



DIREZIONE CENTRALE PROGRAMMAZIONE PROGETTAZIONE

## PA 12/09

CORRIDOIO PLURIMODALE TIRRENICO - NORD EUROPA
ITINERARIO AGRIGENTO - CALTANISSETTA - A19
S.S. N° 640 "DI PORTO EMPEDOCLE"
AMMODERNAMENTO E ADEGUAMENTO ALLA CAT. B DEL D.M. 5.11.2001
Dal km 44+000 allo svincolo con l'A19

## PROGETTO ESECUTIVO

Contraente Generale:



## **OPERE IDRAULICHE**

Tombini ARMCO - Asse Principale
Tombino T13 bis - DN1500 al km 5+219.24 - Relazione di calcolo

Codice Unico Progetto (CUP): F91B09000070001																								
Codice Elaborato:																								
PA	12_09	- E	2	2	0	Т	O	2	1	3	Т	С	1	4	Н	С	L	C	7	0		A	Scala:	
F					·	•						•												
Е																								
D																								
С																								
В																								
Α	Aprile 2011				EMIS	SSIC	DNE	^				A. S.	ALVA	\GO	A	. TUR	so		N	/I. LIT	I		P. PAGLIN	11
REV.	DATA				DESC	CRIZI	ONE	(0)	1			RE	DAT	ТО	VE	RIFIC	АТО		APP	ROVA	ATO		AUTORIZZA	TO
Respons	Responsabile del procedimento: Ing. MAURIZIO ARAMINI																							



ORDINE INSTANCE ORDINE INSTANC



Il Coordinatore per la sicurezza in fase di progetto:

ORDINE
INGEGNERI
NO MA
14853



## RELAZIONE TECNICA E DI CALCOLO TOMBINI IDRAULICI

## **SOMMARIO**

1	PREM	ESSA	. 2
2	NORM	IATIVA DI RIFERIMENTO	. 3
3	CALC	OLI STRUTTURALI E MATERIALI IMPIEGATI	. 4
	3.1	PARAMETRI SISMICI CONSIDERATI	. 4
	3.2	PARAMETRI GEOTECNICI E SOVRACCARICHI	. 4
	3.3	CARATTERISTICHE DEI MATERIALI IMPIEGATI	. 4
	3.4	Criteri di durabilità: classe del calcestruzzo	. 5
	3.5	COMBINAZIONI DELLE AZIONI SULLA COSTRUZIONE	. 5
	3.6	Durabilità	. 6
4	METO	DO DI CALCOLO	. 7
	4.1	VALUTAZIONE DEI RISULTATI E GIUDIZIO MOTIVATO SULLA LORO ACCETTABILITÀ	. 8
5	TABU	LATI DI CALCOLO	. 9
	ALI	LEGATO 1: LEGENDA ALLEGATI	10
	ALI	LEGATO 2: MANUFATTO DI IMBOCCO	19
	ALI	EGATO 3: MANUFATTO INTERMEDIO	27

## RELAZIONE TECNICA E DI CALCOLO TOMBINI IDRAULICI

## 1 PREMESSA

La presente relazione ha per oggetto il calcolo e la verifica dei manufatti in calcestruzzo armato gettati in opera connessi con la realizzazione del tombino DN1500 ARMCO progr. 5+219.24 previsto nell'ambito dell'adeguamento a quattro corsie dell'itinerario Agrigento – Caltanissetta - A19 / Strada Statale n° 640 "di Porto Empedocle" nel tratto dal km 44+000 allo svincolo con l'A19.

In osservanza delle Nuove Norme Tecniche per le Costruzioni di cui al DM 14/01/2008. La struttura è stata verificata in bassa duttilità, in Classe d'uso IV e per una vita nominale pari a 50 anni.

## 2 NORMATIVA DI RIFERIMENTO

La progettazione delle strutture suddette è stata condotta secondo i criteri della Scienza delle Costruzioni ed in accordo con la normativa vigente ed in particolare con:

- Legge 5.11.1971 n° 1086: "Disciplina delle opere in conglomerato cementizio armato, normale e precompresso ed a struttura metallica"
- Legge n° 64 del 2 febbraio 1974 "Provvedimenti per le costruzioni con particolari prescrizioni per le zone sismiche"
- DM 14/01/2008 "Nuove norme tecniche per le costruzioni".
- Circolare 2 febbraio 2009, n. 617 Istruzioni per l'applicazione delle "Nuove norme tecniche per le costruzioni" di cui al decreto ministeriale 14 gennaio 2008.

#### RELAZIONE TECNICA E DI CALCOLO TOMBINI IDRAULICI

#### 3 CALCOLI STRUTTURALI E MATERIALI IMPIEGATI

#### 3.1 Parametri sismici considerati

Le coordinate geografiche dei manufatti e i relativi parametri sismici sono riportati nei relativi tabulati.

#### 3.2 Parametri geotecnici e sovraccarichi

A vantaggio di sicurezza nei calcoli sono stati assunti i seguenti parametri geotecnici

 $\gamma = 2000 \text{ kg/cm}^3$ 

 $\varphi = 30^{\circ}$ 

 $\mathbf{c} = 0 \text{ Kg/cm}^2$ 

Coeff. di Winkler: 5 kg/m<sup>3</sup>

Livello falda: P.C.

- peso dell'unità di volume naturale (g/cm<sup>3</sup>)
- angolo di attrito efficace (°)
- coesione efficace (Kg/cm<sup>2</sup>)

A vantaggio di sicurezza è stato considerato un sovraccarico accidentale a quota piano campagna pari a 2000kg/m<sup>2</sup>.

Per il calcolo delle spinte è stato adottato un coefficiente di spinta a riposo.

#### 3.3 Caratteristiche dei materiali impiegati

Per quanto riguarda i materiali, si sono assunte dappertutto, nel calcolo, le seguenti caratteristiche:

- Calcestruzzo: classe C32/40 per le strutture in elevazione;
- Acciaio per c.a.: barre ad aderenza migliorata B450C controllato.

## 3.4 Criteri di durabilità: classe del calcestruzzo

#### Durabilità dell'opera

Il copriferro è la distanza tra la superficie esterna dell'armatura (inclusi staffe, collegamenti rinforzi superficiali se presenti) più prossima alla superficie del calcestruzzo e la superficie stessa del calcestruzzo. Il copriferro nominale, specificato sui disegni esecutivi, rappresenta la distanza minima che deve essere assicurata al fine di garantire la corretta trasmissione delle forze di aderenza ed un'adeguata protezione dell'acciaio contro la corrosione; in aggiunta va considerata una tolleranza costruttiva da aggiungere al copriferro minimo per tenere in conto gli eventuali scostamenti negativi. Il valore raccomandato è di 10mm, riducibile a 5mm se l'esecuzione dell'opera è sottoposta ad un sistema di assicurazione della qualità nel quale siano incluse le misure dei copriferri.

## Scelte progettuali

I manufatti in esame si trovano ad una distanza dalla costa sufficiente da ritenere che non ci siano problemi d'esposizione a cloruri presenti nell'acqua di mare. La classe di esposizione quindi ricade nella categoria 6 "Ambienti chimici aggressivi":

 XA2 – Ambiente chimicamente debolmente aggressivo secondo il prospetto 2 della UNI EN 206-1.

E' stato assunto un copri ferro pari a 4cm.

#### 3.5 Combinazioni delle azioni sulla costruzione

Le azioni definite come al § 2.5.1 delle NTC 2008 sono state combinate in accordo a quanto definito al § 2.5.3. applicando i coefficienti di combinazione come di seguito definiti:

Categoria/Azione variabile	$\Psi_{0i}$	Ψ <sub>1i</sub>	Ψ <sub>2i</sub>
Categoria A Ambienti ad uso residenziale	0,7	0,5	0,3
Categoria B Uffici	0,7	0,5	0,3
Categoria C Ambienti suscettibili di affollamento	0.7	0,7	0,6

#### RELAZIONE TECNICA E DI CALCOLO TOMBINI IDRAULICI

Categoria/Azione variabile	$\Psi_{0j}$	Ψ <sub>1j</sub>	Ψ 2j
Categoria D Ambienti ad uso commerciale	0,7	0,7	0,6
Categoria E Biblioteche, archivi, magazzini, ambienti uso industriale	1,0	0,9	0,8
Categoria F Rimesse e parcheggi (autoveicoli di peso ≤ 30 kN)	0,7	0,7	0,6
Categoria G Rimesse e parcheggi (autoveicoli di peso > 30 kN)	0,7	0,5	0,3
Categoria H Coperture	0,0	0,0	0,0
Vento	0,6	0,2	0,0
Neve (a quota $\leq 1000 \text{ m s.l.m.}$ )	0,5	0,2	0,0
Neve (a quota > 1000 m s.l.m.)	0,7	0,5	0,2
Variazioni termiche	0,6	0,5	0,0

Tabella 2.5.I – Valori dei coefficienti di combinazione

I valori dei coefficienti parziali di sicurezza  $\gamma_{Gi}$  e  $\gamma_{Qj}$  utilizzati nei calcoli sono dati nelle NTC 2008 in § 2.6.1, Tab. 2.6.I.

### 3.6 Durabilità

Per garantire la durabilità della struttura sono state prese in considerazioni opportuni stati limite di esercizio (SLE) in funzione dell'uso e dell'ambiente in cui la struttura dovrà vivere limitando sia gli stati tensionali che nel caso delle opere in calcestruzzo anche l'ampiezza delle fessure. La definizione quantitativa delle prestazioni, la classe di esposizione e le verifiche sono riportati nel fascicolo delle elaborazioni numeriche allegate.

Inoltre per garantire la durabilità, così come tutte le prestazioni attese, è necessario che si ponga adeguata cura sia nell'esecuzione che nella manutenzione e gestione della struttura e si utilizzino tutti gli accorgimenti utili alla conservazione delle caratteristiche fisiche e dinamiche dei materiali e delle strutture La qualità dei materiali e le dimensioni degli elementi sono coerenti con tali obiettivi.

Durante le fasi di costruzione il direttore dei lavori implementerà severe procedure di controllo sulla qualità dei materiali, sulle metodologie di lavorazione e

sulla conformità delle opere eseguite al progetto esecutivo nonché alle prescrizioni contenute nelle "Norme Tecniche per le Costruzioni" DM 14.01.2008. e relative Istruzioni.

#### 4 METODO DI CALCOLO

Le analisi e le verifiche sono state condotte con il metodo degli stati limite (SLU ed SLE) utilizzando i coefficienti parziali della normativa di cui al DM 14.01.2008 come in dettaglio specificato negli allegati tabulati di calcolo.

L'analisi delle sollecitazioni è stata effettuata in campo elastico lineare, per l'analisi sismica si è effettuata un'analisi dinamica modale.

#### CODICE DI CALCOLO, SOLUTORE E AFFIDABILITA' DEI RISULTATI:

Come previsto al punto 10.2 delle norme tecniche di cui al D.M. 14.01.2008 l'affidabilità del codice utilizzato è stata verificata sia effettuando il raffronto tra casi prova di cui si conoscono i risultati esatti sia esaminando le indicazioni, la documentazione ed i test forniti dal produttore stesso.

La S.T.S. s.r.l. a riprova dell'affidabilità dei risultati ottenuti fornisce direttamente on-line i test sui casi prova. Il software è inoltre dotato di filtri e controlli di autodiagnostica che agiscono a vari livelli sia della definizione del modello che del calcolo vero e proprio. I controlli vengono visualizzati, sotto forma di tabulati, di videate a colori o finestre di messaggi.

In particolare il software è dotato dei seguenti filtri e controlli:

- Filtri per la congruenza geometrica del modello di calcolo generato
- Controlli a priori sulla presenza di elementi non connessi, interferenze, mesh non congruenti o non adeguate.
- Filtri sulla precisione numerica ottenuta, controlli su eventuali mal condizionamenti delle matrici, verifica dell'indice di condizionamento.

- Controlli sulla verifiche sezionali e sui limiti dimensionali per i vari elementi strutturali in funzione della normativa utilizzata.
- Controlli e verifiche sugli esecutivi prodotti.

## 4.1 Valutazione dei risultati e giudizio motivato sulla loro accettabilità

Il software utilizzato permette di modellare analiticamente il comportamento fisico della struttura utilizzando la libreria disponibile di elementi finiti.

Le funzioni di visualizzazione ed interrogazione sul modello permettono di controllare sia la coerenza geometrica che le azioni applicate rispetto alla realtà fisica.

Inoltre la visualizzazione ed interrogazione dei risultati ottenuti dall'analisi quali sollecitazioni, tensioni, deformazioni, spostamenti, reazioni vincolari hanno permesso un immediato controllo con i risultati ottenuti mediante schemi semplificati di cui è nota la soluzione in forma chiusa nell'ambito della Scienza delle Costruzioni.

Si è inoltre controllato che le reazioni vincolari diano valori in equilibrio con i carichi applicati, in particolare per i valori dei taglianti di base delle azioni sismiche si è provveduto a confrontarli con valori ottenuti da modelli SDOF semplificati.

