

E 78 GROSSETO - FANO
TRATTO SELCI - LAMA (E 45) - S.STEFANO DI GAIFA
**Adeguamento a 2 corsie del tratto Mercatello sul Metauro Ovest -
Mercatello sul Metauro Est (Lotto 4°)**

PROGETTO DEFINITIVO

AN 245

ANAS - DIREZIONE PROGETTAZIONE E REALIZZAZIONE LAVORI

<p>COORDINATORE PER LA SICUREZZA IN FASE DI PROGETTAZIONE</p> <p><i>Ing. Giuseppe Resta</i></p> <p>Ordine Ingegneri Provincia di Roma n. 20629</p>	<p>I PROGETTISTI SPECIALISTICI</p> <p><i>Ing. Ambrogio Signorelli</i></p> <p>Ordine Ingegneri Provincia di Roma n. A35111</p> <p><i>Ing. Moreno Panfili</i></p> <p>Ordine Ingegneri Provincia di Perugia n. A2657</p> <p><i>Ing. David Crenca</i></p> <p>Ordine Ingegneri Provincia di Frosinone n. A1782</p> <p><i>Ing. Giuseppe Resta</i></p> <p>Ordine Ingegneri Provincia di Roma n. 20629</p>	<p>PROGETTAZIONE ATI: (Mandataria)</p> <p>GPI INGEGNERIA <i>GESTIONE PROGETTI INGEGNERIA srl</i></p> <p>(Mandante)</p> <p> cooprogetti</p> <p>(Mandante)</p> <p> engeko</p> <p>(Mandante)</p> <p> Studio di Architettura e Ingegneria Moderna</p> <p>IL PROGETTISTA E RESPONSABILE DELL'INTEGRAZIONE DELLE PRESTAZIONI SPECIALISTICHE. (DPR207/10 ART 15 COMMA 12):</p> <p><i>Dott. Ing. GIORGIO GUIDUCCI</i> Ordine Ingegneri Provincia di Roma n. 14035</p>
<p>IL GEOLOGO</p> <p><i>Dott. Geol. Salvatore Marino</i></p> <p>Ordine dei geologi della Regione Lazio n. 1069</p>	<p></p>	
<p>VISTO: IL RESP. DEL PROCEDIMENTO</p> <p><i>Ing. Vincenzo Catone</i></p>		
<p>VISTO: IL RESP. DEL PROGETTO</p> <p><i>Arch. Pianif. Marco Colazza</i></p>		<p></p>

OPERE D'ARTE MINORI
OPERE DI ATTRAVERSAMENTO IDRAULICO
TO.02 – TOMBINO C.A.V. ALLA Pk 0+155,30
Relazione Tecnica e di Calcolo

<p>CODICE PROGETTO</p> <p>PROGETTO LIV.PROG ANNO</p> <p>D TAN 245 D 22</p>	<p>NOME FILE</p> <p>T00TM02STRRE01B</p> <p>CODICE ELAB. T 0 0 T M 0 2 S T R R E 0 1</p>	<p>REVISIONE</p> <p>B</p>	<p>SCALA</p> <p>-</p>
<p>D</p>			
<p>C</p>			
<p>B</p>	<p>Revisione a seguito istruttoria U.0030221 del 16.01.2023</p>	<p>Febbraio '23</p>	<p>Suraci</p>
<p>A</p>	<p>Emissione</p>	<p>Ottobre '22</p>	<p>Suraci</p>
<p>REV.</p>	<p>DESCRIZIONE</p>	<p>DATA</p>	<p>REDATTO</p>
<p>VERIFICATO</p>	<p>APPROVATO</p>	<p>Crenca</p>	<p>Crenca</p>
<p>Guiducci</p>	<p>Guiducci</p>		

INDICE

1. DESCRIZIONE INTERVENTO	3
2. NORMATIVE DI RIFERIMENTO	3
3. RICHIAMI TEORICI	3
3.1. CALCOLO DEL CARICO SULLA CALOTTA.....	3
3.1.1. <i>Pressione Geostatica</i>	3
3.2. SPINTA SUI PIEDRITTI	4
3.2.1. <i>Spinta attiva - Metodo di Coulomb</i>	4
3.2.2. <i>Spinta in presenza di falda</i>	4
3.2.3. <i>Spinta a Riposo</i>	5
3.2.4. <i>Spinta in presenza di sisma – formula di wood</i>	5
3.3. STRATEGIA DI SOLUZIONE.....	8
4. DATI	9
4.1. GEOMETRIA SCATOLARE	9
4.2. CARATTERISTICHE STRATI TERRENO	9
4.3. FALDA.....	10
4.4. CARATTERISTICHE MATERIALI UTILIZZATI	10
5. ANALISI DEI CARICHI	10
5.1. PESI PROPRI	11
5.2. CARICHI PERMANENTI.....	11
5.2.1. <i>Carichi Permanenti agenti sulla soletta superiore</i>	11
5.2.2. <i>Carichi Permanenti agenti in fondazione</i>	12
5.2.3. <i>Spinte Lateralì (spinta del terrapieno e spinta della falda)</i>	12
5.3. CARICHI VARIABILI	13
5.3.1. <i>Carichi Variabili da Traffico sulla soletta superiore</i>	13
5.3.2. <i>Spinte sui piedritti indotte da sovraccarichi accidentali</i>	17
5.3.3. <i>Calcolo delle spinte sulle pareti</i>	18
5.3.4. <i>Forza di frenamento</i>	19
5.3.5. <i>Azioni termiche</i>	20
5.3.2. <i>Azioni da ritiro</i>	21
5.3.3. <i>Spinte Lateralì (spinta dell'acqua interna)</i>	22
5.4. CONDIZIONI DI CARICO	22
5.5. IMPOSTAZIONI DI PROGETTO	23
5.5.1. <i>Stato Limite Ultimo</i>	23

5.5.2.	<i>Stato Limite di Esercizio</i>	24
6.	<u>DESCRIZIONE COMBINAZIONI DI CARICO</u>	25
6.1.	TIPO DI ANALISI	55
6.2.	SISMA	57
6.2.1.	<i>Identificazione del sito</i>	57
6.2.2.	<i>Tipo di opera</i>	57
6.2.3.	<i>Combinazioni SLU</i>	57
6.2.4.	<i>Combinazioni SLE</i>	58
6.3.	ANALISI DELLE COMBINAZIONI	61
6.4.	SPOSTAMENTI	120
6.5.	SOLLECITAZIONI	199
6.6.	PRESSIONI	278
7.	<u>VERIFICHE</u>	299
6.1	VERIFICHE COMBINAZIONI SLU	299
6.2	VERIFICHE COMBINAZIONI SLE	463
7.1.1.	<i>Verifiche geotecniche</i>	524
7.1.2.	<i>Schema Strutturale</i>	527
8.	<u>DICHIARAZIONI SECONDO N.T.C. 2018 (PUNTO 10.2)</u>	531

1. DESCRIZIONE INTERVENTO

La presente relazione ha per oggetto la progettazione strutturale delle opere idrauliche identificate come TO.02, sezione progressiva 0+157,292 la cui tipologia è quella di uno scatolare in c.a. (2,00 m x 2,00 m) con altezza del riempimento massimo pari a 7,00 m. realizzato con spessore della fondazione, trasverso e pareti pari a 50 cm.

2. NORMATIVE DI RIFERIMENTO

- Legge nr. 1086 del 05/11/1971.
- Norme per la disciplina delle opere in conglomerato cementizio, normale e precompresso ed a struttura metallica.
- Legge nr. 64 del 02/02/1974.
- Provvedimenti per le costruzioni con particolari prescrizioni per le zone sismiche.
- D.M. LL.PP. del 11/03/1988.
- Norme tecniche riguardanti le indagini sui terreni e sulle rocce, la stabilità dei pendii naturali e delle scarpate, i criteri generali e le prescrizioni per la progettazione, l'esecuzione e il collaudo delle opere di sostegno delle terre e delle opere di fondazione.
- D.M. LL.PP. del 14/02/1992.
- Norme tecniche per l'esecuzione delle opere in cemento armato normale e precompresso e per le strutture metalliche.
- D.M. 9 Gennaio 1996
- Norme Tecniche per il calcolo, l'esecuzione ed il collaudo delle strutture in cemento armato normale e precompresso e per le strutture metalliche
- D.M. 16 Gennaio 1996
- Norme Tecniche relative ai 'Criteri generali per la verifica di sicurezza delle costruzioni e dei carichi e sovraccarichi'
- D.M. 16 Gennaio 1996
- Norme Tecniche per le costruzioni in zone sismiche
- Circolare Ministero LL.PP. 15 Ottobre 1996 N. 252 AA.GG./S.T.C.
- Istruzioni per l'applicazione delle Norme Tecniche di cui al D.M. 9 Gennaio 1996
- Circolare Ministero LL.PP. 10 Aprile 1997 N. 65/AA.GG.
- Istruzioni per l'applicazione delle Norme Tecniche per le costruzioni in zone sismiche di cui al D.M. 16 Gennaio 1996
- Norme Tecniche per le Costruzioni 2018 (D.M. 17 Gennaio 2018)
- Circolare C.S.LL.PP. 21/01/2019 n.7 - Istruzioni per l'applicazione dell'Aggiornamento delle Norme tecniche per le costruzioni di cui al D.M. 17 gennaio 2018
- Testo relazione stile normale – deve essere usato per il testo dei paragrafi

3. RICHIAMI TEORICI

3.1. CALCOLO DEL CARICO SULLA CALOTTA

3.1.1. 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:

PROGETTAZIONE ATI:

$$P_v = \gamma H$$

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 30.00°.

3.2. SPINTA SUI PIEDRITTI

3.2.1. 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

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

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

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

3.2.2. SPINTA IN PRESENZA DI FALDA

Nel caso in cui a monte della parete sia presente la falda il diagramma delle pressioni 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 efficace

$$\gamma' = \gamma_{sat} - \gamma_w$$

dove γ_{sat} è il peso di volume saturo del terreno (dipendente dall'indice dei pori) e γ_w è il peso specifico 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 esercitata dall'acqua.

3.2.3. 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 rinfiaccio. 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.

3.2.4. SPINTA IN PRESENZA DI SISMA – FORMULA DI WOOD

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. Verifica al carico limite

Il rapporto fra il carico limite in fondazione e la componente normale della risultante dei carichi trasmessi dal muro sul terreno di fondazione deve essere superiore a η_q . Cioè, detto Q_u , il carico limite ed R la risultante verticale dei carichi in fondazione, deve essere:

PROGETTAZIONE ATI:

$$\frac{Q_u}{R} \geq \eta_q$$

La formula di Vesic è analoga alla formula di Hansen. Cambia solo il fattore N_γ e l'espressione di alcuni coefficienti.

Di seguito sono riportate per intero tutte le espressioni.

Caso generale

$$q_u = cN_c s_c d_c i_c g_c b_c + qN_q s_q d_q i_q g_q b_q + 0.5B\gamma N_\gamma s_\gamma d_\gamma i_\gamma g_\gamma b_\gamma$$

Caso di terreno puramente coesivo $\phi=0$

$$q_u = 5.14c(1+s_c+d_c-i_c-g_c-b_c) + q$$

I fattori che compaiono in queste espressioni sono espressi da:

$$N_q = e^{\pi \tan \phi} K_p \tan \phi$$

$$N_c = (N_q - 1) \tan \phi$$

$$N_\gamma = 2(N_q + 1) \tan \phi$$

Fattori di forma

$$\text{per } \phi=0 \quad s_c = 0.2 \frac{B}{L}$$

$$\text{per } \phi>0 \quad s_c = 1 + \frac{N_q}{N_c} \frac{B}{L}$$

$$s_q = 1 + \frac{B}{L} \tan \phi$$

$$s_\gamma = 1 - 0.4 \frac{B}{L}$$

Fattori di profondità

PROGETTAZIONE ATI:

Si definisce il parametro k come

$$k = \frac{D}{B} \quad \text{se} \quad \frac{D}{B} \leq 1$$

$$k = \arctg \frac{D}{B} \quad \text{se} \quad \frac{D}{B} > 1$$

I vari coefficienti si esprimono come

$$\text{per } \phi=0 \quad d_c = 0.4k$$

$$\text{per } \phi>0 \quad d_c = 1 + 0.4k$$

$$d_q = 1 + 2\text{tg}\phi(1 - \sin\phi)^2 k$$

$$d_y = 1$$

Fattori di inclinazione del carico

Definito il parametro

$$m = \frac{2+B/L}{1+B/L}$$

$$\text{per } \phi = 0 \quad i_c = 1 - \frac{mH}{A_f C_a N_c}$$

$$\text{per } \phi > 0 \quad i_c = i_q - \frac{1 - i_q}{N_q - 1}$$

PROGETTAZIONE ATI:

$$i_q = \left(1 - \frac{H}{V + A_f C_a c t g \phi}\right)^m$$

$$i_\gamma = \left(1 - \frac{H}{V + A_f C_a c t g \phi}\right)^{m+1}$$

Fattori di inclinazione del piano di posa della fondazione

$$\text{per } \phi=0 \quad b_c = \frac{\eta^\circ}{147^\circ}$$

$$\text{per } \phi>0 \quad b_c = 1 - \frac{\eta^\circ}{147^\circ}$$

$$b_q = b_\gamma = (1 - \eta t g \phi)^2$$

Fattori di inclinazione del terreno

Indicando con β la pendenza del pendio i fattori g si ottengono dalle espressioni seguenti:

$$\text{per } \phi=0 \quad g_c = \frac{\beta^\circ}{147^\circ}$$

$$\text{per } \phi>0 \quad g_c = 1 - \frac{\beta^\circ}{147^\circ}$$

$$g_q = g_\gamma = (1 - t g \beta)^2$$

3.3. 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.

PROGETTAZIONE ATI:

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.

4. DATI

4.1. GEOMETRIA SCATOLARE

Dati	Descrizione:	Scatolare semplice	
Altezza esterna		3,00	[m]
Larghezza esterna		3,00	[m]
Lunghezza mensola di fondazione sinistra		0,00	[m]
Lunghezza mensola di fondazione destra		0,00	[m]
Spessore piedritto sinistro		0,50	[m]
Spessore piedritto destro		0,50	[m]
Spessore fondazione		0,50	[m]
Spessore traverso		0,50	[m]

4.2. CARATTERISTICHE STRATI TERRENO

Strato di ricoprimento

Descrizione	Terreno di ricoprimento	
Spessore dello strato	7,00	[m]
Peso di volume	19,0000	[kN/mc]
Peso di volume saturo	20,0000	[kN/mc]
Angolo di attrito	34,00	[°]
Coesione	0	[kPa]

PROGETTAZIONE ATI:

Strato di rinfianco

Descrizione	Terreno di rinfianco	
Peso di volume	19,0000	[kN/mc]
Peso di volume saturo	20,0000	[kN/mc]
Angolo di attrito	34,00	[°]
Angolo di attrito terreno struttura	22,67	[°]
Coesione	0	[kPa]
Costante di Winkler	1	[kPa/cm]

Strato di base

Descrizione	Coltri detritiche alluvio UG2	
Peso di volume	20,0000	[kN/mc]
Peso di volume saturo	22,0000	[kN/mc]
Angolo di attrito	26,00	[°]
Angolo di attrito terreno struttura	17,33	[°]
Coesione	30	[kPa]
Costante di Winkler	400	[kPa/cm]
Tensione limite	3340	[kPa]

4.3. FALDA

Quota falda (rispetto al piano di posa)	0,00	[m]
---	------	-----

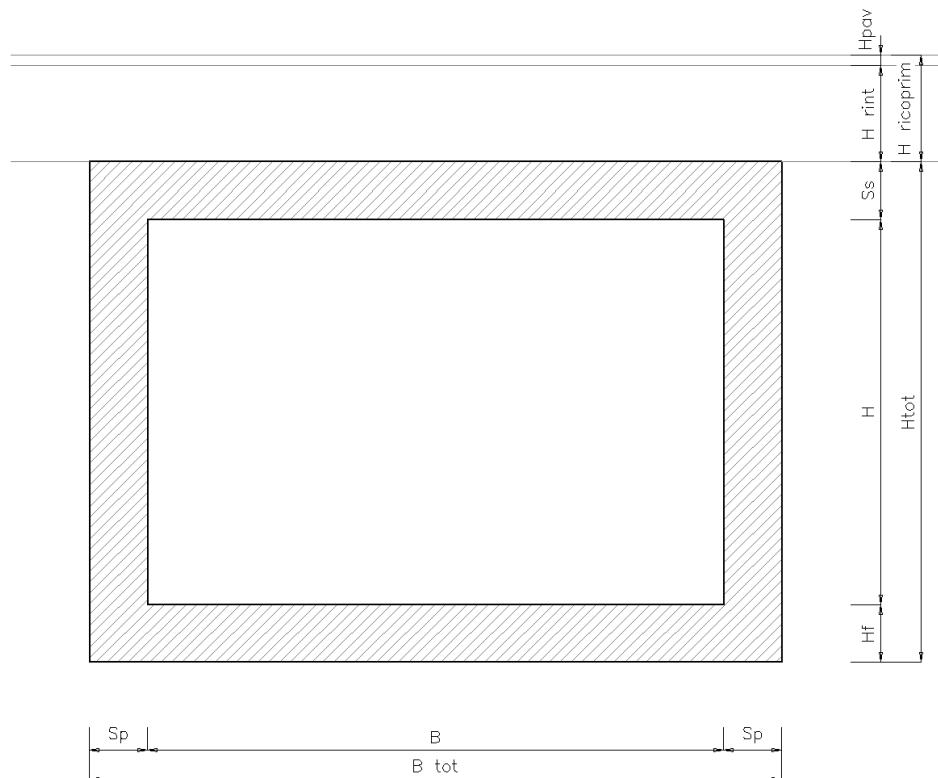
4.4. CARATTERISTICHE MATERIALI UTILIZZATI

Materiale calcestruzzo

R _{ck} calcestruzzo	40000	[kPa]
Peso specifico calcestruzzo	24,5170	[kN/mc]
Modulo elastico E	33149080	[kPa]
Tensione di snervamento acciaio	450000	[kPa]
Coeff. omogeneizzazione cls teso/compresso (n')	0,50	
Coeff. omogeneizzazione acciaio/cls (n)	15,00	
Coefficiente dilatazione termica	0,0000120	

5. ANALISI DEI CARICHI

La determinazione dei carichi viene effettuata in base ai criteri di modellazione di seguito esposti. In figura si riporta lo schema generale dell'opera con le indicazioni delle caratteristiche geometriche della stessa.



Larghezza interna	B	2,00	m
Altezza interna	H	2,00	m
Spessore pareti	S _p	0,50	m
Spessore trasverso	S _s	0,50	m
Spessore fondazione	H _f	0,50	m
Altezza ricoprimento terrapieno	H _{ricopr. m}	7,00	m
	B _{tot}	3,00	m
	H _{tot}	3,00	m

5.1. PESI PROPRI

I pesi degli elementi strutturali sono dedotti automaticamente dal programma in base al peso specifico del materiale adottato.

$$\gamma_{cls} = 25 \text{ kN/m}^3$$

5.2. CARICHI PERMANENTI

5.2.1. CARICHI PERMANENTI AGENTI SULLA SOLETTA SUPERIORE

La spinta in calotta viene calcolata, per come già descritto secondo l'opzione *pressione geostatica*, $P = \gamma H$

Si adottano i seguenti pesi per i materiali costituenti i carichi permanenti:

Peso Specifico del Terreno

$$\gamma_t = 18 \text{ kN/m}^3$$

Peso del pacchetto di Pavimentazione Stradale

$$q_{pav} = 5 \text{ kN/ml}$$

H₁ = spessore del ricoprimento in calotta

$$= 7 \text{ m}$$

Per i sovraccarichi, concentrati e/o distribuiti, presenti al piano campagna si considera una diffusione nel terreno, secondo un angolo rispetto alla verticale assunto pari a 30°.

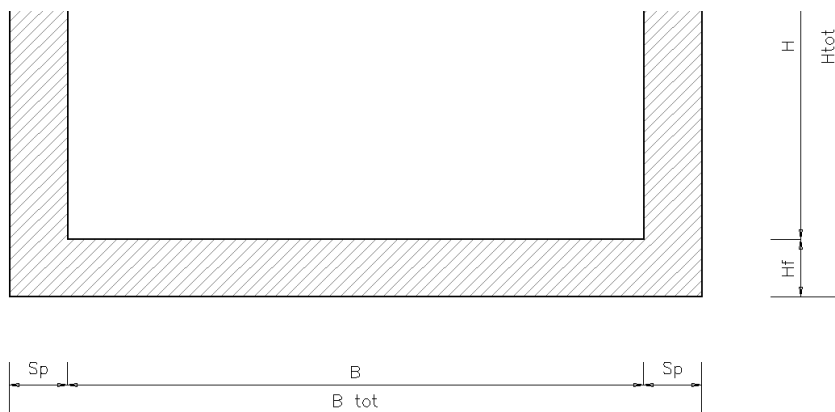
PROGETTAZIONE ATI:

5.2.2. CARICHI PERMANENTI AGENTI IN FONDAZIONE

Si ipotizza la presenza di acqua che scorra a sezione piena:

Larghezza interna (B) = 2,00 m

Altezza interna (H) = 2,00 m



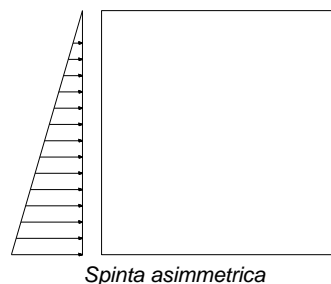
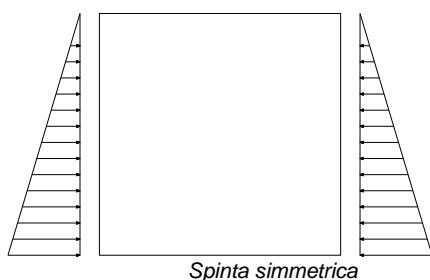
5.2.3. SPINTE LATERALI (SPINTA DEL TERRAPIENO E SPINTA DELLA FALDA)

Le spinte sui piedritti sono state valutate in base a quanto già esposto, relativamente a muri impediti di subire spostamenti. La spinta del terreno assume un andamento lineare con la profondità secondo la legge:

$$\sigma_t = k \cdot \gamma_t \cdot z$$

Dove k è il coefficiente di spinta a riposo.

Qualora sia necessario, possono essere considerate condizioni di spinta su entrambi i piedritti o solo su uno di essi.



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.

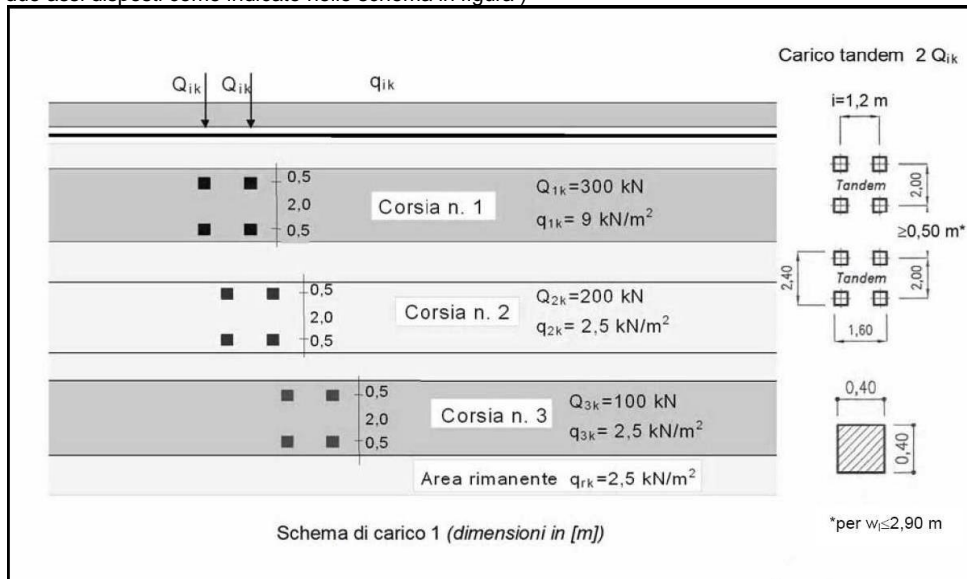
In tal caso, assunta la falda a quota del piano di posa della fondazione, non se ne rilevano interferenze con il regime delle spinte.

5.3. CARICHI VARIABILI

5.3.1. CARICHI VARIABILI DA TRAFFICO SULLA SOLETTA SUPERIORE

5.3.1.1. Carichi variabili da traffico sulla soletta

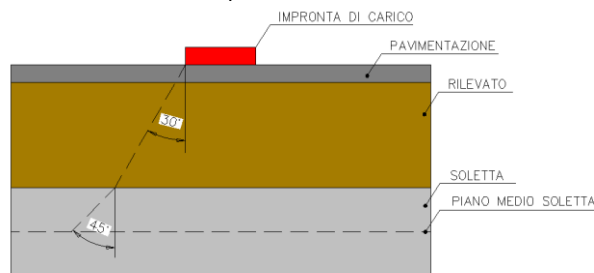
Secondo quanto riportato nelle Norme Tecniche 2018 (D.M. 17/01/2018) si considerano i carichi mobili da traffico $q_{1,a}$ (mezzo convenzionale a due assi disposti come indicato nello schema in figura)



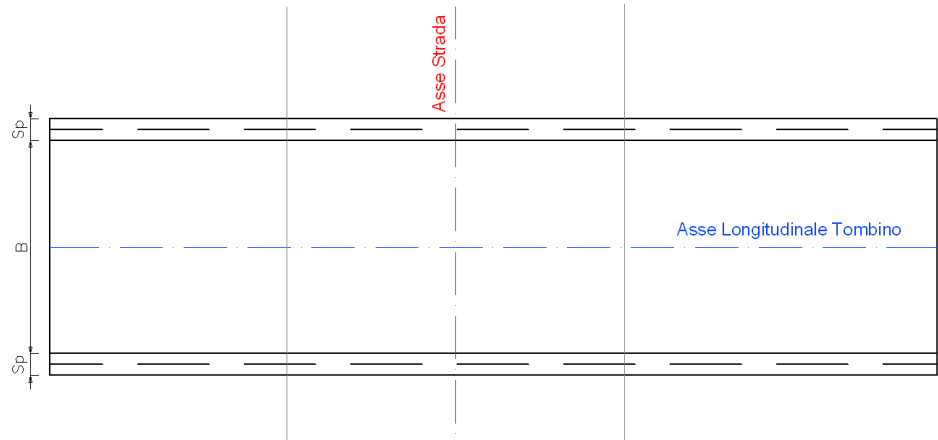
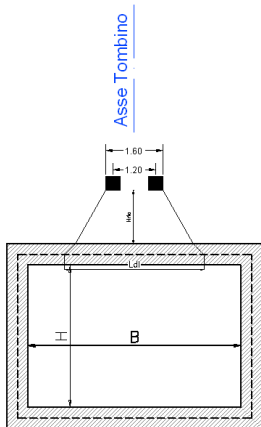
Il numero di colonne di carichi mobili e la loro disposizione sono quelli massimi compatibili con la larghezza della carreggiata considerata, per i ponti di prima categoria.

Si ipotizza che i carichi siano applicati su un'impronta rettangolare pari a 2,4 x 1,60 m (1,6 m sviluppo parallelo alla corsia di traffico, 2,4 m sviluppo perpendicolare), ovvero pari all'ingombro complessivo esterno del tandem. Per quanto riguarda i carichi uniformemente distribuiti (associati ai carichi tandem) si considera prudenzialmente il carico $q_{1k} = 9$ kN/m² applicato a tutte le colonne di carico (la norma prevede l'applicazione dalla seconda alla n-esima corsia di un carico ridotto da 2,5 kN/m²).

I carichi tandem vengono posizionati ortogonalmente all'asse del sottovia e vengono ripartiti sia in direzione longitudinale che trasversale dal piano stradale al piano medio della soletta superiore. Si assume che la diffusione avvenga con un angolo di 30° attraverso il rilevato stradale (in accordo al punto C 5.1.3.3.5 della circolare ministeriale del 21/01/2019) e con un angolo di 45° nella soletta superiore del tombino. L'effetto dei carichi tandem sulla soletta superiore viene pertanto messo in conto attraverso la determinazione di un carico equivalente distribuito q_{eq} a cui si somma il carico uniforme $q_{1k} = 9$ kN/m².



5.3.1.2. Diffusione del carico tandem in direz. Longitudinale (*Parallela all' asse stradale*)



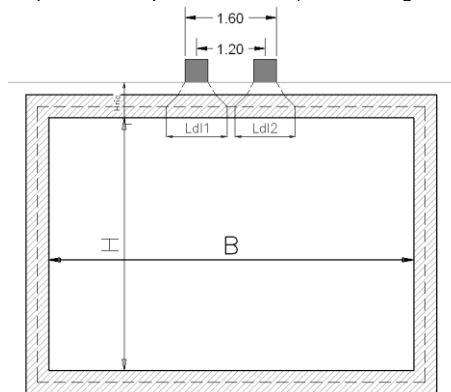
La lunghezza di diffusione del carico tandem in direzione longitudinale è pari a:

$$L_{dl} = 1.60 + 2 \cdot \left[H_{ric} \cdot \text{tg}30^\circ + \frac{S_s}{2} \text{tg}45^\circ \right]$$

Qualora la lunghezza di diffusione al p.m. della soletta sia inferiore della semi-distanza tra i fili interni delle ruote del tandem non sia ha la sovrapposizione delle due impronte. Tale eventualità determina la presenza di due impronte diffuse:

$$L_{dl1} = L_{dl2} = 0.40 + 2 \cdot \left[H_{ric} \cdot \text{tg}30^\circ + \frac{S_s}{2} \text{tg}45^\circ \right]$$

$L_{dl1} = L_{dl2}$, (alle quali corrispondono due carichi equivalenti disposti in tandem) come in figura:



Nel caso in esame risulta:

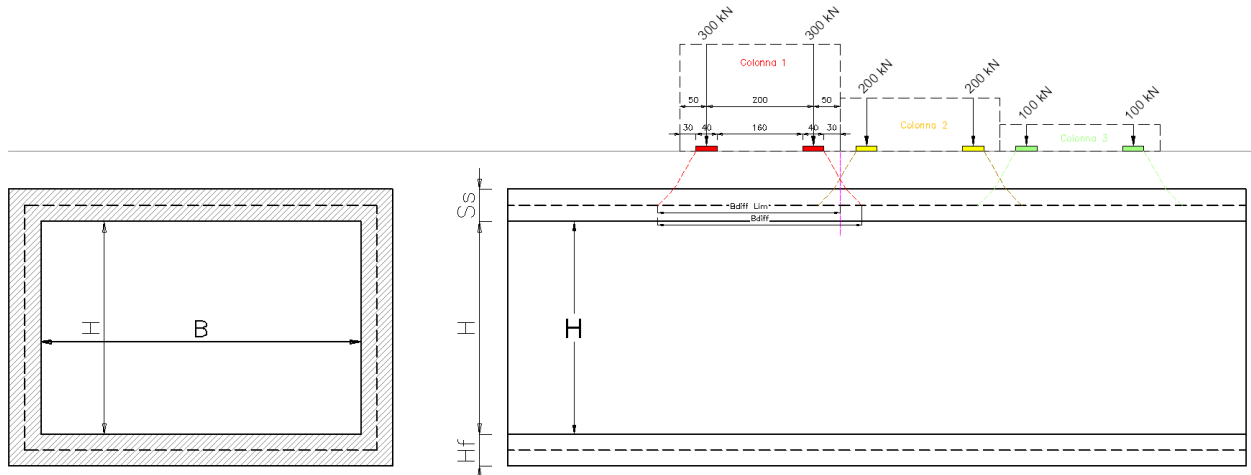
Sovrapposizione delle impronte del tandem	Si
Lunghezza di diffusione L_{dl}	10,18 m

5.3.1.3. Diffusione del carico tandem in direz. Trasversale (Ortagonale all' asse stradale)

In direzione trasversale all'asse stradale si avrebbe:

$$L_{\text{trasv}} = 2.40 + 2 \cdot \left[H_{\text{ric}} \cdot \text{tg}30^\circ + \frac{S_s}{2} \text{tg}45^\circ \right]$$

Tale larghezza di diffusione viene, tuttavia, ridotta, da un lato, a causa dell'eventuale presenza della seconda colonna di carico, prevista dallo schema di normativa, in adiacenza alla prima.

