



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 OPERE IDRAULICHE VIABILITA' INTERFERITA - Tronco 4 Tombino DN1500 pr. 0+016.79 - Relazione di calcolo

Codice Unico Progetto (CUP): F91B0900070001																							
Codice Elaborato:																							
PA12_09 - E 0 6 4 I N 2 0 4 T T 0 4 H C L 0 0 4								Α	Sc -	ala:													
F																							
Е																							
D																							
С																							
В																							
Α	Aprile 2011				EM	ISSI	ONE	\wedge		A. S	SALVA	\GO	A	. TUF	so			M. L	.ITI		F	PAGL	.INI
REV.	DATA				DES	CRIZ	IONÉ,	(0)		RE	EDAT	ТО	VE	RIFIC	ATO)	AP	PRC	VAT	0	ΑU	TORIZZ	ZATO
Respons	Responsabile del procedimento: Ing. MAURIZIO ARAMINI																						



Olding The Desire of the Consulence of the Consu







RELAZIONE TECNICA E DI CALCOLO TOMBINI IDRAULICI

SOMMARIO

1	PREMESSA	2
2	NORMATIVA DI RIFERIMENTO	3
3	CALCOLI 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	METODO DI CALCOLO	7
	4.1 VALUTAZIONE DEI RISULTATI E GIUDIZIO MOTIVATO SULLA LORO ACCETTAE	BILITÀ. 8
5	TABULATI DI CALCOLO	9
	ALLEGATO 1: LEGENDA ALLEGATI	10
	ALLEGATO 2: MANUFATTO DI IMBOCCO	18
	ALLEGATO 3: MANUFATTO DI SBOCCO	25

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. 0+016,79 (tronco 4) 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.

PROGETTO ESECUTIVO RELAZIONE TECNICA E DI CALCOLO TOMBINI IDRAULICI

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

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

 $\phi = 30^{\circ}$

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

Coeff. di Winkler: 5 kg/m³

Livello falda: P.C.

- γ peso dell'unità di volume naturale (g/cm³)
- φ angolo di attrito efficace (°)
- c coesione efficace (Kg/cm²)

A vantaggio di sicurezza è stato considerato un sovraccarico accidentale a quota piano campagna pari a 2000kg/m².

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 C28/35 per le strutture in elevazione;
- Acciaio per c.a.: barre ad aderenza migliorata B450C controllato.

RELAZIONE TECNICA E DI CALCOLO TOMBINI IDRAULICI

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":

• XA1 – Bagnato, raramente asciutto (Parti di strutture di contenimento liquidi, fondazioni).

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	ψ_{0j}	Ψ _{1j}	Ψ _{2j}
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	Ψ_{0j}	Ψ _{1j}	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 ≤ 1000 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 γ_{Gi} e γ_{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

PROGETTO ESECUTIVO RELAZIONE TECNICA E DI CALCOLO TOMBINI IDRAULICI

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.

PROGETTO ESECUTIVO RELAZIONE TECNICA E DI CALCOLO TOMBINI IDRAULICI

- 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.

PROGETTO ESECUTIVO RELAZIONE TECNICA E DI CALCOLO TOMBINI IDRAULICI

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

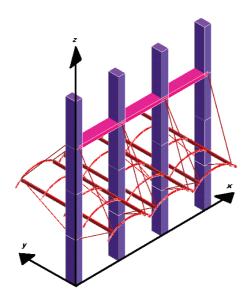
LEGENDA

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

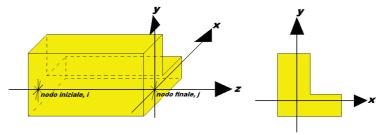
Il sistema di riferimento globale è costituito da una terna destra di assi cartesiani ortogonali (O-XYZ) dove l'asse Z rappresenta l'asse verticale rivolto verso l'alto. Le rotazioni sono considerate positive se concordi con gli assi vettori:



RELAZIONE TECNICA E DI CALCOLO TOMBINI IDRAULICI

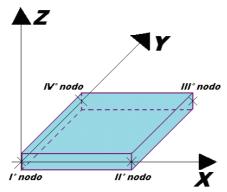
2) SISTEMA LOCALE DELLE ASTE

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:

• CONVENZIONI SUI SEGNI

RELAZIONE TECNICA E DI CALCOLO TOMBINI IDRAULICI

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; 0 = 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

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

0 = Lastra - Piastra

1 = Lastra 2 = Piastra

RELAZIONE TECNICA E DI CALCOLO TOMBINI IDRAULICI

• 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.

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

RELAZIONE TECNICA E DI CALCOLO TOMBINI IDRAULICI

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

• 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

RELAZIONE TECNICA E DI CALCOLO TOMBINI IDRAULICI

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

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

RELAZIONE TECNICA E DI CALCOLO TOMBINI IDRAULICI

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

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

• 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° 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

RELAZIONE TECNICA E DI CALCOLO TOMBINI IDRAULICI

modo che l'asse I-II si sovrapponga all'asse I-III con un angolo<180°

Asse Z nel s.r.l., ortogonale al piano 12, in modo da formare una terna destra con gli assi 1 e 2

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

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

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

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.

RELAZIONE TECNICA E DI CALCOLO TOMBINI IDRAULICI

ALLEGATO 2: MANUFATTO DI IMBOCCO

TABULATI DI CALCOLO

DATI GENERALI DI STRUTTURA

n	
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	SISMICI
Vita Nominale (Anni) 50 Longitudine Est (Grd) 13,91250 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) 37,42140 Coeff. Condiz. Topogr. 1,00000 Sistema Costruttivo Dir.2 C.A. Regolarita' in Pianta SI 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.) 0,26 Fv 0,61 Periodo TB (sec.) 0,14 Periodo TD (sec.) 1,73
PARAMETRI SPETTRO ELASTICO) - SISMA S.L.D.
Probabilita' Pvr 0,63 Accelerazione Ag/g 0,04 Fo 2,53 Fattore Stratigrafia 'S' 1,50 Periodo TC (sec.) 0,48	Periodo di Ritorno Anni 101,00 Periodo T'c (sec.) 0,31 Fv 0,67 Periodo TB (sec.) 0,16 Periodo TD (sec.) 1,75
PARAMETRI SPETTRO ELASTICO	O - SISMA S.L.V.
Probabilita' Pvr 0,10 Accelerazione Ag/g 0,08 Fo 2,67 Fattore Stratigrafia 'S' 1,50 Periodo TC (sec.) 0,65	Periodo di Ritorno Anni 949,00 Periodo T'c (sec.) 0,49 Fv 1,02 Periodo TB (sec.) 0,22 Periodo TD (sec.) 1,92
PARAMETRI SPETTRO ELASTICO	O - SISMA S.L.C.
Probabilita' Pvr 0,05 Accelerazione Ag/g 0,10 Fo 2,76 Fattore Stratigrafia 'S' 1,50 Periodo TC (sec.) 0,68	Periodo di Ritorno Anni 1950,00 Periodo T'c (sec.) 0,53 Fv 1,16 Periodo TB (sec.) 0,23 Periodo TD (sec.) 1,99
PARAMETRI SISTEMA CO	STRUTTIVO 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 CO	OSTRUTTIVO C.A DIR. 2
Classe Duttilita' BASSA	Sotto-Sistema Strutturale Pareti

RELAZIONE TECNICA E DI CALCOLO TOMBINI IDRAULICI

AlfaU/Alfa1 Fattore di struttura 'q'	1,10 1,50	Fattore riduttivo KW	0,50
COEFFICIENTI	DI SICUREZZ	ZA PARZIALI DEI MATERIALI	
Acciaio per CLS armato Legno per comb. eccez. Livello conoscenza A	1,15 1,00 DEGUATO	Calcestruzzo CLS armato Legno per comb. fondament.:	1,50 1,50
FRP Collasso Tipo 'A' FRP Collasso Tipo 'B' FRP Resist. Press/Fless FRP Resist. Confinamento	1,10 1,25 1,00 1,10	FRP Delaminazione Tipo 'A' FRP Delaminazione Tipo 'B' FRP Resist. Taglio/Torsione	1,20 1,50 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	3,30	0,00
4	3,30	2,30

QUOTE PIANI SISMICI ED INTERPIANI

Quota N.ro	Altezza m	Tipologia	Reg.7	Camp. Alt.
0	0,00	Piano Terra		

Quota	Altezza	Tipologia	Irreç	Tamp
N.ro	m		XY	Alt.
1	4,90	Interpiano	SI	SI

VERIFICA PIASTRE

Txy

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 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

Nx

Sforzo sul piano dell'elemento bidimensionale 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 piano dell'elemento con direzione x e agente sulla faccia di normale y del sistema locale)

