

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 SCATOLARI - Asse Principale

Tombino T23 - 2.50x1.50 al km 8+821.19 -Relazione di calcolo

Codice Unico Progetto (CUP) : F91B09000070001

Codice Elaborato:

PA12_09 - E 2 3 0 T O 2 2 3 T S 2 5 H C L 0 7 8 C

Scala: -

F						
E						
D						
C	Ottobre 2011	Rif. Istruttoria prot. CDG-0141142-P del 19/10/11	A. SALVAGO	R.CAPOCCHI	M. LITI	P. PAGLINI
B	Luglio 2011	Revisione a seguito di incontri con il Committente	A. SALVAGO	R.CAPOCCHI	M. LITI	P. PAGLINI
A	Aprile 2011	EMISSIONE	A. SALVAGO	A. TURSO	M. LITI	P. PAGLINI
REV.	DATA	DESCRIZIONE	REDATTO	VERIFICATO	APPROVATO	AUTORIZZATO

Responsabile del procedimento: Ingeg. MAURIZIO FARMINIZI

Il Progettista:



Il Consulente Specialistico:



Geologo:



Il Coordinatore per la sicurezza in fase di progetto:



Il Direttore dei lavori:



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	19
	ALLEGATO 3: MANUFATTO DI SBOCCO.....	27
	ALLEGATO 4: MANUFATTO SCATOLARE	35

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 2,50x1,50 ARMCO progr. 8+821.19 (T23) previsto nell'ambito dell'adeguamento a quattro corsie dell'itinerario Agrigento – Caltanissetta - A19 / Strada Statale n° 640 "di Porto Empedocle" nel tratto dal km 44+000 allo svincolo con l'A19.

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

2 NORMATIVA DI RIFERIMENTO

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

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

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

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

$$\phi = 30^\circ$$

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

$$\text{Coeff. di Winkler: } 5 \text{ kg/m}^3$$

Livello falda: P.C.

γ peso dell'unità di volume naturale (g/cm^3)

ϕ angolo di attrito efficace ($^\circ$)

c coesione efficace (Kg/cm^2)

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

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

3.3 Caratteristiche dei materiali impiegati

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

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

3.4 Criteri di durabilità: classe del calcestruzzo

Durabilità dell'opera

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

Scelte progettuali

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

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

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

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

Inoltre per garantire la durabilità, così come tutte le prestazioni attese, è necessario che si ponga adeguata cura sia nell'esecuzione che nella manutenzione e gestione della struttura e si utilizzino tutti gli accorgimenti utili alla conservazione

delle caratteristiche fisiche e dinamiche dei materiali e delle strutture. La qualità dei materiali e le dimensioni degli elementi sono coerenti con tali obiettivi.

Durante le fasi di costruzione il direttore dei lavori implementerà severe procedure di controllo sulla qualità dei materiali, sulle metodologie di lavorazione e sulla conformità delle opere eseguite al progetto esecutivo nonché alle prescrizioni contenute nelle “Norme Tecniche per le Costruzioni” DM 14.01.2008. e relative Istruzioni.

4 METODO DI CALCOLO

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

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

CODICE DI CALCOLO, SOLUTORE E AFFIDABILITA’ DEI RISULTATI:

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

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

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

- Filtri per la congruenza geometrica del modello di calcolo generato

- Controlli a priori sulla presenza di elementi non connessi, interferenze, mesh non congruenti o non adeguate.
- Filtri sulla precisione numerica ottenuta, controlli su eventuali mal condizionamenti delle matrici, verifica dell'indice di condizionamento.
- Controlli sulla verifiche sezionali e sui limiti dimensionali per i vari elementi strutturali in funzione della normativa utilizzata.
- Controlli e verifiche sugli esecutivi prodotti.

4.1 Valutazione dei risultati e giudizio motivato sulla loro accettabilità

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

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

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

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

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

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

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

5 TABULATI DI CALCOLO

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

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

Tutte le verifiche risultano soddisfatte

ALLEGATO 1: LEGENDA ALLEGATI

TABULATI DI CALCOLO

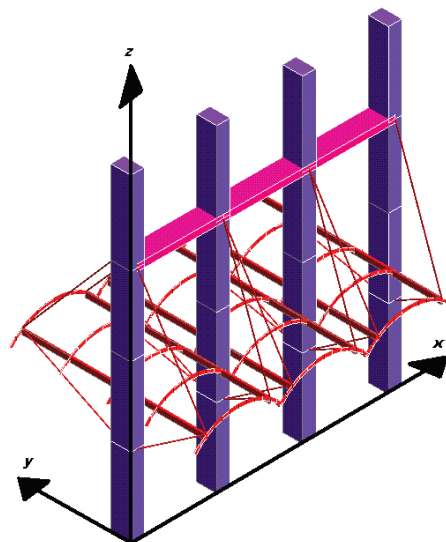
LEGENDA

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**

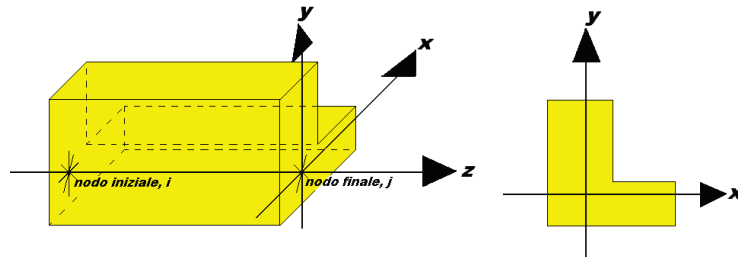
1) SISTEMA GLOBALE DELLA STRUTTURA SPAZIALE

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:



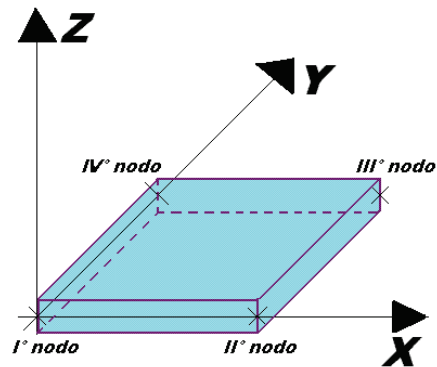
2) SISTEMA LOCALE DELLE ASTE

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



3) SISTEMA LOCALE DELL'ELEMENTO SHELL

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



• UNITÀ DI MISURA

Si adottano le seguenti unità di misura:

[lunghezze] = m

[forze] = kgf / daN

[tempo] = sec

[temperatura] = °C

- **CONVENZIONI SUI SEGNI**

I carichi agenti sono:

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

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

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

- **SPECIFICHE CAMPI TABELLA DI STAMPA**

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

PROGETTO ESECUTIVO DI DETTAGLIO
RELAZIONE TECNICA E DI CALCOLO TOMBINI IDRAULICI

Sezione N.ro : Numero identificativo dell'archivio sezioni (dal numero 601 in poi)

Spessore : Spessore dell'elemento

Base foro : Base di un eventuale foro sull'elemento (zero nel caso in cui il foro non sia presente)

Altezza foro : Altezza di un eventuale foro sull'elemento (zero nel caso in cui il foro non sia presente)

Codice : Codice identificativo della posizione del foro (1 = al centro; 0 = qualunque posizione)

Ascissa foro : Ascissa dello spigolo inferiore sinistro del foro

Ordinata foro : Ordinata dello spigolo inferiore sinistro del foro

Tipo mater. : Numero di archivio dei materiali shell

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

0 = Lastra – Piastra

1 = Lastra

2 = Piastra

● **SPECIFICHE CAMPI TABELLA DI STAMPA**

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

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

Elem. : Tipo di elemento strutturale

%Rig.Tors. : Percentuale di rigidità torsionale

Mod. E : Modulo di elasticità normale

Poisson : Coefficiente di Poisson

Sgmc : Tensione massima di esercizio del calcestruzzo

PROGETTO ESECUTIVO DI DETTAGLIO
RELAZIONE TECNICA E DI CALCOLO TOMBINI IDRAULICI

tauc0	: Tensione tangenziale minima
tauc1	: Tensione tangenziale massima
Sgmf	: Tensione massima di esercizio dell'acciaio
Om.	: Coefficiente di omogeneizzazione
Gamma	: Peso specifico del materiale
Coprstaffa	: Distanza tra il lembo esterno della staffa ed il lembo esterno della sezione in calcestruzzo
Fi min.	: Diametro minimo utilizzabile per le armature longitudinali
Fi st.	: Diametro delle staffe
Lar. st.	: Larghezza massima delle staffe
Psc	: Passo di scansione per i diagrammi delle caratteristiche
Pos.pol.	: Numero di posizioni delle armature per la verifica di sezioni poligonali
D arm.	: Passo di incremento dell'armatura per la verifica di sezioni poligonali
Iteraz.	: Numero massimo di iterazioni per la verifica di sezioni poligonali
Def. Tag.	: Deformabilità a taglio (si, no)
%Scorr.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
Tipo ver.	: Tipo di verifica (0 = solo Mx; 1 = Mx e My separate; 2 = deviata)
Fl.rett.	: Flessione retta forzata per sezioni dissimmetriche ma simmetrizzabili (0 = no; 1 = si)
Den.X pos.	: Denominatore della quantità $q \cdot l \cdot l$ per determinare il momento Mx minimo per la copertura del diagramma positivo
Den.X neg.	: Denominatore della quantità $q \cdot l \cdot l$ per determinare il momento Mx minimo per la copertura del diagramma negativo
Den.Y pos.	: Denominatore della quantità $q \cdot l \cdot l$ per determinare il momento My minimo per la copertura del diagramma positivo
Den.Y neg.	: Denominatore della quantità $q \cdot l \cdot l$ per determinare il momento My minimo per la copertura del diagramma negativo

- %Mag.car.** : Percentuale di maggiorazione dei carichi statici della prima combinazione di carico
- 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/σ (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
- 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 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 rigidzze 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 rigidzze 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**

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

Origine : *I° punto di inserimento dello shell*

Asse 1 : *Asse X nel s.r.l., definito dal punto origine e dal II° punto di inserimento, nel verso di quest'ultimo*

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

Asse 2 : *Asse Y nel s.r.l., ottenuto nel piano 12 con una rotazione antioraria di 90° dell'asse X intorno al punto origine, in modo che l'asse I-II si sovrapponga all'asse I-III con un angolo < 180°*

Asse 3 : *Asse Z nel s.r.l., ortogonale al piano 12, in modo da formare una terna destra con gli assi 1 e 2*

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

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

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

VERIFICHE A FESSURAZIONE

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

ALLEGATO 2: MANUFATTO DI IMBOCCO

TABULATI DI CALCOLO

DATI GENERALI DI STRUTTURA

D A T I G E N E R A L I D I S T R U T T U R A			
Massima dimens. dir. X (m)	15,00	Altezza edificio (m)	6,00
Massima dimens. dir. Y (m)	15,00	Differenza temperatura (°C)	15
P A R A M E T R I S I S M I C I			
Vita Nominale (Anni)	50	Classe d' Uso	QUARTA
Longitudine Est (Grd)	13,91250	Latitudine Nord (Grd)	37,42140
Categoria Suolo	C	Coeff. Condiz. Topogr.	1,00000
Sistema Costruttivo Dir.1	C.A.	Sistema Costruttivo Dir.2	C.A.
Regolarita' in Altezza	SI (KR=1)	Regolarita' in Pianta	SI
Direzione Sisma (Grd)	0	Sisma Verticale	ASSENTE
PARAMETRI SPETTRO ELASTICO - SISMA S.L.O.			
Probabilita' Pvr	0,81	Periodo di Ritorno Anni	60,00
Accelerazione Ag/g	0,03	Periodo T'c (sec.)	0,26
Fo	2,51	Fv	0,61
Fattore Stratigrafia 'S'	1,50	Periodo TB (sec.)	0,14
Periodo TC (sec.)	0,43	Periodo TD (sec.)	1,73
PARAMETRI SPETTRO ELASTICO - SISMA S.L.D.			
Probabilita' Pvr	0,63	Periodo di Ritorno Anni	101,00
Accelerazione Ag/g	0,04	Periodo T'c (sec.)	0,31
Fo	2,53	Fv	0,67
Fattore Stratigrafia 'S'	1,50	Periodo TB (sec.)	0,16
Periodo TC (sec.)	0,48	Periodo TD (sec.)	1,75
PARAMETRI SPETTRO ELASTICO - SISMA S.L.V.			
Probabilita' Pvr	0,10	Periodo di Ritorno Anni	949,00
Accelerazione Ag/g	0,08	Periodo T'c (sec.)	0,49
Fo	2,67	Fv	1,02
Fattore Stratigrafia 'S'	1,50	Periodo TB (sec.)	0,22
Periodo TC (sec.)	0,65	Periodo TD (sec.)	1,92
PARAMETRI SPETTRO ELASTICO - SISMA S.L.C.			
Probabilita' Pvr	0,05	Periodo di Ritorno Anni	1950,00
Accelerazione Ag/g	0,10	Periodo T'c (sec.)	0,53
Fo	2,76	Fv	1,16
Fattore Stratigrafia 'S'	1,50	Periodo TB (sec.)	0,23
Periodo TC (sec.)	0,68	Periodo TD (sec.)	1,99
P A R A M E T R I S I S T E M A C O S T R U T T I V O C . A . - D I R . 1			
Classe Duttilita'	BASSA	Sotto-Sistema Strutturale	Pareti
AlfaU/AlfaI	1,10	Fattore riduttivo KW	0,50
Fattore di struttura 'q'	1,50		
P A R A M E T R I S I S T E M A C O S T R U T T I V O C . A . - D I R . 2			
Classe Duttilita'	BASSA	Sotto-Sistema Strutturale	Pareti

PROGETTO ESECUTIVO DI DETTAGLIO
RELAZIONE TECNICA E DI CALCOLO TOMBINI IDRAULICI

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

COORDINATE E TIPOLOGIA FILI FISSI

Filo N.ro	Ascissa m	Ordinata m
1	0,00	0,00
3	0,00	6,70

Filo N.ro	Ascissa m	Ordinata m
2	3,00	0,00
4	3,00	6,70

QUOTE PIANI SISMICI ED INTERPIANI

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

Quota N.ro	Altezza m	Tipologia	Irreg. XY	Tamp. Alt.
1	7,75	Interpiano	SI	SI

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

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

COMBINAZIONI RARE - S.L.E.

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

COMBINAZIONI FREQUENTI - S.L.E.

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

PROGETTO ESECUTIVO DI DETTAGLIO
RELAZIONE TECNICA E DI CALCOLO TOMBINI IDRAULICI

COMBINAZIONI FREQUENTI - S.L.E.

DESCRIZIONI	1
SISMA DIREZ. GRD 90	0,00

COMBINAZIONI PERMANENTI - S.L.E.

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

VERIFICA PIASTRE

SPECIFICHE CAMPI TABELLA DI STAMPA

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

- Quota N.ro : Quota a cui si trova l'elemento.
Perim. N.ro : Numero identificativo del macroelemento il cui perimetro è stato definito prima di eseguire la verifica.
Nodo 3d N.ro : Numero del nodo relativo alla suddivisione del macroelemento in microelementi.
Nx : Sforzo sul piano dell'elemento bidimensionale diretto come l'asse x del sistema locale.
(Il sistema di riferimento locale e' quello delle armature)
Ny : Sforzo sul piano dell'elemento bidimensionale diretto come l'asse y del sistema locale.
Txy : Sforzo tagliante sul piano dell'elemento con direzione y e agente sulla faccia di normale x del sistema locale.(Ovvero anche, per la simmetria delle tensioni tangenziali, sforzo tagliante sul piano dell'elemento con direzione x e agente sulla faccia di normale y del sistema locale)
Mx : Momento flettente agente sulla sezione di normale x del sistema locale.Per le verifiche e' accoppiato allo sforzo normale Nx.
Questo momento e' incrementato per tenere in conto il valore del momento torcente Mxy
My : Momento flettente agente sulla sezione di normale y del sistema locale.Per le verifiche e' accoppiato allo sforzo normale Ny.
Questo momento e' incrementato per tenere in conto il valore del momento torcente Mxy
Mxy : Momento torcente con asse vettore x e agente sulla sezione di normale x(Ovvero anche, per la simmetria delle tensioni tangenziali momento torcente con asse vettore y e agente sulla sezione di normale y
ec x *10000 : Deformazione del calcestruzzo nella faccia di normale x *10000 (Es. .35% = 35)
ec y *10000 : Deformazione del calcestruzzo nella faccia di normale y *10000 (Es. .35% = 35)

PROGETTO ESECUTIVO DI DETTAGLIO
RELAZIONE TECNICA E DI CALCOLO TOMBINI IDRAULICI

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
σt : Tensione massima di contatto con il terreno.
Eta : Abbassamento verticale del nodo in esame.
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
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 eser-
cizio degli elementi bidimensionali.

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

PROGETTO ESECUTIVO DI DETTAGLIO

RELAZIONE TECNICA E DI CALCOLO TOMBINI IDRAULICI

		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/cm ² .
σ_{cal}		Valore della tensione di calcolo in Kg/cm ² sulla faccia di normale x.
Conbin		Numero della combinazione ed in sequenza sollecitazioni per cui si è avuta la massima tensione.
Mf X		Momento flettente agente sulla sezione di normale x del sistema locale. (Il sistema di riferimento locale è quello delle armature)
N X		Sforzo sul piano dell'elemento bidimensionale diretto come l'asse x del sistema locale.
σ_{cal}		Valore della tensione di calcolo in Kg/cm ² sulla faccia di normale y.
Conbin		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 N.r	Per N.r	Nodo N.ro	Nx Kg/m	Ny Kg/m	Txy Kg/m	Mx kgm/m	My kgm/m	Mxy kgm/m	$\epsilon_c x$ *10000	$\epsilon_c y$	$\epsilon_f x$ *10000	$\epsilon_f y$	Ax s cmq	Ay s cmq	Ax i cmq	Ay i cmq	Atag cmq	qt kg/cmq	eta mm	Fpunz kg	Apunz cmq
0	1	1	4290	-3230	4227	1068	2215	-477	0	2	12	23	7,5	1,4	7,5	7,5	0,5	4,3	-8,5		
0	1	22	3128	-3391	5819	1910	4555	1717	1	3	15	16	7,5	7,5	7,5	7,5	0,7	3,1	-6,3		
0	1	23	-10599	-5056	4748	-7183	-4688	1265	4	3	18	14	7,5	7,5	7,5	7,5	0,6	2,9	-5,8		
0	1	24	-15336	-602	2342	-5918	703	-297	4	1	15	7	7,5	7,5	7,5	7,5	0,3	2,8	-5,5		
0	1	25	-10599	-5056	4748	-7183	-4688	1265	4	3	15	14	7,5	7,5	7,5	7,5	0,6	2,9	-5,8		
0	1	26	3128	-3391	5819	1910	4555	1717	1	3	15	16	7,5	7,5	7,5	7,5	0,7	3,1	-6,3		
0	1	27	-12957	-154	3921	13071	2137	-714	7	2	31	17	3,5	1,8	7,5	7,5	0,5	4,1	-8,2		
0	1	28	-23740	1390	3546	15875	2473	-255	9	2	39	16	3,5	1,8	7,5	7,5	0,5	3,9	-7,8		
0	1	29	-12957	-154	3921	13071	2137	-714	7	1	31	12	3,5	1,8	7,5	7,5	0,5	4,1	-8,2		

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

Quo N.r	Per N.r	Nodo N.ro	Nx Kg/m	Ny Kg/m	Txy Kg/m	Mx kgm/m	My kgm/m	Mxy kgm/m	$\epsilon_c x$ *10000	$\epsilon_c y$	$\epsilon_f x$ *10000	$\epsilon_f y$	Ax s cmq	Ay s cmq	Ax i cmq	Ay i cmq	Atag cmq	qt kg/cmq	eta mm	Fpunz kg	Apunz cmq
0	1	1	2681	-2246	3026	626	1822	94	0	1	16	16	7,5	1,4	7,5	7,5	0,5	2,6	-5,2		
0	1	22	1592	-3368	2412	2040	3725	1489	1	2	14	12	7,5	7,5	7,5	7,5	0,7	2,2	-4,4		
0	1	23	-11040	-4496	2014	-4829	-3570	1241	2	2	14	15	7,5	7,5	7,5	7,5	0,6	2,2	-4,3		
0	1	24	-15691	-6004	854	-3432	-81	-108	1	0	2	0	7,5	7,5	7,5	7,5	0,3	2,2	-4,3		
0	1	25	-11040	-4496	2014	-4829	-3570	1241	2	2	14	15	7,5	7,5	7,5	7,5	0,6	2,2	-4,3		
0	1	26	1592	-3368	2412	2040	3725	1489	1	2	14	12	7,5	7,5	7,5	7,5	0,7	2,2	-4,4		
0	1	27	-17241	-3526	1507	12992	2052	402	4	1	19	15	3,5	1,3	7,5	7,5	0,5	2,5	-5,1		
0	1	28	-23740	-4331	1292	15875	2142	-93	6	1	31	14	3,6	1,8	7,5	7,5	0,5	2,5	-5,0		
0	1	29	-17241	-3526	1507	12992	2052	402	4	1	19	15	3,5	1,8	7,5	7,5	0,5	2,5	-5,1		

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

Quo N.r	Per N.r	Nodo N.ro	FESSURAZIONI								TENSIONI		DIREZIONE X					DIREZIONE Y					
			Comb. Cari	Fes lim	Fess mm	dis mm	Co mb	NX (t*)	MfY (t*)	NY (t)	cos teta	sin teta	Combi	σ_{lim} Kg/cm ²	σ_{cal} Kg/cm ²	Co mb	Mf (t*)	N (t)	σ_{cal} Kg/cm ²	Co mb	Mf (t*)	N (t)	
0	1	1	Rara	0,4	0,00	0	1	0,4	1,4	1,4	-1,5	0,000	0,000	RaraCls	150,0	1,7	1	0,4	1,4	7,4	1	1,4	-1,5
			Freq	0,3	0,00	0	1	0,4	1,4	1,4	-1,5	0,000	0,000	RaraFer	3600	169	1	0,4	1,4	239	1	1,4	-1,5
			Perm	0,3	0,00	0	1	0,4	1,4	1,4	-1,5	0,000	0,000	PermCls	112,0	1,7	1	0,4	1,4	7,4	1	1,4	-1,5
0	1	22	Rara	0,4	0,00	0	1	1,6	0,6	3,0	-2,6	0,000	0,000	RaraCls	150,0	8,5	1	1,6	0,6	16,4	1	3,0	-2,6
			Freq	0,3	0,00	0	1	1,6	0,6	3,0	-2,6	0,000	0,000	RaraFer	3600	387	1	1,6	0,6	569	1	3,0	-2,6
			Perm	0,3	0,00	0	1	1,6	0,6	3,0	-2,6	0,000	0,000	PermCls	112,0	8,5	1	1,6	0,6	16,4	1	3,0	-2,6
0	1	23	Rara	0,4	0,00	0	1	-3,5	-11,3	-2,9	-4,2	0,000	0,000	RaraCls	150,0	17,2	1	-3,5	-11,3	15,7	1	-2,9	-4,2
			Freq	0,3	0,00	0	1	-3,5	-11,3	-2,9	-4,2	0,000	0,000	RaraFer	3600	297	1	-3,5	-11,3	478	1	-2,9	-4,2
			Perm	0,3	0,00	0	1	-3,5	-11,3	-2,9	-4,2	0,000	0,000	PermCls	112,0	17,2	1	-3,5	-11,3	15,7	1	-2,9	-4,2
0	1	24	Rara	0,4	0,00	0	1	-2,0	-15,9	-0,2	-4,3	0,000	0,000	RaraCls	150,0	7,9	1	-2,0	-15,9	1,2	1	-0,2	-4,3
			Freq	0,3	0,00	0	1	-2,0	-15,9	-0,2	-4,3	0,000	0,000	RaraFer	3600	60	1	-2,0	-15,9	10	1	-0,2	-4,3
			Perm	0,3	0,00	0	1	-2,0	-15,9	-0,2	-4,3	0,000	0,000	PermCls	112,0	7,9	1	-2,0	-15,9	1,2	1	-0,2	-4,3
0	1	25	Rara	0,4	0,00	0	1	-3,5	-11,3	-2,9	-4,2	0,000	0,000	RaraCls	150,0	17,2	1	-3,5	-11,3	15,7	1	-2,9	-4,2
			Freq	0,3	0,00	0	1	-3,5	-11,3	-2,9	-4,2	0,000	0,000	RaraFer	3600	297	1	-3,5	-11,3	478	1	-2,9	-4,2
			Perm	0,3	0,00	0	1	-3,5	-11,3	-2,9	-4,2	0,000	0,000	PermCls	112,0	17,2	1	-3,5	-11,3	15,7	1	-2,9	-4,2
0	1	26	Rara	0,4	0,00	0	1	1,6	0,6	3,0	-2,6	0,000	0,000	RaraCls	150,0	8,5	1	1,6	0,6	16,4	1	3,0	-2,6
			Freq	0,3	0,00	0	1	1,6	0,6	3,0	-2,6	0,000	0,000	RaraFer	3600	387	1	1,6	0,6	569	1	3,0	-2,6
			Perm	0,3	0,00	0	1	1,6	0,6	3,0	-2,6	0,000	0,000	PermCls	112,0	8,5	1	1,6	0,6	16,4	1	3,0	-2,6
0	1	27	Rara	0,4	0,00	0	1	9,8	-11,8	2,0	-5,5	0,000	0,000	RaraCls	150,0	51,8	1	9,8	-11,8	10,4	1	2,0	-5,5
			Freq	0,3	0,00	0	1	9,8	-11,8	2,0	-5,5	0,000	0,000	RaraFer	3600	1709	1	9,8	-11,8	208	1	2,0	-5,5
			Perm	0,3	0,00	0	1	9,8	-11,8	2,0	-5,5	0,000	0,000	PermCls	112,0	51,8	1	9,8	-11,8	10,4	1	2,0	-5,5
0	1	28	Rara	0,4	0,00	0	1	11,8	-16,2	2,0	-7,6	0,000	0,000	RaraCls	150,0	61,4	1	11,8	-16,2	9,2	1	2,0	-7,6
			Freq	0,3	0,00	0	1	11,8	-16,2	2,0	-7,6	0,000	0,000	RaraFer	3600	1965	1	11,8	-16,2	124	1	2,0	-7,6
			Perm	0,3	0,00	0	1	11,8	-16,2	2,0	-7,6	0,000	0,000	PermCls	112,0	61,4	1	11,8	-16,2	9,2	1	2,0	-7,6

Affidamento a Contraente Generale della S.S.640 "di Porto Empedocle" – Itinerario Agrigento-Caltanissetta-A19
Adeguamento a quattro corsie della S.S. 640 "di Porto Empedocle" – Tratto dal km 9+800 al km 44+400

PROGETTO ESECUTIVO DI DETTAGLIO
RELAZIONE TECNICA E DI CALCOLO TOMBINI IDRAULICI

0	1	29	Rara									RaraCls	150,0	51,8	1	9,8	-11,8	10,4	1	2,0	-5,5		
			Freq	0,4	0,00	0	1	9,8	-11,8	2,0	-5,5	0,000	0,000	RaraFer	3600	1709	1	9,8	-11,8	208	1	2,0	-5,5
			Perm	0,3	0,00	0	1	9,8	-11,8	2,0	-5,5	0,000	0,000	PermCls	112,0	51,8	1	9,8	-11,8	10,4	1	2,0	-5,5

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	ec x *10000	ec y	ef x *10000	ef y	Ax s. cmq	Ay s. cmq	Ax i. cmq	Ay i. cmq	Atag. cmq	σt kg/cmq	eta mm
1	1	1	-3901	-3936	9847	3751	2896	664	2	1	18	11	8,8	8,8	8,8	8,8	8,0	4,27	-8,5
1	1	5	-4524	950	1740	16046	5611	-885	3	1	18	14	10,6	9,8	13,3	10,8	8,0		-8,6
1	1	6	-4524	950	1740	16046	5611	885	3	1	18	14	10,6	9,8	13,3	10,8	8,0		-8,6
1	1	9	-9189	-19676	5631	4274	13150	-1869	1	3	7	14	8,8	9,8	8,8	10,8	8,0	4,08	-8,2
1	1	10	-11870	-29042	0	2478	15710	-214	0	5	0	22	8,8	9,3	9,0	9,8	8,0	3,91	-7,8
1	1	11	-9189	-19676	5631	4274	13150	1869	1	3	7	14	8,8	9,8	8,8	10,8	8,0	4,08	-8,2
1	1	52	-7016	-3637	0	-16183	-2943	0	7	1	81	12	13,7	9,0	10,8	8,8	8,0		-7,9
1	1	54	-8426	-1778	457	15794	3967	933	3	2	16	21	10,6	8,8	13,2	9,1	8,0		-8,6
1	1	56	-6310	-1284	0	-17092	64	5	3	0	19	0	13,2	8,8	10,6	9,0	8,0		-7,9

S.L.U. - AZIONI S.L.V. -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	ec x *10000	ec y	ef x *10000	ef y	Ax s. cmq	Ay s. cmq	Ax i. cmq	Ay i. cmq	Atag. cmq	σt kg/cmq	eta mm
1	2	2	4953	-2664	1709	4172	7069	2587	1	2	13	16	9,9	9,3	10,9	10,6	8,0	4,27	-8,5
1	2	4	4953	-2664	1709	4172	7069	-2587	1	2	13	16	9,9	9,3	10,9	10,6	8,0	4,27	-8,5
1	2	6	-25629	-3412	2612	-16427	-3810	1403	4	1	17	9	10,8	9,8	9,8	9,3	8,0		-8,6
1	2	7	-25629	-3412	2612	-16427	-3810	-1403	4	1	17	9	10,8	9,8	9,8	9,3	8,0		-8,6
1	2	54	-16889	-4230	930	-15551	-3180	612	3	1	16	12	12,0	8,9	10,0	8,8	8,0		-8,6
1	2	59	-3473	-11332	0	-1121	367	88	0	0	0	0	9,0	8,8	8,8	9,0	8,0		-8,6
1	2	77	-16889	-4230	930	-15551	-3180	-612	3	1	16	12	12,0	8,9	10,0	8,8	8,0		-8,6
1	2	79	-21957	-2344	0	-8894	66	0	2	0	10	0	9,0	9,0	8,8	9,0	8,0		-5,6

S.L.U. - AZIONI S.L.V. -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	ec x *10000	ec y	ef x *10000	ef y	Ax s. cmq	Ay s. cmq	Ax i. cmq	Ay i. cmq	Atag. cmq	σt kg/cmq	eta mm
1	3	3	-3901	-3936	9847	-3751	-2896	1021	2	1	18	11	8,8	8,8	8,8	8,8	8,0	4,27	-8,5
1	3	7	-4524	950	1740	-16046	-5611	-885	3	1	18	14	13,3	10,8	10,6	9,8	8,0		-8,6
1	3	8	-4524	950	1740	-16046	-5611	885	3	1	18	14	13,3	10,8	10,6	9,8	8,0		-8,6
1	3	27	-9189	-19676	5631	-4274	-13150	1869	1	3	7	14	8,8	9,8	8,8	9,8	8,0	4,08	-8,2
1	3	28	-11870	-29042	0	-2478	-15710	-214	0	5	0	22	8,8	9,3	9,0	9,8	8,0	3,91	-7,8
1	3	29	-9189	-19676	5631	-4274	-13150	-1869	1	3	7	14	8,8	9,8	8,8	9,8	8,0	4,08	-8,2
1	3	95	-8084	-7726	0	15587	4712	0	3	2	16	14	10,6	8,8	13,2	9,0	8,0		-8,6
1	3	99	-7016	-3637	0	16183	2943	0	7	1	81	12	10,8	8,8	13,7	9,0	8,0		-7,9
1	3	102	-6310	-1647	0	17092	0	0	3	0	19	0	10,6	9,0	13,2	8,8	8,0		-7,9