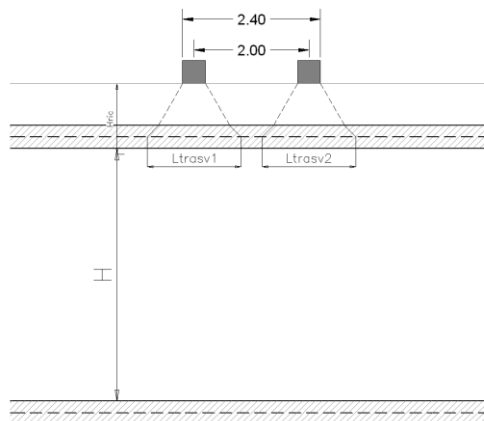


Posizionando il carico in adiacenza al cordolo della sede stradale, lato seconda colonna di carico la diffusione è quindi limitata a 0.30 m, ne consegue che la massima diffusione è pari a :

$$L_{\text{trasv}, \text{max}} = 2.40 + 0.30 + H_{\text{ric}} \cdot \text{tg}30^\circ + \frac{S_s}{2} \text{tg}45^\circ$$

Qualora la larghezza di diffusione al p.m. della soletta sia inferiore della semi-distanza tra i fili interni delle ruote del carico assiale non sia ha la sovrapposizione delle due impronte. Tale eventualità determina la presenza di due impronte diffuse:

$$L_{\text{trasv}1} = L_{\text{trasv}2} = 0.40 + 2 \cdot \left[H_{\text{ric}} \cdot \text{tg}30^\circ + \frac{S_s}{2} \text{tg}45^\circ \right]$$



Nel caso in esame risulta:

Sovrapposizione delle impronte di un asse	Si
Lunghezza di diffusione L_{dtrasv}	6,99 m

5.3.1.4. Calcolo del carico distribuito equivalente al tandem

Determinati i valori di L_{di} e L_{dtrasv} il carico uniforme equivalente risulta pari a:

PROGETTAZIONE ATI:

$$q_{equiv} = \frac{2 \cdot Q_{1k}}{L_{dl} \cdot L_{dtrasv}} (*)$$

(*) $q_{equiv} = \frac{\text{num.assi} \times \text{num.ruote} \times 150\text{kN}}{L_{dl} \times L_{dtrasv}}$ nel caso Non si abbia la sovrapposizione delle impronte nelle due direzioni

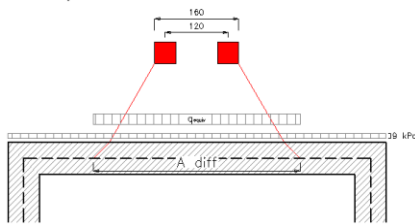
Nel caso in esame si ottiene:

	(m)	valore Q(kN)	numero assi	numero ruote	Q equivalente Qi (KN/m ²)
A	10,18	150.00	2	2	
B	6,99				
					9,00

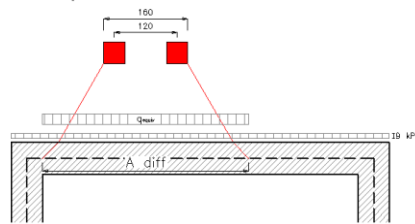
A tale carico si aggiunge, inoltre, il carico $q_{jk} = 9.00 \text{ kN/m}^2$ uniforme su tutta la soletta.

I carichi così ottenuti vengono disposti in maniera da massimizzare le sollecitazioni di momento flettente e di taglio in soletta, pertanto, si considerano le condizioni rappresentate in figura:

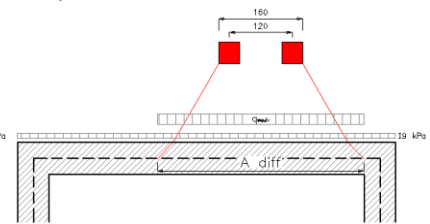
Disposizione 1:



Disposizione 2:

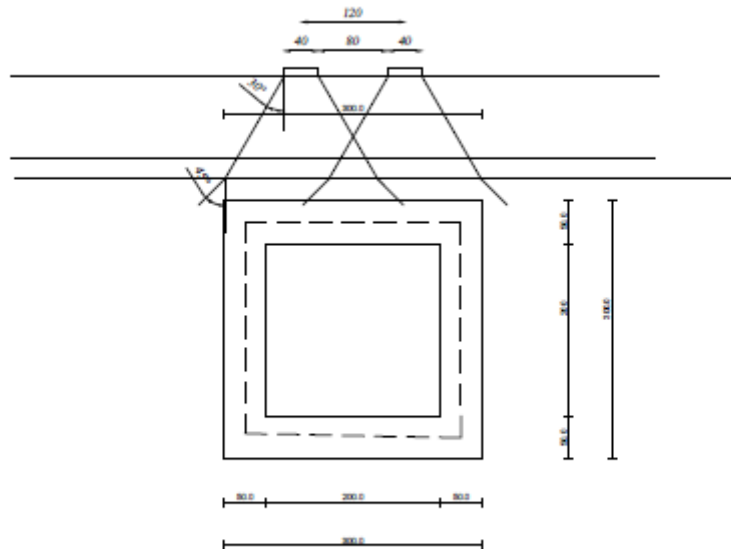


Disposizione 3:



Si noti che nel caso in esame si ha $L_{dl} < B$, le diverse disposizioni sono diverse tra loro, pertanto il carico equivalente è da applicarsi sulla soletta superiore secondo le disposizioni di cui sopra riportate.

date le dimensioni dello scatolare e l'altezza del ricoprimento si considera una sola posizione con carico centrale



5.3.2. SPINTE SUI PIEDRITTI INDOTTE DA SOVRACCARICHI ACCIDENTALI

In accordo al punto § 5.1.3.3.5.1 della circolare ministeriale 21/01/2019, per il calcolo delle spinte generate dal sovraccarico disposto sul terrapieno adiacente alla parete dello scatolare, si considera lo schema di carico 1, in cui per semplicità i carichi tandem possono essere sostituiti da carichi uniformemente distribuiti equivalenti, applicati su una superficie rettangolare larga 3.0 m e lunga 2.0 m. Per cui si ha:

$$q_{\text{tandem_equiv}} = \frac{2 \cdot Q_{1k}}{3.00 \cdot 2.20} = \frac{2 \cdot 300}{3.00 \cdot 2.20} = 90.91 \text{ kN/m}^2$$

Anche in questo caso si tiene conto del ricoprimento con rilevato della struttura, il quale contribuisce a diffondere il carico sia in direzione longitudinale che trasversale, fino al piano di estradosso della soletta.

5.3.2.1. Diffusione del carico tandem in direz. Longitudinale (*Parallela all' asse stradale*)

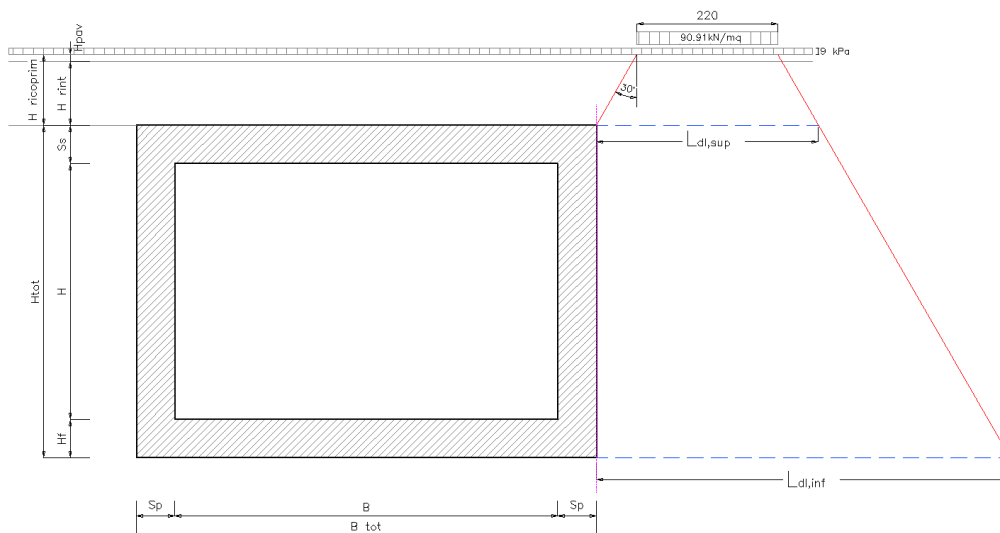
Disponendo il carico in adiacenza alla parete dello scatolare, la larghezza di diffusione longitudinale è pari a:

$$L_{dl,sup} = 2.20 + 2 \cdot H_{ric} \cdot \text{tg}30 \quad \text{a quota estradosso soletta scatolare}$$

$$L_{dl,inf} = 2.20 + 2 \cdot H_{ric} \cdot \text{tg}30 + H_{Tot} \cdot \text{tg}30 \quad \text{a quota intradosso fondazione scatolare}$$

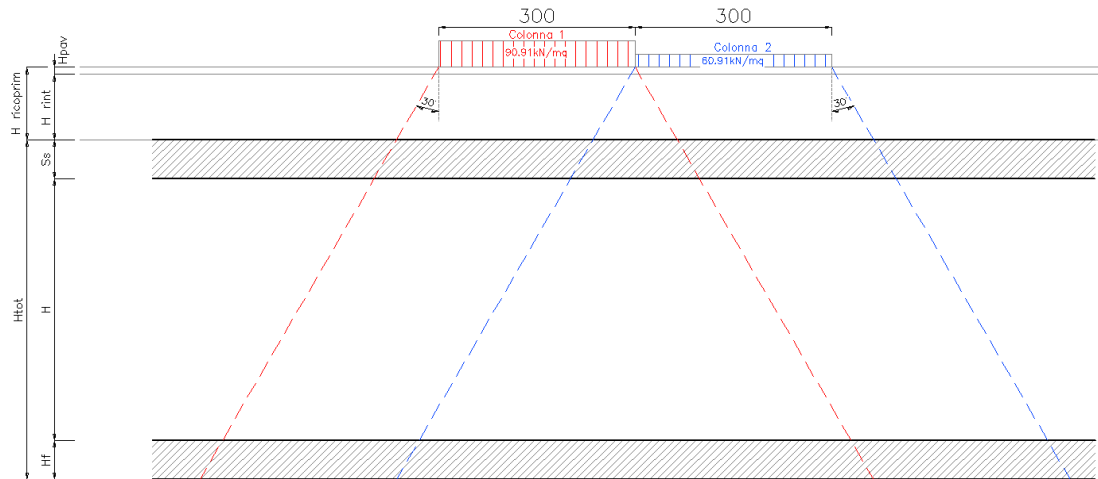
Nel caso in esame risulta:

$L_{dl,sup}$	10,28 m
$L_{dl,inf}$	12,01 m

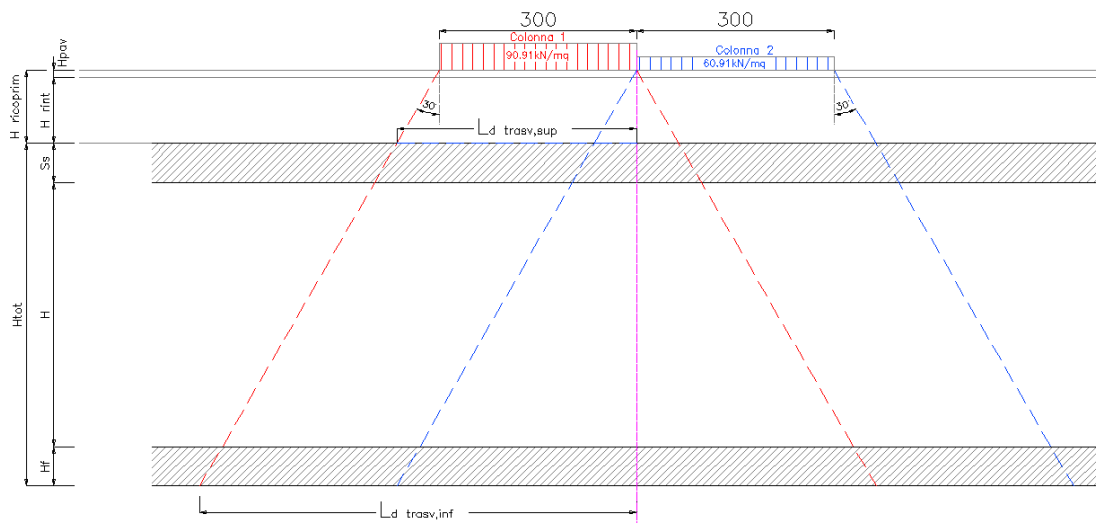


5.3.2.2. Diffusione del carico tandem in direz. Trasversale (Ortagonale all' asse stradale)

In direzione trasversale, disponendo una seconda colonna di carico in affiancamento alla prima, si ottiene la diffusione descritta in figura:



Limitando la diffusione del carico, relativo alla prima colonna, sul lato della seconda si ottiene la massima diffusione trasversale come di seguito rappresentata:



La larghezza di diffusione trasversale è pari a:

$$L_{\text{trasv,sup}} = 3.00 + H_{\text{ric}} \cdot \text{tg}30^\circ \quad \text{a quota estradosso soletta scatolare}$$

$$L_{\text{trasv,inf}} = 3.00 + [H_{\text{ric}} + H_{\text{Tot}}] \cdot \text{tg}30^\circ \quad \text{a quota intradosso fondazione scatolare}$$

Nel caso in esame risulta:

$L_{\text{dtrasv,sup}}$	7,04 m
$L_{\text{dtrasv,inf}}$	8,77 m

5.3.3. CALCOLO DELLE SPINTE SULLE PARETI

La distribuzione del carico sulle pareti fornisce una spinta variabile linearmente lungo l'altezza fra i due valori estremi:

PROGETTAZIONE ATI:

OPERE D'ARTE MINORI – OPERE DI ATTRAVERSAMENTO IDRAULICO – TOMBINO TM02

$$q_{acc,sup} = \frac{2 \times Q_{1,k}}{L_{dl,sup} \times L_{dtrasv,sup}} \times k_0$$

$$q_{acc,inf} = \frac{2 \times Q_{1,k}}{L_{dl,inf} \times L_{dtrasv,inf}} \times k_0$$

Nel caso in esame risulta:

$$q_{acc,sup} = 4 \text{ kN/m}^2$$

$$q_{acc,inf} = 3 \text{ kN/m}^2$$

Si riportano di seguito gli schemi grafici di applicazione dei carichi sulle pareti relativamente al caso in esame:

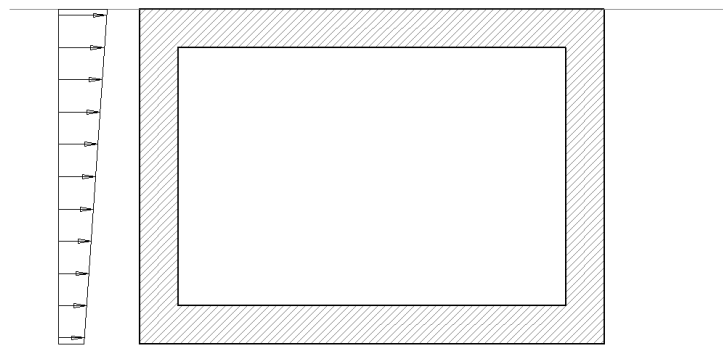


Figura 1 – Sovraccarico Acc. In Sx

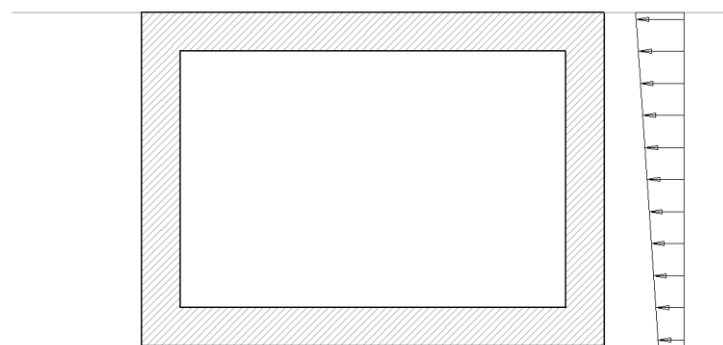


Figura 4 – Sovraccarico Acc. In Dx

5.3.4. FORZA DI FRENAMENTO

La forza di frenamento è funzione di un asse del carico verticale agente sulla corsia convenzionale n.1:

$$180 \text{ kN} \leq q_3 = 0.6 (Q_{1k}) + 0.10 q_{1k} w_1 \quad L \leq 900 \text{ kN}$$

In cui L = la larghezza totale dello scatolare 30 m.

Si ottiene:-

$$F = 0.6 \times 600 + 0.10 \times 9 \times 3 \times 30 = 441 \text{ kN}$$

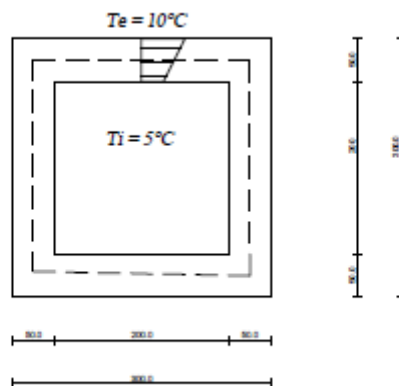
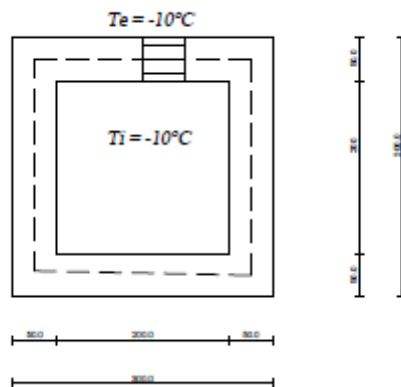
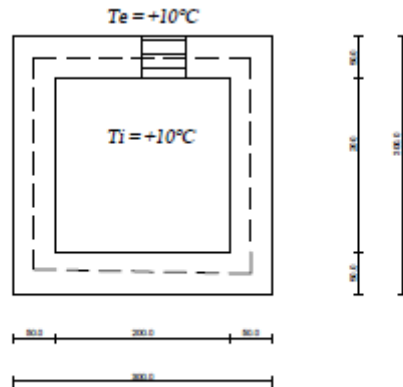
L'azione 147 kN/ml

PROGETTAZIONE ATI:

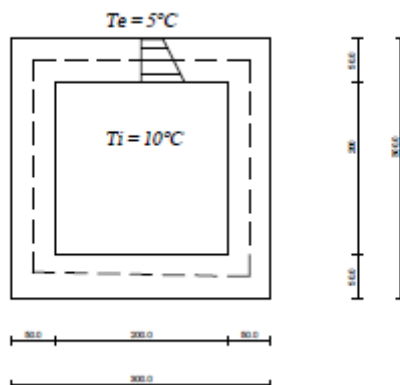
5.3.5. AZIONI TERMICHE

Sono stati considerati gli effetti dovuti alle variazioni termiche secondo le indicazioni al § 3.5.4 e seguenti della normativa vigente (Ntc 2018).

In particolare, è stata considerata una variazione termica uniforme di $\pm 10^{\circ}\text{C}$ sulla soletta superiore e un gradiente di temperatura di 5°C fra estradosso ed intradosso, analizzando nelle combinazioni di carico i due casi di intradosso più caldo dell'estradosso e viceversa, con andamento lineare nello spessore degli elementi.



PROGETTAZIONE ATI:



5.3.2. AZIONI DA RITIRO

In sede di progettazione strutturale, e quando non si ricorra ad additivi speciali, il ritiro del calcestruzzo può essere valutato sulla base delle indicazioni di seguito fornite. La deformazione totale da ritiro si può esprimere come:

$$\epsilon_{cs} = \epsilon_{cd} + \epsilon_{ca}$$

dove:

ϵ_{cs} è la deformazione totale per ritiro;

ϵ_{cd} è la deformazione per ritiro da essiccamento;

ϵ_{ca} è la deformazione per ritiro autogeno;

Il valore medio a tempo infinito della deformazione per ritiro da essiccamento:

$$\epsilon_{cd, \infty} = kh \times \epsilon_{c0}$$

può essere valutato mediante i valori delle Tabelle 11.2.Va ed 11.2.Vb delle NTC 2018 in funzione della resistenza caratteristica a compressione, dell'umidità relativa e del parametro $h0$

$h0$ è la dimensione fittizia (in mm) pari al rapporto $2Ac / u$;

Ac è l'area della sezione in calcestruzzo;

u è il perimetro della sezione in calcestruzzo esposto all'aria.

$Ac = 5000000 \text{ mm}^2$;

$u = 8000 \text{ mm}^2$

$$h0 = 2 \times Ac / u = 1250$$

$$kh = 0,70$$

per un cls C32/40 con $f_{ck} = 32 \text{ N/mm}^2$ e considerando una umidità relativa dell'aria pari al 70% si ottiene:

$$\epsilon_{c0} = -0,00035$$

$$\epsilon_{cd, \infty} = 0,70 \times -0,00035 = -0,000245$$

Il valore medio a tempo infinito della deformazione per ritiro autogeno ϵ_{ca} può essere valutato mediante l'espressione: $\epsilon_{ca, \infty} = -2,5 (f_{ck} - 10) \cdot 10^{-6}$, con f_{ck} in N/mm^2 .

$$\epsilon_{ca, \infty} = -2,5 (32 - 10) \cdot 10^{-6} = -0,000055$$

Pertanto la deformazione totale da ritiro è:

$$\epsilon_{cs} = \epsilon_{cd} + \epsilon_{ca} = -0,000245 - 0,000055 = -0,0003$$

Tenuto conto che la struttura non ha vincoli che impediscono le deformazioni longitudinali e che quindi posso produrre stati tensionali autoindotti da impedimenti vincolari le azioni da ritiro possono essere trascurate.

Il numero di colonne di carichi mobili e la loro disposizione sono quelli massimi compatibili con la larghezza della carreggiata considerata, per i ponti di prima categoria.

Si ipotizza che i carichi siano applicati su un'impronta rettangolare pari a $2,4 \times 1,60 \text{ m}$ ($1,6 \text{ m}$ sviluppo parallelo alla corsia di traffico, $2,4 \text{ m}$ sviluppo perpendicolare), ovvero pari all'ingombro complessivo esterno del tandem. Per quanto riguarda i carichi uniformemente distribuiti (associati ai carichi tandem) si considera il carico $q_{1k} = 9 \text{ kN/m}^2$ applicato a alla prima colonna di carico e l'applicazione della seconda alla n-esima corsia di un carico ridotto da $2,5 \text{ kN/m}^2$.

I carichi tandem vengono posizionati parallelamente all'asse del sottovia e vengono ripartiti sia in direzione longitudinale che trasversale dal piano stradale al piano medio della soletta inferiore. Si assume che la diffusione avvenga con un angolo di 30° attraverso il sottofondo stradale (in accordo al punto C 5.1.3.3.5 della circolare ministeriale del 21/01/2019) e con un angolo di 45° nella soletta inferiore del tombino. L'effetto dei carichi tandem sulla soletta inferiore viene pertanto messo in conto attraverso la determinazione di un carico equivalente distribuito q_{eq} a cui si somma il carico uniforme $q_{1k} = 9 \text{ kN/m}^2$ per la prima colonna di carico e $q_{1k} = 2,5 \text{ kN/m}^2$ per la seconda.

5.3.3. SPINTE LATERALI (SPINTA DELL'ACQUA INTERNA)

Si è considerata l'azione dell'acqua all'interno del tombino considerando le spinte sui piedritti a tombino pieno e la spinta sulla fondazione a tombino pieno, secondo la legge:

$$\sigma_t = k \cdot \gamma_t \cdot z$$

Dove $k=1$ è il coefficiente di spinta dell'acqua.

5.4. CONDIZIONI DI CARICO

Convenzioni adottate

Origine in corrispondenza dello spigolo inferiore sinistro della struttura
 Carichi verticali positivi se diretti verso il basso
 Carichi orizzontali positivi se diretti verso destra
 Coppie concentrate positive se antiorarie
 Ascisse X (espresse in m) positive verso destra
 Ordinate Y (espresse in m) positive verso l'alto
 Carichi concentrati espressi in kN
 Coppie concentrate espressi in kNm
 Carichi distribuiti espressi in kN/m

Simbologia adottata e unità di misura

Forze concentrate

X ascissa del punto di applicazione dei carichi verticali concentrati
 Y ordinata del punto di applicazione dei carichi orizzontali concentrati
 F_y componente Y del carico concentrato
 F_x componente X del carico concentrato
 M momento

Forze distribuite

X_i, X_f ascisse del punto iniziale e finale per carichi distribuiti verticali
 Y_i, Y_f ordinate del punto iniziale e finale per carichi distribuiti orizzontali
 V_{ni} componente normale del carico distribuito nel punto iniziale
 V_{nf} componente normale del carico distribuito nel punto finale
 V_{ti} componente tangenziale del carico distribuito nel punto iniziale
 V_{tf} componente tangenziale del carico distribuito nel punto finale
 D_{te} variazione termica lembo esterno espressa in gradi centigradi
 D_{ti} variazione termica lembo interno espressa in gradi centigradi

Condizione di carico n°1 (Peso Proprio)

Condizione di carico n°2 (Spinta terreno sinistra)

Condizione di carico n°3 (Spinta terreno destra)

Condizione di carico n°4 (Sisma da sinistra)

Condizione di carico n°5 (Sisma da destra)

Condizione di carico n°6 (Spinta falda)

Condizione di carico n° 7 ((G2-Pav.Strada+Mass Fondaz))

Distr	Terreno	$X_i = -3,00$	$X_f = 6,00$	$V_{ni} = 5,00$	$V_{nf} = 5,00$
-------	---------	---------------	--------------	-----------------	-----------------

Condizione di carico n° 8 ((Q1a - Traffico Pos 1 Mmax))

Distr	Traverso	$X_i = 0,00$	$X_f = 3,00$	$V_{ni} = 9,00$	$V_{nf} = 9,00$	$V_{ti} = 0,00$	$V_{tf} = 0,00$
Distr	Traverso	$X_i = 0,00$	$X_f = 3,00$	$V_{ni} = 9,00$	$V_{nf} = 9,00$	$V_{ti} = 0,00$	$V_{tf} = 0,00$

PROGETTAZIONE ATI:

Condizione di carico n° 9 ((Q2a-Sovracc.Acc in Sx))

Distr Pied_S $Y_i= 0,00$ $Y_f= 3,00$ $V_{ni}= 3,00$ $V_{nf}= 4,00$ $V_{ti}= 0,00$ $V_{tf}= 0,00$

Condizione di carico n° 10 ((Q2b- Sovracc. Acc in Dx))

Distr Pied_D $Y_i= 0,00$ $Y_f= 3,00$ $V_{ni}= -3,00$ $V_{nf}= -4,00$ $V_{ti}= 0,00$ $V_{tf}= 0,00$

Condizione di carico n° 11 ((Q3a- Frenatura da Sx))

Conc Traverso $X= 0,00$ $F_y= 0,00$ $F_x= 147,00$ $M= 0,00$

Condizione di carico n° 12 ((Q3b - Frenatura da Dx))

Conc Traverso $X= 3,00$ $F_y= 0,00$ $F_x= -147,00$ $M= 0,00$

Condizione di carico n° 13 ((Q5 - Dt+))

Term Traverso $D_{te}= 10,00$ $D_{ti}= 10,00$

Condizione di carico n° 14 ((Q5 - Dt-))

Term Traverso $D_{te}= -10,00$ $D_{ti}= -10,00$

Condizione di carico n° 15 ((Q5 - Grad +))

Term Traverso $D_{te}= 10,00$ $D_{ti}= 5,00$

Condizione di carico n° 16 ((Q5 Grad -))

Term Traverso $D_{te}= 5,00$ $D_{ti}= 10,00$

Condizione di carico n° 17 ((Q6a-Spinta acqua interna))

Distr	Fondaz.	$X_i= 0,50$	$X_f= 2,50$	$V_{ni}= 19,62$	$V_{nf}= 19,62$	$V_{ti}= 0,00$	$V_{tf}= 0,00$
Distr	Pied_S	$Y_i= 0,50$	$Y_f= 2,50$	$V_{ni}= -19,62$	$V_{nf}= 0,00$	$V_{ti}= 0,00$	$V_{tf}= 0,00$
Distr	Pied_D	$Y_i= 0,50$	$Y_f= 2,50$	$V_{ni}= 19,62$	$V_{nf}= 0,00$	$V_{ti}= 0,00$	$V_{tf}= 0,00$

5.5. IMPOSTAZIONI DI PROGETTO

Verifica materiali:

5.5.1. STATO LIMITE ULTIMO

Coefficiente di sicurezza calcestruzzo γ_c	1.50
Fattore riduzione da resistenza cubica a cilindrica	0.83
Fattore di riduzione per carichi di lungo periodo	0.85
Coefficiente di sicurezza acciaio	1.15
Coefficiente di sicurezza per la sezione	1.00

5.5.1.1. Verifica Taglio - Metodo dell'inclinazione variabile del traliccio

$$V_{Rd}=[0.18*k*(100.0*\rho_l*fc_k)^{1/3}/\gamma_c+0.15*\sigma_{cp}]*b_w*d>(v_{min}+0.15*\sigma_{cp})*b_w*d$$

$$V_{Rsd}=0.9*d*A_{sw}/s*fy_d*(ctg\alpha+ctg\theta)*sin\alpha$$

$$V_{Rcd}=0.9*d*b_w*\alpha_c*fc_d*(ctg(\theta)+ctg(\alpha))/(1.0+ctg\theta^2)$$

con:

d altezza utile sezione [mm]

b_w larghezza minima sezione [mm]

PROGETTAZIONE ATI:

σ_{cp}	tensione media di compressione [N/mm ²]
ρ_l	rapporto geometrico di armatura
A_{sw}	area armatura trasversale [mm ²]
s	interasse tra due armature trasversali consecutive [mm]
α_c	coefficiente maggiorativo, funzione di fcd e σ_{cp}

$$fcd' = 0.5 \cdot fcd$$

$$k = 1 + (200/d)^{1/2}$$

$$vmin = 0.035 \cdot k^{3/2} \cdot fck^{1/2}$$

5.5.2. STATO LIMITE DI ESERCIZIO

Criteria di scelta per verifiche tensioni di esercizio:

Ambiente moderatamente aggressivo

Limite tensioni di compressione nel calcestruzzo (comb. rare)	0.60 f_{ck}
Limite tensioni di compressione nel calcestruzzo (comb. quasi perm.)	0.45 f_{ck}
Limite tensioni di trazione nell'acciaio (comb. rare)	0.80 f_{yk}

Criteria verifiche a fessurazione:

Armatura poco sensibile

Apertura limite fessure espresse in [mm]

Apertura limite fessure $w_1=0,20$ $w_2=0,30$ $w_3=0,40$

Metodo di calcolo aperture delle fessure:

- NTC 2018 - C4.1.2.2.4.5

Resistenza a trazione per **Flessione**

Verifiche secondo :

Norme Tecniche 2018 - Approccio 1

Copriferro sezioni 5,00 [cm]

5.5.2.1. Verifica a fessurazione

Sensibilità delle armature	Poco sensibile
Valori limite delle aperture delle fessure	$w_1 = 0,20$ $w_2 = 0,30$ $w_3 = 0,40$
Metodo di calcolo aperture delle fessure	NTC 2018 - C4.1.2.2.4.5
Calcolo momento fessurazione	Apertura
Resistenza a trazione per	Flessione

5.5.2.2. Verifica delle tensioni

Combinazione di carico	Rara	$\sigma_c < 0.60 f_{ck}$ - $\sigma_f < 0.80 f_{yk}$
	Quasi permanente	$\sigma_c < 0.45 f_{ck}$ - $\sigma_f < 1.00 f_{yk}$
	Frequente	$\sigma_c < 1.00 f_{ck}$ - $\sigma_f < 1.00 f_{yk}$

6. DESCRIZIONE COMBINAZIONI DI CARICO

Simbologia adottata

γ	Coefficiente di partecipazione della condizione
Ψ	Coefficiente di combinazione della condizione
C	Coefficiente totale di partecipazione della condizione

Norme Tecniche 2018

Simbologia adottata

γ_{G1sfav}	Coefficiente parziale sfavorevole sulle azioni permanenti
γ_{G1fav}	Coefficiente parziale favorevole sulle azioni permanenti
γ_{G2sfav}	Coefficiente parziale sfavorevole sulle azioni permanenti non strutturali
γ_{G2fav}	Coefficiente parziale favorevole sulle azioni permanenti non strutturali
γ_Q	Coefficiente parziale sulle azioni variabili
$\gamma_{tan\phi'}$	Coefficiente parziale di riduzione dell'angolo di attrito drenato
$\gamma_{c'}$	Coefficiente parziale di riduzione della coesione drenata
γ_{cu}	Coefficiente parziale di riduzione della coesione non drenata
γ_{qu}	Coefficiente parziale di riduzione del carico ultimo

Coefficienti di partecipazione combinazioni statiche

Coefficienti parziali per le azioni o per l'effetto delle azioni:

<u>Carichi</u>	<u>Effetto</u>		A1	A2
Permanenti	Favorevole	γ_{G1fav}	1,00	1,00
Permanenti	Sfavorevole	γ_{G1sfav}	1,35	1,00
Permanenti non strutturali	Favorevole	γ_{G2fav}	0,00	0,00
Permanenti non strutturali	Sfavorevole	γ_{G2sfav}	1,50	1,30
Variabili	Favorevole	γ_{Qifav}	0,00	0,00
Variabili	Sfavorevole	γ_{Qisfav}	1,35	1,30
Variabili da traffico	Favorevole	γ_{Qfav}	0,00	0,00
Variabili da traffico	Sfavorevole	γ_{Qsfav}	1,35	1,15
Termici	Favorevole	γ_{sfav}	0,00	0,00
Termici	Sfavorevole	γ_{esfav}	1,20	1,20

Coefficienti parziali per i parametri geotecnici del terreno:

<u>Parametri</u>		M1	M2
Tangente dell'angolo di attrito	$\gamma_{tan\phi'}$	1,00	1,25
Coesione efficace	$\gamma_{c'}$	1,00	1,25
Resistenza non drenata	γ_{cu}	1,00	1,40
Resistenza a compressione uniassiale	γ_{qu}	1,00	1,60
Peso dell'unità di volume	γ_{γ}	1,00	1,00

Coefficienti di partecipazione combinazioni sismiche

Coefficienti parziali per le azioni o per l'effetto delle azioni:

<u>Carichi</u>	<u>Effetto</u>		A1	A2
Permanenti	Favorevole	γ_{G1fav}	1,00	1,00
Permanenti	Sfavorevole	γ_{G1sfav}	1,00	1,00

PROGETTAZIONE ATI:

OPERE D'ARTE MINORI – OPERE DI ATTRAVERSAMENTO IDRAULICO – TOMBINO TM02

Permanenti	Favorevole	γ_{G2fav}	0,00	0,00
Permanenti	Sfavorevole	γ_{G2sfav}	1,00	1,00
Variabili	Favorevole	γ_{Q1fav}	0,00	0,00
Variabili	Sfavorevole	γ_{Q1sfav}	1,00	1,00
Variabili da traffico	Favorevole	γ_{Qfav}	0,00	0,00
Variabili da traffico	Sfavorevole	γ_{Qsfav}	1,00	1,00
Termici	Favorevole	γ_{efav}	0,00	0,00
Termici	Sfavorevole	γ_{esfav}	1,00	1,00

Coefficienti parziali per i parametri geotecnici del terreno:

<i>Parametri</i>		<i>M1</i>	<i>M2</i>
Tangente dell'angolo di attrito	$\gamma_{\tan\phi'}$	1,00	1,25
Coesione efficace	$\gamma_{c'}$	1,00	1,25
Resistenza non drenata	γ_{cu}	1,00	1,40
Resistenza a compressione uniassiale	γ_{qu}	1,00	1,60
Peso dell'unità di volume	γ_{γ}	1,00	1,00

Combinazione n° 1 SLU (Caso A1-M1)

	Effetto	γ	Ψ	C
Peso Proprio	Sfavorevole	1.35	1.00	1.35
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.35	1.00	1.35
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.35	1.00	1.35
(G2-Pav.Strada+Mass Fondaz)	Sfavorevole	1.50	1.00	1.50
Spinta falda	Sfavorevole	1.35	1.00	1.35
(Q1a - Traffico Pos 1 Mmax)	Sfavorevole	1.35	1.00	1.35
(Q5 - Dt+)	Sfavorevole	1.20	1.00	1.20
(Q5 - Grad +)	Sfavorevole	1.20	1.00	1.20

Combinazione n° 2 SLU (Caso A2-M2)

	Effetto	γ	Ψ	C
Peso Proprio	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
(G2-Pav.Strada+Mass Fondaz)	Sfavorevole	1.30	1.00	1.30
Spinta falda	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
(Q1a - Traffico Pos 1 Mmax)	Sfavorevole	1.15	1.00	1.15
(Q5 - Dt+)	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
(Q5 - Grad +)	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00

Combinazione n° 3 SLU (Caso A1-M1)

	Effetto	γ	Ψ	C
Peso Proprio	Sfavorevole	1.35	1.00	1.35
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.35	1.00	1.35
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.35	1.00	1.35

PROGETTAZIONE ATI:

OPERE D'ARTE MINORI – OPERE DI ATTRAVERSAMENTO IDRAULICO – TOMBINO TM02

(G2-Pav.Strada+Mass Fondaz)	Sfavorevole	1.50	1.00	1.50
Spinta falda	Sfavorevole	1.35	1.00	1.35
(Q1a - Traffico Pos 1 Mmax)	Sfavorevole	1.35	1.00	1.35
(Q5 - Dt+)	Sfavorevole	1.20	0.60	0.72
(Q5 Grad -)	Sfavorevole	1.20	1.00	1.20

Combinazione n° 4 SLU (Caso A2-M2)

	Effetto	γ	Ψ	C
Peso Proprio	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
(G2-Pav.Strada+Mass Fondaz)	Sfavorevole	1.30	1.00	1.30
Spinta falda	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
(Q1a - Traffico Pos 1 Mmax)	Sfavorevole	1.15	1.00	1.15
(Q5 - Dt+)	Sfavorevole	1.00	0.60	0.60
(Q5 Grad -)	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00

Combinazione n° 5 SLU (Caso A1-M1)

	Effetto	γ	Ψ	C
Peso Proprio	Sfavorevole	1.35	1.00	1.35
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.35	1.00	1.35
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.35	1.00	1.35
(G2-Pav.Strada+Mass Fondaz)	Sfavorevole	1.50	1.00	1.50
Spinta falda	Sfavorevole	1.35	1.00	1.35
(Q1a - Traffico Pos 1 Mmax)	Sfavorevole	1.35	1.00	1.35
(Q5 - Dt-)	Sfavorevole	1.20	0.60	0.72
(Q5 - Grad +)	Sfavorevole	1.20	0.60	0.72

Combinazione n° 6 SLU (Caso A2-M2)

	Effetto	γ	Ψ	C
Peso Proprio	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
(G2-Pav.Strada+Mass Fondaz)	Sfavorevole	1.30	1.00	1.30
Spinta falda	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
(Q1a - Traffico Pos 1 Mmax)	Sfavorevole	1.15	1.00	1.15
(Q5 - Dt-)	Sfavorevole	1.00	0.60	0.60
(Q5 - Grad +)	Sfavorevole	1.00	0.60	0.60

Combinazione n° 7 SLU (Caso A1-M1)

	Effetto	γ	Ψ	C
Peso Proprio	Sfavorevole	1.35	1.00	1.35
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.35	1.00	1.35
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.35	1.00	1.35
(G2-Pav.Strada+Mass Fondaz)	Sfavorevole	1.50	1.00	1.50
Spinta falda	Sfavorevole	1.35	1.00	1.35
(Q1a - Traffico Pos 1 Mmax)	Sfavorevole	1.35	1.00	1.35

PROGETTAZIONE ATI:

OPERE D'ARTE MINORI – OPERE DI ATTRAVERSAMENTO IDRAULICO – TOMBINO TM02

(Q5 - Dt+)	Sfavorevole	1.20	0.60	0.72
(Q5 - Grad +)	Sfavorevole	1.20	0.60	0.72
(Q6a-Spinta acqua interna)	Sfavorevole	1.35	0.75	1.01

Combinazione n° 8 SLU (Caso A2-M2)

	Effetto	γ	Ψ	C
Peso Proprio	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
(G2-Pav.Strada+Mass Fondaz)	Sfavorevole	1.30	1.00	1.30
Spinta falda	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
(Q1a - Traffico Pos 1 Mmax)	Sfavorevole	1.15	1.00	1.15
(Q5 - Dt+)	Sfavorevole	1.00	0.60	0.60
(Q5 - Grad +)	Sfavorevole	1.00	0.60	0.60
(Q6a-Spinta acqua interna)	Sfavorevole	1.30	0.75	0.98

Combinazione n° 9 SLU (Caso A1-M1)

	Effetto	γ	Ψ	C
Peso Proprio	Sfavorevole	1.35	1.00	1.35
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.35	1.00	1.35
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.35	1.00	1.35
(G2-Pav.Strada+Mass Fondaz)	Sfavorevole	1.50	1.00	1.50
Spinta falda	Sfavorevole	1.35	1.00	1.35
(Q1a - Traffico Pos 1 Mmax)	Sfavorevole	1.35	1.00	1.35
(Q5 - Dt+)	Sfavorevole	1.20	0.60	0.72
(Q5 Grad -)	Sfavorevole	1.20	0.60	0.72
(Q6a-Spinta acqua interna)	Sfavorevole	1.35	0.75	1.01

Combinazione n° 10 SLU (Caso A2-M2)

	Effetto	γ	Ψ	C
Peso Proprio	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
(G2-Pav.Strada+Mass Fondaz)	Sfavorevole	1.30	1.00	1.30
Spinta falda	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
(Q1a - Traffico Pos 1 Mmax)	Sfavorevole	1.15	1.00	1.15
(Q5 - Dt+)	Sfavorevole	1.00	0.60	0.60
(Q5 Grad -)	Sfavorevole	1.00	0.60	0.60
(Q6a-Spinta acqua interna)	Sfavorevole	1.30	0.75	0.98

Combinazione n° 11 SLU (Caso A1-M1)

	Effetto	γ	Ψ	C
Peso Proprio	Sfavorevole	1.35	1.00	1.35
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.35	1.00	1.35
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.35	1.00	1.35
(G2-Pav.Strada+Mass Fondaz)	Sfavorevole	1.50	1.00	1.50
Spinta falda	Sfavorevole	1.35	1.00	1.35

PROGETTAZIONE ATI:

OPERE D'ARTE MINORI – OPERE DI ATTRAVERSAMENTO IDRAULICO – TOMBINO TM02

(Q1a - Traffico Pos 1 Mmax)	Sfavorevole	1.35	1.00	1.35
(Q5 - Dt-)	Sfavorevole	1.20	0.60	0.72
(Q5 - Grad +)	Sfavorevole	1.20	0.60	0.72
(Q6a-Spinta acqua interna)	Sfavorevole	1.35	0.75	1.01

Combinazione n° 12 SLU (Caso A2-M2)

	Effetto	γ	Ψ	C
Peso Proprio	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
(G2-Pav.Strada+Mass Fondaz)	Sfavorevole	1.30	1.00	1.30
Spinta falda	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
(Q1a - Traffico Pos 1 Mmax)	Sfavorevole	1.15	1.00	1.15
(Q5 - Dt-)	Sfavorevole	1.00	0.60	0.60
(Q5 - Grad +)	Sfavorevole	1.00	0.60	0.60
(Q6a-Spinta acqua interna)	Sfavorevole	1.30	0.75	0.98

Combinazione n° 13 SLU (Caso A1-M1)

	Effetto	γ	Ψ	C
Peso Proprio	Sfavorevole	1.35	1.00	1.35
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.35	1.00	1.35
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.35	1.00	1.35
(G2-Pav.Strada+Mass Fondaz)	Sfavorevole	1.50	1.00	1.50
Spinta falda	Sfavorevole	1.35	1.00	1.35
(Q1a - Traffico Pos 1 Mmax)	Sfavorevole	1.35	1.00	1.35
(Q5 - Dt-)	Sfavorevole	1.20	0.60	0.72
(Q5 Grad -)	Sfavorevole	1.20	0.60	0.72
(Q6a-Spinta acqua interna)	Sfavorevole	1.35	0.75	1.01

Combinazione n° 14 SLU (Caso A2-M2)

	Effetto	γ	Ψ	C
Peso Proprio	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
(G2-Pav.Strada+Mass Fondaz)	Sfavorevole	1.30	1.00	1.30
Spinta falda	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
(Q1a - Traffico Pos 1 Mmax)	Sfavorevole	1.15	1.00	1.15
(Q5 - Dt-)	Sfavorevole	1.00	0.60	0.60
(Q5 Grad -)	Sfavorevole	1.00	0.60	0.60
(Q6a-Spinta acqua interna)	Sfavorevole	1.30	0.75	0.98

Combinazione n° 15 SLU (Caso A1-M1)

	Effetto	γ	Ψ	C
Peso Proprio	Sfavorevole	1.35	1.00	1.35
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.35	1.00	1.35
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.35	1.00	1.35
(G2-Pav.Strada+Mass Fondaz)	Sfavorevole	1.50	1.00	1.50

PROGETTAZIONE ATI:

OPERE D'ARTE MINORI – OPERE DI ATTRAVERSAMENTO IDRAULICO – TOMBINO TM02

Spinta falda	Sfavorevole	1.35	1.00	1.35
(Q1a - Traffico Pos 1 Mmax)	Sfavorevole	1.35	1.00	1.35
(Q3a- Frenatura da Sx)	Sfavorevole	1.35	0.40	0.54
(Q5 - Dt+)	Sfavorevole	1.20	0.60	0.72
(Q5 - Grad +)	Sfavorevole	1.20	0.60	0.72

Combinazione n° 16 SLU (Caso A2-M2)

	Effetto	γ	Ψ	C
Peso Proprio	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
(G2-Pav.Strada+Mass Fondaz)	Sfavorevole	1.30	1.00	1.30
Spinta falda	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
(Q1a - Traffico Pos 1 Mmax)	Sfavorevole	1.15	1.00	1.15
(Q3a- Frenatura da Sx)	Sfavorevole	1.15	0.40	0.46
(Q5 - Dt+)	Sfavorevole	1.00	0.60	0.60
(Q5 - Grad +)	Sfavorevole	1.00	0.60	0.60

Combinazione n° 17 SLU (Caso A1-M1)

	Effetto	γ	Ψ	C
Peso Proprio	Sfavorevole	1.35	1.00	1.35
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.35	1.00	1.35
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.35	1.00	1.35
(G2-Pav.Strada+Mass Fondaz)	Sfavorevole	1.50	1.00	1.50
Spinta falda	Sfavorevole	1.35	1.00	1.35
(Q1a - Traffico Pos 1 Mmax)	Sfavorevole	1.35	1.00	1.35
(Q2a-Sovracc.Acc in Sx)	Sfavorevole	1.35	0.75	1.01
(Q5 - Dt+)	Sfavorevole	1.20	0.60	0.72
(Q5 Grad -)	Sfavorevole	1.20	0.60	0.72

Combinazione n° 18 SLU (Caso A2-M2)

	Effetto	γ	Ψ	C
Peso Proprio	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
(G2-Pav.Strada+Mass Fondaz)	Sfavorevole	1.30	1.00	1.30
Spinta falda	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
(Q1a - Traffico Pos 1 Mmax)	Sfavorevole	1.15	1.00	1.15
(Q2a-Sovracc.Acc in Sx)	Sfavorevole	1.15	0.75	0.86
(Q5 - Dt+)	Sfavorevole	1.00	0.60	0.60
(Q5 Grad -)	Sfavorevole	1.00	0.60	0.60

Combinazione n° 19 SLU (Caso A1-M1)

	Effetto	γ	Ψ	C
Peso Proprio	Sfavorevole	1.35	1.00	1.35
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.35	1.00	1.35
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.35	1.00	1.35

PROGETTAZIONE ATI:

OPERE D'ARTE MINORI – OPERE DI ATTRAVERSAMENTO IDRAULICO – TOMBINO TM02

(G2-Pav.Strada+Mass Fondaz)	Sfavorevole	1.50	1.00	1.50
Spinta falda	Sfavorevole	1.35	1.00	1.35
(Q1a - Traffico Pos 1 Mmax)	Sfavorevole	1.35	1.00	1.35
(Q2a-Sovracc.Acc in Sx)	Sfavorevole	1.35	0.75	1.01
(Q5 - Dt-)	Sfavorevole	1.20	0.60	0.72
(Q5 - Grad +)	Sfavorevole	1.20	0.60	0.72

Combinazione n° 20 SLU (Caso A2-M2)

	Effetto	γ	Ψ	C
Peso Proprio	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
(G2-Pav.Strada+Mass Fondaz)	Sfavorevole	1.30	1.00	1.30
Spinta falda	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
(Q1a - Traffico Pos 1 Mmax)	Sfavorevole	1.15	1.00	1.15
(Q2a-Sovracc.Acc in Sx)	Sfavorevole	1.15	0.75	0.86
(Q5 - Dt-)	Sfavorevole	1.00	0.60	0.60
(Q5 - Grad +)	Sfavorevole	1.00	0.60	0.60

Combinazione n° 21 SLU (Caso A1-M1)

	Effetto	γ	Ψ	C
Peso Proprio	Sfavorevole	1.35	1.00	1.35
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.35	1.00	1.35
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.35	1.00	1.35
(G2-Pav.Strada+Mass Fondaz)	Sfavorevole	1.50	1.00	1.50
Spinta falda	Sfavorevole	1.35	1.00	1.35
(Q1a - Traffico Pos 1 Mmax)	Sfavorevole	1.35	1.00	1.35
(Q2a-Sovracc.Acc in Sx)	Sfavorevole	1.35	0.75	1.01
(Q5 - Dt-)	Sfavorevole	1.20	0.60	0.72
(Q5 Grad -)	Sfavorevole	1.20	0.60	0.72

Combinazione n° 22 SLU (Caso A2-M2)

	Effetto	γ	Ψ	C
Peso Proprio	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
(G2-Pav.Strada+Mass Fondaz)	Sfavorevole	1.30	1.00	1.30
Spinta falda	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
(Q1a - Traffico Pos 1 Mmax)	Sfavorevole	1.15	1.00	1.15
(Q2a-Sovracc.Acc in Sx)	Sfavorevole	1.15	0.75	0.86
(Q5 - Dt-)	Sfavorevole	1.00	0.60	0.60
(Q5 Grad -)	Sfavorevole	1.00	0.60	0.60

Combinazione n° 23 SLU (Caso A1-M1)

	Effetto	γ	Ψ	C
Peso Proprio	Sfavorevole	1.35	1.00	1.35
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.35	1.00	1.35

PROGETTAZIONE ATI:

OPERE D'ARTE MINORI – OPERE DI ATTRAVERSAMENTO IDRAULICO – TOMBINO TM02

Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.35	1.00	1.35
(G2-Pav.Strada+Mass Fondaz)	Sfavorevole	1.50	1.00	1.50
Spinta falda	Sfavorevole	1.35	1.00	1.35
(Q1a - Traffico Pos 1 Mmax)	Sfavorevole	1.35	1.00	1.35
(Q5 - Dt+)	Sfavorevole	1.20	1.00	1.20
(Q5 - Grad +)	Sfavorevole	1.20	1.00	1.20
(Q2b- Sovracc. Acc in Dx)	Sfavorevole	1.35	1.00	1.35

Combinazione n° 24 SLU (Caso A2-M2)

	Effetto	γ	Ψ	C
Peso Proprio	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
(G2-Pav.Strada+Mass Fondaz)	Sfavorevole	1.30	1.00	1.30
Spinta falda	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
(Q1a - Traffico Pos 1 Mmax)	Sfavorevole	1.15	1.00	1.15
(Q5 - Dt+)	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
(Q5 - Grad +)	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
(Q2b- Sovracc. Acc in Dx)	Sfavorevole	1.15	1.00	1.15

Combinazione n° 25 SLU (Caso A1-M1)

	Effetto	γ	Ψ	C
Peso Proprio	Sfavorevole	1.35	1.00	1.35
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.35	1.00	1.35
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.35	1.00	1.35
(G2-Pav.Strada+Mass Fondaz)	Sfavorevole	1.50	1.00	1.50
Spinta falda	Sfavorevole	1.35	1.00	1.35
(Q1a - Traffico Pos 1 Mmax)	Sfavorevole	1.35	1.00	1.35

Combinazione n° 26 SLU (Caso A2-M2)

	Effetto	γ	Ψ	C
Peso Proprio	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
(G2-Pav.Strada+Mass Fondaz)	Sfavorevole	1.30	1.00	1.30
Spinta falda	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
(Q1a - Traffico Pos 1 Mmax)	Sfavorevole	1.15	1.00	1.15

Combinazione n° 27 SLU (Caso A1-M1)

	Effetto	γ	Ψ	C
Peso Proprio	Sfavorevole	1.35	1.00	1.35
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.35	1.00	1.35
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.35	1.00	1.35
(G2-Pav.Strada+Mass Fondaz)	Sfavorevole	1.50	1.00	1.50
Spinta falda	Sfavorevole	1.35	1.00	1.35

PROGETTAZIONE ATI:

Combinazione n° 28 SLU (Caso A2-M2)

	Effetto	γ	Ψ	C
Peso Proprio	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
(G2-Pav.Strada+Mass Fondaz)	Sfavorevole	1.30	1.00	1.30
Spinta falda	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00

Combinazione n° 29 SLU (Caso A1-M1)

	Effetto	γ	Ψ	C
Peso Proprio	Sfavorevole	1.35	1.00	1.35
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.35	1.00	1.35
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.35	1.00	1.35
(G2-Pav.Strada+Mass Fondaz)	Sfavorevole	1.50	1.00	1.50
Spinta falda	Sfavorevole	1.35	1.00	1.35
(Q2b- Sovracc. Acc in Dx)	Sfavorevole	1.35	0.75	1.01
(Q1a - Traffico Pos 1 Mmax)	Sfavorevole	1.35	1.00	1.35
(Q5 Grad -)	Sfavorevole	1.20	1.00	1.20

Combinazione n° 30 SLU (Caso A2-M2)

	Effetto	γ	Ψ	C
Peso Proprio	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
(G2-Pav.Strada+Mass Fondaz)	Sfavorevole	1.30	1.00	1.30
Spinta falda	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
(Q2b- Sovracc. Acc in Dx)	Sfavorevole	1.15	0.75	0.86
(Q1a - Traffico Pos 1 Mmax)	Sfavorevole	1.15	1.00	1.15
(Q5 Grad -)	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00

Combinazione n° 31 SLU (Caso A1-M1)

	Effetto	γ	Ψ	C
Peso Proprio	Sfavorevole	1.35	1.00	1.35
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.35	1.00	1.35
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.35	1.00	1.35
(G2-Pav.Strada+Mass Fondaz)	Sfavorevole	1.50	1.00	1.50
Spinta falda	Sfavorevole	1.35	1.00	1.35
(Q2a-Sovracc.Acc in Sx)	Sfavorevole	1.35	1.00	1.35

Combinazione n° 32 SLU (Caso A2-M2)

	Effetto	γ	Ψ	C
Peso Proprio	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
(G2-Pav.Strada+Mass Fondaz)	Sfavorevole	1.30	1.00	1.30
Spinta falda	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
(Q2a-Sovracc.Acc in Sx)	Sfavorevole	1.15	1.00	1.15

PROGETTAZIONE ATI:

Combinazione n° 33 SLU (Caso A1-M1)

	Effetto	γ	Ψ	C
Peso Proprio	Sfavorevole	1.35	1.00	1.35
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.35	1.00	1.35
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.35	1.00	1.35
(G2-Pav.Strada+Mass Fondaz)	Sfavorevole	1.50	1.00	1.50
(Q2b- Sovracc. Acc in Dx)	Sfavorevole	1.35	1.00	1.35
(Q5 - Dt+)	Sfavorevole	1.20	1.00	1.20
(Q5 - Grad +)	Sfavorevole	1.20	1.00	1.20
Spinta falda	Sfavorevole	1.35	1.00	1.35

Combinazione n° 34 SLU (Caso A2-M2)

	Effetto	γ	Ψ	C
Peso Proprio	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
(G2-Pav.Strada+Mass Fondaz)	Sfavorevole	1.30	1.00	1.30
(Q2b- Sovracc. Acc in Dx)	Sfavorevole	1.15	1.00	1.15
(Q5 - Dt+)	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
(Q5 - Grad +)	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta falda	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00

Combinazione n° 35 SLU (Caso A1-M1)

	Effetto	γ	Ψ	C
Peso Proprio	Sfavorevole	1.35	1.00	1.35
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.35	1.00	1.35
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.35	1.00	1.35
(G2-Pav.Strada+Mass Fondaz)	Sfavorevole	1.50	1.00	1.50
Spinta falda	Sfavorevole	1.35	1.00	1.35
(Q2b- Sovracc. Acc in Dx)	Sfavorevole	1.35	1.00	1.35

Combinazione n° 36 SLU (Caso A2-M2)

	Effetto	γ	Ψ	C
Peso Proprio	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
(G2-Pav.Strada+Mass Fondaz)	Sfavorevole	1.30	1.00	1.30
Spinta falda	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
(Q2b- Sovracc. Acc in Dx)	Sfavorevole	1.15	1.00	1.15

Combinazione n° 37 SLU (Caso A1-M1)

	Effetto	γ	Ψ	C
Peso Proprio	Sfavorevole	1.35	1.00	1.35
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.35	1.00	1.35
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.35	1.00	1.35

PROGETTAZIONE ATI:

OPERE D'ARTE MINORI – OPERE DI ATTRAVERSAMENTO IDRAULICO – TOMBINO TM02

(G2-Pav.Strada+Mass Fondaz)	Sfavorevole	1.50	1.00	1.50
Spinta falda	Sfavorevole	1.35	1.00	1.35
(Q3a- Frenatura da Sx)	Sfavorevole	1.35	1.00	1.35
(Q1a - Traffico Pos 1 Mmax)	Sfavorevole	1.35	1.00	1.35

Combinazione n° 38 SLU (Caso A2-M2)

	Effetto	γ	Ψ	C
Peso Proprio	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
(G2-Pav.Strada+Mass Fondaz)	Sfavorevole	1.30	1.00	1.30
Spinta falda	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
(Q3a- Frenatura da Sx)	Sfavorevole	1.15	1.00	1.15
(Q1a - Traffico Pos 1 Mmax)	Sfavorevole	1.15	1.00	1.15

Combinazione n° 39 SLU (Caso A1-M1)

	Effetto	γ	Ψ	C
Peso Proprio	Sfavorevole	1.35	1.00	1.35
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.35	1.00	1.35
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.35	1.00	1.35
(G2-Pav.Strada+Mass Fondaz)	Sfavorevole	1.50	1.00	1.50
Spinta falda	Sfavorevole	1.35	1.00	1.35
(Q3a- Frenatura da Sx)	Sfavorevole	1.35	1.00	1.35

Combinazione n° 40 SLU (Caso A2-M2)

	Effetto	γ	Ψ	C
Peso Proprio	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
(G2-Pav.Strada+Mass Fondaz)	Sfavorevole	1.30	1.00	1.30
Spinta falda	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
(Q3a- Frenatura da Sx)	Sfavorevole	1.15	1.00	1.15

Combinazione n° 41 SLU (Caso A1-M1)

	Effetto	γ	Ψ	C
Peso Proprio	Sfavorevole	1.35	1.00	1.35
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.35	1.00	1.35
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.35	1.00	1.35
Spinta falda	Sfavorevole	1.35	1.00	1.35
(G2-Pav.Strada+Mass Fondaz)	Sfavorevole	1.50	1.00	1.50
(Q1a - Traffico Pos 1 Mmax)	Sfavorevole	1.35	1.00	1.35
(Q3a- Frenatura da Sx)	Sfavorevole	1.35	1.00	1.35
(Q5 - Dt+)	Sfavorevole	1.20	1.00	1.20
(Q5 - Grad +)	Sfavorevole	1.20	1.00	1.20
(Q6a-Spinta acqua interna)	Sfavorevole	1.35	1.00	1.35

PROGETTAZIONE ATI:

Combinazione n° 42 SLU (Caso A2-M2)

	Effetto	γ	Ψ	C
Peso Proprio	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta falda	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
(G2-Pav.Strada+Mass Fondaz)	Sfavorevole	1.30	1.00	1.30
(Q1a - Traffico Pos 1 Mmax)	Sfavorevole	1.15	1.00	1.15
(Q3a- Frenatura da Sx)	Sfavorevole	1.15	1.00	1.15
(Q5 - Dt+)	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
(Q5 - Grad +)	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
(Q6a-Spinta acqua interna)	Sfavorevole	1.30	1.00	1.30

Combinazione n° 43 SLU (Caso A1-M1)

