132,0	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.

IDENT	%	CARATTERISTICHE					DURABILITA'			COPRIFERRO	
Mat.	Rig	Classe	Classe	Mod. E	Pois-	Gamm a	Tipo	Tipo	Toll.	Setti	Piastre
N.ro	Fls	CLS	Acciaio	kg/cmq	son	kg/mc	Ambiente	Armatura	Copr.	(cm)	(cm)
1	100	C25/30	B450C	314758	0,20	2500	XC2/XC3	POCO SENS.	0,00	2,5	2,5

## MATERIALI SHELL IN C.A.

CRITERI PER IL CALCOLO AGLI STATI LIMITE ULTIMI E DI ESERCIZIO																								
Cri Nro	Tipo Elem	fck	fcd	ro	fyk	ftk	fyd	Ey	ec0	ecu	eyu	At/ Ac	Mt/ Mtu	Wra mm	Wfr mm	Wpe mm	σcRar --- kg/cmq ---	σcPer --- kg/cmq ---	σfRar	Spo Rar	Spo Fre	Spo Per	Coe Vis	euk
				-----	kg/cmq	-----																		
1	SETTI	250.0	141.0	141.0	4500	4500	3913	2100000	0.20	0.35	1.00	50			0.4	0.3	150.0	112.0	3600					

## CRITERI DI PROGETTO GEOTECNICI - FONDAZIONI SUPERFICIALI E SU PALI

IDEN	COSTANTE WINKLER			IDEN	COSTANTE WINKLER			IDEN	COSTANTE WINKLER		
Crit N.ro	KwVert kg/cmc	KwOriz. kg/cmc		Crit N.ro	KwVert kg/cmc	KwOriz. kg/cmc		Crit N.ro	KwVert kg/cmc	KwOriz. kg/cmc	
1	15,00	0,00		2	5,00	0,00		3	4,00	0,00	

## DATI GENERALI DI STRUTTURA

DATI GENERALI DI STRUTTURA			
Massima dimens. dir. X (m)	10,00	Altezza edificio (m)	7,00
Massima dimens. dir. Y (m)	6,00	Differenza temperatura(°C)	15
PARAMETRI SISMICI			
Vita Nominale (Anni)	50	Classe d' Uso	SECONDA

**C.D.S.**

Longitudine Est (Grd)	13,30616	Latitudine Nord (Grd)	42,73022
Categoria Suolo	A	Coeff. Condiz. Topogr.	1,20000
Sistema Costruttivo Dir.1	C.A.	Sistema Costruttivo Dir.2	C.A.
Regolarita' in Altezza	SI (KR=1)	Regolarita' in Pianta	SI
Direzione Sisma (Grd)	0	Sisma Verticale	ASSENTE
Effetti P/Delta	NO		
<b>PARAMETRI SPETTRO ELASTICO - SISMA S.L.O.</b>			
Probabilita' Pvr	0,81	Periodo di Ritorno Anni	30,00
Accelerazione Ag/g	0,08	Periodo T'c (sec.)	0,27
Fo	2,39	Fv	0,89
Fattore Stratigrafia 'S'	1,00	Periodo TB (sec.)	0,09
Periodo TC (sec.)	0,27	Periodo TD (sec.)	1,90
<b>PARAMETRI SPETTRO ELASTICO - SISMA S.L.D.</b>			
Probabilita' Pvr	0,63	Periodo di Ritorno Anni	50,00
Accelerazione Ag/g	0,10	Periodo T'c (sec.)	0,28
Fo	2,33	Fv	0,99
Fattore Stratigrafia 'S'	1,00	Periodo TB (sec.)	0,09
Periodo TC (sec.)	0,28	Periodo TD (sec.)	2,00
<b>PARAMETRI SPETTRO ELASTICO - SISMA S.L.V.</b>			
Probabilita' Pvr	0,10	Periodo di Ritorno Anni	475,00
Accelerazione Ag/g	0,25	Periodo T'c (sec.)	0,34
Fo	2,36	Fv	1,60
Fattore Stratigrafia 'S'	1,00	Periodo TB (sec.)	0,11
Periodo TC (sec.)	0,34	Periodo TD (sec.)	2,61
<b>PARAMETRI SPETTRO ELASTICO - SISMA S.L.C.</b>			
Probabilita' Pvr	0,05	Periodo di Ritorno Anni	975,00
Accelerazione Ag/g	0,32	Periodo T'c (sec.)	0,36
Fo	2,40	Fv	1,85
Fattore Stratigrafia 'S'	1,00	Periodo TB (sec.)	0,12
Periodo TC (sec.)	0,36	Periodo TD (sec.)	2,90
<b>PARAMETRI SISTEMA COSTRUTTIVO C.A. - DIR. 1</b>			
Classe Duttilita'	BASSA	Sotto-Sistema Strutturale	Pareti
AlfaU/Alfa1	1,10	Fattore riduttivo KW	0,67
Fattore di struttura 'q'	2,00		
<b>PARAMETRI SISTEMA COSTRUTTIVO C.A. - DIR. 2</b>			
Classe Duttilita'	BASSA	Sotto-Sistema Strutturale	Pareti
AlfaU/Alfa1	1,10	Fattore riduttivo KW	0,67
Fattore di struttura 'q'	2,00		
<b>COEFFICIENTI DI SICUREZZA PARZIALI DEI MATERIALI</b>			
Acciaio per CLS armato	1,15	Calcestruzzo CLS armato	1,50
Legno per comb. eccez.	1,00	Legno per comb. fondament.:	1,50
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 N.ro	Ascissa m	Ordinata m	Filo N.ro	Ascissa m	Ordinata m
25	1,35	0,44	26	3,85	0,44
27	4,55	0,44	36	0,50	0,44
37	1,35	1,43	38	3,85	1,43
39	4,55	1,43	40	0,50	1,43

## COORDINATE E TIPOLOGIA FILI FISSI

Filo N.ro	Ascissa m	Ordinata m		Filo N.ro	Ascissa m	Ordinata m
41	1,35	2,38		42	3,85	2,38
43	4,55	2,38		44	0,50	2,38
45	1,35	3,33		50	3,85	3,33
51	4,55	3,33		52	0,50	3,33
53	1,35	4,32		54	3,85	4,32
55	4,55	4,32		56	0,50	4,32
57	1,35	4,76		58	3,85	4,76
59	4,55	4,76		60	0,50	4,76

## QUOTE PIANI SISMICI ED INTERPIANI

Quota N.ro	Altezza m	Tipologia	Irreg XY	Tamp Alt.		Quota N.ro	Altezza m	Tipologia	Irreg XY	Tamp Alt.
0	0,00	Piano Terra				1	0,70	Interpiano	NO	NO
2	1,40	Interpiano	NO	NO		3	2,10	Interpiano	NO	NO
4	2,80	Interpiano	NO	NO		5	3,50	Interpiano	NO	NO
6	3,85	Piano sismico	NO	NO						

## 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	Fin in.	Fin 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	
5	25	Tel.SismoRes.	0	26	38	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	38	42	0,00	0,00	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	2	2	
8	25	Tel.SismoRes.	0	42	50	0,00	0,00	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	2	2	
16	25	Tel.SismoRes.	0	50	54	0,00	0,00	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	2	2	
26	25	Tel.SismoRes.	0	25	37	0,00	0,00	15	0	0	15	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	2	2	
27	25	Tel.SismoRes.	0	37	41	0,00	0,00	15	0	0	15	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	2	2	
28	25	Tel.SismoRes.	0	41	45	0,00	0,00	15	0	0	15	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	2	2	
29	25	Tel.SismoRes.	0	45	53	0,00	0,00	15	0	0	15	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	2	2	
31	25	Tel.SismoRes.	0	53	54	0,00	0,00	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	2	2	
33	25	Tel.SismoRes.	0	25	26	0,00	0,00	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	2	2	
35	25	Tel.SismoRes.	0	41	42	0,00	0,00	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	2	2	

## SETTI ALLA QUOTA .7 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	Espl	Tot.	Torc kg	Orizz kg / m	Assia	Ali %	Psup. kg/mq	Pinf.	Mat Nro	Ini cm	Fin. cm
															kg / m											
4	601	22	25	26	0,70	0,70	0	0	0	0	0	0	0	0	0	200	200	0	0	0	60	0	0			
5	603	15	37	38	0,70	0,70	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0			
6	603	15	41	42	0,70	0,70	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0			
7	603	15	45	50	0,70	0,70	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0			
15	601	22	53	54	0,70	0,70	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0			
18	604	25	26	38	0,70	0,70	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0			
21	604	25	38	42	0,70	0,70	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0			
22	604	25	42	50	0,70	0,70	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0			
25	604	25	50	54	0,70	0,70	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0			

## SETTI ALLA QUOTA 1.4 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	Espl	Tot.	Torc	Orizz	Assia	Ali %	Psup. kg/mq	Pinf.	Mat Nro	Ini cm	Fin. cm							
kg / m																									kg		kg / m		kg/mq				
4	601	22	25	26	1,40	1,40	0	0	0	0	0	0	0	0	0	200	200	0	0	0	60	0	0										
5	603	15	37	38	1,40	1,40	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0										
6	603	15	41	42	1,40	1,40	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0										
7	603	15	45	50	1,40	1,40	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0										
15	601	22	53	54	1,40	1,40	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0										
18	604	25	26	38	1,40	1,40	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0										
21	604	25	38	42	1,40	1,40	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0										
22	604	25	42	50	1,40	1,40	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0										
25	604	25	50	54	1,40	1,40	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0										

## SETTI ALLA QUOTA 2.1 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	Espl	Tot.	Torc	Orizz	Assia	Ali %	Psup. kg/mq	Pinf.	Mat Nro	Ini cm	Fin. cm	
													kg / m						kg	kg / m							
4	601	22	25	26	2,10	2,10	0	0	0	0	0	0	0	0	0	200	200	0	0	0	60	0	0				
5	603	15	37	38	2,10	2,10	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0				
6	603	15	41	42	2,10	2,10	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0				
7	603	15	45	50	2,10	2,10	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0				
15	601	22	53	54	2,10	2,10	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0				

SETTI ALLA QUOTA 2.1 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.	Mat Nro	Ini cm	Fin. cm
18	604	25	26	38	2,10	2,10	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0			
21	604	25	38	42	2,10	2,10	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0			
22	604	25	42	50	2,10	2,10	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0			
25	604	25	50	54	2,10	2,10	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0			

SETTI ALLA QUOTA 2.8 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
4	601	22	25	26	2,80	2,80	0	0	0	0	0	0	0	0	0	200	200	0	0	0	60	0	0			
5	603	15	37	38	2,80	2,80	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0			
6	603	15	41	42	2,80	2,80	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0			
7	603	15	45	50	2,80	2,80	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0			
15	601	22	53	54	2,80	2,80	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0			
18	604	25	26	38	2,80	2,80	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0			
21	604	25	38	42	2,80	2,80	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0			
22	604	25	42	50	2,80	2,80	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0			
25	604	25	50	54	2,80	2,80	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0			

SETTI ALLA QUOTA 3.5 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
4	601	22	25	26	3,50	3,50	0	0	0	0	0	0	0	0	0	200	200	0	0	0	60	0	0			
5	603	15	37	38	3,50	3,50	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0			
6	603	15	41	42	3,50	3,50	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0			
7	603	15	45	50	3,50	3,50	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0			
15	601	22	53	54	3,50	3,50	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0			
18	604	25	26	38	3,50	3,50	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0			
21	604	25	38	42	3,50	3,50	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0			
22	604	25	42	50	3,50	3,50	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0			
25	604	25	50	54	3,50	3,50	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0			

TRAVI IN C.A. ALLA QUOTA 3.85 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
36	26	Tel.SismoRes.	0	25	37	3,85	3,85	10	0	0	10	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	1
37	26	Tel.SismoRes.	0	37	41	3,85	3,85	10	0	0	10	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	1
38	26	Tel.SismoRes.	0	41	45	3,85	3,85	10	0	0	10	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	1
39	26	Tel.SismoRes.	0	45	53	3,85	3,85	10	0	0	10	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	1

SETTI ALLA QUOTA 3.85 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
4	601	22	25	26	3,85	3,85	0	0	0	0	0	0	0	0	0	200	200	0	0	0	0	0	0			
5	603	15	37	38	3,85	3,85	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0			
6	603	15	41	42	3,85	3,85	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0			
7	603	15	45	50	3,85	3,85	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0			
17	604	25	26	38	3,85	3,85	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0			
18	604	25	38	42	3,85	3,85	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0			
21	604	25	42	50	3,85	3,85	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0			
22	604	25	50	54	3,85	3,85	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0			
34	601	22	53	54	3,85	3,85	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0			

GEOMETRIA PIASTRE ALLA QUOTA 0 m													
Piastra N.ro	Filo 1	Filo 2	Filo 3	Filo 4	Tipo Car.	Quota Filo1	Quota Filo2	Quota Filo3	Quota Filo4	Tipo Sez.	Spess. cm	Kwinkl. kg/cmc	Tipo Mat.
5	26	38	37	25	5	0	0	0	0	6	50,0	4,0	1
6	38	42	41	37	5	0	0	0	0	6	50,0	4,0	1
9	42	50	45	41	5	0	0	0	0	6	50,0	4,0	1
10	50	54	53	45	5	0	0	0	0	6	50,0	4,0	1

GEOMETRIA PIASTRE ALLA QUOTA .7 m													
Piastra N.ro	Filo 1	Filo 2	Filo 3	Filo 4	Tipo Car.	Quota Filo1	Quota Filo2	Quota Filo3	Quota Filo4	Tipo Sez.	Spess. cm	Kwinkl. kg/cmc	Tipo Mat.
2	26	38	37	25	4	1	1	1	1	1	10,0	0,0	1
3	38	42	41	37	4	1	1	1	1	1	10,0	0,0	1
4	42	50	45	41	4	1	1	1	1	1	10,0	0,0	1
5	50	54	53	45	4	1	1	1	1	1	10,0	0,0	1

**GEOMETRIA PIASTRE ALLA QUOTA 1.4 m**

Piastra N.ro	Filo 1	Filo 2	Filo 3	Filo 4	Tipo Car.	Quota Filo1	Quota Filo2	Quota Filo3	Quota Filo4	Tipo Sez.	Spess. cm	Kwinkl. kg/cmc	Tipo Mat.
2	26	38	37	25	4	2	2	2	2	1	10,0	0,0	1
3	38	42	41	37	4	2	2	2	2	1	10,0	0,0	1
4	42	50	45	41	4	2	2	2	2	1	10,0	0,0	1
5	50	54	53	45	4	2	2	2	2	1	10,0	0,0	1

**GEOMETRIA PIASTRE ALLA QUOTA 2.1 m**

Piastra N.ro	Filo 1	Filo 2	Filo 3	Filo 4	Tipo Car.	Quota Filo1	Quota Filo2	Quota Filo3	Quota Filo4	Tipo Sez.	Spess. cm	Kwinkl. kg/cmc	Tipo Mat.
2	26	38	37	25	4	3	3	3	3	1	10,0	0,0	1
3	38	42	41	37	4	3	3	3	3	1	10,0	0,0	1
4	42	50	45	41	4	3	3	3	3	1	10,0	0,0	1
5	50	54	53	45	4	3	3	3	3	1	10,0	0,0	1

**GEOMETRIA PIASTRE ALLA QUOTA 2.8 m**

Piastra N.ro	Filo 1	Filo 2	Filo 3	Filo 4	Tipo Car.	Quota Filo1	Quota Filo2	Quota Filo3	Quota Filo4	Tipo Sez.	Spess. cm	Kwinkl. kg/cmc	Tipo Mat.
2	26	38	37	25	4	4	4	4	4	1	10,0	0,0	1
3	38	42	41	37	4	4	4	4	4	1	10,0	0,0	1
4	42	50	45	41	4	4	4	4	4	1	10,0	0,0	1
5	50	54	53	45	4	4	4	4	4	1	10,0	0,0	1