Le sollecitazioni ottenute sulle travi per i carichi verticali direttamente agenti sono stati confrontati con semplici schemi a trave continua.

Per gli elementi inflessi di tipo bidimensionale si è provveduto a confrontare i valori ottenuti dall'analisi FEM con i valori di momento flettente ottenuti con gli schemi semplificati della Tecnica delle Costruzioni.

Si è inoltre verificato che tutte le funzioni di controllo ed autodiagnostica del software abbiano dato esito positivo.

#### 5 TABULATI DI CALCOLO

Alla presente relazione sono allegati degli elaborati dedicati ai singoli manufatti in cui, tra l'altro, sono riportati di volta in volta i tabulati di calcolo relativi al singolo manufatto.

Si precisa che il software utilizzato, per quanto riguarda gli elementi bidimensionali, effettua le verifiche considerando presenti nelle sezioni di calcolo i minimi di armatura necessari al rispetto delle verifiche strutturali, salvo poi verificare l'effettiva presenza di un quantitativo maggiore di armatura.

Tutte le verifiche risultano soddisfatte

## RELAZIONE TECNICA E DI CALCOLO TOMBINI IDRAULICI

#### **ALLEGATO 1: LEGENDA ALLEGATI**

## TABULATI DI CALCOLO

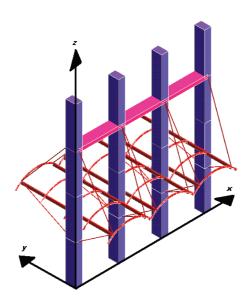
#### **LEGENDA**

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.

## • SISTEMI DI RIFERIMENTO

## 1) SISTEMA GLOBALE DELLA STRUTTURA SPAZIALE

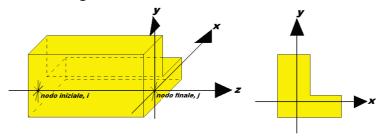
Il sistema di riferimento globale è costituito da una terna destra di assi cartesiani ortogonali (O-XYZ) dove l'asse Z rappresenta l'asse verticale rivolto verso l'alto. Le rotazioni sono considerate positive se concordi con gli assi vettori:



## RELAZIONE TECNICA E DI CALCOLO TOMBINI IDRAULICI

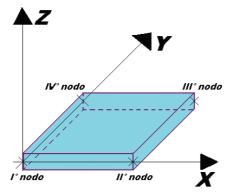
#### 2) SISTEMA LOCALE DELLE ASTE

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

 $[temperatura] = {}^{\circ}C$ 

#### RELAZIONE TECNICA E DI CALCOLO TOMBINI IDRAULICI

#### • CONVENZIONI SUI SEGNI

I carichi agenti sono:

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

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

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

### • SPECIFICHE CAMPI TABELLA DI STAMPA

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

**Sezione N.ro** : Numero identificativo dell'archivio sezioni (dal numero 601

in poi)

**Spessore** : Spessore dell'elemento

**Base foro** : Base di un eventuale foro sull'elemento (zero nel caso in cui

il foro non sia presente)

Altezza foro : Altezza di un eventuale foro sull'elemento (zero nel caso in

cui il foro non sia presente)

**Codice** : Codice identificativo della posizione del foro (1 = al

centro;  $\theta = qualunque posizione)$ 

**Ascissa foro** : Ascissa dello spigolo inferiore sinistro del foro

Ordinata : Ordinata dello spigolo inferiore sinistro del foro

foro

**Tipo mater.** : Numero di archivio dei materiali shell

#### RELAZIONE TECNICA E DI CALCOLO TOMBINI IDRAULICI

**Tipo elem.** : Schematizzazione dell'elemento a livello di calcolo:

 $\mathbf{0} = Lastra - Piastra$ 

1 = Lastra2 = Piastra

#### • SPECIFICHE CAMPI TABELLA DI STAMPA

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

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

**Elem.** : Tipo di elemento strutturale

**%Rig.Tors.** : Percentuale di rigidezza torsionale

**Mod. E** : Modulo di elasticità normale

Poisson : Coefficiente di Poisson

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

tauc0 : Tensione tangenziale minima tauc1 : Tensione tangenziale massima

**Sgmf** : Tensione massima di esercizio dell'acciaio

**Om.** : Coefficiente di omogeneizzazione

**Gamma** : Peso specifico del materiale

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

sezione in calcestruzzo

**Fi min.** : Diametro minimo utilizzabile per le armature longitudinali

**Fi st.** : Diametro delle staffe

Lar. st. : Larghezza massima delle staffe

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

Pos.pol. : Numero di posizioni delle armature per la verifica di sezioni

poligonali

Darm. : Passo di incremento dell'armatura per la verifica di sezioni

poligonali

Iteraz. : Numero massimo di iterazioni per la verifica di sezioni poligonali

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

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

f.

#### RELAZIONE TECNICA E DI CALCOLO TOMBINI IDRAULICI

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

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

torsione

Ferri parete : Presenza di ferri di parete a taglio

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

flessione pura

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

Fl.rett. : Flessione retta forzata per sezioni dissimmetriche ma

simmetrizzabili (0 = no; 1 = si)

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

minimo per la copertura del diagramma positivo

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

minimo per la copertura del diagramma negativo

**Den.Y pos.** : Denominatore della quantità q\*l\*l per determinare il momento My

minimo per la copertura del diagramma positivo

**Den.Y neg.** : Denominatore della quantità q\*l\*l per determinare il momento My

minimo per la copertura del diagramma negativo

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

combinazione di carico

**Linear.** : Coefficiente descrittivo del comportamento dell'asta:

1 = comportamento lineare sia a trazione che a compressione

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

3 = comportamento lineare solo a trazione.

4 = comportamento non lineare solo a trazione.

5 = comportamento lineare solo a compressione.

6 = comportamento non lineare solo a compressione.

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

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

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

T/sigma

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

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

#### RELAZIONE TECNICA E DI CALCOLO TOMBINI IDRAULICI

#### • SPECIFICHE CAMPI TABELLA DI STAMPA

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

**Piastra N.ro** : Numero identificativo della piastra in esame

Filo 1 : Numero del filo fisso su cui è stato posto il primo spigolo

della piastra

Filo 2 : Numero del filo fisso su cui è stato posto il secondo spigolo

della piastra

Filo 3 : Numero del filo fisso su cui è stato posto il terzo spigolo

della piastra

Filo 4 : Numero del filo fisso su cui è stato posto il quarto spigolo

della piastra

**Tipo carico** : Numero di archivio delle tipologie di carico

**Quota filo 1** : Quota dello spigolo della piastra inserito in corrispondenza

del primo filo fisso

Quota filo 2 : Quota dello spigolo della piastra inserito in corrispondenza

del secondo filo fisso

**Quota filo 3** : Quota dello spigolo della piastra inserito in corrispondenza

del terzo filo fisso

**Quota filo 4** : Quota dello spigolo della piastra inserito in corrispondenza

del quarto filo fisso

**Tipo sezione** : Numero identificativo della sezione della piastra

**Spessore** : Spessore della piastra

**Kwinkler** : Costante di Winkler del terreno su cui poggia la piastra

(zero nel caso di piastre in elevazione)

**Tipo mater.** : Numero di archivio dei materiali shell

#### RELAZIONE TECNICA E DI CALCOLO TOMBINI IDRAULICI

#### SPECIFICHE CAMPI TABELLA DI STAMPA

Si riporta appresso la spiegazione delle sigle usate nel tabulato di stampa dei carichi e vincoli nodali.

> Filo : Numero identificativo del filo fisso

Quo N. : Numero identificativo della quota di riferimento secondo la

codifica dell'input quote

D.Quo. : Delta quota, ovvero scostamento della quota del nodo dalla

quota di riferimento

P. Sis : Piano sismico di appartenenza del nodo in esame. È

possibile avere più piani sismici alla stessa quota di

impalcato

Codi : Codice sintetico identificativo del tipo di vincolo secondo la

codifica appresso riportata:

I = Incastro

A = Automatico

C = Cerniera sferica

E = Esplicito

Il vincolo di tipo 'A', cioè' automatico, corrisponde ad un tipo di vincolo scelto dal programma in funzione delle varie situazioni strutturali riscontrate. Per valutare quale tipo di vincolo è stato imposto da CDSWin in questi casi è necessario riferirsi ai dati delle successive colonne della

presente tabella di stampa

Tx, Ty, Tz : Valori delle rigidezze alla traslazione imposte al nodo in

> esame. Il valore -1 indica per convenzione che quella particolare traslazione è impedita, mentre lo 0 indica che

non ha alcun vincolo

Rx, Ry, Rz : Valori delle rigidezze alla rotazione imposte al nodo in

> esame. Il valore -1 indica per convenzione che quella particolare rotazione è impedita, mentre lo 0 indica che

non ha alcun vincolo

Fx, Fy, Fz : Valori delle forze concentrate applicate al nodo in esame

: Valori delle coppie concentrate applicate al nodo in esame Mx, My, Mz

#### RELAZIONE TECNICA E DI CALCOLO TOMBINI IDRAULICI

#### • SPECIFICHE CAMPI TABELLE DI STAMPA SHELL

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

**Origine** : *I*° punto di inserimento dello shell

**Asse 1** : Asse X nel s.r.l., definito dal punto origine e dal  $II^{\circ}$  punto di

inserimento, nel verso di quest'ultimo

Piano12 : Piano XY nel s.r.l., definito dai punti origine, II° e III° di

inserimento

**Asse 2** : Asse Y nel s.r.l., ottenuto nel piano 12 con una rotazione

antioraria di 90° dell'asse X intorno al punto origine, in modo che l'asse I-II si sovrapponga all'asse I-III con un

angolo<180°

Asse 3 Asse Z nel s.r.l., ortogonale al piano 12, in modo da

formare una terna destra con gli assi 1 e 2

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

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

**Shell Nro** : numero dell'elemento bidimensionale

nodo N.ro : numero del nodo dell'elemento bidimensionale a cui sono

riferite le tensioni S di lastra e M piastra

\$11 : tensione normale di lastra\$22 : tensione normale di lastra

**S12** *tensione tangenziale di lastra (S12 = S21)* 

M11 tensione normale di piastra sulla faccia positiva
 M22 tensione normale di piastra sulla faccia positiva
 M12 tensione tangenziale di piastra sulla faccia positiva

Corridoio PlurimodaleTtirrenico - Nord Europa / Itinerario Agrigento — Caltanissetta - A19 / S.S. nº 640 "di Porto Empedocle" Ammodernamento e adeguamento alla Cat. B del D.M. 5.11.2001 dal km 44+000 allo svincolo con l'A19

#### PROGETTO ESECUTIVO

## RELAZIONE TECNICA E DI CALCOLO TOMBINI IDRAULICI

## **VERIFICHE A FESSURAZIONE**

Si precisa che nel campo dei tabulati dedicato ai risultati della verifica a fessurazione, quando non si aprono fessure e quindi non esistono momenti flettenti agenti sugli elementi bidimensionali tali da causare apertura delle fessure, si leggeranno tutti valori pari a 0.

## ALLEGATO 2: MANUFATTO DI IMBOCCO

## TABULATI DI CALCOLO

#### COORDINATE E TIPOLOGIA FILI FISSI

#### SPECIFICHE CAMPI TABELLE DI STAMPA

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

: 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:

: Numero identificativo della quota del piano. : Altezza dallo spiccato di fondazione. Quota

Altezza

Tipologia: Le tipologie previste sono due:

0 = Piano sismico, ovvero piano che e' 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.