	Effetto	γ	Ψ	C
Spinta falda	Sfavorevole	1.35	1.00	1.35
(G2-Pav.Strada+Mass Fondaz)	Sfavorevole	1.50	1.00	1.50
(Q1a - Traffico Pos 1 Mmax)	Sfavorevole	1.35	1.00	1.35
(Q3a- Frenatura da Sx)	Sfavorevole	1.35	1.00	1.35
(Q5 - Dt+)	Sfavorevole	1.20	1.00	1.20
(Q5 Grad -)	Sfavorevole	1.20	1.00	1.20
(Q6a-Spinta acqua interna)	Sfavorevole	1.35	1.00	1.35
Peso Proprio	Sfavorevole	1.35	1.00	1.35
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.35	1.00	1.35
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.35	1.00	1.35

Combinazione n° 44 SLU (Caso A2-M2)

	Effetto	γ	Ψ	C
Spinta falda	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
(G2-Pav.Strada+Mass Fondaz)	Sfavorevole	1.30	1.00	1.30
(Q1a - Traffico Pos 1 Mmax)	Sfavorevole	1.15	1.00	1.15
(Q3a- Frenatura da Sx)	Sfavorevole	1.15	1.00	1.15
(Q5 - Dt+)	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
(Q5 Grad -)	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
(Q6a-Spinta acqua interna)	Sfavorevole	1.30	1.00	1.30
Peso Proprio	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00

Combinazione n° 45 SLU (Caso A1-M1)

	Effetto	γ	Ψ	C
Peso Proprio	Sfavorevole	1.35	1.00	1.35
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.35	1.00	1.35
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.35	1.00	1.35
Spinta falda	Sfavorevole	1.35	1.00	1.35
(G2-Pav.Strada+Mass Fondaz)	Sfavorevole	1.50	1.00	1.50
(Q1a - Traffico Pos 1 Mmax)	Sfavorevole	1.35	1.00	1.35
(Q3a- Frenatura da Sx)	Sfavorevole	1.35	1.00	1.35

PROGETTAZIONE ATI:

OPERE D'ARTE MINORI – OPERE DI ATTRAVERSAMENTO IDRAULICO – TOMBINO TM02

(Q5 - Dt-)	Sfavorevole	1.20	1.00	1.20
(Q5 - Grad +)	Sfavorevole	1.20	1.00	1.20
(Q6a-Spinta acqua interna)	Sfavorevole	1.35	1.00	1.35

Combinazione n° 46 SLU (Caso A2-M2)

	Effetto	γ	Ψ	C
Peso Proprio	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta falda	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
(G2-Pav.Strada+Mass Fondaz)	Sfavorevole	1.30	1.00	1.30
(Q1a - Traffico Pos 1 Mmax)	Sfavorevole	1.15	1.00	1.15
(Q3a- Frenatura da Sx)	Sfavorevole	1.15	1.00	1.15
(Q5 - Dt-)	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
(Q5 - Grad +)	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
(Q6a-Spinta acqua interna)	Sfavorevole	1.30	1.00	1.30

Combinazione n° 47 SLU (Caso A1-M1)

	Effetto	γ	Ψ	C
Peso Proprio	Sfavorevole	1.35	1.00	1.35
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.35	1.00	1.35
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.35	1.00	1.35
Spinta falda	Sfavorevole	1.35	1.00	1.35
(G2-Pav.Strada+Mass Fondaz)	Sfavorevole	1.50	1.00	1.50
(Q1a - Traffico Pos 1 Mmax)	Sfavorevole	1.35	1.00	1.35
(Q3a- Frenatura da Sx)	Sfavorevole	1.35	1.00	1.35
(Q5 - Dt-)	Sfavorevole	1.20	1.00	1.20
(Q5 Grad -)	Sfavorevole	1.20	1.00	1.20
(Q6a-Spinta acqua interna)	Sfavorevole	1.35	1.00	1.35

Combinazione n° 48 SLU (Caso A2-M2)

	Effetto	γ	Ψ	C
Peso Proprio	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta falda	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
(G2-Pav.Strada+Mass Fondaz)	Sfavorevole	1.30	1.00	1.30
(Q1a - Traffico Pos 1 Mmax)	Sfavorevole	1.15	1.00	1.15
(Q3a- Frenatura da Sx)	Sfavorevole	1.15	1.00	1.15
(Q5 - Dt-)	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
(Q5 Grad -)	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
(Q6a-Spinta acqua interna)	Sfavorevole	1.30	1.00	1.30

Combinazione n° 49 SLU (Caso A1-M1)

	Effetto	γ	Ψ	C
Peso Proprio	Sfavorevole	1.35	1.00	1.35
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.35	1.00	1.35

PROGETTAZIONE ATI:

OPERE D'ARTE MINORI – OPERE DI ATTRAVERSAMENTO IDRAULICO – TOMBINO TM02

Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.35	1.00	1.35
Spinta falda	Sfavorevole	1.35	1.00	1.35
(G2-Pav.Strada+Mass Fondaz)	Sfavorevole	1.50	1.00	1.50
(Q1a - Traffico Pos 1 Mmax)	Sfavorevole	1.35	1.00	1.35
(Q2b- Sovracc. Acc in Dx)	Sfavorevole	1.35	1.00	1.35
(Q5 - Dt+)	Sfavorevole	1.20	1.00	1.20
(Q5 Grad -)	Sfavorevole	1.20	1.00	1.20

Combinazione n° 50 SLU (Caso A2-M2)

	Effetto	γ	Ψ	C
Peso Proprio	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta falda	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
(G2-Pav.Strada+Mass Fondaz)	Sfavorevole	1.30	1.00	1.30
(Q1a - Traffico Pos 1 Mmax)	Sfavorevole	1.15	1.00	1.15
(Q2b- Sovracc. Acc in Dx)	Sfavorevole	1.15	1.00	1.15
(Q5 - Dt+)	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
(Q5 Grad -)	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00

Combinazione n° 51 SLU (Caso A1-M1)

	Effetto	γ	Ψ	C
Peso Proprio	Sfavorevole	1.35	1.00	1.35
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.35	1.00	1.35
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.35	1.00	1.35
Spinta falda	Sfavorevole	1.35	1.00	1.35
(G2-Pav.Strada+Mass Fondaz)	Sfavorevole	1.50	1.00	1.50
(Q1a - Traffico Pos 1 Mmax)	Sfavorevole	1.35	1.00	1.35
(Q3b - Frenatura da Dx)	Sfavorevole	1.35	1.00	1.35
(Q5 - Dt-)	Sfavorevole	1.20	1.00	1.20
(Q5 - Grad +)	Sfavorevole	1.20	1.00	1.20

Combinazione n° 52 SLU (Caso A2-M2)

	Effetto	γ	Ψ	C
Peso Proprio	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta falda	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
(G2-Pav.Strada+Mass Fondaz)	Sfavorevole	1.30	1.00	1.30
(Q1a - Traffico Pos 1 Mmax)	Sfavorevole	1.15	1.00	1.15
(Q3b - Frenatura da Dx)	Sfavorevole	1.15	1.00	1.15
(Q5 - Dt-)	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
(Q5 - Grad +)	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00

Combinazione n° 53 SLU (Caso A1-M1)

	Effetto	γ	Ψ	C
Peso Proprio	Sfavorevole	1.35	1.00	1.35

PROGETTAZIONE ATI:

OPERE D'ARTE MINORI – OPERE DI ATTRAVERSAMENTO IDRAULICO – TOMBINO TM02

Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.35	1.00	1.35
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.35	1.00	1.35
Spinta falda	Sfavorevole	1.35	1.00	1.35
(G2-Pav.Strada+Mass Fondaz)	Sfavorevole	1.50	1.00	1.50
(Q1a - Traffico Pos 1 Mmax)	Sfavorevole	1.35	1.00	1.35
(Q3b - Frenatura da Dx)	Sfavorevole	1.35	1.00	1.35
(Q5 - Dt-)	Sfavorevole	1.20	1.00	1.20
(Q5 Grad -)	Sfavorevole	1.20	1.00	1.20

Combinazione n° 54 SLU (Caso A2-M2)

	Effetto	γ	Ψ	C
Peso Proprio	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta falda	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
(G2-Pav.Strada+Mass Fondaz)	Sfavorevole	1.30	1.00	1.30
(Q1a - Traffico Pos 1 Mmax)	Sfavorevole	1.15	1.00	1.15
(Q3b - Frenatura da Dx)	Sfavorevole	1.15	1.00	1.15
(Q5 - Dt-)	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
(Q5 Grad -)	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00

Combinazione n° 55 SLU (Caso A1-M1)

	Effetto	γ	Ψ	C
Peso Proprio	Sfavorevole	1.35	1.00	1.35
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.35	1.00	1.35
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.35	1.00	1.35
Spinta falda	Sfavorevole	1.35	1.00	1.35
(G2-Pav.Strada+Mass Fondaz)	Sfavorevole	1.50	1.00	1.50
(Q1a - Traffico Pos 1 Mmax)	Sfavorevole	1.35	1.00	1.35
(Q3b - Frenatura da Dx)	Sfavorevole	1.35	1.00	1.35
(Q5 - Dt+)	Sfavorevole	1.20	1.00	1.20
(Q5 - Grad +)	Sfavorevole	1.20	1.00	1.20
(Q6a-Spinta acqua interna)	Sfavorevole	1.35	1.00	1.35

Combinazione n° 56 SLU (Caso A2-M2)

	Effetto	γ	Ψ	C
Peso Proprio	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta falda	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
(G2-Pav.Strada+Mass Fondaz)	Sfavorevole	1.30	1.00	1.30
(Q1a - Traffico Pos 1 Mmax)	Sfavorevole	1.15	1.00	1.15
(Q3b - Frenatura da Dx)	Sfavorevole	1.15	1.00	1.15
(Q5 - Dt+)	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
(Q5 - Grad +)	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
(Q6a-Spinta acqua interna)	Sfavorevole	1.30	1.00	1.30

PROGETTAZIONE ATI:

Combinazione n° 57 SLU (Caso A1-M1)

	Effetto	γ	Ψ	C
Peso Proprio	Sfavorevole	1.35	1.00	1.35
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.35	1.00	1.35
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.35	1.00	1.35
Spinta falda	Sfavorevole	1.35	1.00	1.35
(G2-Pav.Strada+Mass Fondaz)	Sfavorevole	1.50	1.00	1.50
(Q1a - Traffico Pos 1 Mmax)	Sfavorevole	1.35	1.00	1.35
(Q3b - Frenatura da Dx)	Sfavorevole	1.35	1.00	1.35
(Q5 - Dt+)	Sfavorevole	1.20	1.00	1.20
(Q5 Grad -)	Sfavorevole	1.20	1.00	1.20
(Q6a-Spinta acqua interna)	Sfavorevole	1.35	1.00	1.35

Combinazione n° 58 SLU (Caso A2-M2)

	Effetto	γ	Ψ	C
Peso Proprio	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta falda	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
(G2-Pav.Strada+Mass Fondaz)	Sfavorevole	1.30	1.00	1.30
(Q1a - Traffico Pos 1 Mmax)	Sfavorevole	1.15	1.00	1.15
(Q3b - Frenatura da Dx)	Sfavorevole	1.15	1.00	1.15
(Q5 - Dt+)	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
(Q5 Grad -)	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
(Q6a-Spinta acqua interna)	Sfavorevole	1.30	1.00	1.30

Combinazione n° 59 SLU (Caso A1-M1)

	Effetto	γ	Ψ	C
Peso Proprio	Sfavorevole	1.35	1.00	1.35
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.35	1.00	1.35
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.35	1.00	1.35
Spinta falda	Sfavorevole	1.35	1.00	1.35
(G2-Pav.Strada+Mass Fondaz)	Sfavorevole	1.50	1.00	1.50
(Q1a - Traffico Pos 1 Mmax)	Sfavorevole	1.35	1.00	1.35
(Q3b - Frenatura da Dx)	Sfavorevole	1.35	1.00	1.35
(Q5 - Dt-)	Sfavorevole	1.20	1.00	1.20
(Q5 - Grad +)	Sfavorevole	1.20	1.00	1.20
(Q6a-Spinta acqua interna)	Sfavorevole	1.35	1.00	1.35

Combinazione n° 60 SLU (Caso A2-M2)

	Effetto	γ	Ψ	C
Peso Proprio	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta falda	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
(G2-Pav.Strada+Mass Fondaz)	Sfavorevole	1.30	1.00	1.30
(Q1a - Traffico Pos 1 Mmax)	Sfavorevole	1.15	1.00	1.15
(Q3b - Frenatura da Dx)	Sfavorevole	1.15	1.00	1.15

PROGETTAZIONE ATI:

OPERE D'ARTE MINORI – OPERE DI ATTRAVERSAMENTO IDRAULICO – TOMBINO TM02

(Q5 - Dt-)	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
(Q5 - Grad +)	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
(Q6a-Spinta acqua interna)	Sfavorevole	1.30	1.00	1.30

Combinazione n° 61 SLU (Caso A1-M1)

	Effetto	γ	Ψ	C
Peso Proprio	Sfavorevole	1.35	1.00	1.35
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.35	1.00	1.35
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.35	1.00	1.35
Spinta falda	Sfavorevole	1.35	1.00	1.35
(G2-Pav.Strada+Mass Fondaz)	Sfavorevole	1.50	1.00	1.50
(Q1a - Traffico Pos 1 Mmax)	Sfavorevole	1.35	1.00	1.35
(Q3b - Frenatura da Dx)	Sfavorevole	1.35	1.00	1.35
(Q5 - Dt-)	Sfavorevole	1.20	1.00	1.20
(Q5 Grad -)	Sfavorevole	1.20	1.00	1.20
(Q6a-Spinta acqua interna)	Sfavorevole	1.35	1.00	1.35

Combinazione n° 62 SLU (Caso A2-M2)

	Effetto	γ	Ψ	C
Peso Proprio	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta falda	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
(G2-Pav.Strada+Mass Fondaz)	Sfavorevole	1.30	1.00	1.30
(Q1a - Traffico Pos 1 Mmax)	Sfavorevole	1.15	1.00	1.15
(Q3b - Frenatura da Dx)	Sfavorevole	1.15	1.00	1.15
(Q5 - Dt-)	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
(Q5 Grad -)	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
(Q6a-Spinta acqua interna)	Sfavorevole	1.30	1.00	1.30

Combinazione n° 63 SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. positivo

	Effetto	γ	Ψ	C
Peso Proprio	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Sisma da sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta falda	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
(G2-Pav.Strada+Mass Fondaz)	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
(Q5 - Dt+)	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
(Q5 - Grad +)	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00

Combinazione n° 64 SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. negativo

	Effetto	γ	Ψ	C
Peso Proprio	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Sisma da sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00

PROGETTAZIONE ATI:

OPERE D'ARTE MINORI – OPERE DI ATTRAVERSAMENTO IDRAULICO – TOMBINO TM02

Spinta falda	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
(G2-Pav.Strada+Mass Fondaz)	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
(Q5 - Dt+)	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
(Q5 - Grad +)	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00

Combinazione n° 65 SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. positivo

	Effetto	γ	Ψ	C
Peso Proprio	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Sisma da sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta falda	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
(G2-Pav.Strada+Mass Fondaz)	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
(Q5 - Dt+)	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
(Q5 - Grad +)	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00

Combinazione n° 66 SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. negativo

	Effetto	γ	Ψ	C
Peso Proprio	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Sisma da sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta falda	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
(G2-Pav.Strada+Mass Fondaz)	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
(Q5 - Dt+)	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
(Q5 - Grad +)	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00

Combinazione n° 67 SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. positivo

	Effetto	γ	Ψ	C
Peso Proprio	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Sisma da sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta falda	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
(G2-Pav.Strada+Mass Fondaz)	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
(Q5 - Dt+)	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
(Q5 Grad -)	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00

Combinazione n° 68 SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. negativo

	Effetto	γ	Ψ	C
Peso Proprio	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Sisma da sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta falda	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
(G2-Pav.Strada+Mass Fondaz)	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
(Q5 - Dt+)	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00

PROGETTAZIONE ATI:

OPERE D'ARTE MINORI – OPERE DI ATTRAVERSAMENTO IDRAULICO – TOMBINO TM02

(Q5 Grad -) Sfavorevole 1.00 1.00 1.00

Combinazione n° 69 SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. positivo

	Effetto	γ	Ψ	C
Peso Proprio	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Sisma da sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta falda	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
(G2-Pav.Strada+Mass Fondaz)	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
(Q5 - Dt+)	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
(Q5 Grad -)	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00

Combinazione n° 70 SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. negativo

	Effetto	γ	Ψ	C
Peso Proprio	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Sisma da sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta falda	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
(G2-Pav.Strada+Mass Fondaz)	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
(Q5 - Dt+)	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
(Q5 Grad -)	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00

Combinazione n° 71 SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. positivo

	Effetto	γ	Ψ	C
Peso Proprio	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Sisma da sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta falda	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
(G2-Pav.Strada+Mass Fondaz)	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
(Q5 - Dt-)	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
(Q5 - Grad +)	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00

Combinazione n° 72 SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. negativo

	Effetto	γ	Ψ	C
Peso Proprio	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Sisma da sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta falda	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
(G2-Pav.Strada+Mass Fondaz)	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
(Q5 - Dt-)	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
(Q5 - Grad +)	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00

PROGETTAZIONE ATI:

Combinazione n° 73 SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. positivo

	Effetto	γ	Ψ	C
Peso Proprio	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Sisma da sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta falda	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
(G2-Pav.Strada+Mass Fondaz)	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
(Q5 - Dt-)	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
(Q5 - Grad +)	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00

Combinazione n° 74 SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. negativo

	Effetto	γ	Ψ	C
Peso Proprio	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Sisma da sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta falda	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
(G2-Pav.Strada+Mass Fondaz)	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
(Q5 - Dt-)	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
(Q5 - Grad +)	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00

Combinazione n° 75 SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. negativo

	Effetto	γ	Ψ	C
Peso Proprio	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Sisma da sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta falda	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
(G2-Pav.Strada+Mass Fondaz)	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
(Q5 - Dt-)	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
(Q5 Grad -)	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00

Combinazione n° 76 SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. positivo

	Effetto	γ	Ψ	C
Peso Proprio	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Sisma da sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta falda	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
(G2-Pav.Strada+Mass Fondaz)	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
(Q5 - Dt-)	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
(Q5 Grad -)	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00

Combinazione n° 77 SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. positivo

	Effetto	γ	Ψ	C
Peso Proprio	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00

PROGETTAZIONE ATI:

OPERE D'ARTE MINORI – OPERE DI ATTRAVERSAMENTO IDRAULICO – TOMBINO TM02

Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Sisma da sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta falda	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
(G2-Pav.Strada+Mass Fondaz)	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
(Q5 - Dt-)	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
(Q5 Grad -)	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00

Combinazione n° 78 SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. negativo

	Effetto	γ	Ψ	C
Peso Proprio	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Sisma da sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta falda	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
(G2-Pav.Strada+Mass Fondaz)	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
(Q5 - Dt-)	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
(Q5 Grad -)	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00

Combinazione n° 79 SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. negativo

	Effetto	γ	Ψ	C
Peso Proprio	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta falda	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
(G2-Pav.Strada+Mass Fondaz)	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Sisma da destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
(Q5 - Dt+)	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
(Q5 - Grad +)	Sfavorevole	1.00	0.60	0.60

Combinazione n° 80 SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. positivo

	Effetto	γ	Ψ	C
Peso Proprio	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta falda	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
(G2-Pav.Strada+Mass Fondaz)	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Sisma da destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
(Q5 - Dt+)	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
(Q5 - Grad +)	Sfavorevole	1.00	0.60	0.60

Combinazione n° 81 SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. positivo

	Effetto	γ	Ψ	C
Peso Proprio	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta falda	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00

PROGETTAZIONE ATI:

OPERE D'ARTE MINORI – OPERE DI ATTRAVERSAMENTO IDRAULICO – TOMBINO TM02

(G2-Pav.Strada+Mass Fondaz)	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Sisma da destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
(Q5 - Dt+)	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
(Q5 - Grad +)	Sfavorevole	1.00	0.60	0.60

Combinazione n° 82 SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. negativo

	Effetto	γ	Ψ	C
Peso Proprio	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta falda	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
(G2-Pav.Strada+Mass Fondaz)	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Sisma da destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
(Q5 - Dt+)	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
(Q5 - Grad +)	Sfavorevole	1.00	0.60	0.60

Combinazione n° 83 SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. negativo

	Effetto	γ	Ψ	C
Peso Proprio	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Sisma da destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta falda	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
(G2-Pav.Strada+Mass Fondaz)	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
(Q5 - Dt+)	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
(Q5 Grad -)	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00

Combinazione n° 84 SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. positivo

	Effetto	γ	Ψ	C
Peso Proprio	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Sisma da destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta falda	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
(G2-Pav.Strada+Mass Fondaz)	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
(Q5 - Dt+)	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
(Q5 Grad -)	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00

Combinazione n° 85 SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. positivo

	Effetto	γ	Ψ	C
Peso Proprio	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Sisma da destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta falda	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
(G2-Pav.Strada+Mass Fondaz)	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
(Q5 - Dt+)	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00

PROGETTAZIONE ATI:

OPERE D'ARTE MINORI – OPERE DI ATTRAVERSAMENTO IDRAULICO – TOMBINO TM02

(Q5 Grad -) Sfavorevole 1.00 1.00 1.00

Combinazione n° 86 SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. negativo

	Effetto	γ	Ψ	C
Peso Proprio	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Sisma da destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta falda	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
(G2-Pav.Strada+Mass Fondaz)	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
(Q5 - Dt+)	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
(Q5 Grad -)	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00

Combinazione n° 87 SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. positivo

	Effetto	γ	Ψ	C
Peso Proprio	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Sisma da destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta falda	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
(G2-Pav.Strada+Mass Fondaz)	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
(Q5 - Dt-)	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
(Q5 - Grad +)	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00

Combinazione n° 88 SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. negativo

	Effetto	γ	Ψ	C
Peso Proprio	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Sisma da destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta falda	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
(G2-Pav.Strada+Mass Fondaz)	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
(Q5 - Dt-)	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
(Q5 - Grad +)	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00

Combinazione n° 89 SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. positivo

	Effetto	γ	Ψ	C
Peso Proprio	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Sisma da destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta falda	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
(G2-Pav.Strada+Mass Fondaz)	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
(Q5 - Dt-)	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
(Q5 - Grad +)	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00

PROGETTAZIONE ATI:

Combinazione n° 90 SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. negativo

	Effetto	γ	Ψ	C
Peso Proprio	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Sisma da destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta falda	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
(G2-Pav.Strada+Mass Fondaz)	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
(Q5 - Dt-)	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
(Q5 - Grad +)	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00

Combinazione n° 91 SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. positivo

	Effetto	γ	Ψ	C
Peso Proprio	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Sisma da destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta falda	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
(G2-Pav.Strada+Mass Fondaz)	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
(Q5 - Dt-)	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
(Q5 Grad -)	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00

Combinazione n° 92 SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. negativo

	Effetto	γ	Ψ	C
Peso Proprio	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Sisma da destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta falda	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
(G2-Pav.Strada+Mass Fondaz)	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
(Q5 - Dt-)	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
(Q5 Grad -)	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00

Combinazione n° 93 SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. positivo

	Effetto	γ	Ψ	C
Peso Proprio	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Sisma da destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta falda	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
(G2-Pav.Strada+Mass Fondaz)	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
(Q5 - Dt-)	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
(Q5 Grad -)	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00

Combinazione n° 94 SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. negativo

	Effetto	γ	Ψ	C
Peso Proprio	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00

PROGETTAZIONE ATI:

OPERE D'ARTE MINORI – OPERE DI ATTRAVERSAMENTO IDRAULICO – TOMBINO TM02

Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Sisma da destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta falda	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
(G2-Pav.Strada+Mass Fondaz)	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
(Q5 - Dt-)	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
(Q5 Grad -)	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00

Combinazione n° 95 SLE (Quasi Permanente)

	Effetto	γ	Ψ	C
Peso Proprio	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta falda	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
(G2-Pav.Strada+Mass Fondaz)	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00

Combinazione n° 96 SLE (Frequente)

	Effetto	γ	Ψ	C
Peso Proprio	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta falda	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
(G2-Pav.Strada+Mass Fondaz)	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
(Q1a - Traffico Pos 1 Mmax)	Sfavorevole	1.00	0.75	0.75

Combinazione n° 97 SLE (Frequente)

	Effetto	γ	Ψ	C
Peso Proprio	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta falda	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
(G2-Pav.Strada+Mass Fondaz)	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
(Q2a-Sovracc.Acc in Sx)	Sfavorevole	1.00	0.75	0.75

Combinazione n° 98 SLE (Frequente)

	Effetto	γ	Ψ	C
Peso Proprio	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta falda	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
(G2-Pav.Strada+Mass Fondaz)	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
(Q2b- Sovracc. Acc in Dx)	Sfavorevole	1.00	0.75	0.75

Combinazione n° 99 SLE (Frequente)

	Effetto	γ	Ψ	C
Peso Proprio	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00

PROGETTAZIONE ATI:

OPERE D'ARTE MINORI – OPERE DI ATTRAVERSAMENTO IDRAULICO – TOMBINO TM02

Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta falda	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
(G2-Pav.Strada+Mass Fondaz)	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
(Q3a- Frenatura da Sx)	Sfavorevole	1.00	0.40	0.40

Combinazione n° 100 SLE (Frequente)

	Effetto	γ	Ψ	C
Peso Proprio	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta falda	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
(G2-Pav.Strada+Mass Fondaz)	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
(Q3b - Frenatura da Dx)	Sfavorevole	1.00	0.40	0.40

Combinazione n° 101 SLE (Frequente)

	Effetto	γ	Ψ	C
Peso Proprio	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta falda	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
(G2-Pav.Strada+Mass Fondaz)	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
(Q5 - Dt+)	Sfavorevole	1.00	0.50	0.50

Combinazione n° 102 SLE (Frequente)

	Effetto	γ	Ψ	C
Peso Proprio	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta falda	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
(G2-Pav.Strada+Mass Fondaz)	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
(Q5 - Dt-)	Sfavorevole	1.00	0.50	0.50

Combinazione n° 103 SLE (Frequente)

	Effetto	γ	Ψ	C
Peso Proprio	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta falda	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
(G2-Pav.Strada+Mass Fondaz)	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
(Q5 - Grad +)	Sfavorevole	1.00	0.50	0.50

Combinazione n° 104 SLE (Frequente)

	Effetto	γ	Ψ	C
Peso Proprio	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00

PROGETTAZIONE ATI:

OPERE D'ARTE MINORI – OPERE DI ATTRAVERSAMENTO IDRAULICO – TOMBINO TM02

Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta falda	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
(G2-Pav.Strada+Mass Fondaz)	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
(Q5 Grad -)	Sfavorevole	1.00	0.50	0.50

Combinazione n° 105 SLE (Frequente)

	Effetto	γ	Ψ	C
Peso Proprio	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta falda	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
(G2-Pav.Strada+Mass Fondaz)	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
(Q6a-Spinta acqua interna)	Sfavorevole	1.00	0.75	0.75

Combinazione n° 106 SLE (Rara)

	Effetto	γ	Ψ	C
Peso Proprio	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta falda	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
(G2-Pav.Strada+Mass Fondaz)	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
(Q1a - Traffico Pos 1 Mmax)	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
(Q2a-Sovracc.Acc in Sx)	Sfavorevole	1.00	0.75	0.75
(Q2b- Sovracc. Acc in Dx)	Sfavorevole	1.00	0.75	0.75
(Q3a- Frenatura da Sx)	Sfavorevole	1.00	0.40	0.40
(Q3b - Frenatura da Dx)	Sfavorevole	1.00	0.40	0.40
(Q5 - Dt+)	Sfavorevole	1.00	0.60	0.60
(Q5 - Dt-)	Sfavorevole	1.00	0.60	0.60
(Q5 - Grad +)	Sfavorevole	1.00	0.60	0.60
(Q5 Grad -)	Sfavorevole	1.00	0.60	0.60
(Q6a-Spinta acqua interna)	Sfavorevole	1.00	0.75	0.75

Combinazione n° 107 SLE (Rara)

	Effetto	γ	Ψ	C
Peso Proprio	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta falda	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
(G2-Pav.Strada+Mass Fondaz)	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
(Q2a-Sovracc.Acc in Sx)	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
(Q1a - Traffico Pos 1 Mmax)	Sfavorevole	1.00	0.75	0.75
(Q2b- Sovracc. Acc in Dx)	Sfavorevole	1.00	0.75	0.75
(Q3a- Frenatura da Sx)	Sfavorevole	1.00	0.40	0.40
(Q3b - Frenatura da Dx)	Sfavorevole	1.00	0.40	0.40
(Q5 - Dt+)	Sfavorevole	1.00	0.60	0.60
(Q5 - Dt-)	Sfavorevole	1.00	0.60	0.60
(Q5 - Grad +)	Sfavorevole	1.00	0.60	0.60
(Q5 Grad -)	Sfavorevole	1.00	0.60	0.60

PROGETTAZIONE ATI:

OPERE D'ARTE MINORI – OPERE DI ATTRAVERSAMENTO IDRAULICO – TOMBINO TM02

(Q6a-Spinta acqua interna) Sfavorevole 1.00 0.75 0.75

Combinazione n° 108 SLE (Rara)

	Effetto	γ	Ψ	C
Peso Proprio	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta falda	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
(G2-Pav.Strada+Mass Fondaz)	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
(Q2b- Sovracc. Acc in Dx)	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
(Q1a - Traffico Pos 1 Mmax)	Sfavorevole	1.00	0.75	0.75
(Q2a-Sovracc.Acc in Sx)	Sfavorevole	1.00	0.75	0.75
(Q3a- Frenatura da Sx)	Sfavorevole	1.00	0.40	0.40
(Q3b - Frenatura da Dx)	Sfavorevole	1.00	0.40	0.40
(Q5 - Dt+)	Sfavorevole	1.00	0.60	0.60
(Q5 - Dt-)	Sfavorevole	1.00	0.60	0.60
(Q5 - Grad +)	Sfavorevole	1.00	0.60	0.60
(Q5 Grad -)	Sfavorevole	1.00	0.60	0.60
(Q6a-Spinta acqua interna)	Sfavorevole	1.00	0.75	0.75

Combinazione n° 109 SLE (Rara)

	Effetto	γ	Ψ	C
Peso Proprio	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta falda	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
(G2-Pav.Strada+Mass Fondaz)	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
(Q3a- Frenatura da Sx)	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
(Q1a - Traffico Pos 1 Mmax)	Sfavorevole	1.00	0.75	0.75
(Q2a-Sovracc.Acc in Sx)	Sfavorevole	1.00	0.75	0.75
(Q2b- Sovracc. Acc in Dx)	Sfavorevole	1.00	0.75	0.75
(Q3b - Frenatura da Dx)	Sfavorevole	1.00	0.40	0.40
(Q5 - Dt+)	Sfavorevole	1.00	0.60	0.60
(Q5 - Dt-)	Sfavorevole	1.00	0.60	0.60
(Q5 - Grad +)	Sfavorevole	1.00	0.60	0.60
(Q5 Grad -)	Sfavorevole	1.00	0.60	0.60
(Q6a-Spinta acqua interna)	Sfavorevole	1.00	0.75	0.75

Combinazione n° 110 SLE (Rara)