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

Gr.Q N.ro	Gen N.r	Nodo 3d N.ro	Nx Kg/m	Ny Kg/m	Txy Kg/m	Mx kgm/m	My kgm/m	Mxy kgm/m	ec x *10000	ec y	ef x *10000	ef y	Ax s. cmq	Ay s. cmq	Ax i. cmq	Ay i. cmq	Atag. cmq	σt kg/cmq	eta mm
1	4	1	4953	-2664	1709	-4172	-7069	-2587	1	2	16	16	10,4	10,6	10,4	9,3	8,0	4,27	-8,5
1	4	3	4953	-2664	1709	-4172	-7069	2587	1	2	16	16	10,4	10,6	10,4	9,3	8,0	4,27	-8,5
1	4	8	-25629	-3412	2612	16427	3810	-1403	4	1	17	9	9,8	9,3	10,8	9,8	8,0		-8,6
1	4	8	-25629	-3412	2612	16427	3810	1403	4	1	17	9	9,8	9,3	10,8	9,8	8,0		-8,6
1	4	50	-16889	-4230	930	15551	3180	-612	3	1	16	12	10,0	8,8	12,0	8,9	8,0		-8,6
1	4	97	-16889	-4230	930	15551	3180	612	3	1	16	12	10,0	8,8	12,0	8,9	8,0		-8,6
1	4	117	-19135	-3686	0	7922	1486	0	2	0	9	2	8,8	8,8	9,0	9,0	8,0		-5,6
1	4	120	-21957	-2344	0	8894	0	0	2	0	10	0	8,8	9,0	9,0	9,0	8,0		-5,6

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	ec x *10000	ec y	ef x *10000	ef y	Ax s. cmq	Ay s. cmq	Ax i. cmq	Ay i. cmq	Atag. cmq	σt kg/cmq	eta mm
1	1	1	-5917	-5589	9847	3653	2683	-768	1	1	11	5	8,8	8,8	8,8	8,8	8,0	2,62	-5,2
1	1	5	-4524	950	1740	16046	5611	-885	2	1	18	13	10,6	9,8	13,3	10,8	8,0		-5,2
1	1	6	-4524	950	1740	16046	5611	885	2	1	18	13	10,6	9,8	13,3	10,8	8,0		-5,2
1	1	9	-9189	-25524	5631	3252	14695	-1817	0	2	1	13	8,8	9,8	8,8	10,8	8,0	2,54	-5,1
1	1	10	-16284	-29042	0	1760	15710	0	0	3	0	18	8,8	9,3	9,0	9,8	8,0	2,48	-5,0
1	1	11	-9189	-25524	5631	3252	14695	1817	0	2	1	13	8,8	9,8	8,8	10,8	8,0	2,54	-5,1
1	1	52	-7016	-3637	0	-16183	-2943	0	2	1	16	12	13,7	9,0	10,8	8,8	8,0		-5,0
1	1	54	-8426	-1778	457	15794	3967	933	2	1	16	18	10,6	8,8	13,2	9,1	8,0		-5,2
1	1	56	-6310	-1647	0	-17092	128	0	2	0	19	0	13,2	8,8	10,6	9,0	8,0		-5,0

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

Affidamento a Contraente Generale della S.S.640 "di Porto Empedocle" – Itinerario Agrigento-Caltanissetta-A19
Adeguamento a quattro corsie della S.S. 640 "di Porto Empedocle" – Tratto dal km 9+800 al km 44+400

PROGETTO ESECUTIVO DI DETTAGLIO
RELAZIONE TECNICA E DI CALCOLO TOMBINI IDRAULICI

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

GrQ N.r	Gen N.r	Nodo N.ro	FESSURAZIONI											TENSIONI		DIREZIONE X				DIREZIONE Y			
			Comb. Cari	Fes lim	Fess mm	dis mm	Co mb	MfX (t*m)	NX (t)	MfY (t*m)	NY (t)	cos teta	sin teta	Combina Carico	σ lim. Kg/cmq	σ cal. Kg/cmq	Co mb	Mf (t*m)	N (t)	σ cal. Kg/cmq	Co mb	Mf (t*m)	N (t)
1	2	2	Rara	0,4	0,00	0	1	2,9	2,8	4,6	-2,7	0,000	0,000	RaraCls	150,0	5,1	1	2,9	2,8	9,4	1	4,6	-2,7
			Freq	0,4	0,00	0	1	2,9	2,8	4,6	-2,7	0,000	0,000	RaraFer	3600	345	1	2,9	2,8	332	1	4,6	-2,7
			Perm	0,3	0,00	0	1	2,9	2,8	4,6	-2,7	0,000	0,000	PermCls	112,0	5,1	1	2,9	2,8	9,4	1	4,6	-2,7
1	2	4	Rara	0,4	0,00	0	1	2,9	2,8	4,6	-2,7	0,000	0,000	RaraCls	150,0	5,1	1	2,9	2,8	9,4	1	4,6	-2,7
			Freq	0,4	0,00	0	1	2,9	2,8	4,6	-2,7	0,000	0,000	RaraFer	3600	345	1	2,9	2,8	332	1	4,6	-2,7
			Perm	0,3	0,00	0	1	2,9	2,8	4,6	-2,7	0,000	0,000	PermCls	112,0	5,1	1	2,9	2,8	9,4	1	4,6	-2,7
1	2	6	Rara	0,4	0,00	0	1	-10,9	-17,2	-2,6	-3,4	0,000	0,000	RaraCls	150,0	21,3	1	-10,9	-17,2	5,1	1	-2,6	-3,4
			Freq	0,4	0,00	0	1	-10,9	-17,2	-2,6	-3,4	0,000	0,000	RaraFer	3600	476	1	-10,9	-17,2	128	1	-2,6	-3,4
			Perm	0,3	0,00	0	1	-10,9	-17,2	-2,6	-3,4	0,000	0,000	PermCls	112,0	21,3	1	-10,9	-17,2	5,1	1	-2,6	-3,4
1	2	7	Rara	0,4	0,00	0	1	-10,9	-17,2	-2,6	-3,4	0,000	0,000	RaraCls	150,0	21,3	1	-10,9	-17,2	5,1	1	-2,6	-3,4
			Freq	0,4	0,00	0	1	-10,9	-17,2	-2,6	-3,4	0,000	0,000	RaraFer	3600	476	1	-10,9	-17,2	128	1	-2,6	-3,4
			Perm	0,3	0,00	0	1	-10,9	-17,2	-2,6	-3,4	0,000	0,000	PermCls	112,0	21,3	1	-10,9	-17,2	5,1	1	-2,6	-3,4
1	2	54	Rara	0,4	0,00	0	1	-10,4	-11,3	-2,1	-3,2	0,000	0,000	RaraCls	150,0	20,5	1	-10,4	-11,3	4,2	1	-2,1	-3,2
			Freq	0,4	0,00	0	1	-10,4	-11,3	-2,1	-3,2	0,000	0,000	RaraFer	3600	591	1	-10,4	-11,3	96	1	-2,1	-3,2
			Perm	0,3	0,00	0	1	-10,4	-11,3	-2,1	-3,2	0,000	0,000	PermCls	112,0	20,5	1	-10,4	-11,3	4,2	1	-2,1	-3,2
1	2	59	Rara	0,4	0,00	0	1	-0,8	-3,5	0,0	0,0	0,000	0,000	RaraCls	150,0	1,2	1	-0,8	-3,5	1,9	1	0,6	-11,3
			Freq	0,4	0,00	0	1	-0,8	-3,5	0,0	0,0	0,000	0,000	RaraFer	3600	10	1	-0,8	-3,5	15	1	0,6	-11,3
			Perm	0,3	0,00	0	1	-0,8	-3,5	0,0	0,0	0,000	0,000	PermCls	112,0	1,2	1	-0,8	-3,5	1,9	1	0,6	-11,3
1	2	77	Rara	0,4	0,00	0	1	-10,4	-11,3	-2,1	-3,2	0,000	0,000	RaraCls	150,0	20,5	1	-10,4	-11,3	4,2	1	-2,1	-3,2
			Freq	0,4	0,00	0	1	-10,4	-11,3	-2,1	-3,2	0,000	0,000	RaraFer	3600	591	1	-10,4	-11,3	96	1	-2,1	-3,2
			Perm	0,3	0,00	0	1	-10,4	-11,3	-2,1	-3,2	0,000	0,000	PermCls	112,0	20,5	1	-10,4	-11,3	4,2	1	-2,1	-3,2
1	2	79	Rara	0,4	0,00	0	1	-5,9	-14,7	0,0	0,0	0,000	0,000	RaraCls	150,0	10,4	1	-5,9	-14,7	0,3	1	0,0	-1,7
			Freq	0,4	0,00	0	1	-5,9	-14,7	0,0	0,0	0,000	0,000	RaraFer	3600	136	1	-5,9	-14,7	0,2	1	0,0	-1,7
			Perm	0,3	0,00	0	1	-5,9	-14,7	0,0	0,0	0,000	0,000	PermCls	112,0	10,4	1	-5,9	-14,7	0,3	1	0,0	-1,7

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

GrQ N.r	Gen N.r	Nodo N.ro	FESSURAZIONI											TENSIONI		DIREZIONE X				DIREZIONE Y			
			Comb. Cari	Fes lim	Fess mm	dis mm	Co mb	MfX (t*m)	NX (t)	MfY (t*m)	NY (t)	cos teta	sin teta	Combina Carico	σ lim. Kg/cmq	σ cal. Kg/cmq	Co mb	Mf (t*m)	N (t)	σ cal. Kg/cmq	Co mb	Mf (t*m)	N (t)
1	3	3	Rara	0,4	0,00	0	1	-2,3	-3,9	-1,6	-3,9	0,000	0,000	RaraCls	150,0	4,4	1	-2,3	-3,9	2,8	1	-1,6	-3,9
			Freq	0,4	0,00	0	1	-2,3	-3,9	-1,6	-3,9	0,000	0,000	RaraFer	3600	89	1	-2,3	-3,9	38	1	-1,6	-3,9
			Perm	0,3	0,00	0	1	-2,3	-3,9	-1,6	-3,9	0,000	0,000	PermCls	112,0	4,4	1	-2,3	-3,9	2,8	1	-1,6	-3,9
1	3	7	Rara	0,4	0,00	0	1	-10,7	-2,9	-3,7	0,5	0,000	0,000	RaraCls	150,0	21,7	1	-10,7	-2,9	7,5	1	-3,7	0,5
			Freq	0,4	0,00	0	1	-10,7	-2,9	-3,7	0,5	0,000	0,000	RaraFer	3600	858	1	-10,7	-2,9	344	1	-3,7	0,5
			Perm	0,3	0,00	0	1	-10,7	-2,9	-3,7	0,5	0,000	0,000	PermCls	112,0	21,7	1	-10,7	-2,9	7,5	1	-3,7	0,5
1	3	8	Rara	0,4	0,00	0	1	-10,7	-2,9	-3,7	0,5	0,000	0,000	RaraCls	150,0	21,7	1	-10,7	-2,9	7,5	1	-3,7	0,5
			Freq	0,4	0,00	0	1	-10,7	-2,9	-3,7	0,5	0,000	0,000	RaraFer	3600	858	1	-10,7	-2,9	344	1	-3,7	0,5
			Perm	0,3	0,00	0	1	-10,7	-2,9	-3,7	0,5	0,000	0,000	PermCls	112,0	21,7	1	-10,7	-2,9	7,5	1	-3,7	0,5
1	3	27	Rara	0,4	0,00	0	1	-2,7	-9,2	-10,5	-19,7	0,000	0,000	RaraCls	150,0	4,2	1	-2,7	-9,2	19,9	1	-10,5	-19,7
			Freq	0,4	0,00	0	1	-2,7	-9,2	-10,5	-19,7	0,000	0,000	RaraFer	3600	32	1	-2,7	-9,2	376	1	-10,5	-19,7
			Perm	0,3	0,00	0	1	-2,7	-9,2	-10,5	-19,7	0,000	0,000	PermCls	112,0	4,2	1	-2,7	-9,2	19,9	1	-10,5	-19,7
1	3	28	Rara	0,4	0,00	0	1	-1,4	-11,9	-11,7	-22,4	0,000	0,000	RaraCls	150,0	2,7	1	-1,4	-11,9	22,1	1	-11,7	-22,4
			Freq	0,4	0,00	0	1	-1,4	-11,9	-11,7	-22,4	0,000	0,000	RaraFer	3600	21	1	-1,4	-11,9	412	1	-11,7	-22,4
			Perm	0,3	0,00	0	1	-1,4	-11,9	-11,7	-22,4	0,000	0,000	PermCls	112,0	2,7	1	-1,4	-11,9	22,1	1	-11,7	-22,4
1	3	29	Rara	0,4	0,00	0	1	-2,7	-9,2	-10,5	-19,7	0,000	0,000	RaraCls	150,0	4,2	1	-2,7	-9,2	19,9	1	-10,5	-19,7
			Freq	0,4	0,00	0	1	-2,7	-9,2	-10,5	-19,7	0,000	0,000	RaraFer	3600	32	1	-2,7	-9,2	376	1	-10,5	-19,7
			Perm	0,3	0,00	0	1	-2,7	-9,2	-10,5	-19,7	0,000	0,000	PermCls	112,0	4,2	1	-2,7	-9,2	19,9	1	-10,5	-19,7
1	3	95	Rara	0,4	0,00	0	1	10,3	-5,3	3,2	-6,0	0,000	0,000	RaraCls	150,0	20,8	1	10,3	-5,3	6,1	1	3,2	-6,0
			Freq	0,4	0,00	0	1	10,3	-5,3	3,2	-6,0	0,000	0,000	RaraFer	3600	756	1	10,3	-5,3	113	1	3,2	-6,0
			Perm	0,3	0,00	0	1	10,3	-5,3	3,2	-6,0	0,000	0,000	PermCls	112,0	20,8	1	10,3	-5,3	6,1	1	3,2	-6,0
1	3	99	Rara	0,4	0,00	0	1	10,7	-4,6	2,0	-2,8	0,000	0,000	RaraCls	150,0	21,7	1	10,7	-4,6	3,9	1	2,0	-2,8
			Freq	0,4	0,00	0	1	10,7	-4,6	2,0	-2,8	0,000	0,000	RaraFer	3600	814	1	10,7	-4,6	95	1	2,0	-2,8
			Perm	0,3	0,00	0	1	10,7	-4,6	2,0	-2,8	0,000	0,000	PermCls	112,0	21,7	1	10,7	-4,6	3,9	1	2,0	-2,8
1	3	102	Rara	0,4	0,00	0	1	11,4	-4,1	0,0	-1,3	0,000	0,000	RaraCls	150,0	23,0	1	11,4	-4,1	0,2	1	-0,1	-1,3
			Freq	0,4	0,00	0	1	11,4	-4,1	0,0	-1,3	0,000	0,000	RaraFer	3600	884	1	11,4	-4,1	0,2	1	-0,1	-1,3
			Perm	0,3	0,00	0	1	11,4	-4,1	0,0	-1,3	0,000	0,000	PermCls	112,0	23,0	1	11,4	-4,1	0,2	1	-0,1	-1,3

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

GrQ N.r	Gen N.r	Nodo N.ro	FESSURAZIONI											TENSIONI		DIREZIONE X				DIREZIONE Y			
			Comb. Cari	Fes lim	Fess mm	dis mm	Co mb	MfX (t*m)	NX (t)	MfY (t*m)	NY (t)	cos teta	sin teta	Combina Carico	σ lim. Kg/cmq	σ cal. Kg/cmq	Co mb	Mf (t*m)	N (t)	σ cal. Kg/cmq	Co mb	Mf (t*m	

ALLEGATO 3: MANUFATTO DI SBOCCO

TABULATI DI CALCOLO

DATI GENERALI DI STRUTTURA

D A T I G E N E R A L I D I S T R U T T U R A			
Massima dimens. dir. X (m)	15,00	Altezza edificio (m)	6,00
Massima dimens. dir. Y (m)	15,00	Differenza temperatura (°C)	15
P A R A M E T R I S I S M I C I			
Vita Nominale (Anni)	50	Classe d' Uso	QUARTA
Longitudine Est (Grd)	13,91250	Latitudine Nord (Grd)	37,42140
Categoria Suolo	C	Coeff. Condiz. Topogr.	1,00000
Sistema Costruttivo Dir.1	C.A.	Sistema Costruttivo Dir.2	C.A.
Regolarita' in Altezza	SI (KR=1)	Regolarita' in Pianta	SI
Direzione Sisma (Grd)	0	Sisma Verticale	ASSENTE
PARAMETRI SPETTRO ELASTICO - SISMA S.L.O.			
Probabilita' Pvr	0,81	Periodo di Ritorno Anni	60,00
Accelerazione Ag/g	0,03	Periodo T'c (sec.)	0,26
Fo	2,51	Fv	0,61
Fattore Stratigrafia 'S'	1,50	Periodo TB (sec.)	0,14
Periodo TC (sec.)	0,43	Periodo TD (sec.)	1,73
PARAMETRI SPETTRO ELASTICO - SISMA S.L.D.			
Probabilita' Pvr	0,63	Periodo di Ritorno Anni	101,00
Accelerazione Ag/g	0,04	Periodo T'c (sec.)	0,31
Fo	2,53	Fv	0,67
Fattore Stratigrafia 'S'	1,50	Periodo TB (sec.)	0,16
Periodo TC (sec.)	0,48	Periodo TD (sec.)	1,75
PARAMETRI SPETTRO ELASTICO - SISMA S.L.V.			
Probabilita' Pvr	0,10	Periodo di Ritorno Anni	949,00
Accelerazione Ag/g	0,08	Periodo T'c (sec.)	0,49
Fo	2,67	Fv	1,02
Fattore Stratigrafia 'S'	1,50	Periodo TB (sec.)	0,22
Periodo TC (sec.)	0,65	Periodo TD (sec.)	1,92
PARAMETRI SPETTRO ELASTICO - SISMA S.L.C.			
Probabilita' Pvr	0,05	Periodo di Ritorno Anni	1950,00
Accelerazione Ag/g	0,10	Periodo T'c (sec.)	0,53
Fo	2,76	Fv	1,16
Fattore Stratigrafia 'S'	1,50	Periodo TB (sec.)	0,23
Periodo TC (sec.)	0,68	Periodo TD (sec.)	1,99
P A R A M E T R I S I S T E M A C O S T R U T T I V O C . A . - D I R . 1			
Classe Duttilita'	BASSA	Sotto-Sistema Strutturale	Pareti
AlfaU/AlfaI	1,10	Fattore riduttivo KW	0,50
Fattore di struttura 'q'	1,50		
P A R A M E T R I S I S T E M A C O S T R U T T I V O C . A . - D I R . 2			
Classe Duttilita'	BASSA	Sotto-Sistema Strutturale	Pareti

PROGETTO ESECUTIVO DI DETTAGLIO
RELAZIONE TECNICA E DI CALCOLO TOMBINI IDRAULICI

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

COORDINATE E TIPOLOGIA FILI FISSI

Filo N.ro	Ascissa m	Ordinata m
1	0,00	0,00
3	0,00	6,00

Filo N.ro	Ascissa m	Ordinata m
2	5,50	0,00
4	5,50	6,00

QUOTE PIANI SISMICI ED INTERPIANI

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

Quota N.ro	Altezza m	Tipologia	Irreg. XY	Tamp. Alt.
1	3,45	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.
Perim. N.ro : Numero identificativo del macroelemento il cui perimetro è stato definito prima di eseguire la verifica.
Nodo 3d N.ro : Numero del nodo relativo alla suddivisione del macroelemento in microelementi.
Nx : Sforzo sul piano dell'elemento bidimensionale diretto come l'asse x del sistema locale. (Il sistema di riferimento locale e' quello delle armature)
Ny : Sforzo sul piano dell'elemento bidimensionale diretto come l'asse y del sistema locale.
Txy : Sforzo tagliante sul piano dell'elemento con direzione y e agente sulla faccia di normale x del sistema locale. (Ovvero anche, per la simmetria delle tensioni tangenziali, sforzo tagliante sul piano dell'elemento con direzione x e agente sulla faccia di normale y del sistema locale)
Mx : Momento flettente agente sulla sezione di normale x del sistema locale. Per le verifiche e' accoppiato

PROGETTO ESECUTIVO DI DETTAGLIO
RELAZIONE TECNICA E DI CALCOLO TOMBINI IDRAULICI

allo sforzo normale N_x .
Questo momento e' incrementato per tenere in conto il valore del momento torcente M_{xy}

My : Momento flettente agente sulla sezione di normale y del sistema locale. Per le verifiche e' accoppiato allo sforzo normale N_y .
Questo momento e' incrementato per tenere in conto il valore del momento torcente M_{xy}

Mxy : Momento torcente con asse vettore x e agente sulla sezione di normale x (Ovvero anche, per la simmetria delle tensioni tangenziali momento torcente con asse vettore y e agente sulla sezione di normale y

$\epsilon_c x * 10000$: Deformazione del calcestruzzo nella faccia di normale x *10000 (Es. .35% = 35)

$\epsilon_c y * 10000$: Deformazione del calcestruzzo nella faccia di normale y *10000 (Es. .35% = 35)

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

$\epsilon_f y * 10000$: Deformazione dell' acciaio nella faccia di normale y *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

σ_t : Tensione massima di contatto con il terreno.

Eta : Abbassamento verticale del nodo in esame.

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

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.

Perim. : Numero identificativo del macroelemento il cui perimetro è stato definito prima di eseguire la verifica.

Nodo : Numero del nodo relativo alla suddivisione del macroelemento in microelementi.

Comb. : Indicatore della matrice di combinazione; la prima riga.

Cari : individua la matrice delle combinazioni rare, la seconda la matrice delle combinazioni frequenti, la terza quella permanenti.

Fes lim : Fessura limite espressa in mm.

Fess. : Fessura di calcolo espressa in mm; se sull'elemento non si aprono fessure tutta la riga sarà nulla.

Dist mm : Distanza fra le fessure.

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

Mf X : Momento flettente agente sulla sezione di normale x del sistema

PROGETTO ESECUTIVO DI DETTAGLIO
RELAZIONE TECNICA E DI CALCOLO TOMBINI IDRAULICI

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 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/cm².

σ cal Valore della tensione di calcolo in Kg/cm² sulla faccia di normale x.

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

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

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

σ cal Valore della tensione di calcolo in Kg/cm² sulla faccia di normale y.

Conbin 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	Nodo	3d	Nx	Ny	Txy	Mx	My	Mxy	εc x	εc y	εf x	εf y	Ax s	Ay s	Ax i	Ay i	Atag	σt	εta	Fpunz	
N.r	N.r	N.ro		Kg/m	Kg/m	Kg/m	kgm/m	kgm/m	kgm/m	*10000	*10000			cmq	cmq	cmq	cmq	cmq	kg/cm ²	mm	kg	cmq
0	1	1	4502	-1739	2349	963	1397	304	0	1	12	13	7,5	1,1	7,5	7,5	0,3	1,8	-3,5			
0	1	12	3922	776	2513	274	-421	-69	6	0	14	8	7,5	7,5	7,5	7,5	0,3	1,4	-2,8			
0	1	16	3922	776	2513	274	-421	69	6	0	14	8	7,5	7,5	7,5	7,5	0,3	1,4	-2,8			
0	1	17	-11143	-815	1166	5767	1122	-252	4	1	19	12	1,5	7,5	7,5	7,5	0,1	1,7	-3,4			
0	1	18	-15404	-506	954	7351	1133	-92	4	1	16	13	2,0	1,0	7,5	7,5	0,1	1,6	-3,2			
0	1	19	-11143	-815	1166	5767	1122	252	4	1	19	12	1,5	7,5	7,5	7,5	0,1	1,7	-3,4			

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

Quo	Per	Nodo	3d	Nx	Ny	Txy	Mx	My	Mxy	εc x	εc y	εf x	εf y	Ax s	Ay s	Ax i	Ay i	Atag	σt	εta	Fpunz	
N.r	N.r	N.ro		Kg/m	Kg/m	Kg/m	kgm/m	kgm/m	kgm/m	*10000	*10000			cmq	cmq	cmq	cmq	cmq	kg/cm ²	mm	kg	cmq
0	1	1	4502	-1739	1947	963	1397	304	0	1	12	12	7,5	1,1	7,5	7,5	0,3	1,3	-2,6			
0	1	12	5005	776	1146	17	-421	0	13	0	14	8	7,5	7,5	7,5	7,5	0,3	1,2	-2,4			
0	1	16	5005	776	1146	17	-421	0	13	0	14	8	7,5	7,5	7,5	7,5	0,3	1,2	-2,4			

Affidamento a Contraente Generale della S.S.640 "di Porto Empedocle" – Itinerario Agrigento-Caltanissetta-A19
Adeguamento a quattro corsie della S.S. 640 "di Porto Empedocle" – Tratto dal km 9+800 al km 44+400

PROGETTO ESECUTIVO DI DETTAGLIO
RELAZIONE TECNICA E DI CALCOLO TOMBINI IDRAULICI

0	1	17	-11143	-2468	560	5767	937	-271	3	1	18	5	1,5	7,5	7,5	7,5	0,1	1,3	-2,5
0	1	18	-15404	-2961	435	7351	958	-42	5	0	54	4	2,0	1,0	7,5	7,5	0,1	1,2	-2,5
0	1	19	-11143	-2468	560	5767	937	271	3	1	18	5	1,5	7,5	7,5	7,5	0,1	1,3	-2,5

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

			FESSURAZIONI											TENSIONI		DIREZIONE X			DIREZIONE Y				
Quo N.ro	Per N.r	Nodo N.ro	Comb. Cari	Fes lim	Fess mm	dis mm	Co mb	MfX (t*m)	NX (t)	MfY (t*m)	NY (t)	cos teta	sin teta	Combina Carico	σ lim. Kg/cmq	σ cal. Kg/cmq	Co mb	Mf (t*m)	N (t)	σ cal. Kg/cmq	Co mb	Mf (t*m)	N (t)
0	1	1	Rara	0,4	0,00	0	1	0,6	2,9	0,9	-1,2	0,000	0,000	RaraCls	150,0	1,4	1	0,6	2,9	5,1	1	0,9	-1,2
			Perm	0,3	0,00	0	1	0,6	2,9	0,9	-1,2	0,000	0,000	RaraFer	3600	290	1	0,6	2,9	161	1	0,9	-1,2
0	1	12	Rara	0,4	0,00	0	1	0,0	3,2	-0,1	0,3	0,000	0,000	RaraCls	150,0	1,4	1	0,6	2,9	5,1	1	0,9	-1,2
			Perm	0,3	0,00	0	1	0,0	3,2	-0,1	0,3	0,000	0,000	RaraFer	3600	165	1	0,0	0,0	0,6	1	-0,1	0,3
0	1	16	Rara	0,4	0,00	0	1	0,0	3,2	-0,1	0,3	0,000	0,000	RaraCls	150,0	1,4	1	0,6	2,9	5,1	1	0,9	-1,2
			Perm	0,3	0,00	0	1	0,0	3,2	-0,1	0,3	0,000	0,000	RaraFer	3600	165	1	0,0	0,0	0,6	1	-0,1	0,3
0	1	17	Rara	0,4	0,00	0	1	3,9	-7,5	0,8	-3,9	0,000	0,000	RaraCls	150,0	20,7	1	3,9	-7,5	3,4	1	0,8	-3,9
			Perm	0,3	0,00	0	1	3,9	-7,5	0,8	-3,9	0,000	0,000	RaraFer	3600	555	1	3,9	-7,5	28	1	0,8	-3,9
0	1	18	Rara	0,4	0,00	0	1	5,1	-10,4	0,8	-5,0	0,000	0,000	RaraCls	150,0	26,8	1	5,1	-10,4	3,2	1	0,8	-5,0
			Perm	0,3	0,00	0	1	5,1	-10,4	0,8	-5,0	0,000	0,000	RaraFer	3600	698	1	5,1	-10,4	24	1	0,8	-5,0
0	1	19	Rara	0,4	0,00	0	1	3,9	-7,5	0,8	-3,9	0,000	0,000	RaraCls	150,0	20,7	1	3,9	-7,5	3,4	1	0,8	-3,9
			Perm	0,3	0,00	0	1	3,9	-7,5	0,8	-3,9	0,000	0,000	RaraFer	3600	555	1	3,9	-7,5	28	1	0,8	-3,9

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

Gr.Q N.ro	Gen N.r	Nodo N.ro	3d N.ro	Nx Kg/m	Ny Kg/m	Txy Kg/m	Mx kgm/m	My kgm/m	Mxy kgm/m	εc x *10000	εc y	εf x *10000	εf y	Ax s. cmq	Ay s. cmq	Ax i. cmq	Ay i. cmq	Atag. cmq	σt kg/cmq	eta mm
1	1	1	5	-4626	-3285	4059	1253	822	-488	1	0	3	2	5,0	5,0	5,0	5,0	0,5	1,76	-3,5
1	1	1	6	-3685	2002	1524	9651	3151	-951	4	2	19	14	5,0	5,0	5,0	5,0	0,2		-3,5
1	1	1	37	-5147	-1966	0	-8699	-2068	0	4	1	16	10	5,0	5,0	5,0	5,0	0,2		-3,5
1	1	1	38	-5797	-1784	497	-5844	-2005	1023	3	1	15	9	5,0	5,0	5,0	5,0	0,2		-3,4
1	1	1	39	-6119	37	608	8952	2655	-978	4	2	16	16	5,0	5,0	5,0	5,0	0,2		-3,5
1	1	1	40	-4534	-937	366	-6268	-1601	-1127	3	2	15	18	5,0	5,0	5,0	5,0	0,2		-3,4
1	1	1	41	-4772	-648	0	-9652	32	2	8	0	69	0	6,1	5,0	5,0	5,0	0,2		-3,2
1	1	1	42	-4534	-937	366	-6268	-1601	1127	3	2	15	18	5,0	5,0	5,0	5,0	0,2		-3,4

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

Gr.Q N.ro	Gen N.r	Nodo N.ro	3d N.ro	Nx Kg/m	Ny Kg/m	Txy Kg/m	Mx kgm/m	My kgm/m	Mxy kgm/m	εc x *10000	εc y	εf x *10000	εf y	Ax s. cmq	Ay s. cmq	Ax i. cmq	Ay i. cmq	Atag. cmq	σt kg/cmq	eta mm
1	2	2	4776	-1730	1161	-820	1190	702	0	1	15	10	5,0	5,0	5,0	5,0	0,6	1,76	-3,5	
1	2	34	-12932	-3825	748	-8202	-2556	1162	9	2	81	10	5,0	5,0	5,0	5,0	0,5		-3,5	
1	2	48	-12932	-3825	748	-8202	-2556	-1162	9	2	81	10	5,0	5,0	5,0	5,0	0,5		-3,5	
1	2	49	-12608	-2107	0	-3375	-905	0	2	1	8	5	5,0	5,0	5,0	5,0	0,4		-2,8	
1	2	50	-12644	-2288	1020	-8799	-2277	-815	0	6	1	33	10	5,0	5,0	5,0	5,0	0,4		-3,5
1	2	51	-19214	-2595	0	-4206	555	0	2	0	4	1	5,0	5,0	5,0	5,0	0,3		-2,8	