#### DATI GENERALI DI STRUTTURA

DATI GENERALI	DI STRUTTURA
Massima dimens. dir. X (m) 15,00 Massima dimens. dir. Y (m) 15,00	Altezza edificio (m) 6,00 Differenza temperatura(°C) 15
PARAMETRI	I SISMICI
Vita Nominale (Anni) 50 Longitudine Est (Grd) 13,94106 Categoria Suolo C Sistema Costruttivo Dir.1 C.A. Regolarita' in Altezza SI (KR=1) Direzione Sisma (Grd) 0	Classe d' Uso Latitudine Nord (Grd) 37,43627 Coeff. Condiz. Topogr. 1,00000 Sistema Costruttivo Dir.2 Regolarita' in Pianta Sisma Verticale ASSENTE
PARAMETRI SPETTRO ELASTICO	O - SISMA S.L.O.
Probabilita' Pvr 0,81 Accelerazione Ag/g 0,03 Fo 2,51 Fattore Stratigrafia 'S' 1,50 Periodo TC (sec.) 0,43	Periodo di Ritorno Anni 60,00 Periodo T'c (sec.) 0,27 Fv 0,62 Periodo TB (sec.) 0,14 Periodo TD (sec.) 1,73

RELAZIONE TECNICA E DI CALCOLO TOMBINI IDRAULICI

#### PROGETTO ESECUTIVO

	<u> </u>						
PARAMETRI SPETTRO ELASTICO	O - SISMA S.L.D.						
Probabilita' Pvr 0,63 Accelerazione Ag/g 0,04 Fo 2,54 Fattore Stratigrafia 'S' 1,50 Periodo TC (sec.) 0,48	Periodo di Ritorno Anni 101,00 Periodo T'c (sec.) 0,31 Fv 0,68 Periodo TB (sec.) 0,16 Periodo TD (sec.) 1,76						
PARAMETRI SPETTRO ELASTICO	O - SISMA S.L.V.						
Probabilita' Pvr 0,10 Accelerazione Ag/g 0,08 Fo 2,66 Fattore Stratigrafia 'S' 1,50 Periodo TC (sec.) 0,66  PARAMETRI SPETTRO ELASTICO	Periodo di Ritorno Anni 949,00 Periodo T'c (sec.) 0,50 Fv 1,03 Periodo TB (sec.) 0,22 Periodo TD (sec.) 1,93						
Probabilita' Pvr 0,05 Accelerazione Ag/g 0,10 Fo 2,75 Fattore Stratigrafia 'S' 1,50 Periodo TC (sec.) 0,69	Periodo di Ritorno Anni 1950,00 Periodo T'c (sec.) 0,53 Fv 1,18 Periodo TB (sec.) 0,23 Periodo TD (sec.) 2,00						
PARAMETRI SISTEMA C	OSTRUTTIVO C.A DIR. 1						
Classe Duttilita' BASSA AlfaU/Alfa1 1,10 Fattore di struttura 'q' 1,50	Sotto-Sistema Strutturale Pareti Fattore riduttivo KW 0,50						
PARAMETRI SISTEMA C	OSTRUTTIVO C.A DIR. 2						
Classe Duttilita' BASSA AlfaU/Alfa1 1,10 Fattore di struttura 'q' 1,50	Sotto-Sistema Strutturale Pareti Fattore riduttivo KW 0,50						
COEFFICIENTI DI SICUREZZA PARZIALI DEI MATERIALI							
Acciaio per CLS armato 1,15 Legno per comb. eccez. 1,00 Livello conoscenza ADEGUATO FRP Collasso Tipo 'A' 1,10 FRP Collasso Tipo 'B' 1,25 FRP Resist. Press/Fless 1,00 FRP Resist. Confinamento 1,10	Calcestruzzo CLS armato 1,50 Legno per comb. fondament.: 1,50  FRP Delaminazione Tipo 'A' 1,20 FRP Delaminazione Tipo 'B' 1,50 FRP Resist. Taglio/Torsione 1,20						

## COORDINATE E TIPOLOGIA FILI FISSI

Filo	Ascissa	Ordinata			
N.ro	m	m			
1 3	0,00	0,00 3,30			

Filo	Ascissa	Ordinata
N.ro	m	m
2	2,30	0,00
4	2,30	3,30

## QUOTE PIANI SISMICI ED INTERPIANI

Quota N.ro	Altezza m	Tipologia	Reg.	Tamp.
0	0,00	Piano Terra		

Qu	ota	Altezza	Tipologia	Irrec	Tamp
N.	ro	m		XY	Alt.
	1	4,10	Interpiano	SI	SI

#### RELAZIONE TECNICA E DI CALCOLO TOMBINI IDRAULICI

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

DESCRIZIONI	1	2	3	4	5	6	7	8	9
PESO STRUTTURALE	1,30	1,00	1,00	1,00	1,00	1,00	1,00	1,00	1,00
PERMAN.NON STRUTTURALE	1,50	1,00	1,00	1,00	1,00	1,00	1,00	1,00	1,00
Var.Uffici	1,50	0,30	0,30	0,30	0,30	0,30	0,30	0,30	0,30
SISMA DIREZ. GRD 0	0,00	1,00	1,00	-1,00	-1,00	0,30	0,30	-0,30	-0,30
SISMA DIREZ. GRD 90	0,00	0,30	-0,30	0,30	-0,30	1,00	-1,00	1,00	-1,00

#### COMBINAZIONI RARE - S.L.E.

DESCRIZIONI	1
PESO STRUTTURALE	1,00
PERMAN.NON STRUTTURALE	1,00
Var.Uffici	1,00
SISMA DIREZ. GRD 0	0,00
SISMA DIREZ. GRD 90	0,00

#### COMBINAZIONI FREQUENTI - S.L.E.

DESCRIZIONI	1
PESO STRUTTURALE	1,00
PERMAN.NON STRUTTURALE	1,00
Var.Uffici	0,50
SISMA DIREZ. GRD 0	0,00

#### COMBINAZIONI FREQUENTI - S.L.E.

DI	ESCRIZIO	INC		1
SISMA	DIREZ.	GRD	90	0,00

## COMBINAZIONI PERMANENTI - S.L.E.

DESCRIZIONI	1
PESO STRUTTURALE	1,00
PERMAN.NON STRUTTURALE	1,00
Var.Uffici	0,30
SISMA DIREZ. GRD 0	0,00
SISMA DIREZ. GRD 90	0,00

#### VERIFICA PIASTRE

#### SPECIFICHE CAMPI TABELLA DI STAMPA

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

Quota a cui si trova l'elemento. Quota N.ro

: Ñumero identificativo del macroelemento il Perim. N.ro cui perimetro è stato definito prima di

eseguire la verifica.

Nodo 3d N.ro: Numero del nodo relativo alla suddivisione

del macroelemento in microelementi.
: Sforzo sul piano dell'elemento bidimensionale Nx

