



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 T07 - DN 1500 al km 2+251.50 - Relazione di calcolo

Cod	lice Unico	Prog	gett	0 (CU	P) :	F9)1B	09	000	070	000	1										
Cod	lice Elabo	rato:																					
PA	.12_09 -	- E	2	1	4	Т	0	2	0	7	Т	С	0	7	Н	С	L	0	3	6	A	Scala:	
F							•																
Е																							
D																							
C																							
В																							
Α	Aprile 2011				EMI	SSIC	ONE	\wedge				A. S	ALVA	.GO	Δ	. TUR	so		M.	LITI		P. PAGLINI	
REV.	DATA				DES	CRIZI	ONÉ.	(0)	1			RE	DATT	ГО	VE	RIFIC	OTA	1	APPR	OVAT	ГО	AUTORIZZATO)
Respons	abile del procedir	mento:	In	g. M	AUR	er - 1		. 5. 5. 65															
-	·	-				10		0./	AO)	. 1												·	



Il Consulente Specialista: 5







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 ACCETTABILITÀ.	8
5	TABULATI DI CALCOLO	9
	ALLEGATO 1: LEGENDA ALLEGATI	10
	ALLEGATO 2: MANUFATTO DI IMBOCCO	18
	ALLEGATO 3: MANUFATTO INTERMEDIO	25
	ALLECATO A: MANUEATTO DI SPOCCO	22

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. 2+251.50 (AP) 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.

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 C32/40 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":

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	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 RELAZIONE TECNICA E DI CALCOLO TOMBINI IDRAULICI

PROGETTO ESECUTIVO

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.

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

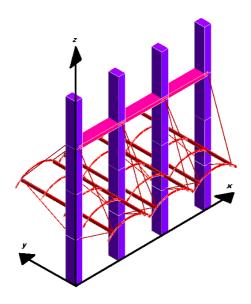
LEGENDA

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

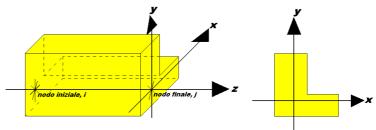
Il sistema di riferimento globale è costituito da una terna destra di assi cartesiani ortogonali (O-XYZ) dove l'asse Z rappresenta l'asse verticale rivolto verso l'alto. Le rotazioni sono considerate positive se concordi con gli assi vettori:



RELAZIONE TECNICA E DI CALCOLO TOMBINI IDRAULICI

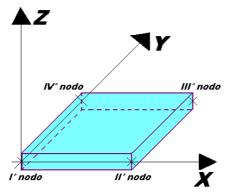
2) SISTEMA LOCALE DELLE ASTE

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:

[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; 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:

RELAZIONE TECNICA E DI CALCOLO TOMBINI IDRAULICI

0 = Lastra - Piastra

1 = Lastra 2 = Piastra

• SPECIFICHE CAMPI TABELLA DI STAMPA

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

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

Elem. : Tipo di elemento strutturale

%Rig.Tors. : Percentuale di rigidezza torsionale

Mod. E : Modulo di elasticità normale

Poisson : Coefficiente di Poisson

Sgmc : Tensione massima di esercizio del calcestruzzo

tauc0 : Tensione tangenziale minima tauc1 : Tensione tangenziale massima

Sgmf : Tensione massima di esercizio dell'acciaio

Om. : Coefficiente di omogeneizzazione

Gamma : Peso specifico del materiale

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

RELAZIONE TECNICA E DI CALCOLO TOMBINI IDRAULICI

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

SPECIFICHE CAMPI TABELLA DI STAMPA

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

RELAZIONE TECNICA E DI CALCOLO TOMBINI IDRAULICI

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

• SPECIFICHE CAMPI TABELLA DI STAMPA

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

RELAZIONE TECNICA E DI CALCOLO TOMBINI IDRAULICI

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

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:

RELAZIONE TECNICA E DI CALCOLO TOMBINI IDRAULICI

Origine : I° punto di inserimento dello shell

Asse 1 : Asse X nel s.r.l., definito dal punto origine e dal II° punto di

inserimento, nel verso di quest'ultimo

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

inserimento

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

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

angolo<180°

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

formare una terna destra con gli assi 1 e 2

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

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

Shell Nro : numero dell'elemento bidimensionale

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

riferite le tensioni S di lastra e M piastra

S11 : tensione normale di lastra
S22 : tensione normale di lastra

S12 tensione tangenziale di lastra (S12 = S21)

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

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

Г													
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) 13,91250 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 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 CO	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												

RELAZIONE TECNICA E DI CALCOLO TOMBINI IDRAULICI

COEFFICIENT	'I DI SICUREZ	ZA PARZIALI DEI MATERIALI	
Acciaio per CLS armato Legno per comb. eccez. Livello conoscenza FRP Collasso Tipo 'A' FRP Collasso Tipo 'B' FRP Resist. Press/Fless FRP Resist. Confinamento	1,15 1,00 ADEGUATO 1,10 1,25 1,00 1,10	Calcestruzzo CLS armato Legno per comb. fondament.: FRP Delaminazione Tipo 'A' FRP Delaminazione Tipo 'B' FRP Resist. Taglio/Torsione	1,50 1,50 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. XY	Camp.
0	0,00	Piano Terra		

Quota	Altezza	Tipologia	Irre	Tamp
N.ro	m		XY	Alt.
1	3,50	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 Perim. N.ro Quota a cui si trova l'elemento.Numero identificativo del macroelemento il cui perimetro è stato definito prima di

eseguire la verifica.

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

del macroelemento in microelementi NxSforzo sul piano dell'elemento bidimensionale

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

delle armature)

Ny

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 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.

Mx

allo sforzo normale Nx. Questo momento e' incrementato per tenere in conto

il valore del momento torcente Mxy

RELAZIONE TECNICA E DI CALCOLO TOMBINI IDRAULICI

Му : Momento flettente agente sulla sezione di normale y del sistema locale. Per le verifiche e' accoppiato allo sforzo normale Ny. Questo momento e' incrementato per tenere in conto îl 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 εc x *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)
: Area totalo armatura guporiore diretta lun εc y *10000 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. : Area totale armatura inferiore diretta lungo x. : Area totale armatura inferiore diretta lungo y. : Area per il taglio su ciascuna faccia per le due Ax inferiore Ay inferiore Atag direzioni : Tensione massima di contatto con il terreno.: Abbassamento verticale del nodo in esame. σt Eta Fpunz : Forza punzonante sulla piastra Apunz : Armatura sufficiente da sola ad assorbire la 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 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. 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

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. Fess.

Distanza fra le fessure. Dist mm

Combin

Numero della combinazione ed in sequenza sollecitazioni per cui si è avuta la massima fessura.

Momento flettente agente sulla sezione di normale x del sistema locale.(Il sistema di riferimento locale è quello delle Mf X

armature)

RELAZIONE TECNICA E DI CALCOLO TOMBINI IDRAULICI

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.
	Coseno dell'angolo teta tra l'armatura in direzione X e la direzione della tensione principale di trazione.
	Seno dell'angolo teta.
Combina	
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/cmq sulla faccia di
	normale x.
Conbin	Numero della combinazione ed in sequenza sollecitazioni per
Mf X	cui si è avuta la massima tensione.
MT Y	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
IN A	l'asse x del sistema locale.
σ cal	Valore della tensione di calcolo in Kg/cmq sulla faccia di
C l	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
1	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		Nx Kg/m	Ny Kg/m	Txy Kg/m	Mx kgm/m	My kgm/m	Mxy kgm/m	εc x *100	εc y		εf y	Ax s				Atag cmq		eta mm	Fpunz kg	Apunz cmq
0 1 0 1 0 1 0 1 0 1 0 1	15 - 16 -	·1919 - ·1588 -	1304 -7826 -7826 -5320 -5320 1399	686 367 367 624 624 908	-199 307 307 332 332 409	-278 2500 2500 1750 1750 320	30 -32 32 31 -31 -99	0 0 0 0 0	0 2 2 1 1 0	0 0 0 0 0 0 4	7 9 9 7 7 8	7,5 0,9 0,9 7,5 7,5	7,5 0,9 0,9 0,9 0,9	7,5 7,5 7,5 7,5 7,5 7,5	7,5 7,5	0,1 0,0 0,0 0,1 0,1 0,1	0,8 0,8 0,8	-1,7 -1,6 -1,6 -1,7 -1,7 -1,5		

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	εc y	εf x *10	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	13 15 16	-4138 -3157	1348 -7826 -7826 -5320 -5320 1597	602 178 178 419 419 441	-287 154 154 95 95 394	-218 2500 2500 1750 1750 242	142 -15 15 -12 12 0	0 0 0 0 0	0 1 1 1 1	0 0 0 0 0 3	7 9 9 7 7 8	7,5 0,9 0,9 7,5 7,5	7,5 0,9 0,9 0,9 0,9	7,5 7,5 7,5 7,5 7,5 7,5	7,5 (7,5 (),1),0),0),1),1	0,7 -1 0,7 -1 0,7 -1	1,5 1,5 1,5		

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

								FESSU	RAZION:	I				TENS	IONI	D	IREZ	ZIONE 2	ζ	D	IREZ	ZIONE Y	Y
		Nodo N.ro		Fes lim	Fess mm		Co mb		NX (t)	MfY (t*m)	NY (t)	cos teta	sin teta	Combina Carico		σ cal. Kg/cmq	Co mb	Mf (t*m)	N (t)	σ cal. Kg/cmg	Co	Mf (t*m)	N (t)
0	1		Rara Freq Perm Rara			0 0		-0,1 -0,1	-1,3 -1,3	0,0		0,000		RaraCls RaraFer PermCls RaraCls	3600 112,0	0,5 1 4 1 0,5 1	L - L -	0,1 0,1 0,1 0,2	-1,3 -1,3 -1,3 -3,4	0,0 66 0,0	0 1 0	0,0 0,0 0,0	0,0 0,9 0,0 -5,3