**GEOMETRIA PIASTRE ALLA QUOTA 3.5 m**

Piastra N.ro	Filo 1	Filo 2	Filo 3	Filo 4	Tipo Car.	Quota Filo1	Quota Filo2	Quota Filo3	Quota Filo4	Tipo Sez.	Spess. cm	Kwinkl. kg/cmc	Tipo Mat.
2	26	38	37	25	4	5	5	5	5	1	10,0	0,0	1
3	38	42	41	37	4	5	5	5	5	1	10,0	0,0	1
4	42	50	45	41	4	5	5	5	5	1	10,0	0,0	1
5	50	54	53	45	4	5	5	5	5	1	10,0	0,0	1

**GEOMETRIA PIASTRE ALLA QUOTA 3.85 m**

Piastra N.ro	Filo 1	Filo 2	Filo 3	Filo 4	Tipo Car.	Quota Filo1	Quota Filo2	Quota Filo3	Quota Filo4	Tipo Sez.	Spess. cm	Kwinkl. kg/cmc	Tipo Mat.
25	26	38	37	25	2	6	6	6	6	4	14,0	0,0	1
26	27	39	38	26	2	6	6	6	6	4	14,0	0,0	1
28	25	37	40	36	2	6	6	6	6	4	14,0	0,0	1
29	38	42	41	37	2	6	6	6	6	4	14,0	0,0	1
30	39	43	42	38	2	6	6	6	6	4	14,0	0,0	1
31	37	41	44	40	2	6	6	6	6	4	14,0	0,0	1
32	42	50	45	41	2	6	6	6	6	4	14,0	0,0	1
34	43	51	50	42	2	6	6	6	6	4	14,0	0,0	1
35	41	45	52	44	2	6	6	6	6	4	14,0	0,0	1
37	50	54	53	45	2	6	6	6	6	4	14,0	0,0	1
38	51	55	54	50	2	6	6	6	6	4	14,0	0,0	1
39	45	53	56	52	2	6	6	6	6	4	14,0	0,0	1
40	54	58	57	53	2	6	6	6	6	4	14,0	0,0	1
41	55	59	58	54	2	6	6	6	6	4	14,0	0,0	1
42	53	57	60	56	2	6	6	6	6	4	14,0	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	1,30	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
Perm.Non Strutturale	1,50	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
Var.Par.q<30Kn	1,50	1,05	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.Neve h>1000	1,05	1,50	0,20	0,20	0,20	0,20	0,20	0,20	0,20	0,20	0,20	0,20	0,20	0,20	0,20
Var.Bibl.Arch.	1,50	1,50	0,80	0,80	0,80	0,80	0,80	0,80	0,80	0,80	0,80	0,80	0,80	0,80	0,80
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	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
Corr. Tors. dir. 90	0,00	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
Sisma direz. grd 0	0,00	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

**C.D.S.**

**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
Sisma direz. grd 90	0,00	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

**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.Par.q<30Kn	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.Neve h>1000	0,20	0,20	0,20	0,20	0,20	0,20	0,20	0,20	0,20	0,20	0,20	0,20	0,20	0,20	0,20
Var.Bibl.Arch.	0,80	0,80	0,80	0,80	0,80	0,80	0,80	0,80	0,80	0,80	0,80	0,80	0,80	0,80	0,80
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	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
Corr. Tors. dir. 90	-0,30	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
Sisma direz. grd 0	-1,00	-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
Sisma direz. grd 90	-0,30	-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

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

DESCRIZIONI	31	32	33	34
Peso Strutturale	1,00	1,00	1,00	1,00
Perm.Non Strutturale	1,00	1,00	1,00	1,00
Var.Par.q<30Kn	0,60	0,60	0,60	0,60
Var.Neve h>1000	0,20	0,20	0,20	0,20
Var.Bibl.Arch.	0,80	0,80	0,80	0,80
Var.Coperture	0,00	0,00	0,00	0,00
Corr. Tors. dir. 0	-0,30	0,30	-0,30	0,30
Corr. Tors. dir. 90	-1,00	-1,00	1,00	1,00
Sisma direz. grd 0	-0,30	-0,30	-0,30	-0,30
Sisma direz. grd 90	-1,00	-1,00	-1,00	-1,00

**COMBINAZIONI RARE - S.L.E.**

DESCRIZIONI	1	2
Peso Strutturale	1,00	1,00
Perm.Non Strutturale	1,00	1,00
Var.Par.q<30Kn	1,00	0,70
Var.Neve h>1000	0,70	1,00
Var.Bibl.Arch.	1,00	1,00
Var.Coperture	1,00	0,00
Corr. Tors. dir. 0	0,00	0,00
Corr. Tors. dir. 90	0,00	0,00
Sisma direz. grd 0	0,00	0,00
Sisma direz. grd 90	0,00	0,00

**COMBINAZIONI FREQUENTI - S.L.E.**

DESCRIZIONI	1	2
Peso Strutturale	1,00	1,00
Perm.Non Strutturale	1,00	1,00
Var.Par.q<30Kn	0,70	0,60
Var.Neve h>1000	0,20	0,50
Var.Bibl.Arch.	0,90	0,80
Var.Coperture	0,00	0,00
Corr. Tors. dir. 0	0,00	0,00
Corr. Tors. dir. 90	0,00	0,00
Sisma direz. grd 0	0,00	0,00
Sisma direz. grd 90	0,00	0,00

**COMBINAZIONI PERMANENTI - S.L.E.**

DESCRIZIONI	1
Peso Strutturale	1,00
Perm.Non Strutturale	1,00
Var.Par.q<30Kn	0,60
Var.Neve h>1000	0,20
Var.Bibl.Arch.	0,80
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

·     **SPECIFICHE CAMPI TABELLA DI STAMPA**

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

□ **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.

<b>Filo Iniz./Fin.</b>	: Sulla prima riga numero del filo del nodo iniziale, sulla seconda quello del nodo finale
<b>Cotg <math>\Theta</math></b>	: Cotangente Angolo del puntone compresso
<b>Quota</b>	: Sulla prima riga quota del nodo iniziale, sulla seconda quota del nodo finale
<b>SgmT</b>	: Solo per le travi di fondazione: Pressione di contatto sul terreno in Kg/cm <sup>2</sup> calcolata con i valori caratteristici delle azioni assumendo i coefficienti gamma pari ad uno.
<b>AmpC</b>	: Solo per le travi di elevazione: Coefficiente di amplificazione dei carichi statici per tenere in conto della verifica locale dell'asta a sisma verticale.
<b>N/Nc</b>	: Solo per i pilastri: Percentuale della resistenza massima a compressione della sezione di solo calcestruzzo.
<b>Tratto</b>	: 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
<b>Sez B/H</b>	: 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
<b>Concio</b>	: Numero del concio
<b>Co Nr</b>	: 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
<b>GamRd</b>	: Solo per le travi di fondazione: Coefficiente di sovrarresistenza.
<b>M Exd</b>	: Momento ultimo di calcolo asse vettore X (per le travi incrementato dalla traslazione del diagramma del momento flettente)
<b>M Eyd</b>	: Momento ultimo di calcolo asse vettore Y
<b>N Ed</b>	: Sforzo normale ultimo di calcolo
<b>x / d</b>	: Rapporto fra la posizione dell'asse neutro e l'altezza utile della sezione moltiplicato per 100
<b>ef% ec% (*100)</b>	: 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%)
<b>Area</b>	: 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
<b>Co Nr</b>	: Numero della combinazione e in sequenza sollecitazioni ultime di calcolo che forniscono la minore sicurezza per le azioni taglianti e torcenti
<b>V Exd</b>	: Taglio ultimo di calcolo in direzione X
<b>V Eyd</b>	: Taglio ultimo di calcolo in direzione Y
<b>T sdu</b>	: Momento torcente ultimo di calcolo
<b>V Rxd</b>	: Taglio resistente ultimo delle staffe in direzione X
<b>V Ryd</b>	: Taglio resistente ultimo delle staffe in direzione Y
<b>T Rd</b>	: Momento torcente resistente ultimo delle staffe
<b>T Rld</b>	: Momento torcente resistente ultimo dell'armatura longitudinale
<b>Coe Cls</b>	: 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
<b>Coe Staf</b>	: 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
<b>Alon</b>	: Armatura longitudinale a torsione (nelle travi rettangolari per le quali è stata effettuata la verifica a momento $M_y$ in questo dato viene stampata anche l'armatura flessionale dei lati verticali)
<b>Staffe</b>	: Passo staffe e lunghezza del tratto da armare
<b>Multipl Ultimo</b>	: 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.

<b>Filo</b>	: Sulla prima riga numero del filo del nodo iniziale, sulla seconda quello del nodo finale
<b>Quota</b>	: Sulla prima riga quota del nodo iniziale, sulla seconda quota del nodo finale
<b>Tratto</b>	: 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
<b>Com Cari</b>	: 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
<b>Fessu</b>	: Fessura limite e fessura di calcolo espressa in mm; se la trave non risulta fessurata l'ampiezza di calcolo sarà nulla
<b>Dist mm</b>	: Distanza fra le fessure
<b>Concio</b>	: Numero del concio in cui si è avuta la massima fessura
<b>Combin</b>	: Numero della combinazione ed in sequenza sollecitazioni per cui si è avuta la massima fessura
<b>Mf X</b>	: Momento flettente asse vettore X
<b>Mf Y</b>	: Momento flettente asse vettore Y
<b>N</b>	: Sforzo normale
<b>Frecce</b>	: Freccia limite e freccia massima di calcolo
<b>Combin</b>	: Numero della combinazione che ha prodotto la freccia massima
<b>Com Cari</b>	: 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
<b><math>\sigma_{lim}</math></b>	: Valore della tensione limite in Kg/cm <sup>2</sup>
<b><math>\sigma_{cal}</math></b>	: Valore della tensione di calcolo in Kg/cm <sup>2</sup>
<b>Concio</b>	: Numero del concio in cui si è avuta la massima tensione
<b>Combin</b>	: Numero della combinazione ed in sequenza sollecitazioni per cui si è avuta la massima tensione
<b>Mf X</b>	: Momento flettente asse vettore X
<b>Mf Y</b>	: Momento flettente asse vettore Y
<b>N</b>	: 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.

<b>Quota N.ro:</b>	: Quota a cui si trova l'elemento
<b>Perim. N.ro</b>	: Numero identificativo del macroelemento il cui perimetro è stato definito prima di eseguire la verifica
<b>Nodo 3d N.ro</b>	: Numero del nodo relativo alla suddivisione del macroelemento in microelementi
<b>Nx</b>	: Sforzo sul piano dell'elemento bidimensionale diretto come l'asse x del sistema locale (il sistema di riferimento locale è quello delle armature)
<b>Ny</b>	: Sforzo sul piano dell'elemento bidimensionale diretto come l'asse y del sistema locale
<b>Txy</b>	: 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)
<b>Mx</b>	: 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
<b>My</b>	: 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
<b>Mxy</b>	: 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)
<b><math>\epsilon_{cx}</math> *10000</b>	: Deformazione del calcestruzzo nella faccia di normale x *10000 (Es. 0.35% = 35)
<b><math>\epsilon_{cy}</math> *10000</b>	: Deformazione del calcestruzzo nella faccia di normale y *10000 (Es. 0.35% = 35)
<b><math>\epsilon_{fx}</math> *10000</b>	: Deformazione dell'acciaio nella faccia di normale x *10000 (Es. 1% = 100)
<b><math>\epsilon_{fy}</math> *10000</b>	: Deformazione dell'acciaio nella faccia di normale y *10000 (Es. 1% = 100)
<b>Ax superiore</b>	: Area totale armatura superiore diretta lungo x. Area totale è l'area della pressoflessione più l'area per il taglio riportata dopo)
<b>Ay superiore</b>	: Area totale armatura superiore diretta lungo y
<b>Ax inferiore</b>	: Area totale armatura inferiore diretta lungo x
<b>Ay inferiore</b>	: Area totale armatura inferiore diretta lungo y
<b>Atag</b>	: Area per il taglio su ciascuna faccia per le due direzioni
<b><math>\sigma_t</math></b>	: Tensione massima di contatto con il terreno
<b>Eta</b>	: Abbassamento verticale del nodo in esame
<b>Fpunz</b>	: 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
<b>FpunzLi</b>	: 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
<b>Apunz</b>	: 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  $\epsilon$  vengono sostituite con:

<b>Molt.</b>	: Moltiplicatore delle sollecitazioni che porta a rottura la sezione, rispettivamente nelle direzioni X e Y
<b>x/d</b>	: 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.

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

<b>Gruppo Quote</b>	: Numero identificativo del gruppo di quote definito prima di eseguire la verifica
<b>Generatrice</b>	: Numero identificativo della generatrice definita prima di eseguire la verifica
<b>Nodo 3d N.ro</b>	: Numero del nodo relativo alla suddivisione del macroelemento in microelementi
<b>Nx</b>	: 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)
<b>Ny</b>	: Sforzo sul piano dell'elemento bidimensionale diretto come l'asse y del sistema locale
<b>Txy</b>	: 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)
<b>Mx</b>	: 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
<b>My</b>	: 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
<b>Mxy</b>	: 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)
<b><math>\epsilon_{cx} * 10000</math></b>	: Deformazione del calcestruzzo nella faccia di normale x $\times 10000$ (Es. 0.35% = 35)
<b><math>\epsilon_{cy} * 10000</math></b>	: Deformazione del calcestruzzo nella faccia di normale y $\times 10000$ (Es. 0.35% = 35)
<b><math>\epsilon_{fx} * 10000</math></b>	: Deformazione dell'acciaio nella faccia di normale x $\times 10000$ (Es. 1% = 100)
<b><math>\epsilon_{fy} * 10000</math></b>	: Deformazione dell'acciaio nella faccia di normale y $\times 10000$ (Es. 1% = 100)
<b>Ax superiore</b>	: Area totale armatura superiore diretta lungo x. (Area totale è l'area della pressoflessione più l'area per il taglio riportata dopo)
<b>Ay superiore</b>	: Area totale armatura superiore diretta lungo y
<b>Ax inferiore</b>	: Area totale armatura inferiore diretta lungo x
<b>Ay inferiore</b>	: Area totale armatura inferiore diretta lungo y
<b>Atag</b>	: Area per il taglio su ciascuna faccia per le due direzioni
<b><math>\sigma_t</math></b>	: Tensione massima di contatto con il terreno
<b>Eta</b>	: 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  $\epsilon$  vengono sostituite con:

<b>Molt.</b>	: 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.