#### RELAZIONE TECNICA E DI CALCOLO TOMBINI IDRAULICI

```
diretto come l'asse x del sistema locale. (Il sistema di riferimento locale e' quello
                                              delle armature)
                                             Sforzo sul piano dell'elemento bidimensionale
             Ny
                                            diretto come l'asse y del sistema locale.

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
             Txy
                                             piano dell'elemento con direzione x e agente sulla
                                         faccia di normale y del sistema locale)
: Momento flettente agente sulla sezione di normale x
             Mx
                                             del sistema locale. Per le verifiche e' accoppiato allo sforzo normale Nx.
                                         Ouesto momento e' incrementato per tenere in conto il valore del momento torcente Mxy: Momento flettente agente sulla sezione di normale y
             Му
                                              del sistema locale. Per le verifiche e' accoppiato
                                             allo sforzo normale Ny.
Questo momento e' incrementato per tenere in conto il valore del momento torcente Mxy
                                         : Momento torcente con asse vettore x e agente sulla sezione di normale x(Ovvero anche, per la simmetria delle tensioni tangenziali momento torcente con
             Mxy
                                         asse vettore y e agente sulla sezione di normale y : Deformazione del calcestruzzo nella faccia di normale x *10000 (Es. .35% = 35)
             εc x *10000
             εc y *10000
                                          : Deformazione del calcestruzzo nella
                                         faccia di normale y *10000 (Es. .35% = 35 : Deformazione dell' acciaio nella faccia di normale x *10000 (Es. 1% = 100) : Deformazione dell' acciaio nella faccia di normale x *10000 (Es. 1% = 100)
                                                                                                                  .35% = 35)
             εf x *10000
             εf y *10000
            Ax superiore: Area totale armatura superiore diretta lungo x.

(Area totale e' l'area della presso-flessione piu' l'area per il taglio riportata dopo)

Ay superiore: Area totale armatura superiore diretta lungo y.
            Ax inferiore: Area totale armatura inferiore diretta lungo x. Ay inferiore: Area totale armatura inferiore diretta lungo y. Atag: Area per il taglio su ciascuna faccia per le due
                                             direzìoni
                                            Tensione massima di contatto con il terreno.
Abbassamento verticale del nodo in esame.
             Eta
                                           Forza punzonante sulla piastra
             Fpunz
                                          : Armatura sufficiente da sola ad assorbire la
             Apunz
                                              forza punzonante
Nel caso di stampa di riverifiche degli elementi con le armature effettivamente disposte sul disegno ferri le colonne delle ε vengono sostituite con:

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

#### VERIFICA PIASTRE

#### SPECIFICHE CAMPI TABELLA DI STAMPA

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

Quota Quota a cui si trova l'elemento. Perim. Numero identificativo del macroelemento il cui perimetro

## RELAZIONE TECNICA E DI CALCOLO TOMBINI IDRAULICI

Nodo	è stato definito prima di eseguire la verifica. Numero del nodo relativo alla suddivisione del macroelemento
NOGO	in microelementi.
Comb.	Indicatore della matrice di combinazione; la prima riga.
Cari	individua la matrice delle combinazioni rare, la seconda
	la matrice delle combinazioni frequenti, la terza quella
Fog lim	permanenti.
Fes lim Fess.	Fessura limite espressa in mm. Fessura di calcolo espressa in mm; se sull'elemento non
1055.	si aprono fessure tutta la riga sara' nulla.
Dist mm	Distanza fra le fessure.
Combin	Numero della combinazione ed in sequenza sollecitazioni per
N. C 37	cui si è avuta la massima fessura.
Mf X	Momento flettente agente sulla sezione di normale x del sistema
	locale.(Il sistema di riferimento locale è quello delle armature)
N X	Sforzo sul piano dell'elemento bidimensionale diretto come
	l'asse x del sistema locale.
Mf Y	Momento flettente agente sulla sezione di normale y del sistema
	locale.(Il sistema di riferimento locale è quello delle
N Y	armature) Sforzo sul piano dell'elemento bidimensionale diretto come
IN I	l'asse y del sistema locale.
Cos teta	Coseno dell'angolo teta tra l'armatura in direzione X e la
~!	direzione della tensione principale di trazione.
	Seno dell'angolo teta.
Combina Carico	Indicatore della matrice di combinazione; la prima riga. individua la matrice delle combinazioni rare per la verifica
Calico	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
σlim	tensione sul cls. Valore della tensione limite in Kg/cmq.
σcal	Valore della tensione di calcolo in Kg/cmq sulla faccia di
o cai	normale x.
Conbin	Numero della combinazione ed in sequenza sollecitazioni per
N. C 37	cui si è avuta la massima tensione.
Mf X	Momento flettente agente sulla sezione di normale x del sistema locale. (Il sistema di riferimento locale è quello delle
	armature)
N X	Sforzo sul piano dell'elemento bidimensionale diretto come
	l'asse x del sistema locale.
$\sigma$ cal	Valore della tensione di calcolo in Kg/cmq sulla faccia di
Cambin	normale y.
Combin	Numero della combinazione ed in sequenza sollecitazioni per cui si è avuta la massima tensione.
Mf Y	Momento flettente agente sulla sezione di normale y del sistema
	locale.
N Y	Sforzo sul piano dell'elemento bidimensionale diretto come
	l'asse y del sistema locale.

## S.L.U. - AZIONI S.L.V. -VERIFICA PIASTRE - QUOTA: 0 ELEMENTO: 1

Quo Per N.r 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 *100	єс у 00	εf x *10	εf y	Ax s cmq	Ay s cmq		Ay i cmq	Atag cmq	σt kg/cmq	eta mm	Fpunz kg	Apunz cmq
0 1 0 1 0 1 0 1 0 1 0 1 0 1	16 17 - 18 -	-5607 - 1632 -3746 - -5607 -	-1695 -1741 -601 -1456 -1741 -1456	1022 493 1233 724 493 724	305 2145 336 1480 2145 1480	300 373 481 425 373 425	112 44 39 61 -44 -61	0 2 0 1 2	0 0 0 0 0	9 11 9 8 11 8	0 0 4 1 0 1	7,5 0,9 7,5 0,9 0,9	7,5 0,9 1,0 7,5 0,9	7,5 7,5 7,5 7,5 7,5 7,5	,5 ,5 ,5 ,5 ,5 ,5 ,5 ,5 ,5 ,5	), 1 ), 2 ), 1 ), 1	1,1 - 1,0 - 1,0 - 1,0 - 1,0 - 1,0 -	2,0 1,9 2,1 2,0		

## S.L.U. - AZIONI S.L.D. -VERIFICA PIASTRE - QUOTA: 0 ELEMENTO: 1

	Quo N.r	Per 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 *100	ес у	εf x *100	εf y 00	Ax s cmq	Ay s cmq	Ax i cmq	Ay i cmq	Atag cmq	σt kg/cmq	eta mm	Fpunz kg	Apunz cmq
ſ	0	1	2	1555	-1965	962	305	-22	-86	0	0	9	0	7,5	7,5	7,5	7,5	0,1	0,8 -1	L <b>,</b> 7		

## RELAZIONE TECNICA E DI CALCOLO TOMBINI IDRAULICI

## S.L.E. - VERIFICA PIASTRE - QUOTA: 0 ELEMENTO: 1

								FESSU	RAZION	I				TENSIONI	DIRE	ZIONE X		DIRE	ZIONE	Y
		r Nodo r N.ro		Fes lim	Fess mm	dis mr	s Co m mb	MfX (t*m)	NX (t)	MfY (t*m)	NY (t)	cos teta	sin teta	Combina σ lim. Carico Kg/cmq	σ cal. Co Kg/cmq mb		N (t)	σ cal. Co Kg/cmq mb	Mf (t*m)	N (t)
0	1	2	Rara Freq Perm Rara	0,3	0,00	0	1	0,2	1,0	0,1	-1,4	0,000	0,000	RaraCls 150,0 RaraFer 3600 PermCls 112,0 RaraCls 150,0	0,6 1 131 1 0,6 1 10,7 1		1,0 1,0 1,0 -5,8	0,5 1 4 1 0,5 1 1,2 1	0,1 0,1 0,1 0,2	-1,4 -1,4 -1,4 -3,8
0	1	16	Freq Perm Rara Freq	0,3	0,00	0	1	1,9	-5,8 -5,8	0,2	-3,8 -0,6	0,000	0,000	RaraFer 3600 PermCls 112,0 RaraCls 150,0 RaraFer 3600	224 1 10,7 1 0,0 0 90 1	1,9 0,0 0,0	-5,8 -5,8 0,0 1,2	1,2 1 2,0 1 63 1	0,2 0,2 0,3 0,3	-3,8 -3,8 -0,6 -0,6
0	1	17	Perm Rara Freq Perm	0,4	0,00	0	1		1,2 -3,9 -3,9	0,2	-2,9	0,000 0,000 0,000	0,000	PermCls 112,0 RaraCls 150,0 RaraFer 3600 PermCls 112,0	0,0 0 7,3 1 153 1 7,3 1	1,3	0,0 -3,9 -3,9 -3,9	2,0 1 1,0 1 8 1 1,0 1	0,3 0,2 0,2 0,2	-0,6 -2,9 -2,9 -2,9
0	1	18	Rara Freq Perm Rara Freq Perm	0,3	0,00	0 0	1	1,9	-5,8 -5,8 -3,9 -3,9	0,2	-3,8 -2,9	0,000 0,000 0,000	0,000	RaraCls 150,0 RaraFer 3600 PermCls 112,0 RaraCls 150,0 RaraFer 3600 PermCls 112,0	10,7 1 224 1 10,7 1 7,3 1 153 1 7,3 1	1,9 1,9 1,3 1,3	-5,8 -5,8 -5,8 -3,9 -3,9	1,2 1 9 1 1,2 1 1,0 1 8 1 1,0 1	0,2 0,2 0,2 0,2 0,2 0,2	-3,8 -3,8 -3,8 -2,9 -2,9

## S.L.U. - AZIONI S.L.V. -VERIFICA SHELLS - QUOTA: 1 ELEMENTO: 1

Gr.Q N.ro			Nx Kg/m	Ny Kg/m	Txy Kg/m	Mx kgm/m	My kgm/m	Mxy kgm/m	εc x *10	ес у	εf x *10	εf y	Ax s. cmq	Ay s. cmq	Ax i.	Ay i.	Atag. cmq	σt kg/cmq	eta mm