RELAZIONE TECNICA E DI CALCOLO TOMBINI IDRAULICI

0	1	15	Freq 0,4 0,00 Perm 0,3 0,00 Rara Freq 0,4 0,00	0	1 1	0,2 0,2 0,2	-3,4 -3,4	1,7 1,7	-5,3 -5,3	0,000 0,000 0,000 0,000 0,000 0,000	RaraFer 3600 PermCls 112,0 RaraCls 150,0 RaraFer 3600	9 1 1,1 1 1,1 1 9 1	0,2 0,2 0,2 0,2	-3,4 -3,4 -3,4 -3,4	192 1 9,5 1 9,5 1 192 1	1,7 1,7 1,7 1,7	-5,3 -5,3 -5,3 -5,3
0	1	16 18	Perm 0,3 0,00 Rara Freq 0,4 0,00 Perm 0,3 0,00 Rara	0 0 0	1 1 1	0,2 0,2 0,2	-3,4 -2,6 -2,6	1,7 1,1 1,1	-5,3 -3,6 -3,6	0,000 0,000 0,000 0,000 0,000 0,000	PermCls 112,0 RaraCls 150,0 RaraFer 3600 PermCls 112,0 RaraCls 150.0	1,1 1 0,9 1 7 1 0,9 1 0,9 1	0,2 0,2 0,2 0,2	-3,4 -2,6 -2,6 -2,6 -2,6	9,5 1 6,3 1 125 1 6,3 1 6,3 1	1,7 1,1 1,1 1,1	-5,3 -3,6 -3,6 -3,6 -3,6
0	1	19	Freq 0,4 0,00 Perm 0,3 0,00 Rara Freq 0,4 0,00 Perm 0,3 0,00	0 0 0	1 1 1	0,2 0,2 0,3 0,3	-2,6 -2,6 -0,5 -0,5	1,1 1,1 0,1 0,1	-3,6 -3,6 1,0 1,0	0,000 0,000 0,000 0,000 0,000 0,000 0,000 0,000	RaraFer 3600 PermCls 112,0 RaraCls 150,0 RaraFer 3600 PermCls 112,0	0,9 1 1,8 1 58 1 1,8 1	0,2 0,2 0,3 0,3	-2,6 -2,6 -0,5 -0,5	125 1 6,3 1 0,0 0 105 1 0,0 0	1,1 1,1 0,0 0,1 0,0	-3,6 -3,6 0,0 1,0 0,0

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

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 *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 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1	1 5 6 23 25 26	1096 -11101 -11101 -5614 -5614 -11728	-336 -101 -101 -395 -395 -3239	1558 1273 1273 1927 1927	337 3235 3235 2785 2785 0	431 1303 1303 653 653 -358	154 335 -335 257 -257 0	1 6 6 4 4 0	1 2 2 2 2 2 0	11 25 25 16 16	9 18 18 13 13 0	3,8 4,3 4,3 4,3 4,3 4,0	3,8 3,8 3,8 3,8 3,8	3,8 4,8 4,8 5,6 3,8	3,8 4,4 4,4 3,8 3,8	3,0 3,0 3,0 3,0 3,0	0,86	-1,7 -1,7 -1,7 -1,7 -1,7

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

Gr.Q Ge N.ro N.		3d 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. cmq	Atag. cmq	σt kg/cmq	eta mm
1 2 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1	2 2 2 15 2 2 2 34 2 36	-1291 -6654 -2235 -3906 -3832 -5632	-844 1968 -4907 -2976 490 -579	2303 227 0 517 413 0	116 -3211 -346 1650 -2855 3040	-218 -1242 -2431 1390 -729 27	-72 -171 2 763 329 -1	0 4 1 3 4 4	0 2 4 2 2 0	0 17 2 12 15 16	2 16 15 10 18 0	3,8 5,8 4,0 4,3 6,1 4,4	3,8 4,8 5,4 4,3 3,9 3,8	3,8 4,4 3,8 4,5 5,8	3,8 4,3 4,3 4,8 3,8 4,0	3,0 3,0 3,0 3,0 3,0	0,86 0,79	-1,7 -1,7 -1,6 -1,7 -1,7

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	εс у 00	εf x *10	εf y	Ax s.	Ay s. cmq	Ax i.	Ay i. cmq		σt kg/cmq	eta mm
1 1 1 1 1	333333	8 38 40	1096 -11101 -11101 -4626 -5614 -11728	-336 -101 -101 -1535 -395 -3239	1558 1273 1273 469 1927	-337 -3235 -3235 -1835 -2785 410	-431 -1303 -1303 -524 -653 358	-154 335 -335 -227 -257 0	1 6 6 3 4 0	1 2 2 1 2 0	11 25 25 13 16 0	9 18 18 7 13 0	3,8 4,8 4,8 4,8 5,6 3,8	3,8 4,4 4,4 3,9 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	0,86	-1,7 -1,7 -1,7 -1,7 -1,7

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

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 *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
$\begin{bmatrix} 1 & 4 \\ 1 & 4 \\ 1 & 4 \\ 1 & 4 \\ 1 & 4 \\ 1 & 4 \\ 1 & 4 \\ \end{bmatrix}$	1 5 13 40 45 50	-1915 -6654 -2235 -3832 -3906 -5632	-844 1968 -4907 490 -2976 -579	2303 227 0 413 517	-182 3211 346 2855 -1650 -3040	218 1242 2431 729 -1390 -27	66 171 -2 -329 -763	0 4 1 4 3 4	0 2 4 2 2 0	0 17 2 15 12 16	2 16 15 18 10 0	3,8 4,4 3,8 4,5 4,8 5,8	3,8 4,3 4,3 3,8 4,8	3,8 5,8 4,0 6,1 4,3 4,4	3,8 4,8 5,4 3,9 4,3 3,8	3,0 3,0 3,0 3,0 3,0	0,86 0,79	-1,7 -1,7 -1,6 -1,7 -1,7

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

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 *100	εc y	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	6 23 25	1096 -11101 -11101 -5614 -5614 -11728	-336 -101 -101 -395 -395 -3239	1558 1273 1273 1927 1927	337 3235 3235 2785 2785 0	431 1303 1303 653 653 -358	154 335 -335 257 -257	1 4 4 3 3 0	1 2 2 1 1 0	11 18 18 15 15	9 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 4,8 4,8 5,6 5,6	3,8 4,4 4,4 3,8 3,8 3,8	3,0 3,0 3,0 3,0 3,0	0,73	-1,5 -1,5 -1,5 -1,5 -1,5

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

RELAZIONE TECNICA E DI CALCOLO TOMBINI IDRAULICI

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	σt kg/cmq	eta mm
1 1 1 1 1	2 2 2 2 2 2	2 6 15 29 34 36	-1915 -6654 -3174 -3906 -3832 -5632	-1164 1968 -4907 -2976 490 -579	2303 227 0 517 413 0	161 -3211 -453 1650 -2855 3040	-258 -1242 -2431 1390 -729 28	-116 -171 0 763 329 0	0 3 0 2 4 3	0 2 3 3 1 0	0 16 1 12 28 16	2 16 14 30 18 0	3,8 5,8 4,0 4,3 6,1 4,4	3,8 4,8 5,4 4,3 3,9 3,8	3,8 4,4 3,8 4,8 4,5 5,8	3,8 4,3 4,3 4,8 3,8 4,0	3,0 3,0 3,0 3,0 3,0	0,73 0,73	-1,5 -1,5 -1,5 -1,5 -1,5

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 *100	εс у 00	εf x *10	εf y	Ax s. cmq	Ay s. cmq	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 38 40 42	1096 -11101 -11101 -4626 -5614 -11728	-336 -101 -101 -1535 -395 -3239	1558 1273 1273 469 1927 0	-337 -3235 -3235 -1835 -2785 410	-431 -1303 -1303 -524 -653 358	-154 335 -335 -227 -257 0	1 4 4 2 3 0	1 2 2 1 1 0	11 18 18 13 15	9 18 18 7 13 0	3,8 4,8 4,8 4,8 5,6 3,8	3,8 4,4 4,4 3,9 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 4,0	3,0 3,0 3,0 3,0 3,0	0,73	-1,5 -1,5 -1,5 -1,5 -1,5

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

Gr.Q Ge N.ro N		d 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.	Ax i.	Ay i.	Atag. cmq	σt kg/cmq	eta mm
1 1 1 1 1 1	4 1 4 5 4 13 4 40 4 45 4 50	-1915 -6654 -3174 -3832 -3906 -5632	-1164 1968 -4907 490 -2976 -579	2303 227 0 413 517 0	-182 3211 453 2855 -1650 -3040	258 1242 2431 729 -1390 -28	116 171 0 -329 -763 0	0 3 0 4 2 3	0 2 3 1 3 0	0 16 1 28 12 16	2 16 14 18 30 0	3,8 4,4 3,8 4,5 4,8 5,8	3,8 4,3 4,3 3,8 4,8 4,0	3,8 5,8 4,0 6,1 4,3 4,4	3,8 4,8 5,4 3,9 4,3 3,8	3,0 3,0 3,0 3,0 3,0	0,73 0,73	-1,5 -1,5 -1,5 -1,5 -1,5

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

								FESSU	RAZIO	NI		1		TENSIONI	DIF	REZIONE :	X	DIF	EZIONE	Y
		n Nodo r 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 σ lim Carico Kg/cm		Co Mf nb (t*m)	N (t)	σ cal. C Kg/cmq n	o Mf b (t*m)	N (t)
1	1	1	Rara Freq Perm Rara			0		0,2 0,2	0,7 0,7	0,3 0,3	-0,3 -0,3	0,000		RaraCls 150,0 RaraFer 3600 PermCls 112,0 RaraCls 150,0	3,3 1 174 1 3,3 1 31,3 1	0,2 0,2 0,2 2,2	0,7 0,7 0,7 -7,4	4,6 1 142 1 4,6 1 13,4 1	0,3 0,3 0,3 0,9	-0,3 -0,3 -0,3 -0,1
1	1	6	Freq Perm Rara	0,3	0,00	0	1	2,2	-7,4 -7,4	0,9	-0,1 -0,1	0,000	0,000	RaraFer 3600 PermCls 112,0 RaraCls 150,0	687 1 31,3 1 31,3 1	2,2 2,2 2,2	-7,4 -7,4 -7,4	453 1 13,4 1 13,4 1	0,9 0,9 0,9	-0,1 -0,1 -0,1
1	1	23	Freq Perm Rara Freq	0,3	0,00	0	1	2,2	-7,4 -7,4 -3,7	0,9 0,9 0,4	-0,1 -0,1	0,000	0,000	RaraFer 3600 PermCls 112,0 RaraCls 150,0 RaraFer 3600	687 1 31,3 1 27,6 1 758 1	2,2 2,2 1,9 1,9	-7,4 -7,4 -3,7 -3,7	453 1 13,4 1 6,7 1 210 1	0,9 0,9 0,4 0,4	-0,1 -0,1 -0,4 -0,4
1	1	25	Perm Rara Freq	0,3	0,00	0	1 1	1,9	-3,7 -3,7	0,4	-0,4	0,000	0,000	PermCls 112,0 RaraCls 150,0 RaraFer 3600	27,6 1 27,6 1 758 1	1,9 1,9 1,9	-3,7 -3,7 -3,7	6,7 1 6,7 1 210 1	0,4 0,4 0,4	-0,4 -0,4 -0,4
1	1	26	Perm Rara Freq Perm	0,4	0,00	0	1 -	0,3	-3,7 -7,8 -7,8	0,4 -0,2 -0,2	-0,4 -2,2 -2,2	0,000 0,000 0,000	0,000	PermCls 112,0 RaraCls 150,0 RaraFer 3600 PermCls 112,0	27,6 1 4,2 1 32 1 4,2 1	1,9 -0,3 -0,3 -0,3	-3,7 -7,8 -7,8 -7,8	6,7 1 2,7 1 17 1 2,7 1	0,4 -0,2 -0,2 -0,2	-0,4 -2,2 -2,2 -2,2