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

## PULSAZIONI E MODI DI VIBRAZIONE

Modo N.ro	Pulsazione (rad/sec)	Periodo (sec)	Smorz Mod(%)	Sd/g SLO	Sd/g SLD	Sd/g SLV X	Sd/g SLV Y	Sd/g SLC X	Sd/g SLC Y	Piano N.ro	X (m)	Y (m)	Rot (rad)
1	38,878	0,16161	5,0	0,215	0,277	0,357	0,357	0,933	0,933	1	0,160911	-0,020327	0,001547
2	39,774	0,15797	5,0	0,215	0,277	0,357	0,357	0,933	0,933	1	-0,014468	0,190661	-0,012913
3	150,316	0,04180	5,0	0,148	0,189	0,322	0,322	0,580	0,580	1	0,224263	-0,232867	0,094127

## 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	Sisma N.ro	Spostam. Calcolo (mm)	Spostam. Limite (mm)	Sisma N.ro	Spostam. Calcolo (mm)	Spostam. Limite (mm)	
25	0,00	0,70	6	11	1	0,454	3,500	1	0,368	2,333	VERIFICATO
25	0,70	1,40	11	21	1	0,465	3,500	1	0,377	2,333	VERIFICATO
25	1,40	2,10	21	31	1	0,465	3,500	1	0,377	2,333	VERIFICATO
25	2,10	2,80	31	41	1	0,461	3,500	1	0,373	2,333	VERIFICATO
25	2,80	3,50	41	51	1	0,438	3,500	1	0,355	2,333	VERIFICATO
25	3,50	3,85	51	61	1	0,190	1,750	1	0,154	1,167	VERIFICATO
26	0,00	0,70	1	12	1	0,448	3,500	1	0,364	2,333	VERIFICATO
26	0,70	1,40	12	22	1	0,449	3,500	1	0,365	2,333	VERIFICATO
26	1,40	2,10	22	32	1	0,449	3,500	1	0,364	2,333	VERIFICATO
26	2,10	2,80	32	42	1	0,450	3,500	1	0,365	2,333	VERIFICATO
26	2,80	3,50	42	52	1	0,467	3,500	1	0,379	2,333	VERIFICATO
26	3,50	3,70	52	62	1	0,142	1,000	1	0,115	0,667	VERIFICATO
37	0,00	0,70	7	13	1	0,430	3,500	1	0,349	2,333	VERIFICATO
37	0,70	1,40	13	23	1	0,439	3,500	1	0,356	2,333	VERIFICATO
37	1,40	2,10	23	33	1	0,439	3,500	1	0,356	2,333	VERIFICATO
37	2,10	2,80	33	43	1	0,436	3,500	1	0,354	2,333	VERIFICATO
37	2,80	3,50	43	53	1	0,416	3,500	1	0,337	2,333	VERIFICATO
37	3,50	3,85	53	63	1	0,174	1,750	1	0,141	1,167	VERIFICATO
38	0,00	0,70	2	14	1	0,423	3,500	1	0,345	2,333	VERIFICATO
38	0,70	1,40	14	24	1	0,423	3,500	1	0,344	2,333	VERIFICATO
38	1,40	2,10	24	34	1	0,422	3,500	1	0,343	2,333	VERIFICATO
38	2,10	2,80	34	44	1	0,423	3,500	1	0,343	2,333	VERIFICATO
38	2,80	3,50	44	54	1	0,439	3,500	1	0,356	2,333	VERIFICATO
38	3,50	3,70	54	64	1	0,132	1,000	1	0,108	0,667	VERIFICATO
41	0,00	0,70	8	15	1	0,422	3,500	1	0,343	2,333	VERIFICATO
41	0,70	1,40	15	25	1	0,431	3,500	1	0,350	2,333	VERIFICATO
41	1,40	2,10	25	35	1	0,430	3,500	1	0,349	2,333	VERIFICATO
41	2,10	2,80	35	45	1	0,428	3,500	1	0,347	2,333	VERIFICATO
41	2,80	3,50	45	55	1	0,407	3,500	1	0,331	2,333	VERIFICATO
41	3,50	3,85	55	65	1	0,169	1,750	1	0,137	1,167	VERIFICATO
42	0,00	0,70	3	16	1	0,421	3,500	1	0,343	2,333	VERIFICATO
42	0,70	1,40	16	26	1	0,420	3,500	1	0,342	2,333	VERIFICATO
42	1,40	2,10	26	36	1	0,419	3,500	1	0,341	2,333	VERIFICATO
42	2,10	2,80	36	46	1	0,419	3,500	1	0,341	2,333	VERIFICATO
42	2,80	3,50	46	56	1	0,436	3,500	1	0,354	2,333	VERIFICATO
42	3,50	3,70	56	66	1	0,131	1,000	1	0,107	0,667	VERIFICATO
45	0,00	0,70	9	17	1	0,425	3,500	1	0,346	2,333	VERIFICATO
45	0,70	1,40	17	27	1	0,428	3,500	1	0,348	2,333	VERIFICATO
45	1,40	2,10	27	37	1	0,428	3,500	1	0,348	2,333	VERIFICATO
45	2,10	2,80	37	47	1	0,425	3,500	1	0,345	2,333	VERIFICATO
45	2,80	3,50	47	57	1	0,406	3,500	1	0,330	2,333	VERIFICATO
45	3,50	3,85	57	67	1	0,172	1,750	1	0,139	1,167	VERIFICATO
50	0,00	0,70	4	18	1	0,426	3,500	1	0,347	2,333	VERIFICATO
50	0,70	1,40	18	28	1	0,425	3,500	1	0,346	2,333	VERIFICATO
50	1,40	2,10	28	38	1	0,424	3,500	1	0,345	2,333	VERIFICATO
50	2,10	2,80	38	48	1	0,425	3,500	1	0,345	2,333	VERIFICATO
50	2,80	3,50	48	58	1	0,442	3,500	1	0,359	2,333	VERIFICATO
50	3,50	3,70	58	68	1	0,133	1,000	1	0,108	0,667	VERIFICATO
53	0,00	0,70	10	19	1	0,430	3,500	1	0,350	2,333	VERIFICATO
53	0,70	1,40	19	29	2	0,438	3,500	1	0,352	2,333	VERIFICATO
53	1,40	2,10	29	39	2	0,437	3,500	1	0,352	2,333	VERIFICATO
53	2,10	2,80	39	49	2	0,432	3,500	1	0,349	2,333	VERIFICATO

## 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	Sisma Nro	Spostam. Calcolo (mm)	Spostam. Limite (mm)	Sisma Nro	Spostam. Calcolo (mm)	Spostam. Limite (mm)	
53	2,80	3,50	49	59	1	0,410	3,500	1	0,333	2,333	VERIFICATO
53	3,50	3,85	59	70	1	0,178	1,750	1	0,145	1,167	VERIFICATO
54	0,00	0,70	5	20	1	0,431	3,500	1	0,351	2,333	VERIFICATO
54	0,70	1,40	20	30	1	0,431	3,500	1	0,351	2,333	VERIFICATO
54	1,40	2,10	30	40	1	0,430	3,500	1	0,350	2,333	VERIFICATO
54	2,10	2,80	40	50	1	0,431	3,500	1	0,350	2,333	VERIFICATO
54	2,80	3,50	50	60	1	0,449	3,500	1	0,364	2,333	VERIFICATO
54	3,50	3,70	60	69	1	0,136	1,000	1	0,111	0,667	VERIFICATO

## STAMPA PROGETTO S.L.U. - AZIONI S.L.V. - FONDAZIONE

Filo Iniz. Fin. Ctg9	Quota Iniz. Final	T r a t	Sez Bas Alt	C o n c	VERIFICA A PRESSO-FLESSIONE										VERIFICA A TAGLIO E TORSIONE												
					Co Nr	GamRd	M Exd (t*m)	N Ed (t)	x/ d	ef% 100	ec% 100	Area cmq sup inf	Co Nr	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			
26	0,00		25	1	25	1,10	0,4	0,0	21	1	0	4,0	4,0	7	0,0	-1,9	0,0	10,7	19,0	4,1	0,0	6	10	0,0	33	0	10
38	0,00		30	3	8	1,10	-0,1	0,0	21	0	0	4,0	4,0	7	0,0	-1,7	0,0	10,7	19,0	4,1	0,0	5	9	0,0	33	99	10
2.5			50	5	9	1,10	0,3	0,0	21	1	0	4,0	4,0	0	0,0	0,0	0,0	10,7	19,0	4,1	0,0	0	0	0,0	33	0	10
38	0,00		25	1	9	1,10	0,3	0,0	21	1	0	4,0	4,0	3	0,0	-1,6	0,0	10,7	19,0	4,1	0,0	5	8	0,0	33	0	10
42	0,00		30	3	8	1,10	-0,2	0,0	21	0	0	4,0	4,0	3	0,0	-1,4	0,0	10,7	19,0	4,1	0,0	5	7	0,0	33	95	10
2.5			50	5	8	1,10	0,2	0,0	21	1	0	4,0	4,0	0	0,0	0,0	0,0	10,7	19,0	4,1	0,0	0	0	0,0	33	0	10
42	0,00		25	1	3	1,10	0,2	0,0	21	1	0	4,0	4,0	3	0,0	-1,5	0,0	10,7	19,0	4,1	0,0	5	7	0,0	33	0	10
50	0,00		30	3	3	1,10	-0,1	0,0	21	0	0	4,0	4,0	3	0,0	1,6	0,0	10,7	19,0	4,1	0,0	5	8	0,0	33	95	10
2.5			50	5	6	1,10	0,3	0,0	21	1	0	4,0	4,0	0	0,0	0,0	0,0	10,7	19,0	4,1	0,0	0	0	0,0	33	0	10
50	0,00		25	1	22	1,10	0,3	0,0	21	1	0	4,0	4,0	3	0,0	-1,6	0,0	10,7	19,0	4,1	0,0	5	8	0,0	33	0	10
54	0,00		30	3	3	1,10	-0,1	0,0	21	0	0	4,0	4,0	19	0,0	1,9	0,0	10,7	19,0	4,1	0,0	6	10	0,0	33	99	10
2.5			50	5	22	1,10	0,4	0,0	21	1	0	4,0	4,0	0	0,0	0,0	0,0	10,7	19,0	4,1	0,0	0	0	0,0	33	0	10
25	0,00		25	1	34	1,10	-0,5	0,0	21	1	0	4,0	4,0	31	0,0	-1,7	0,0	18,6	33,0	7,1	0,0	5	5	0,0	19	46	10
37	0,00		30	3	34	1,10	-0,5	0,0	21	1	0	4,0	4,0	29	0,0	0,2	0,0	10,7	19,0	4,1	0,0	0	1	0,0	33	8	10
2.5			50	5	34	1,10	-0,5	0,0	21	1	0	4,0	4,0	15	0,0	1,3	0,0	18,6	33,0	7,1	0,0	4	4	0,0	19	46	10
37	0,00		25	1	25	1,10	-0,3	0,0	21	1	0	4,0	4,0	15	0,0	-1,4	0,0	18,6	33,0	7,1	0,0	4	4	0,0	19	46	10
41	0,00		30	3	34	1,10	-0,3	0,0	21	1	0	4,0	4,0	1	0,0	-0,1	0,0	10,7	19,0	4,1	0,0	0	0	0,0	33	4	10
2.5			50	5	34	1,10	-0,3	0,0	21	1	0	4,0	4,0	15	0,0	1,2	0,0	28,1	30,0	3,7	0,0	4	3	0,0	19	46	10
41	0,00		25	1	29	1,10	-0,3	0,0	21	1	0	4,0	4,0	18	0,0	-1,2	0,0	28,1	30,0	3,7	0,0	4	3	0,0	19	46	10
45	0,00		30	3	29	1,10	-0,3	0,0	21	1	0	4,0	4,0	1	0,0	0,1	0,0	10,7	19,0	4,1	0,0	0	0	0,0	33	4	10
2.5			50	5	22	1,10	-0,2	0,0	21	1	0	4,0	4,0	11	0,0	1,5	0,0	18,6	33,0	7,1	0,0	4	4	0,0	19	46	10
45	0,00		25	1	29	1,10	-0,5	0,0	21	1	0	4,0	4,0	11	0,0	-1,5	0,0	18,6	33,0	7,1	0,0	4	4	0,0	19	46	10
53	0,00		30	3	29	1,10	-0,5	0,0	21	1	0	4,0	4,0	34	0,0	-0,2	0,0	10,7	19,0	4,1	0,0	0	1	0,0	33	8	10
2.5			50	5	29	1,10	-0,5	0,0	21	1	0	4,0	4,0	11	0,0	1,5	0,0	28,1	30,0	3,7	0,0	5	4	0,0	19	46	10
53	0,00	1	25	1	28	1,10	0,5	0,0	21	1	0	4,0	4,0	27	0,0	-2,1	0,0	10,7	19,0	4,1	0,0	6	10	0,0	33	0	10
54	0,00	/	30	3	18	1,10	0,4	0,0	21	1	0	4,0	4,0	27	0,0	-1,9	0,0	10,7	19,0	4,1	0,0	6	10	0,0	33	125	10
2.5		2	50	5	12	1,10	0,4	0,0	21	1	0	4,0	4,0	0	0,0	0,0	0,0	10,7	19,0	4,1	0,0	0	0	0,0	33	0	10
25	0,00	1	25	1	31	1,10	0,5	0,0	21	1	0	4,0	4,0	31	0,0	-2,1	0,0	10,7	19,0	4,1	0,0	7	11	0,0	33	0	10
26	0,00	/	30	3	13	1,10	0,4	0,0	21	1	0	4,0	4,0	31	0,0	-2,0	0,0	10,7	19,0	4,1	0,0	6	10	0,0	33	125	10
2.5		2	50	5	15	1,10	0,4	0,0	21	1	0	4,0	4,0	0	0,0	0,0	0,0	10,7	19,0	4,1	0,0	0	0	0,0	33	0	10
41	0,00	1	25	1	1	1,10	0,4	0,0	21	1	0	4,0	4,0	1	0,0	-1,5	0,0	10,7	19,0	4,1	0,0	5	8	0,0	33	0	10
42	0,00	/	30	3	3	1,10	-0,1	0,0	21	0	0	4,0	4,0	1	0,0	1,5	0,0	10,7	19,0	4,1	0,0	5	8	0,0	33	125	10
2.5		2	50	5	15	1,10	0,4	0,0	21	1	0	4,0	4,0	0	0,0	0,0	0,0	10,7	19,0	4,1	0,0	0	0	0,0	33	0	10
53	0,00	2	25	1	22	1,10	0,5	0,0	21	1	0	4,0	4,0	19	0,0	-2,0	0,0	10,7	19,0	4,1	0,0	6	10	0,0	33	0	10
54	0,00	/	30	3	19	1,10	-0,2	0,0	21	1	0	4,0	4,0	19	0,0	2,4	0,0	10,7	19,0	4,1	0,0	8	12	0,0	33	125	10
2.5		2	50	5	19	1,10	0,6	0,0	21	2	0	4,0	4,0	0	0,0	0,0	0,0	10,7	19,0	4,1	0,0	0	0	0,0	33	0	10
25	0,00	2	25	1	25	1,10	0,5	0,0	21	1	0	4,0	4,0	23	0,0	-2,1	0,0	10,7	19,0	4,1	0,0	7	11	0,0	33	0	10
26	0,00	/	30	3	24	1,10	-0,2	0,0	21	1	0	4,0	4,0	23	0,0	2,4	0,0	10,7	19,0	4,1	0,0	8	12	0,0	33	125	10
2.5		2	50	5	24	1,10	0,6	0,0	21	2	1	4,0	4,0	0	0,0	0,0	0,0	10,7	19,0	4,1	0,0	0	0	0,0	33	0	10
41	0,00	2	25	1	2	1,10	0,3	0,0	21	1	0	4,0	4,0	1	0,0	-1,6	0,0	10,7	19,0	4,1	0,0	5	8	0,0	33	0	10
42	0,00	/	30	3	3	1,10	-0,2	0,0	21	1	0	4,0	4,0	1	0,0	1,8	0,0	10,7	19,0	4,1	0,0	6	9	0,0	33	125	10
2.5		2	50	5	1	1,10	0,4	0,0	21	1	0	4,0	4,0	0	0,0	0,0	0,0	10,7	19,0	4,1	0,0	0	0	0,0	33	0	10

## STAMPA PROGETTO S.L.U. - AZIONI S.L.V. - ELEVAZIONE

Filo Iniz. Fin.	Quota Iniz. Final	T r a t	Sez Bas Alt	C o n c	VERIFICA A PRESSO-FLESSIONE										VERIFICA A TAGLIO E TORSIONE									
					Co	M Exd	M Eyd	N Ed	x/ d	ef% 100	ec% 100	Area cmq	Co	V Exd	V Eyd	T Sdu	V Rxd	V Ryd	TRd	TRld	Coe	Coe	ALon	Staffe