	1 1 1 1 1 1 1 1	2 21 30 31 32 33 34 35 36 37	-2073 -4163 -4324 -4834 -4951 -4834 -4324 -6335 -5576 -6335	-1142 -3977 547 -1274 -1124 -1274 -1274 -1456 -567 -1456	2164 979 427 61 0 61 427 742 0 742	37 -1704 3051 -1800 -3014 -1800 3051 -1927 -3323 -1927	204 -1442 719 -543 -742 -543 -719 -367 -44 -367	51 -855 -222 -205 0 205 222 -211 0 211	0 3 4 3 4 3 4 3 4 3	0 7 2 1 2 1 2 1 0	0 12 16 12 16 12 16 12 16 12	1 80 18 8 13 8 18 4 0 4	3,0 3,0 3,0 3,1 3,0 3,0 3,0 3,0 3,0	3,0 3,0 3,0 3,0 3,0 3,0 3,0 3,0	3,033,0033,0033,0033,0033,00	3,0 3,0 3,0 3,0 3,0 3,0 3,0 3,0	0,3 0,2 0,1 0,1 0,1 0,1 0,1 0,1	1,09	-2,2 -2,1 -2,2 -2,1 -2,0 -2,1 -2,2 -2,1 -2,0 -2,1

## S.L.U. - AZIONI S.L.V. -VERIFICA SHELLS - QUOTA: 1 ELEMENTO: 2

Gr.Q N.ro		Nodo 3d N.ro	Nx Kg/m	Ny Kg/m	Txy Kg/m	Mx kgm/m	My kgm/m	Mxy kgm/m	εc x *100	ес у 00	εf x *100	εf y	Ax s.	Ay s.	Ax i.	Ay i.	Atag. cmq	σt kg/cmq	eta mm
1 1 1 1 1	2 2 2 2 2	42 43	1191 -10506 -4463 -6495 -11011	-608 -161 -1431 -473 -2685	1352 1226 0 1607	-350 -3315 359 -3031 224	-439 -1221 0 -682 374	157 280 -2 -190 0	1 8 0 4 0	1 2 0 2 0	11 52 0 17	8 18 0 14 1	3,0 3,1 3,0 3,0 3,0	3,0 3,0 3,0 3,0 3,0	3,0 3,0 3,0 3,0 3,0	3,0 3,0 3,0 3,0 3,0	0,3 0,2 0,2 0,2 0,2	1,09	-2,2 -2,2 -1,9 -2,2 -1,9

#### S.L.U. - AZIONI S.L.V. -VERIFICA SHELLS - QUOTA: 1 ELEMENTO: 3

Gr.Q N.ro			Nx Kg/m	Ny Kg/m	Txy Kg/m	Mx kgm/m	My kgm/m	Mxy kgm/m	εc x *10	ес у 00	εf x *10	εf y	Ax s.	Ay s.	Ax i.	Ay i.	Atag. cmq	σt kg/cmq	eta mm
1 1 1 1 1 1 1 1 1	3333333333333	43 46 53 54 55 57 58	-2073 -4324 -4163 -4324 -4834 -4951 -4834 -6335 -5576 -6335	-1142 547 -3977 547 -1274 -1124 -1274 -1456 -567 -1456	2164 427 979 427 61 0 61 742 0 742	-37 -3051 1704 -3051 1800 3014 1800 1927 3323 1927	-204 -719 1442 -719 543 742 543 367 44 367	-51 -222 855 222 205 0 -205 211 0 -211	0 4 3 4 3 4 3 4 3	0 2 7 2 1 2 1 1 0	0 16 12 16 12 16 12 12 12 16	1 18 80 18 8 13 8 4 0 4	333333333333333333333333333333333333333	3,0 3,0 3,0 3,0 3,0 3,0 3,0 3,0 3,0	3,0 3,0 3,0 3,0 3,0 3,0 3,0 3,0 3,0	3,00	0,3 0,2 0,2 0,1 0,1 0,1 0,1 0,1	1,09	-2,2 -2,2 -2,1 -2,2 -2,1 -2,0 -2,1 -2,0 -2,1

## S.L.U. - AZIONI S.L.V. -VERIFICA SHELLS - 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 *100	ес у	εf x *10	εf y	Ax s. cmq	Ay s. cmq	Ax i.	Ay i.	Atag. cmq	σt kg/cmq	eta mm
1	4	1 5 -	1191 ·10506	-608 -161	1352 1226	350 3315	439 1221	-157 -280	1 8		11 52	8 18	3,0 3,0	3,0 3,0	3,0 3,1	3,0 3,0	0,3	1,09	-2,2 -2,2

RELAZIONE TECNICA E DI CALCOLO TOMBINI IDRAULICI

#### PROGETTO ESECUTIVO

1	4	61	-4879	-1000	0	-569	-91	3	1	0	1	0	3,0	3,0	3,0	3,0	0,2	-1,9
1	4	62	-6687	-1032	0	0	37	2	0	0	0	0	3,0	3,0	3,0	3,0	0,2	-1,9
1	4	63	-11011	-2685	0	-224	-374	0	0	0	0	1	3,0	3,0	3,0	3,0	0,1	-1,9

## S.L.U. - AZIONI S.L.D. -VERIFICA SHELLS - QUOTA: 1 ELEMENTO: 1

Gr.Q Ge N.ro N	en .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 *10	εс у 00	εf x *10	εf y	Ax s.	Ay s.	Ax i.	Ay i.	Atag. cmq	σt kg/cmq	eta mm
1 1 1 1 1 1 1 1	1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1	2 21 30 31 32 33 34 35 36 37	-2073 -4163 -4324 -4834 -4951 -4834 -4324 -6335 -5576 -6335	-1142 -3977 547 -1274 -1124 -1274 -547 -1456 -567 -1456	2164 979 427 61 0 61 427 742 0 742	37 -1704 3051 -1800 -3014 -1800 3051 -1927 -3323 -1927	157 -1442 719 -543 -742 -543 719 -367 -44	53 -855 -222 -205 0 205 222 -211 0 211	0 2 5 2 8 2 5 6 3 6	0 2 1 1 1 1 1 0 1	0 12 44 12 92 12 44 72 16 72	0 9 17 8 13 8 17 4 0 4	3,0 3,0 3,0 3,0 3,0 3,0 3,0 3,0 3,0	3,003,003,003,003,003,00	3,0033333333333333333333333333333333333	333333333333333333333333333333333333333	0,3 0,2 0,1 0,1 0,1 0,1 0,1	0,83	-1,7 -1,6 -1,7 -1,6 -1,6 -1,7 -1,6 -1,6 -1,6

## S.L.U. - AZIONI S.L.D. -VERIFICA SHELLS - QUOTA: 1 ELEMENTO: 2

Gr.Q Gen No N.ro N.r		Nx Ny g/m Kg/r	Txy Kg/m	Mx kgm/m	My kgm/m	Mxy kgm/m	εc x *100	εс у 00	εf x *100	εf y	Ax s. cmq	Ay s.	Ax i.	Ay i.	Atag. cmq	σt kg/cmq	eta mm
1 2 1 2 1 2 1 2 1 2	6 -105 42 -44 43 -64	463 -143 495 -4	1226 1 0 13 1607	-350 -3315 323 -3031 224	-439 -1221 0 -682 374	157 280 -1 -190 0	1 3 0 3 0	1 2 0 1 0	11 13 0 16 0	8 18 0 14 1	3,0 3,1 3,0 3,0 3,0	3,0 3,0 3,0 3,0 3,0	3,0 3,0 3,0 3,0 3,0	3,0 3,0 3,0 3,0 3,0	0,3 0,2 0,2 0,2 0,2	0,83	-1,7 -1,7 -1,6 -1,7 -1,6

## S.L.U. - AZIONI S.L.D. -VERIFICA SHELLS - QUOTA: 1 ELEMENTO: 3

Gr.Q Ger N.ro 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 *10	ес у	εf x *10	εf y	Ax s. cmq	Ay s. cmq	Ax i. cmq	Ay i.	Atag. cmq	σt kg/cmq	eta mm
1 3 1 3 1 3 1 3 1 3 1 3 1 3 1 3 1 3 1 3	436345555555555555555555555555555555555	-2073 -4324 -4163 -4324 -4834 -4951 -4834 -6335 -5576 -6335	-1142 547 -3977 547 -1274 -1124 -1274 -1456 -567 -1456	2164 427 979 427 61 0 61 742 0 742	-37 -3051 1704 -3051 1800 3014 1800 1927 3323 1927	-157 -719 1442 -719 543 742 543 367 44 367	-53 -222 855 222 205 0 -205 211 0 -211	0 5 2 5 2 8 2 6 3 6	0 1 2 1 1 1 1 0	0 44 12 44 12 92 12 72 16 72	0 17 9 17 8 13 8 4 0 4	333333333333333333333333333333333333333	33,000330003000000	3,0 3,0 3,0 3,0 3,0 3,0 3,0 3,0 3,0	33,000	0,3 0,2 0,1 0,1 0,1 0,1 0,1	0,83	-1,7 -1,7 -1,6 -1,6 -1,6 -1,6 -1,6 -1,6

## S.L.U. - AZIONI S.L.D. -VERIFICA SHELLS - QUOTA: 1 ELEMENTO: 4

Gr.Q Gen N.ro 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 *100	ес у 00	εf x *10	400 TH	Ax s. cmq	Ay s. cmq	Ax i.	Ay i. cmq	Atag. cmq	σt kg/cmq	eta mm
1 4 1 4 1 4 1 4 1 4	1 5 61 62 63	1191 -10506 -7327 -6687 -11011	-608 -161 -1225 -1032 -2685	1352 1226 0 0	350 3315 -771 0 -224	439 1221 -104 44 -374	-157 -280 0 1	1 3 0 0 0	1 2 0 0 0	11 13 0 0 0	8 18 0 0 1	3,0 3,0 3,0 3,0 3,0	3,0 3,0 3,0 3,0 3,0	3,0 3,1 3,0 3,0 3,0	3,0 3,0 3,0 3,0 3,0	0,3 0,2 0,2 0,2 0,2	0,83	-1,7 -1,7 -1,6 -1,6 -1,6

## S.L.E. - VERIFICA SHELLS - QUOTA: 1 ELEMENTO: 1

								FESSU	RAZION	II				TENS	IONI	D:	IREZ	ZIONE :	X	DI	REZIONE	Y
GrQ N.r			Comb. Cari	Fes lim	Fess mm		is Co nm 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 Mf mb (t*m)	N (t)
1	1	2	Rara Freq Perm Rara			0	1 1		-1,4 -1,4		-1,1 -1,1	0,000		RaraCls RaraFer PermCls RaraCls	3600 112,0	1,1 1,1 15,1	1 - 1 -	-0,1 -0,1 -0,1	-1,4 -1,4 -1,4 -2,7	1,3 1 8 1 1,3 1 12,8 1	0,1 1 0,1 1 0,1	-1,1 -1,1 -1,1 -3,0
1	1	30	Freq Perm Rara	0,3	0,00	0		-1,1	-2,7 -2,7	-1,0	-3,0	0,000	0,000	RaraFer PermCls RaraCls	3600 112,0 150,0	338 15,1 27,0	1 -	-1,1 -1,1 2,0	-2,7 -2,7 -2,9	250 1 12,8 1 6,5 1	l -1,0 l -1,0 l -1,0 l 0,5	-3,0 -3,0 0,3
1	1	31	Freq Perm Rara Freq	0,3 (	0,00	0	1	2,0	-2,9 -2,9 -3,2	0,5	0,3	0,000	0,000	RaraFer PermCls RaraCls RaraFer	112,0 150,0	706 27,0 16,0 342		2,0 2,0 -1,2 -1,2	-2,9 -2,9 -3,2 -3,2	212 1 6,5 1 4,9 1 104 1	L 0,5 L 0,5 L -0,4 L -0,4	0,3 0,3 -1,0 -1,0
1	1	32	Perm Rara Freq	0,3 ( 0,4 (	0,00	0	1 .	-1,2 -2,0	-3,2 -3,3	-0,4 -0,5	-1,0 -0,9	0,000	0,000	PermCls RaraCls RaraFer	112,0 150,0 3600	16,0 26,7 675	1 - 1 - 1 -	-1,2 -2,0 -2,0	-3,2 -3,3 -3,3	4,9 1 6,7 1 163 1	L -0,4 L -0,5 L -0,5	-1,0 -0,9 -0,9
1	1	33	Perm Rara Freq		0,00	0			-3,3 -3,2	. , .	-0,9 -1,0	0,000		PermCls RaraCls RaraFer	150,0	26,7 16,0 342	1 -	-2,0 -1,2 -1,2	-3,3 -3,2 -3,2	6,7 1 4,9 1 104 1	L -0,5 L -0,4 L -0,4	-0,9 -1,0 -1,0

## RELAZIONE TECNICA E DI CALCOLO TOMBINI IDRAULICI

1	1	34	Perm 0,3 0,00 Rara	0	1 -1,2	-3,2	-0,4	-1,0	0,000 0,000	PermCls 112,0 RaraCls 150,0	16,0 1 27,0 1	-1,2 2,0	-3,2 -2,9	4,9 1 -0,4 6.5 1 0.5	-1,0 0,3
1	_		Freq 0,4 0,00	0	1 2,0	-2,9	0,5	0,3	0,000 0,000	RaraFer 3600	706 1	2,0	-2,9	212 1 0,5	0,3
1	1	35	Perm 0,3 0,00 Rara	0	1 2,0	-2,9	0,5	0,3	0,000 0,000	PermCls 112,0 RaraCls 150,0	27,0 1	2,0 -1,3	-2,9 -4,2	6,5 1 0,5 3,2 1 -0,2	0,3
1	_	55	Freq 0,4 0,00	0	1 -1,3		-0,2		0,000 0,000	RaraFer 3600	328 1	-1,3	-4,2	53 1 -0,2	-1,ŏ
1	1	36	Perm 0,3 0,00 Rara	0	1 -1,3	-4,2	-0,2	-1,0	0,000 0,000	PermCls 112,0 RaraCls 150,0	17,1 1 29,4 1	-1,3 -2,2	-4,2 -3,7	3,2 1 -0,2 0,3 1 0,0	-1,0 -0,4
1	_	50	Freq 0,4 0,00	0	1 -2,2		0,0	-0,4	0,000 0,000	RaraFer 3600	741 1	-2,2	-3,7	2 1 0,0	-0,4
1	1	27	Perm 0,3 0,00 Rara	0	1 -2,2	-3,7	0,0	-0,4	0,000 0,000	PermCls 112,0 RaraCls 150,0	29,4 1 17,1 1	-2,2	-3,7 -4,2	0,3 1 0,0 3,2 1 -0,2	-0,4
1	1	37	Freq 0,4 0,00	0	1 -1,3	-4,2	-0,2	-1,0	0,000 0,000	RaraFer 3600	328 1	-1,3 -1,3	-4,2	53 1 -0,2	-1,0 -1,0
			Perm 0,3 0,00	0	1 -1,3	-4,2	-0,2	-1,0	0,000 0,000	PermCls 112,0	17,1 1	-1,3	-4,2	3,2 1 -0,2	-1,0

## S.L.E. - VERIFICA SHELLS - QUOTA: 1 ELEMENTO: 2

								FESSU	RAZION	I				TENS	IONI	D	IRE	ZIONE 2	ζ	D	IREZ	IONE Y	Y
		n Nodo r N.ro		Fes lim			s Co mm 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			N (t)	σ cal. Kg/cmq		Mf (t*m)	N (t)
1	2	2	Rara Freq Perm			0		-0,2 -0,2				0,000		RaraCls RaraFer PermCls	3600 112,0	3,1 140 3,1	1 :	-0,2 -0,2 -0,2	0,8 0,8 0,8	4,1 104 4,1	1 - 1 -	0,3	-0,5 -0,5 -0,5
1	2	42	Rara Freq Perm Rara			0						0,000 0,000		RaraCls RaraFer PermCls RaraCls	3600 112,0	29,2 576 29,2 3,2	1 -	-2,2 -2,2 -2,2	-7,0 -7,0 -7,0 -4,5	10,9 328 10,9 0,6	1 - 1 -	0,8 0,8 0,8	-0,2 -0,2 -0,2 -1,0
1	2	43	Freq		0,00	0			-4,5 -4,5			0,000 0,000		RaraFer PermCls RaraCls	3600 112,0 150,0	23 3,2 26,8		0,3 0,3 -2,0	-4,5 -4,5 -4,3	5 0,6 6,1	1	0,0	-1,0 -1,0 -1,0 -0,4
1	2	44	Freq Perm Rara	0,3 (	0,00	0	1 -	2,0	,	-0,5	-0,4	0,000	0,000	RaraFer PermCls RaraCls RaraFer	112,0 150,0	628 26,8 3,2 25		-2,0 -2,0 0,2	-4,3 -4,3 -7,3 -7,3	168 6,1 2,9	1 -	0,5 0,5 0,2	-0,4 -0,4 -1,8