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

								FESSU	RAZION	I				TENSIONI	DIREZIONE	Х	DIRE	ZIONE	Y
			Comb. Cari	Fes lim	Fess mm	dis		MfX (t*m)	NX (t)	MfY (t*m)	NY (t)	cos teta	sin teta	Combina σ lim Carico Kg/cm	σ cal. Co Mf Kg/cmq mb (t*m) N (t)	σ cal. Co Kg/cmq mk	Mf (t*m)	N (t)
1	2	2	Rara Freq Perm Rara			0						0,000		RaraCls 150,0 RaraFer 3600 PermCls 112,0 RaraCls 150,0	$\begin{array}{cccccccccccccccccccccccccccccccccccc$	-1,3 -1,3 -1,3 -4,4	2,3 1 35 1 2,3 1 12,6 1	-0,2 -0,2 -0,2 -0,8	-0,8 -0,8 -0,8 1,2
1	2	15	Freq Perm Rara			0				-0,8 -0,8		0,000		RaraFer 3600 PermCls 112,0 RaraCls 150.0	869 1 -2,1 31,7 1 -2,1 3,9 1 -0,3	-4,4 -4,4 -2,2	524 1 12,6 1 24,6 1	-0,8 -0,8 -0,8	1,2 1,2 -3,8
1	2	29	Freq Perm Rara			0						0,000		RaraFer 3600 PermCls 112,0 RaraCls 150,0	37 1 -0,3 3,9 1 -0,3 16,4 1 1,1	-2,2 -2,2 -2,5	648 1 24,6 1 13,8 1	-1,7 -1,7 0,9	-3,8 -3,8 -2,3
1	2	34	Freq Perm Rara	0,3	0,00	0	1	1,1	-2,5 -2,5	0,9	-2,3	0,000	0,000	RaraFer 3600 PermCls 112,0 RaraCls 150,0	427 1 1,1 16,4 1 1,1 28,6 1 -1,9	-2,5 -2,5 -2,5	353 1 13,8 1 7,7 1	0,9 0,9 -0,5	-2,3 -2,3 0,2
1	2	36	Freq Perm Rara	0,3	0,00	0	1 -	1,9	-2,5	-0,5 -0,5	0,2	0,000	0,000	RaraFer 3600 PermCls 112,0 RaraCls 150,0	859 1 -1,9 28,6 1 -1,9 30,2 1 2,0	-2,5 -2,5 -3,7	275 1 7,7 1 0,4 1	-0,5 -0,5 0,0	0,2 0,2 -0,6
			Freq Perm			0			-3,7 -3,7			0,000		RaraFer 3600 PermCls 112,0	851 1 2,0 30,2 1 2,0	-3,7 -3,7	0,4 1 	0,0	-0,6 -0,6

RELAZIONE TECNICA E DI CALCOLO TOMBINI IDRAULICI

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

						FESSU	JRAZIO	NI				TENSIONI	DIREZIONE X	DIREZIONE Y
		Nodo N.ro		Fess mm		Co MfX mb (t*m)	NX (t)	MfY (t*m		cos teta	sin teta	Combina σ lim. Carico Kg/cmq	g cal. Co Mf N Kg/cmq mb (t*m) (t)	σ cal. Co Mf N Kg/cmq mb (t*m) (t)
1	3	3	Rara Freq 0,4 Perm 0,3 Rara		0 1 0 1	-0,2 -0,2	0,7 0,7	-0,3 -0,3	-0,3 -0,3	0,000		RaraCls 150,0 RaraFer 3600 PermCls 112,0 RaraCls 150,0	3,3 1 -0,2 0,7 174 1 -0,2 0,7 3,3 1 -0,2 0,7 31,3 1 -2,2 -7,4	4,6 1 -0,3 -0,3 142 1 -0,3 -0,3 4,6 1 -0,3 -0,3 13,4 1 -0,9 -0,1
1	3	8	Freq 0,4 Perm 0,3 Rara	0,00	0 1	-2,2	-7,4 -7,4	-0,9 -0,9	-0,1	0,000	0,000	RaraFer 3600 PermCls 112,0 RaraCls 150,0	687 1 -2,2 -7,4 31,3 1 -2,2 -7,4 31,3 1 -2,2 -7,4	453 1 -0,9 -0,1 13,4 1 -0,9 -0,1 13,4 1 -0,9 -0,1
1	3	38	Freq 0,4 Perm 0,3 Rara Freq 0,4	0,00	0 1 0 1	-2,2	-7,4 -7,4	-0,9 -0,9	-0,1 -0,1	0,000	0,000	RaraFer 3600 PermCls 112,0 RaraCls 150,0 RaraFer 3600	687 1 -2,2 -7,4 31,3 1 -2,2 -7,4 18,0 1 -1,2 -3,0 459 1 -1,2 -3,0	453 1 -0,9 -0,1 13,4 1 -0,9 -0,1 5,1 1 -0,3 -1,1 115 1 -0,3 -1,1
1	3	40	Perm 0,3 Rara Freq 0,4	0,00	0 1	-1,2 -1,2 -1,9	-3,0 -3,0	-0,3	-1,1 -1,1	0,000	0,000	PermCls 112,0 RaraCls 150,0 RaraFer 3600	18,0 1 -1,2 -3,0 27,6 1 -1,9 -3,7 758 1 -1,9 -3,7	$\begin{bmatrix} 1.13 & 1 & -0.73 & -1.71 \\ 5.7 & 1 & -0.4 & -0.4 \\ 210 & 1 & -0.4 & -0.4 \end{bmatrix}$
1	3	42	Perm 0,3 Rara Freq 0,4 Perm 0,3	0,00	0 1 0 1 0 1		-3,7 -7,8 -7,8	-0,4 0,2 0,2	-0,4 -2,2 -2,2	0,000 0,000 0,000	0,000	PermCls 112,0 RaraCls 150,0 RaraFer 3600 PermCls 112,0	27,6 1 -1,9 -3,7 4,2 1 0,3 -7,8 32 1 0,3 -7,8 4,2 1 0,3 -7,8	$\begin{array}{cccccccccccccccccccccccccccccccccccc$

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

								FESSU	RAZION	I				TENSIONI		D	IREZ	IONE 2	K		DIRE	ZIONE	Y
		Nodo N.ro	Comb. Cari	Fes lim	Fess mm	di m	S Co	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	Mf (t*m)	N (t)	σ cal Kg/cm			N (t)
1	4	1	Rara Freq Perm			0			-1,3 -1,3			0,000 0,000		RaraCls RaraFer PermCls	3600 112,0	1,3 8 1,3	1 -0	0,1 0,1 0,1	-1,3 -1,3 -1,3	2,3 35 2,3	1 1 1	0,2 0,2 0,2	-0,8 -0,8 -0,8
1	4	5	Rara Freq Perm			0			-4,4 -4,4	0,8 0,8		0,000 0,000		RaraCls RaraFer PermCls	3600 112,0	31,7 869 31,7	1 2	2,1 2,1 2,1	-4,4 -4,4 -4,4	12,6 524 12,6	1 1 1	0,8 0,8 0,8	1,2 1,2 1,2
1	4	13	Rara Freq Perm			0			-2,2 -2,2			0,000		RaraCls RaraFer PermCls RaraCls	3600 112,0	3,9 37 3,9 28,6	1 (0,3 0,3 0,3	-2,2 -2,2 -2,2	24,6 648 24,6 7.7	1 1	1,7 1,7 1,7	-3,8 -3,8 -3,8 0,2
1	4	45	Rara Freq Perm Rara			0			-2,5 -2,5	0,5 0,5		0,000 0,000		RaraFer PermCls RaraCls	3600 112,0	28,6 28,6 16,4		1,9 1,9 1,9	-2,5 -2,5 -2,5 -2,5	275 7,7 13.8	1 1	0,5 0,5 0,5 -0,9	0,2 0,2 -2,3
	4	43	Freq Perm			0						0,000 0,000		RaraFer PermCls	3600	427 16,4	1 -1	1,1 1,1	-2,5 -2,5 -2,5	353 13,8	1	-0,9 -0,9 -0,9	-2,3 -2,3 -2,3

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

				FESSURAZIONI									TENS	IONI	DIREZIONE X				DIREZIONE Y			Y
GrÇ N.r		Nodo N.ro		Fes lim		dis 0	Co Mf2 nb (t*r	NX (t)	MfY (t*m)	NY (t)	cos teta	sin teta	Combina Carico					N (t)	σ cal. Kg/cmo	Co mb	Mf (t*m)	N (t)
1	4		Rara Freq (Perm (-2,0 -2,0						RaraCls RaraFer PermCls	3600	851	1 -	2,0 2,0 2,0	-3,7 -3,7 -3,7	0,4 3 0,4	1 1 1	0,0 0,0 0,0	-0,6 -0,6 -0,6

RELAZIONE TECNICA E DI CALCOLO TOMBINI IDRAULICI

ALLEGATO 3: MANUFATTO INTERMEDIO

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
PARAMETR	I 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	Sistema Costruttivo Dir.2 C.A.
PARAMETRI SPETTRO ELASTI	CO - 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 ELASTI	CO - 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 ELASTI	CO - 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 ELASTI	CO - 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 AlfaU/Alfal 1,10 Fattore di struttura 'q' 1,50	Sotto-Sistema Strutturale Pareti Fattore riduttivo KW 0,50

RELAZIONE TECNICA E DI CALCOLO TOMBINI IDRAULICI

COEFFICIENT	'I DI SICUREZ	ZA PARZIALI DEI MATERIALI	
Acciaio per CLS armato Legno per comb. eccez. Livello conoscenza FRP Collasso Tipo 'A' FRP Collasso Tipo 'B' FRP Resist. Press/Fless FRP Resist. Confinamento	1,15 1,00 ADEGUATO 1,10 1,25 1,00 1,10	Calcestruzzo CLS armato Legno per comb. fondament.: FRP Delaminazione Tipo 'A' FRP Delaminazione Tipo 'B' FRP Resist. Taglio/Torsione	1,50 1,50 1,20 1,50 1,20

COORDINATE E TIPOLOGIA FILI FISSI

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

Filo	Ascissa	Ordinata
N.ro	m	m
2	1,80	0,00
4	1,80	2,30

QUOTE PIANI SISMICI ED INTERPIANI

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

Quota	Altezza	Tipologia	Irre	Tamp
N.ro	m		XY	Alt.
1	3,90	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 Perim. N.ro Quota a cui si trova l'elemento.Numero identificativo del macroelemento il cui perimetro è stato definito prima di

eseguire la verifica.