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

Gr.Q N.ro	Gen N.r	Nodo N.ro	3d N.ro	Nx Kg/m	Ny Kg/m	Txy Kg/m	Mx kgm/m	My kgm/m	Mxy kgm/m	εc x *10000	εc y	εf x *10000	εf y	Ax s. cmq	Ay s. cmq	Ax i. cmq	Ay i. cmq	Atag. cmq	σt kg/cmq	eta mm
1	3	3	-4626	-3285	4059	-1253	-822	488	1	0	3	2	5,0	5,0	5,0	5,0	0,5	1,76	-3,5	
1	3	7	-3685	2002	1524	-9651	-3151	-951	4	2	19	14	5,5	5,0	5,0	5,0	0,3		-3,5	
1	3	50	-6119	37	608	-8952	-2655	-978	4	2	16	16	5,6	5,0	5,0	5,0	0,4		-3,5	
1	3	65	-5797	-1784	497	5844	2005	1023	3	1	15	9	5,0	5,0	5,0	5,0	0,2		-3,4	
1	3	66	-5147	-1966	0	-8699	-2068	0	4	1	16	10	5,0	5,0	5,0	5,0	0,2		-3,2	
1	3	67	-5797	-1784	497	5844	2005	-1023	3	1	15	9	5,0	5,0	5,0	5,0	0,2		-3,4	
1	3	68	-4534	-937	366	-6268	1601	-1127	3	2	15	18	5,0	5,0	5,0	5,0	0,2		-3,4	
1	3	69	-4772	-648	0	-9652	32	2	8	0	69	0	6,1	5,0	5,0	5,0	0,2		-3,2	
1	3	70	-4534	-937	366	-6268	1601	-1127	3	2	15	18	5,0	5,0	5,0	5,0	0,2		-3,4	

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

Gr.Q N.ro	Gen N.r	Nodo N.ro	3d N.ro	Nx Kg/m	Ny Kg/m	Txy Kg/m	Mx kgm/m	My kgm/m	Mxy kgm/m	εc x *10000	εc y	εf x *10000	εf y	Ax s. cmq	Ay s. cmq	Ax i. cmq	Ay i. cmq	Atag. cmq	σt kg/cmq	eta mm
--------------	------------	--------------	------------	------------	------------	-------------	-------------	-------------	--------------	----------------	------	----------------	------	--------------	--------------	--------------	--------------	--------------	--------------	-----------

Affidamento a Contraente Generale della S.S.640 "di Porto Empedocle" – Itinerario Agrigento-Caltanissetta-A19

Adeguamento a quattro corsie della S.S. 640 "di Porto Empedocle" – Tratto dal km 9+800 al km 44+400

PROGETTO ESECUTIVO DI DETTAGLIO

RELAZIONE TECNICA E DI CALCOLO TOMBINI IDRAULICI

1	4	1	4776	-1730	1161	-1007	-1190	-702	0	1	17	10	5,0	5,0	5,0	5,0	0,6	1,76	-3,5
1	4	30	-12932	-3825	748	8202	2556	-1162	9	2	81	10	5,0	5,0	5,0	5,0	0,5		-3,5
1	4	72	-7342	-2411	0	534	290	6	0	0	0	0	5,0	5,0	5,0	5,0	0,6		-2,8
1	4	73	-8449	-2708	0	1679	789	9	1	1	1	2	5,0	5,0	5,0	5,0	0,5		-2,8
1	4	74	-12608	-2107	0	3375	905	0	2	1	8	5	5,0	5,0	5,0	5,0	0,4		-2,8
1	4	75	-19214	-2595	0	4206	-555	0	2	0	4	1	5,0	5,0	5,0	5,0	0,3		-2,8

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

Gr.Q N.ro	Gen N.r	Nodo N.ro	3d N.ro	Nx Kg/m	Ny Kg/m	Txy Kg/m	Mx kgm/m	My kgm/m	Mxy kgm/m	εc x *10000	εc y	εf x *10000	εf y	Ax s. cmq	Ay s. cmq	Ax i. cmq	Ay i. cmq	Atag. cmq	σt kg/cmq	eta mm
1	1	1	5	-4626	-3285	4059	1253	618	-460	1	0	3	0	5,0	5,0	5,0	5,0	0,5	1,30	-2,6
1	1	1	5	-3685	2002	1524	9651	3151	-951	3	1	18	13	5,0	5,0	5,4	5,0	0,2		-2,6
1	1	1	6	-3685	2002	1524	9651	3151	951	3	1	18	13	5,0	5,0	5,4	5,0	0,2		-2,6
1	1	1	37	-5147	-1966	0	-8699	-2068	0	3	1	16	9	5,0	5,0	5,0	5,0	0,2		-2,5
1	1	1	38	-5797	-1784	497	-5844	-2005	1023	3	1	23	9	5,0	5,0	5,0	5,0	0,2		-2,5
1	1	1	39	-6119	37	608	8952	2655	-978	3	1	16	15	5,0	5,0	5,4	5,0	0,2		-2,6
1	1	1	40	-4534	-937	366	-6268	-1601	-1127	2	1	15	17	5,0	5,0	5,0	5,0	0,2		-2,5
1	1	1	41	-4772	-648	0	-9652	37	0	2	1	16	0	5,0	5,0	5,0	5,0	0,2		-2,5
1	1	1	42	-4534	-937	366	-6268	-1601	1127	2	1	15	17	5,0	5,0	5,0	5,0	0,2		-2,5

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

Gr.Q N.ro	Gen N.r	Nodo N.ro	3d N.ro	Nx Kg/m	Ny Kg/m	Txy Kg/m	Mx kgm/m	My kgm/m	Mxy kgm/m	εc x *10000	εc y	εf x *10000	εf y	Ax s. cmq	Ay s. cmq	Ax i. cmq	Ay i. cmq	Atag. cmq	σt kg/cmq	eta mm
1	2	2	4776	-1730	1161	-820	964	664	0	1	15	7	5,0	5,0	5,0	5,0	0,6	1,30	-2,6	
1	2	34	-12932	-3825	748	-8202	-2556	1162	3	1	14	9	5,0	5,0	5,0	5,0	0,5		-2,6	
1	2	48	-12932	-3825	748	-8202	-2556	-1162	3	1	14	9	5,0	5,0	5,0	5,0	0,5		-2,6	
1	2	49	-12608	-2107	0	-3375	-905	0	1	1	7	5	5,0	5,0	5,0	5,0	0,4		-2,4	
1	2	50	-12644	-2288	1020	-8795	-2277	-815	3	1	13	10	5,0	5,0	5,0	5,0	0,4		-2,6	
1	2	51	-19214	-2595	0	-4206	555	0	1	0	3	0	5,0	5,0	5,0	5,0	0,3		-2,4	

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

Gr.Q N.ro	Gen N.r	Nodo N.ro	3d N.ro	Nx Kg/m	Ny Kg/m	Txy Kg/m	Mx kgm/m	My kgm/m	Mxy kgm/m	εc x *10000	εc y	εf x *10000	εf y	Ax s. cmq	Ay s. cmq	Ax i. cmq	Ay i. cmq	Atag. cmq	σt kg/cmq	eta mm
1	3	3	4776	-1730	1161	-1253	-618	460	1	0	3	0	5,0	5,0	5,0	5,0	0,5	1,30	-2,6	
1	3	7	-3685	2002	1524	-9651	-3151	-951	3	1	18	13	5,5	5,0	5,0	5,0	0,3		-2,6	
1	3	50	-6119	37	608	-8952	-2655	-978	3	1	16	15	5,6	5,0	5,0	5,0	0,4		-2,6	
1	3	65	-5797	-1784	497	5844	2005	1023	3	1	23	9	5,0	5,0	5,0	5,0	0,2		-2,5	
1	3	66	-5147	-1966	0	-8699	-2068	0	3	1	16	9	5,0	5,0	5,0	5,0	0,2		-2,5	
1	3	67	-5797	-1784	497	5844	2005	-1023	3	1	23	9	5,0	5,0	5,0	5,0	0,2		-2,5	
1	3	68	-4534	-937	366	6268	1601	1127	2	1	15	17	5,0	5,0	5,0	5,0	0,2		-2,5	
1	3	69	-4772	-648	0	9652	0	0	2	1	16	0	5,0	5,0	5,0	5,0	0,2		-2,5	
1	3	70	-4534	-937	366	6268	1601	-1127	2	1	15	17	5,0	5,0	5,0	5,0	0,2		-2,5	

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

Gr.Q N.ro	Gen N.r	Nodo N.ro	3d N.ro	Nx Kg/m	Ny Kg/m	Txy Kg/m	Mx kgm/m	My kgm/m	Mxy kgm/m	εc x *10000	εc y	εf x *10000	εf y	Ax s. cmq	Ay s. cmq	Ax i. cmq	Ay i. cmq	Atag. cmq	σt kg/cmq	eta mm
1	4	1	4776	-1730	1161	-1007	-964	-664	0	1	17	7	5,0	5,0	5,0	5,0	0,6	1,30	-2,6	
1	4	30	-12932	-3825	748	8202	2556	-1162	3	1	14	9	5,0	5,0	5,0	5,0	0,5		-2,6	
1	4	72	-7342	-2411	0	587	290	3	0	0	0	0	5,0	5,0	5,0	5,0	0,5		-2,4	
1	4	73	-12709	-2708	0	2348	789	0	0	0	1	2	5,0	5,0	5,0	5,0	0,5		-2,4	
1	4	74	-12608	-2107	0	3375	905	0	1	1	7	5	5,0	5,0	5,0	5,0	0,4		-2,4	
1	4	75	-19214	-2595	0	4206	-555	0	1	0	3	0	5,0	5,0	5,0	5,0	0,3		-2,4	

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

GrQ N.r	Gen N.r	Nodo N.ro	FESSURAZIONI								TENSIONI		DIREZIONE X				DIREZIONE Y						
			Comb. Cari	Fes lim	Fess mm	dis mm	Co mb	MfX (t*m)	NX (t)	MfY (t*m)	NY (t)	cos teta	sin teta	Combina Carico	σ lim. Kg/cmq	σ cal. Kg/cmq	Co mb	Mf (t*m)	N (t)	σ cal. Kg/cmq	Co mb	Mf (t*m)	N (t)
1	1	1	Rara									RaraCls	150,0	3,6	1	0,8	-3,1	1,8	1	0,4	-3,3		
			Freq	0,4	0,00	0	1	0,8	-3,1	0,4	-3,3	0,000	0,000	RaraFer	3600	46	1	0,8	-3,1	13	1	0,4	-3,3
			Perm	0,3	0,00	0	1	0,8	-3,1	0,4	-3,3	0,000	0,000	PermCls	112,0	3,6	1	0,8	-3,1	1,8	1	0,4	-3,3
1	1	5	Rara									RaraCls	150,0	35,1	1	6,4	-2,4	11,1	1	2,1	1,3		
			Freq	0,4	0,00	0	1	6,4	-2,4	2,1	1,3	0,000	0,000	RaraFer	3600	1360	1	6,4	-2,4	540	1	2,1	1,3
			Perm	0,3	0,00	0	1	6,4	-2,4	2,1	1,3	0,000	0,000	PermCls	112,0	35,1	1	6,4	-2,4	11,1	1	2,1	1,3
1	1	6	Rara									RaraCls	150,0	35,1	1	6,4	-2,4	11,1	1	2,1	1,3		
			Freq	0,4	0,00	0	1	6,4	-2,4	2,1	1,3	0,000	0,000	RaraFer	3600	1360	1	6,4	-2,4	540	1	2,1	1,3
			Perm	0,3	0,00	0	1	6,4	-2,4	2,1	1,3	0,000	0,000	PermCls	112,0	35,1	1	6,4	-2,4	11,1	1	2,1	1,3
1	1	37	Rara									RaraCls	150,0	31,4	1	-5,8	-3,3	7,45	1	-1,4	-1,5		
			Freq	0,4	0,00	0	1	-5,8	-3,3	-1,4	-1,5	0,000	0,000	RaraFer	3600	1167	1	-5,8	-3,3	245	1	-1,4	-1,5
			Perm	0,3	0,00	0	1	-5,8	-3,3	-1,4	-1,5	0,000	0,000	PermCls	112,0	31,4	1	-5,8	-3,3	7,45	1	-1,4	-1,5
1	1	38	Rara									RaraCls	150,0	21,1	1	-3,9	-3,8	7,4	1	-1,3	-1,4		
			Freq	0,4	0,00	0	1	-3,9	-3,8	-1,3	-1,4	0,000	0,000	RaraFer	3600	715	1	-3,9	-3,8	245	1	-1,3	-1,4

**Affidamento a Contraente Generale della S.S.640 "di Porto Empedocle" – Itinerario Agrigento-Caltanissetta-A19
Adeguamento a quattro corsie della S.S. 640 "di Porto Empedocle" – Tratto dal km 9+800 al km 44+400**

**PROGETTO ESECUTIVO DI DETTAGLIO
RELAZIONE TECNICA E DI CALCOLO TOMBINI IDRAULICI**

1	1	39	Perm	0,3	0,00	0	1	-3,9	-3,8	-1,3	-1,4	0,000	0,000	PermCls	112,0	21,1	1	-3,9	-3,8	7,4	1	-1,3	-1,4
			Rara												RaraCls	150,0	32,3	1	6,0	-4,0	9,9	1	1,8
1	1	40	Freq	0,4	0,00	0	1	6,0	-4,0	1,8	-0,1	0,000	0,000	RaraFer	3600	1176	1	6,0	-4,0	398	1	1,8	-0,1
			Perm	0,3	0,00	0	1	6,0	-4,0	1,8	-0,1	0,000	0,000	PermCls	112,0	32,3	1	6,0	-4,0	9,9	1	1,8	-0,1
1	1	41	Rara											RaraCls	150,0	22,8	1	-4,2	-2,9	5,9	1	-1,1	-0,7
			Freq	0,4	0,00	0	1	-4,2	-2,9	-1,1	-0,7	0,000	0,000	RaraFer	3600	821	1	-4,2	-2,9	212	1	-1,1	-0,7
1	1	42	Perm	0,3	0,00	0	1	-4,2	-2,9	-1,1	-0,7	0,000	0,000	PermCls	112,0	22,8	1	-4,2	-2,9	5,9	1	-1,1	-0,7
			Rara											RaraCls	150,0	34,9	1	-6,4	-3,1	0,2	1	0,0	-0,6

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

GrQ N.r	Gen N.r	Nodo N.ro	FESSURAZIONI											TENSIONI		DIREZIONE X			DIREZIONE Y				
			Comb. Cari	Fes lim	Fess mm	dis mm	Co mb	MfX (t*m)	NX (t)	MfY (t*m)	NY (t)	cos teta	sin teta	Combina Carico	σ lim. Kg/cmq	σ cal. Kg/cmq	Co mb	Mf (t*m)	N (t)	σ cal. Kg/cmq	Co mb	Mf (t*m)	N (t)
1	2	2	Rara	0,4	0,00	0	1	0,7	3,1	0,8	-1,7	0,000	0,000	RaraCls	150,0	2,0	1	0,7	3,1	4,1	1	0,8	-1,7
			Perm	0,3	0,00	0	1	0,7	3,1	0,8	-1,7	0,000	0,000	RaraFer	3600	316	1	0,7	3,1	98	1	0,8	-1,7
1	2	34	Rara											PermCls	112,0	2,0	1	0,7	3,1	4,1	1	0,8	-1,7
			Freq	0,4	0,00	0	1	-5,4	-8,6	-1,7	-2,8	0,000	0,000	RaraFer	3600	852	1	-5,4	-8,6	259	1	-1,7	-2,8
1	2	48	Perm	0,3	0,00	0	1	-5,4	-8,6	-1,7	-2,8	0,000	0,000	PermCls	112,0	28,8	1	-5,4	-8,6	9,1	1	-1,7	-2,8
			Rara											RaraCls	150,0	28,8	1	-5,4	-8,6	9,1	1	-1,7	-2,8
1	2	49	Freq	0,4	0,00	0	1	-5,4	-8,6	-1,7	-2,8	0,000	0,000	RaraFer	3600	852	1	-5,4	-8,6	259	1	-1,7	-2,8
			Perm	0,3	0,00	0	1	-5,4	-8,6	-1,7	-2,8	0,000	0,000	PermCls	112,0	28,8	1	-5,4	-8,6	9,1	1	-1,7	-2,8
1	2	50	Rara										RaraCls	150,0	10,6	1	-2,2	-8,4	3,1	1	-0,6	-1,5	
			Freq	0,4	0,00	0	1	-2,2	-8,4	-0,6	-1,5	0,000	0,000	RaraFer	3600	152	1	-2,2	-8,4	67	1	-0,6	-1,5
1	2	51	Perm	0,3	0,00	0	1	-2,2	-8,4	-0,6	-1,5	0,000	0,000	PermCls	112,0	10,6	1	-2,2	-8,4	3,1	1	-0,6	-1,5
			Rara											RaraCls	150,0	31,1	1	-5,9	-8,4	8,2	1	-1,5	-1,7

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

GrQ N.r	Gen N.r	Nodo N.ro	FESSURAZIONI											TENSIONI		DIREZIONE X			DIREZIONE Y				
			Comb. Cari	Fes lim	Fess mm	dis mm	Co mb	MfX (t*m)	NX (t)	MfY (t*m)	NY (t)	cos teta	sin teta	Combina Carico	σ lim. Kg/cmq	σ cal. Kg/cmq	Co mb	Mf (t*m)	N (t)	σ cal. Kg/cmq	Co mb	Mf (t*m)	N (t)
1	3	3	Rara	0,4	0,00	0	1	-0,8	-3,1	-0,4	-3,3	0,000	0,000	RaraCls	150,0	3,6	1	-0,8	-3,1	1,8	1	-0,4	-3,3
			Perm	0,3	0,00	0	1	-0,8	-3,1	-0,4	-3,3	0,000	0,000	RaraFer	3600	46	1	-0,8	-3,1	13	1	-0,4	-3,3
1	3	7	Rara										PermCls	112,0	3,6	1	-0,8	-3,1	1,8	1	-0,4	-3,3	
			Freq	0,4	0,00	0	1	-6,4	-2,4	-2,1	1,3	0,000	0,000	RaraFer	3600	1360	1	-6,4	-2,4	540	1	-2,1	1,3
1	3	50	Perm	0,3	0,00	0	1	-6,4	-2,4	-2,1	1,3	0,000	0,000	PermCls	112,0	35,1	1	-6,4	-2,4	11,1	1	-2,1	1,3
			Rara											RaraCls	150,0	32,3	1	-6,0	-4,0	9,9	1	-1,8	-0,1
1	3	65	Freq	0,4	0,00	0	1	-6,0	-4,0	-1,8	-0,1	0,000	0,000	RaraFer	3600	1176	1	-6,0	-4,0	398	1	-1,8	-0,1
			Perm	0,3	0,00	0	1	-6,0	-4,0	-1,8	-0,1	0,000	0,000	PermCls	112,0	32,3	1	-6,0	-4,0	9,9	1	-1,8	-0,1
1	3	66	Rara										RaraCls	150,0	21,1	1	3,9	-3,8	7,4	1	1,3	-1,4	
			Freq	0,4	0,00	0	1	3,9	-3,8	1,3	-1,4	0,000	0,000	RaraFer	3600	715	1	3,9	-3,8	245	1	1,3	-1,4
1	3	67	Perm	0,3	0,00	0	1	3,9	-3,8	1,3	-1,4	0,000	0,000	PermCls	112,0	21,1	1	3,9	-3,8	7,4	1	1,3	-1,4
			Rara											RaraCls	150,0	31,4	1	5,8	-3,3	7,5	1	1,4	-1,5
1	3	68	Freq	0,4	0,00	0	1	5,8	-3,3	1,4	-1,5	0,000	0,000	RaraFer	3600	1167	1	5,8	-3,3	246	1	1,4	-1,5
			Perm	0,3	0,00	0	1	5,8	-3,3	1,4	-1,5	0,000	0,000	PermCls	112,0	31,4	1	5,8	-3,3	7,5	1	1,4	-1,5
1	3	69	Rara										RaraCls	150,0	21,1	1	3,9	-3,8	7,4	1	1,3	-1,4	
			Freq	0,4	0,00	0	1	4,2	-2,9	1,1	-0,7	0,000	0,000	RaraFer	3600	821	1	4,2	-2,9	212	1	1,1	-0,7
1	3	70	Perm	0,3	0,00	0	1	4,2	-2,9	1,1	-0,7	0,000	0,000	PermCls	112,0	22,8	1	4,2	-2,9	5,9	1	1,1	-0,7
			Rara											RaraCls	150,0	34,9	1	-6,4	-3,1	0,2	1	0,0	-0,6

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

GrQ N.r	Gen N.r	Nodo N.ro	FESSURAZIONI											TENSIONI		DIREZIONE X			DIREZIONE Y				
			Comb. Cari	Fes lim	Fess mm	dis mm	Co mb	MfX (t*m)	NX (t)	MfY (t*m)	NY (t)	cos teta	sin teta	Combina Carico	σ lim. Kg/cmq	σ cal. Kg/cmq	Co mb	Mf (t*m)	N (t)	σ cal. Kg/cmq	Co mb	Mf (t*m)	N (t)
1	4	1	Rara	0,4	0,00	0	1	-0,7	3,1	-0,8	-1,7	0,000	0,000	RaraCls	150,0	2,0	1	-0,7	3,1	4,1	1	-0,8	-1,7
			Perm	0,3	0,00	0	1	-0,7	3,1	-0,8	-1,7	0,000	0,000	RaraFer	3600	316	1	-0,7	3,1	98	1	-0,8	-1,7
1	4	30	Rara										PermCls	112,0	2,0	1	-0,7	3,1	4,1	1	-0,8	-1,7	
			Freq	0,4	0,00	0	1	5,4	-8,6	1,7	-2,8	0,000	0,000	RaraFer	3600	852	1	5,4	-8,6	259	1	1,7	-2,8
1	4	72	Perm	0,3	0,00	0	1	5,4	-8,6	1,7	-2,8	0,000	0,000	PermCls	112,0	28,8	1	5,4	-8,6	9,1	1	1,7	-2,8
			Rara											RaraCls	150,0	2,8	1	0,6	-1,3	0,8	1	0,2	-2,1
1	4	73	Freq	0,4	0,00	0	1	0,6	-7,3	0,2	-2,1	0,000	0,000	RaraFer	3600	22	1	0,6	-7,3	0,8	1	0,2	-2,1
			Perm	0,3	0,00	0	1	0,6	-7,3	0,2	-2,1	0,000	0,000	PermCls	112,0	2,8	1	0,6	-7,3	0,8	1	0,2	-2,1
1	4	74	Rara										RaraCls	150,0	6,4	1	1,5	-8,4	2,4	1	0,5	-2,1	
			Freq	0,4	0,00	0	1	1,5	-8,4	0,5	-2,1	0,000	0,000	RaraFer	3600	46	1	1,5	-8,4	31	1	0,5	-2,1
1	4	74	Perm	0,3	0,00	0	1	1,5	-8,4	0,5	-2,1	0,000	0,000	PermCls	112,0	6,4	1	1,5	-8,4	2,4	1	0,5	-2,1
			Rara											RaraCls	150,0	10,6	1	2,2	-8,4	3,1	1	0,6	-1,5

Affidamento a Contraente Generale della S.S.640 "di Porto Empedocle" – Itinerario Agrigento-Caltanissetta-A19
Adeguamento a quattro corsie della S.S. 640 "di Porto Empedocle" – Tratto dal km 9+800 al km 44+400

PROGETTO ESECUTIVO DI DETTAGLIO
RELAZIONE TECNICA E DI CALCOLO TOMBINI IDRAULICI

1	4	75	Rara									RaraCls	150,0	12,3	1	2,8	-12,8	1,5	1	-0,4	-1,8		
			Freq	0,4	0,00	0	1	2,8	-12,8	0,0	-1,8	0,000	0,000	RaraFer	3600	118	1	2,8	-12,8	1,2	1	-0,4	-1,8
			Perm	0,3	0,00	0	1	2,8	-12,8	0,0	-1,8	0,000	0,000	PermCls	112,0	12,3	1	2,8	-12,8	1,5	1	-0,4	-1,8

ALLEGATO 4: MANUFATTO SCATOLARE

TABULATI DI CALCOLO

Calcolo del carico sulla calotta

Pressione Geostatica

In questo caso la pressione in calotta viene calcolata come prodotto tra il peso di volume del terreno per l'altezza del ricoprimento (Spessore dello strato di terreno superiore). Quindi la pressione in calotta è fornita dalla seguente relazione:

$$P_v = \gamma H$$

Se sul profilo del piano campagna sono presenti dei sovraccarichi, concentrati e/o distribuiti, la diffusione di questi nel terreno avviene secondo un angolo, rispetto alla verticale, pari a 33.00°.

Spinta sui piedritti

Spinta attiva - Metodo di Coulomb

La teoria di Coulomb considera l'ipotesi di un cuneo di spinta a monte della parete che si muove rigidamente lungo una superficie di rottura rettilinea. Dall'equilibrio del cuneo si ricava la spinta che il terreno esercita sull'opera di sostegno. In particolare Coulomb ammette, al contrario della teoria di Rankine, l'esistenza di attrito fra il terreno e la parete, e quindi la retta di spinta risulta inclinata rispetto alla normale alla parete stesso di un angolo di attrito terra-parete.

L'espressione della spinta esercitata da un terrapieno, di peso di volume γ , su una parete di altezza H , risulta espressa secondo la teoria di Coulomb dalla seguente relazione (per terreno incoerente)

$$S = 1/2\gamma H^2 K_a$$

K_a rappresenta il coefficiente di spinta attiva di Coulomb nella versione riveduta da Muller-Breslau, espresso come

$$K_a = \frac{\sin(\alpha + \phi)}{\sin^2\alpha \sin(\alpha - \delta) \left[1 + \frac{\sqrt{[\sin(\phi + \delta)\sin(\phi - \beta)]}}{\sqrt{[\sin(\alpha - \delta)\sin(\alpha + \beta)]}} \right]^2}$$

PROGETTO ESECUTIVO DI DETTAGLIO
RELAZIONE TECNICA E DI CALCOLO TOMBINI IDRAULICI

dove ϕ è l'angolo d'attrito del terreno, α rappresenta l'angolo che la parete forma con l'orizzontale ($\alpha = 90^\circ$ per parete verticale), δ è l'angolo d'attrito terreno-parete, β è l'inclinazione del terrapieno rispetto all'orizzontale.

La spinta risulta inclinata dell'angolo d'attrito terreno-parete δ rispetto alla normale alla parete.

Il diagramma delle pressioni del terreno sulla parete risulta triangolare con il vertice in alto. Il punto di applicazione della spinta si trova in corrispondenza del baricentro del diagramma delle pressioni ($1/3 H$ rispetto alla base della parete). L'espressione di K_a perde di significato per $\beta > \phi$. Questo coincide con quanto si intuisce fisicamente: la pendenza del terreno a monte della parete non può superare l'angolo di natural declivio del terreno stesso.

Nel caso di terreno dotato di attrito e coesione c l'espressione della pressione del terreno ad una generica profondità z vale

$$\sigma_a = \gamma z K_a - 2 c \sqrt{K_a}$$

Spinta in presenza di falda

Nel caso in cui a monte della parete sia presente la falda il diagramma delle pressioni sulla parete risulta modificato a causa della sottospinta che l'acqua esercita sul terreno. Il peso di volume del terreno al di sopra della linea di falda non subisce variazioni. Viceversa al di sotto del livello di falda va considerato il peso di volume di galleggiamento

$$\gamma_a = \gamma_{sat} - \gamma_w$$

dove γ_{sat} è il peso di volume saturo del terreno (dipendente dall'indice dei pori) e γ_w è il peso di volume dell'acqua. Quindi il diagramma delle pressioni al di sotto della linea di falda ha una pendenza minore. Al diagramma così ottenuto va sommato il diagramma triangolare legato alla pressione idrostatica esercitata dall'acqua.

Spinta a Riposo

Si assume che sui piedritti agisca la spinta calcolata in condizioni di riposo.

Il coefficiente di spinta a riposo è espresso dalla relazione

$$K_0 = 1 - \sin\phi$$

dove ϕ rappresenta l'angolo d'attrito interno del terreno di rinfianco.

Quindi la pressione laterale, ad una generica profondità z e la spinta totale sulla parete di altezza H valgono

$$\sigma = \gamma z K_0 + p_v K_0$$

$$S = 1/2 \gamma H^2 K_0 + p_v K_0 H$$

dove p_v è la pressione verticale agente in corrispondenza della calotta.

Spinta in presenza di sisma - Formula di Wood

PROGETTO ESECUTIVO DI DETTAGLIO
RELAZIONE TECNICA E DI CALCOLO TOMBINI IDRAULICI

Spinta del terreno nel caso di strutture rigide.

Nel caso di strutture rigide completamente vincolate, in modo tale che non può svilupparsi nel terreno uno stato di spinta attiva, nonché nel caso di muri verticali con terrapieno a superficie orizzontale, l'incremento dinamico di spinta del terreno può essere calcolato come:

$$\Delta P_d = \alpha \gamma H^2$$

$$\alpha = a_g / g * S_s * \beta_m * S_t$$

H è l'altezza sulla quale agisce la spinta. Il punto di applicazione va preso a metà altezza.

Strategia di soluzione

A partire dal tipo di terreno, dalla geometria e dai sovraccarichi agenti il programma è in grado di conoscere tutti i carichi agenti sulla struttura per ogni combinazione di carico.

La struttura scatolare viene schematizzata come un telaio piano e viene risolta mediante il metodo degli elementi finiti (FEM). Più dettagliatamente il telaio viene discretizzato in una serie di elementi connessi fra di loro nei nodi.

Il terreno di rinfianco e di fondazione viene invece schematizzato con una serie di elementi molle non reagenti a trazione (modello di Winkler). L'area della singola molla è direttamente proporzionale alla costante di Winkler del terreno e all'area di influenza della molla stessa.

A partire dalla matrice di rigidezza del singolo elemento, K_e , si assembla la matrice di rigidezza di tutta la struttura K . Tutti i carichi agenti sulla struttura vengono trasformati in carichi nodali (reazioni di incastro perfetto) ed inseriti nel vettore dei carichi nodali p .

Indicando con u il vettore degli spostamenti nodali (incogniti), la relazione risolutiva può essere scritta nella forma

$$K u = p$$

Da questa equazione matriciale si ricavano gli spostamenti incogniti u

$$u = K^{-1} p$$

Noti gli spostamenti nodali è possibile risalire alle sollecitazioni nei vari elementi.

La soluzione del sistema viene fatta per ogni combinazione di carico agente sullo scatolare. Il successivo calcolo delle armature nei vari elementi viene condotto tenendo conto delle condizioni più gravose che si possono verificare nelle sezioni fra tutte le combinazioni di carico.