Studio Tecnico ing. Fioravanti Flavio c.da Castiglioni n. 12 Castignano tel. 0736-821625

SOFTWARE: C.D.S. - Rel.2014 -

**C.D.S.**

Ctgθ	AmpC	t	Alt	c mb	(t*m)	(t*m)	(t)	/d	100	100	sup inf	mb	(t)	(t)	(t*m)	(t)	(t)	(t*m)	(t*m)	Cls	Sta	cmq	Pas	Lun	Fi	
25	3,85	26	1	25	-0,4	0,0	0,0	23	2	1	3,1	3,1	25	0,0	0,5	0,0	15,8	17,9	1,7	0,0	3	1	0,0	10	45	8
37	3,85	20	3	25	-0,4	0,0	0,0	23	2	1	3,1	3,1	25	0,0	0,4	0,0	4,7	12,0	1,4	0,0	2	3	0,0	30	9	8
2.5	1,00	45	5	22	0,2	0,0	0,0	23	1	0	3,1	3,1	13	0,0	-0,4	0,0	15,8	17,9	1,7	0,0	2	1	0,0	10	45	8
37	3,85	26	1	22	0,2	0,0	0,0	23	1	0	3,1	3,1	9	0,0	0,2	0,0	15,8	17,9	1,7	0,0	1	0	0,0	10	45	8
41	3,85	20	3	22	0,2	0,0	0,0	23	1	0	3,1	3,1	21	0,0	-0,3	0,0	4,7	12,0	1,4	0,0	1	2	0,0	30	5	8
2.5	1,00	45	5	29	-0,1	0,0	0,0	23	1	0	3,1	3,1	21	0,0	-0,4	0,0	15,8	17,9	1,7	0,0	2	1	0,0	10	45	8
41	3,85	26	1	34	-0,1	0,0	0,0	23	0	0	3,1	3,1	25	0,0	0,4	0,0	15,8	17,9	1,7	0,0	2	1	0,0	10	45	8
45	3,85	20	3	25	0,1	0,0	0,0	23	1	0	3,1	3,1	25	0,0	0,3	0,0	4,7	12,0	1,4	0,0	1	2	0,0	30	5	8
2.5	1,00	45	5	25	0,1	0,0	0,0	23	1	0	3,1	3,1	11	0,0	-0,2	0,0	15,8	17,9	1,7	0,0	1	0	0,0	10	45	8
45	3,85	26	1	23	0,1	0,0	0,0	23	0	0	3,1	3,1	22	0,0	-0,4	0,0	15,8	17,9	1,7	0,0	2	1	0,0	10	45	8
53	3,85	20	3	22	-0,3	0,0	0,0	23	1	0	3,1	3,1	21	0,0	-0,4	0,0	4,7	12,0	1,4	0,0	2	3	0,0	30	9	8
2.5	1,00	45	5	22	-0,3	0,0	0,0	23	1	0	3,1	3,1	4	0,0	-0,4	0,0	15,8	17,9	1,7	0,0	2	1	0,0	10	45	8

**STAMPA VERIFICHE S.L.E. FONDAZIONE**

			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)			
26	0,00		Rara										Rara cls	150,0	2,7	1	1	0,2	0,0	0,0			
38	0,00		Freq	0,4	0,000	0	1	1	0,2	0,0	0,0		Rara fer	3600	81	1	1	0,2	0,0	0,0			
			Perm	0,3	0,000	0	1	1	0,2	0,0	0,0		Perm cls	112,0	2,4	1	1	0,2	0,0	0,0			
38	0,00		Rara										Rara cls	150,0	2,1	1	2	0,2	0,0	0,0			
42	0,00		Freq	0,4	0,000	0	1	1	0,2	0,0	0,0		Rara fer	3600	64	1	2	0,2	0,0	0,0			
			Perm	0,3	0,000	0	1	1	0,2	0,0	0,0		Perm cls	112,0	2,0	1	1	0,2	0,0	0,0			
42	0,00		Rara										Rara cls	150,0	2,1	5	2	0,2	0,0	0,0			
50	0,00		Freq	0,4	0,000	0	5	1	0,2	0,0	0,0		Rara fer	3600	64	5	2	0,2	0,0	0,0			
			Perm	0,3	0,000	0	5	1	0,2	0,0	0,0		Perm cls	112,0	2,0	5	1	0,2	0,0	0,0			
50	0,00		Rara										Rara cls	150,0	2,5	5	2	0,2	0,0	0,0			
54	0,00		Freq	0,4	0,000	0	5	2	0,2	0,0	0,0		Rara fer	3600	77	5	2	0,2	0,0	0,0			
			Perm	0,3	0,000	0	5	1	0,2	0,0	0,0		Perm cls	112,0	2,4	5	1	0,2	0,0	0,0			
25	0,00		Rara										Rara cls	150,0	1,6	3	1	-0,1	0,0	0,0			
37	0,00		Freq	0,4	0,000	0	3	1	-0,1	0,0	0,0		Rara fer	3600	49	3	1	-0,1	0,0	0,0			
			Perm	0,3	0,000	0	3	1	-0,1	0,0	0,0		Perm cls	112,0	1,4	3	1	-0,1	0,0	0,0			
37	0,00		Rara										Rara cls	150,0	2,1	3	1	-0,2	0,0	0,0			
41	0,00		Freq	0,4	0,000	0	3	1	-0,1	0,0	0,0		Rara fer	3600	63	3	1	-0,2	0,0	0,0			
			Perm	0,3	0,000	0	3	1	-0,1	0,0	0,0		Perm cls	112,0	1,8	3	1	-0,1	0,0	0,0			
41	0,00		Rara										Rara cls	150,0	1,9	3	1	-0,1	0,0	0,0			
45	0,00		Freq	0,4	0,000	0	3	2	-0,1	0,0	0,0		Rara fer	3600	59	3	1	-0,1	0,0	0,0			
			Perm	0,3	0,000	0	3	1	-0,1	0,0	0,0		Perm cls	112,0	1,8	3	1	-0,1	0,0	0,0			
45	0,00		Rara										Rara cls	150,0	1,5	1	2	0,1	0,0	0,0			
53	0,00		Freq	0,4	0,000	0	1	1	0,1	0,0	0,0		Rara fer	3600	46	1	2	0,1	0,0	0,0			
			Perm	0,3	0,000	0	1	1	0,1	0,0	0,0		Perm cls	112,0	1,4	1	1	0,1	0,0	0,0			
53	0,00	1	Rara										Rara cls	150,0	3,9	1	2	0,3	0,0	0,0			
54	0,00	/	Freq	0,4	0,000	0	1	2	0,3	0,0	0,0		Rara fer	3600	117	1	2	0,3	0,0	0,0			
		2	Perm	0,3	0,000	0	1	1	0,3	0,0	0,0		Perm cls	112,0	3,5	1	1	0,3	0,0	0,0			
25	0,00	1	Rara										Rara cls	150,0	4,1	1	1	0,3	0,0	0,0			
26	0,00	/	Freq	0,4	0,000	0	1	1	0,3	0,0	0,0		Rara fer	3600	125	1	1	0,3	0,0	0,0			
		2	Perm	0,3	0,000	0	1	1	0,3	0,0	0,0		Perm cls	112,0	3,6	1	1	0,3	0,0	0,0			
41	0,00	1	Rara										Rara cls	150,0	4,0	1	1	0,3	0,0	0,0			
42	0,00	/	Freq	0,4	0,000	0	1	1	0,3	0,0	0,0		Rara fer	3600	121	1	1	0,3	0,0	0,0			
		2	Perm	0,3	0,000	0	1	1	0,3	0,0	0,0		Perm cls	112,0	3,6	1	1	0,3	0,0	0,0			
53	0,00	2	Rara										Rara cls	150,0	3,8	5	2	0,3	0,0	0,0			
54	0,00	/	Freq	0,4	0,000	0	5	2	0,3	0,0	0,0		Rara fer	3600	115	5	2	0,3	0,0	0,0			
		2	Perm	0,3	0,000	0	5	1	0,3	0,0	0,0		Perm cls	112,0	3,5	5	1	0,3	0,0	0,0			
25	0,00	2	Rara										Rara cls	150,0	4,1	5	1	0,3	0,0	0,0			
26	0,00	/	Freq	0,4	0,000	0	5	1	0,3	0,0	0,0		Rara fer	3600	123	5	1	0,3	0,0	0,0			
		2	Perm	0,3	0,000	0	5	1	0,3	0,0	0,0		Perm cls	112,0	3,6	5	1	0,3	0,0	0,0			
41	0,00	2	Rara										Rara cls	150,0	4,0	5	1	0,3	0,0	0,0			
42	0,00	/	Freq	0,4	0,000	0	5	1	0,3	0,0	0,0		Rara fer	3600	121	5	1	0,3	0,0	0,0			
		2	Perm	0,3	0,000	0	5	1	0,3	0,0	0,0		Perm cls	112,0	3,7	5	1	0,3	0,0	0,0			

**STAMPA VERIFICHE S.L.E. ELEVAZIONE**

STAMP A VERIFICONE CREEE ELEVAZIONE																					
			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)	
25	3,85		Rara										Rara cls	150,0	0,9	4	2	0,0	0,0	0,0	
37	3,85		Freq	0,4	0,000	0	4	2	0,0	0,0	0,0		Rara fer	3600	30	4	2	0,0	0,0	0,0	

Studio Tecnico ing. Fioravanti Flavio c.da Castiglioni n. 12 Castignano tel. 0736-821625

SOFTWARE: C.D.S. - Rel.2014 -



STAMPA VERIFICHE S.L.E. ELEVAZIONE																				
			FESSURAZIONE								FRECCHE		TENSIONI							
Filo In fi	Quota In Fi	Tra tto	Combi Caric	Fessu. 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)
			Perm	0,3	0,000	0	4	1	0,0	0,0	0,0		Perm cls	112,0	0,8	4	1	0,0	0,0	0,0
37	3,85		Rara										Rara cls	150,0	0,9	5	1	0,0	0,0	0,0
41	3,85		Freq	0,4	0,000	0	5	1	0,0	0,0	0,0		Rara fer	3600	29	5	1	0,0	0,0	0,0
			Perm	0,3	0,000	0	5	1	0,0	0,0	0,0		Perm cls	112,0	0,7	5	1	0,0	0,0	0,0
41	3,85		Rara										Rara cls	150,0	0,6	4	2	0,0	0,0	0,0
45	3,85		Freq	0,4	0,000	0	1	2	0,0	0,0	0,0		Rara fer	3600	20	4	2	0,0	0,0	0,0
			Perm	0,3	0,000	0	1	1	0,0	0,0	0,0		Perm cls	112,0	0,6	1	1	0,0	0,0	0,0
45	3,85		Rara										Rara cls	150,0	2,3	5	1	-0,1	0,0	0,0
53	3,85		Freq	0,4	0,000	0	5	1	-0,1	0,0	0,0		Rara fer	3600	73	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	1,7	5	1	-0,1	0,0	0,0

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	ε c x *10000	ε c y *10000	ε f x *10000	ε f y *10000	Ax s	Ay s	Ax i	Ay i	Atag	σ t kg/cmq	eta mm	Fpunz. kg	FpnzLi kg	Apunz cmq
0	1	2	0	0	0	-1527	-1651	-1627	1	1	16	16	1,0	1,1	1,3	1,0	0,0	1,0	-2,5			
0	1	5	0	0	0	1315	1244	-891	1	1	16	15	0,8	0,8	0,8	0,8	0,0	1,1	-2,8			
0	1	6	0	0	0	2048	3487	-1270	2	2	16	16	0,8	2,0	1,3	2,2	0,0	1,0	-2,4			
0	1	10	0	0	0	2024	-2928	1258	2	2	16	16	0,8	1,9	1,3	2,2	0,0	0,9	-2,3			
0	1	86	0	0	0	1960	2167	-1669	1	2	16	16	1,3	1,3	1,3	1,4	0,0	0,8	-1,9			

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	εc x *10000	εc y *10000	εf x *10000	εf y *10000	Ax s	Ay s	Ax i	Ay i	Atag	σt kg/cmq	eta mm	Fpunz. kg	FpnzLi kg	Apunz cmq
1	1	61	14376	3066	5527	-599	-263	69	1	1	17	7	4,6	3,5	3,6	2,5	0,7		-2,4			
1	1	70	13653	2295	5609	-619	-261	26	2	6	16	74	4,7	2,1	3,7	2,1	0,7		-2,3			
1	1	73	9514	2269	6035	92	278	78	10	1	18	6	2,3	2,6	2,3	3,6	0,8		-2,5			
1	1	76	7433	1495	6483	5	7	-2	14	4	15	5	2,1	2,1	2,1	2,1	0,8		-2,3			
1	1	82	14256	2826	5170	-537	-52	26	1	3	15	11	4,7	2,1	3,7	2,1	0,7		-2,5			

S.L.U. - AZIONI S.L.V. -VERIFICA PIASTRE - QUOTA: 1 ELEMENTO: 2																						
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	εc x *10000	εc y *10000	εf x *10000	εf y *10000	Ax s	Ay s	Ax i	Ay i	Atag	σt kg/cmq	eta mm	Fpunz. kg	FpnzLi kg	Apunz cmq
1	2	61	14378	3066	5527	-599	-263	69	1	1	17	7	4,6	3,5	3,6	2,5	0,7		-2,4			
1	2	70	13656	2295	5609	-619	-261	26	2	6	16	74	4,7	2,1	3,7	2,1	0,7		-2,3			
1	2	82	14259	2826	5170	-537	-52	26	1	3	15	11	4,7	2,1	3,7	2,1	0,7		-2,5			
1	2	115	20131	4034	5422	49	-129	13	16	1	18	36	3,5	2,1	3,5	2,1	0,7		-2,4			
1	2	120	20133	3973	5070	100	-83	-76	14	3	19	16	3,5	2,1	3,5	2,1	0,6		-2,6			

S.L.U. - AZIONI S.L.V. -VERIFICA PIASTRE - QUOTA: 1 ELEMENTO: 3																						
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	εc x *10000	εc y *10000	εf x *10000	εf y *10000	Ax s	Ay s	Ax i	Ay i	Atag	σt kg/cmq	eta mm	Fpunz. kg	FpnzLi kg	Apunz cmq
1	3	62	6117	-115	451	190	80	33	1	1	8	4	2,2	2,1	3,2	2,1	0,1		-2,8			
1	3	71	12477	2743	7487	-92	325	-91	12	2	19	8	2,8	2,8	2,8	3,8	1,0		-3,2			
1	3	75	11847	2359	7622	-7	-11	7	16	6	16	7	2,7	2,1	2,7	2,1	1,0		-2,7			
1	3	81	1158	288	530	376	175	114	2	1	7	10	2,1	2,1	2,9	2,1	0,1		-3,1			
1	3	83	11735	2398	6340	-229	160	119	4	1	19	16	3,0	2,1	3,0	2,1	0,8		-3,3			

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	εc x *10000	εc y *10000	εf x *10000	εf y *10000	Ax s	Ay s	Ax i	Ay i	Atag	σt kg/cmq	eta mm	Fpunz. kg	FpnzLi kg	Apunz cmq
2	1	11	880	-1723	1016	87	-428	-9	2	5	10	13	1,5	2,0	1,5	3,0	0,1		-2,4			
2	1	19	879	1997	1010	89	446	9	2	7	10	23	1,5	3,0	1,5	2,0	0,1		-2,4			
2	1	93	197	301	1508	18	21	13	0	0	2	3	1,5	1,5	1,5	1,5	0,2		-1,9			
2	1	94	235	326	1093	55	229	9	1	4	5	19	1,5	1,5	1,5	1,5	0,1		-2,3			