Momento flettente agente sulla sezione di normale y

: Momento flettente agente sulla sezione di normale x Mx

RELAZIONE TECNICA E DI CALCOLO TOMBINI IDRAULICI

del sistema locale. Per le verifiche e' accoppiato allo sforzo normale Nx. Questo momento e' incrementato per tenere in conto 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. My Ouesto 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 : Deformazione del calcestruzzo nella faccia di normale y *10000 (Es. .35)
: Deformazione dell' acciaio nella εc y *10000 .35% = 35)εf x *10000 faccia di normale x *10000 (Es. 1% = 100)

sf 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
piu' l'area per il taglio riportata dopo)

Ay superiore : Area totale armatura superiore diretta lungo y Ay superiore : Area totale armatura superiore diretta lungo y. Ax inferiore : Area totale armatura inferiore diretta lungo \dot{x} . Ay inferiore : Area totale armatura inferiore diretta lungo \dot{y} . : Area per il taglio su ciascuna faccia per le due direzioni Tensione massima di contatto con il terreno. Eta : Abbassamento verticale del nodo in esame. : Forza punzonante sulla piastra: Armatura sufficiente da sola ad assorbire la Fpunz 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 rottura la sezione, rispettivamente nelle direzioni X e Y x/d : 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

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

è stato definito prima di eseguire la verifica. Numero del nodo relativo alla suddivisione del macroelemento Nodo

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 Comb. Cari

Fes lim

permanenti.
Fessura limite espressa in mm.
Fessura di calcolo espressa in mm; se sull'elemento non Fess.

Dist mm

si aprono fessure tutta la riga sara' nulla.
Distanza fra le fessure.
Numero della combinazione ed in sequenza sollecitazioni per Combin

RELAZIONE TECNICA E DI CALCOLO TOMBINI IDRAULICI

	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
	armaturė)
N X	Sforzo sul piano dell'elemento bidimensionale diretto come
	l'asse x del sistema locale.
Mf Y	Momento flettente agente sulla sezione di normale y del sistema
	locale.(Il sistema di riferimento locale è quello delle
	armature)
N Y	Sforzo sul piano dell'elemento bidimensionale diretto come
	l'asse y del sistema locale.
Cos teta	Coseno dell'angolo teta tra l'armatura in direzione X e la
	direzione della tensione principale di trazione.
Sin teta	Seno dell'angolo teta.
Combina	Indicatore della matrice di combinazione; la prima riga.
Carico	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.
σ lim	Valore della tensione limite in Kg/cmq.
σ cal	Valore della tensione di calcolo in Kg/cmg sulla faccia di
O Cai	normale x.
Conbin	Numero della combinazione ed in sequenza sollecitazioni per
COILDIII	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.
σ cal	Valore della tensione di calcolo in Kg/cmq sulla faccia di
	normale y.
Combin	Numero della combinazione ed in sequenza sollecitazioni per
_	cui si è avuta la massima tensione.
Mf Y	Momento flettente agente sulla sezione di normale y del sistema
	locale.
N Y	Sforzo sul piano dell'elemento bidimensionale diretto come
	l'asse y del sistema locale.

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

Quo P N.r 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	εс у		εξ εξ 0000	/ Ax			i Ay :	Atag cmq	σt kg/cmq	eta mm	Fpunz kg	Apunz cmq
0 0 0 0 0	1 1 1 1 1	13 - 15 - 16 -	-1827 -1570	618 -6422 -6422 -4292 -4292 1808	1239 625 625 915 915 1535	590 441 441 567 567 597	908 2537 2537 1766 1766 449	-250 71 -71 123 -123 -182	0 0 0 0 0	1 2 2 1 1 0	2 1 1 3 3 5	13 14 14 10 10	7,5 7,5 7,5 7,5 7,5 7,5	7,5 0,9 0,9 1,0 1,0 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 0,1 0,1 0,1 0,1 0,2	1,3 - 1,3 - 1,4 -	2,9 2,5 2,5 2,7 2,7 2,5		

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

Quo Per No N.r N.r N	lo 3d Nx .ro Kg/m	Ny Kg/m	Txy Kg/m	Mx kgm/m	My kgm/m	Mxy kgm/m	εc x *100			εξ : 0000	Ax :	Ay s		i Ay i g cmq		ot kg/cmg	eta mm	Fpunz kg	Apunz cmq
0 1 0 1 0 1 0 1 0 1 0 1	15 -5547 16 -2532	868 -9990 -9990 -6795 -6795 1495	1110 285 285 534 534 700	391 170 170 384 384 490	602 3316 3316 2203 2203 213	-156 -33 33 93 -93 -83	0 0 0 0	0 2 2 1 1	0 0 0 0 0 0	10 13 13 8 8	7,5 7,5 7,5 7,5 7,5 1,0	7,5 0,9 0,9 1,0 1,0 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 0,1 0,1 0,1 0,1 0,2	1,0 - 1,0 - 1,0 -	2,1 1,9 1,9 2,0 2,0		

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

	FESSURAZIONI				TENSIONI	DIREZ	IONE X	DIREZ	IONE Y
Quo Per Nodo	Comb. Fes Fess dis Co MfX NX MfY	NY	cos	sin	Combina σ lim.	σ cal. Co	Mf N	σ cal. Co	Mf N

RELAZIONE TECNICA E DI CALCOLO TOMBINI IDRAULICI

N.	r N.r	N.ro	Cari	lim	mm	l m	nm mb	(t*m)	(t)	(t*m)	(t)	teta	teta	Carico	Kg/cmq	Kg/cm	q mb	(t*m)	(t)	Kg/cm	q mb	(t*m)	(t)
0	1	1	Rara Freq	0,4	0,00	0	1	0,2	-1,6	0,3	1,1	0,000	0,000	RaraCls RaraFer		0,9	1	0,2	-1,6 -1,6	1,8 174	1	0,3	1,1 1,1
0	1	13	Perm Rara		•	0	1	0,2	-1,6	0,3	1,1	0,000	,	PermCls RaraCls	150,0	0,9 1,3	1	0,2	-1,6 -4,4	1,8 12,7	1	0,3	1,1 -6,7
			Freq Perm			0			-4,4 -4,4		-6,7 -6,7	0,000 0,000		RaraFer PermCls	112,0	11	1	0,2	-4,4 -4,4	272 12,7	1	2,3	-6,7 -6,7
0	1	15	Rara Freq			0			-4,4		-6,7	0,000		RaraCls RaraFer	3600	1,3	1	0,2	-4,4 -4,4	12,7 272	1	2,3	-6,7 -6,7
0	1	16	Perm			0			-4,4		-6,7	0,000	,	PermCls RaraCls RaraFer	150,0	1,3	1	0,2	-4,4	12,7 8,8	1	2,3	-6,7 -4,6
	1	18	Freq Perm Rara			0			-3,3 -3,3		-4,6 -4,6	0,000		PermCls RaraCls	112,0	9 1,2 1,2	1	0,2	-3,3 -3,3 -3,3	190 8,8 8,8	1	1,6	-4,6 -4,6
	1	10	Freq			0	1		-3,3 -3,3		-4,6 -4,6	0,000		RaraFer PermCls	3600	1,2	1	0,2	-3,3 -3,3	190 8,8	1	1,6 1,6 1,6	-4,6 -4,6 -4,6
0	1	19	Rara			0	1		-0,8	0.0	1.2	0,000		RaraCls RaraFer	150,0	2,4	1	0,4	-0,8 -0,8	0,0	0	0,0	0,0 1,2
			Perm		0,00	Ö			-0,8	0,0	1,2		0,000	PermCls		2,4	1	0,4	-0,8	0,0	0	0,0	0,0

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

	Nodo 30 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 *10	εf y	Ax s. cmq	Ay s. cmq	Ax i.	Ay i.	Atag. cmq	ot kg/cmq	eta mm
1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1	1 5 6 29 31 32	1306 -10305 -10305 -6797 -6797 -10844	-934 -43 -43 -347 -347 -2737	1567 1142 1142 1562 1562	400 3398 3398 3158 3158 -46	499 1211 1211 637 637 -381	178 230 -230 85 -85	1 7 7 4 4 0	1 2 2 1 1	13 37 37 17 17	8 18 18 13 13	3,8 4,3 4,3 4,3 4,3 4,0	3,8 3,8 3,8 3,8 3,8	3,8 5,1 5,1 5,7 5,7 4,0	3,8 4,3 4,3 3,8 3,8	3,0 3,0 3,0 3,0 3,0	1,44	-2,9 -2,9 -2,9 -2,9 -2,9 -2,5