	Effetto	γ	Ψ	C
Peso Proprio	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta falda	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
(G2-Pav.Strada+Mass Fondaz)	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
(Q3b - Frenatura da Dx)	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
(Q1a - Traffico Pos 1 Mmax)	Sfavorevole	1.00	0.75	0.75
(Q2a-Sovracc.Acc in Sx)	Sfavorevole	1.00	0.75	0.75

PROGETTAZIONE ATI:

OPERE D'ARTE MINORI – OPERE DI ATTRAVERSAMENTO IDRAULICO – TOMBINO TM02

(Q2b- Sovracc. Acc in Dx)	Sfavorevole	1.00	0.75	0.75
(Q3a- Frenatura da Sx)	Sfavorevole	1.00	0.40	0.40
(Q5 - Dt+)	Sfavorevole	1.00	0.60	0.60
(Q5 - Dt-)	Sfavorevole	1.00	0.60	0.60
(Q5 - Grad +)	Sfavorevole	1.00	0.60	0.60
(Q5 Grad -)	Sfavorevole	1.00	0.60	0.60
(Q6a-Spinta acqua interna)	Sfavorevole	1.00	0.75	0.75

Combinazione n° 111 SLE (Rara)

	Effetto	γ	Ψ	C
Peso Proprio	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta falda	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
(G2-Pav.Strada+Mass Fondaz)	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
(Q5 - Dt+)	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
(Q1a - Traffico Pos 1 Mmax)	Sfavorevole	1.00	0.75	0.75
(Q2a-Sovracc.Acc in Sx)	Sfavorevole	1.00	0.75	0.75
(Q2b- Sovracc. Acc in Dx)	Sfavorevole	1.00	0.75	0.75
(Q3a- Frenatura da Sx)	Sfavorevole	1.00	0.40	0.40
(Q3b - Frenatura da Dx)	Sfavorevole	1.00	0.40	0.40
(Q5 - Dt-)	Sfavorevole	1.00	0.60	0.60
(Q5 - Grad +)	Sfavorevole	1.00	0.60	0.60
(Q5 Grad -)	Sfavorevole	1.00	0.60	0.60
(Q6a-Spinta acqua interna)	Sfavorevole	1.00	0.75	0.75

Combinazione n° 112 SLE (Rara)

	Effetto	γ	Ψ	C
Peso Proprio	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta falda	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
(G2-Pav.Strada+Mass Fondaz)	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
(Q5 - Dt-)	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
(Q1a - Traffico Pos 1 Mmax)	Sfavorevole	1.00	0.75	0.75
(Q2a-Sovracc.Acc in Sx)	Sfavorevole	1.00	0.75	0.75
(Q2b- Sovracc. Acc in Dx)	Sfavorevole	1.00	0.75	0.75
(Q3a- Frenatura da Sx)	Sfavorevole	1.00	0.40	0.40
(Q3b - Frenatura da Dx)	Sfavorevole	1.00	0.40	0.40
(Q5 - Dt+)	Sfavorevole	1.00	0.60	0.60
(Q5 - Grad +)	Sfavorevole	1.00	0.60	0.60
(Q5 Grad -)	Sfavorevole	1.00	0.60	0.60
(Q6a-Spinta acqua interna)	Sfavorevole	1.00	0.75	0.75

Combinazione n° 113 SLE (Rara)

	Effetto	γ	Ψ	C
Peso Proprio	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00

PROGETTAZIONE ATI:

OPERE D'ARTE MINORI – OPERE DI ATTRAVERSAMENTO IDRAULICO – TOMBINO TM02

Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta falda	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
(G2-Pav.Strada+Mass Fondaz)	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
(Q5 - Grad +)	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
(Q1a - Traffico Pos 1 Mmax)	Sfavorevole	1.00	0.75	0.75
(Q2a-Sovracc.Acc in Sx)	Sfavorevole	1.00	0.75	0.75
(Q2b- Sovracc. Acc in Dx)	Sfavorevole	1.00	0.75	0.75
(Q3a- Frenatura da Sx)	Sfavorevole	1.00	0.40	0.40
(Q3b - Frenatura da Dx)	Sfavorevole	1.00	0.40	0.40
(Q5 - Dt+)	Sfavorevole	1.00	0.60	0.60
(Q5 - Dt-)	Sfavorevole	1.00	0.60	0.60
(Q5 Grad -)	Sfavorevole	1.00	0.60	0.60
(Q6a-Spinta acqua interna)	Sfavorevole	1.00	0.75	0.75

Combinazione n° 114 SLE (Rara)

	Effetto	γ	Ψ	C
Peso Proprio	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta falda	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
(G2-Pav.Strada+Mass Fondaz)	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
(Q5 Grad -)	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
(Q1a - Traffico Pos 1 Mmax)	Sfavorevole	1.00	0.75	0.75
(Q2a-Sovracc.Acc in Sx)	Sfavorevole	1.00	0.75	0.75
(Q2b- Sovracc. Acc in Dx)	Sfavorevole	1.00	0.75	0.75
(Q3a- Frenatura da Sx)	Sfavorevole	1.00	0.40	0.40
(Q3b - Frenatura da Dx)	Sfavorevole	1.00	0.40	0.40
(Q5 - Dt+)	Sfavorevole	1.00	0.60	0.60
(Q5 - Dt-)	Sfavorevole	1.00	0.60	0.60
(Q5 - Grad +)	Sfavorevole	1.00	0.60	0.60
(Q6a-Spinta acqua interna)	Sfavorevole	1.00	0.75	0.75

Combinazione n° 115 SLE (Rara)

	Effetto	γ	Ψ	C
Peso Proprio	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta falda	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
(G2-Pav.Strada+Mass Fondaz)	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
(Q6a-Spinta acqua interna)	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
(Q1a - Traffico Pos 1 Mmax)	Sfavorevole	1.00	0.75	0.75
(Q2a-Sovracc.Acc in Sx)	Sfavorevole	1.00	0.75	0.75
(Q2b- Sovracc. Acc in Dx)	Sfavorevole	1.00	0.75	0.75
(Q3a- Frenatura da Sx)	Sfavorevole	1.00	0.40	0.40
(Q3b - Frenatura da Dx)	Sfavorevole	1.00	0.40	0.40
(Q5 - Dt+)	Sfavorevole	1.00	0.60	0.60
(Q5 - Dt-)	Sfavorevole	1.00	0.60	0.60
(Q5 - Grad +)	Sfavorevole	1.00	0.60	0.60
(Q5 Grad -)	Sfavorevole	1.00	0.60	0.60

PROGETTAZIONE ATI:

6.1. TIPO DI ANALISI

Pressione in calotta

I carichi applicati sul terreno sono stati diffusi secondo **valore 30.00**

Metodo di calcolo della portanza

Pressione geostatica

Vesic

Spinta sui piedritti

Attiva [combinazione 1]
 Attiva [combinazione 2]
 Attiva [combinazione 3]
 Attiva [combinazione 4]
 Attiva [combinazione 5]
 Attiva [combinazione 6]
 Attiva [combinazione 7]
 Attiva [combinazione 8]
 Attiva [combinazione 9]
 Attiva [combinazione 10]
 Attiva [combinazione 11]
 Attiva [combinazione 12]
 Attiva [combinazione 13]
 Attiva [combinazione 14]
 Attiva [combinazione 15]
 Attiva [combinazione 16]
 Attiva [combinazione 17]
 Attiva [combinazione 18]
 Attiva [combinazione 19]
 Attiva [combinazione 20]
 Attiva [combinazione 21]
 Attiva [combinazione 22]
 Attiva [combinazione 23]
 Attiva [combinazione 24]
 Attiva [combinazione 25]
 Attiva [combinazione 26]
 Attiva [combinazione 27]
 Attiva [combinazione 28]
 Attiva [combinazione 29]
 Attiva [combinazione 30]
 Attiva [combinazione 31]
 Attiva [combinazione 32]
 Attiva [combinazione 33]
 Attiva [combinazione 34]
 Attiva [combinazione 35]
 Attiva [combinazione 36]
 Attiva [combinazione 37]
 Attiva [combinazione 38]
 Attiva [combinazione 39]
 Attiva [combinazione 40]
 Attiva [combinazione 41]
 Attiva [combinazione 42]
 Attiva [combinazione 43]

PROGETTAZIONE ATI:

OPERE D'ARTE MINORI – OPERE DI ATTRAVERSAMENTO IDRAULICO – TOMBINO TM02

Attiva	[combinazione 44]
Attiva	[combinazione 45]
Attiva	[combinazione 46]
Attiva	[combinazione 47]
Attiva	[combinazione 48]
Attiva	[combinazione 49]
Attiva	[combinazione 50]
Attiva	[combinazione 51]
Attiva	[combinazione 52]
Attiva	[combinazione 53]
Attiva	[combinazione 54]
Attiva	[combinazione 55]
Attiva	[combinazione 56]
Attiva	[combinazione 57]
Attiva	[combinazione 58]
Attiva	[combinazione 59]
Attiva	[combinazione 60]
Attiva	[combinazione 61]
Attiva	[combinazione 62]
Attiva	[combinazione 63]
Attiva	[combinazione 64]
Attiva	[combinazione 65]
Attiva	[combinazione 66]
Attiva	[combinazione 67]
Attiva	[combinazione 68]
Attiva	[combinazione 69]
Attiva	[combinazione 70]
Attiva	[combinazione 71]
Attiva	[combinazione 72]
Attiva	[combinazione 73]
Attiva	[combinazione 74]
Attiva	[combinazione 75]
Attiva	[combinazione 76]
Attiva	[combinazione 77]
Attiva	[combinazione 78]
Attiva	[combinazione 79]
Attiva	[combinazione 80]
Attiva	[combinazione 81]
Attiva	[combinazione 82]
Attiva	[combinazione 83]
Attiva	[combinazione 84]
Attiva	[combinazione 85]
Attiva	[combinazione 86]
Attiva	[combinazione 87]
Attiva	[combinazione 88]
Attiva	[combinazione 89]
Attiva	[combinazione 90]
Attiva	[combinazione 91]
Attiva	[combinazione 92]
Attiva	[combinazione 93]
Attiva	[combinazione 94]

PROGETTAZIONE ATI:

Attiva	[combinazione 95]
Attiva	[combinazione 96]
Attiva	[combinazione 97]
Attiva	[combinazione 98]
Attiva	[combinazione 99]
Attiva	[combinazione 100]
Attiva	[combinazione 101]
Attiva	[combinazione 102]
Attiva	[combinazione 103]
Attiva	[combinazione 104]
Attiva	[combinazione 105]
Attiva	[combinazione 106]
Attiva	[combinazione 107]
Attiva	[combinazione 108]
Attiva	[combinazione 109]
Attiva	[combinazione 110]
Attiva	[combinazione 111]
Attiva	[combinazione 112]
Attiva	[combinazione 113]
Attiva	[combinazione 114]
Attiva	[combinazione 115]

6.2. SISMA

6.2.1. IDENTIFICAZIONE DEL SITO

Latitudine	43.647857
Longitudine	12.337754
Comune	Mercatello Sul Metauro
Provincia	Pesaro e Urbino
Regione	Marche
Punti di interpolazione del reticolo	20740 - 20741 - 20519 - 20518

6.2.2. TIPO DI OPERA

Tipo di costruzione	Opera di importanza strategica
Vita nominale	50 anni
Classe d'uso pericolose	IV - Opere strategiche ed industrie molto
Vita di riferimento	100 anni

6.2.3. COMBINAZIONI SLU

Accelerazione al suolo $a_g =$	2.45 [m/s ²]
Coefficiente di amplificazione per tipo di sottosuolo (S)	1.32
Coefficiente di amplificazione topografica (St)	1.00
Coefficiente riduzione (β_m)	1.00
Rapporto intensità sismica verticale/orizzontale	0.50
Coefficiente di intensità sismica orizzontale (percento)	$k_h=(a_g/g*\beta_m*St*Ss) = 33.04$

PROGETTAZIONE ATI:

Coefficiente di intensità sismica verticale (percento) $k_v=0.50 * k_h = 16.52$

6.2.4. COMBINAZIONI SLE

Accelerazione al suolo $a_g =$ 1.08 [m/s²]
 Coefficiente di amplificazione per tipo di sottosuolo (S) 1.50
 Coefficiente di amplificazione topografica (St) 1.00
 Coefficiente riduzione (β_m) 1.00
 Rapporto intensità sismica verticale/orizzontale 0.50
 Coefficiente di intensità sismica orizzontale (percento) $k_h=(a_g/g*\beta_m*St*Ss) = 16.53$
 Coefficiente di intensità sismica verticale (percento) $k_v=0.50 * k_h = 8.27$
 Forma diagramma incremento sismico Rettangolare

Spinta sismica Wood

Angolo diffusione sovraccarico 30,00 [°]

Coefficienti di spinta

N°combinazione	Statico	Sismico
1	0,254	0,000
2	0,317	0,000
3	0,254	0,000
4	0,317	0,000
5	0,254	0,000
6	0,317	0,000
7	0,254	0,000
8	0,317	0,000
9	0,254	0,000
10	0,317	0,000
11	0,254	0,000
12	0,317	0,000
13	0,254	0,000
14	0,317	0,000
15	0,254	0,000
16	0,317	0,000
17	0,254	0,000
18	0,317	0,000
19	0,254	0,000
20	0,317	0,000
21	0,254	0,000
22	0,317	0,000
23	0,254	0,000
24	0,317	0,000
25	0,254	0,000
26	0,317	0,000
27	0,254	0,000
28	0,317	0,000
29	0,254	0,000
30	0,317	0,000
31	0,254	0,000

PROGETTAZIONE ATI:

OPERE D'ARTE MINORI – OPERE DI ATTRAVERSAMENTO IDRAULICO – TOMBINO TM02

32	0,317	0,000
33	0,254	0,000
34	0,317	0,000
35	0,254	0,000
36	0,317	0,000
37	0,254	0,000
38	0,317	0,000
39	0,254	0,000
40	0,317	0,000
41	0,254	0,000
42	0,317	0,000
43	0,254	0,000
44	0,317	0,000
45	0,254	0,000
46	0,317	0,000
47	0,254	0,000
48	0,317	0,000
49	0,254	0,000
50	0,317	0,000
51	0,254	0,000
52	0,317	0,000
53	0,254	0,000
54	0,317	0,000
55	0,254	0,000
56	0,317	0,000
57	0,254	0,000
58	0,317	0,000
59	0,254	0,000
60	0,317	0,000
61	0,254	0,000
62	0,317	0,000
63	0,254	0,915
64	0,254	0,915
65	0,317	0,978
66	0,317	0,978
67	0,254	0,915
68	0,254	0,915
69	0,317	0,978
70	0,317	0,978
71	0,254	0,915
72	0,254	0,915
73	0,317	0,978
74	0,317	0,978
75	0,254	0,915
76	0,254	0,915
77	0,317	0,978
78	0,317	0,978
79	0,254	0,915
80	0,254	0,915
81	0,317	0,978
82	0,317	0,978

PROGETTAZIONE ATI:

OPERE D'ARTE MINORI – OPERE DI ATTRAVERSAMENTO IDRAULICO – TOMBINO TM02

83	0,254	0,915
84	0,254	0,915
85	0,317	0,978
86	0,317	0,978
87	0,254	0,915
88	0,254	0,915
89	0,317	0,978
90	0,317	0,978
91	0,254	0,915
92	0,254	0,915
93	0,317	0,978
94	0,317	0,978
95	0,254	0,000
96	0,254	0,000
97	0,254	0,000
98	0,254	0,000
99	0,254	0,000
100	0,254	0,000
101	0,254	0,000
102	0,254	0,000
103	0,254	0,000
104	0,254	0,000
105	0,254	0,000
106	0,254	0,000
107	0,254	0,000
108	0,254	0,000
109	0,254	0,000
110	0,254	0,000
111	0,254	0,000
112	0,254	0,000
113	0,254	0,000
114	0,254	0,000
115	0,254	0,000

Discretizzazione strutturale

Numero elementi fondazione	28
Numero elementi trasverso	16
Numero elementi piedritto sinistro	28
Numero elementi piedritto destro	28
Numero molle fondazione	29
Numero molle piedritto sinistro	29
Numero molle piedritto destro	29

PROGETTAZIONE ATI:

6.3. ANALISI DELLE COMBINAZIONI

Analisi della combinazione n° 1

Pressione in calotta(solo peso terreno) 179,5500 [kPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kPa]
-17,04	-7,04	179,5500
-7,04	10,04	183,5013
10,04	20,04	179,5500

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 43,0535 [kPa]	Pressione inf. 61,1076 [kPa]
Piedritto destro	Pressione sup. 43,0535 [kPa]	Pressione inf. 61,1076 [kPa]

Falda

Spinta	0,00[kN]
Sottospinta	0,00[kPa]

Analisi della combinazione n° 2

Pressione in calotta(solo peso terreno) 133,0000 [kPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kPa]
-17,04	-7,04	133,0000
-7,04	10,04	136,4245
10,04	20,04	133,0000

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 41,0538 [kPa]	Pressione inf. 58,2067 [kPa]
Piedritto destro	Pressione sup. 41,0538 [kPa]	Pressione inf. 58,2067 [kPa]

Falda

Spinta	0,00[kN]
Sottospinta	0,00[kPa]

PROGETTAZIONE ATI:

Analisi della combinazione n° 3

Pressione in calotta(solo peso terreno) 179,5500 [kPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kPa]
-17,04	-7,04	179,5500
-7,04	10,04	183,5013
10,04	20,04	179,5500

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 43,0535 [kPa]	Pressione inf. 61,1076 [kPa]
Piedritto destro	Pressione sup. 43,0535 [kPa]	Pressione inf. 61,1076 [kPa]

Falda

Spinta	0,00[kN]
Sottospinta	0,00[kPa]

Analisi della combinazione n° 4

Pressione in calotta(solo peso terreno) 133,0000 [kPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kPa]
-17,04	-7,04	133,0000
-7,04	10,04	136,4245
10,04	20,04	133,0000

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 41,0538 [kPa]	Pressione inf. 58,2067 [kPa]
Piedritto destro	Pressione sup. 41,0538 [kPa]	Pressione inf. 58,2067 [kPa]

Falda

Spinta	0,00[kN]
Sottospinta	0,00[kPa]

PROGETTAZIONE ATI:

Analisi della combinazione n° 5

Pressione in calotta(solo peso terreno) 179,5500 [kPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kPa]
-17,04	-7,04	179,5500
-7,04	10,04	183,5013
10,04	20,04	179,5500

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 43,0535 [kPa]	Pressione inf. 61,1076 [kPa]
Piedritto destro	Pressione sup. 43,0535 [kPa]	Pressione inf. 61,1076 [kPa]

Falda

Spinta	0,00[kN]
Sottospinta	0,00[kPa]

Analisi della combinazione n° 6

Pressione in calotta(solo peso terreno) 133,0000 [kPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kPa]
-17,04	-7,04	133,0000
-7,04	10,04	136,4245
10,04	20,04	133,0000

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 41,0538 [kPa]	Pressione inf. 58,2067 [kPa]
Piedritto destro	Pressione sup. 41,0538 [kPa]	Pressione inf. 58,2067 [kPa]

Falda

Spinta	0,00[kN]
Sottospinta	0,00[kPa]

PROGETTAZIONE ATI:

Analisi della combinazione n° 7

Pressione in calotta(solo peso terreno) 179,5500 [kPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kPa]
-17,04	-7,04	179,5500
-7,04	10,04	183,5013
10,04	20,04	179,5500

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 43,0535 [kPa]	Pressione inf. 61,1076 [kPa]
Piedritto destro	Pressione sup. 43,0535 [kPa]	Pressione inf. 61,1076 [kPa]

Falda

Spinta	0,00[kN]
Sottospinta	0,00[kPa]

Analisi della combinazione n° 8

Pressione in calotta(solo peso terreno) 133,0000 [kPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kPa]
-17,04	-7,04	133,0000
-7,04	10,04	136,4245
10,04	20,04	133,0000

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 41,0538 [kPa]	Pressione inf. 58,2067 [kPa]
Piedritto destro	Pressione sup. 41,0538 [kPa]	Pressione inf. 58,2067 [kPa]

Falda

Spinta	0,00[kN]
Sottospinta	0,00[kPa]

Analisi della combinazione n° 9

PROGETTAZIONE ATI:

Pressione in calotta(solo peso terreno) 179,5500 [kPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kPa]
-17,04	-7,04	179,5500
-7,04	10,04	183,5013
10,04	20,04	179,5500

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 43,0535 [kPa]	Pressione inf. 61,1076 [kPa]
Piedritto destro	Pressione sup. 43,0535 [kPa]	Pressione inf. 61,1076 [kPa]

Falda

Spinta	0,00[kN]
Sottospinta	0,00[kPa]

Analisi della combinazione n° 10

Pressione in calotta(solo peso terreno) 133,0000 [kPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kPa]
-17,04	-7,04	133,0000
-7,04	10,04	136,4245
10,04	20,04	133,0000

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 41,0538 [kPa]	Pressione inf. 58,2067 [kPa]
Piedritto destro	Pressione sup. 41,0538 [kPa]	Pressione inf. 58,2067 [kPa]

Falda

Spinta	0,00[kN]
Sottospinta	0,00[kPa]

Analisi della combinazione n° 11

PROGETTAZIONE ATI:

Pressione in calotta(solo peso terreno) 179,5500 [kPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kPa]
-17,04	-7,04	179,5500
-7,04	10,04	183,5013
10,04	20,04	179,5500

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 43,0535 [kPa]	Pressione inf. 61,1076 [kPa]
Piedritto destro	Pressione sup. 43,0535 [kPa]	Pressione inf. 61,1076 [kPa]

Falda

Spinta	0,00[kN]
Sottospinta	0,00[kPa]

Analisi della combinazione n° 12

Pressione in calotta(solo peso terreno) 133,0000 [kPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kPa]
-17,04	-7,04	133,0000
-7,04	10,04	136,4245
10,04	20,04	133,0000

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 41,0538 [kPa]	Pressione inf. 58,2067 [kPa]
Piedritto destro	Pressione sup. 41,0538 [kPa]	Pressione inf. 58,2067 [kPa]

Falda

Spinta	0,00[kN]
Sottospinta	0,00[kPa]

Analisi della combinazione n° 13

Pressione in calotta(solo peso terreno) 179,5500 [kPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kPa]
-17,04	-7,04	179,5500
-7,04	10,04	183,5013
10,04	20,04	179,5500

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 43,0535 [kPa]	Pressione inf. 61,1076 [kPa]
Piedritto destro	Pressione sup. 43,0535 [kPa]	Pressione inf. 61,1076 [kPa]

Falda

Spinta	0,00[kN]
Sottospinta	0,00[kPa]

Analisi della combinazione n° 14

Pressione in calotta(solo peso terreno) 133,0000 [kPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kPa]
-17,04	-7,04	133,0000
-7,04	10,04	136,4245
10,04	20,04	133,0000

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 41,0538 [kPa]	Pressione inf. 58,2067 [kPa]
Piedritto destro	Pressione sup. 41,0538 [kPa]	Pressione inf. 58,2067 [kPa]

Falda

Spinta	0,00[kN]
Sottospinta	0,00[kPa]

Analisi della combinazione n° 15

Pressione in calotta(solo peso terreno) 179,5500 [kPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kPa]
-17,04	-7,04	179,5500
-7,04	10,04	183,5013
10,04	20,04	179,5500

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 43,0535 [kPa]	Pressione inf. 61,1076 [kPa]
Piedritto destro	Pressione sup. 43,0535 [kPa]	Pressione inf. 61,1076 [kPa]

Falda

Spinta	0,00[kN]
Sottospinta	0,00[kPa]

Analisi della combinazione n° 16

Pressione in calotta(solo peso terreno) 133,0000 [kPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kPa]
-17,04	-7,04	133,0000
-7,04	10,04	136,4245
10,04	20,04	133,0000

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 41,0538 [kPa]	Pressione inf. 58,2067 [kPa]
Piedritto destro	Pressione sup. 41,0538 [kPa]	Pressione inf. 58,2067 [kPa]

Falda

Spinta	0,00[kN]
Sottospinta	0,00[kPa]

Analisi della combinazione n° 17

Pressione in calotta(solo peso terreno) 179,5500 [kPa]

PROGETTAZIONE ATI:

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kPa]
-17,04	-7,04	179,5500
-7,04	10,04	183,5013
10,04	20,04	179,5500

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 43,0535 [kPa]	Pressione inf. 61,1076 [kPa]
Piedritto destro	Pressione sup. 43,0535 [kPa]	Pressione inf. 61,1076 [kPa]

Falda

Spinta	0,00[kN]
Sottospinta	0,00[kPa]

Analisi della combinazione n° 18

Pressione in calotta(solo peso terreno) 133,0000 [kPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kPa]
-17,04	-7,04	133,0000
-7,04	10,04	136,4245
10,04	20,04	133,0000

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 41,0538 [kPa]	Pressione inf. 58,2067 [kPa]
Piedritto destro	Pressione sup. 41,0538 [kPa]	Pressione inf. 58,2067 [kPa]

Falda

Spinta	0,00[kN]
Sottospinta	0,00[kPa]

Analisi della combinazione n° 19

Pressione in calotta(solo peso terreno) 179,5500 [kPa]

PROGETTAZIONE ATI:

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kPa]
-17,04	-7,04	179,5500
-7,04	10,04	183,5013
10,04	20,04	179,5500

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 43,0535 [kPa]	Pressione inf. 61,1076 [kPa]
Piedritto destro	Pressione sup. 43,0535 [kPa]	Pressione inf. 61,1076 [kPa]

Falda

Spinta	0,00[kN]
Sottospinta	0,00[kPa]

Analisi della combinazione n° 20

Pressione in calotta(solo peso terreno) 133,0000 [kPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kPa]
-17,04	-7,04	133,0000
-7,04	10,04	136,4245
10,04	20,04	133,0000

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 41,0538 [kPa]	Pressione inf. 58,2067 [kPa]
Piedritto destro	Pressione sup. 41,0538 [kPa]	Pressione inf. 58,2067 [kPa]

Falda

Spinta	0,00[kN]
Sottospinta	0,00[kPa]

Analisi della combinazione n° 21

Pressione in calotta(solo peso terreno) 179,5500 [kPa]

Carichi verticali in calotta

PROGETTAZIONE ATI:

Xi	Xj	Q[kPa]
-17,04	-7,04	179,5500
-7,04	10,04	183,5013
10,04	20,04	179,5500

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 43,0535 [kPa]	Pressione inf. 61,1076 [kPa]
Piedritto destro	Pressione sup. 43,0535 [kPa]	Pressione inf. 61,1076 [kPa]

Falda

Spinta	0,00[kN]
Sottospinta	0,00[kPa]

Analisi della combinazione n° 22

Pressione in calotta(solo peso terreno) 133,0000 [kPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kPa]
-17,04	-7,04	133,0000
-7,04	10,04	136,4245
10,04	20,04	133,0000

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 41,0538 [kPa]	Pressione inf. 58,2067 [kPa]
Piedritto destro	Pressione sup. 41,0538 [kPa]	Pressione inf. 58,2067 [kPa]

Falda

Spinta	0,00[kN]
Sottospinta	0,00[kPa]

Analisi della combinazione n° 23

Pressione in calotta(solo peso terreno) 179,5500 [kPa]

Carichi verticali in calotta

PROGETTAZIONE ATI:

OPERE D'ARTE MINORI – OPERE DI ATTRAVERSAMENTO IDRAULICO – TOMBINO TM02

Xi	Xj	Q[kPa]
-17,04	-7,04	179,5500
-7,04	10,04	183,5013
10,04	20,04	179,5500

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 43,0535 [kPa]	Pressione inf. 61,1076 [kPa]
Piedritto destro	Pressione sup. 43,0535 [kPa]	Pressione inf. 61,1076 [kPa]

Falda

Spinta	0,00[kN]
Sottospinta	0,00[kPa]

Analisi della combinazione n° 24

Pressione in calotta(solo peso terreno) 133,0000 [kPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kPa]
-17,04	-7,04	133,0000
-7,04	10,04	136,4245
10,04	20,04	133,0000

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 41,0538 [kPa]	Pressione inf. 58,2067 [kPa]
Piedritto destro	Pressione sup. 41,0538 [kPa]	Pressione inf. 58,2067 [kPa]

Falda

Spinta	0,00[kN]
Sottospinta	0,00[kPa]

Analisi della combinazione n° 25

Pressione in calotta(solo peso terreno) 179,5500 [kPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kPa]
----	----	--------

PROGETTAZIONE ATI:

OPERE D'ARTE MINORI – OPERE DI ATTRAVERSAMENTO IDRAULICO – TOMBINO TM02

-17,04	-7,04	179,5500
-7,04	10,04	183,5013
10,04	20,04	179,5500

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 43,0535 [kPa]	Pressione inf. 61,1076 [kPa]
Piedritto destro	Pressione sup. 43,0535 [kPa]	Pressione inf. 61,1076 [kPa]

Falda

Spinta	0,00[kN]
Sottospinta	0,00[kPa]

Analisi della combinazione n° 26

Pressione in calotta(solo peso terreno) 133,0000 [kPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kPa]
-17,04	-7,04	133,0000
-7,04	10,04	136,4245
10,04	20,04	133,0000

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 41,0538 [kPa]	Pressione inf. 58,2067 [kPa]
Piedritto destro	Pressione sup. 41,0538 [kPa]	Pressione inf. 58,2067 [kPa]

Falda

Spinta	0,00[kN]
Sottospinta	0,00[kPa]

Analisi della combinazione n° 27

Pressione in calotta(solo peso terreno) 179,5500 [kPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kPa]
-17,04	-7,04	179,5500

PROGETTAZIONE ATI:

OPERE D'ARTE MINORI – OPERE DI ATTRAVERSAMENTO IDRAULICO – TOMBINO TM02

-7,04	10,04	183,5013
10,04	20,04	179,5500

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 43,0535 [kPa]	Pressione inf. 61,1076 [kPa]
Piedritto destro	Pressione sup. 43,0535 [kPa]	Pressione inf. 61,1076 [kPa]

Falda

Spinta	0,00[kN]
Sottospinta	0,00[kPa]

Analisi della combinazione n° 28

Pressione in calotta(solo peso terreno) 133,0000 [kPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kPa]
-17,04	-7,04	133,0000
-7,04	10,04	136,4245
10,04	20,04	133,0000

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 41,0538 [kPa]	Pressione inf. 58,2067 [kPa]
Piedritto destro	Pressione sup. 41,0538 [kPa]	Pressione inf. 58,2067 [kPa]

Falda

Spinta	0,00[kN]
Sottospinta	0,00[kPa]

Analisi della combinazione n° 29

Pressione in calotta(solo peso terreno) 179,5500 [kPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kPa]
-17,04	-7,04	179,5500
-7,04	10,04	183,5013

PROGETTAZIONE ATI:

10,04 20,04 179,5500

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 43,0535 [kPa]	Pressione inf. 61,1076 [kPa]
Piedritto destro	Pressione sup. 43,0535 [kPa]	Pressione inf. 61,1076 [kPa]

Falda

Spinta	0,00[kN]
Sottospinta	0,00[kPa]

Analisi della combinazione n° 30

Pressione in calotta(solo peso terreno) 133,0000 [kPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kPa]
-17,04	-7,04	133,0000
-7,04	10,04	136,4245
10,04	20,04	133,0000