			Freq Perm			ő			-7,3 -7,3			0,000		PermCls		3,2	1	0,2	-7 <b>,</b> 3	2,9	1	0,2	-1,8 -1,8

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

							FESSU	RAZION	1I				TENSIONI	DIREZIONE	Х	DIF	REZIONE	Y
GrQ N.r	Gen N.r	Nodo N.ro	Comb. Fes Cari lin	Fess		s Co m mb		NX (t)	MfY (t*m)	NY (t)	cos teta	sin teta	Combina o lim. Carico Kg/cmq	σ cal. Co Mf Kg/cmq mb (t*m		σ cal. C Kg/cmq n	Co Mf nb (t*m)	N (t)
1	3	4	Rara Freq 0,4 Perm 0,3		0	1 1		-1,4 -1,4	-0,1 -0,1	-1,1 -1,1	0,000		RaraCls 150,0 RaraFer 3600 PermCls 112,0	1,0 1 0,1 7 1 0,1 1,0 1 0,1	-1,4 -1,4 -1,4	1,3 1 8 1 1,3 1	-0,1 -0,1 -0,1	-1,1 -1,1 -1,1
1	3	43	Rara Freq 0,4	0,00	0	1	-2,0	-2,9	-0,5	0,3	0,000	0,000	RaraCls 150,0 RaraFer 3600	$\begin{array}{cccccccccccccccccccccccccccccccccccc$	-2,9 -2,9	6,5 1 212 1	-0,5 -0,5	0,3
1	3	46	Perm 0,3 Rara Freq 0,4	0,00	0	1	1,1	-2,9 -2,7	-0,5 1,0	0,3	0,000	0,000	PermCls 112,0 RaraCls 150,0 RaraFer 3600	27,0 1 -2,0 15,1 1 1,1 338 1 1,1	-2,9 -2,7 -2,7	6,5 1 12,8 1 250 1	-0,5 1,0 1,0	0,3 -3,0 -3,0
1	3	53	Perm 0,3 Rara Freq 0,4	,	0	1		-2,7 -2,9	1,0	-3,0	0,000	,	PermCls 112,0 RaraCls 150,0 RaraFer 3600	15,1 1 1,1 27,0 1 -2,0 706 1 -2,0	-2,7 -2,9 -2,9	12,8 1 6,5 1 212 1	1,0 -0,5 -0,5	-3,0 0,3 0,3
1	3	54	Perm 0,3 Rara Freq 0,4	0,00	0	1	-2,0	-2,9 -3,2	-0,5 0,4	0,3	0,000	0,000	PermCls 112,0 RaraCls 150,0 RaraFer 3600	27,0 1 -2,0 16,0 1 1,2 342 1 1,2	-2,9 -3,2 -3,2	6,5 1 4,9 1 104 1	-0,5 0,4 0,4	0,3 -1,0 -1,0
1	3	55	Perm 0,3 Rara	0,00	0	1	1,2	-3,2	0,4	-1,0	0,000	0,000	PermCls 112,0 RaraCls 150,0	16,0 1 1,2 26,7 1 2,0	-3,2 -3,3	4,9 1 6,7 1	0,4 0,5	-1,0 -0,9
1	3	56	Freq 0,4 Perm 0,3 Rara		0	1	2,0	-3,3 -3,3	0,5 0,5	-0,9 -0,9	0,000		RaraFer 3600 PermCls 112,0 RaraCls 150,0	675 1 2,0 26,7 1 2,0 16,0 1 1,2	-3,3 -3,3 -3,2	163 1 6,7 1 4,9 1	0,5 0,5 0,4	-0,9 -0,9 -1,0
1	3	57	Freq 0,4 Perm 0,3 Rara		0	1 1		-3,2 -3,2	0,4 0,4	$^{-1}_{-1}$ , 0	0,000 0,000		RaraFer 3600 PermCls 112,0 RaraCls 150,0	342 1 1,2 16,0 1 1,2 17,1 1 1,3	-3,2 -3,2 -4,2	104 1 4,9 1	0,4 0,4 0,2	-1,0 -1,0 -1,0
		-	Freq 0,4 Perm 0,3		0	1		-4,2 -4,2	0,2 0,2	-1,0 -1,0	0,000		RaraFer 3600 PermCls 112,0	328 1 1,3 17,1 1 1,3	-4,2 -4,2	3,2 1 53 1 3,2 1	0,2 0,2	-1,0 -1,0
1	3	58	Rara Freq 0,4 Perm 0,3		0	1	2,2	-3,7 -3,7	0,0	-0,4 -0,4	0,000		RaraCls 150,0 RaraFer 3600 PermCls 112,0	29,4 1 2,2 741 1 2,2 29,4 1 2,2	-3,7 -3,7 -3,7	0,3 1 2 1 0,3 1	0,0 0,0 0,0	-0,4 -0,4 -0,4
1	3	59	Rara Freq 0,4 Perm 0,3		0	1	1,3 1,3	-4,2 -4,2	0,2 0,2	-1,0 -1,0	0,000 0,000		RaraCls 150,0 RaraFer 3600 PermCls 112,0	17,1 1 1,3 328 1 1,3 17,1 1 1,3	-4,2 -4,2 -4,2	3,2 1 53 1 3,2 1	0,2 0,2 0,2	-1,0 -1,0 -1,0

## S.L.E. - VERIFICA SHELLS - QUOTA: 1 ELEMENTO: 4

								FESSU	RAZION	II				TENS	IONI	D:	IREZ	ZIONE 2	K	DIE	REZIONE	Y
			Comb. Cari	Fes lim	Fess mm		s Co m mb	MfX (t*m)	NX (t)	MfY (t*m)	NY (t)	cos teta	sin teta	Combina Carico		σ cal. Kg/cmq		Mf (t*m)	N (t)	σ cal. ( Kg/cmq n	Co Mf nb (t*m)	N (t)
1	4	1	Rara Freq Perm			0		0,2 0,2	0,8			0,000		RaraCls RaraFer PermCls	3600 112,0	3,1 140 3,1	1 1 1	0,2 0,2 0,2	0,8 0,8 0,8 -7.0	4,1 1 104 1 4,1 1	0,3 0,3 0,3	-0,5 -0,5 -0,5
1	4	61	Rara Freq Perm Rara			0			-7,0 -7,0			0,000		RaraCls RaraFer PermCls RaraCls	3600 112,0	29,2 576 29,2 5,6	1 1 1 1 -	2,2 2,2 2,2 0,5	-7,0 -7,0 -7,0 -4,9	10,9 1 328 1 10,9 1 0,8 1	0,8 0,8 0,8 -0,1	-0,2 -0,2 -0,2 -1,0
1	4	62	Freq Perm Rara Freq	0,3 (	0,00	0	1 -	-0,5	-4,9 -4,9		-1,0	0,000	0,000	RaraFer PermCls RaraCls RaraFer	112,0 150,0	36 5,6 3,2 23	1 - 1 -	-0,5 -0,5 -0,3 -0,3	-4,9 -4,9 -4,5	5 1 0,8 1 0,6 1	-0,1 -0,1 0,0 0,0	-1,0 -1,0 -1,0 -1,0
1	4	63	Perm Rara Freq Perm	0,3 ( 0,4 (	0,00	0	1 -	-0,3 -0,2	-4,5 -7,3	0,0	0,0	0,000	0,000	PermCls RaraCls RaraFer PermCls	112,0 150,0 3600	3,2 3,2 25 3,2	1 - 1 - 1 -	-0,3 -0,2 -0,2	-4,5 -7,3 -7,3	0,6 1 2,9 1 24 1 2,9 1	0,0 -0,2 -0,2 -0,2	-1,0 -1,8 -1,8 -1,8

## ALLEGATO 3: MANUFATTO INTERMEDIO

## TABULATI DI CALCOLO

#### COORDINATE E TIPOLOGIA FILI FISSI

#### SPECIFICHE CAMPI TABELLE DI STAMPA

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

Filo : Numero del filo fisso in pianta.

Ascissa : Ascissa. Ordinata : Ordinata.

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

Quota : Numero identificativo della quota del piano.

Altezza : Altezza dallo spiccato di fondazione.

Tipologia: Le tipologie previste sono due:

0 = Piano sismico, ovvero piano che e' 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.

## DATI GENERALI DI STRUTTURA

DATI GENERALI	DI STRUTTURA
Massima dimens. dir. X (m) 15,00 Massima dimens. dir. Y (m) 15,00	Altezza edificio (m) 6,00 Differenza temperatura(°C) 15
PARAMETR	I SISMICI
Vita Nominale (Anni) 50 Longitudine Est (Grd) 13,94106 Categoria Suolo C Sistema Costruttivo Dir.1 C.A. Regolarita' in Altezza SI (KR=1) Direzione Sisma (Grd) 0	Classe d' Uso QUARTA Latitudine Nord (Grd) 37,43627 Coeff. Condiz. Topogr. 1,00000 Sistema Costruttivo Dir.2 C.A. Regolarita' in Pianta SI Sisma Verticale ASSENTE
PARAMETRI SPETTRO ELASTIC	O - SISMA S.L.O.
Probabilita' Pvr 0,81 Accelerazione Ag/g 0,03 Fo 2,51 Fattore Stratigrafia 'S' 1,50 Periodo TC (sec.) 0,43	Periodo di Ritorno Anni 60,00 Periodo T'c (sec.) 0,27 Fv 0,62 Periodo TB (sec.) 0,14 Periodo TD (sec.) 1,73
PARAMETRI SPETTRO ELASTIC	O - SISMA S.L.D.
	1

Probabilita' Pvr 0,63 Accelerazione Ag/g 0,04 Fo 2,54 Fattore Stratigrafia 'S' 1,50 Periodo TC (sec.) 0,48	Periodo di Ritorno Anni 101,00 Periodo T'c (sec.) 0,31 Fv 0,68 Periodo TB (sec.) 0,16 Periodo TD (sec.) 1,76
PARAMETRI SPETTRO ELASTIC	O - SISMA S.L.V.
Probabilita' Pvr 0,10 Accelerazione Ag/g 0,08 Fo 2,66 Fattore Stratigrafia 'S' 1,50 Periodo TC (sec.) 0,66	Periodo di Ritorno Anni 949,00 Periodo T'c (sec.) 0,50 Fv 1,03 Periodo TB (sec.) 0,22 Periodo TD (sec.) 1,93
PARAMETRI SPETTRO ELASTIC	O - SISMA S.L.C.
Probabilita' Pvr 0,05 Accelerazione Ag/g 0,10 Fo 2,75 Fattore Stratigrafia 'S' 1,50 Periodo TC (sec.) 0,69	Periodo di Ritorno Anni 1950,00 Periodo T'c (sec.) 0,53 Fv 1,18 Periodo TB (sec.) 0,23 Periodo TD (sec.) 2,00
	OSTRUTTIVO C.A DIR. 1
Classe Duttilita' BASSA AlfaU/Alfa1 1,10 Fattore di struttura 'q' 1,50	Sotto-Sistema Strutturale Pareti Fattore riduttivo KW 0,50
PARAMETRI SISTEMA C	OSTRUTTIVO C.A DIR. 2
Classe Duttilita' BASSA AlfaU/Alfa1 1,10 Fattore di struttura 'q' 1,50	Sotto-Sistema Strutturale Pareti Fattore riduttivo KW 0,50
COEFFICIENTI DI SICUREZ	ZA PARZIALI DEI MATERIALI
Acciaio per CLS armato 1,15 Legno per comb. eccez. 1,00 Livello conoscenza ADEGUATO FRP Collasso Tipo 'A' 1,10 FRP Collasso Tipo 'B' 1,25 FRP Resist. Press/Fless 1,00 FRP Resist. Confinamento 1,10	Calcestruzzo CLS armato 1,50 Legno per comb. fondament.: 1,50  FRP Delaminazione Tipo 'A' 1,20 FRP Delaminazione Tipo 'B' 1,50 FRP Resist. Taglio/Torsione 1,20

#### COORDINATE E TIPOLOGIA FILI FISSI

Filo	Ascissa	Ordinata
N.ro	m	m
1 3	0,00	0,00 2,30

Filo	Ascissa	Ordinata
N.ro	m	m
2 4	1,10 1,10	0,00 2,30

## QUOTE PIANI SISMICI ED INTERPIANI

Quota N.ro	Altezza m	Tipologia	Reg.	Tamp.
0	0,00	Piano Terra		

Quota	Altezza	Tipologia	Irrec	Tamp
N.ro	m		XY	Alt.
1	4,70	Interpiano	SI	SI

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

#### RELAZIONE TECNICA E DI CALCOLO TOMBINI IDRAULICI

DESCRIZIONI	1	2	3	4	5	6	7	8	9
PESO STRUTTURALE	1,30	1,00	1,00	1,00	1,00	1,00	1,00	1,00	1,00
PERMAN.NON STRUTTURALE	1,50	1,00	1,00	1,00	1,00	1,00	1,00	1,00	1,00
Var.Uffici	1,50	0,30	0,30	0,30	0,30	0,30	0,30	0,30	0,30
SISMA DIREZ. GRD 0	0,00	1,00	1,00	-1,00	-1,00	0,30	0,30	-0,30	-0,30
SISMA DIREZ. GRD 90	0,00	0,30	-0,30	0,30	-0,30	1,00	-1,00	1,00	-1,00

#### COMBINAZIONI RARE - S.L.E.

DESCRIZIONI	1
PESO STRUTTURALE	1,00
PERMAN.NON STRUTTURALE	1,00
Var.Uffici	1,00
SISMA DIREZ. GRD 0	0,00
SISMA DIREZ. GRD 90	0,00

#### COMBINAZIONI FREQUENTI - S.L.E.

DESCRIZIONI	1
PESO STRUTTURALE	1,00
PERMAN.NON STRUTTURALE	1,00
Var.Uffici	0,50
SISMA DIREZ. GRD 0	0,00

## COMBINAZIONI FREQUENTI - S.L.E.

DI	1			
SISMA	DIREZ.	GRD	90	0,00

#### COMBINAZIONI PERMANENTI - S.L.E.

DESCRIZIONI	1
PESO STRUTTURALE PERMAN.NON STRUTTURALE Var.Uffici SISMA DIREZ. GRD 0 SISMA DIREZ. GRD 90	1,00 1,00 0,30 0,00 0,00

### VERIFICA PIASTRE

#### SPECIFICHE CAMPI TABELLA DI STAMPA

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

Quota N.ro

Quota a cui si trova l'elemento.
Numero identificativo del macroelemento il cui perimetro è stato definito prima di Perim. N.ro

eseguire la verifica.

Nodo 3d N.ro: Numéro del nodo relativo alla suddivisione

Nx

del macroelemento in microelementi.

Sforzo sul piano dell'elemento bidimensionale diretto come l'asse x del sistema locale.

(Il sistema di riferimento locale e' quello

## RELAZIONE TECNICA E DI CALCOLO TOMBINI IDRAULICI

Ny Txy		delle armature) Sforzo sul piano dell'elemento bidimensionale diretto come l'asse y del sistema locale. 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