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	ε c x *10000	ε c y *10000	ε f x *10000	ε f y *10000	Ax s	Ay s	Ax i	Ay i	Atag	σ t kg/cmq	eta mm	Fpunz. kg	FpnzLi kg	Apunz cmq
3	1	21	386	-696	150	88	-452	-9	2	6	8	16	1,5	1,9	1,5	2,9	0,0		-2,4			
3	1	29	358	-704	151	91	-449	-10	2	5	8	13	1,5	2,2	1,5	2,9	0,0		-2,4			
3	1	98	205	140	447	17	21	12	0	0	2	2	1,5	1,5	1,5	1,5	0,1		-1,9			
3	1	99	123	190	308	56	240	9	1	5	5	23	1,5	1,5	1,5	1,5	0,0		-2,4			

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	εc x *10000	εc y *10000	εf x *10000	εf y *10000	Ax s	Ay s	Ax i	Ay i	Atag	σt kg/cmq	eta mm	Fpunz. kg	FpnzLi kg	Apunz cmq
----- cmg/m -----																						
4	1	31	86	-298	106	-101	439	-9	2	8	8	26	1,5	2,9	1,5	1,5	0,0		-2,4			
4	1	39	171	-314	106	-103	444	-10	2	8	8	28	1,5	2,9	1,5	1,5	0,0		-2,4			
4	1	102	401	4	110	11	-15	-12	0	0	2	1	1,5	1,5	1,5	1,5	0,0		-1,6			
4	1	103	364	59	226	11	-17	-12	0	0	2	1	1,5	1,5	1,5	1,5	0,0		-1,9			
4	1	104	190	67	256	52	-230	9	1	4	5	18	1,5	1,5	1,5	1,5	0,0		-2,4			

S.L.U. - AZIONI S.L.V. -VERIFICA PIASTRE - QUOTA: 5 ELEMENTO: 1																			
-----------------------------------------------------------------	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--

**C.D.S.**

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	εc x *10000	εc y *10000	εf x *10000	εf y *10000	Ax s	Ay s	Ax i	Ay i	Atag	σt kg/cmq	eta mm	Fpunz. kg	FpnzLi kg	Apunz cmq
5	1	41	375	-545	328	-92	411	-9	2	5	8	13	1,5	2,9	1,5	2,1	0,0	-2,4				
5	1	49	330	-711	331	-98	419	-10	2	5	9	14	1,5	2,9	1,5	1,9	0,0	-2,4				
5	1	108	184	101	402	15	-17	-13	0	0	2	2	1,5	1,5	1,5	1,5	0,1	-1,9				
5	1	109	138	93	426	-52	-215	-10	1	4	4	17	1,5	1,5	1,5	1,5	0,1	-2,4				

**S.L.U. - AZIONI S.L.V. -VERIFICA PIASTRE - QUOTA: 6 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	εc x *10000	εc y *10000	εf x *10000	εf y *10000	Ax s	Ay s	Ax i cm/gm	Ay i cm/gm	Atag	σt kg/cmq	eta mm	Fpunz. kg	FpnzLi kg	Apunz cmq
6	1	111	4661	901	1103	14	23	-11	10	0	15	5	1,5	1,5	1,5	1,5	0,1	-1,9				
6	1	112	4768	710	1171	12	8	6	11	0	15	3	1,5	1,5	1,5	1,5	0,1	-1,6				
6	1	113	4737	886	1154	13	15	6	10	0	15	4	1,5	1,5	1,5	1,5	0,1	-1,9				
6	1	114	5291	699	1299	-4	112	11	13	2	14	11	1,5	1,5	1,5	1,5	0,2	-2,4				

**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											RaraCls	150,0	3,4	1	0,4	0,0	1,1	2	0,1	0,0
			Freq	0,4	0,00	0	1	0,4	0,0	0,1	0,0	0,000	0,000	RaraFer	3600	246	1	0,4	0,0	81	2	0,1	0,0
			Perm	0,3	0,00	0	1	0,4	0,0	0,1	0,0	0,000	0,000	PermCls	112,0	3,1	1	0,4	0,0	1,0	1	0,1	0,0
0	1	5	Rara											RaraCls	150,0	1,4	2	0,2	0,0	1,3	1	0,2	0,0
			Freq	0,4	0,00	0	2	0,2	0,0	0,2	0,0	0,000	0,000	RaraFer	3600	104	2	0,2	0,0	95	1	0,2	0,0
			Perm	0,3	0,00	0	1	0,2	0,0	0,2	0,0	0,000	0,000	PermCls	112,0	1,3	1	0,2	0,0	1,2	1	0,2	0,0
0	1	6	Rara											RaraCls	150,0	3,5	1	0,4	0,0	1,9	2	0,2	0,0
			Freq	0,4	0,00	0	1	0,4	0,0	0,2	0,0	0,000	0,000	RaraFer	3600	249	1	0,4	0,0	134	2	0,2	0,0
			Perm	0,3	0,00	0	1	0,4	0,0	0,2	0,0	0,000	0,000	PermCls	112,0	3,1	1	0,4	0,0	1,7	1	0,2	0,0
0	1	10	Rara											RaraCls	150,0	3,5	1	0,4	0,0	2,2	1	0,3	0,0
			Freq	0,4	0,00	0	1	0,4	0,0	0,2	0,0	0,000	0,000	RaraFer	3600	249	1	0,4	0,0	156	1	0,3	0,0
			Perm	0,3	0,00	0	1	0,4	0,0	0,2	0,0	0,000	0,000	PermCls	112,0	3,1	1	0,4	0,0	1,9	1	0,2	0,0
0	1	86	Rara											RaraCls	150,0	1,0	1	-0,1	0,0	0,9	1	-0,1	0,0
			Freq	0,4	0,00	0	1	-0,1	0,0	-0,1	0,0	0,000	0,000	RaraFer	3600	70	1	-0,1	0,0	66	1	-0,1	0,0
			Perm	0,3	0,00	0	1	-0,1	0,0	-0,1	0,0	0,000	0,000	PermCls	112,0	0,9	1	-0,1	0,0	0,7	1	-0,1	0,0

**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	61	Rara											RaraCls	150,0	10,5	2	-0,2	0,7	3,3	2	-0,1	0,2
			Freq	0,4	0,00	0	2	-0,1	1,0	0,0	0,2	0,000	0,000	RaraFer	3600	343	2	-0,2	0,7	100	2	-0,1	0,2
			Perm	0,3	0,00	0	1	-0,1	1,1	0,0	0,2	0,000	0,000	PermCls	112,0	8,7	1	-0,1	1,1	2,8	1	0,0	0,2
1	1	70	Rara										RaraCls	150,0	11,1	2	-0,2	0,6	6,6	1	-0,1	0,1	
			Freq	0,4	0,00	0	2	-0,2	0,8	-0,1	0,2	0,000	0,000	RaraFer	3600	346	2	-0,2	0,6	186	1	-0,1	0,1
			Perm	0,3	0,00	0	1	-0,1	1,0	-0,1	0,2	0,000	0,000	PermCls	112,0	9,6	1	-0,1	1,0	5,2	1	-0,1	0,2
1	1	73	Rara										RaraCls	150,0	1,0	2	0,0	-1,0	0,4	2	0,0	-0,2	
			Freq	0,4	0,00	0	2	0,0	-0,6	0,0	-0,1	0,000	0,000	RaraFer	3600	7	2	0,0	-1,0	2	2	0,0	-0,2
			Perm	0,3	0,00	0	1	0,0	-0,3	0,0	0,0	0,000	0,000	PermCls	112,0	0,4	1	0,0	-0,3	0,8	1	0,0	0,0
1	1	76	Rara										RaraCls	150,0	0,9	2	0,0	-1,2	0,3	2	0,0	-0,2	
			Freq	0,4	0,00	0	2	0,0	-0,8	0,0	-0,1	0,000	0,000	RaraFer	3600	7	2	0,0	-1,2	2	2	0,0	-0,2
			Perm	0,3	0,00	0	1	0,0	-0,6	0,0	-0,1	0,000	0,000	PermCls	112,0	0,4	1	0,0	-0,6	0,2	1	0,0	-0,1
1	1	82	Rara										RaraCls	150,0	8,3	2	-0,1	0,7	0,4	2	0,0	0,2	
			Freq	0,4	0,00	0	2	-0,1	0,9	0,0	0,0	0,000	0,000	RaraFer	3600	278	2	-0,1	0,7	33	1	0,0	0,2
			Perm	0,3	0,00	0	1	-0,1	1,0	0,0	0,0	0,000	0,000	PermCls	112,0	7,0	1	-0,1	1,0	0,0	0	0,0	0,0

**S.L.E. - VERIFICA PIASTRE - QUOTA: 1 ELEMENTO: 2**

			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	2	61	Rara											RaraCls	150,0	10,5	2	-0,2	0,7	3,3	2	-0,1	0,2
			Freq	0,4	0,00	0	2	-0,1	1,0	0,0	0,2	0,000	0,000	RaraFer	3600	343	2	-0,2	0,7	100	2	-0,1	0,2
			Perm	0,3	0,00	0	1	-0,1	1,1	0,0	0,2	0,000	0,000	PermCls	112,0	8,7	1	-0,1	1,1	2,8	1	0,0	0,2
1	2	70	Rara											RaraCls	150,0	11,1	2	-0,2	0,6	6,6	1	-0,1	0,1
			Freq	0,4	0,00	0	2	-0,2	0,8	-0,1	0,2	0,000	0,000	RaraFer	3600	346	2	-0,2	0,6	186	1	-0,1	0,1
			Perm	0,3	0,00	0	1	-0,1	1,0	-0,1	0,2	0,000	0,000	PermCls	112,0	9,6	1	-0,1	1,0	5,2	1	-0,1	0,2
1	2	82	Rara											RaraCls	150,0	8,3	2	-0,1	0,7	0,4	2	0,0	0,2
			Freq	0,4	0,00	0	2	-0,1	0,9	0,0	0,0	0,000	0,000	RaraFer	3600	278	2	-0,1	0,7	33	1	0,0	0,2
			Perm	0,3	0,00	0	1	-0,1	1,0	0,0	0,0	0,000	0,000	PermCls	112,0	7,0	1	-0,1	1,0	0,0	0	0,0	0,0
1	2	115	Rara											RaraCls	150,0	0,0	0	0,0	0,0	0,0	0	0,0	0,0
			Freq	0,4	0,00	0	2	0,0	2,6	0,0	0,5	0,000	0,000	RaraFer	3600	402	1	0,0	2,6	86	2	0,0	0,5
			Perm	0,3	0,00	0	1	0,0	2,7	0,0	0,5	0,000	0,000	PermCls	112,0	0,0	0	0,0	0,0	0,0	0	0,0	0,0
1	2	120	Rara											RaraCls	150,0	0,0	0	0,0	0,0	0,6	2	0,0	0,5
			Freq	0,4	0,00	0	2	0,0	2,6	0,0	0,5	0,000	0,000	RaraFer	3600	406	2	0,0	2,6	111	2	0,0	0,5
			Perm	0,3	0,00	0	1	0,0	2,6	0,0	0,5	0,000	0,000	PermCls	112,0	0,0	0	0,0	0,0	0,2	1	0,0	0,5

**S.L.E. - VERIFICA PIASTRE - QUOTA: 1 ELEMENTO: 3**

			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	3	62	Rara											RaraCls	150,0	0,0	0	0,0	0,0	0,7	2	0,0	-0,1		
			Freq	0,4	0,00	0	2	0,0	0,6	0,0	-0,1	0,000	0,000	RaraFer	3600	101	2	0,0	0,5	12	2	0,0	-0,1		
			Perm	0,3	0,00	0	1	0,0	0,6	0,0	-0,1	0,000	0,000	PermCls	112,0	0,0	0	0,0	0,0	0,4	1	0,0	-0,1		
1	3	71	Rara										RaraCls	150,0	3,0	2	0,0	-3,6	5,1	2	-0,1	-0,8			

## S.L.E. - VERIFICA PIASTRE - QUOTA: 1 ELEMENTO: 3

			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	3	75	Freq	0,4	0,00	0	2	0,0	-3,4	-0,1	-0,7	0,000	0,000	RaraFer	3600	24	2	0,0	-3,6	78	2	-0,1	-0,8		
			Perm	0,3	0,00	0	1	0,0	-3,3	-0,1	-0,7	0,000	0,000	PermCls	112,0	2,8	1	0,0	-3,3	5,0	1	-0,1	-0,7		
			Rara											RaraCls	150,0	2,4	2	0,0	-3,5	0,5	2	0,0	-0,7		
1	3	81	Freq	0,4	0,00	0	2	0,0	-3,3	0,0	-0,7	0,000	0,000	RaraFer	3600	20	2	0,0	-3,5	4	2	0,0	-0,7		
			Perm	0,3	0,00	0	1	0,0	-3,2	0,0	-0,6	0,000	0,000	PermCls	112,0	2,2	1	0,0	-3,2	0,5	1	0,0	-0,6		
			Rara											RaraCls	150,0	0,8	2	0,0	-0,4	2,0	1	0,0	0,0		
1	3	83	Freq	0,4	0,00	0	1	0,0	-0,3	0,0	0,0	0,000	0,000	RaraFer	3600	5	2	0,0	-0,4	61	1	0,0	0,0		
			Perm	0,3	0,00	0	1	0,0	-0,3	0,0	0,0	0,000	0,000	PermCls	112,0	1,0	1	0,0	-0,3	2,0	1	0,0	0,0		
			Rara											RaraCls	150,0	2,6	2	0,0	-3,6	1,6	2	0,0	-0,6		
			Freq	0,4	0,00	0	2	0,0	0,0	0,0	-0,6	0,000	0,000	RaraFer	3600	22	2	0,0	-3,6	9	2	0,0	-0,6		
			Perm	0,3	0,00	0	1	0,0	0,0	0,0	-0,6	0,000	0,000	PermCls	112,0	2,4	1	0,0	-3,3	1,1	1	0,0	-0,6		

## S.L.E. - VERIFICA PIASTRE - QUOTA: 2 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)	
2	1	11	Rara											RaraCls	150,0	0,6	1	0,0	0,2	1,6	2	0,0	0,2	
			Freq	0,4	0,00	0	2	0,0	0,2	0,0	0,1	0,000	0,000	RaraFer	3600	44	1	0,0	0,2	56	2	0,0	0,2	
			Perm	0,3	0,00	0	1	0,0	0,2	0,0	0,1	0,000	0,000	PermCls	112,0	0,6	1	0,0	0,2	1,4	1	0,0	0,1	
2	1	19	Rara										RaraCls	150,0	0,2	2	0,0	0,2	2,4	1	0,0	0,2		
			Freq	0,4	0,00	0	1	0,0	0,2	0,0	0,2	0,000	0,000	RaraFer	3600	40	2	0,0	0,2	74	1	0,0	0,2	
			Perm	0,3	0,00	0	1	0,0	0,2	0,0	0,2	0,000	0,000	PermCls	112,0	0,2	1	0,0	0,2	1,8	1	0,0	0,2	
2	1	93	Rara										RaraCls	150,0	0,7	1	0,0	0,1	0,0	0	0,0	0,0		
			Freq	0,4	0,00	0	1	0,0	0,1	0,0	0,1	0,000	0,000	RaraFer	3600	53	2	0,0	0,1	32	1	0,0	0,1	
			Perm	0,3	0,00	0	1	0,0	0,1	0,0	0,1	0,000	0,000	PermCls	112,0	0,6	1	0,0	0,1	0,0	0	0,0	0,0	
2	1	94	Rara										RaraCls	150,0	0,8	1	0,0	0,1	1,9	1	0,0	0,1		
			Freq	0,4	0,00	0	1	0,0	0,1	0,0	0,1	0,000	0,000	RaraFer	3600	53	1	0,0	0,1	72	1	0,0	0,1	
			Perm	0,3	0,00	0	1	0,0	0,1	0,0	0,1	0,000	0,000	PermCls	112,0	0,7	1	0,0	0,1	1,5	1	0,0	0,1	