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 41,0538 [kPa]	Pressione inf. 58,2067 [kPa]
Piedritto destro	Pressione sup. 41,0538 [kPa]	Pressione inf. 58,2067 [kPa]

Falda

Spinta	0,00[kN]
Sottospinta	0,00[kPa]

Analisi della combinazione n° 31

Pressione in calotta(solo peso terreno) 179,5500 [kPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kPa]
-17,04	-7,04	179,5500
-7,04	10,04	183,5013
10,04	20,04	179,5500

PROGETTAZIONE ATI:

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 43,0535 [kPa]	Pressione inf. 61,1076 [kPa]
Piedritto destro	Pressione sup. 43,0535 [kPa]	Pressione inf. 61,1076 [kPa]

Falda

Spinta	0,00[kN]
Sottospinta	0,00[kPa]

Analisi della combinazione n° 32

Pressione in calotta(solo peso terreno) 133,0000 [kPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kPa]
-17,04	-7,04	133,0000
-7,04	10,04	136,4245
10,04	20,04	133,0000

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 41,0538 [kPa]	Pressione inf. 58,2067 [kPa]
Piedritto destro	Pressione sup. 41,0538 [kPa]	Pressione inf. 58,2067 [kPa]

Falda

Spinta	0,00[kN]
Sottospinta	0,00[kPa]

Analisi della combinazione n° 33

Pressione in calotta(solo peso terreno) 179,5500 [kPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kPa]
-17,04	-7,04	179,5500
-7,04	10,04	183,5013
10,04	20,04	179,5500

PROGETTAZIONE ATI:

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 43,0535 [kPa]	Pressione inf. 61,1076 [kPa]
Piedritto destro	Pressione sup. 43,0535 [kPa]	Pressione inf. 61,1076 [kPa]

Falda

Spinta	0,00[kN]
Sottospinta	0,00[kPa]

Analisi della combinazione n° 34

Pressione in calotta(solo peso terreno) 133,0000 [kPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kPa]
-17,04	-7,04	133,0000
-7,04	10,04	136,4245
10,04	20,04	133,0000

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 41,0538 [kPa]	Pressione inf. 58,2067 [kPa]
Piedritto destro	Pressione sup. 41,0538 [kPa]	Pressione inf. 58,2067 [kPa]

Falda

Spinta	0,00[kN]
Sottospinta	0,00[kPa]

Analisi della combinazione n° 35

Pressione in calotta(solo peso terreno) 179,5500 [kPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kPa]
-17,04	-7,04	179,5500
-7,04	10,04	183,5013
10,04	20,04	179,5500

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 43,0535 [kPa]	Pressione inf. 61,1076 [kPa]
Piedritto destro	Pressione sup. 43,0535 [kPa]	Pressione inf. 61,1076 [kPa]

Falda

Spinta	0,00[kN]
Sottospinta	0,00[kPa]

Analisi della combinazione n° 36

Pressione in calotta(solo peso terreno) 133,0000 [kPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kPa]
-17,04	-7,04	133,0000
-7,04	10,04	136,4245
10,04	20,04	133,0000

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 41,0538 [kPa]	Pressione inf. 58,2067 [kPa]
Piedritto destro	Pressione sup. 41,0538 [kPa]	Pressione inf. 58,2067 [kPa]

Falda

Spinta	0,00[kN]
Sottospinta	0,00[kPa]

Analisi della combinazione n° 37

Pressione in calotta(solo peso terreno) 179,5500 [kPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kPa]
-17,04	-7,04	179,5500
-7,04	10,04	183,5013
10,04	20,04	179,5500

Spinte sui piedritti

PROGETTAZIONE ATI:

Piedritto sinistro	Pressione sup. 43,0535 [kPa]	Pressione inf. 61,1076 [kPa]
Piedritto destro	Pressione sup. 43,0535 [kPa]	Pressione inf. 61,1076 [kPa]

Falda

Spinta	0,00[kN]
Sottospinta	0,00[kPa]

Analisi della combinazione n° 38

Pressione in calotta(solo peso terreno) 133,0000 [kPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kPa]
-17,04	-7,04	133,0000
-7,04	10,04	136,4245
10,04	20,04	133,0000

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 41,0538 [kPa]	Pressione inf. 58,2067 [kPa]
Piedritto destro	Pressione sup. 41,0538 [kPa]	Pressione inf. 58,2067 [kPa]

Falda

Spinta	0,00[kN]
Sottospinta	0,00[kPa]

Analisi della combinazione n° 39

Pressione in calotta(solo peso terreno) 179,5500 [kPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kPa]
-17,04	-7,04	179,5500
-7,04	10,04	183,5013
10,04	20,04	179,5500

Spinte sui piedritti

PROGETTAZIONE ATI:

OPERE D'ARTE MINORI – OPERE DI ATTRAVERSAMENTO IDRAULICO – TOMBINO TM02

Piedritto sinistro	Pressione sup. 43,0535 [kPa]	Pressione inf. 61,1076 [kPa]
Piedritto destro	Pressione sup. 43,0535 [kPa]	Pressione inf. 61,1076 [kPa]

Falda

Spinta	0,00[kN]
Sottospinta	0,00[kPa]

Analisi della combinazione n° 40

Pressione in calotta(solo peso terreno) 133,0000 [kPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kPa]
-17,04	-7,04	133,0000
-7,04	10,04	136,4245
10,04	20,04	133,0000

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 41,0538 [kPa]	Pressione inf. 58,2067 [kPa]
Piedritto destro	Pressione sup. 41,0538 [kPa]	Pressione inf. 58,2067 [kPa]

Falda

Spinta	0,00[kN]
Sottospinta	0,00[kPa]

Analisi della combinazione n° 41

Pressione in calotta(solo peso terreno) 179,5500 [kPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kPa]
-17,04	-7,04	179,5500
-7,04	10,04	183,5013
10,04	20,04	179,5500

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 43,0535 [kPa]	Pressione inf. 61,1076 [kPa]
--------------------	------------------------------	------------------------------

PROGETTAZIONE ATI:

Piedritto destro Pressione sup. 43,0535 [kPa] Pressione inf. 61,1076 [kPa]

Falda

Spinta 0,00[kN]
Sottospinta 0,00[kPa]

Analisi della combinazione n° 42

Pressione in calotta(solo peso terreno) 133,0000 [kPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kPa]
-17,04	-7,04	133,0000
-7,04	10,04	136,4245
10,04	20,04	133,0000

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 41,0538 [kPa] Pressione inf. 58,2067 [kPa]
Piedritto destro Pressione sup. 41,0538 [kPa] Pressione inf. 58,2067 [kPa]

Falda

Spinta 0,00[kN]
Sottospinta 0,00[kPa]

Analisi della combinazione n° 43

Pressione in calotta(solo peso terreno) 179,5500 [kPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kPa]
-17,04	-7,04	179,5500
-7,04	10,04	183,5013
10,04	20,04	179,5500

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 43,0535 [kPa] Pressione inf. 61,1076 [kPa]
Piedritto destro Pressione sup. 43,0535 [kPa] Pressione inf. 61,1076 [kPa]

PROGETTAZIONE ATI:

Falda

Spinta 0,00[kN]
 Sottospinta 0,00[kPa]

Analisi della combinazione n° 44

Pressione in calotta(solo peso terreno) 133,0000 [kPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kPa]
-17,04	-7,04	133,0000
-7,04	10,04	136,4245
10,04	20,04	133,0000

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 41,0538 [kPa]	Pressione inf. 58,2067 [kPa]
Piedritto destro	Pressione sup. 41,0538 [kPa]	Pressione inf. 58,2067 [kPa]

Falda

Spinta 0,00[kN]
 Sottospinta 0,00[kPa]

Analisi della combinazione n° 45

Pressione in calotta(solo peso terreno) 179,5500 [kPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kPa]
-17,04	-7,04	179,5500
-7,04	10,04	183,5013
10,04	20,04	179,5500

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 43,0535 [kPa]	Pressione inf. 61,1076 [kPa]
Piedritto destro	Pressione sup. 43,0535 [kPa]	Pressione inf. 61,1076 [kPa]

PROGETTAZIONE ATI:

Falda

Spinta	0,00[kN]
Sottospinta	0,00[kPa]

Analisi della combinazione n° 46

Pressione in calotta(solo peso terreno) 133,0000 [kPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kPa]
-17,04	-7,04	133,0000
-7,04	10,04	136,4245
10,04	20,04	133,0000

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 41,0538 [kPa]	Pressione inf. 58,2067 [kPa]
Piedritto destro	Pressione sup. 41,0538 [kPa]	Pressione inf. 58,2067 [kPa]

Falda

Spinta	0,00[kN]
Sottospinta	0,00[kPa]

Analisi della combinazione n° 47

Pressione in calotta(solo peso terreno) 179,5500 [kPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kPa]
-17,04	-7,04	179,5500
-7,04	10,04	183,5013
10,04	20,04	179,5500

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 43,0535 [kPa]	Pressione inf. 61,1076 [kPa]
Piedritto destro	Pressione sup. 43,0535 [kPa]	Pressione inf. 61,1076 [kPa]

Falda

PROGETTAZIONE ATI:

Spinta 0,00[kN]
 Sottospinta 0,00[kPa]

Analisi della combinazione n° 48

Pressione in calotta(solo peso terreno) 133,0000 [kPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kPa]
-17,04	-7,04	133,0000
-7,04	10,04	136,4245
10,04	20,04	133,0000

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 41,0538 [kPa]	Pressione inf. 58,2067 [kPa]
Piedritto destro	Pressione sup. 41,0538 [kPa]	Pressione inf. 58,2067 [kPa]

Falda

Spinta 0,00[kN]
 Sottospinta 0,00[kPa]

Analisi della combinazione n° 49

Pressione in calotta(solo peso terreno) 179,5500 [kPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kPa]
-17,04	-7,04	179,5500
-7,04	10,04	183,5013
10,04	20,04	179,5500

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 43,0535 [kPa]	Pressione inf. 61,1076 [kPa]
Piedritto destro	Pressione sup. 43,0535 [kPa]	Pressione inf. 61,1076 [kPa]

Falda

Spinta 0,00[kN]

PROGETTAZIONE ATI:

Sottospinta 0,00[kPa]

Analisi della combinazione n° 50

Pressione in calotta(solo peso terreno) 133,0000 [kPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kPa]
-17,04	-7,04	133,0000
-7,04	10,04	136,4245
10,04	20,04	133,0000

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 41,0538 [kPa]	Pressione inf. 58,2067 [kPa]
Piedritto destro	Pressione sup. 41,0538 [kPa]	Pressione inf. 58,2067 [kPa]

Falda

Spinta	0,00[kN]
Sottospinta	0,00[kPa]

Analisi della combinazione n° 51

Pressione in calotta(solo peso terreno) 179,5500 [kPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kPa]
-17,04	-7,04	179,5500
-7,04	10,04	183,5013
10,04	20,04	179,5500

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 43,0535 [kPa]	Pressione inf. 61,1076 [kPa]
Piedritto destro	Pressione sup. 43,0535 [kPa]	Pressione inf. 61,1076 [kPa]

Falda

Spinta	0,00[kN]
Sottospinta	0,00[kPa]

PROGETTAZIONE ATI:

Analisi della combinazione n° 52

Pressione in calotta(solo peso terreno) 133,0000 [kPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kPa]
-17,04	-7,04	133,0000
-7,04	10,04	136,4245
10,04	20,04	133,0000

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 41,0538 [kPa]	Pressione inf. 58,2067 [kPa]
Piedritto destro	Pressione sup. 41,0538 [kPa]	Pressione inf. 58,2067 [kPa]

Falda

Spinta	0,00[kN]
Sottospinta	0,00[kPa]

Analisi della combinazione n° 53

Pressione in calotta(solo peso terreno) 179,5500 [kPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kPa]
-17,04	-7,04	179,5500
-7,04	10,04	183,5013
10,04	20,04	179,5500

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 43,0535 [kPa]	Pressione inf. 61,1076 [kPa]
Piedritto destro	Pressione sup. 43,0535 [kPa]	Pressione inf. 61,1076 [kPa]

Falda

Spinta	0,00[kN]
Sottospinta	0,00[kPa]

PROGETTAZIONE ATI:

Analisi della combinazione n° 54

Pressione in calotta(solo peso terreno) 133,0000 [kPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kPa]
-17,04	-7,04	133,0000
-7,04	10,04	136,4245
10,04	20,04	133,0000

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 41,0538 [kPa]	Pressione inf. 58,2067 [kPa]
Piedritto destro	Pressione sup. 41,0538 [kPa]	Pressione inf. 58,2067 [kPa]

Falda

Spinta	0,00[kN]
Sottospinta	0,00[kPa]

Analisi della combinazione n° 55

Pressione in calotta(solo peso terreno) 179,5500 [kPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kPa]
-17,04	-7,04	179,5500
-7,04	10,04	183,5013
10,04	20,04	179,5500

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 43,0535 [kPa]	Pressione inf. 61,1076 [kPa]
Piedritto destro	Pressione sup. 43,0535 [kPa]	Pressione inf. 61,1076 [kPa]

Falda

Spinta	0,00[kN]
Sottospinta	0,00[kPa]

PROGETTAZIONE ATI:

Analisi della combinazione n° 56

Pressione in calotta(solo peso terreno) 133,0000 [kPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kPa]
-17,04	-7,04	133,0000
-7,04	10,04	136,4245
10,04	20,04	133,0000

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 41,0538 [kPa]	Pressione inf. 58,2067 [kPa]
Piedritto destro	Pressione sup. 41,0538 [kPa]	Pressione inf. 58,2067 [kPa]

Falda

Spinta	0,00[kN]
Sottospinta	0,00[kPa]

Analisi della combinazione n° 57

Pressione in calotta(solo peso terreno) 179,5500 [kPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kPa]
-17,04	-7,04	179,5500
-7,04	10,04	183,5013
10,04	20,04	179,5500

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 43,0535 [kPa]	Pressione inf. 61,1076 [kPa]
Piedritto destro	Pressione sup. 43,0535 [kPa]	Pressione inf. 61,1076 [kPa]

Falda

Spinta	0,00[kN]
Sottospinta	0,00[kPa]

PROGETTAZIONE ATI:

Analisi della combinazione n° 58

Pressione in calotta(solo peso terreno) 133,0000 [kPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kPa]
-17,04	-7,04	133,0000
-7,04	10,04	136,4245
10,04	20,04	133,0000

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 41,0538 [kPa]	Pressione inf. 58,2067 [kPa]
Piedritto destro	Pressione sup. 41,0538 [kPa]	Pressione inf. 58,2067 [kPa]

Falda

Spinta	0,00[kN]
Sottospinta	0,00[kPa]

Analisi della combinazione n° 59

Pressione in calotta(solo peso terreno) 179,5500 [kPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kPa]
-17,04	-7,04	179,5500
-7,04	10,04	183,5013
10,04	20,04	179,5500

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 43,0535 [kPa]	Pressione inf. 61,1076 [kPa]
Piedritto destro	Pressione sup. 43,0535 [kPa]	Pressione inf. 61,1076 [kPa]

Falda

Spinta	0,00[kN]
Sottospinta	0,00[kPa]

Analisi della combinazione n° 60

PROGETTAZIONE ATI:

Pressione in calotta(solo peso terreno) 133,0000 [kPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kPa]
-17,04	-7,04	133,0000
-7,04	10,04	136,4245
10,04	20,04	133,0000

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 41,0538 [kPa]	Pressione inf. 58,2067 [kPa]
Piedritto destro	Pressione sup. 41,0538 [kPa]	Pressione inf. 58,2067 [kPa]

Falda

Spinta	0,00[kN]
Sottospinta	0,00[kPa]

Analisi della combinazione n° 61

Pressione in calotta(solo peso terreno) 179,5500 [kPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kPa]
-17,04	-7,04	179,5500
-7,04	10,04	183,5013
10,04	20,04	179,5500

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 43,0535 [kPa]	Pressione inf. 61,1076 [kPa]
Piedritto destro	Pressione sup. 43,0535 [kPa]	Pressione inf. 61,1076 [kPa]

Falda

Spinta	0,00[kN]
Sottospinta	0,00[kPa]

Analisi della combinazione n° 62

PROGETTAZIONE ATI:

Pressione in calotta(solo peso terreno) 133,0000 [kPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kPa]
-17,04	-7,04	133,0000
-7,04	10,04	136,4245
10,04	20,04	133,0000

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 41,0538 [kPa]	Pressione inf. 58,2067 [kPa]
Piedritto destro	Pressione sup. 41,0538 [kPa]	Pressione inf. 58,2067 [kPa]

Falda

Spinta	0,00[kN]
Sottospinta	0,00[kPa]

Analisi della combinazione n° 63

Pressione in calotta(solo peso terreno) 133,0000 [kPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kPa]
-17,04	-7,04	133,0000
-7,04	10,04	135,6342
10,04	20,04	133,0000

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 31,8228 [kPa]	Pressione inf. 45,1962 [kPa]
Piedritto destro	Pressione sup. 31,8228 [kPa]	Pressione inf. 45,1962 [kPa]

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 114,7656 [kPa]	Pressione inf. 114,7656 [kPa]
--------------------	-------------------------------	-------------------------------

Falda

Spinta	0,00[kN]
Sottospinta	0,00[kPa]

PROGETTAZIONE ATI:

Analisi della combinazione n° 64

Pressione in calotta(solo peso terreno) 133,0000 [kPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kPa]
-17,04	-7,04	133,0000
-7,04	10,04	135,6342
10,04	20,04	133,0000

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 31,8228 [kPa]	Pressione inf. 45,1962 [kPa]
Piedritto destro	Pressione sup. 31,8228 [kPa]	Pressione inf. 45,1962 [kPa]

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 114,7656 [kPa]	Pressione inf. 114,7656 [kPa]
--------------------	-------------------------------	-------------------------------

Falda

Spinta	0,00[kN]
Sottospinta	0,00[kPa]

Analisi della combinazione n° 65

Pressione in calotta(solo peso terreno) 133,0000 [kPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kPa]
-17,04	-7,04	133,0000
-7,04	10,04	135,6342
10,04	20,04	133,0000

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 40,8160 [kPa]	Pressione inf. 57,9689 [kPa]
--------------------	------------------------------	------------------------------

PROGETTAZIONE ATI:

Piedritto destro Pressione sup. 40,8160 [kPa] Pressione inf. 57,9689 [kPa]

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 117,9623 [kPa] Pressione inf. 117,9623 [kPa]

Falda

Spinta 0,00[kN]
 Sottospinta 0,00[kPa]

Analisi della combinazione n° 66

Pressione in calotta(solo peso terreno) 133,0000 [kPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kPa]
-17,04	-7,04	133,0000
-7,04	10,04	135,6342
10,04	20,04	133,0000

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 40,8160 [kPa] Pressione inf. 57,9689 [kPa]
 Piedritto destro Pressione sup. 40,8160 [kPa] Pressione inf. 57,9689 [kPa]

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 117,9623 [kPa] Pressione inf. 117,9623 [kPa]

Falda

Spinta 0,00[kN]
 Sottospinta 0,00[kPa]

Analisi della combinazione n° 67

Pressione in calotta(solo peso terreno) 133,0000 [kPa]

PROGETTAZIONE ATI:

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kPa]
-17,04	-7,04	133,0000
-7,04	10,04	135,6342
10,04	20,04	133,0000

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 31,8228 [kPa]	Pressione inf. 45,1962 [kPa]
Piedritto destro	Pressione sup. 31,8228 [kPa]	Pressione inf. 45,1962 [kPa]

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 114,7656 [kPa]	Pressione inf. 114,7656 [kPa]
--------------------	-------------------------------	-------------------------------

Falda

Spinta	0,00[kN]
Sottospinta	0,00[kPa]

Analisi della combinazione n° 68

Pressione in calotta(solo peso terreno) 133,0000 [kPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kPa]
-17,04	-7,04	133,0000
-7,04	10,04	135,6342
10,04	20,04	133,0000

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 31,8228 [kPa]	Pressione inf. 45,1962 [kPa]
Piedritto destro	Pressione sup. 31,8228 [kPa]	Pressione inf. 45,1962 [kPa]

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 114,7656 [kPa]	Pressione inf. 114,7656 [kPa]
--------------------	-------------------------------	-------------------------------

Falda

PROGETTAZIONE ATI:

Spinta 0,00[kN]
Sottospinta 0,00[kPa]

Analisi della combinazione n° 69

Pressione in calotta(solo peso terreno) 133,0000 [kPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kPa]
-17,04	-7,04	133,0000
-7,04	10,04	135,6342
10,04	20,04	133,0000

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 40,8160 [kPa]	Pressione inf. 57,9689 [kPa]
Piedritto destro	Pressione sup. 40,8160 [kPa]	Pressione inf. 57,9689 [kPa]

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 117,9623 [kPa]	Pressione inf. 117,9623 [kPa]
--------------------	-------------------------------	-------------------------------

Falda

Spinta 0,00[kN]
Sottospinta 0,00[kPa]

Analisi della combinazione n° 70

Pressione in calotta(solo peso terreno) 133,0000 [kPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kPa]
-17,04	-7,04	133,0000
-7,04	10,04	135,6342
10,04	20,04	133,0000

Spinte sui piedritti

PROGETTAZIONE ATI:

Piedritto sinistro	Pressione sup. 40,8160 [kPa]	Pressione inf. 57,9689 [kPa]
Piedritto destro	Pressione sup. 40,8160 [kPa]	Pressione inf. 57,9689 [kPa]

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 117,9623 [kPa]	Pressione inf. 117,9623 [kPa]
--------------------	-------------------------------	-------------------------------

Falda

Spinta	0,00[kN]
Sottospinta	0,00[kPa]

Analisi della combinazione n° 71

Pressione in calotta(solo peso terreno)	133,0000 [kPa]
---	----------------

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kPa]
-17,04	-7,04	133,0000
-7,04	10,04	135,6342
10,04	20,04	133,0000

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 31,8228 [kPa]	Pressione inf. 45,1962 [kPa]
Piedritto destro	Pressione sup. 31,8228 [kPa]	Pressione inf. 45,1962 [kPa]

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 114,7656 [kPa]	Pressione inf. 114,7656 [kPa]
--------------------	-------------------------------	-------------------------------

Falda

Spinta	0,00[kN]
Sottospinta	0,00[kPa]

Analisi della combinazione n° 72

Pressione in calotta(solo peso terreno) 133,0000 [kPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kPa]
-17,04	-7,04	133,0000
-7,04	10,04	135,6342
10,04	20,04	133,0000

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 31,8228 [kPa]	Pressione inf. 45,1962 [kPa]
Piedritto destro	Pressione sup. 31,8228 [kPa]	Pressione inf. 45,1962 [kPa]

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 114,7656 [kPa]	Pressione inf. 114,7656 [kPa]
--------------------	-------------------------------	-------------------------------

Falda

Spinta	0,00[kN]
Sottospinta	0,00[kPa]

Analisi della combinazione n° 73

Pressione in calotta(solo peso terreno) 133,0000 [kPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kPa]
-17,04	-7,04	133,0000
-7,04	10,04	135,6342
10,04	20,04	133,0000

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 40,8160 [kPa]	Pressione inf. 57,9689 [kPa]
Piedritto destro	Pressione sup. 40,8160 [kPa]	Pressione inf. 57,9689 [kPa]

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 117,9623 [kPa]	Pressione inf. 117,9623 [kPa]
--------------------	-------------------------------	-------------------------------

PROGETTAZIONE ATI:

Falda

Spinta 0,00[kN]
 Sottospinta 0,00[kPa]

Analisi della combinazione n° 74

Pressione in calotta(solo peso terreno) 133,0000 [kPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kPa]
-17,04	-7,04	133,0000
-7,04	10,04	135,6342
10,04	20,04	133,0000

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 40,8160 [kPa]	Pressione inf. 57,9689 [kPa]
Piedritto destro	Pressione sup. 40,8160 [kPa]	Pressione inf. 57,9689 [kPa]

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 117,9623 [kPa]	Pressione inf. 117,9623 [kPa]
--------------------	-------------------------------	-------------------------------

Falda

Spinta 0,00[kN]
 Sottospinta 0,00[kPa]

Analisi della combinazione n° 75

Pressione in calotta(solo peso terreno) 133,0000 [kPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kPa]
-17,04	-7,04	133,0000
-7,04	10,04	135,6342
10,04	20,04	133,0000

PROGETTAZIONE ATI:

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 31,8228 [kPa]	Pressione inf. 45,1962 [kPa]
Piedritto destro	Pressione sup. 31,8228 [kPa]	Pressione inf. 45,1962 [kPa]

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 114,7656 [kPa]	Pressione inf. 114,7656 [kPa]
--------------------	-------------------------------	-------------------------------

Falda

Spinta	0,00[kN]
Sottospinta	0,00[kPa]

Analisi della combinazione n° 76

Pressione in calotta(solo peso terreno)	133,0000 [kPa]
---	----------------

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kPa]
-17,04	-7,04	133,0000
-7,04	10,04	135,6342
10,04	20,04	133,0000

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 31,8228 [kPa]	Pressione inf. 45,1962 [kPa]
Piedritto destro	Pressione sup. 31,8228 [kPa]	Pressione inf. 45,1962 [kPa]

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 114,7656 [kPa]	Pressione inf. 114,7656 [kPa]
--------------------	-------------------------------	-------------------------------

Falda

Spinta	0,00[kN]
Sottospinta	0,00[kPa]

Analisi della combinazione n° 77

PROGETTAZIONE ATI:

Pressione in calotta(solo peso terreno) 133,0000 [kPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kPa]
-17,04	-7,04	133,0000
-7,04	10,04	135,6342
10,04	20,04	133,0000

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 40,8160 [kPa]	Pressione inf. 57,9689 [kPa]
Piedritto destro	Pressione sup. 40,8160 [kPa]	Pressione inf. 57,9689 [kPa]

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 117,9623 [kPa]	Pressione inf. 117,9623 [kPa]
--------------------	-------------------------------	-------------------------------

Falda

Spinta	0,00[kN]
Sottospinta	0,00[kPa]

Analisi della combinazione n° 78

Pressione in calotta(solo peso terreno) 133,0000 [kPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kPa]
-17,04	-7,04	133,0000
-7,04	10,04	135,6342
10,04	20,04	133,0000

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 40,8160 [kPa]	Pressione inf. 57,9689 [kPa]
Piedritto destro	Pressione sup. 40,8160 [kPa]	Pressione inf. 57,9689 [kPa]

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 117,9623 [kPa]	Pressione inf. 117,9623 [kPa]
--------------------	-------------------------------	-------------------------------

PROGETTAZIONE ATI:

Falda

Spinta 0,00[kN]
 Sottospinta 0,00[kPa]

Analisi della combinazione n° 79

Pressione in calotta(solo peso terreno) 133,0000 [kPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kPa]
-17,04	-7,04	133,0000
-7,04	10,04	135,6342
10,04	20,04	133,0000

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 31,8228 [kPa]	Pressione inf. 45,1962 [kPa]
Piedritto destro	Pressione sup. 31,8228 [kPa]	Pressione inf. 45,1962 [kPa]

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto destro	Pressione sup. 114,7656 [kPa]	Pressione inf. 114,7656 [kPa]
------------------	-------------------------------	-------------------------------

Falda

Spinta 0,00[kN]
 Sottospinta 0,00[kPa]

Analisi della combinazione n° 80

Pressione in calotta(solo peso terreno) 133,0000 [kPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kPa]
-17,04	-7,04	133,0000
-7,04	10,04	135,6342
10,04	20,04	133,0000

PROGETTAZIONE ATI:

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 31,8228 [kPa]	Pressione inf. 45,1962 [kPa]
Piedritto destro	Pressione sup. 31,8228 [kPa]	Pressione inf. 45,1962 [kPa]

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto destro	Pressione sup. 114,7656 [kPa]	Pressione inf. 114,7656 [kPa]
------------------	-------------------------------	-------------------------------

Falda

Spinta	0,00[kN]
Sottospinta	0,00[kPa]

Analisi della combinazione n° 81

Pressione in calotta(solo peso terreno) 133,0000 [kPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kPa]
-17,04	-7,04	133,0000
-7,04	10,04	135,6342
10,04	20,04	133,0000

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 40,8160 [kPa]	Pressione inf. 57,9689 [kPa]
Piedritto destro	Pressione sup. 40,8160 [kPa]	Pressione inf. 57,9689 [kPa]

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto destro	Pressione sup. 117,9623 [kPa]	Pressione inf. 117,9623 [kPa]
------------------	-------------------------------	-------------------------------

Falda

Spinta	0,00[kN]
Sottospinta	0,00[kPa]

Analisi della combinazione n° 82

PROGETTAZIONE ATI:

Pressione in calotta(solo peso terreno) 133,0000 [kPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kPa]
-17,04	-7,04	133,0000
-7,04	10,04	135,6342
10,04	20,04	133,0000

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 40,8160 [kPa]	Pressione inf. 57,9689 [kPa]
Piedritto destro	Pressione sup. 40,8160 [kPa]	Pressione inf. 57,9689 [kPa]

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto destro	Pressione sup. 117,9623 [kPa]	Pressione inf. 117,9623 [kPa]
------------------	-------------------------------	-------------------------------

Falda

Spinta	0,00[kN]
Sottospinta	0,00[kPa]

Analisi della combinazione n° 83

Pressione in calotta(solo peso terreno) 133,0000 [kPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kPa]
-17,04	-7,04	133,0000
-7,04	10,04	135,6342
10,04	20,04	133,0000

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 31,8228 [kPa]	Pressione inf. 45,1962 [kPa]
Piedritto destro	Pressione sup. 31,8228 [kPa]	Pressione inf. 45,1962 [kPa]

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto destro	Pressione sup. 114,7656 [kPa]	Pressione inf. 114,7656 [kPa]
------------------	-------------------------------	-------------------------------

PROGETTAZIONE ATI:

Falda

Spinta	0,00[kN]
Sottospinta	0,00[kPa]

Analisi della combinazione n° 84

Pressione in calotta(solo peso terreno) 133,0000 [kPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kPa]
-17,04	-7,04	133,0000
-7,04	10,04	135,6342
10,04	20,04	133,0000

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 31,8228 [kPa]	Pressione inf. 45,1962 [kPa]
Piedritto destro	Pressione sup. 31,8228 [kPa]	Pressione inf. 45,1962 [kPa]

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto destro	Pressione sup. 114,7656 [kPa]	Pressione inf. 114,7656 [kPa]
------------------	-------------------------------	-------------------------------

Falda

Spinta	0,00[kN]
Sottospinta	0,00[kPa]

Analisi della combinazione n° 85

Pressione in calotta(solo peso terreno) 133,0000 [kPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kPa]
-17,04	-7,04	133,0000
-7,04	10,04	135,6342
10,04	20,04	133,0000

Spinte sui piedritti

PROGETTAZIONE ATI:

Piedritto sinistro	Pressione sup. 40,8160 [kPa]	Pressione inf. 57,9689 [kPa]
Piedritto destro	Pressione sup. 40,8160 [kPa]	Pressione inf. 57,9689 [kPa]

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto destro	Pressione sup. 117,9623 [kPa]	Pressione inf. 117,9623 [kPa]
------------------	-------------------------------	-------------------------------

Falda

Spinta	0,00[kN]
Sottospinta	0,00[kPa]