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

Gr.Q Ge N.ro N.	n Nodo 3d n N.ro	Nx Kg/m	Ny Kg/m	Txy Kg/m	Mx kgm/m	My kgm/m	Mxy kgm/m	εc x *10	εc y	εf x *10	εf y	Ax s. cmq	Ay s.	Ax i.	Ay i.	Atag. cmq	σt kg/cmq	eta mm
1 2 1 2 1 1 1 2 1	2 15 18 18 2 31 3 33 2 35 4 46 2 48 5 50	-2390 -3108 -3682 -4529 -4706 -4706 -5219 -4529 -5840	-1467 -7658 -6325 709 -5186 -5186 -1036 709 -565	2512 0 1457 599 1236 1236 0 599	-33 -467 -889 -3171 1931 1931 3408 -3171 3580	-240 -3265 -2632 -664 1650 1650 653 -664	-52 6 479 -117 -966 966 0 117	0 1 2 4 3 3 4 4 4 5	0 5 4 2 3 3 1 2 0	0 2 9 16 14 14 16 16 17	1 18 16 17 10 10 12 17 0	3,8 4,0 3,8 6,2 4,3 4,3 4,7 6,2 4,7	3,8 5,6 5,2 3,9 4,4 4,4 3,8 3,9	3,8 3,8 4,6 4,9 4,9 6,3 4,6	3,8 4,3 4,3 3,8 4,9 4,9 4,0 3,8	3,0 3,0 3,0 3,0 3,0 3,0 3,0 3,0	1,44 1,27 1,35	-2,9 -2,5 -2,7 -2,9 -2,7 -2,7 -2,6 -2,9 -2,6

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

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 *10		Ax s.	Ay s.	Ax i.	Ay i.	Atag. cmq	ot kg/cmq	eta mm
1 1 1 1 1	3 3 3 3 3 3	8 - 56 58	1306 -10305 -10305 -8496 -6797 -10844	-934 -43 -43 -2373 -347 -2737	1567 1142 1142 28 1562	-400 -3398 -3398 -3299 -3158 46	-499 -1211 -1211 -819 -637 381	-178 230 -230 -215 -85	1 7 7 5 4	1 2 2 2 1 1	13 37 37 18 17 0	8 18 18 11 13	3,8 5,1 5,1 5,4 5,7 4,0	3,8 4,3 4,3 4,0 3,8 3,8	3,8 4,3 4,3 4,3 4,3 4,0	3,8 3,8 3,8 3,8 3,8	3,0 3,0 3,0 3,0 3,0 3,0	1,44	-2,9 -2,9 -2,9 -2,9 -2,9 -2,5

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

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	εс у 000	εf x *10	εf y	Ax s. cmq	Ay s. cmq	Ax i.	Ay i. cmq	Atag. cmq	σt kg/cmq	eta mm
1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1	4 4 4 4 4 4 4 4 4	13 16 29 58 61 63 71	-2390 -3108 -3682 -4529 -4529 -4706 -4706 -5219 -5840	-1467 -7658 -6325 709 709 -5186 -5186 -1036 -565	2512 0 1457 599 599 1236 1236 0	33 467 889 3171 3171 -1931 -1931 -3408 -3580	240 3265 2632 664 -1650 -1650 -653 -59	52 -6 -479 117 -117 -966 -966 0	0 1 2 4 4 3 3 4 5	0 5 4 2 2 3 3 1	0 2 9 16 16 14 14 16 17	1 18 16 17 17 10 10 10	3,8 3,8 4,6 4,6 4,9 4,9 6,3 6,3	3,8 4,3 4,3 3,8 3,8 4,9 4,0 4,0	3,8 4,0 3,8 6,2 6,2 4,3 4,7 4,7	3,8 5,6 5,2 3,9 4,4 4,4 3,8 3,8	3,0 3,0 3,0 3,0 3,0 3,0 3,0 3,0	1,44 1,27 1,35	-2,9 -2,5 -2,7 -2,9 -2,9 -2,7 -2,7 -2,6 -2,6

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

	Gr.Q Gen N.ro N.r	Nodo 3d Nx N.ro Kg/m	Ny Kg/m	Txy Kg/m	Mx kgm/m	My kgm/m	Mxy kgm/m	EC X EC :	εf x *100	100 I	Ax s.	Ay s.	Ax i.	Ay i.	Atag. cmq	σt kg/cmq	eta mm
--	----------------------	-------------------------	------------	-------------	-------------	-------------	--------------	-----------	--------------	-------	-------	-------	-------	-------	--------------	--------------	-----------

RELAZIONE TECNICA E DI CALCOLO TOMBINI IDRAULICI

	1	1	1	1306	-934	1567	400	499	178	1	1	13	8	3 8	3,8	3 8	3,8	3 0	1,05	-2,1
- #	1	1	Ė			1142	3398	1211		1	2									
- 11	Τ.	1	5		-43				230	4	2				3,8					-2,1
Ш	1	1	6	-10305	-43	1142	3398	1211	-230	4	2	19	18	4,3	3,8	5,1	4,3	3,0		-2,1
	1	1	29	-6797	-347	1562	3158	637	85	3	1	16	13	4,3	3,8	5,7	3,8	3,0		-2,1
ı.	1	1	31	-6797	-347	1562	3158	637	-85	3	1	16	13	4,3	3,8	5,7	3,8	3,0		-2,1
	1	1	32	-10844	-2737	0	-46	-381	0	0	0	0	1	4,0	4,0	4,0	3,8	3,0		-1,9

S.L.U. - AZIONI S.L.D. - VERIFICA SHELLS - 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 *10	εс у 000	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	2 2 2 2 2 2 2 2 2 2 2 2 2	15 18 31 33 35 46 48	-2390 -4381 -3682 -4529 -4706 -4706 -5219 -4529 -5840	-1467 -7658 -6325 709 -5186 -5186 -1036 709 -565	2512 0 1457 599 1236 1236 0 599	-33 -598 -889 -3171 1931 1931 3408 -3171 3580	-177 -3265 -2632 -664 1650 1650 -653 -664	-54 0 479 -117 -966 966 0 117	0 0 1 5 2 2 7 5 3	0 3 3 1 2 2 2 1 1	0 1 9 48 13 13 75 48 16	0 17 15 17 10 10 11 17	3,8 4,0 3,8 6,2 4,3 4,7 6,2 4,7	3,8 5,6 5,2 3,9 4,4 4,4 3,8 3,9	3,8 3,8 4,6 4,9 4,9 6,3 4,6	3,8 4,3 4,3 3,8 4,9 4,0 3,8	3,0 3,0 3,0 3,0 3,0 3,0 3,0 3,0	1,05 0,97 1,01	-2,1 -1,9 -2,0 -2,1 -2,0 -2,0 -2,0 -2,0 -2,1 -2,0

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

	n Nodo 30 r N.ro	i 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 3 1 3 1 3 1 3 1 3 1 3	3 7 8 56 58 60	1306 -10305 -10305 -8496 -6797 -10844	-934 -43 -43 -2373 -347 -2737	1567 1142 1142 28 1562	-400 -3398 -3398 -3299 -3158 46	-499 -1211 -1211 -819 -637 381	-178 230 -230 -215 -85 0	1 4 4 3 3 0	1 2 2 1 1 0	13 19 19 17 16 0	8 18 18 11 13	3,8 5,1 5,1 5,4 5,7 4,0	3,8 4,3 4,3 4,0 3,8	3,8 4,3 4,3 4,3 4,3 4,0	3,8 3,8 3,8 3,8 3,8	3,0 3,0 3,0 3,0 3,0	1,05	-2,1 -2,1 -2,1 -2,1 -2,1 -1,9

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

Gr.Q Ge N.ro N.		odo 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 *10		Ax s. cmq	Ay s. cmq	Ax i. cmq	Ay i. cmq	Atag. cmq	σt kg/cmq	eta mm
1 4 1 4 1 4 1 4 1 4 1 4 1 4 1 4 1 4 1 4	4 4 4 4 4 4 4 4 4	13 16 29 58 61 63 71	-2390 -4381 -3682 -4529 -4529 -4706 -4706 -5219 -5840	-1467 -7658 -6325 709 709 -5186 -5186 -1036 -565	2512 0 1457 599 599 1236 1236	33 598 889 3171 3171 -1931 -1931 -3408 -3580	177 3265 2632 664 -1650 -1650 -653 -59	54 0 -479 117 -117 966 -966 0	0 0 1 5 5 2 2 7	0 3 3 1 1 2 2 2 1	0 1 9 48 48 13 13 75 16	0 17 15 17 17 10 10	3,8 3,8 4,6 4,6 4,9 4,9 6,3 6,3	3,8 4,3 4,3 3,8 3,8 4,9 4,0 4,0	3,8 4,0 3,8 6,2 6,2 4,3 4,7 4,7	3,8 5,6 5,2 3,9 4,4 4,4 3,8	3,0 3,0 3,0 3,0 3,0 3,0 3,0 3,0	1,05 0,97 1,01	-2,1 -1,9 -2,0 -2,1 -2,1 -2,0 -2,0 -2,0 -2,0