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

del macroelemento in microelementi

NxSforzo sul piano dell'elemento bidimensionale

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

delle armature)

Ny

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 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.

Mx

allo sforzo normale Nx. Questo momento e' incrementato per tenere in conto

il valore del momento torcente Mxy

RELAZIONE TECNICA E DI CALCOLO TOMBINI IDRAULICI

: Momento flettente agente sulla sezione di normale y

del sistema locale. Per le verifiche e' accoppiato allo sforzo normale Ny. Questo momento e' incrementato per tenere in conto Îl 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 εc x *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)
: Area totalo armatura guporiore diretta lun εc y *10000 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. : Area totale armatura inferiore diretta lungo x. : Area totale armatura inferiore diretta lungo y. : Area per il taglio su ciascuna faccia per le due Ax inferiore Ay inferiore Atag direzioni : Tensione massima di contatto con il terreno.: Abbassamento verticale del nodo in esame. σt Eta Fpunz : Forza punzonante sulla piastra Apunz : Armatura sufficiente da sola ad assorbire la 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 Posizione adimensionalizzata dell'asse neutro rispettivamente nelle direzioni X e Y

x/d

VERIFICA PIASTRE

Му

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

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.
Distanza fra le fessure. Fess.

Dist mm

Combin

Numero della combinazione ed in sequenza sollecitazioni per cui si è avuta la massima fessura.

Momento flettente agente sulla sezione di normale x del sistema locale.(Il sistema di riferimento locale è quello delle Mf X

armature)

RELAZIONE TECNICA E DI CALCOLO TOMBINI IDRAULICI

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 l'asse y del sistema locale.
	Coseno dell'angolo teta tra l'armatura in direzione X e la direzione della tensione principale di trazione.
Sin teta Combina Carico	Seno dell'angolo teta. Indicatore della matrice di combinazione; la prima riga. individua la matrice delle combinazioni rare per la verifica della tensione sul cls, la seconda la matrice delle combinazioni rare per la verifica della tensione sull'acciaio, la terza la matrice delle combinazioni permanenti per la verifica della tensione sul cls.
σ lim	Valore della tensione limite in Kg/cmq. Valore della tensione di calcolo in Kg/cmq sulla faccia di
σ cal	normale x.
Conbin	Numero della combinazione ed in sequenza sollecitazioni per cui si è avuta la massima tensione.
Mf X	Momento flettente agente sulla sezione di normale x del sistema locale.(Il sistema di riferimento locale è quello delle armature)
N X	Sforzo sul piano dell'elemento bidimensionale diretto come l'asse x del sistema locale.
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 Per Nod N.r N.r N.		Ny Kg/m	Txy Kg/m	Mx kgm/m	My kgm/m	Mxy kgm/m	εc x *100		εf x εf *10000		s Ay s		1 - 1	Atag cmq	σt kg/cmq	eta mm	Fpunz kg	Apunz cmq
0 1 0 1 0 1 0 1 0 1 0 1	11 -4291	-1491 -2081 -1007 -2359 -1007 -2081	1082 485 638 0 638 485	566 989 -349 -1471 -349 989	935 -506 400 -1031 400 -506	-216 25 -19 0 19 -25	1 0 1 0	1 0 0 1 0	5 8 5 1 2 2 6 6 2 2 5 1	7,5 0,9 7,5 7,5 7,5	7,5 7,5 0,9 7,5 0,9 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 (0,1 0,1 0,1 0,0 0,1	1,3 - 1,2 - 1,0 - 1,2 -	2,8 2,6 2,4 1,9 2,4 2,6		

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 *10	εc y	εf x *100	εf y	Ax s		Ax i		ot kg/cmq	eta mm	Fpunz kg	Apunz cmq
0 0 0 0 0	1 1 1 1 1	10 11 12	-2813 -801 -4291 -801	-1306 -1818 -1087 -2359 -1087 -1818	1040 221 291 0 291 221	451 884 -203 -1471 -203 884	756 -330 336 -1031 336 -330	-207 11 -9 0 9 -11	0 0 0 1 0	1 0 0 1 0 0	4 3 0 6 0 3	6 0 1 6 1	7,5 0,9 7,5 7,5 7,5	7,5 7,5 7,5 7,5 7,5 0,9	7,5 7,7 7,7	,5 C ,5 C	1,0 - 1,0 - 1,0 -	2,1 2,0 2,0 1,9 2,0 2,0		

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

							FESSU	RAZION:	I				TENS:	IONI	D:	IREZ	ZIONE 2	K	I D	IRE	ZIONE '	Y
Quo N.r		Nodo N.ro		Fes lim		Co mb	MfX (t*m)	NX (t)	MfY (t*m)	NY (t)	cos teta	sin teta	Combina Carico		σ cal. Kg/cmq	Co mb	Mf (t*m)	N (t)	σ cal. Kg/cmg		Mf (t*m)	N (t)
0	1		Rara Freq Perm		0	 1 1		-0,6 -0,6				0,000	RaraCls RaraFer PermCls	3600	2,1 67 2,1	1 1 1	0,4 0,4 0,4	-0,6 -0,6 -0,6	3,6 110 3,6	1 1 1	0,6 0,6 0,6	-1,2 -1,2 -1,2
0	1	9	Rara Freq	-		_	0.8	-2.9			0 000	0,000	RaraCls RaraFer		4,3 74	1	0,8	-2,9 -2,9	0,7	1 -	-0,2 -0.2	-1,6 -1,6

RELAZIONE TECNICA E DI CALCOLO TOMBINI IDRAULICI

 _0	1	10	Perm 0,3 0,00 Rara	0	1	0,8	-2,9	0,0	-1,6	0,000 0,000	PermCls 112,0 RaraCls 150,0	4,3 1 0, 0,3 1 -0,	8 -2,9 1 -0,6		-1,6 -1,2
ľ	_	10	Freq 0,4 0,00	0	1	0,0	-0,6	0,3	-1,2	0,000 0,000	RaraFer 3600	2 1 -0,			-1,2
o	1	11	Perm 0,3 0,00 Rara	0	1	0,0	-0,6	0,3	-1,2	0,000 0,000	PermCls 112,0 RaraCls 150,0	0,3 1 -0, 6.6 1 -1.	1 -0,6		-1,2 -1,6
"			Freq 0,4 0,00 Perm 0,3 0,00	0	1	-1,2 -1,2	-2,9 -2,9	-0,8 -0,8	-1,6 -1,6	0,000 0,000	RaraFer 3600 PermCls 112,0	169 1 -1, 6,6 1 -1,	2 -2,9	146 1 -0,8	-1,6 -1,6
0	1	12	Rara	Ü	-	1,2	2,,,	0,0	1,0		RaraCls 150,0	0,3 1 -0,	1 -0,6	1,4 1 0,3	-1,2
-			Freq 0,4 0,00	0	1	0,0	-0,6	0,3	-1,2	0,000 0,000	RaraFer 3600	2 1 -0,			-1,2
lo	1	13	Perm 0,3 0,00 Rara	U	1	0,0	-0,6	0,3	-1,2	0,000 0,000	PermCls 112,0 RaraCls 150.0	0,3 1 -0, 4,3 1 0,	1 -0,6 8 -2,9		-1,2 -1,6
			Freq 0,4 0,00 Perm 0,3 0,00	0	1	0,8 0,8	-2,9 -2,9	0,0 0,0	-1,6 -1,6	0,000 0,000 0,000 0,000	RaraFer 3600 PermCls 112,0	74 1 0, 4,3 1 0,		6 1 -0,2	-1,6 -1,6

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

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 *100	ες y 00	εf x *10		Ax s.	Ay s. cmq	Ax i.	Ay i.	Atag. cmq	σt kg/cmq	eta mm
1 1 1 1 1 1 1 1 1 1	1 9 18 21 23	-1257 -1355 -4160 -3587 -5374	-1348 -4820 -1893 -1394 -1842	1832 0 0 0 0	255 147 -1646 -1697 -1775	278 1115 -452 -285 -274	-80 0 0 0	0 0 3 3 3	1 2 1 1 0	2 0 11 12 11	2 11 4 2 1	3,8 3,8 4,8 4,9 4,8	3,8 3,8 4,0 4,0 4,0	3,8 4,0 4,3 4,3 4,3	3,8 4,0 3,8 3,8 3,8	3,0 3,0 3,0 3,0 3,0	1,42 1,29	-2,8 -2,6 -2,6 -2,6 -2,6

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	ες y	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	2 2 2 2 2 2	27 28	-536 -863 -5446 -5446 -2881 -4972	-1434 -3066 -2245 -2245 -1470 -2330	1375 0 239 239 0 0	71 -127 -1289 -1289 -1289 450 440	-176 -429 -300 -300 55 176	45 -1 75 -75 -1 1	0 0 3 3 1	0 1 0 0 0	0 0 13 13 2 0	0 1 1 1 0 0	3,8 4,0 4,0 4,0 3,8 3,8	3,8 4,0 4,0 4,0 3,8 3,8	3,8 3,8 3,8 3,8 4,0 4,0	3,8 3,8 3,8 4,0 4,0	3,0 3,0 3,0 3,0 3,0	1,42 1,18	-2,8 -2,4 -2,9 -2,9 -2,4 -2,4