Analisi della combinazione n° 86

Pressione in calotta(solo peso terreno) 133,0000 [kPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kPa]
-17,04	-7,04	133,0000
-7,04	10,04	135,6342
10,04	20,04	133,0000

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 40,8160 [kPa]	Pressione inf. 57,9689 [kPa]
Piedritto destro	Pressione sup. 40,8160 [kPa]	Pressione inf. 57,9689 [kPa]

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto destro	Pressione sup. 117,9623 [kPa]	Pressione inf. 117,9623 [kPa]
------------------	-------------------------------	-------------------------------

Falda

Spinta	0,00[kN]
Sottospinta	0,00[kPa]

Analisi della combinazione n° 87

Pressione in calotta(solo peso terreno) 133,0000 [kPa]

PROGETTAZIONE ATI:

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kPa]
-17,04	-7,04	133,0000
-7,04	10,04	135,6342
10,04	20,04	133,0000

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 31,8228 [kPa]	Pressione inf. 45,1962 [kPa]
Piedritto destro	Pressione sup. 31,8228 [kPa]	Pressione inf. 45,1962 [kPa]

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto destro	Pressione sup. 114,7656 [kPa]	Pressione inf. 114,7656 [kPa]
------------------	-------------------------------	-------------------------------

Falda

Spinta	0,00[kN]
Sottospinta	0,00[kPa]

Analisi della combinazione n° 88

Pressione in calotta(solo peso terreno) 133,0000 [kPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kPa]
-17,04	-7,04	133,0000
-7,04	10,04	135,6342
10,04	20,04	133,0000

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 31,8228 [kPa]	Pressione inf. 45,1962 [kPa]
Piedritto destro	Pressione sup. 31,8228 [kPa]	Pressione inf. 45,1962 [kPa]

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto destro	Pressione sup. 114,7656 [kPa]	Pressione inf. 114,7656 [kPa]
------------------	-------------------------------	-------------------------------

Falda

Spinta	0,00[kN]
Sottospinta	0,00[kPa]

PROGETTAZIONE ATI:

Analisi della combinazione n° 89

Pressione in calotta(solo peso terreno) 133,0000 [kPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kPa]
-17,04	-7,04	133,0000
-7,04	10,04	135,6342
10,04	20,04	133,0000

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 40,8160 [kPa]	Pressione inf. 57,9689 [kPa]
Piedritto destro	Pressione sup. 40,8160 [kPa]	Pressione inf. 57,9689 [kPa]

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto destro	Pressione sup. 117,9623 [kPa]	Pressione inf. 117,9623 [kPa]
------------------	-------------------------------	-------------------------------

Falda

Spinta	0,00[kN]
Sottospinta	0,00[kPa]

Analisi della combinazione n° 90

Pressione in calotta(solo peso terreno) 133,0000 [kPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kPa]
-17,04	-7,04	133,0000
-7,04	10,04	135,6342
10,04	20,04	133,0000

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 40,8160 [kPa]	Pressione inf. 57,9689 [kPa]
Piedritto destro	Pressione sup. 40,8160 [kPa]	Pressione inf. 57,9689 [kPa]

PROGETTAZIONE ATI:

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto destro Pressione sup. 117,9623 [kPa] Pressione inf. 117,9623 [kPa]

Falda

Spinta 0,00[kN]
Sottospinta 0,00[kPa]

Analisi della combinazione n° 91

Pressione in calotta(solo peso terreno) 133,0000 [kPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kPa]
-17,04	-7,04	133,0000
-7,04	10,04	135,6342
10,04	20,04	133,0000

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 31,8228 [kPa] Pressione inf. 45,1962 [kPa]
Piedritto destro Pressione sup. 31,8228 [kPa] Pressione inf. 45,1962 [kPa]

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto destro Pressione sup. 114,7656 [kPa] Pressione inf. 114,7656 [kPa]

Falda

Spinta 0,00[kN]
Sottospinta 0,00[kPa]

Analisi della combinazione n° 92

Pressione in calotta(solo peso terreno) 133,0000 [kPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kPa]
----	----	--------

PROGETTAZIONE ATI:

OPERE D'ARTE MINORI – OPERE DI ATTRAVERSAMENTO IDRAULICO – TOMBINO TM02

-17,04	-7,04	133,0000
-7,04	10,04	135,6342
10,04	20,04	133,0000

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 31,8228 [kPa]	Pressione inf. 45,1962 [kPa]
Piedritto destro	Pressione sup. 31,8228 [kPa]	Pressione inf. 45,1962 [kPa]

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto destro	Pressione sup. 114,7656 [kPa]	Pressione inf. 114,7656 [kPa]
------------------	-------------------------------	-------------------------------

Falda

Spinta	0,00[kN]
Sottospinta	0,00[kPa]

Analisi della combinazione n° 93

Pressione in calotta(solo peso terreno) 133,0000 [kPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kPa]
-17,04	-7,04	133,0000
-7,04	10,04	135,6342
10,04	20,04	133,0000

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 40,8160 [kPa]	Pressione inf. 57,9689 [kPa]
Piedritto destro	Pressione sup. 40,8160 [kPa]	Pressione inf. 57,9689 [kPa]

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto destro	Pressione sup. 117,9623 [kPa]	Pressione inf. 117,9623 [kPa]
------------------	-------------------------------	-------------------------------

Falda

Spinta	0,00[kN]
Sottospinta	0,00[kPa]

PROGETTAZIONE ATI:

Analisi della combinazione n° 94

Pressione in calotta(solo peso terreno) 133,0000 [kPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kPa]
-17,04	-7,04	133,0000
-7,04	10,04	135,6342
10,04	20,04	133,0000

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 40,8160 [kPa]	Pressione inf. 57,9689 [kPa]
Piedritto destro	Pressione sup. 40,8160 [kPa]	Pressione inf. 57,9689 [kPa]

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto destro	Pressione sup. 117,9623 [kPa]	Pressione inf. 117,9623 [kPa]
------------------	-------------------------------	-------------------------------

Falda

Spinta	0,00[kN]
Sottospinta	0,00[kPa]

Analisi della combinazione n° 95

Pressione in calotta(solo peso terreno) 133,0000 [kPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kPa]
-17,04	-7,04	133,0000
-7,04	10,04	135,6342
10,04	20,04	133,0000

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 31,8228 [kPa]	Pressione inf. 45,1962 [kPa]
Piedritto destro	Pressione sup. 31,8228 [kPa]	Pressione inf. 45,1962 [kPa]

Falda

Spinta	0,00[kN]
--------	----------

PROGETTAZIONE ATI:

Sottospinta 0,00[kPa]

Analisi della combinazione n° 96

Pressione in calotta(solo peso terreno) 133,0000 [kPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kPa]
-17,04	-7,04	133,0000
-7,04	10,04	135,6342
10,04	20,04	133,0000

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 31,8228 [kPa]	Pressione inf. 45,1962 [kPa]
Piedritto destro	Pressione sup. 31,8228 [kPa]	Pressione inf. 45,1962 [kPa]

Falda

Spinta	0,00[kN]
Sottospinta	0,00[kPa]

Analisi della combinazione n° 97

Pressione in calotta(solo peso terreno) 133,0000 [kPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kPa]
-17,04	-7,04	133,0000
-7,04	10,04	135,6342
10,04	20,04	133,0000

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 31,8228 [kPa]	Pressione inf. 45,1962 [kPa]
Piedritto destro	Pressione sup. 31,8228 [kPa]	Pressione inf. 45,1962 [kPa]

Falda

Spinta	0,00[kN]
Sottospinta	0,00[kPa]

PROGETTAZIONE ATI:

Analisi della combinazione n° 98

Pressione in calotta(solo peso terreno) 133,0000 [kPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kPa]
-17,04	-7,04	133,0000
-7,04	10,04	135,6342
10,04	20,04	133,0000

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 31,8228 [kPa]	Pressione inf. 45,1962 [kPa]
Piedritto destro	Pressione sup. 31,8228 [kPa]	Pressione inf. 45,1962 [kPa]

Falda

Spinta	0,00[kN]
Sottospinta	0,00[kPa]

Analisi della combinazione n° 99

Pressione in calotta(solo peso terreno) 133,0000 [kPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kPa]
-17,04	-7,04	133,0000
-7,04	10,04	135,6342
10,04	20,04	133,0000

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 31,8228 [kPa]	Pressione inf. 45,1962 [kPa]
Piedritto destro	Pressione sup. 31,8228 [kPa]	Pressione inf. 45,1962 [kPa]

Falda

Spinta	0,00[kN]
Sottospinta	0,00[kPa]

PROGETTAZIONE ATI:

Analisi della combinazione n° 100

Pressione in calotta(solo peso terreno) 133,0000 [kPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kPa]
-17,04	-7,04	133,0000
-7,04	10,04	135,6342
10,04	20,04	133,0000

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 31,8228 [kPa]	Pressione inf. 45,1962 [kPa]
Piedritto destro	Pressione sup. 31,8228 [kPa]	Pressione inf. 45,1962 [kPa]

Falda

Spinta	0,00[kN]
Sottospinta	0,00[kPa]

Analisi della combinazione n° 101

Pressione in calotta(solo peso terreno) 133,0000 [kPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kPa]
-17,04	-7,04	133,0000
-7,04	10,04	135,6342
10,04	20,04	133,0000

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 31,8228 [kPa]	Pressione inf. 45,1962 [kPa]
Piedritto destro	Pressione sup. 31,8228 [kPa]	Pressione inf. 45,1962 [kPa]

Falda

Spinta	0,00[kN]
Sottospinta	0,00[kPa]

PROGETTAZIONE ATI:

Analisi della combinazione n° 102

Pressione in calotta(solo peso terreno) 133,0000 [kPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kPa]
-17,04	-7,04	133,0000
-7,04	10,04	135,6342
10,04	20,04	133,0000

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 31,8228 [kPa]	Pressione inf. 45,1962 [kPa]
Piedritto destro	Pressione sup. 31,8228 [kPa]	Pressione inf. 45,1962 [kPa]

Falda

Spinta	0,00[kN]
Sottospinta	0,00[kPa]

Analisi della combinazione n° 103

Pressione in calotta(solo peso terreno) 133,0000 [kPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kPa]
-17,04	-7,04	133,0000
-7,04	10,04	135,6342
10,04	20,04	133,0000

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 31,8228 [kPa]	Pressione inf. 45,1962 [kPa]
Piedritto destro	Pressione sup. 31,8228 [kPa]	Pressione inf. 45,1962 [kPa]

Falda

Spinta	0,00[kN]
Sottospinta	0,00[kPa]

PROGETTAZIONE ATI:

Analisi della combinazione n° 104

Pressione in calotta(solo peso terreno) 133,0000 [kPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kPa]
-17,04	-7,04	133,0000
-7,04	10,04	135,6342
10,04	20,04	133,0000

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 31,8228 [kPa]	Pressione inf. 45,1962 [kPa]
Piedritto destro	Pressione sup. 31,8228 [kPa]	Pressione inf. 45,1962 [kPa]

Falda

Spinta	0,00[kN]
Sottospinta	0,00[kPa]

Analisi della combinazione n° 105

Pressione in calotta(solo peso terreno) 133,0000 [kPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kPa]
-17,04	-7,04	133,0000
-7,04	10,04	135,6342
10,04	20,04	133,0000

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 31,8228 [kPa]	Pressione inf. 45,1962 [kPa]
Piedritto destro	Pressione sup. 31,8228 [kPa]	Pressione inf. 45,1962 [kPa]

Falda

Spinta	0,00[kN]
Sottospinta	0,00[kPa]

Analisi della combinazione n° 106

PROGETTAZIONE ATI:

Pressione in calotta(solo peso terreno) 133,0000 [kPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kPa]
-17,04	-7,04	133,0000
-7,04	10,04	135,6342
10,04	20,04	133,0000

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 31,8228 [kPa]	Pressione inf. 45,1962 [kPa]
Piedritto destro	Pressione sup. 31,8228 [kPa]	Pressione inf. 45,1962 [kPa]

Falda

Spinta	0,00[kN]
Sottospinta	0,00[kPa]

Analisi della combinazione n° 107

Pressione in calotta(solo peso terreno) 133,0000 [kPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kPa]
-17,04	-7,04	133,0000
-7,04	10,04	135,6342
10,04	20,04	133,0000

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 31,8228 [kPa]	Pressione inf. 45,1962 [kPa]
Piedritto destro	Pressione sup. 31,8228 [kPa]	Pressione inf. 45,1962 [kPa]

Falda

Spinta	0,00[kN]
Sottospinta	0,00[kPa]

Analisi della combinazione n° 108

PROGETTAZIONE ATI:

Pressione in calotta(solo peso terreno) 133,0000 [kPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kPa]
-17,04	-7,04	133,0000
-7,04	10,04	135,6342
10,04	20,04	133,0000

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 31,8228 [kPa]	Pressione inf. 45,1962 [kPa]
Piedritto destro	Pressione sup. 31,8228 [kPa]	Pressione inf. 45,1962 [kPa]

Falda

Spinta	0,00[kN]
Sottospinta	0,00[kPa]

Analisi della combinazione n° 109

Pressione in calotta(solo peso terreno) 133,0000 [kPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kPa]
-17,04	-7,04	133,0000
-7,04	10,04	135,6342
10,04	20,04	133,0000

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 31,8228 [kPa]	Pressione inf. 45,1962 [kPa]
Piedritto destro	Pressione sup. 31,8228 [kPa]	Pressione inf. 45,1962 [kPa]

Falda

Spinta	0,00[kN]
Sottospinta	0,00[kPa]

Analisi della combinazione n° 110

Pressione in calotta(solo peso terreno) 133,0000 [kPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kPa]
-17,04	-7,04	133,0000
-7,04	10,04	135,6342
10,04	20,04	133,0000

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 31,8228 [kPa]	Pressione inf. 45,1962 [kPa]
Piedritto destro	Pressione sup. 31,8228 [kPa]	Pressione inf. 45,1962 [kPa]

Falda

Spinta	0,00[kN]
Sottospinta	0,00[kPa]

Analisi della combinazione n° 111

Pressione in calotta(solo peso terreno) 133,0000 [kPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kPa]
-17,04	-7,04	133,0000
-7,04	10,04	135,6342
10,04	20,04	133,0000

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 31,8228 [kPa]	Pressione inf. 45,1962 [kPa]
Piedritto destro	Pressione sup. 31,8228 [kPa]	Pressione inf. 45,1962 [kPa]

Falda

Spinta	0,00[kN]
Sottospinta	0,00[kPa]

Analisi della combinazione n° 112

Pressione in calotta(solo peso terreno) 133,0000 [kPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kPa]
-17,04	-7,04	133,0000
-7,04	10,04	135,6342
10,04	20,04	133,0000

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 31,8228 [kPa]	Pressione inf. 45,1962 [kPa]
Piedritto destro	Pressione sup. 31,8228 [kPa]	Pressione inf. 45,1962 [kPa]

Falda

Spinta	0,00[kN]
Sottospinta	0,00[kPa]

Analisi della combinazione n° 113

Pressione in calotta(solo peso terreno) 133,0000 [kPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kPa]
-17,04	-7,04	133,0000
-7,04	10,04	135,6342
10,04	20,04	133,0000

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 31,8228 [kPa]	Pressione inf. 45,1962 [kPa]
Piedritto destro	Pressione sup. 31,8228 [kPa]	Pressione inf. 45,1962 [kPa]

Falda

Spinta	0,00[kN]
Sottospinta	0,00[kPa]

Analisi della combinazione n° 114

Pressione in calotta(solo peso terreno) 133,0000 [kPa]

PROGETTAZIONE ATI:

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kPa]
-17,04	-7,04	133,0000
-7,04	10,04	135,6342
10,04	20,04	133,0000

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 31,8228 [kPa]	Pressione inf. 45,1962 [kPa]
Piedritto destro	Pressione sup. 31,8228 [kPa]	Pressione inf. 45,1962 [kPa]

Falda

Spinta	0,00[kN]
Sottospinta	0,00[kPa]

Analisi della combinazione n° 115

Pressione in calotta(solo peso terreno) 133,0000 [kPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kPa]
-17,04	-7,04	133,0000
-7,04	10,04	135,6342
10,04	20,04	133,0000

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 31,8228 [kPa]	Pressione inf. 45,1962 [kPa]
Piedritto destro	Pressione sup. 31,8228 [kPa]	Pressione inf. 45,1962 [kPa]

Falda

Spinta	0,00[kN]
Sottospinta	0,00[kPa]

6.4. SPOSTAMENTI

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 1)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	0,001	0,700

PROGETTAZIONE ATI:

OPERE D'ARTE MINORI – OPERE DI ATTRAVERSAMENTO IDRAULICO – TOMBINO TM02

0,86	0,000	0,684
1,50	0,000	0,676
2,14	0,000	0,684
2,75	-0,001	0,700

Spostamenti trasverso (Combinazione n° 1)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	-0,031	0,704
0,83	-0,017	0,708
1,50	0,000	0,711
2,17	0,017	0,708
2,75	0,031	0,704

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 1)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	0,001	0,700
1,50	-0,022	0,702
2,75	-0,031	0,704

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 1)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	-0,001	0,700
1,50	0,022	0,702
2,75	0,031	0,704

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 2)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	0,000	0,526
0,86	0,000	0,514
1,50	0,000	0,509
2,14	0,000	0,514
2,75	0,000	0,526

Spostamenti trasverso (Combinazione n° 2)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	-0,026	0,530
0,83	-0,014	0,532
1,50	0,000	0,534
2,17	0,014	0,532
2,75	0,026	0,530

PROGETTAZIONE ATI:

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 2)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	0,000	0,526
1,50	-0,017	0,528
2,75	-0,026	0,530

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 2)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	0,000	0,526
1,50	0,017	0,528
2,75	0,026	0,530

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 3)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	0,000	0,701
0,86	0,000	0,684
1,50	0,000	0,676
2,14	0,000	0,684
2,75	0,000	0,701

Spostamenti traverso (Combinazione n° 3)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	-0,024	0,705
0,83	-0,013	0,716
1,50	0,000	0,722
2,17	0,013	0,716
2,75	0,024	0,705

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 3)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	0,000	0,701
1,50	-0,024	0,703
2,75	-0,024	0,705

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 3)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	0,000	0,701
1,50	0,024	0,703
2,75	0,024	0,705

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 4)

PROGETTAZIONE ATI:

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	0,000	0,527
0,86	0,000	0,514
1,50	0,000	0,508
2,14	0,000	0,514
2,75	0,000	0,527

Spostamenti trasverso (Combinazione n° 4)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	-0,020	0,530
0,83	-0,010	0,538
1,50	0,000	0,543
2,17	0,010	0,538
2,75	0,020	0,530

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 4)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	0,000	0,527
1,50	-0,018	0,529
2,75	-0,020	0,530

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 4)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	0,000	0,527
1,50	0,018	0,529
2,75	0,020	0,530

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 5)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	0,001	0,696
0,86	0,000	0,684
1,50	0,000	0,678
2,14	0,000	0,684
2,75	-0,001	0,696

Spostamenti trasverso (Combinazione n° 5)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	0,003	0,700
0,83	0,002	0,710
1,50	0,000	0,716
2,17	-0,002	0,710
2,75	-0,003	0,700

PROGETTAZIONE ATI:

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 5)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	0,001	0,696
1,50	-0,006	0,698
2,75	0,003	0,700

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 5)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	-0,001	0,696
1,50	0,006	0,698
2,75	-0,003	0,700

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 6)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	0,001	0,523
0,86	0,000	0,515
1,50	0,000	0,510
2,14	0,000	0,515
2,75	-0,001	0,523

Spostamenti traverso (Combinazione n° 6)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	0,003	0,526
0,83	0,001	0,533
1,50	0,000	0,537
2,17	-0,001	0,533
2,75	-0,003	0,526

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 6)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	0,001	0,523
1,50	-0,003	0,525
2,75	0,003	0,526

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 6)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	-0,001	0,523
1,50	0,003	0,525
2,75	-0,003	0,526

PROGETTAZIONE ATI:

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 7)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	0,000	0,738
0,86	0,000	0,724
1,50	0,000	0,716
2,14	0,000	0,724
2,75	0,000	0,738

Spostamenti traverso (Combinazione n° 7)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	-0,018	0,743
0,83	-0,010	0,750
1,50	0,000	0,755
2,17	0,010	0,750
2,75	0,018	0,743

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 7)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	0,000	0,738
1,50	-0,018	0,741
2,75	-0,018	0,743

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 7)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	0,000	0,738
1,50	0,018	0,741
2,75	0,018	0,743

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 8)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	0,000	0,564
0,86	0,000	0,553
1,50	0,000	0,547
2,14	0,000	0,553
2,75	0,000	0,564

Spostamenti traverso (Combinazione n° 8)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	-0,015	0,567
0,83	-0,008	0,572

PROGETTAZIONE ATI:

OPERE D'ARTE MINORI – OPERE DI ATTRAVERSAMENTO IDRAULICO – TOMBINO TM02

1,50	0,000	0,575
2,17	0,008	0,572
2,75	0,015	0,567

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 8)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	0,000	0,564
1,50	-0,013	0,566
2,75	-0,015	0,567

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 8)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	0,000	0,564
1,50	0,013	0,566
2,75	0,015	0,567

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 9)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	0,000	0,740
0,86	0,000	0,723
1,50	0,000	0,716
2,14	0,000	0,723
2,75	0,000	0,740

Spostamenti traverso (Combinazione n° 9)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	-0,018	0,744
0,83	-0,010	0,755
1,50	0,000	0,761
2,17	0,010	0,755
2,75	0,018	0,744

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 9)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	0,000	0,740
1,50	-0,021	0,742
2,75	-0,018	0,744

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 9)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
-------	---------------------	---------------------

PROGETTAZIONE ATI:

0,25	0,000	0,740
1,50	0,021	0,742
2,75	0,018	0,744

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 10)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	0,000	0,565
0,86	0,000	0,553
1,50	0,000	0,547
2,14	0,000	0,553
2,75	0,000	0,565

Spostamenti traverso (Combinazione n° 10)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	-0,015	0,568
0,83	-0,008	0,576
1,50	0,000	0,580
2,17	0,008	0,576
2,75	0,015	0,568

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 10)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	0,000	0,565
1,50	-0,016	0,566
2,75	-0,015	0,568

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 10)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	0,000	0,565
1,50	0,016	0,566
2,75	0,015	0,568

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 11)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	0,001	0,736
0,86	0,000	0,724
1,50	0,000	0,718
2,14	0,000	0,724
2,75	-0,001	0,736

Spostamenti traverso (Combinazione n° 11)

PROGETTAZIONE ATI:

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	0,003	0,740
0,83	0,002	0,750
1,50	0,000	0,756
2,17	-0,002	0,750
2,75	-0,003	0,740

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 11)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	0,001	0,736
1,50	-0,007	0,738
2,75	0,003	0,740

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 11)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	-0,001	0,736
1,50	0,007	0,738
2,75	-0,003	0,740

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 12)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	0,000	0,562
0,86	0,000	0,553
1,50	0,000	0,549
2,14	0,000	0,553
2,75	0,000	0,562

Spostamenti traverso (Combinazione n° 12)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	0,003	0,565
0,83	0,001	0,572
1,50	0,000	0,576
2,17	-0,001	0,572
2,75	-0,003	0,565

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 12)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	0,000	0,562
1,50	-0,004	0,563
2,75	0,003	0,565

PROGETTAZIONE ATI:

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 12)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	0,000	0,562
1,50	0,004	0,563
2,75	-0,003	0,565

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 13)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	0,000	0,737
0,86	0,000	0,724
1,50	0,000	0,717
2,14	0,000	0,724
2,75	0,000	0,737

Spostamenti traverso (Combinazione n° 13)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	0,003	0,741
0,83	0,002	0,755
1,50	0,000	0,762
2,17	-0,002	0,755
2,75	-0,003	0,741

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 13)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	0,000	0,737
1,50	-0,010	0,739
2,75	0,003	0,741

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 13)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	0,000	0,737
1,50	0,010	0,739
2,75	-0,003	0,741

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 14)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	0,000	0,562
0,86	0,000	0,553
1,50	0,000	0,548
2,14	0,000	0,553
2,75	0,000	0,562

PROGETTAZIONE ATI:

Spostamenti trasverso (Combinazione n° 14)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	0,003	0,566
0,83	0,001	0,576
1,50	0,000	0,581
2,17	-0,001	0,576
2,75	-0,003	0,566

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 14)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	0,000	0,562
1,50	-0,007	0,564
2,75	0,003	0,566

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 14)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	0,000	0,562
1,50	0,007	0,564
2,75	-0,003	0,566

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 15)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	23,861	0,440
0,86	23,861	0,553
1,50	23,860	0,677
2,14	23,860	0,814
2,75	23,860	0,956

Spostamenti trasverso (Combinazione n° 15)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	24,377	0,444
0,83	24,386	0,572
1,50	24,395	0,713
2,17	24,405	0,846
2,75	24,413	0,961

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 15)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	23,861	0,440

PROGETTAZIONE ATI:

1,50	24,112	0,442
2,75	24,377	0,444

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 15)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	23,860	0,956
1,50	24,143	0,959
2,75	24,413	0,961

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 16)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	20,327	0,305
0,86	20,327	0,403
1,50	20,327	0,510
2,14	20,326	0,626
2,75	20,326	0,745

Spostamenti traverso (Combinazione n° 16)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	20,767	0,308
0,83	20,774	0,415
1,50	20,782	0,535
2,17	20,790	0,649
2,75	20,797	0,749

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 16)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	20,327	0,305
1,50	20,543	0,306
2,75	20,767	0,308

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 16)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	20,326	0,745
1,50	20,565	0,747
2,75	20,797	0,749

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 17)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	2,675	0,696
0,86	2,675	0,682

PROGETTAZIONE ATI:

1,50	2,674	0,676
2,14	2,674	0,685
2,75	2,674	0,703

Spostamenti trasverso (Combinazione n° 17)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	2,663	0,701
0,83	2,672	0,712
1,50	2,681	0,720
2,17	2,691	0,716
2,75	2,700	0,707

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 17)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	2,675	0,696
1,50	2,658	0,698
2,75	2,663	0,701

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 17)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	2,674	0,703
1,50	2,698	0,705
2,75	2,700	0,707

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 18)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	2,280	0,523
0,86	2,280	0,513
1,50	2,279	0,509
2,14	2,279	0,516
2,75	2,279	0,529

Spostamenti trasverso (Combinazione n° 18)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	2,270	0,527
0,83	2,277	0,535
1,50	2,285	0,541
2,17	2,293	0,538
2,75	2,300	0,532

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 18)

PROGETTAZIONE ATI:

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	2,280	0,523
1,50	2,267	0,525
2,75	2,270	0,527

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 18)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	2,279	0,529
1,50	2,297	0,531
2,75	2,300	0,532

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 19)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	2,687	0,692
0,86	2,686	0,682
1,50	2,686	0,678
2,14	2,686	0,686
2,75	2,685	0,699

Spostamenti traverso (Combinazione n° 19)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	2,696	0,697
0,83	2,695	0,708
1,50	2,693	0,715
2,17	2,691	0,711
2,75	2,690	0,704

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 19)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	2,687	0,692
1,50	2,684	0,695
2,75	2,696	0,697

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 19)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	2,685	0,699
1,50	2,695	0,701
2,75	2,690	0,704

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 20)

PROGETTAZIONE ATI:

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	2,289	0,520
0,86	2,289	0,513
1,50	2,289	0,510
2,14	2,289	0,516
2,75	2,288	0,526

Spostamenti trasverso (Combinazione n° 20)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	2,298	0,523
0,83	2,296	0,531
1,50	2,295	0,537
2,17	2,294	0,534
2,75	2,292	0,529

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 20)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	2,289	0,520
1,50	2,289	0,522
2,75	2,298	0,523

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 20)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	2,288	0,526
1,50	2,295	0,528
2,75	2,292	0,529

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 21)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	2,685	0,693
0,86	2,684	0,682
1,50	2,684	0,678
2,14	2,684	0,686
2,75	2,684	0,700

Spostamenti trasverso (Combinazione n° 21)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	2,694	0,698
0,83	2,693	0,713
1,50	2,691	0,721
2,17	2,690	0,716
2,75	2,688	0,705

PROGETTAZIONE ATI:

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 21)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	2,685	0,693
1,50	2,679	0,696
2,75	2,694	0,698

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 21)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	2,684	0,700
1,50	2,697	0,703
2,75	2,688	0,705

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 22)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	2,288	0,521
0,86	2,288	0,513
1,50	2,287	0,510
2,14	2,287	0,516
2,75	2,287	0,527

Spostamenti traverso (Combinazione n° 22)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	2,296	0,524
0,83	2,295	0,535
1,50	2,293	0,542
2,17	2,292	0,538
2,75	2,291	0,530

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 22)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	2,288	0,521
1,50	2,285	0,523
2,75	2,296	0,524

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 22)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	2,287	0,527
1,50	2,296	0,529
2,75	2,291	0,530

PROGETTAZIONE ATI:

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 23)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	-3,567	0,704
0,86	-3,567	0,686
1,50	-3,567	0,676
2,14	-3,567	0,681
2,75	-3,568	0,695

Spostamenti traverso (Combinazione n° 23)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	-3,607	0,709
0,83	-3,593	0,710
1,50	-3,576	0,711
2,17	-3,560	0,705
2,75	-3,545	0,700

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 23)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	-3,567	0,704
1,50	-3,593	0,706
2,75	-3,607	0,709

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 23)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	-3,568	0,695
1,50	-3,550	0,697
2,75	-3,545	0,700

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 24)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	-3,039	0,530
0,86	-3,040	0,516
1,50	-3,040	0,509
2,14	-3,040	0,513
2,75	-3,040	0,522

Spostamenti traverso (Combinazione n° 24)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	-3,073	0,533
0,83	-3,061	0,533
1,50	-3,048	0,533

PROGETTAZIONE ATI:

2,17	-3,034	0,529
2,75	-3,022	0,526

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 24)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	-3,039	0,530
1,50	-3,060	0,532
2,75	-3,073	0,533

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 24)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	-3,040	0,522
1,50	-3,028	0,524
2,75	-3,022	0,526

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 25)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	0,001	0,697
0,86	0,000	0,684
1,50	0,000	0,678
2,14	0,000	0,684
2,75	-0,001	0,697

Spostamenti traverso (Combinazione n° 25)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	0,000	0,701
0,83	0,000	0,712
1,50	0,000	0,718
2,17	0,000	0,712
2,75	0,000	0,701

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 25)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	0,001	0,697
1,50	-0,009	0,699
2,75	0,000	0,701

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 25)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	-0,001	0,697

PROGETTAZIONE ATI:

1,50	0,009	0,699
2,75	0,000	0,701

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 26)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	0,001	0,524
0,86	0,000	0,515
1,50	0,000	0,510
2,14	0,000	0,515
2,75	-0,001	0,524

Spostamenti traverso (Combinazione n° 26)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	0,000	0,527
0,83	0,000	0,535
1,50	0,000	0,540
2,17	0,000	0,535
2,75	0,000	0,527

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 26)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	0,001	0,524
1,50	-0,006	0,526
2,75	0,000	0,527

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 26)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	-0,001	0,524
1,50	0,006	0,526
2,75	0,000	0,527

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 27)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	0,001	0,635
0,86	0,000	0,623
1,50	0,000	0,618
2,14	0,000	0,623
2,75	-0,001	0,635