PROGETTO ESECUTIVO DI DETTAGLIO
RELAZIONE TECNICA E DI CALCOLO TOMBINI IDRAULICI

Verifiche combinazioni SLU

Simbologia adottata ed unità di misura

N°	Indice sezione
X	Ascissa/Ordinata sezione, espresso in cm
M	Momento flettente, espresso in kNm
V	Taglio, espresso in kN
N	Sforzo normale, espresso in kN
N _u	Sforzo normale ultimo, espressa in kN
M _u	Momento ultimo, espressa in kNm
A _{fi}	Area armatura inferiore, espressa in cmq
A _{fs}	Area armatura superiore, espressa in cmq
CS	Coeff. di sicurezza sezione
V _{Rd}	Aliquota taglio assorbita dal calcestruzzo in elementi senza armature trasversali, espressa in kN
V _{Rcd}	Aliquota taglio assorbita dal calcestruzzo in elementi con armature trasversali, espressa in kN
V _{Rsd}	Aliquota taglio assorbita armature trasversali, espressa in kN
A _{sw}	Area armature trasversali nella sezione, espressa in cmq

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 1 - SLU (Caso A1-M1)]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 50.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.20	54.78 (54.78)	63.49	485.68	419.05	19.01	19.01	7.65
2	0.88	-55.89 (-99.21)	63.49	281.20	-439.40	19.01	22.81	4.43
3	1.65	-99.21 (-99.21)	63.49	235.99	-368.77	19.01	19.01	3.72
4	2.42	-55.89 (-99.21)	63.49	281.20	-439.40	19.01	22.81	4.43
5	3.10	54.78 (54.78)	63.49	485.68	419.05	19.01	19.01	7.65

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0.20	-207.09	209.42	4572.19	1451.49	3.80
2	0.88	-104.83	209.42	0.00	0.00	0.00
3	1.65	7.82	209.42	0.00	0.00	0.00
4	2.42	120.48	209.42	0.00	0.00	0.00
5	3.10	207.09	209.42	4572.19	1451.49	3.80

Verifica sezioni traverso [Combinazione n° 1 - SLU (Caso A1-M1)]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 40.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
----	---	---	---	----------------	----------------	-----------------	-----------------	----

PROGETTO ESECUTIVO DI DETTAGLIO
RELAZIONE TECNICA E DI CALCOLO TOMBINI IDRAULICI

1	0.20-63.54 (-63.54)	65.36	206.61	-200.83	12.72	12.72	3.16
2	0.94 39.24 (69.11)	65.36	257.19	271.95	17.81	12.72	3.93
3	1.65 72.17 (72.17)	65.36	177.79	196.31	12.72	12.72	2.72
4	2.36 39.24 (69.11)	65.36	257.19	271.95	17.81	12.72	3.93
5	3.10-63.54 (-63.54)	65.36	206.61	-200.83	12.72	12.72	3.16

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Red}	A _{sw}
1	0.20	187.18	165.62	1596.90	1138.80	2.54
2	0.94	92.21	165.62	0.00	0.00	0.00
3	1.65	0.00	165.62	0.00	0.00	0.00
4	2.36	-92.21	165.62	0.00	0.00	0.00
5	3.10	-187.18	165.62	1596.90	1138.80	2.54

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 1 - SLU (Caso A1-M1)]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 40.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.25-54.78 (-63.54)		212.53	1133.45	-338.84	12.72	12.72	5.33
2	1.22-27.75 (-29.78)		199.86	2837.42	-422.82	12.72	12.72	14.20
3	2.20-63.54 (-63.54)		187.18	907.93	-308.18	12.72	12.72	4.85

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Red}	A _{sw}
1	0.25	63.49	185.48	0.00	0.00	0.00
2	1.22	-6.28	183.77	0.00	0.00	0.00
3	2.20	-65.36	182.06	0.00	0.00	0.00

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 1 - SLU (Caso A1-M1)]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 40.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.25-54.78 (-63.54)		212.53	1133.45	-338.84	12.72	12.72	5.33
2	1.22-27.75 (-29.78)		199.86	2837.42	-422.82	12.72	12.72	14.20
3	2.20-63.54 (-63.54)		187.18	907.93	-308.18	12.72	12.72	4.85

PROGETTO ESECUTIVO DI DETTAGLIO
RELAZIONE TECNICA E DI CALCOLO TOMBINI IDRAULICI

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Red}	A _{sw}
1	0.25	-63.49	185.48	0.00	0.00	0.00
2	1.22	6.28	183.77	0.00	0.00	0.00
3	2.20	65.36	182.06	0.00	0.00	0.00

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 2 - SLU (Caso A2-M2)]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 50.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.20	43.99 (43.99)	58.84	588.17	439.69	19.01	19.01	10.00
2	0.88	-41.15 (-74.47)	58.84	359.40	-454.89	19.01	22.81	6.11
3	1.65	-74.47 (-74.47)	58.84	301.83	-382.03	19.01	19.01	5.13
4	2.42	-41.15 (-74.47)	58.84	359.40	-454.89	19.01	22.81	6.11
5	3.10	43.99 (43.99)	58.84	588.17	439.69	19.01	19.01	10.00

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Red}	A _{sw}
1	0.20	-159.30	208.78	0.00	0.00	3.80
2	0.88	-80.64	208.78	0.00	0.00	0.00
3	1.65	6.02	208.78	0.00	0.00	0.00
4	2.42	92.68	208.78	0.00	0.00	0.00
5	3.10	159.30	208.78	0.00	0.00	3.80

Verifica sezioni traverso [Combinazione n° 2 - SLU (Caso A2-M2)]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 40.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.20	-49.94 (-49.94)	58.48	241.60	-206.33	12.72	12.72	4.13
2	0.94	29.11 (52.09)	58.48	315.18	280.76	17.81	12.72	5.39
3	1.65	54.44 (54.44)	58.48	217.58	202.56	12.72	12.72	3.72
4	2.36	29.11 (52.09)	58.48	315.18	280.76	17.81	12.72	5.39
5	3.10	-49.94 (-49.94)	58.48	241.60	-206.33	12.72	12.72	4.13

Verifiche taglio

PROGETTO ESECUTIVO DI DETTAGLIO
RELAZIONE TECNICA E DI CALCOLO TOMBINI IDRAULICI

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Red}	A _{sw}
1	0.20	143.99	164.69	0.00	0.00	2.54
2	0.94	70.93	164.69	0.00	0.00	0.00
3	1.65	0.00	164.69	0.00	0.00	0.00
4	2.36	-70.93	164.69	0.00	0.00	0.00
5	3.10	-143.99	164.69	0.00	0.00	2.54

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 2 - SLU (Caso A2-M2)]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 40.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.25-43.99	(-49.94)	163.48	1094.89	-334.49	12.72	12.72	6.70
2	1.22-18.37	(-19.88)	153.73	3144.73	-406.73	12.72	12.72	20.46
3	2.20-49.94	(-49.94)	143.99	875.16	-303.57	12.72	12.72	6.08

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Red}	A _{sw}
1	0.25	58.84	178.86	0.00	0.00	0.00
2	1.22	-4.68	177.55	0.00	0.00	0.00
3	2.20	-58.48	176.23	0.00	0.00	0.00

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 2 - SLU (Caso A2-M2)]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 40.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.25-43.99	(-49.94)	163.49	1094.89	-334.49	12.72	12.72	6.70
2	1.22-18.37	(-19.88)	153.74	3144.73	-406.73	12.72	12.72	20.46
3	2.20-49.94	(-49.94)	143.99	875.16	-303.57	12.72	12.72	6.08

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Red}	A _{sw}
1	0.25	-58.84	178.86	0.00	0.00	0.00
2	1.22	4.68	177.55	0.00	0.00	0.00
3	2.20	58.48	176.23	0.00	0.00	0.00

PROGETTO ESECUTIVO DI DETTAGLIO
RELAZIONE TECNICA E DI CALCOLO TOMBINI IDRAULICI

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 3 - SLU (Caso A1-M1)]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 50.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.20	64.14 (64.14)	60.48	373.96	396.55	19.01	19.01	6.18
2	0.88	-72.58 (-126.10)	60.48	203.37	-423.99	19.01	22.81	3.36
3	1.65	-126.10 (-126.10)	60.48	170.56	-355.59	19.01	19.01	2.82
4	2.42	-72.58 (-126.10)	60.48	203.37	-423.99	19.01	22.81	3.36
5	3.10	64.14 (64.14)	60.48	373.96	396.55	19.01	19.01	6.18

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Red}	A _{sw}
1	0.20	-255.97	209.01	4572.19	1450.89	3.80
2	0.88	-129.68	209.01	0.00	0.00	0.00
3	1.65	9.48	209.01	0.00	0.00	0.00
4	2.42	148.65	209.01	0.00	0.00	0.00
5	3.10	255.97	209.01	4572.19	1450.89	3.80

Verifica sezioni traverso [Combinazione n° 3 - SLU (Caso A1-M1)]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 40.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.20	-78.76 (-78.76)	68.37	169.25	-194.97	12.72	12.72	2.48
2	0.94	51.49 (89.34)	68.37	201.65	263.51	17.81	12.72	2.95
3	1.65	93.22 (93.22)	68.37	139.58	190.30	12.72	12.72	2.04
4	2.36	51.49 (89.34)	68.37	201.65	263.51	17.81	12.72	2.95
5	3.10	-78.76 (-78.76)	68.37	169.25	-194.97	12.72	12.72	2.48

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Red}	A _{sw}
1	0.20	237.21	166.02	1596.90	1139.39	2.54
2	0.94	116.85	166.02	0.00	0.00	0.00
3	1.65	0.00	166.02	0.00	0.00	0.00
4	2.36	-116.85	166.02	0.00	0.00	0.00
5	3.10	-237.21	166.02	1596.90	1139.39	2.54

PROGETTO ESECUTIVO DI DETTAGLIO
RELAZIONE TECNICA E DI CALCOLO TOMBINI IDRAULICI

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 3 - SLU (Caso A1-M1)]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 40.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.25-64.14 (-78.76)		262.56	1127.51	-338.21	12.72	12.72	4.29
2	1.22-40.04 (-43.04)		249.88	2501.97	-430.99	12.72	12.72	10.01
3	2.20-78.76 (-78.76)		237.21	943.12	-313.13	12.72	12.72	3.98

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Red}	A _{sw}
1	0.25	60.49	192.24	0.00	0.00	0.00
2	1.22	-9.28	190.53	0.00	0.00	0.00
3	2.20	-68.37	188.82	0.00	0.00	0.00

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 3 - SLU (Caso A1-M1)]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 40.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.25-64.14 (-78.76)		262.56	1127.51	-338.21	12.72	12.72	4.29
2	1.22-40.04 (-43.04)		249.88	2501.97	-430.99	12.72	12.72	10.01
3	2.20-78.76 (-78.76)		237.21	943.12	-313.13	12.72	12.72	3.98

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Red}	A _{sw}
1	0.25	-60.49	192.24	0.00	0.00	0.00
2	1.22	9.28	190.53	0.00	0.00	0.00
3	2.20	68.37	188.82	0.00	0.00	0.00

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 4 - SLU (Caso A2-M2)]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 50.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
----	---	---	---	----------------	----------------	-----------------	-----------------	----

PROGETTO ESECUTIVO DI DETTAGLIO
RELAZIONE TECNICA E DI CALCOLO TOMBINI IDRAULICI

1	0.20 52.10 (52.10)	56.23	443.07	410.47	19.01	19.01	7.88
2	0.88-55.62 (-97.77)	56.23	249.05	-433.04	19.01	22.81	4.43
3	1.65-97.77 (-97.77)	56.23	208.96	-363.32	19.01	19.01	3.72
4	2.42-55.62 (-97.77)	56.23	249.05	-433.04	19.01	22.81	4.43
5	3.10 52.10 (52.10)	56.23	443.07	410.47	19.01	19.01	7.88

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Red}	A _{sw}
1	0.20	-201.66	208.42	4572.19	1450.04	3.80
2	0.88	-102.18	208.42	0.00	0.00	0.00
3	1.65	7.45	208.42	0.00	0.00	0.00
4	2.42	117.09	208.42	0.00	0.00	0.00
5	3.10	201.66	208.42	4572.19	1450.04	3.80

Verifica sezioni traverso [Combinazione n° 4 - SLU (Caso A2-M2)]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 40.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.20-63.14 (-63.14)		61.09	192.11	-198.56	12.72	12.72	3.14
2	0.94 39.73 (69.63)		61.09	235.74	268.69	17.81	12.72	3.86
3	1.65 72.69 (72.69)		61.09	163.03	193.99	12.72	12.72	2.67
4	2.36 39.73 (69.63)		61.09	235.74	268.69	17.81	12.72	3.86
5	3.10-63.14 (-63.14)		61.09	192.11	-198.56	12.72	12.72	3.14

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Red}	A _{sw}
1	0.20	187.34	165.04	1596.90	1137.96	2.54
2	0.94	92.29	165.04	0.00	0.00	0.00
3	1.65	0.00	165.04	0.00	0.00	0.00
4	2.36	-92.29	165.04	0.00	0.00	0.00
5	3.10	-187.34	165.04	1596.90	1137.96	2.54

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 4 - SLU (Caso A2-M2)]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 40.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
----	---	---	---	----------------	----------------	-----------------	-----------------	----

PROGETTO ESECUTIVO DI DETTAGLIO
RELAZIONE TECNICA E DI CALCOLO TOMBINI IDRAULICI

1	0.25-52.10 (-63.14)	206.84	1096.61	-334.73	12.72	12.72	5.30
2	1.22-29.02 (-31.38)	197.09	2690.45	-428.35	12.72	12.72	13.65
3	2.20-63.14 (-63.14)	187.34	919.11	-309.76	12.72	12.72	4.91

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Red}	A _{sw}
1	0.25	56.24	184.72	0.00	0.00	0.00
2	1.22	-7.29	183.40	0.00	0.00	0.00
3	2.20	-61.09	182.08	0.00	0.00	0.00

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 4 - SLU (Caso A2-M2)]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 40.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.25-52.10 (-63.14)		206.84	1096.61	-334.73	12.72	12.72	5.30
2	1.22-29.02 (-31.38)		197.09	2690.45	-428.35	12.72	12.72	13.65
3	2.20-63.14 (-63.14)		187.34	919.11	-309.76	12.72	12.72	4.91

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Red}	A _{sw}
1	0.25	-56.24	184.72	0.00	0.00	0.00
2	1.22	7.29	183.40	0.00	0.00	0.00
3	2.20	61.09	182.08	0.00	0.00	0.00

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 5 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 50.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.20	46.55 (46.55)	51.07	452.41	412.35	19.01	19.01	8.86
2	0.88	-39.44 (-74.21)	51.27	307.10	-444.53	19.01	22.81	5.99
3	1.65	-76.01 (-76.01)	51.49	251.99	-371.99	19.01	19.01	4.89
4	2.42	-45.77 (-76.01)	51.71	301.70	-443.47	19.01	22.81	5.83
5	3.10	38.92 (46.55)	51.90	461.95	414.27	19.01	19.01	8.90

Verifiche taglio

PROGETTO ESECUTIVO DI DETTAGLIO
RELAZIONE TECNICA E DI CALCOLO TOMBINI IDRAULICI

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Red}	A _{sw}
1	0.20	-158.46	207.71	0.00	0.00	3.80
2	0.88	-83.98	207.73	0.00	0.00	0.00
3	1.65	1.35	207.76	0.00	0.00	0.00
4	2.42	90.18	207.80	0.00	0.00	0.00
5	3.10	160.90	207.82	0.00	0.00	3.80

Verifica sezioni traverso [Combinazione n° 5 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 40.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.20-47.03 (-51.40)		52.33	204.06	-200.43	12.72	12.72	3.90
2	0.94 31.01 (53.53)		52.50	268.40	273.65	17.81	12.72	5.11
3	1.65 55.29 (55.29)		52.67	188.60	198.00	12.72	12.72	3.58
4	2.36 28.86 (52.35)		52.83	277.56	275.04	17.81	12.72	5.25
5	3.10-51.40 (-51.40)		53.00	207.17	-200.92	12.72	12.72	3.91

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Red}	A _{sw}
1	0.20	142.64	163.86	0.00	0.00	2.54
2	0.94	69.50	163.88	0.00	0.00	0.00
3	1.65	-1.51	163.90	0.00	0.00	0.00
4	2.36	-72.52	163.93	0.00	0.00	0.00
5	3.10	-145.66	163.95	0.00	0.00	2.54

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 5 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 40.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.25-46.55 (-47.03)		162.37	1191.01	-344.96	12.72	12.72	7.34
2	1.22-20.06 (-20.59)		152.51	3053.41	-412.18	12.72	12.72	20.02
3	2.20-47.03 (-47.03)		142.64	954.74	-314.77	12.72	12.72	6.69

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Red}	A _{sw}
1	0.25	57.31	178.71	0.00	0.00	0.00

PROGETTO ESECUTIVO DI DETTAGLIO
RELAZIONE TECNICA E DI CALCOLO TOMBINI IDRAULICI

2	1.22	-1.62	177.38	0.00	0.00	0.00
3	2.20	-52.33	176.05	0.00	0.00	0.00

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 5 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 40.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.25-38.92	(-51.40)	165.39	1060.73	-329.68	12.72	12.72	6.41
2	1.22-21.11	(-23.63)	155.52	2793.68	-424.46	12.72	12.72	17.96
3	2.20-51.40	(-51.40)	145.66	850.33	-300.08	12.72	12.72	5.84

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Red}	A _{sw}
1	0.25	-45.67	179.12	0.00	0.00	0.00
2	1.22	7.77	177.79	0.00	0.00	0.00
3	2.20	53.00	176.46	0.00	0.00	0.00

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 6 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 50.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS	
1	0.20	46.37	(46.37)	51.02	454.12	412.69	19.01	19.01	8.90
2	0.88	-39.21	(-73.83)	51.22	308.59	-444.83	19.01	22.81	6.03
3	1.65	-75.62	(-75.62)	51.44	253.20	-372.23	19.01	19.01	4.92
4	2.42	-45.54	(-75.62)	51.66	303.15	-443.75	19.01	22.81	5.87
5	3.10	38.74	(46.37)	51.86	463.71	414.63	19.01	19.01	8.94

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Red}	A _{sw}
1	0.20	-157.70	207.70	0.00	0.00	3.80
2	0.88	-83.61	207.73	0.00	0.00	0.00
3	1.65	1.31	207.76	0.00	0.00	0.00
4	2.42	89.73	207.79	0.00	0.00	0.00
5	3.10	160.15	207.82	0.00	0.00	3.80

PROGETTO ESECUTIVO DI DETTAGLIO
RELAZIONE TECNICA E DI CALCOLO TOMBINI IDRAULICI

Verifica sezioni traverso [Combinazione n° 6 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 40.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.20-46.94	(-51.32)	52.38	204.69	-200.53	12.72	12.72	3.91
2	0.94 30.91	(53.38)	52.55	269.61	273.84	17.81	12.72	5.13
3	1.65 55.14	(55.14)	52.72	189.44	198.14	12.72	12.72	3.59
4	2.36 28.76	(52.20)	52.88	278.84	275.24	17.81	12.72	5.27
5	3.10-51.32	(-51.32)	53.05	207.81	-201.02	12.72	12.72	3.92

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Red}	A _{sw}
1	0.20	142.31	163.86	0.00	0.00	2.54
2	0.94	69.34	163.89	0.00	0.00	0.00
3	1.65	-1.51	163.91	0.00	0.00	0.00
4	2.36	-72.35	163.93	0.00	0.00	0.00
5	3.10	-145.33	163.96	0.00	0.00	2.54

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 6 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 40.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.25-46.37	(-46.94)	161.58	1185.29	-344.35	12.72	12.72	7.34
2	1.22-19.93	(-20.47)	151.95	3057.64	-411.92	12.72	12.72	20.12
3	2.20-46.94	(-46.94)	142.31	953.81	-314.64	12.72	12.72	6.70

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Red}	A _{sw}
1	0.25	57.26	178.61	0.00	0.00	0.00
2	1.22	-1.67	177.31	0.00	0.00	0.00
3	2.20	-52.38	176.01	0.00	0.00	0.00

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 6 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm

PROGETTO ESECUTIVO DI DETTAGLIO
RELAZIONE TECNICA E DI CALCOLO TOMBINI IDRAULICI

Altezza sezione H = 40.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.25-38.74	(-51.32)	164.60	1054.72	-328.84	12.72	12.72	6.41
2	1.22-20.98	(-23.51)	154.96	2796.67	-424.35	12.72	12.72	18.05
3	2.20-51.32	(-51.32)	145.33	849.39	-299.94	12.72	12.72	5.84

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Red}	A _{sw}
1	0.25	-45.62	179.01	0.00	0.00	0.00
2	1.22	7.82	177.71	0.00	0.00	0.00
3	2.20	53.05	176.41	0.00	0.00	0.00

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 7 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 50.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS	
1	0.20	48.39	(48.39)	61.07	543.51	430.70	19.01	19.01	8.90
2	0.88-37.59	(-72.36)	61.27	390.30	-461.02	19.01	22.81	6.37	
3	1.65-74.16	(-74.16)	61.49	319.72	-385.63	19.01	19.01	5.20	
4	2.42-43.92	(-74.16)	61.71	382.28	-459.43	19.01	22.81	6.19	
5	3.10	40.77	(48.39)	61.90	553.52	432.71	19.01	19.01	8.94

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Red}	A _{sw}
1	0.20	-158.46	209.09	0.00	0.00	3.80
2	0.88	-83.99	209.11	0.00	0.00	0.00
3	1.65	1.35	209.14	0.00	0.00	0.00
4	2.42	90.18	209.18	0.00	0.00	0.00
5	3.10	160.90	209.20	0.00	0.00	3.80

Verifica sezioni trasverso [Combinazione n° 7 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 40.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
----	---	---	---	----------------	----------------	-----------------	-----------------	----

PROGETTO ESECUTIVO DI DETTAGLIO
RELAZIONE TECNICA E DI CALCOLO TOMBINI IDRAULICI

1	0.20-48.10 (-52.47)	60.53	237.23	-205.65	12.72	12.72	3.92
2	0.94 29.94 (52.46)	60.70	326.96	282.55	17.81	12.72	5.39
3	1.65 54.22 (54.22)	60.87	229.48	204.43	12.72	12.72	3.77
4	2.36 27.78 (51.28)	61.03	338.34	284.28	17.81	12.72	5.54
5	3.10-52.47 (-52.47)	61.20	240.44	-206.15	12.72	12.72	3.93

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Red}	A _{sw}
1	0.20	142.64	164.97	0.00	0.00	2.54
2	0.94	69.50	164.99	0.00	0.00	0.00
3	1.65	-1.51	165.01	0.00	0.00	0.00
4	2.36	-72.52	165.03	0.00	0.00	0.00
5	3.10	-145.66	165.06	0.00	0.00	2.54

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 7 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 40.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.25-48.39 (-48.39)		162.37	1138.76	-339.41	12.72	12.72	7.01
2	1.22-17.08 (-17.56)		152.51	3395.27	-390.98	12.72	12.72	22.26
3	2.20-48.10 (-48.39)		142.64	908.71	-308.29	12.72	12.72	6.37

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Red}	A _{sw}
1	0.25	67.31	178.71	0.00	0.00	0.00
2	1.22	-1.48	177.38	0.00	0.00	0.00
3	2.20	-60.53	176.05	0.00	0.00	0.00

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 7 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 40.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.25-40.77 (-52.47)		165.39	1021.82	-324.21	12.72	12.72	6.18
2	1.22-18.13 (-20.60)		155.52	3093.19	-409.81	12.72	12.72	19.89
3	2.20-52.47 (-52.47)		145.66	821.84	-296.07	12.72	12.72	5.64

PROGETTO ESECUTIVO DI DETTAGLIO
RELAZIONE TECNICA E DI CALCOLO TOMBINI IDRAULICI

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Red}	A _{sw}
1	0.25	-55.67	179.12	0.00	0.00	0.00
2	1.22	7.63	177.79	0.00	0.00	0.00
3	2.20	61.20	176.46	0.00	0.00	0.00

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 8 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 50.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.20	48.21 (48.21)	61.02	545.65	431.13	19.01	19.01	8.94
2	0.88	-37.37 (-71.98)	61.22	392.41	-461.43	19.01	22.81	6.41
3	1.65	-73.78 (-73.78)	61.44	321.42	-385.97	19.01	19.01	5.23
4	2.42	-43.70 (-73.78)	61.66	384.30	-459.83	19.01	22.81	6.23
5	3.10	40.59 (48.21)	61.85	555.72	433.16	19.01	19.01	8.98

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Red}	A _{sw}
1	0.20	-157.70	209.08	0.00	0.00	3.80
2	0.88	-83.61	209.11	0.00	0.00	0.00
3	1.65	1.31	209.14	0.00	0.00	0.00
4	2.42	89.73	209.17	0.00	0.00	0.00
5	3.10	160.15	209.20	0.00	0.00	3.80

Verifica sezioni traverso [Combinazione n° 8 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 40.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.20	-48.02 (-52.39)	60.58	237.94	-205.76	12.72	12.72	3.93
2	0.94	29.84 (52.31)	60.75	328.45	282.77	17.81	12.72	5.41
3	1.65	54.06 (54.06)	60.92	230.53	204.59	12.72	12.72	3.78
4	2.36	27.69 (51.13)	61.08	339.91	284.52	17.81	12.72	5.56
5	3.10	-52.39 (-52.39)	61.25	241.15	-206.26	12.72	12.72	3.94

Verifiche taglio

PROGETTO ESECUTIVO DI DETTAGLIO
RELAZIONE TECNICA E DI CALCOLO TOMBINI IDRAULICI

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Red}	A _{sw}
1	0.20	142.31	164.97	0.00	0.00	2.54
2	0.94	69.34	165.00	0.00	0.00	0.00
3	1.65	-1.51	165.02	0.00	0.00	0.00
4	2.36	-72.35	165.04	0.00	0.00	0.00
5	3.10	-145.33	165.06	0.00	0.00	2.54

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 8 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 40.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.25-48.21 (-48.21)		161.58	1136.85	-339.20	12.72	12.72	7.04
2	1.22-16.95 (-17.45)		151.95	3401.60	-390.54	12.72	12.72	22.39
3	2.20-48.02 (-48.21)		142.31	910.90	-308.60	12.72	12.72	6.40

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Red}	A _{sw}
1	0.25	67.26	178.61	0.00	0.00	0.00
2	1.22	-1.53	177.31	0.00	0.00	0.00
3	2.20	-60.58	176.01	0.00	0.00	0.00

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 8 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 40.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.25-40.59 (-52.39)		164.60	1016.06	-323.40	12.72	12.72	6.17
2	1.22-18.00 (-20.49)		154.96	3097.59	-409.54	12.72	12.72	19.99
3	2.20-52.39 (-52.39)		145.33	820.90	-295.94	12.72	12.72	5.65

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Red}	A _{sw}
1	0.25	-55.62	179.01	0.00	0.00	0.00
2	1.22	7.68	177.71	0.00	0.00	0.00
3	2.20	61.25	176.41	0.00	0.00	0.00

PROGETTO ESECUTIVO DI DETTAGLIO
RELAZIONE TECNICA E DI CALCOLO TOMBINI IDRAULICI

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 9 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 50.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.20	47.80 (47.80)	50.67	433.00	408.44	19.01	19.01	8.55
2	0.88	-41.67 (-77.81)	50.86	288.16	-440.78	19.01	22.81	5.67
3	1.65	-79.59 (-79.59)	51.09	236.80	-368.93	19.01	19.01	4.64
4	2.42	-47.99 (-79.59)	51.31	283.56	-439.87	19.01	22.81	5.53
5	3.10	40.17 (47.80)	51.50	442.12	410.28	19.01	19.01	8.58

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Red}	A _{sw}
1	0.20	-164.97	207.65	0.00	0.00	3.80
2	0.88	-87.30	207.68	0.00	0.00	0.00
3	1.65	1.57	207.71	0.00	0.00	0.00
4	2.42	93.94	207.74	0.00	0.00	0.00
5	3.10	167.42	207.77	0.00	0.00	3.80

Verifica sezioni traverso [Combinazione n° 9 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 40.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.20	-49.06 (-53.43)	52.73	196.67	-199.27	12.72	12.72	3.73
2	0.94	32.64 (56.23)	52.90	255.66	271.72	17.81	12.72	4.83
3	1.65	58.10 (58.10)	53.07	179.56	196.58	12.72	12.72	3.38
4	2.36	30.49 (55.05)	53.23	263.97	272.98	17.81	12.72	4.96
5	3.10	-53.43 (-53.43)	53.40	199.62	-199.74	12.72	12.72	3.74

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Red}	A _{sw}
1	0.20	149.31	163.91	1596.90	1136.33	2.54
2	0.94	72.79	163.94	0.00	0.00	0.00
3	1.65	-1.51	163.96	0.00	0.00	0.00
4	2.36	-75.81	163.98	0.00	0.00	0.00
5	3.10	-152.33	164.00	1596.90	1136.46	2.54

PROGETTO ESECUTIVO DI DETTAGLIO
RELAZIONE TECNICA E DI CALCOLO TOMBINI IDRAULICI

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 9 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 40.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.25-47.80 (-49.06)		169.04	1187.27	-344.57	12.72	12.72	7.02
2	1.22-21.70 (-22.36)		159.18	2970.17	-417.14	12.72	12.72	18.66
3	2.20-49.06 (-49.06)		149.31	960.51	-315.58	12.72	12.72	6.43

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Red}	A _{sw}
1	0.25	56.91	179.61	0.00	0.00	0.00
2	1.22	-2.02	178.28	0.00	0.00	0.00
3	2.20	-52.73	176.95	0.00	0.00	0.00

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 9 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 40.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.25-40.17 (-53.43)		172.06	1062.32	-329.91	12.72	12.72	6.17
2	1.22-22.75 (-25.40)		162.19	2726.72	-426.98	12.72	12.72	16.81
3	2.20-53.43 (-53.43)		152.33	858.95	-301.29	12.72	12.72	5.64

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Red}	A _{sw}
1	0.25	-45.27	180.02	0.00	0.00	0.00
2	1.22	8.17	178.69	0.00	0.00	0.00
3	2.20	53.40	177.36	0.00	0.00	0.00

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 10 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 50.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
----	---	---	---	----------------	----------------	-----------------	-----------------	----

PROGETTO ESECUTIVO DI DETTAGLIO
RELAZIONE TECNICA E DI CALCOLO TOMBINI IDRAULICI

1	0.20 47.61 (47.61)	50.62	434.55	408.76	19.01	19.01	8.58
2	0.88-41.44 (-77.42)	50.82	289.46	-441.04	19.01	22.81	5.70
3	1.65-79.20 (-79.20)	51.04	237.86	-369.15	19.01	19.01	4.66
4	2.42-47.77 (-79.20)	51.26	284.83	-440.12	19.01	22.81	5.56
5	3.10 39.99 (47.61)	51.45	443.72	410.60	19.01	19.01	8.62

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Red}	A _{sw}
1	0.20	-164.22	207.64	0.00	0.00	3.80
2	0.88	-86.92	207.67	0.00	0.00	0.00
3	1.65	1.53	207.70	0.00	0.00	0.00
4	2.42	93.48	207.73	0.00	0.00	0.00
5	3.10	166.66	207.76	0.00	0.00	3.80

Verifica sezioni traverso [Combinazione n° 10 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 40.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.20-48.97 (-53.35)		52.78	197.26	-199.36	12.72	12.72	3.74
2	0.94 32.54 (56.07)		52.95	256.75	271.88	17.81	12.72	4.85
3	1.65 57.94 (57.94)		53.12	180.33	196.70	12.72	12.72	3.39
4	2.36 30.39 (54.90)		53.28	265.12	273.16	17.81	12.72	4.98
5	3.10-53.35 (-53.35)		53.45	200.22	-199.83	12.72	12.72	3.75

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Red}	A _{sw}
1	0.20	148.98	163.92	0.00	0.00	2.54
2	0.94	72.62	163.94	0.00	0.00	0.00
3	1.65	-1.51	163.96	0.00	0.00	0.00
4	2.36	-75.64	163.99	0.00	0.00	0.00
5	3.10	-152.00	164.01	1596.90	1136.47	2.54