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	ες y	εf x *10	εf y	Ax s.	Ay s.	Ax i.	Ay i.	Atag. cmq	σt kg/cmq	eta mm
1 1 1 1	3 3 3 3	13 34	-1257 -1355 -4160 -3587 -5374	-1348 -4820 -1893 -1394 -1842	1832 0 0 0 0	-255 -147 1646 1697 1775	-278 -1115 452 285 274	80 0 0 0	0 0 3 3 3	1 2 1 1 0	2 0 11 12 11	2 11 4 2 1	3,8 4,0 4,3 4,3	3,8 4,0 3,8 3,8 3,8	3,8 3,8 4,8 4,9 4,8	3,8 3,8 4,0 4,0 4,0	3,0 3,0 3,0 3,0 3,0	1,42 1,29	-2,8 -2,6 -2,6 -2,6 -2,6

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

Gr.Q Gen N.ro N.		d Nx Kg/m	Ny Kg/m	Txy Kg/m	Mx kgm/m	My kgm/m	Mxy kgm/m	εc x *100	εc y	εf x *10	εf y	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 4	1 10 17 33 40 41	-536 -863 -5446 -5446 -2881 -7491	-1434 -3066 -2245 -2245 -1470 -2330	1375 0 239 239 0 0	-72 127 1289 1289 -450	176 429 300 300 -55 -176	-42 1 -75 75 1	0 0 3 3 1 0	0 1 0 0 0	0 0 13 13 2 0	0 1 1 1 0 0	3,8 3,8 3,8 3,8 4,0 4,0	3,8 3,8 3,8 3,8 4,0 4,0	3,8 4,0 4,0 4,0 3,8 3,8	3,8 4,0 4,0 4,0 3,8 3,8	3,0 3,0 3,0 3,0 3,0	1,42 1,18	-2,8 -2,4 -2,9 -2,9 -2,4 -2,4

S.L.U. - AZIONI S.L.D. -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 *100	εc y	εf x *10		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	9 18	-1257 -1355 -4160 -3587 -5374	-1743 -4820 -1893 -1394 -1842	1832 0 0 0 0	255 123 -1646 -1697 -1775	294 1115 -452 -285 -274	-127 0 0 0 0	0 0 2 2 5	0 2 1 0 0	2 0 11 12 60	1 10 4 2 1	3,8 3,8 4,8 4,9 4,8	3,8 3,8 4,0 4,0	3,8 4,0 4,3 4,3	3,8 4,0 3,8 3,8 3,8	3,0 3,0 3,0 3,0 3,0	1,05 0,98	-2,1 -2,0 -2,0 -2,0 -2,0

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

	1 0+0 1
tag.∥ σt	∥ eta ∥

RELAZIONE TECNICA E DI CALCOLO TOMBINI IDRAULICI

N.ro N.r	N.ro	Kg/m	Kg/m	Kg/m	kgm/m	kgm/m	kgm/m	*10	000	*100	000	cmq	cmq	cmq	cmq	cmq	kg/cmq	mm
1 2 1 2 1 2 1 2 1 2 1 2	2 12 19 27 28 30	-536 -863 -5446 -5446 -4311 -4972	-1434 -3868 -2245 -2245 -1470 -2330	1375 0 239 239 0 0	67 -103 -1289 -1289 610 409	-127 -472 -300 -300 55 176	44 -1 75 -75 0	0 0 2 2 2 1 0	0 0 0 0 0	0 0 12 12 2 0	0 1 1 1 0 0	3,8 4,0 4,0 4,0 3,8 3,8	3,8 4,0 4,0 4,0 3,8 3,8	3,8 3,8 3,8 3,8 4,0 4,0	3,8 3,8 3,8 3,8 4,0 4,0	3,0 3,0 3,0 3,0 3,0 3,0		-2,1 -2,0 -2,1 -2,1 -2,0 -2,0

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 *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	3 3 3 3	13 34 36	-1257 -1355 -4160 -3587 -5374	-1743 -4820 -1893 -1394 -1842	1832 0 0 0 0	-255 -123 1646 1697 1775	-294 -1115 452 285 274	127 0 0 0 0	0 0 2 2 5	0 2 1 0 0	2 0 11 12 60	1 10 4 2 1	3,8 4,0 4,3 4,3 4,3	3,8 4,0 3,8 3,8 3,8	3,8 3,8 4,8 4,9 4,8	3,8 3,8 4,0 4,0 4,0	3,0 3,0 3,0 3,0 3,0	1,05 0,98	-2,1 -2,0 -2,0 -2,0 -2,0

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

Gr.Q G N.ro N	en 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 *10	ес у 00	εf x *10		Ax s.	Ay s.	Ax i.	Ay i.	Atag. cmq	σt kg/cmq	eta mm
1 1 1 1 1	4 4 4 4 4 4	33 40	-536 -863 -5446 -5446 -4311 -7491	-1434 -3868 -2245 -2245 -1470 -2330	1375 0 239 239 0 0	-68 103 1289 1289 -610	127 472 300 300 -55 -176	-42 1 -75 75 0	0 0 2 2 1 0	0 0 0 0 0	0 0 12 12 2 0	0 1 1 1 0 0	3,8 3,8 3,8 3,8 4,0 4,0	3,8 3,8 3,8 3,8 4,0 4,0	3,8 4,0 4,0 4,0 3,8 3,8	3,8 4,0 4,0 4,0 3,8 3,8	3,0 3,0 3,0 3,0 3,0	1,05 0,98	-2,1 -2,0 -2,1 -2,1 -2,0 -2,0

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

								FESSU	RAZION	I				TENS	IONI				ζ	DIREZIONE Y			7
		en Nodo .r N.ro		Fes lim	Fess mm		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/cmg	Co mb	Mf (t*m)	N (t)
1	1	1	Rara Freq Perm			0			-0,9 -0,9			0,000 0,000		RaraCls RaraFer PermCls	3600 112,0	2,6 44 2,6	1	0,2 0,2 0,2	-0,9 -0,9 -0,9	2,7 32 2,7	1	0,2 0,2 0,2	-1,3 -1,3 -1,3
1	1	18	Rara Freq Perm Rara			0			-1,4 -1,4			0,000 0,000		RaraCls RaraFer PermCls RaraCls	3600 112,0	1,2 8 1,2 18,6	1	0,1 0,1 0,1	-1,4 -1,4 -1,4 -2,8	12,1 235 12,1 4,8	1	0,8 0,8 0,8	-3,7 -3,7 -3,7 -1,5
1	1	21	Freq Perm Rara	0,3	0,00	0	1 -	1,1	-2,8 -2,8 -2,4	-0,3	-1,5	0,000	0,000	RaraFer PermCls RaraCls RaraFer	3600 112,0 150,0	549 18,6 19,5 606	1 - 1 - 1 -	1,1 1,1 1,1	-2,8 -2,8 -2,4 -2,4	4,8 2,9 50	1 - 1 - 1 -	0,3 0,3 0,2	-1,5 -1,5 -1,0 -1,0
1	1	23	Freq Perm Rara Freq Perm	0,3 (0,00	0	1 -	1,1	-2,4	-0,2 -0,2	-1,0 -1,3		0,000	PermCls RaraCls RaraFer PermCls	112,0 150,0 3600	19,5 19,8 545 19,8	1 - 1 - 1 -	1,1 1,1 1,2 1,2	-2,4 -2,4 -3,6 -3,6 -3,6	2,9 2,5 30 2,5	1 - 1 - 1 -	0,2 0,2 0,2 0,2	-1,0 -1,3 -1,3 -1,3

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

								FESSU	RAZION	II				TENSIC	INC	DIR	EZIONE :	X	D	REZIONE	Y
		Nodo N.ro		Fes lim	Fess mm	di m		MfX (t*m)	NX (t)	MfY (t*m)	NY (t)	cos teta	sin teta	Combina c Carico K	j lim. Kg/cmq	σ cal. Co Kg/cmq ml	Mf (t*m)	N (t)	σ cal. Kg/cmq	Co Mf (t*m)	N (t)
1	2	2	Rara Freq Perm			0	1 1		-0,5 -0,5		-1,4 -1,4	0,000		PermCls 1	3600 112,0	0,8 1 6 1 0,8 1	0,1 0,1 0,1	-0,5 -0,5 -0,5	1,0 1 7 1 1,0 1	-0,1 -0,1 -0,1	-1,4 -1,4 -1,4
1	2	12 19	Rara Freq Perm Rara			0			-0,9 -0,9		-3,1 -3,1	0,000		RaraCls 1 RaraFer PermCls 1 RaraCls 1	3600 112,0	1,0 1 6 1 1,0 1 13,8 1	-0,1 -0,1 -0,1 -0,9	-0,9 -0,9 -0,9 -3,6	4,2 1 28 1 4,2 1 2,5 1	-0,3 -0,3 -0,3 -0,2	-3,1 -3,1 -3,1 -1,7
1	2	27	Freq Perm Rara	0,3	0,00	0	1 -	0,9	-3,6	-0,2	-1,7 -1,7	0,000	0,000	PermCls 1 RaraCls 1	150,0	305 1 13,8 1 13,8 1	-0,9 -0,9 -0,9	-3,6 -3,6 -3,6	19 1 2,5 1 2,5 1	-0,2 -0,2 -0,2	-1,7 -1,7 -1,7
1	2	28	Freq Perm Rara Freq	0,3	0,00	0	1 -	0,9	-3,6 -3,6 -2,9	-0,2	-1,7 -1,7 -1,1	0,000	0,000	PermCls 1 RaraCls 1		305 1 13,8 1 5,6 1 66 1	-0,9 -0,9 0,4 0,4	-3,6 -3,6 -2,9 -2,9	19 1 2,5 1 0,6 1	-0,2 -0,2 0,0 0,0	-1,7 -1,7 -1,1 -1,1
1	2	30	Perm Rara Freq Perm	0,3	0,00	0	1	0,4	-2,9 -5,0 -5,0	0,0	-1,1 -1,6 -1,6	0,000	0,000	PermCls 1 RaraCls 1	112,0 150,0 3600	5,6 1 4,3 1 30 1 4,3 1	0,4 0,4 0,4 0,4	-2,9 -5,0 -5,0 -5,0	0,6 1 1,3 1 9 1 1,3 1	0,0 0,1 0,1 0,1	-1,1 -1,6 -1,6 -1,6

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

Corridoio PlurimodaleTtirrenico - 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