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

								FESSU	RAZION	II				TENSIONI	DIRE	ZIONE X	DIR	EZIONE	Y
		Nodo N.ro		Fes lim	Fess mm			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		σ cal. C Kg/cmq m	o Mf b (t*m)	N (t)
1	1	1	Rara Freq Perm Rara			0		0,3 0,3	0,9 0,9	0,3 0,3	-0,7 -0,7	0,000		RaraCls 150,0 RaraFer 3600 PermCls 112,0 RaraCls 150.0	3,6 1 159 1 3,6 1 29,9 1	0,3 0,9 0,3 0,9 0,3 0,9 2,3 -6,9	4,7 1 108 1 4,7 1 10,8 1	0,3 0,3 0,3 0,8	-0,7 -0,7 -0,7 -0,1
1	1	6	Freq Perm Rara			0			-6,9 -6,9	0,8 0,8	-0,1 -0,1	0,000 0,000		RaraFer 3600 PermCls 112,0 RaraCls 150,0	606 1 29,9 1 29,9 1	2,3 -6,9 2,3 -6,9 2,3 -6,9	329 1 10,8 1 10,8 1	0,8 0,8 0,8	-0,1 -0,1 -0,1
1	1	29	Freq Perm Rara	0,3	0,00	0	1	2,3	-6,9 -6,9	0,8	-0,1	0,000	0,000	RaraFer 3600 PermCls 112,0 RaraCls 150,0	606 1 29,9 1 27,9 1	2,3 -6,9 2,3 -6,9 2,1 -4,5	329 1 10,8 1 5,7 1	0,8 0,8 0,4	-0,1 -0,1 -0,3
1	1	31	Freq Perm Rara Freq	0,3	0,00	0	1	2,1	-4,5 -4,5	0,4	-0,3	0,000	0,000	RaraFer 3600 PermCls 112,0 RaraCls 150,0 RaraFer 3600	654 1 27,9 1 27,9 1 654 1	2,1 -4,5 2,1 -4,5 2,1 -4,5 2,1 -4,5	160 1 5,7 1 5,7 1 160 1	0,4 0,4 0,4 0,4	-0,3 -0,3 -0,3 -0,3
1	1	32	Perm Rara Freq	0,3	0,00		1	0,0		0,4	-0,3 -0,3 -1,9	0,000	0,000	PermCls 112,0 RaraCls 150,0 RaraFer 3600	27,9 1 2,5 1 20 1	2,1 -4,5 0,0 -7,2 0,0 -7,2	5,7 1 2,9 1 24 1	0,4 -0,3 -0,3	-0,3 -0,3 -1,9 -1,9
			Perm	0,3	0,00	0	1	0,0	-7,2	-0,3	-1,9	0,000	0,000	PermCls 112,0	2,5 1	0,0 -7,2	2,9 1	-0,3	-1,9

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

		FESSURAZIONI										IONI	DI	REZ	IONE X		D	IREZ	IONE Y	Ţ.
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)

RELAZIONE TECNICA E DI CALCOLO TOMBINI IDRAULICI

1	2	2	Rara Freq 0,4 0,00	0 .	. 0,0	-1,6	-0,1	-1,5	0,000 0,000	RaraCls 150,0 RaraFer 3600	1,1 1	0,1 0,1	-1,6 -1,6		-0,1 -0,1	-1,5 -1,5
1	2	15	Perm 0,3 0,00 Rara	ŏ :		-1,6	-0,1	-1,5	0,000 0,000	PermCls 112,0 RaraCls 150,0	1,1 1 4,8 1	0,1	-1,6 -3,1	1,3 1	-0,1 -2,2	-1,5 -5,9
			Freq 0,4 0,00 Perm 0,3 0,00	0	-0,4	-3,1 -3,1	-2,2 -2,2	-5,9 -5,9	0,000 0,000 0,000 0,000	RaraFer 3600 PermCls 112,0	37 1 4,8 1	-0,4 -0,4	-3,1 -3,1	638 1	-2,2 -2,2	-5,9 -5,9
1	2	18	Rara Freq 0,4 0,00	0 :	-0,6	-2,6	-1,8	-4,9	0,000 0,000	RaraCls 150,0 RaraFer 3600	7,7 1 122 1	-0,6 -0,6	-2,6 -2,6		-1,8 -1,8	-4,9 -4,9
1	2	31	Perm 0,3 0,00 Rara	0 :	-0,6	-2,6	-1,8	-4,9	0,000 0,000	PermCls 112,0 RaraCls 150,0	7,7 1 28,1 1	-0,6 -2,1	-2,6 -3,0		-1,8 -0,4	-4,9 0,4
			Freq 0,4 0,00 Perm 0,3 0,00	0	-2,1	-3,0 -3,0	-0,4 -0,4	0,4	0,000 0,000 0,000 0,000	RaraFer 3600 PermCls 112,0	732 1 28,1 1	-2,1 -2,1	-3,0 -3,0		-0,4 -0,4	0,4
1	2	33	Rara Freq 0,4 0,00	0 :	1,3	-3,1	1,1	-4,0	0,000 0,000	RaraCls 150,0 RaraFer 3600	17,1 1 383 1	1,3	-3,1 -3,1	14,6 1 262 1	1,1	-4,0 -4,0
1	2	35	Perm 0,3 0,00 Rara	0 :	1,3	-3,1	1,1	-4,0	0,000 0,000	PermCls 112,0 RaraCls 150,0	17,1 1 17,1 1	1,3 1,3	-3,1 -3,1	14,6 1 14,6 1	1,1	-4,0 -4,0
			Freq 0,4 0,00 Perm 0,3 0,00	0	1,3	-3,1 -3,1	1,1	-4,0 -4,0	0,000 0,000 0,000 0,000	RaraFer 3600 PermCls 112,0	383 1 17,1 1	1,3	-3,1 -3,1	262 1 14,6 1	1,1	-4,0 -4,0
1	2	46	Rara Freq 0,4 0,00	0 :	2,3	-3,5	0,4	-0,8	0,000 0,000	RaraCls 150,0 RaraFer 3600	30,1 1 776 1	2,3	-3,5 -3,5	5,9 1 142 1	0,4	-0,8 -0,8
1	2	48	Perm 0,3 0,00 Rara	0 :	2,3	-3,5	0,4	-0,8	0,000 0,000	PermCls 112,0 RaraCls 150,0	30,1 1 28,1 1	2,3 -2,1	-3,5 -3,0	5,9 1 6,0 1	0,4	-0,8 0,4
			Freq 0,4 0,00 Perm 0,3 0,00	0 :	-2,1 -2,1	-3,0 -3,0	-0,4 -0,4	0,4 0,4	0,000 0,000 0,000 0,000	RaraFer 3600 PermCls 112,0	732 1 28,1 1	-2,1 -2,1	-3,0 -3,0	6,0 1	-0,4 -0,4	0,4
1	2	50	Rara Freq 0,4 0,00	0 :	2,4	-3,9	0,0	-0,4	0,000 0,000	RaraCls 150,0 RaraFer 3600	31,6 1 804 1	2,4	-3,9 -3,9	0,4 1 3 1	0,0	-0,4 -0,4
			Perm 0,3 0,00	0 :	2,4	-3,9	0,0	-0,4	0,000 0,000	PermCls 112,0	31,6 1	2,4	-3,9	0,4 1	0,0	-0,4

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

								FESSU	RAZION	1I				TENSIONI	DIREZIONE X		DIREZIONE Y
		n Nodo n 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 o lim. Carico Kg/cmq	σ cal. Co Mf Kg/cmq mb (t*m)	N (t)	$ \begin{array}{c ccccccccccccccccccccccccccccccccccc$
1	3	3	Rara Freq 0 Perm 0 Rara			0		-0,3 -0,3	0,9 0,9			0,000 0,000		RaraCls 150,0 RaraFer 3600 PermCls 112,0 RaraCls 150,0	3,6 1 -0,3	0,9 0,9 0,9	4,7 1 -0,3 -0,7 108 1 -0,3 -0,7 4,7 1 -0,3 -0,7 10,8 1 -0,8 -0,1
1	3	8	Freq 0 Perm 0 Rara Freq 0	,3 (0,00	0	1 .	-2,3	-6,9 -6,9 -6,9	-0,8	-0,1	0,000	0,000	RaraFer 3600 PermCls 112,0 RaraCls 150,0 RaraFer 3600	606 1 -2,3 - 29,9 1 -2,3 - 29,9 1 -2,3 -	-6,9 -6,9 -6,9	329 1 -0,8 -0,1 10,8 1 -0,8 -0,1 10,8 1 -0,8 -0,1 329 1 -0,8 -0,1
1	3	56	Perm 0 Rara Freq 0 Perm 0	,3 (0,00		1 .	-2,3 -2,2	-6,9 -5,7 -5,7	-0,8 -0,5	-0,1 -1,8	0,000	0,000	PermCls 112,0 RaraCls 150,0 RaraFer 3600 PermCls 112,0	29,9 1 -2,3 - 29,1 1 -2,2 - 637 1 -2,2 -	-6,9 -5,7 -5,7	10,8 1 -0,8 -0,1 7,3 1 -0,5 -1,8 139 1 -0,5 -1,8 7,3 1 -0,5 -1,8
1	3	58	Rara Freq 0	,4 (0,00	0	1 .	-2,1	-4,5 -4,5	-0,4	-0,3	0,000	,	RaraCls 150,0 RaraFer 3600 PermCls 112.0	27,9 1 -2,1 - 654 1 -2,1 -	-4,5 -4,5	5,7 1 -0,4 -0,3 160 1 -0,4 -0,3
1	3	60	Perm 0 Rara Freq 0 Perm 0	,4 (0,00	0	1	0,0	-4,5 -7,2 -7,2	0,3	-1,9	0,000	0,000	RaraCls 150,0 RaraFer 3600 PermCls 112,0	2,5 1 0,0 - 20 1 0,0 -	-4,5 -7,2 -7,2 -7,2	5,7 1 -0,4 -0,3 2,9 1 0,3 -1,9 24 1 0,3 -1,9 2,9 1 0,3 -1,9