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 10 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 40.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
----	---	---	---	----------------	----------------	-----------------	-----------------	----

PROGETTO ESECUTIVO DI DETTAGLIO
RELAZIONE TECNICA E DI CALCOLO TOMBINI IDRAULICI

1	0.25-47.61 (-48.97)	168.25	1181.79	-343.98	12.72	12.72	7.02
2	1.22-21.57 (-22.24)	158.62	2973.72	-416.93	12.72	12.72	18.75
3	2.20-48.97 (-48.97)	148.98	959.63	-315.46	12.72	12.72	6.44

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Red}	A _{sw}
1	0.25	56.86	179.51	0.00	0.00	0.00
2	1.22	-2.07	178.21	0.00	0.00	0.00
3	2.20	-52.78	176.91	0.00	0.00	0.00

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 10 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 40.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.25-39.99 (-53.35)		171.27	1056.53	-329.09	12.72	12.72	6.17
2	1.22-22.62 (-25.28)		161.63	2729.23	-426.89	12.72	12.72	16.89
3	2.20-53.35 (-53.35)		152.00	858.05	-301.16	12.72	12.72	5.65

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Red}	A _{sw}
1	0.25	-45.22	179.91	0.00	0.00	0.00
2	1.22	8.22	178.61	0.00	0.00	0.00
3	2.20	53.45	177.31	0.00	0.00	0.00

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 11 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 50.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.20	49.64 (49.64)	60.67	520.78	426.12	19.01	19.01	8.58
2	0.88-39.82 (-75.96)		60.86	365.44	-456.09	19.01	22.81	6.00
3	1.65-77.75 (-77.75)		61.09	299.85	-381.63	19.01	19.01	4.91
4	2.42-46.15 (-77.75)		61.31	358.58	-454.73	19.01	22.81	5.85
5	3.10	42.02 (49.64)	61.50	530.33	428.04	19.01	19.01	8.62

Verifiche taglio

PROGETTO ESECUTIVO DI DETTAGLIO
RELAZIONE TECNICA E DI CALCOLO TOMBINI IDRAULICI

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Red}	A _{sw}
1	0.20	-164.97	209.03	0.00	0.00	3.80
2	0.88	-87.30	209.06	0.00	0.00	0.00
3	1.65	1.57	209.09	0.00	0.00	0.00
4	2.42	93.94	209.12	0.00	0.00	0.00
5	3.10	167.42	209.15	0.00	0.00	3.80

Verifica sezioni trasverso [Combinazione n° 11 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 40.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.20-50.13	(-54.50)	60.94	228.35	-204.25	12.72	12.72	3.75
2	0.94	31.57 (55.16)	61.11	310.20	280.00	17.81	12.72	5.08
3	1.65	57.03 (57.03)	61.27	217.63	202.57	12.72	12.72	3.55
4	2.36	29.42 (53.98)	61.43	320.45	281.56	17.81	12.72	5.22
5	3.10-54.50	(-54.50)	61.60	231.40	-204.73	12.72	12.72	3.76

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Red}	A _{sw}
1	0.20	149.31	165.02	0.00	0.00	2.54
2	0.94	72.79	165.04	0.00	0.00	0.00
3	1.65	-1.51	165.06	0.00	0.00	0.00
4	2.36	-75.81	165.09	0.00	0.00	0.00
5	3.10	-152.33	165.11	1596.90	1138.06	2.54

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 11 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 40.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.25-49.64	(-50.13)	169.04	1147.71	-340.36	12.72	12.72	6.79
2	1.22-18.72	(-19.33)	159.18	3281.93	-398.55	12.72	12.72	20.62
3	2.20-50.13	(-50.13)	149.31	925.17	-310.61	12.72	12.72	6.20

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Red}	A _{sw}
1	0.25	66.91	179.61	0.00	0.00	0.00

PROGETTO ESECUTIVO DI DETTAGLIO
RELAZIONE TECNICA E DI CALCOLO TOMBINI IDRAULICI

2	1.22	-1.88	178.28	0.00	0.00	0.00
3	2.20	-60.94	176.95	0.00	0.00	0.00

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 11 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 40.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.25-42.02	(-54.50)	172.06	1024.74	-324.62	12.72	12.72	5.96
2	1.22-19.77	(-22.37)	162.19	3007.78	-414.90	12.72	12.72	18.54
3	2.20-54.50	(-54.50)	152.33	831.12	-297.37	12.72	12.72	5.46

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Red}	A _{sw}
1	0.25	-55.27	180.02	0.00	0.00	0.00
2	1.22	8.03	178.69	0.00	0.00	0.00
3	2.20	61.60	177.36	0.00	0.00	0.00

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 12 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 50.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS	
1	0.20	49.46	(49.46)	60.62	522.74	426.51	19.01	19.01	8.62
2	0.88	-39.59	(-75.58)	60.81	367.28	-456.45	19.01	22.81	6.04
3	1.65	-77.36	(-77.36)	61.04	301.33	-381.93	19.01	19.01	4.94
4	2.42	-45.92	(-77.36)	61.26	360.36	-455.08	19.01	22.81	5.88
5	3.10	41.84	(49.46)	61.45	532.34	428.45	19.01	19.01	8.66

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Red}	A _{sw}
1	0.20	-164.22	209.02	0.00	0.00	3.80
2	0.88	-86.92	209.05	0.00	0.00	0.00
3	1.65	1.53	209.08	0.00	0.00	0.00
4	2.42	93.48	209.11	0.00	0.00	0.00
5	3.10	166.66	209.14	0.00	0.00	3.80

PROGETTO ESECUTIVO DI DETTAGLIO
RELAZIONE TECNICA E DI CALCOLO TOMBINI IDRAULICI

Verifica sezioni traverso [Combinazione n° 12 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 40.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.20-50.05	(-54.42)	60.99	229.01	-204.35	12.72	12.72	3.76
2	0.94 31.47	(55.00)	61.16	311.55	280.21	17.81	12.72	5.09
3	1.65 56.87	(56.87)	61.32	218.57	202.71	12.72	12.72	3.56
4	2.36 29.32	(53.83)	61.48	321.87	281.77	17.81	12.72	5.23
5	3.10-54.42	(-54.42)	61.65	232.06	-204.83	12.72	12.72	3.76

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Red}	A _{sw}
1	0.20	148.98	165.03	0.00	0.00	2.54
2	0.94	72.62	165.05	0.00	0.00	0.00
3	1.65	-1.51	165.07	0.00	0.00	0.00
4	2.36	-75.64	165.09	0.00	0.00	0.00
5	3.10	-152.00	165.12	1596.90	1138.07	2.54

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 12 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 40.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.25-49.46	(-50.05)	168.25	1142.41	-339.79	12.72	12.72	6.79
2	1.22-18.59	(-19.21)	158.62	3287.48	-398.22	12.72	12.72	20.73
3	2.20-50.05	(-50.05)	148.98	924.27	-310.48	12.72	12.72	6.20

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Red}	A _{sw}
1	0.25	66.86	179.51	0.00	0.00	0.00
2	1.22	-1.93	178.21	0.00	0.00	0.00
3	2.20	-60.99	176.91	0.00	0.00	0.00

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 12 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm

PROGETTO ESECUTIVO DI DETTAGLIO
RELAZIONE TECNICA E DI CALCOLO TOMBINI IDRAULICI

Altezza sezione H = 40.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.25-41.84	(-54.42)	171.27	1019.19	-323.84	12.72	12.72	5.95
2	1.22-19.64	(-22.26)	161.63	3011.48	-414.68	12.72	12.72	18.63
3	2.20-54.42	(-54.42)	152.00	830.22	-297.25	12.72	12.72	5.46

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Red}	A _{sw}
1	0.25	-55.22	179.91	0.00	0.00	0.00
2	1.22	8.08	178.61	0.00	0.00	0.00
3	2.20	61.65	177.31	0.00	0.00	0.00

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 13 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 50.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS	
1	0.20	38.92	(46.55)	51.90	461.95	414.27	19.01	19.01	8.90
2	0.88	-45.77	(-76.01)	51.71	301.70	-443.47	19.01	22.81	5.83
3	1.65	-76.01	(-76.01)	51.49	251.99	-371.99	19.01	19.01	4.89
4	2.42	-39.44	(-76.01)	51.27	298.72	-442.87	19.01	22.81	5.83
5	3.10	46.55	(46.55)	51.07	452.41	412.35	19.01	19.01	8.86

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Red}	A _{sw}
1	0.20	-160.90	207.82	0.00	0.00	3.80
2	0.88	-77.66	207.80	0.00	0.00	0.00
3	1.65	10.72	207.76	0.00	0.00	0.00
4	2.42	95.63	207.73	0.00	0.00	0.00
5	3.10	158.46	207.71	0.00	0.00	3.80

Verifica sezioni trasverso [Combinazione n° 13 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 40.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
----	---	---	---	----------------	----------------	-----------------	-----------------	----

PROGETTO ESECUTIVO DI DETTAGLIO
RELAZIONE TECNICA E DI CALCOLO TOMBINI IDRAULICI

1	0.20-51.40 (-51.40)	53.00	207.17	-200.92	12.72	12.72	3.91
2	0.94 28.86 (52.35)	52.83	277.56	275.04	17.81	12.72	5.25
3	1.65 55.29 (55.29)	52.67	188.60	198.00	12.72	12.72	3.58
4	2.36 31.01 (53.53)	52.50	268.40	273.65	17.81	12.72	5.11
5	3.10-47.03 (-51.40)	52.33	204.06	-200.43	12.72	12.72	3.90

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Red}	A _{sw}
1	0.20	145.66	163.95	0.00	0.00	2.54
2	0.94	72.52	163.93	0.00	0.00	0.00
3	1.65	1.51	163.90	0.00	0.00	0.00
4	2.36	-69.50	163.88	0.00	0.00	0.00
5	3.10	-142.64	163.86	0.00	0.00	2.54

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 13 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 40.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.25-38.92 (-51.40)		165.39	1060.73	-329.68	12.72	12.72	6.41
2	1.22-21.11 (-23.63)		155.52	2793.68	-424.46	12.72	12.72	17.96
3	2.20-51.40 (-51.40)		145.66	850.33	-300.08	12.72	12.72	5.84

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Red}	A _{sw}
1	0.25	45.67	179.12	0.00	0.00	0.00
2	1.22	-7.77	177.79	0.00	0.00	0.00
3	2.20	-53.00	176.46	0.00	0.00	0.00

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 13 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 40.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.25-46.55 (-47.03)		162.37	1191.01	-344.96	12.72	12.72	7.34
2	1.22-20.06 (-20.59)		152.51	3053.41	-412.18	12.72	12.72	20.02
3	2.20-47.03 (-47.03)		142.64	954.74	-314.77	12.72	12.72	6.69

PROGETTO ESECUTIVO DI DETTAGLIO
RELAZIONE TECNICA E DI CALCOLO TOMBINI IDRAULICI

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Red}	A _{sw}
1	0.25	-57.31	178.71	0.00	0.00	0.00
2	1.22	1.62	177.38	0.00	0.00	0.00
3	2.20	52.33	176.05	0.00	0.00	0.00

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 14 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 50.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.20	38.74 (46.37)	51.86	463.71	414.63	19.01	19.01	8.94
2	0.88	-45.54 (-75.62)	51.66	303.15	-443.75	19.01	22.81	5.87
3	1.65	-75.62 (-75.62)	51.44	253.20	-372.23	19.01	19.01	4.92
4	2.42	-39.21 (-75.62)	51.22	300.14	-443.16	19.01	22.81	5.86
5	3.10	46.37 (46.37)	51.02	454.12	412.69	19.01	19.01	8.90

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Red}	A _{sw}
1	0.20	-160.15	207.82	0.00	0.00	3.80
2	0.88	-77.29	207.79	0.00	0.00	0.00
3	1.65	10.68	207.76	0.00	0.00	0.00
4	2.42	95.17	207.73	0.00	0.00	0.00
5	3.10	157.70	207.70	0.00	0.00	3.80

Verifica sezioni traverso [Combinazione n° 14 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 40.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.20	-51.32 (-51.32)	53.05	207.81	-201.02	12.72	12.72	3.92
2	0.94	28.76 (52.20)	52.88	278.84	275.24	17.81	12.72	5.27
3	1.65	55.14 (55.14)	52.72	189.44	198.14	12.72	12.72	3.59
4	2.36	30.91 (53.38)	52.55	269.61	273.84	17.81	12.72	5.13
5	3.10	-46.94 (-51.32)	52.38	204.69	-200.53	12.72	12.72	3.91

Verifiche taglio

PROGETTO ESECUTIVO DI DETTAGLIO
RELAZIONE TECNICA E DI CALCOLO TOMBINI IDRAULICI

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Red}	A _{sw}
1	0.20	145.33	163.96	0.00	0.00	2.54
2	0.94	72.35	163.93	0.00	0.00	0.00
3	1.65	1.51	163.91	0.00	0.00	0.00
4	2.36	-69.34	163.89	0.00	0.00	0.00
5	3.10	-142.31	163.86	0.00	0.00	2.54

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 14 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 40.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.25-38.74	(-51.32)	164.60	1054.72	-328.84	12.72	12.72	6.41
2	1.22-20.98	(-23.51)	154.96	2796.67	-424.35	12.72	12.72	18.05
3	2.20-51.32	(-51.32)	145.33	849.39	-299.94	12.72	12.72	5.84

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Red}	A _{sw}
1	0.25	45.62	179.01	0.00	0.00	0.00
2	1.22	-7.82	177.71	0.00	0.00	0.00
3	2.20	-53.05	176.41	0.00	0.00	0.00

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 14 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 40.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.25-46.37	(-46.94)	161.58	1185.29	-344.35	12.72	12.72	7.34
2	1.22-19.93	(-20.47)	151.95	3057.64	-411.92	12.72	12.72	20.12
3	2.20-46.94	(-46.94)	142.31	953.81	-314.64	12.72	12.72	6.70

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Red}	A _{sw}
1	0.25	-57.26	178.61	0.00	0.00	0.00
2	1.22	1.67	177.31	0.00	0.00	0.00
3	2.20	52.38	176.01	0.00	0.00	0.00

PROGETTO ESECUTIVO DI DETTAGLIO
RELAZIONE TECNICA E DI CALCOLO TOMBINI IDRAULICI

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 15 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 50.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.20	40.77 (48.39)	61.90	553.52	432.71	19.01	19.01	8.94
2	0.88	-43.92 (-74.16)	61.71	382.28	-459.43	19.01	22.81	6.19
3	1.65	-74.16 (-74.16)	61.49	319.72	-385.63	19.01	19.01	5.20
4	2.42	-37.59 (-74.16)	61.27	379.00	-458.78	19.01	22.81	6.19
5	3.10	48.39 (48.39)	61.07	543.51	430.70	19.01	19.01	8.90

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Red}	A _{sw}
1	0.20	-160.90	209.20	0.00	0.00	3.80
2	0.88	-77.67	209.18	0.00	0.00	0.00
3	1.65	10.72	209.14	0.00	0.00	0.00
4	2.42	95.63	209.11	0.00	0.00	0.00
5	3.10	158.46	209.09	0.00	0.00	3.80

Verifica sezioni traverso [Combinazione n° 15 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 40.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.20	-52.47 (-52.47)	61.20	240.44	-206.15	12.72	12.72	3.93
2	0.94	27.78 (51.28)	61.03	338.34	284.28	17.81	12.72	5.54
3	1.65	54.22 (54.22)	60.87	229.48	204.43	12.72	12.72	3.77
4	2.36	29.94 (52.46)	60.70	326.96	282.55	17.81	12.72	5.39
5	3.10	-48.10 (-52.47)	60.53	237.23	-205.65	12.72	12.72	3.92

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Red}	A _{sw}
1	0.20	145.66	165.06	0.00	0.00	2.54
2	0.94	72.52	165.03	0.00	0.00	0.00
3	1.65	1.51	165.01	0.00	0.00	0.00
4	2.36	-69.50	164.99	0.00	0.00	0.00
5	3.10	-142.64	164.97	0.00	0.00	2.54

PROGETTO ESECUTIVO DI DETTAGLIO
RELAZIONE TECNICA E DI CALCOLO TOMBINI IDRAULICI

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 15 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 40.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.25-40.77	(-52.47)	165.39	1021.82	-324.21	12.72	12.72	6.18
2	1.22-18.13	(-20.60)	155.52	3093.19	-409.81	12.72	12.72	19.89
3	2.20-52.47	(-52.47)	145.66	821.84	-296.07	12.72	12.72	5.64

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Red}	A _{sw}
1	0.25	55.67	179.12	0.00	0.00	0.00
2	1.22	-7.63	177.79	0.00	0.00	0.00
3	2.20	-61.20	176.46	0.00	0.00	0.00

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 15 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 40.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.25-48.39	(-48.39)	162.37	1138.76	-339.41	12.72	12.72	7.01
2	1.22-17.08	(-17.56)	152.51	3395.27	-390.98	12.72	12.72	22.26
3	2.20-48.10	(-48.39)	142.64	908.71	-308.29	12.72	12.72	6.37

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Red}	A _{sw}
1	0.25	-67.31	178.71	0.00	0.00	0.00
2	1.22	1.48	177.38	0.00	0.00	0.00
3	2.20	60.53	176.05	0.00	0.00	0.00

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 16 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 50.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
----	---	---	---	----------------	----------------	-----------------	-----------------	----

PROGETTO ESECUTIVO DI DETTAGLIO
RELAZIONE TECNICA E DI CALCOLO TOMBINI IDRAULICI

1	0.20 40.59 (48.21)	61.85	555.72	433.16	19.01	19.01	8.98
2	0.88-43.70 (-73.78)	61.66	384.30	-459.83	19.01	22.81	6.23
3	1.65-73.78 (-73.78)	61.44	321.42	-385.97	19.01	19.01	5.23
4	2.42-37.37 (-73.78)	61.22	381.00	-459.17	19.01	22.81	6.22
5	3.10 48.21 (48.21)	61.02	545.65	431.13	19.01	19.01	8.94

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Red}	A _{sw}
1	0.20	-160.15	209.20	0.00	0.00	3.80
2	0.88	-77.29	209.17	0.00	0.00	0.00
3	1.65	10.68	209.14	0.00	0.00	0.00
4	2.42	95.18	209.11	0.00	0.00	0.00
5	3.10	157.70	209.08	0.00	0.00	3.80

Verifica sezioni traverso [Combinazione n° 16 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 40.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.20-52.39 (-52.39)		61.25	241.15	-206.26	12.72	12.72	3.94
2	0.94 27.69 (51.13)		61.08	339.91	284.52	17.81	12.72	5.56
3	1.65 54.06 (54.06)		60.92	230.53	204.59	12.72	12.72	3.78
4	2.36 29.84 (52.31)		60.75	328.45	282.77	17.81	12.72	5.41
5	3.10-48.02 (-52.39)		60.58	237.94	-205.76	12.72	12.72	3.93

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Red}	A _{sw}
1	0.20	145.33	165.06	0.00	0.00	2.54
2	0.94	72.35	165.04	0.00	0.00	0.00
3	1.65	1.51	165.02	0.00	0.00	0.00
4	2.36	-69.34	165.00	0.00	0.00	0.00
5	3.10	-142.31	164.97	0.00	0.00	2.54

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 16 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 40.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
----	---	---	---	----------------	----------------	-----------------	-----------------	----

PROGETTO ESECUTIVO DI DETTAGLIO
RELAZIONE TECNICA E DI CALCOLO TOMBINI IDRAULICI

1	0.25-40.59 (-52.39)	164.60	1016.06	-323.40	12.72	12.72	6.17
2	1.22-18.00 (-20.49)	154.96	3097.59	-409.54	12.72	12.72	19.99
3	2.20-52.39 (-52.39)	145.33	820.90	-295.94	12.72	12.72	5.65

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Red}	A _{sw}
1	0.25	55.62	179.01	0.00	0.00	0.00
2	1.22	-7.68	177.71	0.00	0.00	0.00
3	2.20	-61.25	176.41	0.00	0.00	0.00

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 16 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 40.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.25-48.21 (-48.21)		161.58	1136.85	-339.20	12.72	12.72	7.04
2	1.22-16.95 (-17.45)		151.95	3401.60	-390.54	12.72	12.72	22.39
3	2.20-48.02 (-48.21)		142.31	910.90	-308.60	12.72	12.72	6.40

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Red}	A _{sw}
1	0.25	-67.26	178.61	0.00	0.00	0.00
2	1.22	1.53	177.31	0.00	0.00	0.00
3	2.20	60.58	176.01	0.00	0.00	0.00

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 17 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 50.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.20 39.99 (47.61)		51.45	443.72	410.60	19.01	19.01	8.62
2	0.88-47.77 (-79.20)		51.26	284.83	-440.12	19.01	22.81	5.56
3	1.65-79.20 (-79.20)		51.04	237.86	-369.15	19.01	19.01	4.66
4	2.42-41.44 (-79.20)		50.82	282.01	-439.57	19.01	22.81	5.55
5	3.10 47.61 (47.61)		50.62	434.55	408.76	19.01	19.01	8.58

Verifiche taglio

PROGETTO ESECUTIVO DI DETTAGLIO
RELAZIONE TECNICA E DI CALCOLO TOMBINI IDRAULICI

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Red}	A _{sw}
1	0.20	-166.66	207.76	0.00	0.00	3.80
2	0.88	-80.60	207.73	0.00	0.00	0.00
3	1.65	10.90	207.70	0.00	0.00	0.00
4	2.42	98.93	207.67	0.00	0.00	0.00
5	3.10	164.22	207.64	0.00	0.00	3.80

Verifica sezioni traverso [Combinazione n° 17 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 40.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.20-53.35 (-53.35)		53.45	200.22	-199.83	12.72	12.72	3.75
2	0.94 30.39 (54.90)		53.28	265.12	273.16	17.81	12.72	4.98
3	1.65 57.94 (57.94)		53.12	180.33	196.70	12.72	12.72	3.39
4	2.36 32.54 (56.07)		52.95	256.75	271.88	17.81	12.72	4.85
5	3.10-48.97 (-53.35)		52.78	197.26	-199.36	12.72	12.72	3.74

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Red}	A _{sw}
1	0.20	152.00	164.01	1596.90	1136.47	2.54
2	0.94	75.64	163.99	0.00	0.00	0.00
3	1.65	1.51	163.96	0.00	0.00	0.00
4	2.36	-72.62	163.94	0.00	0.00	0.00
5	3.10	-148.98	163.92	0.00	0.00	2.54

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 17 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 40.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.25-39.99 (-53.35)		171.27	1056.53	-329.09	12.72	12.72	6.17
2	1.22-22.62 (-25.28)		161.63	2729.23	-426.89	12.72	12.72	16.89
3	2.20-53.35 (-53.35)		152.00	858.05	-301.16	12.72	12.72	5.65

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Red}	A _{sw}
1	0.25	45.22	179.91	0.00	0.00	0.00

PROGETTO ESECUTIVO DI DETTAGLIO
RELAZIONE TECNICA E DI CALCOLO TOMBINI IDRAULICI

2	1.22	-8.22	178.61	0.00	0.00	0.00
3	2.20	-53.45	177.31	0.00	0.00	0.00

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 17 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 40.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.25-47.61 (-48.97)		168.25	1181.79	-343.98	12.72	12.72	7.02
2	1.22-21.57 (-22.24)		158.62	2973.72	-416.93	12.72	12.72	18.75
3	2.20-48.97 (-48.97)		148.98	959.63	-315.46	12.72	12.72	6.44

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Red}	A _{sw}
1	0.25	-56.86	179.51	0.00	0.00	0.00
2	1.22	2.07	178.21	0.00	0.00	0.00
3	2.20	52.78	176.91	0.00	0.00	0.00

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 18 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 50.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.20 40.17 (47.80)		51.50	442.12	410.28	19.01	19.01	8.58
2	0.88-47.99 (-79.59)		51.31	283.56	-439.87	19.01	22.81	5.53
3	1.65-79.59 (-79.59)		51.09	236.80	-368.93	19.01	19.01	4.64
4	2.42-41.67 (-79.59)		50.86	280.76	-439.32	19.01	22.81	5.52
5	3.10 47.80 (47.80)		50.67	433.00	408.44	19.01	19.01	8.55

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Red}	A _{sw}
1	0.20	-167.42	207.77	0.00	0.00	3.80
2	0.88	-80.98	207.74	0.00	0.00	0.00
3	1.65	10.94	207.71	0.00	0.00	0.00
4	2.42	99.39	207.68	0.00	0.00	0.00
5	3.10	164.97	207.65	0.00	0.00	3.80

PROGETTO ESECUTIVO DI DETTAGLIO
RELAZIONE TECNICA E DI CALCOLO TOMBINI IDRAULICI

Verifica sezioni traverso [Combinazione n° 18 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 40.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.20-53.43 (-53.43)		53.40	199.62	-199.74	12.72	12.72	3.74
2	0.94 30.49 (55.05)		53.23	263.97	272.98	17.81	12.72	4.96
3	1.65 58.10 (58.10)		53.07	179.56	196.58	12.72	12.72	3.38
4	2.36 32.64 (56.23)		52.90	255.66	271.72	17.81	12.72	4.83
5	3.10-49.06 (-53.43)		52.73	196.67	-199.27	12.72	12.72	3.73

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Red}	A _{sw}
1	0.20	152.33	164.00	1596.90	1136.46	2.54
2	0.94	75.81	163.98	0.00	0.00	0.00
3	1.65	1.51	163.96	0.00	0.00	0.00
4	2.36	-72.79	163.94	0.00	0.00	0.00
5	3.10	-149.31	163.91	1596.90	1136.33	2.54

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 18 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 40.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.25-40.17 (-53.43)		172.06	1062.32	-329.91	12.72	12.72	6.17
2	1.22-22.75 (-25.40)		162.19	2726.72	-426.98	12.72	12.72	16.81
3	2.20-53.43 (-53.43)		152.33	858.95	-301.29	12.72	12.72	5.64

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Red}	A _{sw}
1	0.25	45.27	180.02	0.00	0.00	0.00
2	1.22	-8.17	178.69	0.00	0.00	0.00
3	2.20	-53.40	177.36	0.00	0.00	0.00

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 18 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm

PROGETTO ESECUTIVO DI DETTAGLIO
RELAZIONE TECNICA E DI CALCOLO TOMBINI IDRAULICI

Altezza sezione H = 40.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.25-47.80	(-49.06)	169.04	1187.27	-344.57	12.72	12.72	7.02
2	1.22-21.70	(-22.36)	159.18	2970.17	-417.14	12.72	12.72	18.66
3	2.20-49.06	(-49.06)	149.31	960.51	-315.58	12.72	12.72	6.43

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Red}	A _{sw}
1	0.25	-56.91	179.61	0.00	0.00	0.00
2	1.22	2.02	178.28	0.00	0.00	0.00
3	2.20	52.73	176.95	0.00	0.00	0.00

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 19 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 50.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS	
1	0.20	42.02	(49.64)	61.50	530.33	428.04	19.01	19.01	8.62
2	0.88	-46.15	(-77.75)	61.31	358.58	-454.73	19.01	22.81	5.85
3	1.65	-77.75	(-77.75)	61.09	299.85	-381.63	19.01	19.01	4.91
4	2.42	-39.82	(-77.75)	60.86	355.51	-454.12	19.01	22.81	5.84
5	3.10	49.64	(49.64)	60.67	520.78	426.12	19.01	19.01	8.58

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Red}	A _{sw}
1	0.20	-167.42	209.15	0.00	0.00	3.80
2	0.88	-80.98	209.12	0.00	0.00	0.00
3	1.65	10.94	209.09	0.00	0.00	0.00
4	2.42	99.39	209.06	0.00	0.00	0.00
5	3.10	164.97	209.03	0.00	0.00	3.80

Verifica sezioni trasverso [Combinazione n° 19 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 40.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
----	---	---	---	----------------	----------------	-----------------	-----------------	----

PROGETTO ESECUTIVO DI DETTAGLIO
RELAZIONE TECNICA E DI CALCOLO TOMBINI IDRAULICI

1	0.20-54.50 (-54.50)	61.60	231.40	-204.73	12.72	12.72	3.76
2	0.94 29.42 (53.98)	61.43	320.45	281.56	17.81	12.72	5.22
3	1.65 57.03 (57.03)	61.27	217.63	202.57	12.72	12.72	3.55
4	2.36 31.57 (55.16)	61.11	310.20	280.00	17.81	12.72	5.08
5	3.10-50.13 (-54.50)	60.94	228.35	-204.25	12.72	12.72	3.75

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Red}	A _{sw}
1	0.20	152.33	165.11	1596.90	1138.06	2.54
2	0.94	75.81	165.09	0.00	0.00	0.00
3	1.65	1.51	165.06	0.00	0.00	0.00
4	2.36	-72.79	165.04	0.00	0.00	0.00
5	3.10	-149.31	165.02	0.00	0.00	2.54

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 19 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 40.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.25-42.02 (-54.50)		172.06	1024.74	-324.62	12.72	12.72	5.96
2	1.22-19.77 (-22.37)		162.19	3007.78	-414.90	12.72	12.72	18.54
3	2.20-54.50 (-54.50)		152.33	831.12	-297.37	12.72	12.72	5.46

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Red}	A _{sw}
1	0.25	55.27	180.02	0.00	0.00	0.00
2	1.22	-8.03	178.69	0.00	0.00	0.00
3	2.20	-61.60	177.36	0.00	0.00	0.00

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 19 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 40.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.25-49.64 (-50.13)		169.04	1147.71	-340.36	12.72	12.72	6.79
2	1.22-18.72 (-19.33)		159.18	3281.93	-398.55	12.72	12.72	20.62
3	2.20-50.13 (-50.13)		149.31	925.17	-310.61	12.72	12.72	6.20

PROGETTO ESECUTIVO DI DETTAGLIO
RELAZIONE TECNICA E DI CALCOLO TOMBINI IDRAULICI

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Red}	A _{sw}
1	0.25	-66.91	179.61	0.00	0.00	0.00
2	1.22	1.88	178.28	0.00	0.00	0.00
3	2.20	60.94	176.95	0.00	0.00	0.00

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 20 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 50.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.20	41.84 (49.46)	61.45	532.34	428.45	19.01	19.01	8.66
2	0.88	-45.92 (-77.36)	61.26	360.36	-455.08	19.01	22.81	5.88
3	1.65	-77.36 (-77.36)	61.04	301.33	-381.93	19.01	19.01	4.94
4	2.42	-39.59 (-77.36)	60.81	357.27	-454.47	19.01	22.81	5.87
5	3.10	49.46 (49.46)	60.62	522.74	426.51	19.01	19.01	8.62

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Red}	A _{sw}
1	0.20	-166.66	209.14	0.00	0.00	3.80
2	0.88	-80.60	209.11	0.00	0.00	0.00
3	1.65	10.90	209.08	0.00	0.00	0.00
4	2.42	98.93	209.05	0.00	0.00	0.00
5	3.10	164.22	209.02	0.00	0.00	3.80

Verifica sezioni traverso [Combinazione n° 20 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 40.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.20	-54.42 (-54.42)	61.65	232.06	-204.83	12.72	12.72	3.76
2	0.94	29.32 (53.83)	61.48	321.87	281.77	17.81	12.72	5.23
3	1.65	56.87 (56.87)	61.32	218.57	202.71	12.72	12.72	3.56
4	2.36	31.47 (55.00)	61.16	311.55	280.21	17.81	12.72	5.09
5	3.10	-50.05 (-54.42)	60.99	229.01	-204.35	12.72	12.72	3.76