## 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	21	Rara											RaraCls	150,0	1,2	1	0,0	0,2	0,2	2	0,0	-0,1	
			Freq	0,4	0,00	0	1	0,0	0,1	0,0	0,0	0,000	0,000	RaraFer	3600	55	1	0,0	0,2	1	2	0,0	-0,1	
			Perm	0,3	0,00	0	1	0,0	0,1	0,0	0,0	0,000	0,000	PermCls	112,0	1,1	1	0,0	0,1	0,1	1	0,0	-0,1	
3	1	29	Rara											RaraCls	150,0	0,9	2	0,0	0,2	0,9	1	0,0	-0,1	
			Freq	0,4	0,00	0	2	0,0	0,2	0,0	0,0	0,000	0,000	RaraFer	3600	49	2	0,0	0,2	11	1	0,0	-0,1	
			Perm	0,3	0,00	0	1	0,0	0,2	0,0	0,0	0,000	0,000	PermCls	112,0	0,9	1	0,0	0,2	0,5	1	0,0	-0,1	
3	1	98	Rara											RaraCls	150,0	0,6	1	0,0	0,2	0,4	1	0,0	0,0	
			Freq	0,4	0,00	0	1	0,0	0,2	0,0	0,0	0,000	0,000	RaraFer	3600	72	2	0,0	0,2	22	1	0,0	0,0	
			Perm	0,3	0,00	0	1	0,0	0,2	0,0	0,0	0,000	0,000	PermCls	112,0	0,5	1	0,0	0,2	0,4	1	0,0	0,0	
3	1	99	Rara											RaraCls	150,0	0,5	1	0,0	0,1	1,1	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	61	1	0,0	0,1	44	1	0,0	0,0	
			Perm	0,3	0,00	0	1	0,0	0,1	0,0	0,0	0,000	0,000	PermCls	112,0	0,4	1	0,0	0,1	0,8	1	0,0	0,0	

## 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	31	Rara											RaraCls	150,0	1,5	1	0,0	0,1	0,6	2	0,0	-0,1		
			Freq	0,4	0,00	0	1	0,0	0,1	0,0	-0,1	0,000	0,000	RaraFer	3600	45	1	0,0	0,1	3	2	0,0	-0,1		
			Perm	0,3	0,00	0	1	0,0	0,1	0,0	-0,1	0,000	0,000	PermCls	112,0	1,3	1	0,0	0,1	0,5	1	0,0	-0,1		
4	1	39	Rara											RaraCls	150,0	1,3	2	0,0	0,1	0,2	2	0,0	-0,1		
			Freq	0,4	0,00	0	2	0,0	0,1	0,0	-0,1	0,000	0,000	RaraFer	3600	41	2	0,0	0,1	1	2	0,0	-0,1		
			Perm	0,3	0,00	0	1	0,0	0,1	0,0	-0,1	0,000	0,000	PermCls	112,0	1,1	1	0,0	0,1	0,2	1	0,0	-0,1		
4	1	102	Rara											RaraCls	150,0	0,0	0	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	36	2	0,0	0,1	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	PermCls	112,0	0,0	0	0,0	0,0	0,5	1	0,0	0,0		
4	1	103	Rara											RaraCls	150,0	0,5	1	0,0	0,1	0,5	2	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	38	2	0,0	0,1	15	2	0,0	0,0		
			Perm	0,3	0,00	0	1	0,0	0,1	0,0	0,0	0,000	0,000	PermCls	112,0	0,5	1	0,0	0,1	0,4	1	0,0	0,0		
4	1	104	Rara											RaraCls	150,0	0,3	1	0,0	0,1	0,4	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	26	1	0,0	0,1	11	1	0,0	0,0		
			Perm	0,3	0,00	0	1	0,0	0,1	0,0	0,0	0,000	0,000	PermCls	112,0	0,2	1	0,0	0,1	0,1	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	41	Rara											RaraCls	150,0	1,6	2	0,0	0,1	1,2	2	0,0	-0,1		
			Freq	0,4	0,00	0	2	0,0	0,1	0,0	-0,1	0,000	0,000	RaraFer	3600	45	2	0,0	0,1	19	2	0,0	-0,1		
			Perm	0,3	0,00	0	1	0,0	0,1	0,0	-0,1	0,000	0,000	PermCls	112,0	1,4	1	0,0	0,1	1,0	1	0,0	-0,1		
5	1	49	Rara											RaraCls	150,0	1,4	2	0,0	0,1	0,7	2	0,0	-0,1		
			Freq	0,4	0,00	0	1	0,0	0,1	0,0	-0,1	0,000	0,000	RaraFer	3600	40	2	0,0	0,1	8	2	0,0	-0,1		
			Perm	0,3	0,00	0	1	0,0	0,1	0,0	-0,1	0,000	0,000	PermCls	112,0	1,2	1	0,0	0,1	0,5	1	0,0	-0,1		
5	1	108	Rara											RaraCls	150,0	0,3	1	0,0	0,0	0,4	2	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	17	1	0,0	0,0	9	2	0,0	0,0		
			Perm	0,3	0,00	0	1	0,0	0,0	0,0	0,0	0,000	0,000	PermCls	112,0	0,3	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	109	Rara											RaraCls	150,0	0,0	0	0,0	0,0	0,2	2	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	6	2	0,0	0,0	2	2	0,0	0,0
			Perm	0,3	0,00	0	1	0,0	0,0	0,0	0,0	0,000	0,000	PermCls	112,0	0,0	0	0,0	0,0	0,1	1	0,0	0,0

## S.L.E. - VERIFICA PIASTRE - QUOTA: 6 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)
6	1	111	Rara											RaraCls	150,0	0,0	0	0,0	0,0	0,8	2	0,0	0,1
			Freq	0,4	0,00	0	2	0,0	0,5	0,0	0,1	0,000	0,000	RaraFer	3600	127	1	0,0	0,5	43	2	0,0	0,1
			Perm	0,3	0,00	0	1	0,0	0,5	0,0	0,1	0,000	0,000	PermCls	112,0	0,0	0	0,0	0,0	0,7	1	0,0	0,1
6	1	112	Rara											RaraCls	150,0	0,0	0	0,0	0,0	0,3	1	0,0	0,1
			Freq	0,4	0,00	0	1	0,0	0,5	0,0	0,1	0,000	0,000	RaraFer	3600	113	1	0,0	0,5	26	2	0,0	0,1
			Perm	0,3	0,00	0	1	0,0	0,5	0,0	0,1	0,000	0,000	PermCls	112,0	0,0	0	0,0	0,0	0,0	0	0,0	0,0
6	1	113	Rara											RaraCls	150,0	0,0	0	0,0	0,0	0,8	2	0,0	0,0
			Freq	0,4	0,00	0	1	0,0	0,5	0,0	0,1	0,000	0,000	RaraFer	3600	129	1	0,0	0,5	28	2	0,0	0,0
			Perm	0,3	0,00	0	1	0,0	0,5	0,0	0,1	0,000	0,000	PermCls	112,0	0,0	0	0,0	0,0	0,7	1	0,0	0,1
6	1	114	Rara											RaraCls	150,0	0,0	0	0,0	0,0	1,2	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	103	1	0,0	0,5	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	PermCls	112,0	0,0	0	0,0	0,0	0,9	1	0,0	0,0

## S.L.U. - AZIONI S.L.V. - VERIFICA SHELL C.A. - QUOTA: 1 ELEMENTO: 1

Gr.Q N.ro	Gen N.r	Nodo 3d N.ro	Nx Kg/m	Ny Kg/m	Txy Kg/m	Mx kgm/m	My kgm/m	Mxy kgm/m	εc x *10000	εc y *10000	εf x *10000	εf y *10000	Ax s.	Ay s.	Ax i.	Ay i.	Atag.	σt kg/cmq	eta mm
1	1	1	1044	4188	878	-40	-55	-37	1	9	4	14	2,2	2,2	2,2	2,2	0,1	1,11	-2,8
1	1	6	-289	-1653	1431	479	2187	52	2	4	14	14	2,2	3,6	2,2	4,0	0,2	0,96	-2,4
1	1	51	5740	7950	2862	-166	-216	6	8	3	19	11	2,2	2,6	2,2	3,6	0,4		-2,4
1	1	52	16909	2083	5938	-103	71	2	15	3	18	8	3,2	2,2	3,2	2,2	0,8		-2,8
1	1	61	24262	6306	9746	-96	-183	33	16	2	18	10	4,6	3,3	4,6	4,3	1,2		-2,4
1	1	62	34195	6485	10272	-60	102	19	17	11	18	17	5,9	2,4	5,9	2,4	1,3		-2,8
1	1	105	63	5356	2075	-181	-134	-143	1	8	6	17	2,2	2,2	2,2	2,2	0,3		-2,4
1	1	110	14027	6774	2405	-6	-192	-6	16	8	16	18	2,3	2,2	2,3	2,2	0,3		-2,4
1	1	115	29624	6718	10065	-33	-144	27	17	9	18	17	5,3	2,4	5,3	2,4	1,3		-2,4

## S.L.U. - AZIONI S.L.V. - VERIFICA SHELL C.A. - QUOTA: 1 ELEMENTO: 2

Gr.Q N.ro	Gen N.r	Nodo 3d N.ro	Nx Kg/m	Ny Kg/m	Txy Kg/m	Mx kgm/m	My kgm/m	Mxy kgm/m	εc x *10000	εc y *10000	εf x *10000	εf y *10000	Ax s.	Ay s.	Ax i.	Ay i.	Atag.	σt kg/cmq	eta mm
1	2	2	-71	-3473	641	7	0	-5	0	0	0	0	1,5	1,5	1,5	1,5	0,1	1,00	-2,5
1	2	7	-1182	-6920	1415	-199	1026	0	1	5	6	14	1,5	3,0	1,5	2,0	0,2	0,86	-2,2
1	2	53	1501	6948	4720	-36	-93	-2	1	2	6	10	1,5	2,6	1,5	3,6	0,6		-2,2
1	2	54	11590	3790	4125	14	-8	-4	15	10	16	11	2,3	1,5	2,3	1,5	0,5		-2,5
1	2	63	14491	6523	7142	-18	-68	2	16	3	17	9	3,0	2,9	3,0	3,9	0,9		-2,2
1	2	64	22877	5930	5322	-8	-41	2	17	11	17	16	3,9	1,7	3,9	1,7	0,7		-2,5
1	2	106	-155	3220	1828	-53	-38	-43	0	6	2	11	1,5	1,5	1,5	1,5	0,2		-1,9
1	2	111	8658	5085	1478	6	-101	-4	15	5	15	18	1,5	1,5	1,5	1,5	0,2		-1,9
1	2	116	19091	5783	10335	-6	-115	7	17	5	17	19	4,0	2,4	4,0	2,4	1,3		-1,9

## S.L.U. - AZIONI S.L.V. - VERIFICA SHELL C.A. - QUOTA: 1 ELEMENTO: 3

Gr.Q N.ro	Gen N.r	Nodo 3d N.ro	Nx Kg/m	Ny Kg/m	Txy Kg/m	Mx kgm/m	My kgm/m	Mxy kgm/m	εc x *10000	εc y *10000	εf x *10000	εf y *10000	Ax s.	Ay s.	Ax i.	Ay i.	Atag.	σt kg/cmq	eta mm
1	3	3	-840	-3610	547	0	0	-2	0	0	0	0	1,5	1,5	1,5	1,5	0,1	0,93	-2,3
1	3	8	-1271	-7066	1418	-209	1139	3	1	6	6	16	1,5	3,0	1,5	2,0	0,2	0,83	-2,1
1	3	55	1066	6775	4699	-33	-93	-3	0	2	5	10	1,5	2,6	1,5	3,6	0,6		-2,1
1	3	56	11336	3658	3895	11	-8	-4	15	10	16	11	2,2	1,5	2,2	1,5	0,5		-2,3
1	3	65	14137	6272	7193	16	-81	2	16	2	17	10	3,0	2,9	3,0	3,9	0,9		-2,1
1	3	66	22768	5947	5580	6	-9	-2	17	13	17	14	3,9	1,7	3,9	1,7	0,7		-2,3
1	3	107	-180	3013	2057	-52	-35	-44	0	6	2	11	1,5	1,5	1,5	1,5	0,3		-1,6
1	3	112	8491	5022	1838	9	-107	-2	15	5	15	18	1,6	1,5	1,6	1,5	0,2		-1,6
1	3	117	18908	5813	10392	10	-101	8	17	6	17	18	4,0	2,4	4,0	2,4	1,3		-1,6

## S.L.U. - AZIONI S.L.V. - VERIFICA SHELL C.A. - QUOTA: 1 ELEMENTO: 4

Gr.Q N.ro	Gen N.r	Nodo 3d N.ro	Nx Kg/m	Ny Kg/m	Txy Kg/m	Mx kgm/m	My kgm/m	Mxy kgm/m	εc x *10000	εc y *10000	εf x *10000	εf y *10000	Ax s.	Ay s.	Ax i.	Ay i.	Atag.	σt kg/cmq	eta mm
1	4	4	-134	-3156	596	-12	0	9	0	0	0	0	1,5	1,5	1,5	1,5	0,1	0,97	-2,4
1	4	9	-1333	-5431	1397	219	1093	1	2	6	6	17	1,5	3,0	1,5	2,0	0,2	0,87	-2,2
1	4	57	1484	7188	4665	22	-87	-4	2	3	5	11	1,5	2,6	1,5	3,6	0,6		-2,2
1	4	58	11625	3856	3907	6	-5	2	16	11	16	11	2,2	1,5	2,2	1,5	0,5		-2,4
1	4	67	14583	5523	7071	20	179	-5	16	1	17	40	3,0	2,0	3,0	2,0	0,9		-2,2
1	4	68	23044	6138	5273	8	28	1	17	12	17	15	3,9	1,7	3,9	1,7	0,7		-2,4
1	4	108	-154	3553	1821	-52	14	-43	0	9	2	11	1,5	1,5	1,5	1,5	0,2		-1,9
1	4	113	8696	4913	1659	10	-105	-1	15	4	16	18	1,6	1,5	1,6	1,5	0,2		-1,9
1	4	118	19180	5636	10509	11	-88	8	17	7	17	17	4,0	2,4	4,0	2,4	1,3		-1,9

## S.L.U. - AZIONI S.L.V. - VERIFICA SHELL C.A. - QUOTA: 1 ELEMENTO: 5

Gr.Q N.ro	Gen N.r	Nodo 3d N.ro	Nx Kg/m	Ny Kg/m	Txy Kg/m	Mx kgm/m	My kgm/m	Mxy kgm/m	εc x *10000	εc y *10000	εf x *10000	εf y *10000	Ax s.	Ay s.	Ax i.	Ay i.	Atag.	σt kg/cmq	eta mm
1	5	5	1083	4269	913	38	54	34	1	10	4	14	2,2	2,2	2,2	2,2	0,1	1,13	-2,8
1	5	10	-50	-857	1389	-440	-2000	-51	2	4	13	13	2,2	4,1	2,2	4,0	0,2	0,94	-2,3