RELAZIONE TECNICA E DI CALCOLO TOMBINI IDRAULICI

								FESSU	RAZION	Ί				TENSIONI		DIR	EZIONE 2	K	D:	REZIONE	Y
		Nodo N.ro	Comb. Cari	Fes lim	Fess mm			MfX (t*m)	NX (t)	MfY (t*m)	NY (t)	cos teta	sin teta	Combina o li Carico Kg/o		σ cal. C Kg/cmq m		N (t)	σ cal. Kg/cmq	Co Mf (t*m)	N (t)
1	3	3	Rara Freq Perm			0			-0,9 -0,9			0,000		RaraCls 150 RaraFer 360 PermCls 112	Ó0 ,0	2,6 1 44 1 2,6 1	-0,2 -0,2 -0,2	-0,9 -0,9 -0,9	2,7 32 2,7	-0,2 -0,2 -0,2	-1,3 -1,3 -1,3
	3	13	Rara Freq Perm	0,4	0,00 0,00	0			-1,4 -1,4			0,000 0,000		RaraCls 150 RaraFer 360 PermCls 112	00	1,2 1 8 1 1,2 1	-0,1 -0,1 -0,1	-1,4 -1,4 -1,4	12,1 235 12,1	-0,8 -0,8 -0,8	-3,7 -3,7 -3,7
1	3	34	Rara Freq Perm			0			-2,8 -2,8			0,000 0,000		RaraCls 150 RaraFer 360 PermCls 112 RaraCls 150	Ó0 ,0	18,6 1 549 1 18,6 1 19,5 1	1,1 1,1 1,1	-2,8 -2,8 -2,8 -2,4	4,8 1 91 1 4,8 1 2,9 1	0,3 0,3 0,3 0,2	-1,5 -1,5 -1,5 -1,0
1	3	37	Rara Freq Perm Rara			0	1		-2,4 -2,4			0,000		RaraFer 360 PermCls 112 RaraCls 150	00	606 1 19,5 1 19,8 1	1,1 1,1 1,1 1,2	-2,4 -2,4 -2,4 -3,6	50 2,9 2,5	0,2	-1,0 -1,0 -1,0 -1,3
		<i></i>	Freq Perm			0	1		-3,6 -3,6			0,000	0,000	RaraFer 360 PermCls 112	ÓO	545 1 19,8 1	1,2 1,2	-3,6 -3,6	2,5 2,5	0,2	-1,3 -1,3 -1,3

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

								FESSU	RAZION	II				TENSIONI	DIREZIONE X		DIRE	ZIONE	Y
		Nodo N.ro		Fes lim	Fess mm	di m		MfX (t*m)	NX (t)	MfY (t*m)	NY (t)	cos teta	sin teta	Combina o lim. Carico Kg/cmq			al. Co cmq mb		N (t)
1	4	10	Rara Freq Perm Rara			0			-0,5 -0,5			0,000 0,000		RaraCls 150,0 RaraFer 3600 PermCls 112,0 RaraCls 150.0	$ \begin{array}{cccccccccccccccccccccccccccccccccccc$,5 ,5 1,	7 1 0 1	0,1 0,1 0,1 0,3	-1,4 -1,4 -1,4 -3,1
1	4	17	Freq Perm Rara Freq	0,3	0,00	0	1	0,1	-0,9 -0,9 -3,6	0,3	-3,1	0,000	0,000	RaraFer 3600 PermCls 112,0 RaraCls 150,0 RaraFer 3600	6 1 0,1 -0 1,0 1 0,1 -0 13,8 1 0,9 -3 305 1 0,9 -3	,9 4 ,9 4 ,6 2	8 1 2 1	0,3 0,3 0,2 0,2	-3,1 -3,1 -1,7 -1,7
1	4	33	Perm Rara Freq	0,3	0,00	0	1	0,9	-3,6 -3,6	0,2	-1,7 -1,7	0,000	0,000	PermCls 112,0 RaraCls 150,0 RaraFer 3600	13,8 1 0,9 -3 13,8 1 0,9 -3 305 1 0,9 -3	,6 2, ,6 2,	5 1 5 1 9 1	0,2 0,2 0,2	-1,7 -1,7 -1,7
1	4	40	Perm Rara Freq	. , -		0	1 -		-3,6 -2,9		,	0,000		PermCls 112,0 RaraCls 150,0 RaraFer 3600	$\begin{array}{cccccccccccccccccccccccccccccccccccc$,9 0		0,2 0,0 0,0	-1,7 -1,1 -1,1
1	4	41	Perm Rara Freq Perm	0,3	0,00	0 0	1 -	-0,4 -0,4	-2,9 -5,0	0,0	-1,1 -1,6	0,000 0,000 0,000	0,000	PermCls 112,0 RaraCls 150,0 RaraFer 3600 PermCls 112,0	$\begin{array}{cccccccccccccccccccccccccccccccccccc$,9 0, ,0 1,	3 1 9 1	0,0 -0,1 -0,1 -0,1	-1,1 -1,6 -1,6 -1,6

RELAZIONE TECNICA E DI CALCOLO TOMBINI IDRAULICI

ALLEGATO 4: MANUFATTO DI SBOCCO

TABULATI DI CALCOLO

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	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) - 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 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	STRUTTIVO C.A DIR. 2
Classe Duttilita' BASSA	Sotto-Sistema Strutturale Pareti

RELAZIONE TECNICA E DI CALCOLO TOMBINI IDRAULICI

	.,10 Fatto	ce riduttivo KW 0,	,50
COEFFICIENTI DI S	CUREZZA PARZ	IALI DEI MATERIALI	
Acciaio per CLS armato Legno per comb. eccez. Livello conoscenza ADEGU	,00 Legno	struzzo CLS armato 1, per comb. fondament.: 1,	,50 ,50
FRP Collasso Tipo 'A' FRP Collasso Tipo 'B' FRP Resist. Press/Fless	.,10 FRP De	elaminazione Tipo 'A' 1, elaminazione Tipo 'B' 1, esist. Taglio/Torsione 1,	,20 ,50 ,20

COORDINATE E TIPOLOGIA FILI FISSI

Filo	Ascissa	Ordinata
N.ro	m	m
1 3	0,00	0,00 5,10

Filo	Ascissa	Ordinata
N.ro	m	m
2	4,25	0,00
4	4,25	5,10

QUOTE PIANI SISMICI ED INTERPIANI

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

Quota	Altezza	Tipologia	Irred	Tamp
N.ro	m		XY	Alt.
1	2,30	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 cui perimetro è stato definito prima di Perim. N.ro

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)

Ny

Txy

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

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 Mx

RELAZIONE TECNICA E DI CALCOLO TOMBINI IDRAULICI

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.

Questo momento e' incrementato per tenere in conto Му

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 asse vettore y e agente sulla sezione di normale y : Deformazione del calcestruzzo nella faccia di normale x *10000 (Es. .35% = 35) : Deformazione del calcestruzzo nella Mxy

εc x *10000

faccia di normale x *10000 (Es. .35% = 35)
: Deformazione del calcestruzzo nella
faccia di normale x *10000 (Es. .35% = 35) εc y *10000

faccia di normale y *10000 (Es. .35% = 35)

Ef x *10000 : Deformazione dell' acciaio nella
faccia di normale x *10000 (Es. 1% = 100)

Ef 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. Ax inferiore : Area totale armatura inferiore diretta lungo x. Ay inferiore : Area totale armatura inferiore diretta lungo y. Atag : Area per il taglio su ciascuna faccia per le due

direzioni

Tensione massima di contatto con il terreno.Abbassamento verticale del nodo in esame. σt 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:

Moltiplicatore delle sollecitazioni che prodine di moltiplicatore di moltiplicatore di moltiplicatore di molt

rottura la sezione, rispettivamente nelle direzioni X e Y Posizione adimensionalizzata dell'asse neutro

x/d

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.

Ouota

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. Comb. individua la matrice delle combinazioni rare, la seconda Cari 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. Distanza fra le fessure. Fess.

Dist mm

Numero della combinazione ed in sequenza sollecitazioni per cui si è avuta la massima fessura. Combin

RELAZIONE TECNICA E DI CALCOLO TOMBINI IDRAULICI

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.
	Coseno dell'angolo teta tra l'armatura in direzione X e la direzione della tensione principale di trazione.
Sin teta Combina Carico	Seno dell'angolo teta. Indicatore della matrice di combinazione; la prima riga. individua la matrice delle combinazioni rare per la verifica della tensione sul cls, la seconda la matrice delle combinazioni rare per la verifica della tensione sull'acciaio, la terza la matrice delle combinazioni permanenti per la verifica della tensione sul cls.
σ lim σ cal	Valore della tensione limite in Kg/cmq. Valore della tensione di calcolo in Kg/cmq sulla faccia di normale x.
Conbin	Numero della combinazione ed in sequenza sollecitazioni per cui si è avuta la massima tensione.
Mf X	Momento flettente agente sulla sezione di normale x del sistema locale.(Il sistema di riferimento locale è quello delle armature)
N X	Sforzo súl 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 Pe N.r 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		εf × *10	ef 3	Ax				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 0 1	1 1 1 1 1 1 1 1 1	33 - 34 - 35 - 36 - 37 - 38 -	-5373 -2131 -4029 -6235	-1511 -1693 -2265 -1162 -945 -1162 -405 -769 -405	1198 81 1577 357 162 357 1026 180 1026	-1047 0 -342 1222 1038 1222 3389 4484 3389	-575 -401 -511 700 359 700 1351 1067 1351	440 -70 -299 410 0 -410 -444 0 444	1 0 0 1 0 1 2 3 2	0 0 0 1 0 1 1 1	15 0 0 4 0 4 13 15 13	3 1 6 2 6 16 11 16	7,5 7,5 7,5 0,9 0,9 1,5 1,4	7,5 7,5 7,5 7,5 0,9 7,5 0,9 1,0	7,5 0,9 7,5 7,5 7,5 7,5 7,5 7,5	7,5 (0,9 (0,7,5	0,2 0,0 0,2 0,0 0,0 0,0 0,0 0,1	0,3 -0 0,3 -0 0,3 -0 0,2 -0 0,2 -0	0,7 0,7 0,6 0,6		