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

								FESSU.	RAZION	Ί				TENSIONI	DIREZIONE X		DIRE	ZIONE	Y
		Nodo N.ro		Fes lim	Fess mm		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 Mf Kg/cmq mb (t*m)	N (t)	σ cal. Co Kg/cmq mb		N (t)
1	4	1	Rara Freq Perm			0	1		-1,6 -1,6		-1,5 -1,5	0,000		RaraCls 150,0 RaraFer 3600 PermCls 112,0	8 1 -0,1 -1	1,6 1,6 1,6	1,3 1 9 1 1,3 1	0,1 0,1 0,1	-1,5 -1,5 -1,5
1	4	13	Rara Freq Perm	0,4	0,00	0	1	0,4	-3,1 -3,1		-5,9 -5,9	0,000	0,000	RaraCls 150,0 RaraFer 3600 PermCls 112,0	4,8 1 0,4 -1 37 1 0,4 -1	3,1 3,1 3,1	29,4 1 638 1 29,4 1	2,2	-5,9 -5,9 -5,9
1	4	16	Rara Freq Perm	0,4	0,00	-	1	0,6	•	1,8	-4,9 -4,9	0,000	0,000	RaraCls 150,0 RaraFer 3600 PermCls 112.0	7,7 1 0,6 -2 122 1 0,6 -2	2,6 2,6 2,6	23,7 1 504 1 23,7 1	1,8 1,8 1,8	-4,9 -4,9 -4,9
1	4	29	Rara Freq	0,4	0,00	0	1	2,1	-3,0	0,4	0,4	0,000	0,000	RaraCls 150,0 RaraFer 3600 PermCls 112.0	28,1 1 2,1 -1 732 1 2,1 -1	3,0 3,0	6,0 1 202 1	0,4	0,4 0,4
1	4	58	Perm Rara Freq	0,4	0,00	0	1	2,1	-3,0 -3,0	0,4	0,4	0,000	0,000	RaraCls 150,0 RaraFer 3600	28,1 1 2,1 -1 732 1 2,1 -1	3,0 3,0 3,0	6,0 1 6,0 1 202 1	0,4 0,4 0,4	0,4 0,4 0,4
1	4	61	Perm Rara Freq	0,4	0,00	0	1 -	1,3			0,4	0,000	0,000	PermCls 112,0 RaraCls 150,0 RaraFer 3600	17,1 1 -1,3 -1 383 1 -1,3 -1	3,0 3,1 3,1	262 1	0,4 -1,1 -1,1	0,4 -4,0 -4,0
1	4	63	Perm Rara Freq	0,4	0,00	0	1 -	1,3	-3,1	,	-4,0 -4,0	0,000	0,000	PermCls 112,0 RaraCls 150,0 RaraFer 3600	17,1 1 -1,3 -3 383 1 -1,3 -3	3,1 3,1 3,1	14,6 1 262 1	-1,1 -1,1 -1,1	-4,0 -4,0 -4,0
1	4	71	Perm Rara Freq	,	,	Ī		1,3	•	-1,1 -0,4	-4,0 -0,8	0,000	,	PermCls 112,0 RaraCls 150,0 RaraFer 3600	30,1 1 -2,3 -3	3,1 3,5 3,5	5,9 1	-1,1 -0,4 -0,4	-4,0 -0,8 -0,8
1	4	74	Perm Rara Freq		•	0	1 -		-3,5	,	-0,8	0,000	,	PermCls 112,0 RaraCls 150,0 RaraFer 3600	30,1 1 -2,3 -3 31,6 1 -2,4 -3	3,5 3,9 3,9		-0,4 0,0 0,0	-0,8 -0,4 -0,4
			Perm					2,4				0,000		PermCls 112,0		3,9	0,4 1	0,0	-0,4

RELAZIONE TECNICA E DI CALCOLO TOMBINI IDRAULICI

ALLEGATO 3: MANUFATTO DI SBOCCO

TABULATI DI CALCOLO

DATI GENERALI DI STRUTTURA

DATI GENERALI	
Massima dimens. dir. X (m) 15,00 Massima dimens. dir. Y (m) 15,00	Altezza edificio (m) 6,00 Differenza temperatura(°C) 15
PARAMETRI	SISMICI
Vita Nominale (Anni) 50 Longitudine Est (Grd) 13,91250 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) 37,42140 Coeff. Condiz. Topogr. 1,00000 Sistema Costruttivo Dir.2 Regolarita' in Pianta SI 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.) 0,26 Fv 0,61 Periodo TB (sec.) 0,14 Periodo TD (sec.) 1,73
PARAMETRI SPETTRO ELASTICO	O - SISMA S.L.D.
Probabilita' Pvr 0,63 Accelerazione Ag/g 0,04 Fo 2,53 Fattore Stratigrafia 'S' 1,50 Periodo TC (sec.) 0,48	Periodo di Ritorno Anni 101,00 Periodo T'c (sec.) 0,31 Fv 0,67 Periodo TB (sec.) 0,16 Periodo TD (sec.) 1,75
PARAMETRI SPETTRO ELASTICO) - SISMA S.L.V.
Probabilita' Pvr 0,10 Accelerazione Ag/g 0,08 Fo 2,67 Fattore Stratigrafia 'S' 1,50 Periodo TC (sec.) 0,65	Periodo di Ritorno Anni 949,00 Periodo T'c (sec.) 0,49 Fv 1,02 Periodo TB (sec.) 0,22 Periodo TD (sec.) 1,92
PARAMETRI SPETTRO ELASTICO) - SISMA S.L.C.
Probabilita' Pvr 0,05 Accelerazione Ag/g 0,10 Fo 2,76 Fattore Stratigrafia 'S' 1,50 Periodo TC (sec.) 0,68	Periodo di Ritorno Anni 1950,00 Periodo T'c (sec.) 0,53 Fv 1,16 Periodo TB (sec.) 0,23 Periodo TD (sec.) 1,99
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	Sotto-Sistema Strutturale Pareti

RELAZIONE TECNICA E DI CALCOLO TOMBINI IDRAULICI

AlfaU/Alfa1 Fattore di struttura 'q'	1,10 1,50	Fattore riduttivo KW	0,50
COEFFICIENTI DI	SICUREZ	ZA PARZIALI DEI MATERIALI	
Acciaio per CLS armato Legno per comb. eccez. Livello conoscenza ADE	1,15 1,00	Calcestruzzo CLS armato Legno per comb. fondament.:	1,50 1,50
FRP Collasso Tipo 'A' FRP Collasso Tipo 'B' FRP Resist. Press/Fless FRP Resist. Confinamento	1,10 1,25 1,00 1,10	FRP Delaminazione Tipo 'A' FRP Delaminazione Tipo 'B' FRP Resist. Taglio/Torsione	1,20 1,50 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	3,30	0,00
4	3,30	2,30

QUOTE PIANI SISMICI ED INTERPIANI

Quota N.ro	Altezza m	Tipologia	Reg.7	Camp. Alt.
0	0,00	Piano Terra		

Quota	Altezza	Tipologia	Irreç	Tamp
N.ro	m		XY	Alt.
1	2,20	Interpiano	SI	SI

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 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 diretto come l'asse x del sistema locale. (Il sistema di riferimento locale e' quello Nx

delle armature)

Sforzo sul piano dell'elemento bidimensionale Ny

Txy

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 piano dell'elemento con direzione x e agente sulla faccia di normale y del sistema locale)

Momento flettente agente sulla sezione di normale y

: Momento flettente agente sulla sezione di normale x Mx

RELAZIONE TECNICA E DI CALCOLO TOMBINI IDRAULICI

del sistema locale. Per le verifiche e' accoppiato allo sforzo normale Nx. Questo momento e' incrementato per tenere in conto 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. My Ouesto 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 : Deformazione del calcestruzzo nella faccia di normale y *10000 (Es. .35)
: Deformazione dell' acciaio nella εc y *10000 .35% = 35)εf x *10000 faccia di normale x *10000 (Es. 1% = 100)

sf 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
piu' l'area per il taglio riportata dopo)

Ay superiore : Area totale armatura superiore diretta lungo y Ay superiore : Area totale armatura superiore diretta lungo y. Ax inferiore : Area totale armatura inferiore diretta lungo \dot{x} . Ay inferiore : Area totale armatura inferiore diretta lungo \dot{y} . : Area per il taglio su ciascuna faccia per le due direzioni Tensione massima di contatto con il terreno. Eta : Abbassamento verticale del nodo in esame. : Forza punzonante sulla piastra : Armatura sufficiente da sola ad assorbire la Fpunz Apunz

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

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

rispettivamente nelle direzioni X e Y

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

forza punzonante

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

è stato definito prima di eseguire la verifica. Numero del nodo relativo alla suddivisione del macroelemento Nodo

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 Comb. Cari

Fes lim

permanenti.
Fessura limite espressa in mm.
Fessura di calcolo espressa in mm; se sull'elemento non Fess.