Verifiche taglio

PROGETTO ESECUTIVO DI DETTAGLIO
RELAZIONE TECNICA E DI CALCOLO TOMBINI IDRAULICI

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Red}	A _{sw}
1	0.20	152.00	165.12	1596.90	1138.07	2.54
2	0.94	75.64	165.09	0.00	0.00	0.00
3	1.65	1.51	165.07	0.00	0.00	0.00
4	2.36	-72.62	165.05	0.00	0.00	0.00
5	3.10	-148.98	165.03	0.00	0.00	2.54

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 20 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 40.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.25-41.84	(-54.42)	171.27	1019.19	-323.84	12.72	12.72	5.95
2	1.22-19.64	(-22.26)	161.63	3011.48	-414.68	12.72	12.72	18.63
3	2.20-54.42	(-54.42)	152.00	830.22	-297.25	12.72	12.72	5.46

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Red}	A _{sw}
1	0.25	55.22	179.91	0.00	0.00	0.00
2	1.22	-8.08	178.61	0.00	0.00	0.00
3	2.20	-61.65	177.31	0.00	0.00	0.00

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 20 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 40.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.25-49.46	(-50.05)	168.25	1142.41	-339.79	12.72	12.72	6.79
2	1.22-18.59	(-19.21)	158.62	3287.48	-398.22	12.72	12.72	20.73
3	2.20-50.05	(-50.05)	148.98	924.27	-310.48	12.72	12.72	6.20

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Red}	A _{sw}
1	0.25	-66.86	179.51	0.00	0.00	0.00
2	1.22	1.93	178.21	0.00	0.00	0.00
3	2.20	60.99	176.91	0.00	0.00	0.00

*Affidamento a Contraente Generale della S.S.640 "di Porto Empedocle" – Itinerario Agrigento-Caltanissetta-A19
Adeguamento a quattro corsie della S.S. 640 "di Porto Empedocle" – Tratto dal km 9+800 al km 44+400*

PROGETTO ESECUTIVO DI DETTAGLIO
RELAZIONE TECNICA E DI CALCOLO TOMBINI IDRAULICI

PROGETTO ESECUTIVO DI DETTAGLIO
RELAZIONE TECNICA E DI CALCOLO TOMBINI IDRAULICI

Verifiche combinazioni SLE

Simbologia adottata ed unità di misura

N°	Indice sezione
X	Ascissa/Ordinata sezione, espresso in m
M	Momento flettente, espresso in kNm
V	Taglio, espresso in kN
N	Sforzo normale, espresso in kN
A _{fi}	Area armatura inferiore, espressa in cmq
A _{fs}	Area armatura superiore, espressa in cmq
σ _{fi}	Tensione nell'armatura disposta in corrispondenza del lembo inferiore, espressa in N/mmq
σ _{fs}	Tensione nell'armatura disposta in corrispondenza del lembo superiore, espressa in N/mmq
σ _c	Tensione nel calcestruzzo, espressa in N/mmq
τ _c	Tensione tangenziale nel calcestruzzo, espressa in N/mmq
A _{sw}	Area armature trasversali nella sezione, espressa in cmq

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 21 - SLE (Quasi Permanente)]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 50.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0.20	43.39	48.44	19.01	19.01	14.96	42.82	1.36
2	0.88	-45.22	48.44	19.01	22.81	38.04	15.05	1.34
3	1.65	-79.90	48.44	19.01	19.01	88.44	26.05	2.46
4	2.42	-45.22	48.44	19.01	22.81	38.04	15.05	1.34
5	3.10	43.39	48.44	19.01	19.01	14.96	42.82	1.36

Verifiche taglio

N°	X	V	τ _c	A _{sw}
1	0.20	-165.82	-0.424	3.80
2	0.88	-83.95	-0.215	0.00
3	1.65	6.24	0.016	0.00
4	2.42	96.43	0.247	0.00
5	3.10	165.82	0.424	3.80

Verifica sezioni traverso [Combinazione n° 21 - SLE (Quasi Permanente)]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 40.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0.20	-50.90	50.68	12.72	12.72	103.27	26.29	2.83

PROGETTO ESECUTIVO DI DETTAGLIO
RELAZIONE TECNICA E DI CALCOLO TOMBINI IDRAULICI

2	0.94	31.82	50.68	17.81	12.72	16.68	42.24	1.60
3	1.65	58.32	50.68	12.72	12.72	29.72	121.02	3.24
4	2.36	31.82	50.68	17.81	12.72	16.68	42.24	1.60
5	3.10	-50.90	50.68	12.72	12.72	103.27	26.29	2.83

Verifiche taglio

N°	X	V	τ_c	A_{sw}
1	0.20	150.65	0.492	2.54
2	0.94	74.21	0.243	0.00
3	1.65	0.00	0.000	0.00
4	2.36	-74.21	-0.243	0.00
5	3.10	-150.65	-0.492	2.54

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 21 - SLE (Quasi Permanente)]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 40.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A_{fi}	A_{fs}	σ_{fs}	σ_{fi}	σ_c
1	0.25	-43.39	170.15	12.72	12.72	45.94	27.33	2.43
2	1.22	-22.98	160.41	12.72	12.72	8.85	15.60	1.24
3	2.20	-50.90	150.65	12.72	12.72	68.86	30.68	2.87

Verifiche taglio

N°	X	V	τ_c	A_{sw}
1	0.25	48.44	0.158	0.00
2	1.22	-5.23	-0.017	0.00
3	2.20	-50.68	-0.166	0.00

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 21 - SLE (Quasi Permanente)]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 40.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A_{fi}	A_{fs}	σ_{fs}	σ_{fi}	σ_c
1	0.25	-43.39	170.15	12.72	12.72	45.94	27.33	2.43
2	1.22	-22.98	160.40	12.72	12.72	8.85	15.60	1.24
3	2.20	-50.90	150.65	12.72	12.72	68.86	30.68	2.87

PROGETTO ESECUTIVO DI DETTAGLIO
RELAZIONE TECNICA E DI CALCOLO TOMBINI IDRAULICI

Verifiche taglio

N°	X	V	τ_c	A_{sw}
1	0.25	-48.44	-0.158	0.00
2	1.22	5.23	0.017	0.00
3	2.20	50.68	0.166	0.00

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 22 - SLE (Frequente)]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 50.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A_{fi}	A_{fs}	σ_{fs}	σ_{fi}	σ_c
1	0.20	45.26	47.84	19.01	19.01	15.51	45.29	1.42
2	0.88	-48.56	47.84	19.01	22.81	41.64	16.02	1.43
3	1.65	-85.28	47.84	19.01	19.01	95.31	27.65	2.62
4	2.42	-48.56	47.84	19.01	22.81	41.64	16.02	1.43
5	3.10	45.26	47.84	19.01	19.01	15.51	45.29	1.42

Verifiche taglio

N°	X	V	τ_c	A_{sw}
1	0.20	-175.59	-0.449	3.80
2	0.88	-88.92	-0.227	0.00
3	1.65	6.57	0.017	0.00
4	2.42	102.07	0.261	0.00
5	3.10	175.59	0.449	3.80

Verifica sezioni traverso [Combinazione n° 22 - SLE (Frequente)]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 40.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A_{fi}	A_{fs}	σ_{fs}	σ_{fi}	σ_c
1	0.20	-53.95	51.28	12.72	12.72	110.33	27.73	3.00
2	0.94	34.27	51.28	17.81	12.72	17.83	46.30	1.72
3	1.65	62.53	51.28	12.72	12.72	31.69	130.87	3.47
4	2.36	34.27	51.28	17.81	12.72	17.83	46.30	1.72
5	3.10	-53.95	51.28	12.72	12.72	110.33	27.73	3.00

Verifiche taglio

N°	X	V	τ_c	A_{sw}
----	---	---	----------	----------

PROGETTO ESECUTIVO DI DETTAGLIO
RELAZIONE TECNICA E DI CALCOLO TOMBINI IDRAULICI

1	0.20	160.66	0.525	2.54
2	0.94	79.14	0.259	0.00
3	1.65	0.00	0.000	0.00
4	2.36	-79.14	-0.259	0.00
5	3.10	-160.66	-0.525	2.54

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 22 - SLE (Frequente)]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 40.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0.25	-45.26	180.16	12.72	12.72	47.16	28.57	2.54
2	1.22	-25.44	170.41	12.72	12.72	10.91	17.17	1.38
3	2.20	-53.95	160.66	12.72	12.72	72.66	32.54	3.05

Verifiche taglio

N°	X	V	τ _c	A _{sw}
1	0.25	47.84	0.156	0.00
2	1.22	-5.83	-0.019	0.00
3	2.20	-51.28	-0.168	0.00

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 22 - SLE (Frequente)]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 40.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0.25	-45.26	180.16	12.72	12.72	47.16	28.57	2.54
2	1.22	-25.44	170.41	12.72	12.72	10.91	17.17	1.38
3	2.20	-53.95	160.66	12.72	12.72	72.66	32.54	3.05

Verifiche taglio

N°	X	V	τ _c	A _{sw}
1	0.25	-47.84	-0.156	0.00
2	1.22	5.83	0.019	0.00
3	2.20	51.28	0.168	0.00

PROGETTO ESECUTIVO DI DETTAGLIO
RELAZIONE TECNICA E DI CALCOLO TOMBINI IDRAULICI

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 23 - SLE (Rara)]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 50.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0.20	48.38	46.83	19.01	19.01	16.43	49.42	1.51
2	0.88	-54.12	46.83	19.01	22.81	47.65	17.63	1.59
3	1.65	-94.24	46.83	19.01	19.01	106.77	30.32	2.89
4	2.42	-54.12	46.83	19.01	22.81	47.65	17.63	1.59
5	3.10	48.38	46.83	19.01	19.01	16.43	49.42	1.51

Verifiche taglio

N°	X	V	τ _c	A _{sw}
1	0.20	-191.88	-0.491	3.80
2	0.88	-97.20	-0.249	0.00
3	1.65	7.12	0.018	0.00
4	2.42	111.46	0.285	0.00
5	3.10	191.88	0.491	3.80

Verifica sezioni traverso [Combinazione n° 23 - SLE (Rara)]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 40.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0.20	-59.02	52.28	12.72	12.72	122.10	30.13	3.28
2	0.94	38.35	52.28	17.81	12.72	19.72	53.08	1.92
3	1.65	69.55	52.28	12.72	12.72	34.97	147.29	3.85
4	2.36	38.35	52.28	17.81	12.72	19.72	53.08	1.92
5	3.10	-59.02	52.28	12.72	12.72	122.10	30.13	3.28

Verifiche taglio

N°	X	V	τ _c	A _{sw}
1	0.20	177.34	0.580	2.54
2	0.94	87.36	0.285	0.00
3	1.65	0.00	0.000	0.00
4	2.36	-87.36	-0.285	0.00
5	3.10	-177.33	-0.580	2.54

PROGETTO ESECUTIVO DI DETTAGLIO
RELAZIONE TECNICA E DI CALCOLO TOMBINI IDRAULICI

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 23 - SLE (Rara)]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 40.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0.25	-48.38	196.83	12.72	12.72	49.20	30.64	2.71
2	1.22	-29.54	187.08	12.72	12.72	14.49	19.79	1.60
3	2.20	-59.02	177.34	12.72	12.72	78.99	35.65	3.33

Verifiche taglio

N°	X	V	τ _c	A _{sw}
1	0.25	46.84	0.153	0.00
2	1.22	-6.83	-0.022	0.00
3	2.20	-52.28	-0.171	0.00

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 23 - SLE (Rara)]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 40.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0.25	-48.38	196.84	12.72	12.72	49.20	30.64	2.71
2	1.22	-29.54	187.09	12.72	12.72	14.49	19.79	1.60
3	2.20	-59.02	177.34	12.72	12.72	78.99	35.65	3.33

Verifiche taglio

N°	X	V	τ _c	A _{sw}
1	0.25	-46.84	-0.153	0.00
2	1.22	6.83	0.022	0.00
3	2.20	52.28	0.171	0.00

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 24 - SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 50.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0.20	45.51	49.51	19.01	19.01	15.64	45.22	1.43

PROGETTO ESECUTIVO DI DETTAGLIO
RELAZIONE TECNICA E DI CALCOLO TOMBINI IDRAULICI

2	0.88	-43.51	49.61	19.01	22.81	36.03	14.58	1.29
3	1.65	-79.75	49.71	19.01	19.01	87.95	26.06	2.46
4	2.42	-46.55	49.82	19.01	22.81	39.17	15.49	1.38
5	3.10	41.84	49.91	19.01	19.01	14.53	40.56	1.32

Verifiche taglio

N°	X	V	τ_c	A_{sw}
1	0.20	-165.41	-0.423	3.80
2	0.88	-85.56	-0.219	0.00
3	1.65	3.99	0.010	0.00
4	2.42	95.23	0.244	0.00
5	3.10	166.59	0.426	3.80

Verifica sezioni trasverso [Combinazione n° 24 - SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 40.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A_{fi}	A_{fs}	σ_{fs}	σ_{fi}	σ_c
1	0.20	-50.01	51.67	12.72	12.72	100.79	25.94	2.79
2	0.94	32.22	51.75	17.81	12.72	16.91	42.66	1.62
3	1.65	58.22	51.83	12.72	12.72	29.73	120.34	3.23
4	2.36	31.18	51.91	17.81	12.72	16.44	40.84	1.57
5	3.10	-52.12	51.99	12.72	12.72	105.71	26.93	2.90

Verifiche taglio

N°	X	V	τ_c	A_{sw}
1	0.20	150.01	0.490	2.54
2	0.94	73.53	0.240	0.00
3	1.65	-0.73	-0.002	0.00
4	2.36	-74.98	-0.245	0.00
5	3.10	-151.46	-0.495	2.54

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 24 - SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 40.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A_{fi}	A_{fs}	σ_{fs}	σ_{fi}	σ_c
1	0.25	-45.51	169.62	12.72	12.72	50.78	28.45	2.56

PROGETTO ESECUTIVO DI DETTAGLIO
RELAZIONE TECNICA E DI CALCOLO TOMBINI IDRAULICI

2	1.22	-22.37	159.81	12.72	12.72	8.07	15.23	1.21
3	2.20	-50.01	150.01	12.72	12.72	67.02	30.21	2.82

Verifiche taglio

N°	X	V	τ_c	A_{sw}
1	0.25	52.52	0.172	0.00
2	1.22	-3.68	-0.012	0.00
3	2.20	-51.67	-0.169	0.00

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 24 - SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 40.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A_{fi}	A_{fs}	σ_{fs}	σ_{fi}	σ_c
1	0.25	-41.84	171.07	12.72	12.72	42.31	26.52	2.34
2	1.22	-22.87	161.27	12.72	12.72	8.56	15.54	1.24
3	2.20	-52.12	151.46	12.72	12.72	71.40	31.32	2.94

Verifiche taglio

N°	X	V	τ_c	A_{sw}
1	0.25	-46.91	-0.153	0.00
2	1.22	6.65	0.022	0.00
3	2.20	51.99	0.170	0.00

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 25 - SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 50.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A_{fi}	A_{fs}	σ_{fs}	σ_{fi}	σ_c
1	0.20	45.42	49.49	19.01	19.01	15.61	45.12	1.43
2	0.88	-43.40	49.58	19.01	22.81	35.92	14.54	1.29
3	1.65	-79.57	49.69	19.01	19.01	87.72	26.00	2.46
4	2.42	-46.45	49.80	19.01	22.81	39.06	15.46	1.38
5	3.10	41.75	49.89	19.01	19.01	14.50	40.45	1.32

Verifiche taglio

N°	X	V	τ_c	A_{sw}
----	---	---	----------	----------

PROGETTO ESECUTIVO DI DETTAGLIO
RELAZIONE TECNICA E DI CALCOLO TOMBINI IDRAULICI

1	0.20	-165.05	-0.422	3.80
2	0.88	-85.38	-0.218	0.00
3	1.65	3.97	0.010	0.00
4	2.42	95.01	0.243	0.00
5	3.10	166.23	0.425	3.80

Verifica sezioni trasverso [Combinazione n° 25 - SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 40.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0.20	-49.97	51.69	12.72	12.72	100.69	25.92	2.78
2	0.94	32.17	51.77	17.81	12.72	16.89	42.58	1.62
3	1.65	58.14	51.85	12.72	12.72	29.70	120.15	3.23
4	2.36	31.13	51.93	17.81	12.72	16.42	40.76	1.57
5	3.10	-52.08	52.02	12.72	12.72	105.60	26.91	2.90

Verifiche taglio

N°	X	V	τ _c	A _{sw}
1	0.20	149.85	0.490	2.54
2	0.94	73.45	0.240	0.00
3	1.65	-0.73	-0.002	0.00
4	2.36	-74.90	-0.245	0.00
5	3.10	-151.30	-0.494	2.54

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 25 - SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 40.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0.25	-45.42	169.24	12.72	12.72	50.70	28.39	2.55
2	1.22	-22.30	159.54	12.72	12.72	8.02	15.19	1.21
3	2.20	-49.97	149.85	12.72	12.72	66.98	30.18	2.82

Verifiche taglio

N°	X	V	τ _c	A _{sw}
1	0.25	52.49	0.172	0.00
2	1.22	-3.71	-0.012	0.00

PROGETTO ESECUTIVO DI DETTAGLIO
RELAZIONE TECNICA E DI CALCOLO TOMBINI IDRAULICI

3 2.20 -51.69 -0.169 0.00

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 25 - SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 40.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0.25	-41.75	170.69	12.72	12.72	42.23	26.46	2.34
2	1.22	-22.81	161.00	12.72	12.72	8.51	15.50	1.23
3	2.20	-52.08	151.30	12.72	12.72	71.36	31.29	2.94

Verifiche taglio

N°	X	V	τ _c	A _{sw}
1	0.25	-46.89	-0.153	0.00
2	1.22	6.67	0.022	0.00
3	2.20	52.02	0.170	0.00

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 26 - SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 50.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0.20	41.84	49.91	19.01	19.01	14.53	40.56	1.32
2	0.88	-46.55	49.82	19.01	22.81	39.17	15.49	1.38
3	1.65	-79.75	49.71	19.01	19.01	87.95	26.06	2.46
4	2.42	-43.51	49.61	19.01	22.81	36.03	14.58	1.29
5	3.10	45.51	49.51	19.01	19.01	15.64	45.22	1.43

Verifiche taglio

N°	X	V	τ _c	A _{sw}
1	0.20	-166.59	-0.426	3.80
2	0.88	-82.52	-0.211	0.00
3	1.65	8.50	0.022	0.00
4	2.42	97.85	0.250	0.00
5	3.10	165.41	0.423	3.80

PROGETTO ESECUTIVO DI DETTAGLIO
RELAZIONE TECNICA E DI CALCOLO TOMBINI IDRAULICI

Verifica sezioni traverso [Combinazione n° 26 - SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 40.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0.20	-52.12	51.99	12.72	12.72	105.71	26.93	2.90
2	0.94	31.18	51.91	17.81	12.72	16.44	40.84	1.57
3	1.65	58.22	51.83	12.72	12.72	29.73	120.34	3.23
4	2.36	32.22	51.75	17.81	12.72	16.91	42.66	1.62
5	3.10	-50.01	51.67	12.72	12.72	100.79	25.94	2.79

Verifiche taglio

N°	X	V	τ _c	A _{sw}
1	0.20	151.46	0.495	2.54
2	0.94	74.98	0.245	0.00
3	1.65	0.73	0.002	0.00
4	2.36	-73.53	-0.240	0.00
5	3.10	-150.01	-0.490	2.54

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 26 - SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 40.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0.25	-41.84	171.07	12.72	12.72	42.31	26.52	2.34
2	1.22	-22.87	161.27	12.72	12.72	8.56	15.54	1.24
3	2.20	-52.12	151.46	12.72	12.72	71.40	31.32	2.94

Verifiche taglio

N°	X	V	τ _c	A _{sw}
1	0.25	46.91	0.153	0.00
2	1.22	-6.65	-0.022	0.00
3	2.20	-51.99	-0.170	0.00

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 26 - SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 40.00 cm

PROGETTO ESECUTIVO DI DETTAGLIO
RELAZIONE TECNICA E DI CALCOLO TOMBINI IDRAULICI

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0.25	-45.51	169.62	12.72	12.72	50.78	28.45	2.56
2	1.22	-22.37	159.81	12.72	12.72	8.07	15.23	1.21
3	2.20	-50.01	150.01	12.72	12.72	67.02	30.21	2.82

Verifiche taglio

N°	X	V	τ _c	A _{sw}
1	0.25	-52.52	-0.172	0.00
2	1.22	3.68	0.012	0.00
3	2.20	51.67	0.169	0.00

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 27 - SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 50.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0.20	41.75	49.89	19.01	19.01	14.50	40.45	1.32
2	0.88	-46.45	49.80	19.01	22.81	39.06	15.46	1.38
3	1.65	-79.57	49.69	19.01	19.01	87.72	26.00	2.46
4	2.42	-43.40	49.58	19.01	22.81	35.92	14.54	1.29
5	3.10	45.42	49.49	19.01	19.01	15.61	45.12	1.43

Verifiche taglio

N°	X	V	τ _c	A _{sw}
1	0.20	-166.23	-0.425	3.80
2	0.88	-82.34	-0.211	0.00
3	1.65	8.48	0.022	0.00
4	2.42	97.64	0.250	0.00
5	3.10	165.05	0.422	3.80

Verifica sezioni trasverso [Combinazione n° 27 - SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 40.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0.20	-52.08	52.02	12.72	12.72	105.60	26.91	2.90

PROGETTO ESECUTIVO DI DETTAGLIO
RELAZIONE TECNICA E DI CALCOLO TOMBINI IDRAULICI

2	0.94	31.13	51.93	17.81	12.72	16.42	40.76	1.57
3	1.65	58.14	51.85	12.72	12.72	29.70	120.15	3.23
4	2.36	32.17	51.77	17.81	12.72	16.89	42.58	1.62
5	3.10	-49.97	51.69	12.72	12.72	100.69	25.92	2.78

Verifiche taglio

N°	X	V	τ_c	A_{sw}
1	0.20	151.30	0.494	2.54
2	0.94	74.90	0.245	0.00
3	1.65	0.73	0.002	0.00
4	2.36	-73.45	-0.240	0.00
5	3.10	-149.85	-0.490	2.54

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 27 - SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 40.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A_{fi}	A_{fs}	σ_{fs}	σ_{fi}	σ_c
1	0.25	-41.75	170.69	12.72	12.72	42.23	26.46	2.34
2	1.22	-22.81	161.00	12.72	12.72	8.51	15.50	1.23
3	2.20	-52.08	151.30	12.72	12.72	71.36	31.29	2.94

Verifiche taglio

N°	X	V	τ_c	A_{sw}
1	0.25	46.89	0.153	0.00
2	1.22	-6.67	-0.022	0.00
3	2.20	-52.02	-0.170	0.00

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 27 - SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 40.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A_{fi}	A_{fs}	σ_{fs}	σ_{fi}	σ_c
1	0.25	-45.42	169.24	12.72	12.72	50.70	28.39	2.55
2	1.22	-22.30	159.54	12.72	12.72	8.02	15.19	1.21
3	2.20	-49.97	149.85	12.72	12.72	66.98	30.18	2.82

PROGETTO ESECUTIVO DI DETTAGLIO
RELAZIONE TECNICA E DI CALCOLO TOMBINI IDRAULICI

Verifiche taglio

N°	X	V	τ_c	A_{sw}
1	0.25	-52.49	-0.172	0.00
2	1.22	3.71	0.012	0.00
3	2.20	51.69	0.169	0.00

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 28 - SLE (Frequente) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 50.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A_{fi}	A_{fs}	σ_{fs}	σ_{fi}	σ_c
1	0.20	45.51	49.51	19.01	19.01	15.64	45.22	1.43
2	0.88	-43.51	49.61	19.01	22.81	36.03	14.58	1.29
3	1.65	-79.75	49.71	19.01	19.01	87.95	26.06	2.46
4	2.42	-46.55	49.82	19.01	22.81	39.17	15.49	1.38
5	3.10	41.84	49.91	19.01	19.01	14.53	40.56	1.32

Verifiche taglio

N°	X	V	τ_c	A_{sw}
1	0.20	-165.41	-0.423	3.80
2	0.88	-85.56	-0.219	0.00
3	1.65	3.99	0.010	0.00
4	2.42	95.23	0.244	0.00
5	3.10	166.59	0.426	3.80

Verifica sezioni traverso [Combinazione n° 28 - SLE (Frequente) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 40.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A_{fi}	A_{fs}	σ_{fs}	σ_{fi}	σ_c
1	0.20	-50.01	51.67	12.72	12.72	100.79	25.94	2.79
2	0.94	32.22	51.75	17.81	12.72	16.91	42.66	1.62
3	1.65	58.22	51.83	12.72	12.72	29.73	120.34	3.23
4	2.36	31.18	51.91	17.81	12.72	16.44	40.84	1.57
5	3.10	-52.12	51.99	12.72	12.72	105.71	26.93	2.90

Verifiche taglio

N°	X	V	τ_c	A_{sw}
----	---	---	----------	----------

PROGETTO ESECUTIVO DI DETTAGLIO
RELAZIONE TECNICA E DI CALCOLO TOMBINI IDRAULICI

1	0.20	150.01	0.490	2.54
2	0.94	73.53	0.240	0.00
3	1.65	-0.73	-0.002	0.00
4	2.36	-74.98	-0.245	0.00
5	3.10	-151.46	-0.495	2.54

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 28 - SLE (Frequente) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 40.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0.25	-45.51	169.62	12.72	12.72	50.78	28.45	2.56
2	1.22	-22.37	159.81	12.72	12.72	8.07	15.23	1.21
3	2.20	-50.01	150.01	12.72	12.72	67.02	30.21	2.82

Verifiche taglio

N°	X	V	τ _c	A _{sw}
1	0.25	52.52	0.172	0.00
2	1.22	-3.68	-0.012	0.00
3	2.20	-51.67	-0.169	0.00

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 28 - SLE (Frequente) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 40.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0.25	-41.84	171.07	12.72	12.72	42.31	26.52	2.34
2	1.22	-22.87	161.27	12.72	12.72	8.56	15.54	1.24
3	2.20	-52.12	151.46	12.72	12.72	71.40	31.32	2.94

Verifiche taglio

N°	X	V	τ _c	A _{sw}
1	0.25	-46.91	-0.153	0.00
2	1.22	6.65	0.022	0.00
3	2.20	51.99	0.170	0.00

PROGETTO ESECUTIVO DI DETTAGLIO
RELAZIONE TECNICA E DI CALCOLO TOMBINI IDRAULICI

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 29 - SLE (Frequente) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 50.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0.20	45.42	49.49	19.01	19.01	15.61	45.12	1.43
2	0.88	-43.40	49.58	19.01	22.81	35.92	14.54	1.29
3	1.65	-79.57	49.69	19.01	19.01	87.72	26.00	2.46
4	2.42	-46.45	49.80	19.01	22.81	39.06	15.46	1.38
5	3.10	41.75	49.89	19.01	19.01	14.50	40.45	1.32

Verifiche taglio

N°	X	V	τ _c	A _{sw}
1	0.20	-165.05	-0.422	3.80
2	0.88	-85.38	-0.218	0.00
3	1.65	3.97	0.010	0.00
4	2.42	95.01	0.243	0.00
5	3.10	166.23	0.425	3.80

Verifica sezioni traverso [Combinazione n° 29 - SLE (Frequente) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 40.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0.20	-49.97	51.69	12.72	12.72	100.69	25.92	2.78
2	0.94	32.17	51.77	17.81	12.72	16.89	42.58	1.62
3	1.65	58.14	51.85	12.72	12.72	29.70	120.15	3.23
4	2.36	31.13	51.93	17.81	12.72	16.42	40.76	1.57
5	3.10	-52.08	52.02	12.72	12.72	105.60	26.91	2.90

Verifiche taglio

N°	X	V	τ _c	A _{sw}
1	0.20	149.85	0.490	2.54
2	0.94	73.45	0.240	0.00
3	1.65	-0.73	-0.002	0.00
4	2.36	-74.90	-0.245	0.00
5	3.10	-151.30	-0.494	2.54

PROGETTO ESECUTIVO DI DETTAGLIO
RELAZIONE TECNICA E DI CALCOLO TOMBINI IDRAULICI

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 29 - SLE (Frequente) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 40.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0.25	-45.42	169.24	12.72	12.72	50.70	28.39	2.55
2	1.22	-22.30	159.54	12.72	12.72	8.02	15.19	1.21
3	2.20	-49.97	149.85	12.72	12.72	66.98	30.18	2.82

Verifiche taglio

N°	X	V	τ _c	A _{sw}
1	0.25	52.49	0.172	0.00
2	1.22	-3.71	-0.012	0.00
3	2.20	-51.69	-0.169	0.00

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 29 - SLE (Frequente) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 40.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0.25	-41.75	170.69	12.72	12.72	42.23	26.46	2.34
2	1.22	-22.81	161.00	12.72	12.72	8.51	15.50	1.23
3	2.20	-52.08	151.30	12.72	12.72	71.36	31.29	2.94

Verifiche taglio

N°	X	V	τ _c	A _{sw}
1	0.25	-46.89	-0.153	0.00
2	1.22	6.67	0.022	0.00
3	2.20	52.02	0.170	0.00

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 30 - SLE (Frequente) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 50.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0.20	41.84	49.91	19.01	19.01	14.53	40.56	1.32

PROGETTO ESECUTIVO DI DETTAGLIO
RELAZIONE TECNICA E DI CALCOLO TOMBINI IDRAULICI

2	0.88	-46.55	49.82	19.01	22.81	39.17	15.49	1.38
3	1.65	-79.75	49.71	19.01	19.01	87.95	26.06	2.46
4	2.42	-43.51	49.61	19.01	22.81	36.03	14.58	1.29
5	3.10	45.51	49.51	19.01	19.01	15.64	45.22	1.43

Verifiche taglio

N°	X	V	τ_c	A_{sw}
1	0.20	-166.59	-0.426	3.80
2	0.88	-82.52	-0.211	0.00
3	1.65	8.50	0.022	0.00
4	2.42	97.85	0.250	0.00
5	3.10	165.41	0.423	3.80

Verifica sezioni trasverso [Combinazione n° 30 - SLE (Frequente) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 40.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A_{fi}	A_{fs}	σ_{fs}	σ_{fi}	σ_c
1	0.20	-52.12	51.99	12.72	12.72	105.71	26.93	2.90
2	0.94	31.18	51.91	17.81	12.72	16.44	40.84	1.57
3	1.65	58.22	51.83	12.72	12.72	29.73	120.34	3.23
4	2.36	32.22	51.75	17.81	12.72	16.91	42.66	1.62
5	3.10	-50.01	51.67	12.72	12.72	100.79	25.94	2.79

Verifiche taglio

N°	X	V	τ_c	A_{sw}
1	0.20	151.46	0.495	2.54
2	0.94	74.98	0.245	0.00
3	1.65	0.73	0.002	0.00
4	2.36	-73.53	-0.240	0.00
5	3.10	-150.01	-0.490	2.54

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 30 - SLE (Frequente) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 40.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A_{fi}	A_{fs}	σ_{fs}	σ_{fi}	σ_c
1	0.25	-41.84	171.07	12.72	12.72	42.31	26.52	2.34

PROGETTO ESECUTIVO DI DETTAGLIO
RELAZIONE TECNICA E DI CALCOLO TOMBINI IDRAULICI

2	1.22	-22.87	161.27	12.72	12.72	8.56	15.54	1.24
3	2.20	-52.12	151.46	12.72	12.72	71.40	31.32	2.94