Mx	:	piano dell'elemento con direzione x e agente sulla faccia di normale y del sistema locale)  Momento flettente agente sulla sezione di normale x del sistema locale. Per le verifiche e' accoppiato allo sforzo normale Nx.  Questo momento e' incrementato per tenere in conto
Му	:	il valore del momento torcente Mxy Momento flettente agente sulla sezione di normale y del sistema locale. Per le verifiche e' accoppiato allo sforzo normale Ny.
Mxy	:	Questo momento e' incrementato per tenere in conto il valore del momento torcente Mxy Momento torcente con asse vettore x e agente sulla sezione di normale x(Ovvero anche, per la simmetria delle tensioni tangenziali momento torcente con
εc x *10000	:	asse vettore y e agente sulla sezione di normale y Deformazione del calcestruzzo nella
εc y *10000	:	faccia di normale x *10000 (Es35% = 35)  Deformazione del calcestruzzo nella  faccia di normale y *10000 (Es35% = 35)
εf x *10000	:	<pre>faccia di normale y *10000 (Es35% = 35) Deformazione dell' acciaio nella faccia di normale x *10000 (Es. 1% = 100)</pre>
εf y *10000	:	Deformazione dell' acciaio nella faccia di normale x *10000 (Es. 1% = 100)
Ax superiore	:	Area totale armatura superiore diretta lungo x. (Area totale e' l'area della presso-flessione
Ax inferiore	:	piu' l'area per il taglio riportata dopo) Area totale armatura superiore diretta lungo y. Area totale armatura inferiore diretta lungo x. Area totale armatura inferiore diretta lungo y. Area per il taglio su ciascuna faccia per le due direzioni
ot Eta Fpunz Apunz	:	Tensione massima di contatto con il terreno. Abbassamento verticale del nodo in esame. Forza punzonante sulla piastra Armatura sufficiente da sola ad assorbire la forza punzonante
	no :	i riverifiche degli elementi con le armature effettivamente ferri le colonne delle ε vengono sostituite con: Moltiplicatore delle sollecitazioni che porta a rottura la sezione, rispettivamente nelle direzioni X e Y Posizione adimensionalizzata dell'asse neutro rispettivamente nelle direzioni X e Y

#### VERIFICA PIASTRE

#### SPECIFICHE CAMPI TABELLA DI STAMPA

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

Quota

Perim.

Quota a cui si trova l'elemento. Numero identificativo del macroelemento il cui perimetro è stato definito prima di eseguire la verifica. Numero del nodo relativo alla suddivisione del macroelemento Nodo

Comb. Cari	in microelementi. Indicatore della matrice di combinazione; la prima riga. individua la matrice delle combinazioni rare, la seconda la matrice delle combinazioni frequenti, la terza quella
	permanenti.
Fes lim	Fessura limite espressa in mm. Fessura di calcolo espressa in mm; se sull'elemento non
	si aprono fessure tutta la riga sara' nulla.
Dist mm Combin	Distanza fra le fessure. Numero della combinazione ed in sequenza sollecitazioni per
	cui si è avuta la massima fessura.
Mf X	Momento flettente agente sulla sezione di normale x del sistema locale. (Il sistema di riferimento locale è quello delle
	armature)
N X	Sforzo sul piano dell'elemento bidimensionale diretto come
Mf Y	l'asse x del sistema locale. Momento flettente agente sulla sezione di normale y del sistema
	locale.(Il sistema di riferimento locale è quello delle
N Y	armature) Sforzo sul piano dell'elemento bidimensionale diretto come
	l'asse y del sistema locale.
Cos teta	Coseno dell'angolo teta tra l'armatura in direzione X e la direzione della tensione principale di trazione.
	Seno dell'angolo teta.
Combina Carico	Indicatore della matrice di combinazione; la prima riga. individua la matrice delle combinazioni rare per la verifica
CallCo	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.
σlim	Valore della tensione limite in Kg/cmq.
σ cal	Valore della tensione di calcolo in Kg/cmq sulla faccia di normale x.
Conbin	Numero della combinazione ed in sequenza sollecitazioni per
Mf X	cui si è avuta la massima tensione.  Momento flettente agente sulla sezione di normale x del sistema
	locale.(Il sistema di riferimento locale è quello delle
N X	armature) Sforzo sul piano dell'elemento bidimensionale diretto come
_	l'asse x del sistema locale.
σ cal	Valore della tensione di calcolo in Kg/cmq sulla faccia di normale y.
Combin	Numero della combinazione ed in sequenza sollecitazioni per
Mf Y	cui si è avuta la massima tensione.  Momento flettente agente sulla sezione di normale y del sistema
T.TT T	locale.
N Y	Sforzo sul piano dell'elemento bidimensionale diretto come l'asse y del sistema locale.
	T asse & det statema tocate.

## S.L.U. - AZIONI S.L.V. -VERIFICA PIASTRE - QUOTA: 0 ELEMENTO: 1

Quo 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 *10	ес у		εf y	Ax s				Atag cmq	σt kg/cmq	eta mm	Fpunz kg	Apunz cmq
0 0 0 0 0	1 1 1 1 1 1		F 0 2 0	-448 -448 -448 -448 -1906 -1906	1181 1181 1181 1181 1181 13 13		1173 1173 1173 1173 -751 -751	86 -86 -86 86 -25 25	0 0 0 0 0	1 1 1 1 1	15 15 15 15 0 0	13 13 13 13 4 4	7,5 7,5 7,5 7,5 0,8 0,8	7,5 7,5 7,5 7,5 7,5 7,5	7,5 7,5 7,5 7,5 7,5	7,5 (	2,2	2,3	4,5 4,5 4,5		

## S.L.U. - AZIONI S.L.D. -VERIFICA PIASTRE - QUOTA: 0 ELEMENTO: 1

Quo 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 *100	ес у	εf x *10	εf y	Ax s		Ax i		i Atag q cmq	σt kg/cmo	eta mm	Fpunz kg	Apunz cmq
0 0 0 0	1 1 1 1	1 2 3 4 9	1528 1528 1528 1528 -5070	-371 -371 -371 -371 -371 -1717	761 761 761 761 761	595 595 595 595 711	815 815 815 815 -442	173 -173 -173 -173 -11	0 0 0 0	1 1 1 1 0	12 12 12 12 12	9 9 9 9	7,5 7,5 7,5 7,5 7,5 0,8	7,5 7,5 7,5 7,5 7,5	7,5 7,5 7,5 7,5 7,5	7,5 7,5 7,5 7,5 7,5 7,5	0,2 0,2 0,2 0,2 0,2 0,0	1,6 - 1,6 -	-3,3 -3,3 -3,3 -3,3 -3,0		

0 1 10 -5070 -1717 6 711 -442 11 0 0 0 1 0,8 7,5 7,5 7,5 0,0 1,5 -3,0

## S.L.E. - VERIFICA PIASTRE - QUOTA: 0 ELEMENTO: 1

								FESSU	RAZION	Ι				TENSI	ONI	DIRE	ZIONE X		DIRE	ZIONE	Y
			Comb. Cari	Fes		di m	s Co m mb	MfX (t*m)	NX (t)	MfY (t*m)	NY (t)	cos teta	sin teta	Combina Carico	σ lim. Kg/cmq	σ cal. Co Kg/cmq mb	Mf (t*m)	N (t)	σ cal. Co Kg/cmq mb	Mf (t*m)	N (t)
0	1	2	Rara Freq Perm Rara Freq Perm	0,3	0,00	0 0 0	1	0,4 0,4 0,4	1,2 1,2 1,2 1,2	0,5	-0,3 -0,3	0,000 0,000 0,000 0,000	0,000	PermCls	3600 112,0 150,0 3600 112,0	2,2 1 203 1 2,2 1 2,2 1 203 1 2,2 1	0,4 0,4 0,4 0,4 0,4 0,4	1,2 1,2 1,2 1,2 1,2	3,3 1 134 1 3,3 1 3,3 1 134 1 3,3 1	0,5555555555555555555555555555555555555	-0,3 -0,3 -0,3 -0,3 -0,3
0	1	4	Rara Freq Perm Rara Freq Perm	0,3	0,00	0 0 0	1	0,4 0,4 0,4	1,2 1,2 1,2	0,5	-0,3 -0,3	0,000 0,000 0,000	0,000	RaraCls RaraFer PermCls RaraCls RaraFer PermCls	3600 112,0 150,0 3600	2,2 1 203 1 2,2 1 2,2 1 203 1 2,2 1	0,4 0,4 0,4 0,4 0,4	1,2 1,2 1,2 1,2 1,2	3,3 1 134 1 3,3 1 3,3 1 134 1 3,3 1	0,5 0,5 0,5 0,5 0,5	-0,3 -0,3 -0,3 -0,3 -0,3
0	1	9	Rara Freq Perm Rara Freq Perm	0,4	0,00	0 0 0	1 1	0,6	-5,1 -5,1	0,0	-1,6 -1,6	0,000 0,000 0,000 0,000	0,000	RaraCls RaraFer PermCls RaraCls	150,0 3600 112,0 150,0 3600	2,4 1 18 1 2,4 1 2,4 1 2,4 1 2,4 1	0,6 0,6 0,6 0,6	-5,1 -5,1 -5,1 -5,1 -5,1	0,8 1 0,8 1 0,8 1 0,8 1 0,8 1	-0,2 -0,2 -0,2 -0,2 -0,2 -0,2	-1,6 -1,6 -1,6 -1,6 -1,6

## S.L.U. - AZIONI S.L.V. - VERIFICA SHELLS - QUOTA: 1 ELEMENTO: 1

Gr.Q G N.ro N		Nodo 3d N.ro	Nx Kg/m	Ny Kg/m	Txy Kg/m	Mx kgm/m	My kgm/m	Mxy kgm/m	εc x *10	ес у	εf x *10	εf y	Ax s. cmq	Ay s.	Ax i.	Ay i.	Atag. cmq	σt kg/cmq	eta mm
1 1 1 1 1 1	1 1 1 1 1 1 1	11 17 18 19	-1828 -2509 -1763 -2089 -1763 -4075	-2697 -3048 158 -1470 158 -2086	1569 587 282 0 282 0	324 1226 1059 -2068 1059 -2117	344 547 157 -350 157 -257	-193 -405 -17 0 17	1 6 2 3 2 3	0 1 0 1 0	2 64 18 13 18	1 3 4 3 4 0	3,0 3,0 3,0 3,0 3,0	3,0 3,0 3,0 3,0 3,0	3,0 3,0 3,0 3,0 3,0	3,0 3,0 3,0 3,0 3,0	0,2 0,2 0,1 0,1 0,1 0,1	2,27	-4,5 -4,6 -4,6 -4,0 -4,6 -4,0

## S.L.U. - AZIONI S.L.V. -VERIFICA SHELLS - QUOTA: 1 ELEMENTO: 2

Gr.Q N.ro			Nx Kg/m	Ny Kg/m	Txy Kg/m	Mx kgm/m	My kgm/m	Mxy kgm/m	εc x *100	ес у	εf x *100	εf y	Ax s.	Ay s.	Ax i.	Ay i.	Atag. cmq	σt kg/cmq	eta mm
1 1 1 1	2 2 2 2 2	21 22	210 -3397 -5841 -5972 -3397	-1923 -1469 -2548 -2612 -1469	701 538 618 753 538	-320 -1076 -932 -1116 -1076	-337 -201 -266 -270 -201	172 10 -111 -61 -10	1 2 1 2 2	1 0 0 0	8 14 5 8 14	2 1 0 0 1	3,0 3,0 3,0 3,0 3,0	3,0 3,0 3,0 3,0 3,0	3,0 3,0 3,0 3,0 3,0	3,0 3,0 3,0 3,0 3,0	0,4 0,3 0,4 0,4 0,3	2,27	-4,5 -4,6 -4,6 -4,6 -4,6

#### S.L.U. - AZIONI S.L.V. -VERIFICA SHELLS - QUOTA: 1 ELEMENTO: 3

Gr.Q Gen		Nx Kg/m	Ny Kg/m	Txy Kg/m	Mx kgm/m	My kgm/m	Mxy kgm/m	εc x *100	ес у 00	εf x *100		Ax s.	Ay s.	Ax i.	Ay i.	Atag. cmq	σt kg/cmq	eta mm
1 3 1 3 1 3 1 3 1 3 1 3	3 21 27 28 29 30	-1828 -2509 -2766 -1763 -2089 -4075	-2697 -3048 -2218 158 -1470 -2086	1569 587 0 282 0	-324 -1226 2133 -1059 2068 2117	-344 -547 521 -157 350 257	193 -405 0 17 0	1 6 3 2 3 3	0 1 1 0 1 0	2 64 13 18 13	1 3 5 4 3 0	3,0 3,0 3,0 3,0 3,0	3,0 3,0 3,0 3,0 3,0	3,0 3,0 3,0 3,0 3,0	3,0 3,0 3,0 3,0 3,0	0,2 0,4 0,2 0,1 0,1	2,27	-4,5 -4,6 -4,0 -4,6 -4,0