Dist mm

si aprono fessure tutta la riga sara' nulla.
Distanza fra le fessure.
Numero della combinazione ed in sequenza sollecitazioni per Combin

RELAZIONE TECNICA E DI CALCOLO TOMBINI IDRAULICI

	cui si è avuta la massima fessura.
Mf X	Momento flettente agente sulla sezione di normale x del sistema
	locale. (Il sistema di riferimento locale è quello delle
	armature)
N X	Sforzo sul piano dell'elemento bidimensionale diretto come
	l'asse x del sistema locale.
Mf Y	Momento flettente agente sulla sezione di normale y del sistema
	locale.(Il sistema di riferimento locale è quello delle
	armature)
N Y	Sforzo sul piano dell'elemento bidimensionale diretto come
	l'asse y del sistema locale.
Cos teta	Coseno dell'angolo teta tra l'armatura in direzione X e la
	direzione della tensione principale di trazione.
Sin teta	Seno dell'angolo teta.
Combina	Indicatore della matrice di combinazione; la prima riga.
Carico	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.
σ lim	Valore della tensione limite in Kg/cmq.
σ cal	Valore della tensione di calcolo in Kg/cmg sulla faccia di
O Cai	normale x.
Conbin	Numero della combinazione ed in sequenza sollecitazioni per
COIDIII	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.
σ cal	Valore della tensione di calcolo in Kg/cmq sulla faccia di
	normale y.
Combin	Numero della combinazione ed in sequenza sollecitazioni per
	cui si è avuta la massima tensione.
Mf Y	Momento flettente agente sulla sezione di normale y del sistema
	locale.
N Y	Sforzo sul piano dell'elemento bidimensionale diretto come
	l'asse y del sistema locale.

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

Quo I N.r	Per N.r		Nx Kg/m	Ny Kg/m	Txy Kg/m	Mx kgm/m	My kgm/m	Mxy kgm/m	εc x *10	εс у	εf x *10		Ax				Atag cmq	σt kg/cmq	eta mm	Fpunz kg	Apunz cmq
0 0 0 0 0	1 1 1 1 1	14 17	-125 -452	1643 -6178 -3622 -2450 -4037 1643	413 179 0 283 325 413	354 101 -132 -384 265 354	318 1934 -605 -508 1425 318	0 -12 0 -10 47 0	0 0 0 0 0	0 1 0 0 1	3 0 1 4 0 3	9 7 0 0 7 9	0,9 0,9 7,5 7,5 0,9	0,9 0,9 7,5 7,5 0,9 0,9	7,5 7,5 0,8 0,9 7,5 7,5	7,5 7,5 0,8 0,9 7,5	0,1 0,0 0,0 0,0 0,0 0,0	0,5 - 0,5 - 0,5 -	1,1 1,1 1,1 1,1 1,1 1,1		

S.L.U. - AZIONI S.L.D. -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 *10		εf x *10		y Ax s cmq	11 2 1			Atag cmq	σt kg/cmq	eta mm	Fpunz kg	Apunz cmq
0 1 0 1 0 1 0 1 0 1 0 1	14 17	-125 -473	1643 -6178 -3622 -2428 -4037 1643	198 86 0 135 229 198	354 121 -132 -323 380 354	318 1934 -605 -460 1425 318	0 -6 0 -5 137 0	0 0 0 0 0	0 1 0 0 0 1	3 0 1 3 0 3	9 7 0 0 6 9	0,9 0,9 7,5 7,5 0,9	0,9 0,9 7,5 0,9 0,9	7,5 7,5 0,8 0,9 7,5	7,5 (7,5 (0,8 (0,9 (7,5 (0,1 0,0 0,0 0,0 0,0 0,0	0,5 -: 0,5 -: 0,5 -:	1,1 1,1 1,1		

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

			FESSU	RAZION	I				TENSIO	NI	DIREZ	IONE >	K	DIREZ	IONE :	Y
Quo Per Nodo	Comb. Fes Fe	ss dis Co	MfX	NX	MfY	NY	cos	sin	Combina o	lim.	σ cal. Co	Mf	N	σ cal. Co	Mf	N

RELAZIONE TECNICA E DI CALCOLO TOMBINI IDRAULICI

N.	.r 1	N.r N	I.ro	Cari	lim	mm	m	m mb	(t*m)	(t)	(t*m)	(t)	teta	teta	Carico	Kg/cmq	Kg/cmg	mb (t	*m) (t)	Kg/cm	dm	(t*m)	(t)
0		1	9	Rara	0,4 0	. 00	0	1	0,3	-0,4	0,2	1,1	0,000	0.000	RaraCls 1 RaraFer	150,0 3600	1,6 52	1 0,			0	0,0	0,0 1,1
0		1	13		0,3 0		Ö	1		-0,4	0,2	1,1	0,000		PermCls 1 RaraCls 1	112,0	1,6	1 0,	3 -0,4	0,0	0	0,0	0,0
		_		Freq	0,4 0		0	1		-2,8 -2,8	1,3	-4,1 -4,1	0,000			3600	0,9	1 0, 1 0,	1 -2,8	142	1	1,3	-4,1 -4,1
0		1	14	Rara	0,4 0	,	0	1		-0.1	, -	-3,6	0,000		RaraCls 1		0,8 31	1 -0, 1 -0,	1 -0,1	2,5		-0,6 -0,6	-3,6 -3,6
0		1	17		0,3 0		ŏ			-0,1	-0,6	-3,6	0,000		PermCls 1 RaraCls 1	112,0	0,8	1 -0, 1 -0,	1 -0,1	2,5	1 .	-0,6 -0,4	-3,6 -2,4
		_		Freq	0,4 0		0			-0,5 -0,5	-0,4 -0,4	-2,4 -2,4	0,000			3600	49 1,6	1 -0, 1 -0,	3 -0,5	12	1 .	-0,4 -0,4	-2,4 -2,4
0		1	18	Rara	0,4 0	,	0	1	.,	-2,0	0,9	-2,7	0,000	,	RaraCls 1		0,9	1 0,	2 -2,0	5,2	1	0,9	-2,7 -2,7
0		1	19		0,3 0		ŏ	ī		-2,0	0,9	-2,7	0,000		PermCls 1 RaraCls 1	112,0	0,9 1,6	1 0, 1 0,	2 -2,0	5,2	1	0,9	-2,7 0,0
		-			0,4 0 0,3 0	,00 ,00	0	1		-0,4 -0,4	0,2 0,2	1,1 1,1	0,000			3600	52 1,6	1 0, 1 0,	3 -0,4		1 0	0,2	1,1

S.L.U. - AZIONI S.L.V. -VERIFICA SHELLS - 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 *100	εс у 00	εf x *10	εf y	Ax s. cmq	Ay s. cmq	Ax i. cmq	Ay i.	Atag. cmq	ot kg/cmq	eta mm
1 1 1 1 1	1 1 1 1 1	9 20 22	-10912 -10912 -799 -2192 -2192 -11546	-118 -118 -1067 674 674 -3286	1550 1550 0 1447 1447	2732 2732 26 1421 1421 -999	1058 1058 179 282 282 -270	313 -313 1 104 -104	4 4 1 2 2 1	2 2 0 1 1 0	14 14 3 11 11	18 18 1 8 8	4,3 4,3 3,8 4,3 4,3	3,8 3,8 3,8 3,8 3,8	4,8 4,8 4,0 5,0 5,8	4,1 4,1 4,0 3,8 3,8 3,8	3,0 3,0 3,0 3,0 3,0	0,54	-1,1 -1,1 -1,1 -1,1 -1,1