Verifiche taglio

N°	X	V	τ_c	A_{sw}
1	0.25	46.91	0.153	0.00
2	1.22	-6.65	-0.022	0.00
3	2.20	-51.99	-0.170	0.00

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 30 - SLE (Frequente) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 40.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A_{fi}	A_{fs}	σ_{fs}	σ_{fi}	σ_c
1	0.25	-45.51	169.62	12.72	12.72	50.78	28.45	2.56
2	1.22	-22.37	159.81	12.72	12.72	8.07	15.23	1.21
3	2.20	-50.01	150.01	12.72	12.72	67.02	30.21	2.82

Verifiche taglio

N°	X	V	τ_c	A_{sw}
1	0.25	-52.52	-0.172	0.00
2	1.22	3.68	0.012	0.00
3	2.20	51.67	0.169	0.00

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 31 - SLE (Frequente) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 50.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A_{fi}	A_{fs}	σ_{fs}	σ_{fi}	σ_c
1	0.20	41.75	49.89	19.01	19.01	14.50	40.45	1.32
2	0.88	-46.45	49.80	19.01	22.81	39.06	15.46	1.38
3	1.65	-79.57	49.69	19.01	19.01	87.72	26.00	2.46
4	2.42	-43.40	49.58	19.01	22.81	35.92	14.54	1.29
5	3.10	45.42	49.49	19.01	19.01	15.61	45.12	1.43

Verifiche taglio

N°	X	V	τ_c	A_{sw}
----	---	---	----------	----------

PROGETTO ESECUTIVO DI DETTAGLIO
RELAZIONE TECNICA E DI CALCOLO TOMBINI IDRAULICI

1	0.20	-166.23	-0.425	3.80
2	0.88	-82.34	-0.211	0.00
3	1.65	8.48	0.022	0.00
4	2.42	97.64	0.250	0.00
5	3.10	165.05	0.422	3.80

Verifica sezioni trasverso [Combinazione n° 31 - SLE (Frequente) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 40.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0.20	-52.08	52.02	12.72	12.72	105.60	26.91	2.90
2	0.94	31.13	51.93	17.81	12.72	16.42	40.76	1.57
3	1.65	58.14	51.85	12.72	12.72	29.70	120.15	3.23
4	2.36	32.17	51.77	17.81	12.72	16.89	42.58	1.62
5	3.10	-49.97	51.69	12.72	12.72	100.69	25.92	2.78

Verifiche taglio

N°	X	V	τ _c	A _{sw}
1	0.20	151.30	0.494	2.54
2	0.94	74.90	0.245	0.00
3	1.65	0.73	0.002	0.00
4	2.36	-73.45	-0.240	0.00
5	3.10	-149.85	-0.490	2.54

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 31 - SLE (Frequente) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 40.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0.25	-41.75	170.69	12.72	12.72	42.23	26.46	2.34
2	1.22	-22.81	161.00	12.72	12.72	8.51	15.50	1.23
3	2.20	-52.08	151.30	12.72	12.72	71.36	31.29	2.94

Verifiche taglio

N°	X	V	τ _c	A _{sw}
1	0.25	46.89	0.153	0.00
2	1.22	-6.67	-0.022	0.00

PROGETTO ESECUTIVO DI DETTAGLIO
RELAZIONE TECNICA E DI CALCOLO TOMBINI IDRAULICI

3 2.20 -52.02 -0.170 0.00

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 31 - SLE (Frequente) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 40.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0.25	-45.42	169.24	12.72	12.72	50.70	28.39	2.55
2	1.22	-22.30	159.54	12.72	12.72	8.02	15.19	1.21
3	2.20	-49.97	149.85	12.72	12.72	66.98	30.18	2.82

Verifiche taglio

N°	X	V	τ _c	A _{sw}
1	0.25	-52.49	-0.172	0.00
2	1.22	3.71	0.012	0.00
3	2.20	51.69	0.169	0.00

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 32 - SLE (Rara) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 50.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0.20	45.51	49.51	19.01	19.01	15.64	45.22	1.43
2	0.88	-43.51	49.61	19.01	22.81	36.03	14.58	1.29
3	1.65	-79.75	49.71	19.01	19.01	87.95	26.06	2.46
4	2.42	-46.55	49.82	19.01	22.81	39.17	15.49	1.38
5	3.10	41.84	49.91	19.01	19.01	14.53	40.56	1.32

Verifiche taglio

N°	X	V	τ _c	A _{sw}
1	0.20	-165.41	-0.423	3.80
2	0.88	-85.56	-0.219	0.00
3	1.65	3.99	0.010	0.00
4	2.42	95.23	0.244	0.00
5	3.10	166.59	0.426	3.80

PROGETTO ESECUTIVO DI DETTAGLIO
RELAZIONE TECNICA E DI CALCOLO TOMBINI IDRAULICI

Verifica sezioni traverso [Combinazione n° 32 - SLE (Rara) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 40.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0.20	-50.01	51.67	12.72	12.72	100.79	25.94	2.79
2	0.94	32.22	51.75	17.81	12.72	16.91	42.66	1.62
3	1.65	58.22	51.83	12.72	12.72	29.73	120.34	3.23
4	2.36	31.18	51.91	17.81	12.72	16.44	40.84	1.57
5	3.10	-52.12	51.99	12.72	12.72	105.71	26.93	2.90

Verifiche taglio

N°	X	V	τ _c	A _{sw}
1	0.20	150.01	0.490	2.54
2	0.94	73.53	0.240	0.00
3	1.65	-0.73	-0.002	0.00
4	2.36	-74.98	-0.245	0.00
5	3.10	-151.46	-0.495	2.54

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 32 - SLE (Rara) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 40.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0.25	-45.51	169.62	12.72	12.72	50.78	28.45	2.56
2	1.22	-22.37	159.81	12.72	12.72	8.07	15.23	1.21
3	2.20	-50.01	150.01	12.72	12.72	67.02	30.21	2.82

Verifiche taglio

N°	X	V	τ _c	A _{sw}
1	0.25	52.52	0.172	0.00
2	1.22	-3.68	-0.012	0.00
3	2.20	-51.67	-0.169	0.00

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 32 - SLE (Rara) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 40.00 cm

PROGETTO ESECUTIVO DI DETTAGLIO
RELAZIONE TECNICA E DI CALCOLO TOMBINI IDRAULICI

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0.25	-41.84	171.07	12.72	12.72	42.31	26.52	2.34
2	1.22	-22.87	161.27	12.72	12.72	8.56	15.54	1.24
3	2.20	-52.12	151.46	12.72	12.72	71.40	31.32	2.94

Verifiche taglio

N°	X	V	τ _c	A _{sw}
1	0.25	-46.91	-0.153	0.00
2	1.22	6.65	0.022	0.00
3	2.20	51.99	0.170	0.00

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 33 - SLE (Rara) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 50.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0.20	45.42	49.49	19.01	19.01	15.61	45.12	1.43
2	0.88	-43.40	49.58	19.01	22.81	35.92	14.54	1.29
3	1.65	-79.57	49.69	19.01	19.01	87.72	26.00	2.46
4	2.42	-46.45	49.80	19.01	22.81	39.06	15.46	1.38
5	3.10	41.75	49.89	19.01	19.01	14.50	40.45	1.32

Verifiche taglio

N°	X	V	τ _c	A _{sw}
1	0.20	-165.05	-0.422	3.80
2	0.88	-85.38	-0.218	0.00
3	1.65	3.97	0.010	0.00
4	2.42	95.01	0.243	0.00
5	3.10	166.23	0.425	3.80

Verifica sezioni traverso [Combinazione n° 33 - SLE (Rara) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 40.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0.20	-49.97	51.69	12.72	12.72	100.69	25.92	2.78

PROGETTO ESECUTIVO DI DETTAGLIO
RELAZIONE TECNICA E DI CALCOLO TOMBINI IDRAULICI

2	0.94	32.17	51.77	17.81	12.72	16.89	42.58	1.62
3	1.65	58.14	51.85	12.72	12.72	29.70	120.15	3.23
4	2.36	31.13	51.93	17.81	12.72	16.42	40.76	1.57
5	3.10	-52.08	52.02	12.72	12.72	105.60	26.91	2.90

Verifiche taglio

N°	X	V	τ_c	A_{sw}
1	0.20	149.85	0.490	2.54
2	0.94	73.45	0.240	0.00
3	1.65	-0.73	-0.002	0.00
4	2.36	-74.90	-0.245	0.00
5	3.10	-151.30	-0.494	2.54

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 33 - SLE (Rara) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 40.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A_{fi}	A_{fs}	σ_{fs}	σ_{fi}	σ_c
1	0.25	-45.42	169.24	12.72	12.72	50.70	28.39	2.55
2	1.22	-22.30	159.54	12.72	12.72	8.02	15.19	1.21
3	2.20	-49.97	149.85	12.72	12.72	66.98	30.18	2.82

Verifiche taglio

N°	X	V	τ_c	A_{sw}
1	0.25	52.49	0.172	0.00
2	1.22	-3.71	-0.012	0.00
3	2.20	-51.69	-0.169	0.00

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 33 - SLE (Rara) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 40.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A_{fi}	A_{fs}	σ_{fs}	σ_{fi}	σ_c
1	0.25	-41.75	170.69	12.72	12.72	42.23	26.46	2.34
2	1.22	-22.81	161.00	12.72	12.72	8.51	15.50	1.23
3	2.20	-52.08	151.30	12.72	12.72	71.36	31.29	2.94

PROGETTO ESECUTIVO DI DETTAGLIO
RELAZIONE TECNICA E DI CALCOLO TOMBINI IDRAULICI

Verifiche taglio

N°	X	V	τ_c	A_{sw}
1	0.25	-46.89	-0.153	0.00
2	1.22	6.67	0.022	0.00
3	2.20	52.02	0.170	0.00

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 34 - SLE (Rara) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 50.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A_{fi}	A_{fs}	σ_{fs}	σ_{fi}	σ_c
1	0.20	41.84	49.91	19.01	19.01	14.53	40.56	1.32
2	0.88	-46.55	49.82	19.01	22.81	39.17	15.49	1.38
3	1.65	-79.75	49.71	19.01	19.01	87.95	26.06	2.46
4	2.42	-43.51	49.61	19.01	22.81	36.03	14.58	1.29
5	3.10	45.51	49.51	19.01	19.01	15.64	45.22	1.43

Verifiche taglio

N°	X	V	τ_c	A_{sw}
1	0.20	-166.59	-0.426	3.80
2	0.88	-82.52	-0.211	0.00
3	1.65	8.50	0.022	0.00
4	2.42	97.85	0.250	0.00
5	3.10	165.41	0.423	3.80

Verifica sezioni traverso [Combinazione n° 34 - SLE (Rara) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 40.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A_{fi}	A_{fs}	σ_{fs}	σ_{fi}	σ_c
1	0.20	-52.12	51.99	12.72	12.72	105.71	26.93	2.90
2	0.94	31.18	51.91	17.81	12.72	16.44	40.84	1.57
3	1.65	58.22	51.83	12.72	12.72	29.73	120.34	3.23
4	2.36	32.22	51.75	17.81	12.72	16.91	42.66	1.62
5	3.10	-50.01	51.67	12.72	12.72	100.79	25.94	2.79

Verifiche taglio

N°	X	V	τ_c	A_{sw}
----	---	---	----------	----------

PROGETTO ESECUTIVO DI DETTAGLIO
RELAZIONE TECNICA E DI CALCOLO TOMBINI IDRAULICI

1	0.20	151.46	0.495	2.54
2	0.94	74.98	0.245	0.00
3	1.65	0.73	0.002	0.00
4	2.36	-73.53	-0.240	0.00
5	3.10	-150.01	-0.490	2.54

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 34 - SLE (Rara) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 40.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0.25	-41.84	171.07	12.72	12.72	42.31	26.52	2.34
2	1.22	-22.87	161.27	12.72	12.72	8.56	15.54	1.24
3	2.20	-52.12	151.46	12.72	12.72	71.40	31.32	2.94

Verifiche taglio

N°	X	V	τ _c	A _{sw}
1	0.25	46.91	0.153	0.00
2	1.22	-6.65	-0.022	0.00
3	2.20	-51.99	-0.170	0.00

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 34 - SLE (Rara) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 40.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0.25	-45.51	169.62	12.72	12.72	50.78	28.45	2.56
2	1.22	-22.37	159.81	12.72	12.72	8.07	15.23	1.21
3	2.20	-50.01	150.01	12.72	12.72	67.02	30.21	2.82

Verifiche taglio

N°	X	V	τ _c	A _{sw}
1	0.25	-52.52	-0.172	0.00
2	1.22	3.68	0.012	0.00
3	2.20	51.67	0.169	0.00

PROGETTO ESECUTIVO DI DETTAGLIO
RELAZIONE TECNICA E DI CALCOLO TOMBINI IDRAULICI

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 35 - SLE (Rara) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 50.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0.20	41.75	49.89	19.01	19.01	14.50	40.45	1.32
2	0.88	-46.45	49.80	19.01	22.81	39.06	15.46	1.38
3	1.65	-79.57	49.69	19.01	19.01	87.72	26.00	2.46
4	2.42	-43.40	49.58	19.01	22.81	35.92	14.54	1.29
5	3.10	45.42	49.49	19.01	19.01	15.61	45.12	1.43

Verifiche taglio

N°	X	V	τ _c	A _{sw}
1	0.20	-166.23	-0.425	3.80
2	0.88	-82.34	-0.211	0.00
3	1.65	8.48	0.022	0.00
4	2.42	97.64	0.250	0.00
5	3.10	165.05	0.422	3.80

Verifica sezioni traverso [Combinazione n° 35 - SLE (Rara) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 40.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0.20	-52.08	52.02	12.72	12.72	105.60	26.91	2.90
2	0.94	31.13	51.93	17.81	12.72	16.42	40.76	1.57
3	1.65	58.14	51.85	12.72	12.72	29.70	120.15	3.23
4	2.36	32.17	51.77	17.81	12.72	16.89	42.58	1.62
5	3.10	-49.97	51.69	12.72	12.72	100.69	25.92	2.78

Verifiche taglio

N°	X	V	τ _c	A _{sw}
1	0.20	151.30	0.494	2.54
2	0.94	74.90	0.245	0.00
3	1.65	0.73	0.002	0.00
4	2.36	-73.45	-0.240	0.00
5	3.10	-149.85	-0.490	2.54

PROGETTO ESECUTIVO DI DETTAGLIO
RELAZIONE TECNICA E DI CALCOLO TOMBINI IDRAULICI

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 35 - SLE (Rara) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 40.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0.25	-41.75	170.69	12.72	12.72	42.23	26.46	2.34
2	1.22	-22.81	161.00	12.72	12.72	8.51	15.50	1.23
3	2.20	-52.08	151.30	12.72	12.72	71.36	31.29	2.94

Verifiche taglio

N°	X	V	τ _c	A _{sw}
1	0.25	46.89	0.153	0.00
2	1.22	-6.67	-0.022	0.00
3	2.20	-52.02	-0.170	0.00

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 35 - SLE (Rara) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 40.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0.25	-45.42	169.24	12.72	12.72	50.70	28.39	2.55
2	1.22	-22.30	159.54	12.72	12.72	8.02	15.19	1.21
3	2.20	-49.97	149.85	12.72	12.72	66.98	30.18	2.82

Verifiche taglio

N°	X	V	τ _c	A _{sw}
1	0.25	-52.49	-0.172	0.00
2	1.22	3.71	0.012	0.00
3	2.20	51.69	0.169	0.00

PROGETTO ESECUTIVO DI DETTAGLIO
RELAZIONE TECNICA E DI CALCOLO TOMBINI IDRAULICI

Verifiche fessurazione

Simbologia adottata ed unità di misura

N°	Indice sezione
X_i	Ascissa/Ordinata sezione, espresso in m
M_p	Momento, espresse in kNm
M_n	Momento, espresse in kNm
w_k	Ampiezza fessure, espresse in mm
w_{lim}	Apertura limite fessure, espresse in mm
s	Distanza media tra le fessure, espresse in mm
ϵ_{sm}	Deformazione nelle fessure, espresse in [%]

Verifica fessurazione fondazione [Combinazione n° 21 - SLE (Quasi Permanente)]

N°	X	A_{fi}	A_{fs}	M_p	M_n	M	w	w_{lim}	s_m	ϵ_{sm}
1	0.20	19.01	19.01	69.06	-69.06	43.39	0.00	0.20	0.00	0.000000
2	0.88	19.01	22.81	69.40	-70.78	-45.22	0.00	0.20	0.00	0.000000
3	1.65	19.01	19.01	69.06	-69.06	-79.90	0.09	0.20	217.14	0.000023
4	2.42	19.01	22.81	69.40	-70.78	-45.22	0.00	0.20	0.00	0.000000
5	3.10	19.01	19.01	69.06	-69.06	43.39	0.00	0.20	0.00	0.000000

Verifica fessurazione traverso [Combinazione n° 21 - SLE (Quasi Permanente)]

N°	X	A_{fi}	A_{fs}	M_p	M_n	M	w	w_{lim}	s_m	ϵ_{sm}
1	0.20	12.72	12.72	42.67	-42.67	-50.90	0.10	0.20	227.29	0.000026
2	0.94	17.81	12.72	44.36	-42.97	31.82	0.00	0.20	0.00	0.000000
3	1.65	12.72	12.72	42.67	-42.67	58.32	0.12	0.20	185.69	0.000038
4	2.36	17.81	12.72	44.36	-42.97	31.82	0.00	0.20	0.00	0.000000
5	3.10	12.72	12.72	42.67	-42.67	-50.90	0.10	0.20	227.29	0.000026

Verifica fessurazione piedritto sinistro [Combinazione n° 21 - SLE (Quasi Permanente)]

N°	X	A_{fi}	A_{fs}	M_p	M_n	M	w	w_{lim}	s_m	ϵ_{sm}
1	0.25	12.72	12.72	42.67	-42.67	-43.39	0.03	0.20	227.29	0.000009
2	1.22	12.72	12.72	42.67	-42.67	-22.98	0.00	0.20	0.00	0.000000
3	2.20	12.72	12.72	42.67	-42.67	-50.90	0.05	0.20	227.29	0.000013

Verifica fessurazione piedritto destro [Combinazione n° 21 - SLE (Quasi Permanente)]

N°	X	A_{fi}	A_{fs}	M_p	M_n	M	w	w_{lim}	s_m	ϵ_{sm}
1	0.25	12.72	12.72	42.67	-42.67	-43.39	0.03	0.20	227.29	0.000009
2	1.22	12.72	12.72	42.67	-42.67	-22.98	0.00	0.20	0.00	0.000000

PROGETTO ESECUTIVO DI DETTAGLIO
RELAZIONE TECNICA E DI CALCOLO TOMBINI IDRAULICI

3	2.20	12.72	12.72	42.67	-42.67	-50.90	0.05	0.20	227.29	0.000013
---	------	-------	-------	-------	--------	--------	------	------	--------	----------

Verifica fessurazione fondazione [Combinazione n° 22 - SLE (Frequente)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	19.01	19.01	69.06	-69.06	45.26	0.00	0.30	0.00	0.000000
2	0.88	19.01	22.81	69.40	-70.78	-48.56	0.00	0.30	0.00	0.000000
3	1.65	19.01	19.01	69.06	-69.06	-85.28	0.10	0.30	217.14	0.000027
4	2.42	19.01	22.81	69.40	-70.78	-48.56	0.00	0.30	0.00	0.000000
5	3.10	19.01	19.01	69.06	-69.06	45.26	0.00	0.30	0.00	0.000000

Verifica fessurazione traverso [Combinazione n° 22 - SLE (Frequente)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	12.72	12.72	42.67	-42.67	-53.95	0.12	0.30	227.29	0.000031
2	0.94	17.81	12.72	44.36	-42.97	34.27	0.00	0.30	0.00	0.000000
3	1.65	12.72	12.72	42.67	-42.67	62.53	0.14	0.30	185.69	0.000044
4	2.36	17.81	12.72	44.36	-42.97	34.27	0.00	0.30	0.00	0.000000
5	3.10	12.72	12.72	42.67	-42.67	-53.95	0.12	0.30	227.29	0.000031

Verifica fessurazione piedritto sinistro [Combinazione n° 22 - SLE (Frequente)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.25	12.72	12.72	42.67	-42.67	-45.26	0.04	0.30	227.29	0.000009
2	1.22	12.72	12.72	42.67	-42.67	-25.44	0.00	0.30	0.00	0.000000
3	2.20	12.72	12.72	42.67	-42.67	-53.95	0.05	0.30	227.29	0.000014

Verifica fessurazione piedritto destro [Combinazione n° 22 - SLE (Frequente)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.25	12.72	12.72	42.67	-42.67	-45.26	0.04	0.30	227.29	0.000009
2	1.22	12.72	12.72	42.67	-42.67	-25.44	0.00	0.30	0.00	0.000000
3	2.20	12.72	12.72	42.67	-42.67	-53.95	0.05	0.30	227.29	0.000014

Verifica fessurazione fondazione [Combinazione n° 23 - SLE (Rara)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	19.01	19.01	69.06	-69.06	48.38	0.00	100.00	0.00	0.000000

PROGETTO ESECUTIVO DI DETTAGLIO
RELAZIONE TECNICA E DI CALCOLO TOMBINI IDRAULICI

2	0.88	19.01	22.81	69.40	-70.78	-54.12	0.00	100.00	0.00	0.000000
3	1.65	19.01	19.01	69.06	-69.06	-94.24	0.13	100.00	217.14	0.000035
4	2.42	19.01	22.81	69.40	-70.78	-54.12	0.00	100.00	0.00	0.000000
5	3.10	19.01	19.01	69.06	-69.06	48.38	0.00	100.00	0.00	0.000000

Verifica fessurazione traverso [Combinazione n° 23 - SLE (Rara)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	12.72	12.72	42.67	-42.67	-59.02	0.15	100.00	227.29	0.000039
2	0.94	17.81	12.72	44.36	-42.97	38.35	0.00	100.00	0.00	0.000000
3	1.65	12.72	12.72	42.67	-42.67	69.55	0.17	100.00	185.69	0.000054
4	2.36	17.81	12.72	44.36	-42.97	38.35	0.00	100.00	0.00	0.000000
5	3.10	12.72	12.72	42.67	-42.67	-59.02	0.15	100.00	227.29	0.000039

Verifica fessurazione piedritto sinistro [Combinazione n° 23 - SLE (Rara)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.25	12.72	12.72	42.67	-42.67	-48.38	0.04	100.00	227.29	0.000009
2	1.22	12.72	12.72	42.67	-42.67	-29.54	0.00	100.00	0.00	0.000000
3	2.20	12.72	12.72	42.67	-42.67	-59.02	0.06	100.00	227.29	0.000015

Verifica fessurazione piedritto destro [Combinazione n° 23 - SLE (Rara)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.25	12.72	12.72	42.67	-42.67	-48.38	0.04	100.00	227.29	0.000009
2	1.22	12.72	12.72	42.67	-42.67	-29.54	0.00	100.00	0.00	0.000000
3	2.20	12.72	12.72	42.67	-42.67	-59.02	0.06	100.00	227.29	0.000015

Verifica fessurazione fondazione [Combinazione n° 24 - SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. positivo]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	19.01	19.01	69.06	-69.06	45.51	0.00	0.20	0.00	0.000000
2	0.88	19.01	22.81	69.40	-70.78	-43.51	0.00	0.20	0.00	0.000000
3	1.65	19.01	19.01	69.06	-69.06	-79.75	0.08	0.20	217.14	0.000022
4	2.42	19.01	22.81	69.40	-70.78	-46.55	0.00	0.20	0.00	0.000000
5	3.10	19.01	19.01	69.06	-69.06	41.84	0.00	0.20	0.00	0.000000

Verifica fessurazione traverso [Combinazione n° 24 - SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. positivo]

PROGETTO ESECUTIVO DI DETTAGLIO
RELAZIONE TECNICA E DI CALCOLO TOMBINI IDRAULICI

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	12.72	12.72	42.67	-42.67	-50.01	0.10	0.20	227.29	0.000024
2	0.94	17.81	12.72	44.36	-42.97	32.22	0.00	0.20	0.00	0.000000
3	1.65	12.72	12.72	42.67	-42.67	58.22	0.12	0.20	185.69	0.000038
4	2.36	17.81	12.72	44.36	-42.97	31.18	0.00	0.20	0.00	0.000000
5	3.10	12.72	12.72	42.67	-42.67	-52.12	0.11	0.20	227.29	0.000028

Verifica fessurazione piedritto sinistro [Combinazione n° 24 - SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. positivo]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.25	12.72	12.72	42.67	-42.67	-45.51	0.04	0.20	227.29	0.000010
2	1.22	12.72	12.72	42.67	-42.67	-22.37	0.00	0.20	0.00	0.000000
3	2.20	12.72	12.72	42.67	-42.67	-50.01	0.05	0.20	227.29	0.000013

Verifica fessurazione piedritto destro [Combinazione n° 24 - SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. positivo]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.25	12.72	12.72	42.67	-42.67	-41.84	0.00	0.20	0.00	0.000000
2	1.22	12.72	12.72	42.67	-42.67	-22.87	0.00	0.20	0.00	0.000000
3	2.20	12.72	12.72	42.67	-42.67	-52.12	0.05	0.20	227.29	0.000014

Verifica fessurazione fondazione [Combinazione n° 25 - SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. negativo]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	19.01	19.01	69.06	-69.06	45.42	0.00	0.20	0.00	0.000000
2	0.88	19.01	22.81	69.40	-70.78	-43.40	0.00	0.20	0.00	0.000000
3	1.65	19.01	19.01	69.06	-69.06	-79.57	0.08	0.20	217.14	0.000022
4	2.42	19.01	22.81	69.40	-70.78	-46.45	0.00	0.20	0.00	0.000000
5	3.10	19.01	19.01	69.06	-69.06	41.75	0.00	0.20	0.00	0.000000

Verifica fessurazione traverso [Combinazione n° 25 - SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. negativo]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	12.72	12.72	42.67	-42.67	-49.97	0.10	0.20	227.29	0.000024
2	0.94	17.81	12.72	44.36	-42.97	32.17	0.00	0.20	0.00	0.000000
3	1.65	12.72	12.72	42.67	-42.67	58.14	0.12	0.20	185.69	0.000037
4	2.36	17.81	12.72	44.36	-42.97	31.13	0.00	0.20	0.00	0.000000
5	3.10	12.72	12.72	42.67	-42.67	-52.08	0.11	0.20	227.29	0.000028

PROGETTO ESECUTIVO DI DETTAGLIO
RELAZIONE TECNICA E DI CALCOLO TOMBINI IDRAULICI

Verifica fessurazione piedritto sinistro [Combinazione n° 25 - SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. negativo]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.25	12.72	12.72	42.67	-42.67	-45.42	0.04	0.20	227.29	0.000010
2	1.22	12.72	12.72	42.67	-42.67	-22.30	0.00	0.20	0.00	0.000000
3	2.20	12.72	12.72	42.67	-42.67	-49.97	0.05	0.20	227.29	0.000013

Verifica fessurazione piedritto destro [Combinazione n° 25 - SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. negativo]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.25	12.72	12.72	42.67	-42.67	-41.75	0.00	0.20	0.00	0.000000
2	1.22	12.72	12.72	42.67	-42.67	-22.81	0.00	0.20	0.00	0.000000
3	2.20	12.72	12.72	42.67	-42.67	-52.08	0.05	0.20	227.29	0.000014

Verifica fessurazione fondazione [Combinazione n° 26 - SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. positivo]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	19.01	19.01	69.06	-69.06	41.84	0.00	0.20	0.00	0.000000
2	0.88	19.01	22.81	69.40	-70.78	-46.55	0.00	0.20	0.00	0.000000
3	1.65	19.01	19.01	69.06	-69.06	-79.75	0.08	0.20	217.14	0.000022
4	2.42	19.01	22.81	69.40	-70.78	-43.51	0.00	0.20	0.00	0.000000
5	3.10	19.01	19.01	69.06	-69.06	45.51	0.00	0.20	0.00	0.000000

Verifica fessurazione traverso [Combinazione n° 26 - SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. positivo]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	12.72	12.72	42.67	-42.67	-52.12	0.11	0.20	227.29	0.000028
2	0.94	17.81	12.72	44.36	-42.97	31.18	0.00	0.20	0.00	0.000000
3	1.65	12.72	12.72	42.67	-42.67	58.22	0.12	0.20	185.69	0.000038
4	2.36	17.81	12.72	44.36	-42.97	32.22	0.00	0.20	0.00	0.000000
5	3.10	12.72	12.72	42.67	-42.67	-50.01	0.10	0.20	227.29	0.000024

Verifica fessurazione piedritto sinistro [Combinazione n° 26 - SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. positivo]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.25	12.72	12.72	42.67	-42.67	-41.84	0.00	0.20	0.00	0.000000
2	1.22	12.72	12.72	42.67	-42.67	-22.87	0.00	0.20	0.00	0.000000
3	2.20	12.72	12.72	42.67	-42.67	-52.12	0.05	0.20	227.29	0.000014

PROGETTO ESECUTIVO DI DETTAGLIO
RELAZIONE TECNICA E DI CALCOLO TOMBINI IDRAULICI

Verifica fessurazione piedritto destro [Combinazione n° 26 - SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. positivo]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.25	12.72	12.72	42.67	-42.67	-45.51	0.04	0.20	227.29	0.000010
2	1.22	12.72	12.72	42.67	-42.67	-22.37	0.00	0.20	0.00	0.000000
3	2.20	12.72	12.72	42.67	-42.67	-50.01	0.05	0.20	227.29	0.000013

Verifica fessurazione fondazione [Combinazione n° 27 - SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. negativo]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	19.01	19.01	69.06	-69.06	41.75	0.00	0.20	0.00	0.000000
2	0.88	19.01	22.81	69.40	-70.78	-46.45	0.00	0.20	0.00	0.000000
3	1.65	19.01	19.01	69.06	-69.06	-79.57	0.08	0.20	217.14	0.000022
4	2.42	19.01	22.81	69.40	-70.78	-43.40	0.00	0.20	0.00	0.000000
5	3.10	19.01	19.01	69.06	-69.06	45.42	0.00	0.20	0.00	0.000000

Verifica fessurazione traverso [Combinazione n° 27 - SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. negativo]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	12.72	12.72	42.67	-42.67	-52.08	0.11	0.20	227.29	0.000028
2	0.94	17.81	12.72	44.36	-42.97	31.13	0.00	0.20	0.00	0.000000
3	1.65	12.72	12.72	42.67	-42.67	58.14	0.12	0.20	185.69	0.000037
4	2.36	17.81	12.72	44.36	-42.97	32.17	0.00	0.20	0.00	0.000000
5	3.10	12.72	12.72	42.67	-42.67	-49.97	0.10	0.20	227.29	0.000024

Verifica fessurazione piedritto sinistro [Combinazione n° 27 - SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. negativo]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.25	12.72	12.72	42.67	-42.67	-41.75	0.00	0.20	0.00	0.000000
2	1.22	12.72	12.72	42.67	-42.67	-22.81	0.00	0.20	0.00	0.000000
3	2.20	12.72	12.72	42.67	-42.67	-52.08	0.05	0.20	227.29	0.000014

Verifica fessurazione piedritto destro [Combinazione n° 27 - SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. negativo]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.25	12.72	12.72	42.67	-42.67	-45.42	0.04	0.20	227.29	0.000010
2	1.22	12.72	12.72	42.67	-42.67	-22.30	0.00	0.20	0.00	0.000000