#### S.L.U. - AZIONI S.L.V. -VERIFICA SHELLS - QUOTA: 1 ELEMENTO: 4

Gr.Q N.ro		Nodo 3d N.ro	Nx Kg/m	Ny Kg/m	Txy Kg/m	Mx kgm/m	My kgm/m	Mxy kgm/m	εc x ε *1000		εf x ε *1000		Ax s. cmq	Ay s. cmq	Ax i.	Ay i.	Atag. cmq	σt kg/cmq	eta mm
1 1 1 1	4 4 4 4 4	24 26	210 -3397 -5841 -5972 -3397	-1923 -1469 -2548 -2612 -1469	701 538 618 753 538	320 1076 932 1116 1076	337 201 266 270 201	-172 -10 111 61 10	1 2 1 2 2	1 0 0 0 0	8 14 5 8 14	2 1 0 0 1	3,0 3,0 3,0 3,0 3,0	3,0 3,0 3,0 3,0 3,0	3,0 3,0 3,0 3,0 3,0	3,0 3,0 3,0 3,0 3,0	0,4 0,3 0,4 0,4 0,3	2,27	-4,5 -4,6 -4,6 -4,6 -4,6

## S.L.U. - AZIONI S.L.D. -VERIFICA SHELLS - QUOTA: 1 ELEMENTO: 1

## RELAZIONE TECNICA E DI CALCOLO TOMBINI IDRAULICI

Gr.Q Ger N.ro N.:	37	Nx Kg/m	Ny Kg/m	Txy Kg/m	Mx kgm/m	My kgm/m	Mxy kgm/m	εc x *100	ес у 00	εf x *100		Ax s. cmq	Ay s.	Ax i.	Ay i.	Atag. cmq	σt kg/cmq	eta mm
1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1	11 17	-1828 -2509 -1763 -2089 -1763 -4075	-3476 -3048 158 -1470 158 -2086	1569 587 282 0 282	324 1226 1059 -2068 1059 -2117	341 547 157 -350 157 -257	-303 -405 -17 0 17	0 1 2 2 2 2	0 1 0 0 0 0	2 9 18 13 18	0 3 4 3 4 0	3,0 3,0 3,0 3,0 3,0	3,0 3,0 3,0 3,0 3,0	3,0 3,0 3,0 3,0 3,0	3,0 3,0 3,0 3,0 3,0	0,2 0,2 0,1 0,1 0,1 0,1	1,63	-3,3 -3,3 -3,0 -3,3 -3,0

## S.L.U. - AZIONI S.L.D. -VERIFICA SHELLS - QUOTA: 1 ELEMENTO: 2

Gr.Q N.ro			Nx Kg/m	Ny Kg/m	Txy Kg/m	Mx kgm/m	My kgm/m	Mxy kgm/m	εc x *100	ес у	εf x *100		Ax s. cmq	Ay s.	Ax i.	Ay i.	Atag. cmq	σt kg/cmq	eta mm
1 1 1 1	2 2 2 2 2	21 22	210 -3397 -5841 -5972 -3397	-2407 -1469 -3379 -2612 -1469	701 538 618 753 538	-320 -1076 -932 -1116 -1076	-331 -201 -334 -270 -201	261 10 -189 -61 -10	1 2 1 1 2	0 0 0 0	8 14 4 7 14	1 0 0 0 0	3,0 3,0 3,0 3,0 3,0	3,0 3,0 3,0 3,0 3,0	3,0 3,0 3,0 3,0 3,0	3,0 3,0 3,0 3,0 3,0	0,4 0,3 0,4 0,4 0,3	1,63	-3,3 -3,3 -3,3 -3,3 -3,3

## S.L.U. - AZIONI S.L.D. -VERIFICA SHELLS - 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 *100	εс у 00	εf x *100	^ - 1	Ax s. cmq	Ay s. cmq	Ax i. cmq	Ay i.	Atag. cmq	σt kg/cmq	eta mm
1 1 1 1 1	333333	21 27	-1828 -2509 -2766 -1763 -2089 -4075	-3476 -3048 -2218 158 -1470 -2086	1569 587 0 282 0	-324 -1226 2133 -1059 2068 2117	-341 -547 521 -157 350 257	303 -405 0 17 0	0 1 2 2 2 2 2	0 1 1 0 0	2 9 13 18 13 13	0 3 5 4 3 0	3,0 3,0 3,0 3,0 3,0 3,0	3,0 3,0 3,0 3,0 3,0	3,0 3,0 3,0 3,0 3,0 3,0	3,0 3,0 3,0 3,0 3,0	0,2 0,4 0,2 0,1 0,1	1,63	-3,3 -3,3 -3,0 -3,3 -3,0

## S.L.U. - AZIONI S.L.D. -VERIFICA SHELLS - QUOTA: 1 ELEMENTO: 4

Gr.Q N.ro		Nodo 3d N.ro	Nx Kg/m	Ny Kg/m	Txy Kg/m	Mx kgm/m	My kgm/m	Mxy kgm/m	εc x *100	εс у 00	εf x *100		Ax s. cmq	Ay s. cmq	Ax i.	Ay i. cmq	Atag. cmq	σt kg/cmq	eta mm
1 1 1 1	4 4 4 4	24 26	210 -3397 -5841 -5972 -3397	-2407 -1469 -3379 -2612 -1469	701 538 618 753 538	320 1076 932 1116 1076	331 201 334 270 201	-261 -10 189 61 10	1 2 1 1 2	0 0 0 0	8 14 4 7 14	1 0 0 0	3,0 3,0 3,0 3,0 3,0	3,0 3,0 3,0 3,0 3,0	3,0 3,0 3,0 3,0 3,0	3,0 3,0 3,0 3,0 3,0	0,4 0,3 0,4 0,4 0,3	1,63	-3,3 -3,3 -3,3 -3,3

## S.L.E. - VERIFICA SHELLS - QUOTA: 1 ELEMENTO: 1

								FESSU	RAZION	I				TENSIONI	DIRE	ZIONE X	DIREZIONE	Y
		Nodo N.ro	Comb. Fe		Fess mm	dis	Co n mb	MfX (t*m)	NX (t)	MfY (t*m)	NY (t)	cos teta	sin teta	Combina o lim. Carico Kg/cmq	σ cal. Co Kg/cmq mb	Mf N (t*m) (t)	σ cal. Co Mf Kg/cmq mb (t*m)	N (t)
1	1	1	Rara Freq 0, Perm 0, Rara						-1,3 -1,3			0,000		RaraCls 150,0 RaraFer 3600 PermCls 112,0 RaraCls 150,0	3,1 1 46 1 3,1 1 14,2 1	0,2 -1,3 0,2 -1,3 0,2 -1,3 0,8 -1,6	17 1 0,2 2,4 1 0,2	-2,7 -2,7 -2,7 -2,3
1	1	17	Freq 0, Perm 0, Rara Freq 0,	3 0,	,00	0 0	1	0,8	-1,6 -1,6		-2,3	0,000	0,000	RaraFer 3600 PermCls 112,0 RaraCls 150,0 RaraFer 3600	447 1 14,2 1 12,4 1 405 1	0,8 -1,6 0,8 -1,6 0,7 -1,2 0,7 -1,2	5,3 1 0,4 75 1 0,4 5,3 1 0,4 1,9 1 0,1	-2,3 -2,3 0,0 0,0
1	1	18	Perm 0,3 Rara Freq 0,	3 0, 4 0,	,00 ,00	0	1 -	0,7	-1,2 -1,4	0,1	0,0	0,000	0,000	PermCls 112,0 RaraCls 150,0 RaraFer 3600	12,4 1 24,5 1 869 1	$ \begin{array}{cccccccccccccccccccccccccccccccccccc$	1,9 1 0,1 3,7 1 -0,2 74 1 -0,2 3,7 1 -0,2	0,0 -1,1 -1,1
1	1	19	Perm 0,: Rara Freq 0,: Perm 0,:	10,	,00	0	1		-1,4 -1,2 -1,2	0,1	0,0	0,000	0,000	PermCls 112,0 RaraCls 150,0 RaraFer 3600 PermCls 112,0	24,5 1 12,4 1 405 1 12,4 1	$ \begin{array}{cccccccccccccccccccccccccccccccccccc$	1,9 1 0,1 73 1 0,1 1,9 1 0,1	-1,1 0,0 0,0 0,0
1	1	20	Rara Freq 0, Perm 0,	10,	,00	0	1 -	-1,4 -1,4	-2,7	-0,2 -0,2	-1,4	0,000	0,000	RaraCls 150,0 RaraFer 3600 PermCls 112,0	24,4 1 · 782 1 ·	-1,4 -2,7 -1,4 -2,7 -1,4 -2,7	2,1 1 -0,2 16 1 -0,2 2,1 1 -0,2	-1,4 -1,4 -1,4

## S.L.E. - VERIFICA SHELLS - QUOTA: 1 ELEMENTO: 2

								FESSUE	RAZION	I				TENS	ONI	Di	IREZ	ZIONE X	ζ	D.	IREZ	ZIONE Y	Z
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 Freq	0,4 (	0,00	0 1		-0,2	0,1	-0,2	-1,9	0,000	0,000	RaraCls RaraFer	150,0 3600	3,8 162	L - L -	-0,2 -0,2	0,1	2,6	1 :	-0,2 -0,2	-1,9 -1,9

## RELAZIONE TECNICA E DI CALCOLO TOMBINI IDRAULICI

1	2	19	Perm 0,3 0,00 Rara	0	1	-0,2	0,1	-0,2	-1,9	0,000 0,000	PermCls 112,0 RaraCls 150,0		0,2 0,1 -2,3	$\begin{array}{cccccccccccccccccccccccccccccccccccc$	-1,9 -1,1
1	_	10	Freq 0,4 0,00	0	1	-0,7		-0,1		0,000 0,000	RaraFer 3600	319 1 -	0,7 -2,3	14 1 -0,1	-1,1
1,	2	0.1	Perm 0,3 0,00	0	1	-0,7	-2,3	-0,1	-1,1	0,000 0,000	PermCls 112,0		0,7 -2,3	1,7 1 -0,1	-1,1
H +	2	21	Rara Freq 0,4 0,00	0	1	-0,6	-3.9	-0,2	-2,5	0,000 0,000	RaraCls 150,0 RaraFer 3600		0,6 -3,9 0,6 -3,9	2,6 1 -0,2 17 1 -0,2	-2,5 -2,5
١.	0	0.0	Perm 0,3 0,00	0	1	-0,6		-0,2		0,000 0,000	PermCls 112,0	9,0 1 -	0,6 -3,9	2,6 1 -0,2	-2,5
1	2	22	Rara Freq 0,4 0,00	Ω	1	-0,7	-4.0	-0,2	-2,0	0,000 0,000	RaraCls 150,0 RaraFer 3600		$ \begin{array}{cccccccccccccccccccccccccccccccccccc$	2,0 1 -0,2 14 1 -0,2	-2,0 -2,0
1			Perm 0,3 0,00	Ö	ī	-0,7	-4,0	-0,2		0,000 0,000	PermCls 112,0		0,7 -4,0	2,0 1 -0,2	-2,0
1	2	23	Rara	0	1	0.7	2 2	0 1	1 1	0,000 0,000	RaraCls 150,0 RaraFer 3600		$ \begin{array}{cccccccccccccccccccccccccccccccccccc$	1,7 1 -0,1	-1,1
			Freq 0,4 0,00 Perm 0,3 0,00	0	1	-0,7 -0,7		-0,1 -0,1	-1,1 -1,1	0,000 0,000	RaraFer 3600 PermCls 112,0		0,7 -2,3 0,7 -2,3	$\begin{array}{cccccccccccccccccccccccccccccccccccc$	$^{-1}, ^{1}$ $^{-1}, ^{1}$

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

								FESSU	RAZIO	1I			TENSIONI DIREZIONE X			DIREZIONE Y			
		Nodo N.ro	Comb. Cari	Fes lim	Fess mm	dis	s Co mb	MfX (t*m)	NX (t)	MfY (t*m)	NY (t)	cos teta	sin teta	Combina σ lim. Carico Kg/cmq	σ cal. Co Mi Kg/cmq mb (t*i		σ cal. Co Mf Kg/cmq mb (t*m)	N (t)	
1	3	3 21	Rara Freq Perm Rara			0		-0,2 -0,2	-1,3 -1,3		-2,7 -2,7	0,000		RaraCls 150,0 RaraFer 3600 PermCls 112,0 RaraCls 150,0	3,1 1 -0,2 46 1 -0,2 3,1 1 -0,2 14,2 1 -0,8	-1,3 -1,3 -1,3 -1,6	2,4 1 -0,2 17 1 -0,2 2,4 1 -0,2 5,3 1 -0,4	-2,7 -2,7 -2,7 -2,3	
1	3	27	Freq Perm Rara Freq	0,3	0,00	0	1 -		-1,6 -1,6	-0,4	-2,3	0,000	0,000	RaraFer 3600 PermCls 112,0 RaraCls 150,0 RaraFer 3600	447 1 -0,8 14,2 1 -0,8 25,0 1 1,4 862 1 1,4	-1,6 -1,6 -1,8 -1,8	75 1 -0,4 5,3 1 -0,4 5,4 1 0,3 101 1 0,3	-2,3 -2,3 -1,7 -1,7	
1	3	28	Perm Rara Freq Perm	0,3	0,00	0	1 -	1,4	-1,8 -1,2 -1,2		-1,7	0,000	0,000	PermCls 112,0 RaraCls 150,0 RaraFer 3600 PermCls 112,0	25,0 1 1,4 12,4 1 -0,7 405 1 -0,7 12,4 1 -0,7	-1,8 -1,2 -1,2 -1,2	1,9 1 -0,1 73 1 -0,1 1,9 1 -0,1	-1,7 0,0 0,0 0,0	
1	3	29	Rara Freq Perm	0,4	0,00	0	1	1,4	-1,4 -1,4	0,2	-1,1	0,000	0,000	RaraCls 150,0 RaraFer 3600 PermCls 112,0	24,5 1 1,4 869 1 1,4 24,5 1 1,4	$ \begin{array}{c} -1, 4 \\ -1, 4 \\ -1, 4 \end{array} $	3,7 1 0,2 74 1 0,2 3,7 1 0,2	-1,1 -1,1 -1,1	
	3	30	Rara Freq Perm			0		1,4 1,4	-2,7 -2,7			0,000		RaraCls 150,0 RaraFer 3600 PermCls 112,0	24,4 1 1,4 782 1 1,4 24,4 1 1,4	-2,7 -2,7 -2,7	2,1 1 0,2 16 1 0,2 2,1 1 0,2	-1,4 -1,4 -1,4	

## S.L.E. - VERIFICA SHELLS - QUOTA: 1 ELEMENTO: 4

								FESSU	RAZION	I			TENS	DIREZIONE X				DIREZIONE Y				
		Nodo N.ro	Comb. Cari	Fes lim	Fess mm		s Co m mb	MfX (t*m)	NX (t)	MfY (t*m)	NY (t)	cos teta	sin teta	Combina Carico	σ lim. Kg/cmq			Mf (t*m)	N (t)		Co Mf mb (t*m)	N (t)
1	4	1	Rara Freq Perm Rara			0	1	0,2	0,1 0,1			0,000		RaraCls RaraFer PermCls RaraCls	3600 112,0	3,8 162 3,8 12,0	1 1 1	0,2 0,2 0,2 0,7	0,1 0,1 0,1 -2,3	2,6 1 18 1 2,6 1 1,7 1	0,2 0,2 0,2 0,1	-1,9 -1,9 -1,9 -1,1
1	4	24	Freq Perm Rara			0			-2,3 -2,3			0,000		RaraFer PermCls RaraCls	3600 112,0	319 12,0 9,0	1 1 1	0,7 0,7 0,6	-2,3 -2,3 -3,9	14 1 1,7 1 2,6 1	0,1 0,1 0,2	-1,1 -1,1 -2,5
1	4	26	Freq Perm Rara	0,3	0,00	0	1	0,6	-3,9 -3,9	0,2	-2,5	0,000	0,000	RaraFer PermCls RaraCls	112,0 150,0	129 9,0 11,4 196	1 1 1	0,6 0,6 0,7	-3,9 -3,9 -4,0	17 1 2,6 1 2,0 1	0,2 0,2 0,2	-2,5 -2,5 -2,0
1	4	28	Freq Perm Rara Freq Perm	0,3	0,00	0	1	0,7	-4,0 -4,0 -2,3 -2,3	0,2	-2,0 -1,1	0,000	0,000	RaraFer PermCls RaraCls RaraFer PermCls	112,0 150,0 3600	11,4 12,0 319 12,0	1 1 1	0,7 0,7 0,7	-4,0 -4,0 -2,3 -2,3	14 1 2,0 1 1,7 1 14 1	0,2 0,1 0,1	-2,0 -2,0 -1,1 -1,1 -1,1