## C.D.S.

## S.L.U. - AZIONI S.L.V. - VERIFICA SHELL C.A. - QUOTA: 1 ELEMENTO: 5

Gr.Q N.ro	Gen N.r	Nodo 3d N.ro	Nx Kg/m	Ny Kg/m	Txy Kg/m	Mx kgm/m	My kgm/m	Mxy kgm/m	εc x *10000	εc y *10000	εf x *10000	εf y *10000	Ax s. cmg/m	Ay s. cmg/m	Ax i. cmg/m	Ay i. cmg/m	Atag. cmg/m	σt kg/cmq	eta mm
1	5	59	4378	9554	5014	139	-182	-11	6	4	17	13	2,2	2,8	2,2	3,8	0,6	-2,3	-2,3
1	5	60	17790	2849	6269	78	-68	1	16	5	18	10	3,3	2,2	3,3	2,2	0,8	-2,8	-2,8
1	5	69	34333	7663	8715	17	-59	-14	17	13	18	16	5,8	2,3	5,8	2,3	1,1	-2,8	-2,8
1	5	70	23052	8301	9108	83	-194	-16	16	4	18	12	4,4	3,2	4,4	4,2	1,2	-2,3	-2,3
1	5	109	70	5582	1973	166	54	130	1	12	5	15	2,2	2,2	2,2	2,2	0,3	-2,4	-2,4
1	5	114	14078	6507	2638	-15	-241	-5	16	6	17	18	2,4	2,2	2,4	2,2	0,3	-2,4	-2,4
1	5	119	29188	6851	12072	-8	-231	18	17	6	18	18	5,5	2,8	5,5	2,8	1,5	-2,4	-2,4

## S.L.U. - AZIONI S.L.V. - VERIFICA SHELL C.A. - QUOTA: 1 ELEMENTO: 6

Gr.Q N.ro	Gen N.r	Nodo 3d N.ro	Nx Kg/m	Ny Kg/m	Txy Kg/m	Mx kgm/m	My kgm/m	Mxy kgm/m	εc x *10000	εc y *10000	εf x *10000	εf y *10000	Ax s. cmg/m	Ay s. cmg/m	Ax i. cmg/m	Ay i. cmg/m	Atag. cmg/m	σt kg/cmq	eta mm
1	6	5	1232	5359	704	-132	-139	-130	0	9	7	17	2,5	2,5	2,5	2,5	0,1	1,13	-2,8
1	6	52	1842	3855	2428	-401	-886	97	1	1	16	10	2,5	3,2	2,5	2,5	0,3	-2,8	-2,8
1	6	58	96	-1263	3558	-235	733	222	1	2	6	15	2,5	2,5	2,5	2,5	0,5	-2,4	-2,4
1	6	60	408	1868	3062	389	-812	219	1	1	11	8	2,5	3,2	2,5	2,5	0,4	-2,8	-2,8
1	6	62	467	2342	1843	276	994	97	1	2	9	10	2,5	2,5	2,5	3,1	0,2	-2,8	-2,8
1	6	64	112	-1134	2144	-325	915	152	1	2	9	10	2,5	3,1	2,5	2,5	0,3	-2,5	-2,5
1	6	66	-56	-70	2824	273	906	-195	1	2	7	17	2,5	2,5	2,5	2,5	0,4	-2,3	-2,3
1	6	68	-105	-89	1473	-286	762	227	1	2	7	17	2,5	2,5	2,5	2,5	0,2	-2,4	-2,4
1	6	69	32	-691	1459	358	1603	16	1	3	9	18	2,5	3,2	2,5	2,5	0,2	-2,8	-2,8

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

S.I.E. - VERIFICA SHELL C.A. - QUOTA: 1 ELEMENTO: 1																							
			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	1	1	Rara											RaraCls	150,0	0,4	1	0,0	-0,7	1,4	1	0,0	-3,0
			Freq	0,4	0,00	0	2	0,0	-0,6	0,0	-2,7	0,000	0,000	RaraFer	3600	3	1	0,0	-0,7	12	1	0,0	-3,0
			Perm	0,3	0,00	0	1	0,0	-0,6	0,0	-2,6	0,000	0,000	PermCls	112,0	0,3	1	0,0	-0,6	1,2	1	0,0	-2,6
1	1	6	Rara											RaraCls	150,0	1,3	1	0,0	-1,9	5,2	1	-0,2	-7,3
			Freq	0,4	0,00	0	2	0,0	-1,6	-0,2	-6,5	0,000	0,000	RaraFer	3600	10	1	0,0	-1,9	40	1	-0,2	-7,3
			Perm	0,3	0,00	0	1	0,0	-1,6	-0,2	-6,3	0,000	0,000	PermCls	112,0	1,1	1	0,0	-1,6	4,6	1	-0,2	-6,3
1	1	51	Rara											RaraCls	150,0	0,5	2	0,0	0,1	2,3	2	0,0	-4,4
			Freq	0,4	0,00	0	2	0,0	0,2	0,0	-4,1	0,000	0,000	RaraFer	3600	32	2	0,0	0,1	19	2	0,0	-4,4
			Perm	0,3	0,00	0	1	0,0	0,3	0,0	-4,0	0,000	0,000	PermCls	112,0	0,0	0	0,0	0,0	2,0	1	0,0	-4,0
1	1	52	Rara											RaraCls	150,0	0,0	0	0,0	0,0	1,0	1	0,0	-0,1
			Freq	0,4	0,00	0	1	0,0	2,0	0,0	0,0	0,000	0,000	RaraFer	3600	167	1	0,0	1,9	29	2	0,0	0,0
			Perm	0,3	0,00	0	1	0,0	2,0	0,0	0,0	0,000	0,000	PermCls	112,0	0,0	0	0,0	0,0	0,7	1	0,0	0,0
1	1	61	Rara											RaraCls	150,0	0,0	0	0,0	0,0	2,4	2	-0,1	-4,1
			Freq	0,4	0,00	0	2	0,0	2,8	-0,1	-3,7	0,000	0,000	RaraFer	3600	244	2	0,0	2,7	19	2	-0,1	-4,1
			Perm	0,3	0,00	0	1	0,0	2,9	0,0	-3,5	0,000	0,000	PermCls	112,0	0,0	0	0,0	0,0	2,1	1	0,0	-3,5
1	1	62	Rara											RaraCls	150,0	0,0	0	0,0	0,0	0,0	0	0,0	0,0
			Freq	0,4	0,00	0	2	0,0	4,5	0,0	0,9	0,000	0,000	RaraFer	3600	380	1	0,0	4,4	126	1	0,0	0,9
			Perm	0,3	0,00	0	1	0,0	4,5	0,0	0,9	0,000	0,000	PermCls	112,0	0,0	0	0,0	0,0	0,0	0	0,0	0,0
1	1	105	Rara											RaraCls	150,0	0,1	2	0,0	-0,1	0,4	1	0,0	-0,7
			Freq	0,4	0,00	0	1	0,0	-0,1	0,0	-0,5	0,000	0,000	RaraFer	3600	1	2	0,0	-0,1	3	1	0,0	-0,7
			Perm	0,3	0,00	0	1	0,0	-0,1	0,0	-0,4	0,000	0,000	PermCls	112,0	0,1	1	0,0	-0,1	0,2	1	0,0	-0,4
1	1	110	Rara											RaraCls	150,0	0,0	0	0,0	0,0	0,0	0	0,0	0,0
			Freq	0,4	0,00	0	1	0,0	0,0	0,0	0,6	0,000	0,000	RaraFer	3600	131	1	0,0	1,5	57	2	0,0	0,5
			Perm	0,3	0,00	0	1	0,0	0,0	0,0	0,6	0,000	0,000	PermCls	112,0	0,0	0	0,0	0,0	0,0	0	0,0	0,0
1	1	115	Rara											RaraCls	150,0	0,0	0	0,0	0,0	0,0	0	0,0	0,0
			Freq	0,4	0,00	0	2	0,0	3,7	0,0	1,0	0,000	0,000	RaraFer	3600	313	1	0,0	3,6	103	2	0,0	1,0
			Perm	0,3	0,00	0	1	0,0	3,8	0,0	1,0	0,000	0,000	PermCls	112,0	0,0	0	0,0	0,0	0,0	0	0,0	0,0

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

S.I.E. - VERIFICA SHELL C.A. - QUOTA: 1 ELEMENTO: 2																							
			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	2	2	Rara											RaraCls	150,0	0,4	1	0,0	-0,5	1,5	1	0,0	-2,1
			Freq	0,4	0,00	0	1	0,0	-0,5	0,0	-2,0	0,000	0,000	RaraFer	3600	3	1	0,0	-0,5	12	1	0,0	-2,1
			Perm	0,3	0,00	0	1	0,0	-0,5	0,0	-1,9	0,000	0,000	PermCls	112,0	0,3	1	0,0	-0,5	1,4	1	0,0	-1,9
1	2	7	Rara											RaraCls	150,0	1,5	2	0,0	-2,1	6,2	2	0,0	-8,2
			Freq	0,4	0,00	0	2	0,0	-1,9	0,0	-7,6	0,000	0,000	RaraFer	3600	12	1	0,0	-2,1	49	2	0,0	-8,2
			Perm	0,3	0,00	0	1	0,0	-1,9	0,0	-7,4	0,000	0,000	PermCls	112,0	1,4	1	0,0	-1,9	5,6	1	0,0	-7,4
1	2	53	Rara											RaraCls	150,0	0,4	2	0,0	-0,5	3,4	2	0,0	-5,1
			Freq	0,4	0,00	0	2	0,0	-0,4	0,0	-4,7	0,000	0,000	RaraFer	3600	3	2	0,0	-0,5	28	2	0,0	-5,1
			Perm	0,3	0,00	0	1	0,0	-0,3	0,0	-4,5	0,000	0,000	PermCls	112,0	0,2	1	0,0	-0,3	3,0	1	0,0	-4,5
1	2	54	Rara											RaraCls	150,0	0,0	0	0,0	0,0	0,0	0	0,0	0,0
			Freq	0,4	0,00	0	1	0,0	1,3	0,0	0,3	0,000	0,000	RaraFer	3600	170	1	0,0	1,3	41	1	0,0	0,2
			Perm	0,3	0,00	0	1	0,0	1,3	0,0	0,3	0,000	0,000	PermCls	112,0	0,0	0	0,0	0,0	0,0	0	0,0	0,0
1	2	63	Rara											RaraCls	150,0	0,0	0	0,0	0,0	3,5	2	0,0	-5,3
			Freq	0,4	0,00	0	2	0,0	1,4	0,0	-4,7	0,000	0,000	RaraFer	3600	181	1	0,0	1,3	29	2	0,0	-5,3
			Perm	0,3	0,00	0	1	0,0	1,5	0,0	-4,4	0,000	0,000	PermCls	112,0	0,0	0	0,0	0,0	3,0	1	0,0	-4,4
1	2	64	Rara											RaraCls	150,0	0,0	0	0,0	0,0	0,0	0	0,0	0,0
			Freq	0,4	0,00	0	2	0,0	3,1	0,0	0,9	0,000	0,000	RaraFer	3600	394	1	0,0	3,0	134	2	0,0	1,0
			Perm	0,3	0,00	0	1	0,0	3,1	0,0	0,9	0,000	0,000	PermCls	112,0	0,0	0	0,0	0,0	0,0	0	0,0	0,0
1	2	106	Rara											RaraCls	150,0	0,1	2	0,0	-0,2	0,8	1	0,0	-1,1
			Freq	0,4	0,00	0	1	0,0	-0,2	0,0	-0,9	0,000	0,000	RaraFer	3600	1	2	0,0	-0,2	6	1	0,0	-1,1
			Perm	0,3	0,00	0	1	0,0	-0,2	0,0	-0,9	0,000	0,000	PermCls	112,0	0,1	1	0,0	-0,2	0,6	1	0,0	-0,9
1	2	111	Rara											RaraCls	150,0	0,0	0	0,0	0,0	0,0	0	0,0	0,0
			Freq	0,4	0,00	0	1	0,0	0,9	0,0	0,2	0,000	0,000	RaraFer	3600	79	1	0,0	0,9	28	1	0,0	0,2
			Perm	0,3	0,00	0	1	0,0	0,9	0,0	0,3	0,000	0,000	PermCls	112,0	0,0	0	0,0	0,0	0,0	0	0,0	0,0
1	2	116	Rara											RaraCls	150,0	0,0	0	0,0	0,0	0,0	0	0,0	0,0

**C.D.S.**

**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)
			Freq	0,4	0,00	0	2	0,0	2,3	0,0	0,8	0,000	0,000	RaraFer	3600	204	1	0,0	2,2	111	1	0,0	0,8
			Perm	0,3	0,00	0	1	0,0	2,3	0,0	0,8	0,000	0,000	PermCls	112,0	0,0	0	0,0	0,0	0,0	0	0,0	0,0

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

			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/cm²	Kg/cm²	mb	(t°m)	(t)	Kg/cm²	mb	(t°m)	(t)
1	3	3	Rara											RaraCls	150,0	0,3	1	0,0	-0,5	1,6	1	0,0	-2,4
			Freq	0,4	0,00	0	1	0,0	-0,5	0,0	-2,3	0,000	0,000	RaraFer	3600	3	1	0,0	-0,5	13	1	0,0	-2,4
			Perm	0,3	0,00	0	1	0,0	-0,5	0,0	-2,2	0,000	0,000	PermCls	112,0	0,3	1	0,0	-0,5	1,4	1	0,0	-2,2
1	3	8	Rara										RaraCls	150,0	1,4	1	0,0	-2,1	5,9	1	0,0	-8,8	
			Freq	0,4	0,00	0	1	0,0	-2,0	0,0	-8,2	0,000	0,000	RaraFer	3600	12	1	0,0	-2,1	49	1	0,0	-8,8
			Perm	0,3	0,00	0	1	0,0	-1,9	0,0	-8,0	0,000	0,000	PermCls	112,0	1,3	1	0,0	-1,9	5,2	1	0,0	-8,0
1	3	55	Rara										RaraCls	150,0	0,5	1	0,0	-0,6	3,7	2	0,0	-5,7	
			Freq	0,4	0,00	0	1	0,0	0,0	0,0	-5,0	0,000	0,000	RaraFer	3600	4	1	0,0	-0,6	31	2	0,0	-5,7
			Perm	0,3	0,00	0	1	0,0	0,0	0,0	-5,0	0,000	0,000	PermCls	112,0	0,3	1	0,0	-0,5	3,3	1	0,0	-5,0
1	3	56	Rara										RaraCls	150,0	0,0	0	0,0	0,0	0,0	0	0,0	0,0	
			Freq	0,4	0,00	0	1	0,0	1,3	0,0	0,2	0,000	0,000	RaraFer	3600	167	1	0,0	1,2	36	1	0,0	0,2
			Perm	0,3	0,00	0	1	0,0	1,3	0,0	0,2	0,000	0,000	PermCls	112,0	0,0	0	0,0	0,0	0,0	0	0,0	0,0
1	3	65	Rara										RaraCls	150,0	0,0	0	0,0	0,0	3,9	1	0,0	-5,6	
			Freq	0,4	0,00	0	1	0,0	1,4	0,0	-5,1	0,000	0,000	RaraFer	3600	170	1	0,0	1,2	33	2	0,0	-6,0
			Perm	0,3	0,00	0	1	0,0	1,4	0,0	-5,0	0,000	0,000	PermCls	112,0	0,0	0	0,0	0,0	3,3	1	0,0	-5,0
1	3	66	Rara										RaraCls	150,0	0,0	0	0,0	0,0	0,0	0	0,0	0,0	
			Freq	0,4	0,00	0	1	0,0	3,1	0,0	0,9	0,000	0,000	RaraFer	3600	396	1	0,0	3,1	143	2	0,0	1,1
			Perm	0,3	0,00	0	1	0,0	3,1	0,0	0,9	0,000	0,000	PermCls	112,0	0,0	0	0,0	0,0	0,0	0	0,0	0,0
1	3	107	Rara										RaraCls	150,0	0,2	2	0,0	-0,2	0,9	1	0,0	-1,3	
			Freq	0,4	0,00	0	1	0,0	-0,2	0,0	-1,1	0,000	0,000	RaraFer	3600	1	2	0,0	-0,2	7	2	0,0	-1,3
			Perm	0,3	0,00	0	1	0,0	-0,2	0,0	-1,1	0,000	0,000	PermCls	112,0	0,1	1	0,0	-0,2	0,7	1	0,0	-1,1
1	3	112	Rara										RaraCls	150,0	0,0	0	0,0	0,0	0,0	0	0,0	0,0	
			Freq	0,4	0,00	0	1	0,0	0,9	0,0	0,2	0,000	0,000	RaraFer	3600	76	1	0,0	0,8	25	1	0,0	0,1
			Perm	0,3	0,00	0	1	0,0	0,9	0,0	0,2	0,000	0,000	PermCls	112,0	0,0	0	0,0	0,0	0,0	0	0,0	0,0
1	3	117	Rara										RaraCls	150,0	0,0	0	0,0	0,0	0,0	0	0,0	0,0	
			Freq	0,4	0,00	0	1	0,0	2,3	0,0	0,9	0,000	0,000	RaraFer	3600	202	1	0,0	2,2	123	1	0,0	0,8
			Perm	0,3	0,00	0	1	0,0	2,3	0,0	0,9	0,000	0,000	PermCls	112,0	0,0	0	0,0	0,0	0,0	0	0,0	0,0