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

Quo P N.r N			Nx Kg/m	Ny Kg/m	Txy Kg/m	Mx kgm/m	My kgm/m	Mxy kgm/m	εc x *100		εf x *10		Ax s	Ay s		Ay i cmq		σt kg/cmq	eta mm	Fpunz kg	Apunz cmq
0 0 0 0 0 0	1 1 1 1 1 1 1 1	33 34 35 36 37	-5373 -2162 -4029 -6235	-2579 -1682 -2307 -1162 -945 -1162 -405 -769 -405	1198 36 1577 262 71 262 1026 79 1026	-1047 0 -323 1222 1038 1222 3389 4484 3389	-775 -358 -500 700 359 700 1351 1067 1351	612 -31 -253 410 0 -410 -444 0 444	1 0 0 1 0 1 2 2 2	0 0 0 0 0 0 1 1	15 0 0 4 0 4 13 15 13	2 0 0 5 2 5 16 11 16	7,5 7,5 7,5 0,9 0,9 1,4 1,5	7,5 7,5 7,5 7,5 0,9 7,0 0,9	7,5 0,9 7,5 7,5 7,5 7,5 7,5	7,5 (7,5 (7,5 (7,5 (7,5 (0,2 0,0 0,2 0,0 0,0 0,0 0,0 0,1	0,4 - 0,4 - 0,3 - 0,3 - 0,2 - 0,2 -			

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

RELAZIONE TECNICA E DI CALCOLO TOMBINI IDRAULICI

								FESSU	RAZION	1I				TENSIONI	DIREZIONE X	DIREZIONE Y
Quo N.r	Per N.r	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 σ lim. Carico Kg/cmq	σ cal. Co Mf N Kg/cmq mb (t*m) (t)	σ cal. Co Mf N Kg/cmq mb (t*m) (t)
0	1	1	Rara Freq Perm	0,4		0		-0,6 -0,6	0,4		-1,8 -1,8	0,000		RaraCls 150,0 RaraFer 3600 PermCls 112,0	3,8 1 -0,6 0,4 216 1 -0,6 0,4 3,8 1 -0,6 0,4	33 1 -0,4 -1,8
0	1	32	Rara Freq Perm			0	1 -	-0,4	-3,6 -3,6	-0,3	-1,7 -1,7	0,000		RaraCls 150,0 RaraFer 3600 PermCls 112,0	$\begin{array}{cccccccccccccccccccccccccccccccccccc$	1,4 1 -0,3 -1,7 12 1 -0,3 -1,7
0	1	33	Rara Freq Perm	0,4	0,00	0	1 -	-0,3	-2,2 -2,2	-0,5	-2,3 -2,3	0,000	0,000	RaraCls 150,0 RaraFer 3600 PermCls 112.0	1,2 1 -0,3 -2,2 9 1 -0,3 -2,2 1,2 1 -0,3 -2,2	2,3 1 -0,5 -2,3 22 1 -0,5 -2,3
0	1	34	Rara Freq	0,4	0,00	0	1	0,8	-2,7	0,4	-0,8	0,000	0,000	RaraCls 150,0 RaraFer 3600	4,0 1 0,8 -2,7 68 1 0,8 -2,7	2,6 1 0,4 -0,8 79 1 0,4 -0,8
0	1	35	Perm Rara Freq	0,4	0,00	0	1	0,6	-2,7 -4,2	0,2	-0,8 -0,7	0,000	0,000	PermCls 112,0 RaraCls 150,0 RaraFer 3600	4,0 1 0,8 -2,7 2,3 1 0,6 -4,2 17 1 0,6 -4,2	9 1 0,2 -0,7
0	1	36	Perm Rara Freq	0,4	0,00	0	1	0,8	-4,2 -2,7	0,4	-0,7 -0,8	0,000	0,000	PermCls 112,0 RaraCls 150,0 RaraFer 3600	2,3 1 0,6 -4,2 4,0 1 0,8 -2,7 68 1 0,8 -2,7	2,6 1 0,4 -0,8 79 1 0,4 -0,8
0	1	37	Perm Rara Freq			0		•	-2,7 -3,3	. ,	-0,8 -0,4	0,000	.,	PermCls 112,0 RaraCls 150,0 RaraFer 3600	4,0 1 0,8 -2,7 13,6 1 2,2 -3,3 460 1 2,2 -3,3	$ \begin{array}{cccccccccccccccccccccccccccccccccccc$
0	1	38	Perm Rara Freq	0,3	0,00	0	1	2,2	-3,3 -4,7	0,8	-0,4 -0,6	0,000	•	PermCls 112,0 RaraCls 150,0 RaraFer 3600	13,6 1 2,2 -3,3 18,3 1 3,0 -4,7 611 1 3,0 -4,7	
0	1	39	Perm Rara	0,3	0,00	ŏ	1	3,0	-4,7	0,7	-0,6	0,000	0,000	PermCls 112,0 RaraCls 150,0	18,3 1 3,0 -4,7 13,6 1 2,2 -3,3	4,5 1 0,7 -0,6 5,3 1 0,8 -0,4
			Freq Perm			0	1	2,22,2	-3,3 -3,3		-0,4 -0,4	0,000		RaraFer 3600 PermCls 112,0	460 1 2,2 -3,3 13,6 1 2,2 -3,3	224 1 0,8 -0,4 5,3 1 0,8 -0,4

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

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	εc y	εf x *100		Ax s.	Ay s. cmq	Ax i.	Ay i.	Atag. cmq	σt kg/cmq	eta mm
1 1 1 1	1 1 1 1 1		523 523 -4948 -6728 3678	1342 1342 248 -2635 -392	1255 1255 3138 228 107	-131 -131 2323 301 -471	-124 -124 933 1688 -51	72 -72 -241 0 -25	0 0 3 0	0 0 1 2 0	1 1 10 0 5	2 2 6 7 0	3,8 3,8 3,7 3,8 3,8	3,8 3,8 3,7 3,8 3,8	3,8 3,8 3,7 3,8 3,8	3,8 3,8 3,7 3,8 3,8	0,2 0,2 0,4 0,0 0,0	0,52 0,52 0,51	-1,0 -1,0 -1,0 -1,0 -1,0

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 *100	εс у 00	εf x *10		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	2 4 9 10 15	4493 2121 1060 -1482 -14423	2841 1542 214 -837 133	2317 841 696 402 5427	-742 -330 -175 -541 -2499	-770 13 -414 -633 -589	-362 13 171 312 98	1 0 0 1 3	1 1 1 1 1	7 3 2 2 5	6 1 2 3 4	3,8 3,8 3,8 3,8 3,8	3,8 3,8 3,8 3,8 3,8	3,8 3,8 3,8 3,8 3,8	3,8 3,8 3,8 3,8 3,8	0,3 0,1 0,1 0,1 0,7	0,52 0,21 0,30	-1,0 -0,4 -0,6 -0,6 -0,4

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

	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	εc y	εf x *10		Ax s. cmq	Ay s. cmq	Ax i.	Ay i. cmq	Atag. cmq	σt kg/cmq	eta mm
1 1 1 1	3 3 3	15 16 38 44	-10130 -10130 -390 -3736	4018 4018 -2040 -1435	2302 2302 239 186	-5454 -5454 -854 1206	-2052 -2052 -4499 531	-617 617 0 0	7 7 1 1	2 2 11 1	26 26 4 4	15 15 85 2	4,8 4,8 3,8 3,8	3,7 3,7 5,3 3,8	4,2 4,2 3,8 3,8	3,7 3,7 4,3 3,8	0,3 0,3 0,0 0,0	0,21	-0,4 -0,4 -0,4 -0,4

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

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	εс у 00	εf x *100		Ax s.	Ay s. cmq	Ax i.	Ay i.	Atag. cmq	σt kg/cmq	eta mm
1 1 1 1 1	4 4 4 4 4	1 3 16 19 20	4493 2121 -14423 1060 -1482	2841 1542 133 214 -837	2317 841 5427 696 402	742 330 2499 175 541	770 -25 589 414 633	362 -13 -98 -171 -312	1 0 3 0 1	1 1 1 1	7 3 5 2 2	6 1 4 2 3	3,8 3,8 3,8 3,8 3,8	3,8 3,8 3,8 3,8	3,8 3,8 3,8 3,8 3,8	3,8 3,8 3,8 3,8	0,3 0,1 0,7 0,1 0,1	0,52 0,21 0,30	-1,0 -0,4 -0,4 -0,6 -0,6

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

Gr.Q Gen	Nodo 3d∥	Nx	Ny	Txy	Mx	My	Mxy	εс х	εс у	εf x	εf y	Ax s.	Ay s.	Ax i.	Ay i.	Atag.	σt	eta	1
----------	----------	----	----	-----	----	----	-----	------	------	------	------	-------	-------	-------	-------	-------	----	-----	---

RELAZIONE TECNICA E DI CALCOLO TOMBINI IDRAULICI

N	.ro	N.r	N.ro	Kg/m	Kg/m	Kg/m	kgm/m	kgm/m	kgm/m	*10	000	*100	000	cmq	cmq	cmq	cmq	cmq	kg/cmq	mm
	1 1 1 1 1	1 1 1 1 1	1 2 5 26 41	523 523 -4948 -6728 3678	1342 1342 248 -2635 -402	1255 1255 3138 100 47	-131 -131 2323 301 -471	-124 -124 933 1688 -37	72 -72 -241 0 -11	0 0 2 0 0	0 0 1 1 0	1 1 10 0 5	2 2 6 7 0	3,8 3,8 3,7 3,8 3,8	3,8 3,8 3,7 3,8 3,8	3,8 3,8 3,7 3,8 3,8	3,8 3,8 3,7 3,8 3,8	0,2 0,2 0,4 0,0 0,0	0,52 0,52 0,51	-1,0 -1,0 -1,0 -1,0 -1,0

S.L.U. - AZIONI S.L.D. -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	εс у 00	εf x *100	f y	Ax s.	Ay s. cmq	Ax i.	Ay i.	Atag. cmq	σt kg/cmq	eta mm
1 1 1 1 1	2 2 2 2 2	2 4 9 10 15	4493 2121 1060 -1482 -14423	2841 1542 214 -837 133	2317 841 690 325 5427	-742 -330 -175 -541 -2499	-770 13 -414 -633 -589	-362 13 171 312 98	1 0 0 0 0 2	1 1 0 1	7 3 2 2 5	6 1 2 3 4	3,8 3,8 3,8 3,8	3,8 3,8 3,8 3,8	3,8 3,8 3,8 3,8	3,8 3,8 3,8 3,8	0,3 0,1 0,1 0,1 0,7	0,52 0,21 0,30	-1,0 -0,4 -0,6 -0,6 -0,4