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

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 *10	εс у 00	εf x *10	εf y	Ax s.	Ay s.	Ax i.	Ay i.	Atag. cmq	ot kg/cmq	eta mm
1 2 1 2 1 2 1 2 1 2 1 2	2 15 22 24 27 29	-1488 -2371 -2244 -2842 -2244 -4820	-328 -3112 1008 -1824 1008 -1073	2072 0 397 515 397 0	-37 -348 -1850 1299 -1850 2037	-195 -1906 -763 1010 -763	-72 0 -557 -643 557 0	0 0 3 7 3 3	0 3 1 2 1 0	0 1 12 87 12 14	3 13 9 17 9 0	3,8 4,0 5,4 4,4 5,4 4,3	3,8 5,2 4,8 3,9 4,8 3,8	3,8 3,8 4,4 4,9 4,4 5,0	3,8 4,3 4,3 3,9 4,3	3,0 3,0 3,0 3,0 3,0	0,54 0,54	-1,1 -1,1 -1,1 -1,1 -1,1

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

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 *10	εf y	Ax s.	Ay s.	Ax i.	Ay i.	Atag. cmq	σt kg/cmq	eta mm
1 1 1 1 1	3 3 3 3 3	8 19 27 31	-10912 -10912 799 -2192 -2192 -11546	-118 -118 -1067 674 674 -3286	1550 1550 0 1447 1447	-2732 -2732 -26 -1421 -1421 999	-1058 -1058 -179 -282 -282 -270	313 -313 -1 104 -104	4 4 1 2 2 1	2 2 0 1 1	14 14 3 11 11 0	18 18 1 8 8	4,8 4,8 4,0 5,0 5,0 3,8	4,1 4,1 4,0 3,8 3,8 3,8	4,3 4,3 3,8 4,3 4,3 4,0	3,8 3,8 3,8 3,8 3,8	3,0 3,0 3,0 3,0 3,0	0,54	-1,1 -1,1 -1,1 -1,1 -1,1

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 *10	єс у 00	εf x *10		Ax s.	Ay s.	Ax i.	Ay i.	Atag. cmq	ot kg/cmq	eta mm
1 1 1 1 1	4 4 4 4 4	1 13 20 31 34 38	-1488 -2371 -2244 -2244 -2842 -4820	-328 -3112 1008 1008 -1824 -1073	2072 0 397 397 515 0	37 348 1850 1850 -1299 -2037	195 1906 763 763 -1010 -19	72 0 557 -557 643 0	0 0 3 3 7 3	0 3 1 1 2 0	0 1 12 12 12 87 14	3 13 9 9 17 0	3,8 3,8 4,4 4,4 4,9 5,0	3,8 4,3 4,3 4,3 3,9 4,0	3,8 4,0 5,4 5,4 4,4 4,3	3,8 5,2 4,8 4,8 3,9 3,8	3,0 3,0 3,0 3,0 3,0 3,0	0,54 0,54	-1,1 -1,1 -1,1 -1,1 -1,1

S.L.U. - AZIONI S.L.D. -VERIFICA SHELLS - 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 *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	6 9 20 22	-10912 -10912 799 -2192 -2192 -11546	-118 -118 -1222 674 674 -3286	1550 1550 0 1447 1447	2732 2732 26 1421 1421 -999	1058 1058 192 282 282 -270	313 -313 0 104 -104	3 1 3 3 0	2 2 0 1 1	13 13 3 34 34 0	18 18 1 8 8	4,3 4,3 3,8 4,3 4,3	3,8 3,8 3,8 3,8 3,8	4,8 4,8 4,0 5,0 5,0	4,1 4,1 4,0 3,8 3,8 3,8	3,0 3,0 3,0 3,0 3,0	0,54	-1,1 -1,1 -1,1 -1,1 -1,1

RELAZIONE TECNICA E DI CALCOLO TOMBINI IDRAULICI

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

Gr.Q Gen N.ro N.:	n Nodo 3d n 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 *10	εf y	Ax s.	Ay s.	Ax i.	Ay i.	Atag. cmq	σt kg/cmq	eta mm
1 2 1 2 1 2 1 2 1 2 1 2	2 15 22 24 27 29	-1488 -2371 -2244 -2842 -2244 -4820	-328 -3112 1008 -1824 1008 -1073	2072 0 397 515 397 0	-37 -348 -1850 1299 -1850 2037	-195 -1906 -763 1010 -763	-72 0 -557 -643 557	0 0 2 1 2 2	0 5 1 2 1 0	0 1 12 9 12 14	3 57 9 17 9	3,8 4,0 5,4 4,4 5,4 4,3	3,8 5,2 4,8 3,9 4,8 3,8	3,8 3,8 4,4 4,9 4,4 5,0	3,8 4,3 4,3 3,9 4,3 4,0	3,0 3,0 3,0 3,0 3,0 3,0	0,54 0,54	-1,1 -1,1 -1,1 -1,1 -1,1 -1,1

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

Gr.Q Gen N.ro N.r		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		Ax s. cmq	Ay s.	Ax i.	Ay i. cmq	Atag. cmq	σt kg/cmq	eta mm
1 3 1 3 1 3 1 3 1 3 1 3	7 8 19 27 31 33	-10912 -10912 799 -2192 -2192 -11546	-118 -118 -1222 674 674 -3286	1550 1550 0 1447 1447	-2732 -2732 -26 -1421 -1421 999	-1058 -1058 -192 -282 -282 270	313 -313 0 104 -104	3 3 1 3 3	2 2 0 1 1	13 13 3 34 34 0	18 18 1 8 8	4,8 4,8 4,0 5,0 5,0	4,1 4,1 4,0 3,8 3,8 3,8	4,3 4,3 3,8 4,3 4,3	3,8 3,8 3,8 3,8 3,8	3,0 3,0 3,0 3,0 3,0	0,54	-1,1 -1,1 -1,1 -1,1 -1,1

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 *10	εс у 00	εf x *10		Ax s. cmq	Ay s.	Ax i.	Ay i.	Atag. cmq	σt kg/cmq	eta mm
1 1 1 1 1 1	4 4 4 4 4	13 20 31 34	-1488 -2371 -2244 -2244 -2842 -4820	-328 -3112 1008 1008 -1824 -1073	2072 0 397 397 515 0	37 348 1850 1850 -1299 -2037	195 1906 763 763 -1010 -19	72 0 557 -557 643 0	0 0 2 2 1 2	0 5 1 1 2 0	0 1 12 12 12 9	3 57 9 9 17 0	3,8 3,8 4,4 4,4 4,9 5,0	3,8 4,3 4,3 4,3 4,3 4,0	3,8 4,0 5,4 5,4 4,4 4,3	3,8 5,2 4,8 4,8 3,9 3,8	3,0 3,0 3,0 3,0 3,0	0,54 0,54	-1,1 -1,1 -1,1 -1,1 -1,1

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

								FESSU	RAZIO	1I				TENSIONI	DIR	EZIONE :	X	DI	REZIONE	Y
		Nodo N.ro		Fes lim	Fess mm			MfX (t*m)	NX (t)	MfY (t*m)	NY (t)	cos teta	sin teta	Combina σ lim. Carico Kg/cmq	σ cal. C Kg/cmq m		N (t)	σ cal. Kg/cmq	Co Mf mb (t*m)	N (t)
1	1	5	Rara Freq Perm Rara			0	1		-7,3 -7,3	0,7 0,7	-0,1 -0,1	0,000		RaraCls 150,0 RaraFer 3600 PermCls 112,0 RaraCls 150.0	29,1 1 683 1 29,1 1 29,1 1	1,8 1,8 1,8	-7,3 -7,3 -7,3 -7,3	12,7 1 489 1 12,7 1 12,7 1	0,7 0,7 0,7 0,7	-0,1 -0,1 -0,1 -0,1
1	1	9	Freq Perm Rara	0,3	0,00	0			-7,3 -7,3	0,7 0,7	-0,1 -0,1	0,000 0,000		RaraFer 3600 PermCls 112,0 RaraCls 150,0	683 1 29,1 1 0,0 0	1,8 1,8 0,0	-7,3 -7,3 0,0	489 1 12,7 1 2,1 1	0,7 0,7 0,2	-0,1 -0,1 -1,1
1	1	20	Freq Perm Rara	0,3	0,00	0	1	0,0	0,5	0,2	-1,1	0,000	0,000	RaraFer 3600 PermCls 112,0 RaraCls 150,0	61 1 0,0 0 16,5 1	0,0 0,0 0,9	0,5 0,0 -1,4	25 1 2,1 1 3,2 1	0,2 0,2 0,2	-1,1 -1,1 0,4
1	1	22	Freq Perm Rara Freq	0,3	0,00	0	1	0,9	-1,4 -1,4	0,2 0,2 0,2	0,4 0,4 0,4	0,000	0,000	RaraFer 3600 PermCls 112,0 RaraCls 150,0 RaraFer 3600	552 1 16,5 1 16,5 1 552 1	0,9 0,9 0,9	-1,4 -1,4 -1,4 -1,4	174 1 3,2 1 3,2 1 174 1	0,2 0,2 0,2 0,2	0,4 0,4 0,4 0,4
1	1	23	Perm Rara Freq	0,3	0,00	0	1 -	0,9	-1,4 -7,7	0,2	0,4	0,000	0,000	PermCls 112,0 RaraCls 150,0 RaraFer 3600	16,5 1 7,5 1 51 1	0,9 -0,7 -0,7	-1,4 -7,7 -7,7	3,2 1 2,0 1 14 1	0,2 -0,2 -0,2	0,4 -2,2 -2,2
			Perm	0,3	0,00	0	1 -	0,7	-7,7	-0,2	-2,2	0,000	0,000	PermCls 112,0	7,5 1	-0,7	-7,7	2,0 1	-0,2	-2,2