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

			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/cm <sup>2</sup>	Kg/cm <sup>2</sup>	mb	(t*m)	(t)	Kg/cm <sup>2</sup>	mb	(t*m)	(t)
1	4	4	Rara											RaraCls	150,0	0,4	1	0,0	-0,5	1,5	2	0,0	-2,0
			Freq	0,4	0,00	0	1	0,0	-0,5	0,0	-1,9	0,000	0,000	RaraFer	3600	3	2	0,0	-0,5	12	2	0,0	-2,0
			Perm	0,3	0,00	0	1	0,0	-0,5	0,0	-1,9	0,000	0,000	PermCls	112,0	0,3	1	0,0	-0,5	1,3	1	0,0	-1,9
1	4	9	Rara										RaraCls	150,0	1,6	1	0,0	-2,0	6,4	1	0,0	-8,1	
			Freq	0,4	0,00	0	1	0,0	-1,9	0,0	-7,6	0,000	0,000	RaraFer	3600	12	1	0,0	-2,0	51	1	0,0	-8,1
			Perm	0,3	0,00	0	1	0,0	-1,9	0,0	-7,4	0,000	0,000	PermCls	112,0	1,4	1	0,0	-1,9	5,7	1	0,0	-7,4
1	4	57	Rara										RaraCls	150,0	0,5	1	0,0	-0,5	3,3	2	0,0	-5,1	
			Freq	0,4	0,00	0	1	0,0	-0,3	0,0	-4,4	0,000	0,000	RaraFer	3600	3	1	0,0	-0,5	27	2	0,0	-5,1
			Perm	0,3	0,00	0	1	0,0	-0,3	0,0	-4,4	0,000	0,000	PermCls	112,0	0,3	1	0,0	-0,3	2,9	1	0,0	-4,4
1	4	58	Rara										RaraCls	150,0	0,0	0	0,0	0,0	0,0	0	0,0	0,0	
			Freq	0,4	0,00	0	1	0,0	1,3	0,0	0,2	0,000	0,000	RaraFer	3600	174	1	0,0	1,2	32	2	0,0	0,2
			Perm	0,3	0,00	0	1	0,0	1,3	0,0	0,2	0,000	0,000	PermCls	112,0	0,0	0	0,0	0,0	0,0	0	0,0	0,0
1	4	67	Rara										RaraCls	150,0	0,0	0	0,0	0,0	3,7	2	0,0	-5,2	
			Freq	0,4	0,00	0	1	0,0	1,5	0,0	-4,4	0,000	0,000	RaraFer	3600	194	1	0,0	1,3	30	2	0,0	-5,2
			Perm	0,3	0,00	0	1	0,0	1,5	0,0	-4,4	0,000	0,000	PermCls	112,0	0,0	0	0,0	0,0	3,1	1	0,0	-4,4
1	4	68	Rara										RaraCls	150,0	0,0	0	0,0	0,0	0,0	0	0,0	0,0	
			Freq	0,4	0,00	0	1	0,0	3,0	0,0	0,7	0,000	0,000	RaraFer	3600	385	1	0,0	3,0	118	2	0,0	0,8
			Perm	0,3	0,00	0	1	0,0	3,0	0,0	0,7	0,000	0,000	PermCls	112,0	0,0	0	0,0	0,0	0,0	0	0,0	0,0
1	4	108	Rara										RaraCls	150,0	0,1	2	0,0	-0,2	0,7	1	0,0	-1,1	
			Freq	0,4	0,00	0	1	0,0	-0,2	0,0	-0,9	0,000	0,000	RaraFer	3600	1	2	0,0	-0,2	6	2	0,0	-1,1
			Perm	0,3	0,00	0	1	0,0	-0,2	0,0	-0,9	0,000	0,000	PermCls	112,0	0,1	1	0,0	-0,2	0,6	1	0,0	-0,9
1	4	113	Rara										RaraCls	150,0	0,0	0	0,0	0,0	0,0	0	0,0	0,0	
			Freq	0,4	0,00	0	1	0,0	0,9	0,0	0,3	0,000	0,000	RaraFer	3600	80	1	0,0	0,9	34	1	0,0	0,2
			Perm	0,3	0,00	0	1	0,0	0,9	0,0	0,3	0,000	0,000	PermCls	112,0	0,0	0	0,0	0,0	0,0	0	0,0	0,0
1	4	118	Rara										RaraCls	150,0	0,0	0	0,0	0,0	0,0	0	0,0	0,0	
			Freq	0,4	0,00	0	1	0,0	2,3	0,0	0,9	0,000	0,000	RaraFer	3600	205	1	0,0	2,2	133	1	0,0	0,8
			Perm	0,3	0,00	0	1	0,0	2,3	0,0	0,9	0,000	0,000	PermCls	112,0	0,0	0	0,0	0,0	0,0	0	0,0	0,0

**S.L.E. - VERIFICA SHELL C.A. - QUOTA: 1 ELEMENTO: 5**

			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	5	5	Rara											RaraCls	150,0	0,3	2	0,0	-0,6	1,3	2	0,0	-2,7
			Freq	0,4	0,00	0	2	0,0	-0,6	0,0	-2,6	0,000	0,000	RaraFer	3600	3	2	0,0	-0,6	11	2	0,0	-2,7
			Perm	0,3	0,00	0	1	0,0	-0,6	0,0	-2,5	0,000	0,000	PermCls	112,0	0,3	1	0,0	-0,6	1,2	1	0,0	-2,5
1	5	10	Rara										RaraCls	150,0	1,3	1	0,0	-1,7	5,2	1	0,2	-6,7	
			Freq	0,4	0,00	0	1	0,0	-1,6	0,2	-6,3	0,000	0,000	RaraFer	3600	10	1	0,0	-1,7	40	1	0,2	-6,7
			Perm	0,3	0,00	0	1	0,0	-1,6	0,2	-6,2	0,000	0,000	PermCls	112,0	1,1	1	0,0	-1,6	4,7	1	0,2	-6,2
1	5	59	Rara										RaraCls	150,0	0,6	1	0,0	-0,4	2,7	1	0,0	-5,9	
			Freq	0,4	0,00	0	1	0,0	-0,2	0,0	-5,3	0,000	0,000	RaraFer	3600	4	1	0,0	-0,4	23	1	0,0	-5,9
			Perm	0,3	0,00	0	1	0,0	-0,2	0,0	-5,3	0,000	0,000	PermCls	112,0	0,5	1	0,0	-0,2	2,3	1	0,0	-5,3

## S.L.E. - VERIFICA SHELL C.A. - QUOTA: 1 ELEMENTO: 5

			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	5	60	Rara											RaraCls	150,0	0,0	0	0,0	0,0	1,5	2	-0,1	-0,3
			Freq	0,4	0,00	0	2	0,0	1,8	0,0	-0,2	0,000	0,000	RaraFer	3600	169	1	0,0	1,7	34	1	-0,1	-0,2
			Perm	0,3	0,00	0	1	0,0	1,8	0,0	-0,1	0,000	0,000	PermCls	112,0	0,0	0	0,0	0,0	1,2	1	0,0	-0,1
1	5	69	Rara										RaraCls	150,0	0,0	0	0,0	0,0	1,6	2	-0,1	0,7	
			Freq	0,4	0,00	0	2	0,0	4,4	-0,1	0,8	0,000	0,000	RaraFer	3600	381	1	0,0	4,3	144	2	-0,1	0,7
			Perm	0,3	0,00	0	1	0,0	4,4	-0,1	0,8	0,000	0,000	PermCls	112,0	0,0	0	0,0	0,0	0,3	1	-0,1	0,8
1	5	70	Rara										RaraCls	150,0	0,0	0	0,0	0,0	2,8	1	0,0	-6,1	
			Freq	0,4	0,00	0	1	0,0	2,4	0,0	-5,3	0,000	0,000	RaraFer	3600	194	1	0,0	2,1	24	1	0,0	-6,1
			Perm	0,3	0,00	0	1	0,0	2,4	0,0	-5,2	0,000	0,000	PermCls	112,0	0,0	0	0,0	0,0	2,4	1	0,0	-5,2
1	5	109	Rara										RaraCls	150,0	0,1	1	0,0	-0,1	0,4	1	0,0	-0,7	
			Freq	0,4	0,00	0	1	0,0	-0,1	0,0	-0,6	0,000	0,000	RaraFer	3600	1	1	0,0	-0,1	3	1	0,0	-0,7
			Perm	0,3	0,00	0	1	0,0	-0,1	0,0	-0,5	0,000	0,000	PermCls	112,0	0,1	1	0,0	-0,1	0,2	1	0,0	-0,5
1	5	114	Rara										RaraCls	150,0	0,0	0	0,0	0,0	0,0	0	0,0	0,0	
			Freq	0,4	0,00	0	1	0,0	1,5	0,0	0,6	0,000	0,000	RaraFer	3600	121	1	0,0	1,3	77	1	0,0	0,6
			Perm	0,3	0,00	0	1	0,0	1,5	0,0	0,6	0,000	0,000	PermCls	112,0	0,0	0	0,0	0,0	0,0	0	0,0	0,0
1	5	119	Rara										RaraCls	150,0	0,0	0	0,0	0,0	0,0	0	0,0	0,0	
			Freq	0,4	0,00	0	2	0,0	3,5	0,0	1,2	0,000	0,000	RaraFer	3600	296	2	0,0	3,4	148	2	0,0	1,2
			Perm	0,3	0,00	0	1	0,0	3,6	0,0	1,2	0,000	0,000	PermCls	112,0	0,0	0	0,0	0,0	0,0	0	0,0	0,0

## S.L.E. - VERIFICA SHELL C.A. - QUOTA: 1 ELEMENTO: 6

			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	6	5	Rara											RaraCls	150,0	0,5	2	0,0	-0,8	1,9	2	0,1	-3,2	
			Freq	0,4	0,00	0	2	0,0	-0,7	0,1	-3,0	0,000	0,000	RaraFer	3600	4	2	0,0	-0,8	15	2	0,1	-3,2	
			Perm	0,3	0,00	0	1	0,0	-0,7	0,1	-3,0	0,000	0,000	PermCls	112,0	0,4	1	0,0	-0,7	1,7	1	0,1	-3,0	
1	6	52	Rara											RaraCls	150,0	0,7	1	0,0	-0,6	2,6	1	0,2	-1,9	
			Freq	0,4	0,00	0	1	0,0	-0,5	0,1	-1,5	0,000	0,000	RaraFer	3600	5	1	0,0	-0,6	18	1	0,2	-1,9	
			Perm	0,3	0,00	0	1	0,0	-0,5	0,1	-1,5	0,000	0,000	PermCls	112,0	0,7	1	0,0	-0,5	2,6	1	0,1	-1,5	
1	6	58	Rara											RaraCls	150,0	0,4	2	0,0	-0,4	3,1	2	0,1	-0,8	
			Freq	0,4	0,00	0	2	0,0	-0,3	0,1	-0,7	0,000	0,000	RaraFer	3600	3	2	0,0	-0,4	65	1	0,1	-0,7	
			Perm	0,3	0,00	0	1	0,0	-0,3	0,1	-0,7	0,000	0,000	PermCls	112,0	0,4	1	0,0	-0,3	2,9	1	0,1	-0,7	
1	6	60	Rara											RaraCls	150,0	0,6	2	0,0	-0,9	2,5	2	0,2	-2,2	
			Freq	0,4	0,00	0	2	0,0	-0,8	0,2	-1,9	0,000	0,000	RaraFer	3600	5	2	0,0	-0,9	18	2	0,2	-2,2	
			Perm	0,3	0,00	0	1	0,0	-0,7	0,2	-1,8	0,000	0,000	PermCls	112,0	0,6	1	0,0	-0,7	2,5	1	0,2	-1,8	
1	6	62	Rara											RaraCls	150,0	0,4	1	0,0	-0,4	1,5	1	0,1	-1,7	
			Freq	0,4	0,00	0	2	0,0	-0,3	0,0	-1,4	0,000	0,000	RaraFer	3600	3	1	0,0	-0,4	11	1	0,1	-1,7	
			Perm	0,3	0,00	0	1	0,0	-0,3	0,0	-1,3	0,000	0,000	PermCls	112,0	0,2	1	0,0	-0,3	0,8	1	0,0	-1,3	
1	6	64	Rara											RaraCls	150,0	0,4	2	0,0	-0,1	1,0	2	0,1	-0,5	
			Freq	0,4	0,00	0	2	0,0	-0,1	0,0	-0,4	0,000	0,000	RaraFer	3600	9	1	0,0	-0,1	9	2	0,1	-0,5	
			Perm	0,3	0,00	0	1	0,0	-0,1	0,0	-0,3	0,000	0,000	PermCls	112,0	0,2	1	0,0	-0,1	0,2	1	0,0	-0,3	
1	6	66	Rara											RaraCls	150,0	0,4	2	0,0	-0,1	2,0	2	0,1	-0,6	
			Freq	0,4	0,00	0	2	0,0	-0,1	0,1	-0,5	0,000	0,000	RaraFer	3600	9	2	0,0	-0,1	34	2	0,1	-0,6	
			Perm	0,3	0,00	0	1	0,0	-0,1	0,0	-0,4	0,000	0,000	PermCls	112,0	0,2	1	0,0	-0,1	0,6	1	0,0	-0,4	
1	6	68	Rara											RaraCls	150,0	0,4	2	0,0	-0,1	0,8	2	0,0	-0,2	
			Freq	0,4	0,00	0	1	0,0	-0,1	0,0	-0,1	0,000	0,000	RaraFer	3600	8	2	0,0	-0,1	16	2	0,0	-0,2	
			Perm	0,3	0,00	0	1	0,0	-0,1	0,0	-0,1	0,000	0,000	PermCls	112,0	0,3	1	0,0	-0,1	0,5	1	0,0	-0,1	
1	6	69	Rara											RaraCls	150,0	1,1	2	0,1	-0,5	3,9	2	0,2	-2,3	
			Freq	0,4	0,00	0	2	0,0	-0,4	0,1	-1,9	0,000	0,000	RaraFer	3600	10	2	0,1	-0,5	30	2	0,2	-2,3	
			Perm	0,3	0,00	0	1	0,0	-0,4	0,1	-1,7	0,000	0,000	PermCls	112,0	0,5	1	0,0	-0,4	1,7	1	0,1	-1,7	