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

Gr.Q Ge N.ro N.		lo 3d ro	Nx Kg/m	Ny Kg/m	Txy Kg/m	Mx kgm/m	My kgm/m	Mxy kgm/m	εc x ε *1000	С У 0	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	3 3 3	15 - 16 - 38 44	-10130 -10130 -390 -3736	4018 4018 -2040 -1435	2302 2302 105 82	-5454 -5454 -854 1206	-2052 -2052 -4499 531	-617 617 0 0	5 5 1 1	2 2 4 0	18 18 4 4	14 14 16 2	4,8 4,8 3,8 3,8	3,7 3,7 5,3 3,8	4,2 4,2 3,8 3,8	3,7 3,7 4,3 3,8	0,3 0,3 0,0 0,0	0,21	-0,4 -0,4 -0,4 -0,4

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

Gr.Q Gen N.ro N.:	n Nodo 3 r N.ro	d 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.	Ay s. cmq	Ax i.	Ay i.	Atag. cmq	σt kg/cmq	eta mm
1 4 1 4 1 4 1 4 1 4	1 3 16 19 20	4493 2121 -14423 1060 -1482	2841 1542 133 214 -837	2317 841 5427 690 325	742 330 2499 175 541	770 -25 589 414 633	362 -13 -98 -171 -312	1 0 2 0 0	1 1 0 1	7 3 5 2 2	6 1 4 2 3	3,8 3,8 3,8 3,8 3,8	3,8 3,8 3,8 3,8	3,8 3,8 3,8 3,8 3,8	3,8 3,8 3,8 3,8 3,8	0,3 0,1 0,7 0,1 0,1	0,52 0,21 0,30	-1,0 -0,4 -0,4 -0,6 -0,6

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

								FESSU	RAZION	I				TENSI	IONI	DII	REZIONE 2	K	D:	IREZIONE	Y
		n Nodo r N.ro		Fes lim	Fess mm	di m		MfX (t*m)	NX (t)	MfY (t*m)	NY (t)	cos teta	sin teta	Combina Carico		σ cal. Kg/cmq	Co Mf mb (t*m)	N (t)	σ cal. Kg/cmq	Co Mf mb (t*m)	N (t)
1	1	1	Rara Freq Perm			0		-0,1 -0,1	0,3	-0,1 -0,1	0,9 0,9	0,000		RaraCls RaraFer PermCls RaraCls	3600 112,0	1,5 1 99 1 1,5 1 1,5 1	-0,1 -0,1 -0,1 -0,1	0,3 0,3 0,3	0,5 146 0,5 0,5	L -0,1 L -0,1 L -0,1	0,9 0,9 0,9 0,9
1	1	5	Rara Freq Perm Rara			0		0,1 -0,1	0,3 0,3	-0,1 -0,1		0,000 0,000		RaraFer PermCls RaraCls	3600 112,0	99 1 1,5 1 26.1 1	-0,1 -0,1 -0,1 1,5	0,3 0,3 0,3 -3,1	146 0,5	L -0,1 L -0,1 L -0,1 L 0,6	0,9 0,9 0,9
1	1	26	Freq Perm Rara	0,3	0,00	0	1	1,5	-3,1 -3,1	0,6 0,6	0,2	0,000	0,000	RaraFer PermCls RaraCls	112,0 150,0	824 1 26,1 1 2,8 1	1,5 1,5 0,2	-3,1 -3,1 -4,6	460 11,0 20,0	L 0,6 L 0,6 L 1,1	0,2 0,2 -1,9
1	1	41	Freq Perm Rara	0,3	0,00	0	1	0,2	-4,6 -4,6	1,1	-1,9	.,	0,000	RaraFer PermCls RaraCls RaraFer	112,0 150,0	21 1 2,8 1 3,0 1 490 1	0,2 0,2 -0,3	-4,6 -4,6 2,9	659 20,0 0,3	L 1,1 L 1,1 L 0,0 L 0,0	-1,9 -1,9 -0,4
			Freq Perm			0		-0,3 -0,3	2,9		-0,4 -0,4	0,000		PermCls		3,0 1	-0,3 -0,3	2,9	0,3	0,0	-0,4 -0,4

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

								FESSU	RAZION	Ί				TENS:	DIREZIONE X				DIREZIONE Y				
		Nodo N.ro		Fes lim	Fess mm	di	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)	σ cal. Kg/cmc	Co mb	Mf (t*m)	N (t)
1	2	2	Rara Freq Perm			0		0,5		-0,5 -0,5		0,000		RaraCls RaraFer PermCls	3600	7,4 628 7,4	1 -	0,5 0,5 0,5	2,9 2,9 2,9	8,4 551 8,4	1 -	-0,5 -0,5 -0,5	1,9 1,9 1.9
1	2	4	Rara Freq Perm	0,4	0,00	0	1 -	0,2	1,4	0,0	1,1	0,000	0,000	RaraCls RaraFer PermCls	150,0 3600	3,2 283 3,2	1 -	0,2 0,2 0,2	1,4 1,4 1,4	0,0	0	0,0 0,0 0,0	0,0 1,1 0,0
1	2	9	Rara Freq Perm	0,4	0,00	0	1 -	0,1	0,6	-0,3	-0,1	0,000	0,000	RaraCls RaraFer PermCls	150,0 3600	1,8 141 1,8	1 -	0,1 0,1 0,1	0,6 0,6 0,6	5,3 196	1 -	-0,3 -0,3 -0,3	-0,1 -0,1 -0,1
1	2	10	Rara Freq Perm	0,4	0,00	0	1 -	0,4	-0,9	-0,4	-0,7	0,000	. ,	RaraCls RaraFer PermCls	150,0 3600	6,1 176 6,1	1 -	0,4 0,4 0,4	-0,9 -0,9 -0,9	7,5 245 7,5	1 -	0,3 -0,4 -0,4 -0,4	-0,7 -0,7 -0,7

Corridoio PlurimodaleTtirrenico - 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

RELAZIONE TECNICA E DI CALCOLO TOMBINI IDRAULICI

-	2	15	Rara Freq (0,4 0,00	0	1	-1,7 -1.7	-9,6 -9.6	-0,4 -0,4	0,0	0,000 0,000	RaraCls 150,0 RaraFer 3600 PermCls 112,0	24,5 395 24.5	1 1 1	-1,7 -1,7 -1,7	-9,6 -9,6 -9.6	7,1 284 7.1	1 1 1	-0,4 -0,4 -0,4	0,0	
			Perm (,,5 0,00	U	Τ.	-I,/	-9,6	-0,4	0,0	0,000 0,000	Permicis IIZ,0	24,5	Τ.	-ı,/	-9,0	/,1	Τ.	-0,4	0,0	

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

								FESSU	RAZION	I			TENSIONI	DIREZIONE	Х	DIREZIONE 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 σ lim Carico Kg/cm		N (t)		Mf N *m) (t)
1	3	15	Rara Freq Perm			0		3,6		-1,4 -1,4		0,000		RaraCls 150,0 RaraFer 3600 PermCls 112,0	60,9 1 -3,6 2032 1 -3,6 60,9 1 -3,6	-6,7 -6,7 -6,7	23,2 1 -1, 1227 1 -1, 23,2 1 -1,	4 2,6 4 2,6 4 2,6
	3	16 38	Rara Freq Perm Rara			0				-1,4 -1,4		0,000		RaraCls 150,0 RaraFer 3600 PermCls 112,0 RaraCls 150,0	60,9 1 -3,6 2032 1 -3,6 60,9 1 -3,6 10,5 1 -0,6	-6,7 -6,7 -6,7 -0,4	23,2 1 -1, 1227 1 -1, 23,2 1 -1, 53,6 1 -3,	4 2,6 4 2,6 4 2,6 0 -1,6
1	3	44	Freq Perm Rara			0						0,000		RaraFer 3600 PermCls 112,0 RaraCls 150.0	383 1 -0,6 10,5 1 -0,6 13,3 1 0,8	-0,4 $-0,4$ $-2,4$	2041 1 -3, 53,6 1 -3, 5,7 1 0.	0 -1,6 0 -1,6
			Freq Perm			0	1		-2,4 -2,4		-1,1 -1,1	0,000 0,000	0,000 0,000	RaraFer 3600 PermCls 112,0	361 1 0,8 13,3 1 0,8	$\begin{array}{c} -2 & 4 \\ -2 & 4 \\ -2 & 4 \end{array}$	149 1 0, 5,7 1 0,	3 -1,1 3 -1,1

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

							FESSU	RAZION	I				TENSIONI		DII	REZIONE 2	K	DIREZIONE Y			
		Nodo N.ro		Fes lim	Fess mm		MfX (t*m)	NX (t)	MfY (t*m)	NY (t)	cos teta	sin teta	Combina Carico		σ cal. (Kg/cmq r		N (t)	σ cal. Kg/cmq	Co Mf mb (t*m)	N (t)	
1	4	1	Rara Freq Perm			0	0,5 0,5	2,9	0,5 0,5	1,9 1,9	0,000 0,000		RaraCls RaraFer PermCls	3600 112,0	7,4 1 628 1 7,4 1	0,5 0,5 0,5	2,9 2,9 2,9	8,4 1 551 1 8,4 1	0,5 0,5 0,5	1,9 1,9 1,9	
	4	3	Rara Freq Perm			0	0,2 0,2	1,4 1,4	0,0	1,1	0,000		RaraCls RaraFer PermCls	3600 112,0	3,2 1 283 1 3,2 1 24,5 1	0,2 0,2 0,2	1,4 1,4 1,4	0,0 0 99 1 0,0 0	0,0 0,0 0,0	0,0 1,1 0,0	
	4	16	Rara Freq Perm Rara			0		-9,6 -9,6	0,4 0,4	0,0	0,000	0,000 0,000	RaraCls RaraFer PermCls RaraCls	3600 112,0	395 1 24,5 1 1,8 1	1,7 1,7 1,7 0,1	-9,6 -9,6 -9,6 0,6	7,1 1 284 1 7,1 1 5,3 1	0,4 0,4 0,4 0,3	0,0 0,0 0,0 -0,1	
	4	20	Freq Perm Rara			0	0,1 0,1	0,6 0,6		-0,1 -0,1	0,000		RaraFer PermCls RaraCls	3600 112,0	141 1 1,8 1 6,1 1	0,1 0,1 0,4	0,6 0,6 -0,9	196 1 5,3 1 7,5 1	0,3 0,3 0,4	-0,1 -0,1 -0,7	
			Freq Perm			0		-0,9 -0,9		-0,7 -0,7	0,000 0,000		RaraFer PermCls		176 1 6,1 1	0,4 0,4	-0,9 -0,9	245 1 7,5 1	0,4 0,4	-0,7 -0,7	