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

								FESSU	RAZION	I				TENS	IONI	Γ	DIREZ	ZIONE Z	ζ	I	DIREZIONE	Y
		Nodo N.ro		Fes lim	Fess mm		Co mb		NX (t)	MfY (t*m)	NY (t)	cos teta	sin teta	Combina Carico				Mf (t*m)	N (t)	σ cal Kg/cm		N (t)
1	2	2	Rara Freq Perm			0	1					0,000 0,000		RaraCls RaraFer PermCls	3600 112,0	0,6 5 0,6	1	0,0 0,0 0,0	-1,0 -1,0 -1,0	2,2 68 2,2	1 -0,1 1 -0,1 1 -0,1	-0,2 -0,2 -0,2
1	2	15	Rara Freq Perm			0						0,000		RaraCls RaraFer PermCls	3600 112,0	3,3 39 3,3	1 -	0,2	-1,7 -1,7 -1,7	22,4 724 22,4	1 -1,3 1 -1,3 1 -1,3	-2,4 -2,4 -2,4
1	2	22	Rara Freq Perm			0				-0,5 -0,5		0,000 0,000		RaraCls RaraFer PermCls	3600 112,0	21,8 756 21,8	1 -	1,2 1,2 1,2	-1,5 -1,5 -1,5	9,0 428 9,0	1 -0,5 1 -0,5 1 -0,5	0,6 0,6 0,6
	2	24	Rara Freq Perm		0,00	0	1		-1,9 -1,9	- ' -		0,000 0,000		RaraCls RaraFer PermCls	3600	14,9 460 14,9		0,9 0,9 0,9	-1,9 -1,9 -1,9	11,7 367 11,7	1 0,7 1 0,7 1 0,7	-1,4 -1,4 -1,4

RELAZIONE TECNICA E DI CALCOLO TOMBINI IDRAULICI

1	2	27	Rara Freq 0,4 0,00 Perm 0,3 0,00				0,000 0,000 0,000 0,000	RaraCls 150,0 RaraFer 3600 PermCls 112,0 RaraCls 150.0	756 1 21,8 1	-1,2 -1,2	-1,5 -1,5	428 9,0	1		0,6
1	2	29	Freq 0,4 0,00 Perm 0,3 0,00		-3,1 -3,1			RaraFer 3600 PermCls 112,0	704 1	1,4	-3,1 -3,1 -3,1	3	1	0,0	-0,8 -0,8 -0,8

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

								FESSU.	RAZION	ΙΙ				TENSIONI	DIREZION	X	DIR	EZIONE '	Y
		Nodo N.ro	Comb. Cari	Fes lim	Fess mm	dis	Co mb	MfX (t*m)	NX (t)	MfY (t*m)	NY (t)	cos teta	sin teta	Combina o lim. Carico Kg/cmq	σ cal. Co M: Kg/cmq mb (t*r		σ cal. C Kg/cmq m		N (t)
1	3	7	Rara Freq C			0	1 -		-7,3 -7,3	-0,7 -0,7		0,000		RaraCls 150,0 RaraFer 3600 PermCls 112,0 RaraCls 150,0	29,1 1 -1,8 683 1 -1,8 29,1 1 -1,8 29,1 1 -1,8	-7,3 -7,3 -7,3	12,7 1 489 1 12,7 1 12,7 1	-0,7 -0,7 -0,7	-0,1 -0,1 -0,1
		10	Rara Freq C			0			-7,3 -7,3	-0,7 -0,7	-0,1 -0,1	0,000		RaraFer 3600 PermCls 112,0	683 1 -1,8 29,1 1 -1,8	-7,3 -7,3 -7,3	489 1 12,7 1	-0,7 -0,7 -0,7	-0,1 -0,1 -0,1
ľ	3	19	Rara Freq 0 Perm 0			0		0,0 0,0	0,5 0,5	-0,2 -0,2	-1,1 -1,1	0,000		RaraCls 150,0 RaraFer 3600 PermCls 112,0	0,0 0 0,0 61 1 0,0 0,0 0 0,0	0,0 0,5 0,0	2,1 1 25 1 2,1 1	-0,2 -0,2 -0,2	-1,1 -1,1 -1,1
	3	27	Rara Freq 0 Perm 0			0			-1,4 -1,4	-0,2 -0,2	0,4 0,4	0,000		RaraCls 150,0 RaraFer 3600 PermCls 112,0	16,5 1 -0,9 552 1 -0,9 16,5 1 -0,9	-1,4 -1,4 -1,4	3,2 1 174 1 3,2 1	-0,2 -0,2 -0,2	0,4 0,4 0,4
1	3	31	Rara Freq 0 Perm 0			0			-1,4 -1,4	-0,2 -0,2	0,4 0,4	0,000		RaraCls 150,0 RaraFer 3600 PermCls 112,0	16,5 1 -0,9 552 1 -0,9 16,5 1 -0,9	-1,4 -1,4 -1,4	3,2 1 174 1 3,2 1	-0,2 -0,2 -0,2	0,4 0,4 0,4
1	3	33	Rara Freq 0 Perm 0			0			-7,7 -7,7	0,2 0,2	-2,2 -2,2	0,000		RaraCls 150,0 RaraFer 3600 PermCls 112,0	7,5 1 0,7 51 1 0,7 7,5 1 0,7	-7,7 -7,7 -7,7	2,0 1 14 1 2,0 1	0,2 0,2 0,2	-2,2 -2,2 -2,2

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

								FESSU	RAZION	I				TENS	IONI	D	IRE	ZIONE X	K	I)IRE	ZIONE	Y
		Nodo N.ro		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	σ cal. Kg/cmo	Co	Mf (t*m)	N (t)	σ cal Kg/cmo		Mf (t*m)	N (t)
1	4	1 13	Rara Freq Perm Rara			0			-1,0 -1,0			0,000		RaraCls RaraFer PermCls RaraCls	3600 112,0	0,8 5 0,8 3,3	1 -	-0,1 -0,1 -0,1 0,2	-1,0 -1,0 -1,0 -1,7	2,2 68 2,2 22.4	1 1 1	0,1 0,1 0,1 1,3	-0,2 -0,2 -0,2 -2,4
1	4	20	Freq Perm Rara			0			-1,7 -1,7			0,000 0,000		RaraFer PermCls RaraCls	3600 112,0 150,0	39 3,3 21,8	1 1 1	0,2 0,2 1,2	-1,7 -1,7 -1,5	724 22,4 9,0	1 1 1	1,3 1,3 0,5	-2,4 -2,4 0,6
1	4	31	Freq Perm Rara Freq	0,3	0,00	0	1	1,2	-1,5 -1,5 -1,5	0,5	0,6	0,000	0,000	RaraFer PermCls RaraCls RaraFer	112,0 150,0	756 21,8 21,8 756	1 1 1	1,2 1,2 1,2	-1,5 -1,5 -1,5 -1,5	428 9,0 9,0 428	1 1 1	0,5 0,5 0,5 0,5	0,6 0,6 0,6 0,6
1	4	34	Perm Rara Freq Perm	0,3	0,00	0	1 -	1,2	-1,5 -1,9		0,6	0,000	0,000	PermCls RaraCls RaraFer PermCls	112,0 150,0 3600	21,8 14,9 460 14,9	1 -	1,2 -0,9 -0,9	-1,5 -1,9 -1,9 -1,9	9,0 11,7 367 11.7	1	0,5 -0,7 -0,7	0,6 -1,4 -1,4 -1,4

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

							FESSU	RAZION	I				TENS	ONI	D:	IREZ:	IONE 2	ζ		OIRE:	ZIONE	Y
GrQ N.r	Gen N.r	Nodo N.ro	Comb. Fes Fess dis Co MfX NX MfY NY (t*m) (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/cmo	. Co mb	Mf (t*m)	N (t)
1	4		Rara Freq 0,4 Perm 0,3						0,0	-0,8 -0,8	0,000	0,000	RaraCls RaraFer PermCls	3600	704	1 -:	1,4 1,4 1,4	-3,1 -3,1 -3,1	0,3 3 0,3	1 1 1	0,0 0,0 0,0	-0,8 -0,8 -0,8