PROGETTO ESECUTIVO DI DETTAGLIO
RELAZIONE TECNICA E DI CALCOLO TOMBINI IDRAULICI

3	2.20	12.72	12.72	42.67	-42.67	-49.97	0.05	0.20	227.29	0.000013
---	------	-------	-------	-------	--------	--------	------	------	--------	----------

Verifica fessurazione fondazione [Combinazione n° 28 - SLE (Frequente) - Sisma Vert. positivo]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	19.01	19.01	69.06	-69.06	45.51	0.00	0.30	0.00	0.000000
2	0.88	19.01	22.81	69.40	-70.78	-43.51	0.00	0.30	0.00	0.000000
3	1.65	19.01	19.01	69.06	-69.06	-79.75	0.08	0.30	217.14	0.000022
4	2.42	19.01	22.81	69.40	-70.78	-46.55	0.00	0.30	0.00	0.000000
5	3.10	19.01	19.01	69.06	-69.06	41.84	0.00	0.30	0.00	0.000000

Verifica fessurazione traverso [Combinazione n° 28 - SLE (Frequente) - Sisma Vert. positivo]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	12.72	12.72	42.67	-42.67	-50.01	0.10	0.30	227.29	0.000024
2	0.94	17.81	12.72	44.36	-42.97	32.22	0.00	0.30	0.00	0.000000
3	1.65	12.72	12.72	42.67	-42.67	58.22	0.12	0.30	185.69	0.000038
4	2.36	17.81	12.72	44.36	-42.97	31.18	0.00	0.30	0.00	0.000000
5	3.10	12.72	12.72	42.67	-42.67	-52.12	0.11	0.30	227.29	0.000028

Verifica fessurazione piedritto sinistro [Combinazione n° 28 - SLE (Frequente) - Sisma Vert. positivo]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.25	12.72	12.72	42.67	-42.67	-45.51	0.04	0.30	227.29	0.000010
2	1.22	12.72	12.72	42.67	-42.67	-22.37	0.00	0.30	0.00	0.000000
3	2.20	12.72	12.72	42.67	-42.67	-50.01	0.05	0.30	227.29	0.000013

Verifica fessurazione piedritto destro [Combinazione n° 28 - SLE (Frequente) - Sisma Vert. positivo]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.25	12.72	12.72	42.67	-42.67	-41.84	0.00	0.30	0.00	0.000000
2	1.22	12.72	12.72	42.67	-42.67	-22.87	0.00	0.30	0.00	0.000000
3	2.20	12.72	12.72	42.67	-42.67	-52.12	0.05	0.30	227.29	0.000014

Verifica fessurazione fondazione [Combinazione n° 29 - SLE (Frequente) - Sisma Vert. negativo]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	19.01	19.01	69.06	-69.06	45.42	0.00	0.30	0.00	0.000000

PROGETTO ESECUTIVO DI DETTAGLIO
RELAZIONE TECNICA E DI CALCOLO TOMBINI IDRAULICI

2	0.88	19.01	22.81	69.40	-70.78	-43.40	0.00	0.30	0.00	0.000000
3	1.65	19.01	19.01	69.06	-69.06	-79.57	0.08	0.30	217.14	0.000022
4	2.42	19.01	22.81	69.40	-70.78	-46.45	0.00	0.30	0.00	0.000000
5	3.10	19.01	19.01	69.06	-69.06	41.75	0.00	0.30	0.00	0.000000

Verifica fessurazione traverso [Combinazione n° 29 - SLE (Frequente) - Sisma Vert. negativo]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	12.72	12.72	42.67	-42.67	-49.97	0.10	0.30	227.29	0.000024
2	0.94	17.81	12.72	44.36	-42.97	32.17	0.00	0.30	0.00	0.000000
3	1.65	12.72	12.72	42.67	-42.67	58.14	0.12	0.30	185.69	0.000037
4	2.36	17.81	12.72	44.36	-42.97	31.13	0.00	0.30	0.00	0.000000
5	3.10	12.72	12.72	42.67	-42.67	-52.08	0.11	0.30	227.29	0.000028

Verifica fessurazione piedritto sinistro [Combinazione n° 29 - SLE (Frequente) - Sisma Vert. negativo]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.25	12.72	12.72	42.67	-42.67	-45.42	0.04	0.30	227.29	0.000010
2	1.22	12.72	12.72	42.67	-42.67	-22.30	0.00	0.30	0.00	0.000000
3	2.20	12.72	12.72	42.67	-42.67	-49.97	0.05	0.30	227.29	0.000013

Verifica fessurazione piedritto destro [Combinazione n° 29 - SLE (Frequente) - Sisma Vert. negativo]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.25	12.72	12.72	42.67	-42.67	-41.75	0.00	0.30	0.00	0.000000
2	1.22	12.72	12.72	42.67	-42.67	-22.81	0.00	0.30	0.00	0.000000
3	2.20	12.72	12.72	42.67	-42.67	-52.08	0.05	0.30	227.29	0.000014

Verifica fessurazione fondazione [Combinazione n° 30 - SLE (Frequente) - Sisma Vert. positivo]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	19.01	19.01	69.06	-69.06	41.84	0.00	0.30	0.00	0.000000
2	0.88	19.01	22.81	69.40	-70.78	-46.55	0.00	0.30	0.00	0.000000
3	1.65	19.01	19.01	69.06	-69.06	-79.75	0.08	0.30	217.14	0.000022
4	2.42	19.01	22.81	69.40	-70.78	-43.51	0.00	0.30	0.00	0.000000
5	3.10	19.01	19.01	69.06	-69.06	45.51	0.00	0.30	0.00	0.000000

Verifica fessurazione traverso [Combinazione n° 30 - SLE (Frequente) - Sisma Vert. positivo]

PROGETTO ESECUTIVO DI DETTAGLIO
RELAZIONE TECNICA E DI CALCOLO TOMBINI IDRAULICI

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	12.72	12.72	42.67	-42.67	-52.12	0.11	0.30	227.29	0.000028
2	0.94	17.81	12.72	44.36	-42.97	31.18	0.00	0.30	0.00	0.000000
3	1.65	12.72	12.72	42.67	-42.67	58.22	0.12	0.30	185.69	0.000038
4	2.36	17.81	12.72	44.36	-42.97	32.22	0.00	0.30	0.00	0.000000
5	3.10	12.72	12.72	42.67	-42.67	-50.01	0.10	0.30	227.29	0.000024

Verifica fessurazione piedritto sinistro [Combinazione n° 30 - SLE (Frequente) - Sisma Vert. positivo]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.25	12.72	12.72	42.67	-42.67	-41.84	0.00	0.30	0.00	0.000000
2	1.22	12.72	12.72	42.67	-42.67	-22.87	0.00	0.30	0.00	0.000000
3	2.20	12.72	12.72	42.67	-42.67	-52.12	0.05	0.30	227.29	0.000014

Verifica fessurazione piedritto destro [Combinazione n° 30 - SLE (Frequente) - Sisma Vert. positivo]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.25	12.72	12.72	42.67	-42.67	-45.51	0.04	0.30	227.29	0.000010
2	1.22	12.72	12.72	42.67	-42.67	-22.37	0.00	0.30	0.00	0.000000
3	2.20	12.72	12.72	42.67	-42.67	-50.01	0.05	0.30	227.29	0.000013

Verifica fessurazione fondazione [Combinazione n° 31 - SLE (Frequente) - Sisma Vert. negativo]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	19.01	19.01	69.06	-69.06	41.75	0.00	0.30	0.00	0.000000
2	0.88	19.01	22.81	69.40	-70.78	-46.45	0.00	0.30	0.00	0.000000
3	1.65	19.01	19.01	69.06	-69.06	-79.57	0.08	0.30	217.14	0.000022
4	2.42	19.01	22.81	69.40	-70.78	-43.40	0.00	0.30	0.00	0.000000
5	3.10	19.01	19.01	69.06	-69.06	45.42	0.00	0.30	0.00	0.000000

Verifica fessurazione traverso [Combinazione n° 31 - SLE (Frequente) - Sisma Vert. negativo]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	12.72	12.72	42.67	-42.67	-52.08	0.11	0.30	227.29	0.000028
2	0.94	17.81	12.72	44.36	-42.97	31.13	0.00	0.30	0.00	0.000000
3	1.65	12.72	12.72	42.67	-42.67	58.14	0.12	0.30	185.69	0.000037
4	2.36	17.81	12.72	44.36	-42.97	32.17	0.00	0.30	0.00	0.000000
5	3.10	12.72	12.72	42.67	-42.67	-49.97	0.10	0.30	227.29	0.000024

PROGETTO ESECUTIVO DI DETTAGLIO
RELAZIONE TECNICA E DI CALCOLO TOMBINI IDRAULICI

Verifica fessurazione piedritto sinistro [Combinazione n° 31 - SLE (Frequente) - Sisma Vert. negativo]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.25	12.72	12.72	42.67	-42.67	-41.75	0.00	0.30	0.00	0.000000
2	1.22	12.72	12.72	42.67	-42.67	-22.81	0.00	0.30	0.00	0.000000
3	2.20	12.72	12.72	42.67	-42.67	-52.08	0.05	0.30	227.29	0.000014

Verifica fessurazione piedritto destro [Combinazione n° 31 - SLE (Frequente) - Sisma Vert. negativo]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.25	12.72	12.72	42.67	-42.67	-45.42	0.04	0.30	227.29	0.000010
2	1.22	12.72	12.72	42.67	-42.67	-22.30	0.00	0.30	0.00	0.000000
3	2.20	12.72	12.72	42.67	-42.67	-49.97	0.05	0.30	227.29	0.000013

Verifica fessurazione fondazione [Combinazione n° 32 - SLE (Rara) - Sisma Vert. positivo]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	19.01	19.01	69.06	-69.06	45.51	0.00	100.00	0.00	0.000000
2	0.88	19.01	22.81	69.40	-70.78	-43.51	0.00	100.00	0.00	0.000000
3	1.65	19.01	19.01	69.06	-69.06	-79.75	0.08	100.00	217.14	0.000022
4	2.42	19.01	22.81	69.40	-70.78	-46.55	0.00	100.00	0.00	0.000000
5	3.10	19.01	19.01	69.06	-69.06	41.84	0.00	100.00	0.00	0.000000

Verifica fessurazione traverso [Combinazione n° 32 - SLE (Rara) - Sisma Vert. positivo]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	12.72	12.72	42.67	-42.67	-50.01	0.10	100.00	227.29	0.000024
2	0.94	17.81	12.72	44.36	-42.97	32.22	0.00	100.00	0.00	0.000000
3	1.65	12.72	12.72	42.67	-42.67	58.22	0.12	100.00	185.69	0.000038
4	2.36	17.81	12.72	44.36	-42.97	31.18	0.00	100.00	0.00	0.000000
5	3.10	12.72	12.72	42.67	-42.67	-52.12	0.11	100.00	227.29	0.000028

Verifica fessurazione piedritto sinistro [Combinazione n° 32 - SLE (Rara) - Sisma Vert. positivo]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.25	12.72	12.72	42.67	-42.67	-45.51	0.04	100.00	227.29	0.000010
2	1.22	12.72	12.72	42.67	-42.67	-22.37	0.00	100.00	0.00	0.000000
3	2.20	12.72	12.72	42.67	-42.67	-50.01	0.05	100.00	227.29	0.000013

PROGETTO ESECUTIVO DI DETTAGLIO
RELAZIONE TECNICA E DI CALCOLO TOMBINI IDRAULICI

Verifica fessurazione piedritto destro [Combinazione n° 32 - SLE (Rara) - Sisma Vert. positivo]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.25	12.72	12.72	42.67	-42.67	-41.84	0.00	100.00	0.00	0.000000
2	1.22	12.72	12.72	42.67	-42.67	-22.87	0.00	100.00	0.00	0.000000
3	2.20	12.72	12.72	42.67	-42.67	-52.12	0.05	100.00	227.29	0.000014

Verifica fessurazione fondazione [Combinazione n° 33 - SLE (Rara) - Sisma Vert. negativo]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	19.01	19.01	69.06	-69.06	45.42	0.00	100.00	0.00	0.000000
2	0.88	19.01	22.81	69.40	-70.78	-43.40	0.00	100.00	0.00	0.000000
3	1.65	19.01	19.01	69.06	-69.06	-79.57	0.08	100.00	217.14	0.000022
4	2.42	19.01	22.81	69.40	-70.78	-46.45	0.00	100.00	0.00	0.000000
5	3.10	19.01	19.01	69.06	-69.06	41.75	0.00	100.00	0.00	0.000000

Verifica fessurazione traverso [Combinazione n° 33 - SLE (Rara) - Sisma Vert. negativo]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	12.72	12.72	42.67	-42.67	-49.97	0.10	100.00	227.29	0.000024
2	0.94	17.81	12.72	44.36	-42.97	32.17	0.00	100.00	0.00	0.000000
3	1.65	12.72	12.72	42.67	-42.67	58.14	0.12	100.00	185.69	0.000037
4	2.36	17.81	12.72	44.36	-42.97	31.13	0.00	100.00	0.00	0.000000
5	3.10	12.72	12.72	42.67	-42.67	-52.08	0.11	100.00	227.29	0.000028

Verifica fessurazione piedritto sinistro [Combinazione n° 33 - SLE (Rara) - Sisma Vert. negativo]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.25	12.72	12.72	42.67	-42.67	-45.42	0.04	100.00	227.29	0.000010
2	1.22	12.72	12.72	42.67	-42.67	-22.30	0.00	100.00	0.00	0.000000
3	2.20	12.72	12.72	42.67	-42.67	-49.97	0.05	100.00	227.29	0.000013

Verifica fessurazione piedritto destro [Combinazione n° 33 - SLE (Rara) - Sisma Vert. negativo]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.25	12.72	12.72	42.67	-42.67	-41.75	0.00	100.00	0.00	0.000000
2	1.22	12.72	12.72	42.67	-42.67	-22.81	0.00	100.00	0.00	0.000000

PROGETTO ESECUTIVO DI DETTAGLIO
RELAZIONE TECNICA E DI CALCOLO TOMBINI IDRAULICI

3	2.20	12.72	12.72	42.67	-42.67	-52.08	0.05	100.00	227.29	0.000014
---	------	-------	-------	-------	--------	--------	------	--------	--------	----------

Verifica fessurazione fondazione [Combinazione n° 34 - SLE (Rara) - Sisma Vert. positivo]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	19.01	19.01	69.06	-69.06	41.84	0.00	100.00	0.00	0.000000
2	0.88	19.01	22.81	69.40	-70.78	-46.55	0.00	100.00	0.00	0.000000
3	1.65	19.01	19.01	69.06	-69.06	-79.75	0.08	100.00	217.14	0.000022
4	2.42	19.01	22.81	69.40	-70.78	-43.51	0.00	100.00	0.00	0.000000
5	3.10	19.01	19.01	69.06	-69.06	45.51	0.00	100.00	0.00	0.000000

Verifica fessurazione traverso [Combinazione n° 34 - SLE (Rara) - Sisma Vert. positivo]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	12.72	12.72	42.67	-42.67	-52.12	0.11	100.00	227.29	0.000028
2	0.94	17.81	12.72	44.36	-42.97	31.18	0.00	100.00	0.00	0.000000
3	1.65	12.72	12.72	42.67	-42.67	58.22	0.12	100.00	185.69	0.000038
4	2.36	17.81	12.72	44.36	-42.97	32.22	0.00	100.00	0.00	0.000000
5	3.10	12.72	12.72	42.67	-42.67	-50.01	0.10	100.00	227.29	0.000024

Verifica fessurazione piedritto sinistro [Combinazione n° 34 - SLE (Rara) - Sisma Vert. positivo]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.25	12.72	12.72	42.67	-42.67	-41.84	0.00	100.00	0.00	0.000000
2	1.22	12.72	12.72	42.67	-42.67	-22.87	0.00	100.00	0.00	0.000000
3	2.20	12.72	12.72	42.67	-42.67	-52.12	0.05	100.00	227.29	0.000014

Verifica fessurazione piedritto destro [Combinazione n° 34 - SLE (Rara) - Sisma Vert. positivo]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.25	12.72	12.72	42.67	-42.67	-45.51	0.04	100.00	227.29	0.000010
2	1.22	12.72	12.72	42.67	-42.67	-22.37	0.00	100.00	0.00	0.000000
3	2.20	12.72	12.72	42.67	-42.67	-50.01	0.05	100.00	227.29	0.000013

Verifica fessurazione fondazione [Combinazione n° 35 - SLE (Rara) - Sisma Vert. negativo]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	19.01	19.01	69.06	-69.06	41.75	0.00	100.00	0.00	0.000000

PROGETTO ESECUTIVO DI DETTAGLIO
RELAZIONE TECNICA E DI CALCOLO TOMBINI IDRAULICI

2	0.88	19.01	22.81	69.40	-70.78	-46.45	0.00	100.00	0.00	0.000000
3	1.65	19.01	19.01	69.06	-69.06	-79.57	0.08	100.00	217.14	0.000022
4	2.42	19.01	22.81	69.40	-70.78	-43.40	0.00	100.00	0.00	0.000000
5	3.10	19.01	19.01	69.06	-69.06	45.42	0.00	100.00	0.00	0.000000

Verifica fessurazione traverso [Combinazione n° 35 - SLE (Rara) - Sisma Vert. negativo]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	12.72	12.72	42.67	-42.67	-52.08	0.11	100.00	227.29	0.000028
2	0.94	17.81	12.72	44.36	-42.97	31.13	0.00	100.00	0.00	0.000000
3	1.65	12.72	12.72	42.67	-42.67	58.14	0.12	100.00	185.69	0.000037
4	2.36	17.81	12.72	44.36	-42.97	32.17	0.00	100.00	0.00	0.000000
5	3.10	12.72	12.72	42.67	-42.67	-49.97	0.10	100.00	227.29	0.000024

Verifica fessurazione piedritto sinistro [Combinazione n° 35 - SLE (Rara) - Sisma Vert. negativo]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.25	12.72	12.72	42.67	-42.67	-41.75	0.00	100.00	0.00	0.000000
2	1.22	12.72	12.72	42.67	-42.67	-22.81	0.00	100.00	0.00	0.000000
3	2.20	12.72	12.72	42.67	-42.67	-52.08	0.05	100.00	227.29	0.000014

Verifica fessurazione piedritto destro [Combinazione n° 35 - SLE (Rara) - Sisma Vert. negativo]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.25	12.72	12.72	42.67	-42.67	-45.42	0.04	100.00	227.29	0.000010
2	1.22	12.72	12.72	42.67	-42.67	-22.30	0.00	100.00	0.00	0.000000
3	2.20	12.72	12.72	42.67	-42.67	-49.97	0.05	100.00	227.29	0.000013

PROGETTO ESECUTIVO DI DETTAGLIO
RELAZIONE TECNICA E DI CALCOLO TOMBINI IDRAULICI

Inviluppo sollecitazioni nodali

Inviluppo sollecitazioni fondazione

X [m]	M _{min} [kNm]	M _{max} [kNm]	V _{min} [kN]	V _{max} [kN]	N _{min} [kN]	N _{max} [kN]
0.20	-64.14	-38.74	-255.97	-157.70	46.83	63.49
0.88	37.37	72.58	-129.68	-77.29	46.83	63.49
1.65	73.78	126.10	1.31	10.94	46.83	63.49
2.42	37.37	72.58	89.73	148.65	46.83	63.49
3.10	-64.14	-38.74	157.70	255.97	46.83	63.49

Inviluppo sollecitazioni traverso

X [m]	M _{min} [kNm]	M _{max} [kNm]	V _{min} [kN]	V _{max} [kN]	N _{min} [kN]	N _{max} [kN]
0.20	-78.76	-46.94	142.31	237.21	50.68	68.37
0.94	27.69	51.49	69.34	116.85	50.68	68.37
1.65	54.06	93.22	-1.51	1.51	50.68	68.37
2.36	27.69	51.49	-116.85	-69.34	50.68	68.37
3.10	-78.76	-46.94	-237.21	-142.31	50.68	68.37

Inviluppo sollecitazioni piedritto sinistro

Y [m]	M _{min} [kNm]	M _{max} [kNm]	V _{min} [kN]	V _{max} [kN]	N _{min} [kN]	N _{max} [kN]
0.25	-64.14	-38.74	45.22	67.31	161.58	262.56
1.22	-40.04	-16.95	-9.28	-1.48	151.95	249.88
2.20	-78.76	-46.94	-68.37	-50.68	142.31	237.21

Inviluppo sollecitazioni piedritto destro

Y [m]	M _{min} [kNm]	M _{max} [kNm]	V _{min} [kN]	V _{max} [kN]	N _{min} [kN]	N _{max} [kN]
0.25	-64.14	-38.74	-67.31	-45.22	161.58	262.56
1.22	-40.04	-16.95	1.48	9.28	151.95	249.88
2.20	-78.76	-46.94	50.68	68.37	142.31	237.21

Inviluppo verifiche stato limite ultimo (SLU)

Verifica sezioni fondazione (Inviluppo)

Base sezione B = 100 cm

PROGETTO ESECUTIVO DI DETTAGLIO
RELAZIONE TECNICA E DI CALCOLO TOMBINI IDRAULICI

Altezza sezione H = 50.00 cm

X	A _{fi}	A _{fs}	CS
0.20	19.01	19.01	6.18
0.88	19.01	22.81	3.36
1.65	19.01	19.01	2.82
2.42	19.01	22.81	3.36
3.10	19.01	19.01	6.18

X	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
0.20	209.42	4572.19	1451.49	3.80
0.88	209.42	0.00	0.00	0.00
1.65	209.42	0.00	0.00	0.00
2.42	209.42	0.00	0.00	0.00
3.10	209.42	4572.19	1451.49	3.80

Verifica sezioni traverso (Inviluppo)

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 40.00 cm

X	A _{fi}	A _{fs}	CS
0.20	12.72	12.72	2.48
0.94	17.81	12.72	2.95
1.65	12.72	12.72	2.04
2.36	17.81	12.72	2.95
3.10	12.72	12.72	2.48

X	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
0.20	165.62	1596.90	1138.80	2.54
0.94	165.62	0.00	0.00	0.00
1.65	165.62	0.00	0.00	0.00
2.36	165.62	0.00	0.00	0.00
3.10	165.62	1596.90	1138.80	2.54

Verifica sezioni piedritto sinistro (Inviluppo)

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 40.00 cm

Y	A _{fi}	A _{fs}	CS
0.25	12.72	12.72	4.29

PROGETTO ESECUTIVO DI DETTAGLIO
RELAZIONE TECNICA E DI CALCOLO TOMBINI IDRAULICI

1.22	12.72	12.72	10.01
2.20	12.72	12.72	3.98

Y	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
0.25	185.48	0.00	0.00	0.00
1.22	183.77	0.00	0.00	0.00
2.20	182.06	0.00	0.00	0.00

Verifica sezioni piedritto destro (Inviluppo)

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 40.00 cm

Y	A _{fi}	A _{fs}	CS
0.25	12.72	12.72	4.29
1.22	12.72	12.72	10.01
2.20	12.72	12.72	3.98

Y	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
0.25	185.48	0.00	0.00	0.00
1.22	183.77	0.00	0.00	0.00
2.20	182.06	0.00	0.00	0.00

Inviluppo verifiche stato limite esercizio (SLE)

Verifica sezioni fondazione (Inviluppo)

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 50.00 cm

X	A _{fi}	A _{fs}	σ _c	σ _{fi}	σ _{fs}
0.20	19.01	19.01	1.513	49.415	16.426
0.88	19.01	22.81	1.590	17.635	47.652
1.65	19.01	19.01	2.892	30.320	106.769
2.42	19.01	22.81	1.590	17.635	47.652
3.10	19.01	19.01	1.513	49.415	16.426

X	τ _c	A _{sw}
0.20	-0.49	3.80

PROGETTO ESECUTIVO DI DETTAGLIO
RELAZIONE TECNICA E DI CALCOLO TOMBINI IDRAULICI

0.88	-0.25	0.00
1.65	0.02	0.00
2.42	0.29	0.00
3.10	0.49	3.80

Verifica sezioni trasverso (Inviluppo)

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 40.00 cm

X	A _{fi}	A _{fs}	σ _c	σ _{fi}	σ _{fs}
0.20	12.72	12.72	3.277	30.127	122.104
0.94	17.81	12.72	1.922	53.077	19.724
1.65	12.72	12.72	3.850	147.295	34.970
2.36	17.81	12.72	1.922	53.077	19.724
3.10	12.72	12.72	3.277	30.127	122.104

X	τ _c	A _{sw}
0.20	0.58	2.54
0.94	0.29	0.00
1.65	0.00	0.00
2.36	-0.29	0.00
3.10	-0.58	2.54

Verifica sezioni piedritto sinistro (Inviluppo)

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 40.00 cm

Y	A _{fi}	A _{fs}	σ _c	σ _{fi}	σ _{fs}
0.25	12.72	12.72	2.708	30.640	50.779
1.22	12.72	12.72	1.605	19.789	14.491
2.20	12.72	12.72	3.332	35.655	78.988

Y	τ _c	A _{sw}
0.25	0.17	0.00
1.22	-0.02	0.00
2.20	-0.17	0.00

Verifica sezioni piedritto destro (Inviluppo)

PROGETTO ESECUTIVO DI DETTAGLIO
RELAZIONE TECNICA E DI CALCOLO TOMBINI IDRAULICI

Base sezione $B = 100$ cm

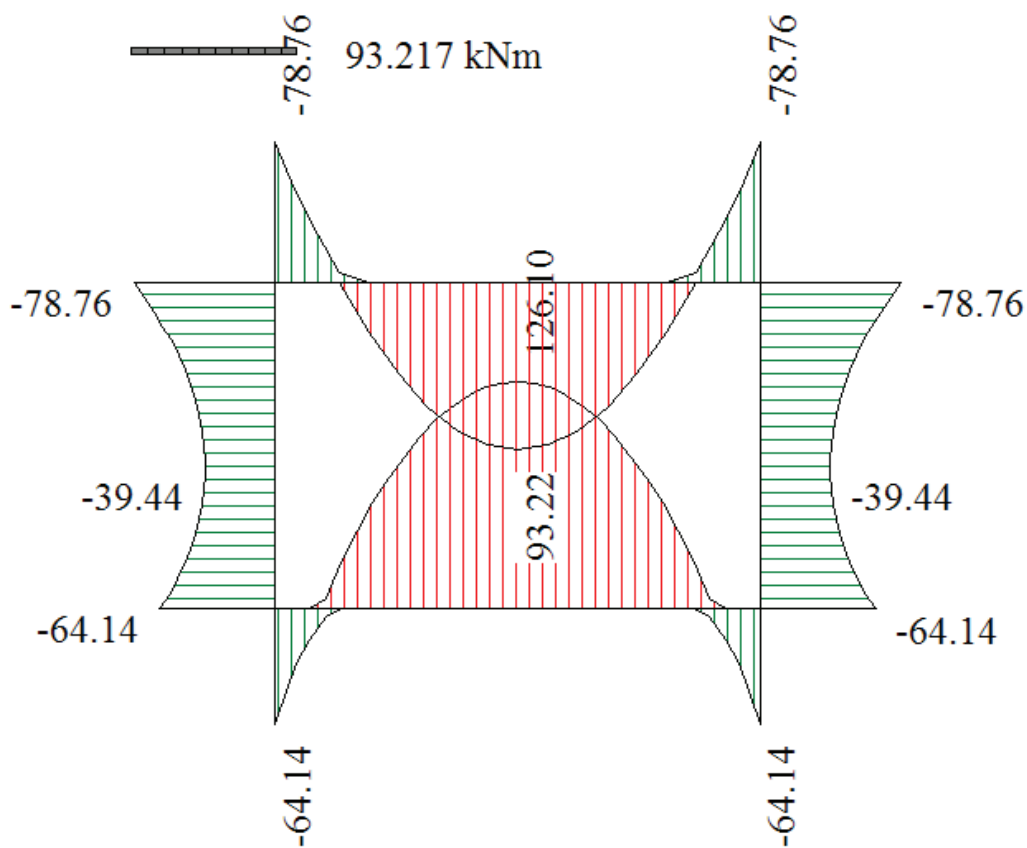
Altezza sezione $H = 40.00$ cm

Y	A_{fi}	A_{fs}	σ_c	σ_{fi}	σ_{fs}
0.25	12.72	12.72	2.708	30.640	50.779
1.22	12.72	12.72	1.605	19.789	14.491
2.20	12.72	12.72	3.332	35.655	78.988

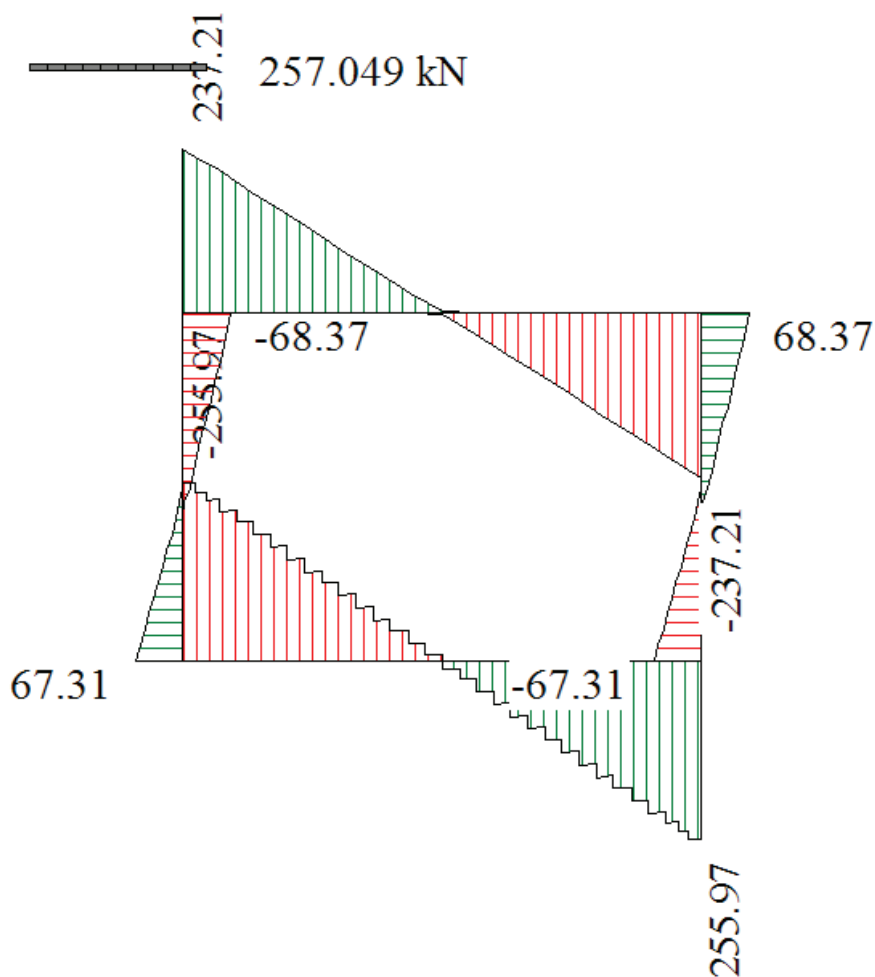
Y	τ_c	A_{sw}
0.25	-0.17	0.00
1.22	0.02	0.00
2.20	0.17	0.00

Per comodità di lettura si riportano di seguito i diagrammi delle sollecitazioni (involuppo) e schema delle armature.

Inviluppo momento flettente SLU



Inviluppo Taglio SLU



Inviluppo Sforzo Normale SLU