Spostamenti traverso (Combinazione n° 27)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
-------	---------------------	---------------------

PROGETTAZIONE ATI:

OPERE D'ARTE MINORI – OPERE DI ATTRAVERSAMENTO IDRAULICO – TOMBINO TM02

0,25	0,000	0,639
0,83	0,000	0,648
1,50	0,000	0,654
2,17	0,000	0,648
2,75	0,000	0,639

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 27)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	0,001	0,635
1,50	-0,008	0,637
2,75	0,000	0,639

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 27)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	-0,001	0,635
1,50	0,008	0,637
2,75	0,000	0,639

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 28)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	0,001	0,471
0,86	0,000	0,463
1,50	0,000	0,459
2,14	0,000	0,463
2,75	-0,001	0,471

Spostamenti traverso (Combinazione n° 28)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	0,000	0,474
0,83	0,000	0,481
1,50	0,000	0,485
2,17	0,000	0,481
2,75	0,000	0,474

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 28)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	0,001	0,471
1,50	-0,005	0,472
2,75	0,000	0,474

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 28)

PROGETTAZIONE ATI:

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	-0,001	0,471
1,50	0,005	0,472
2,75	0,000	0,474

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 29)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	-2,676	0,702
0,86	-2,676	0,685
1,50	-2,676	0,676
2,14	-2,676	0,682
2,75	-2,677	0,696

Spostamenti traverso (Combinazione n° 29)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	-2,696	0,707
0,83	-2,690	0,718
1,50	-2,683	0,722
2,17	-2,676	0,714
2,75	-2,670	0,700

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 29)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	-2,676	0,702
1,50	-2,698	0,705
2,75	-2,696	0,707

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 29)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	-2,677	0,696
1,50	-2,661	0,698
2,75	-2,670	0,700

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 30)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	-2,281	0,529
0,86	-2,281	0,516
1,50	-2,281	0,509
2,14	-2,281	0,513
2,75	-2,281	0,523

Spostamenti trasverso (Combinazione n° 30)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	-2,297	0,532
0,83	-2,293	0,540
1,50	-2,287	0,543
2,17	-2,281	0,537
2,75	-2,276	0,526

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 30)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	-2,281	0,529
1,50	-2,297	0,530
2,75	-2,297	0,532

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 30)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	-2,281	0,523
1,50	-2,270	0,525
2,75	-2,276	0,526

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 31)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	3,581	0,630
0,86	3,581	0,621
1,50	3,581	0,618
2,14	3,580	0,626
2,75	3,580	0,639

Spostamenti trasverso (Combinazione n° 31)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	3,591	0,634
0,83	3,590	0,646
1,50	3,590	0,653
2,17	3,590	0,650
2,75	3,590	0,643

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 31)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	3,581	0,630
1,50	3,578	0,632

PROGETTAZIONE ATI:

2,75 3,591 0,634

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 31)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	3,580	0,639
1,50	3,593	0,641
2,75	3,590	0,643

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 32)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	3,052	0,467
0,86	3,051	0,461
1,50	3,051	0,459
2,14	3,051	0,465
2,75	3,051	0,475

Spostamenti traverso (Combinazione n° 32)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	3,060	0,470
0,83	3,059	0,478
1,50	3,059	0,484
2,17	3,059	0,482
2,75	3,059	0,478

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 32)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	3,052	0,467
1,50	3,051	0,468
2,75	3,060	0,470

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 32)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	3,051	0,475
1,50	3,059	0,476
2,75	3,059	0,478

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 33)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	-3,567	0,642
0,86	-3,568	0,625
1,50	-3,568	0,616

PROGETTAZIONE ATI:

2,14	-3,568	0,621
2,75	-3,568	0,633

Spostamenti trasverso (Combinazione n° 33)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	-3,608	0,646
0,83	-3,594	0,646
1,50	-3,577	0,646
2,17	-3,561	0,641
2,75	-3,546	0,637

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 33)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	-3,567	0,642
1,50	-3,593	0,644
2,75	-3,608	0,646

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 33)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	-3,568	0,633
1,50	-3,552	0,635
2,75	-3,546	0,637

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 34)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	-3,040	0,477
0,86	-3,040	0,465
1,50	-3,040	0,458
2,14	-3,041	0,461
2,75	-3,041	0,469

Spostamenti trasverso (Combinazione n° 34)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	-3,074	0,480
0,83	-3,062	0,479
1,50	-3,048	0,478
2,17	-3,035	0,475
2,75	-3,023	0,472

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 34)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	-3,040	0,477
1,50	-3,059	0,479
2,75	-3,074	0,480

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 34)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	-3,041	0,469
1,50	-3,029	0,471
2,75	-3,023	0,472

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 35)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	-3,580	0,639
0,86	-3,580	0,626
1,50	-3,581	0,618
2,14	-3,581	0,621
2,75	-3,581	0,630

Spostamenti traverso (Combinazione n° 35)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	-3,590	0,643
0,83	-3,590	0,650
1,50	-3,590	0,653
2,17	-3,590	0,646
2,75	-3,591	0,634

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 35)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	-3,580	0,639
1,50	-3,593	0,641
2,75	-3,590	0,643

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 35)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	-3,581	0,630
1,50	-3,578	0,632
2,75	-3,591	0,634

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 36)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
-------	---------------------	---------------------

PROGETTAZIONE ATI:

OPERE D'ARTE MINORI – OPERE DI ATTRAVERSAMENTO IDRAULICO – TOMBINO TM02

0,25	-3,051	0,475
0,86	-3,051	0,465
1,50	-3,051	0,459
2,14	-3,051	0,461
2,75	-3,052	0,467

Spostamenti trasverso (Combinazione n° 36)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	-3,059	0,478
0,83	-3,059	0,482
1,50	-3,059	0,484
2,17	-3,059	0,478
2,75	-3,060	0,470

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 36)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	-3,051	0,475
1,50	-3,059	0,476
2,75	-3,059	0,478

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 36)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	-3,052	0,467
1,50	-3,051	0,468
2,75	-3,060	0,470

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 37)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	59,678	0,049
0,86	59,677	0,358
1,50	59,677	0,678
2,14	59,677	1,010
2,75	59,676	1,341

Spostamenti trasverso (Combinazione n° 37)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	61,016	0,053
0,83	61,015	0,367
1,50	61,014	0,716
2,17	61,014	1,052
2,75	61,013	1,347

PROGETTAZIONE ATI:

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 37)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	59,678	0,049
1,50	60,339	0,051
2,75	61,016	0,053

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 37)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	59,676	1,341
1,50	60,350	1,344
2,75	61,013	1,347

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 38)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	50,836	-0,030
0,86	50,836	0,236
1,50	50,836	0,510
2,14	50,835	0,793
2,75	50,835	1,074

Spostamenti traverso (Combinazione n° 38)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	51,979	-0,027
0,83	51,978	0,240
1,50	51,978	0,537
2,17	51,977	0,825
2,75	51,976	1,078

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 38)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	50,836	-0,030
1,50	51,403	-0,028
2,75	51,979	-0,027

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 38)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	50,835	1,074
1,50	51,409	1,076
2,75	51,976	1,078

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 39)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	59,678	-0,014
0,86	59,677	0,297
1,50	59,677	0,618
2,14	59,677	0,950
2,75	59,676	1,280

Spostamenti traverso (Combinazione n° 39)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	61,017	-0,010
0,83	61,017	0,303
1,50	61,016	0,651
2,17	61,015	0,989
2,75	61,014	1,285

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 39)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	59,678	-0,014
1,50	60,341	-0,012
2,75	61,017	-0,010

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 39)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	59,676	1,280
1,50	60,350	1,282
2,75	61,014	1,285

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 40)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	50,827	-0,097
0,86	50,827	0,175
1,50	50,826	0,455
2,14	50,826	0,743
2,75	50,825	1,028

Spostamenti traverso (Combinazione n° 40)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	51,992	-0,095
0,83	51,991	0,176
1,50	51,990	0,478
2,17	51,990	0,773

PROGETTAZIONE ATI:

2,75	51,989	1,032
------	--------	-------

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 40)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	50,827	-0,097
1,50	51,406	-0,096
2,75	51,992	-0,095

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 40)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	50,825	1,028
1,50	51,409	1,030
2,75	51,989	1,032

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 41)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	59,664	0,106
0,86	59,664	0,411
1,50	59,664	0,730
2,14	59,663	1,063
2,75	59,663	1,398

Spostamenti traverso (Combinazione n° 41)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	60,971	0,109
0,83	60,985	0,417
1,50	61,001	0,762
2,17	61,017	1,102
2,75	61,031	1,403

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 41)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	59,664	0,106
1,50	60,311	0,108
2,75	60,971	0,109

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 41)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	59,663	1,398
1,50	60,351	1,400

PROGETTAZIONE ATI:

2,75 61,031 1,403

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 42)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	50,826	0,026
0,86	50,826	0,288
1,50	50,826	0,560
2,14	50,825	0,843
2,75	50,825	1,127

Spostamenti traverso (Combinazione n° 42)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	51,940	0,029
0,83	51,951	0,289
1,50	51,965	0,583
2,17	51,978	0,873
2,75	51,990	1,131

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 42)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	50,826	0,026
1,50	51,379	0,028
2,75	51,940	0,029

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 42)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	50,825	1,127
1,50	51,409	1,129
2,75	51,990	1,131

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 43)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	59,661	0,108
0,86	59,661	0,410
1,50	59,661	0,729
2,14	59,660	1,063
2,75	59,660	1,399

Spostamenti traverso (Combinazione n° 43)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	60,968	0,111

PROGETTAZIONE ATI:

0,83	60,982	0,425
1,50	60,998	0,773
2,17	61,014	1,110
2,75	61,028	1,405

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 43)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	59,661	0,108
1,50	60,303	0,109
2,75	60,968	0,111

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 43)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	59,660	1,399
1,50	60,354	1,402
2,75	61,028	1,405

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 44)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	50,824	0,028
0,86	50,823	0,288
1,50	50,823	0,559
2,14	50,823	0,843
2,75	50,823	1,128

Spostamenti traverso (Combinazione n° 44)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	51,938	0,030
0,83	51,949	0,296
1,50	51,962	0,592
2,17	51,976	0,880
2,75	51,987	1,132

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 44)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	50,824	0,028
1,50	51,372	0,029
2,75	51,938	0,030

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 44)

PROGETTAZIONE ATI:

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	50,823	1,128
1,50	51,411	1,130
2,75	51,987	1,132

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 45)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	59,681	0,101
0,86	59,680	0,411
1,50	59,680	0,732
2,14	59,679	1,063
2,75	59,679	1,393

Spostamenti traverso (Combinazione n° 45)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	61,023	0,105
0,83	61,020	0,417
1,50	61,017	0,765
2,17	61,014	1,102
2,75	61,011	1,399

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 45)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	59,681	0,101
1,50	60,346	0,103
2,75	61,023	0,105

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 45)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	59,679	1,393
1,50	60,349	1,396
2,75	61,011	1,399

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 46)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	50,840	0,023
0,86	50,840	0,288
1,50	50,839	0,562
2,14	50,839	0,844
2,75	50,838	1,123

Spostamenti traverso (Combinazione n° 46)

PROGETTAZIONE ATI:

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	51,983	0,025
0,83	51,981	0,290
1,50	51,979	0,585
2,17	51,976	0,873
2,75	51,974	1,127

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 46)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	50,840	0,023
1,50	51,408	0,024
2,75	51,983	0,025

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 46)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	50,838	1,123
1,50	51,408	1,125
2,75	51,974	1,127

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 47)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	59,678	0,103
0,86	59,677	0,411
1,50	59,677	0,731
2,14	59,677	1,063
2,75	59,676	1,395

Spostamenti traverso (Combinazione n° 47)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	61,021	0,107
0,83	61,018	0,425
1,50	61,014	0,775
2,17	61,011	1,110
2,75	61,008	1,401

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 47)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	59,678	0,103
1,50	60,337	0,105
2,75	61,021	0,107

PROGETTAZIONE ATI:

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 47)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	59,676	1,395
1,50	60,352	1,398
2,75	61,008	1,401

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 48)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	50,837	0,024
0,86	50,837	0,288
1,50	50,837	0,561
2,14	50,837	0,844
2,75	50,836	1,125

Spostamenti traverso (Combinazione n° 48)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	51,981	0,027
0,83	51,979	0,296
1,50	51,976	0,594
2,17	51,973	0,880
2,75	51,971	1,129

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 48)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	50,837	0,024
1,50	51,401	0,025
2,75	51,981	0,027

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 48)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	50,836	1,125
1,50	51,410	1,127
2,75	51,971	1,129

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 49)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	-3,564	0,706
0,86	-3,564	0,686
1,50	-3,564	0,675
2,14	-3,564	0,681

PROGETTAZIONE ATI:

2,75 -3,565 0,697

Spostamenti trasverso (Combinazione n° 49)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	-3,604	0,710
0,83	-3,590	0,718
1,50	-3,573	0,721
2,17	-3,557	0,713
2,75	-3,543	0,701

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 49)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	-3,564	0,706
1,50	-3,596	0,708
2,75	-3,604	0,710

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 49)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	-3,565	0,697
1,50	-3,542	0,699
2,75	-3,543	0,701

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 50)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	-3,037	0,531
0,86	-3,037	0,516
1,50	-3,037	0,508
2,14	-3,038	0,512
2,75	-3,038	0,524

Spostamenti trasverso (Combinazione n° 50)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	-3,071	0,535
0,83	-3,059	0,540
1,50	-3,045	0,542
2,17	-3,032	0,536
2,75	-3,020	0,527

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 50)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
-------	---------------------	---------------------

PROGETTAZIONE ATI:

0,25	-3,037	0,531
1,50	-3,062	0,533
2,75	-3,071	0,535

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 50)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	-3,038	0,524
1,50	-3,021	0,526
2,75	-3,020	0,527

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 51)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	-59,679	1,340
0,86	-59,680	1,010
1,50	-59,680	0,679
2,14	-59,681	0,358
2,75	-59,681	0,048

Spostamenti traverso (Combinazione n° 51)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	-61,012	1,345
0,83	-61,015	1,049
1,50	-61,018	0,711
2,17	-61,021	0,363
2,75	-61,024	0,052

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 51)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	-59,679	1,340
1,50	-60,349	1,343
2,75	-61,012	1,345

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 51)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	-59,681	0,048
1,50	-60,347	0,050
2,75	-61,024	0,052

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 52)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	-50,837	1,073

PROGETTAZIONE ATI:

0,86	-50,838	0,793
1,50	-50,838	0,511
2,14	-50,839	0,236
2,75	-50,839	-0,031

Spostamenti trasverso (Combinazione n° 52)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	-51,976	1,077
0,83	-51,978	0,822
1,50	-51,981	0,533
2,17	-51,983	0,236
2,75	-51,986	-0,028

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 52)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	-50,837	1,073
1,50	-51,407	1,075
2,75	-51,976	1,077

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 52)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	-50,839	-0,031
1,50	-51,410	-0,029
2,75	-51,986	-0,028

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 53)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	-59,677	1,342
0,86	-59,677	1,010
1,50	-59,678	0,678
2,14	-59,678	0,358
2,75	-59,678	0,050

Spostamenti trasverso (Combinazione n° 53)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	-61,009	1,347
0,83	-61,012	1,056
1,50	-61,015	0,721
2,17	-61,018	0,371
2,75	-61,021	0,053

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 53)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	-59,677	1,342
1,50	-60,351	1,345
2,75	-61,009	1,347

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 53)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	-59,678	0,050
1,50	-60,339	0,052
2,75	-61,021	0,053

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 54)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	-50,835	1,074
0,86	-50,836	0,793
1,50	-50,836	0,510
2,14	-50,836	0,236
2,75	-50,837	-0,029

Spostamenti traverso (Combinazione n° 54)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	-51,973	1,078
0,83	-51,976	0,829
1,50	-51,978	0,541
2,17	-51,981	0,243
2,75	-51,983	-0,027

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 54)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	-50,835	1,074
1,50	-51,410	1,076
2,75	-51,973	1,078

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 54)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	-50,837	-0,029
1,50	-51,403	-0,028
2,75	-51,983	-0,027

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 55)

PROGETTAZIONE ATI:

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	-59,663	1,398
0,86	-59,663	1,063
1,50	-59,664	0,730
2,14	-59,664	0,411
2,75	-59,664	0,106

Spostamenti trasverso (Combinazione n° 55)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	-61,031	1,403
0,83	-61,017	1,102
1,50	-61,001	0,762
2,17	-60,985	0,417
2,75	-60,971	0,109

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 55)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	-59,663	1,398
1,50	-60,351	1,400
2,75	-61,031	1,403

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 55)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	-59,664	0,106
1,50	-60,311	0,108
2,75	-60,971	0,109

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 56)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	-50,825	1,127
0,86	-50,825	0,843
1,50	-50,826	0,560
2,14	-50,826	0,288
2,75	-50,826	0,026

Spostamenti trasverso (Combinazione n° 56)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	-51,990	1,131
0,83	-51,978	0,873
1,50	-51,965	0,583
2,17	-51,951	0,289
2,75	-51,940	0,029

PROGETTAZIONE ATI:

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 56)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	-50,825	1,127
1,50	-51,409	1,129
2,75	-51,990	1,131

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 56)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	-50,826	0,026
1,50	-51,379	0,028
2,75	-51,940	0,029

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 57)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	-59,660	1,399
0,86	-59,660	1,063
1,50	-59,661	0,729
2,14	-59,661	0,410
2,75	-59,661	0,108

Spostamenti traverso (Combinazione n° 57)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	-61,028	1,405
0,83	-61,014	1,110
1,50	-60,998	0,773
2,17	-60,982	0,425
2,75	-60,968	0,111

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 57)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	-59,660	1,399
1,50	-60,354	1,402
2,75	-61,028	1,405

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 57)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	-59,661	0,108
1,50	-60,303	0,109
2,75	-60,968	0,111

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 58)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	-50,823	1,128
0,86	-50,823	0,843
1,50	-50,823	0,559
2,14	-50,823	0,288
2,75	-50,824	0,028

Spostamenti traverso (Combinazione n° 58)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	-51,987	1,132
0,83	-51,976	0,880
1,50	-51,962	0,592
2,17	-51,949	0,296
2,75	-51,938	0,030

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 58)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	-50,823	1,128
1,50	-51,411	1,130
2,75	-51,987	1,132

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 58)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	-50,824	0,028
1,50	-51,372	0,029
2,75	-51,938	0,030

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 59)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	-59,679	1,393
0,86	-59,679	1,063
1,50	-59,680	0,732
2,14	-59,680	0,411
2,75	-59,681	0,101

Spostamenti traverso (Combinazione n° 59)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	-61,011	1,399
0,83	-61,014	1,102

PROGETTAZIONE ATI:

1,50	-61,017	0,765
2,17	-61,020	0,417
2,75	-61,023	0,105

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 59)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	-59,679	1,393
1,50	-60,349	1,396
2,75	-61,011	1,399

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 59)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	-59,681	0,101
1,50	-60,346	0,103
2,75	-61,023	0,105

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 60)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	-50,838	1,123
0,86	-50,839	0,844
1,50	-50,839	0,562
2,14	-50,840	0,288
2,75	-50,840	0,023

Spostamenti traverso (Combinazione n° 60)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	-51,974	1,127
0,83	-51,976	0,873
1,50	-51,979	0,585
2,17	-51,981	0,290
2,75	-51,983	0,025

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 60)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	-50,838	1,123
1,50	-51,408	1,125
2,75	-51,974	1,127

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 60)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
-------	---------------------	---------------------

PROGETTAZIONE ATI:

0,25	-50,840	0,023
1,50	-51,408	0,024
2,75	-51,983	0,025

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 61)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	-59,676	1,395
0,86	-59,677	1,063
1,50	-59,677	0,731
2,14	-59,677	0,411
2,75	-59,678	0,103

Spostamenti traverso (Combinazione n° 61)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	-61,008	1,401
0,83	-61,011	1,110
1,50	-61,014	0,775
2,17	-61,018	0,425
2,75	-61,021	0,107

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 61)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	-59,676	1,395
1,50	-60,352	1,398
2,75	-61,008	1,401

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 61)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	-59,678	0,103
1,50	-60,337	0,105
2,75	-61,021	0,107

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 62)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	-50,836	1,125
0,86	-50,837	0,844
1,50	-50,837	0,561
2,14	-50,837	0,288
2,75	-50,837	0,024

Spostamenti traverso (Combinazione n° 62)

PROGETTAZIONE ATI:

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	-51,971	1,129
0,83	-51,973	0,880
1,50	-51,976	0,594
2,17	-51,979	0,296
2,75	-51,981	0,027

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 62)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	-50,836	1,125
1,50	-51,410	1,127
2,75	-51,971	1,129

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 62)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	-50,837	0,024
1,50	-51,401	0,025
2,75	-51,981	0,027

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 63)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	101,183	0,403
0,86	101,182	0,440
1,50	101,181	0,481
2,14	101,181	0,529
2,75	101,180	0,580

Spostamenti traverso (Combinazione n° 63)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	101,339	0,406
0,83	101,351	0,444
1,50	101,364	0,491
2,17	101,377	0,538
2,75	101,389	0,583

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 63)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	101,183	0,403
1,50	101,267	0,404
2,75	101,339	0,406

PROGETTAZIONE ATI:

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 63)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	101,180	0,580
1,50	101,280	0,581
2,75	101,389	0,583

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 64)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	101,183	0,356
0,86	101,182	0,394
1,50	101,181	0,435
2,14	101,181	0,483
2,75	101,180	0,532

Spostamenti traverso (Combinazione n° 64)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	101,340	0,358
0,83	101,351	0,396
1,50	101,365	0,443
2,17	101,378	0,490
2,75	101,389	0,535

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 64)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	101,183	0,356
1,50	101,268	0,357
2,75	101,340	0,358

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 64)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	101,180	0,532
1,50	101,279	0,534
2,75	101,389	0,535

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 65)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	103,609	0,400
0,86	103,608	0,439
1,50	103,608	0,481
2,14	103,607	0,530
2,75	103,606	0,581

PROGETTAZIONE ATI:

Spostamenti trasverso (Combinazione n° 65)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	103,770	0,403
0,83	103,782	0,442
1,50	103,795	0,490
2,17	103,808	0,538
2,75	103,820	0,584

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 65)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	103,609	0,400
1,50	103,697	0,402
2,75	103,770	0,403

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 65)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	103,606	0,581
1,50	103,707	0,583
2,75	103,820	0,584

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 66)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	103,609	0,353
0,86	103,609	0,393
1,50	103,608	0,435
2,14	103,607	0,484
2,75	103,606	0,534

Spostamenti trasverso (Combinazione n° 66)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	103,771	0,356
0,83	103,782	0,394
1,50	103,795	0,442
2,17	103,809	0,490
2,75	103,820	0,537

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 66)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	103,609	0,353

PROGETTAZIONE ATI:

1,50	103,698	0,354
2,75	103,771	0,356

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 66)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	103,606	0,534
1,50	103,707	0,536
2,75	103,820	0,537

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 67)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	101,180	0,404
0,86	101,179	0,440
1,50	101,179	0,480
2,14	101,178	0,529
2,75	101,178	0,581

Spostamenti traverso (Combinazione n° 67)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	101,337	0,407
0,83	101,349	0,451
1,50	101,362	0,500
2,17	101,375	0,545
2,75	101,386	0,584

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 67)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	101,180	0,404
1,50	101,260	0,406
2,75	101,337	0,407

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 67)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	101,178	0,581
1,50	101,282	0,583
2,75	101,386	0,584

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 68)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	101,180	0,357
0,86	101,180	0,393

PROGETTAZIONE ATI:

1,50	101,179	0,434
2,14	101,179	0,482
2,75	101,178	0,534

Spostamenti trasverso (Combinazione n° 68)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	101,338	0,360
0,83	101,349	0,403
1,50	101,362	0,452
2,17	101,375	0,497
2,75	101,387	0,537

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 68)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	101,180	0,357
1,50	101,261	0,359
2,75	101,338	0,360

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 68)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	101,178	0,534
1,50	101,282	0,536
2,75	101,387	0,537

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 69)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	103,607	0,402
0,86	103,606	0,439
1,50	103,605	0,480
2,14	103,605	0,530
2,75	103,604	0,583

Spostamenti trasverso (Combinazione n° 69)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	103,768	0,405
0,83	103,780	0,448
1,50	103,793	0,498
2,17	103,806	0,545
2,75	103,817	0,586

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 69)

PROGETTAZIONE ATI:

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	103,607	0,402
1,50	103,690	0,403
2,75	103,768	0,405

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 69)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	103,604	0,583
1,50	103,709	0,584
2,75	103,817	0,586

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 70)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	103,607	0,354
0,86	103,606	0,392
1,50	103,606	0,434
2,14	103,605	0,483
2,75	103,604	0,536

Spostamenti traverso (Combinazione n° 70)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	103,769	0,357
0,83	103,780	0,401
1,50	103,793	0,450
2,17	103,806	0,497
2,75	103,818	0,539

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 70)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	103,607	0,354
1,50	103,691	0,356
2,75	103,769	0,357

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 70)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	103,604	0,536
1,50	103,709	0,537
2,75	103,818	0,539

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 71)

PROGETTAZIONE ATI:

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	101,196	0,399
0,86	101,196	0,440
1,50	101,195	0,483
2,14	101,194	0,529
2,75	101,193	0,576

Spostamenti trasverso (Combinazione n° 71)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	101,383	0,402
0,83	101,381	0,444
1,50	101,378	0,493
2,17	101,375	0,538
2,75	101,373	0,579

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 71)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	101,196	0,399
1,50	101,296	0,401
2,75	101,383	0,402

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 71)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	101,193	0,576
1,50	101,278	0,578
2,75	101,373	0,579

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 72)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	101,197	0,352
0,86	101,196	0,394
1,50	101,195	0,437
2,14	101,194	0,483
2,75	101,194	0,529

Spostamenti trasverso (Combinazione n° 72)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	101,383	0,355
0,83	101,381	0,397
1,50	101,378	0,445
2,17	101,376	0,491
2,75	101,373	0,532

PROGETTAZIONE ATI:

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 72)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	101,197	0,352
1,50	101,297	0,353
2,75	101,383	0,355

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 72)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	101,194	0,529
1,50	101,278	0,530
2,75	101,373	0,532

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 73)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	103,623	0,396
0,86	103,622	0,439
1,50	103,621	0,483
2,14	103,620	0,530
2,75	103,620	0,578

Spostamenti traverso (Combinazione n° 73)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	103,814	0,399
0,83	103,812	0,442
1,50	103,809	0,491
2,17	103,806	0,538
2,75	103,804	0,581

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 73)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	103,623	0,396
1,50	103,726	0,398
2,75	103,814	0,399

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 73)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	103,620	0,578
1,50	103,706	0,579
2,75	103,804	0,581

PROGETTAZIONE ATI:

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 74)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	103,623	0,349
0,86	103,622	0,393
1,50	103,622	0,437
2,14	103,621	0,484
2,75	103,620	0,530

Spostamenti traverso (Combinazione n° 74)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	103,814	0,352
0,83	103,812	0,394
1,50	103,809	0,444
2,17	103,806	0,491
2,75	103,804	0,533

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 74)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	103,623	0,349
1,50	103,727	0,351
2,75	103,814	0,352

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 74)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	103,620	0,530
1,50	103,705	0,532
2,75	103,804	0,533

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 75)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	101,194	0,353
0,86	101,193	0,394
1,50	101,193	0,436
2,14	101,192	0,483
2,75	101,191	0,530

Spostamenti traverso (Combinazione n° 75)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	101,381	0,356
0,83	101,379	0,403
1,50	101,376	0,454

PROGETTAZIONE ATI:

2,17	101,373	0,497
2,75	101,371	0,533

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 75)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	101,194	0,353
1,50	101,290	0,355
2,75	101,381	0,356

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 75)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	101,191	0,530
1,50	101,280	0,532
2,75	101,371	0,533

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 76)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	101,194	0,400
0,86	101,193	0,440
1,50	101,192	0,482
2,14	101,192	0,529
2,75	101,191	0,577

Spostamenti traverso (Combinazione n° 76)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	101,381	0,403
0,83	101,378	0,451
1,50	101,376	0,501
2,17	101,373	0,545
2,75	101,370	0,581

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 76)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	101,194	0,400
1,50	101,289	0,402
2,75	101,381	0,403

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 76)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	101,191	0,577

PROGETTAZIONE ATI:

1,50	101,281	0,579
2,75	101,370	0,581

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 77)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	103,620	0,398
0,86	103,620	0,439
1,50	103,619	0,482
2,14	103,618	0,530
2,75	103,617	0,579

Spostamenti traverso (Combinazione n° 77)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	103,812	0,401
0,83	103,809	0,449
1,50	103,807	0,500
2,17	103,804	0,545
2,75	103,801	0,582

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 77)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	103,620	0,398
1,50	103,719	0,399
2,75	103,812	0,401

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 77)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	103,617	0,579
1,50	103,708	0,581
2,75	103,801	0,582

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 78)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	103,621	0,351
0,86	103,620	0,393
1,50	103,619	0,436
2,14	103,618	0,484
2,75	103,618	0,532

Spostamenti traverso (Combinazione n° 78)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
-------	---------------------	---------------------

PROGETTAZIONE ATI:

0,25	103,812	0,354
0,83	103,810	0,401
1,50	103,807	0,452
2,17	103,804	0,497
2,75	103,801	0,535

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 78)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	103,621	0,351
1,50	103,720	0,352
2,75	103,812	0,354

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 78)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	103,618	0,532
1,50	103,708	0,533
2,75	103,801	0,535

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 79)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	-101,182	0,532
0,86	-101,182	0,483
1,50	-101,183	0,435
2,14	-101,184	0,394
2,75	-101,184	0,355

Spostamenti traverso (Combinazione n° 79)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	-101,386	0,535
0,83	-101,377	0,492
1,50	-101,366	0,445
2,17	-101,355	0,398
2,75	-101,346	0,358

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 79)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	-101,182	0,532
1,50	-101,280	0,534
2,75	-101,386	0,535

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 79)

PROGETTAZIONE ATI:

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	-101,184	0,355
1,50	-101,271	0,357
2,75	-101,346	0,358

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 80)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	-101,181	0,579
0,86	-101,182	0,529
1,50	-101,183	0,481
2,14	-101,183	0,440
2,75	-101,184	0,402

Spostamenti traverso (Combinazione n° 80)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	-101,386	0,583
0,83	-101,377	0,539
1,50	-101,366	0,493
2,17	-101,355	0,445
2,75	-101,346	0,405

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 80)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	-101,181	0,579
1,50	-101,280	0,581
2,75	-101,386	0,583

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 80)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	-101,184	0,402
1,50	-101,270	0,404
2,75	-101,346	0,405

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 81)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	-103,608	0,581
0,86	-103,609	0,530
1,50	-103,609	0,481
2,14	-103,610	0,439
2,75	-103,611	0,400

Spostamenti trasverso (Combinazione n° 81)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	-103,817	0,584
0,83	-103,807	0,539
1,50	-103,797	0,492
2,17	-103,786	0,443
2,75	-103,777	0,403

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 81)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	-103,608	0,581
1,50	-103,707	0,583
2,75	-103,817	0,584

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 81)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	-103,611	0,400
1,50	-103,700	0,401
2,75	-103,777	0,403

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 82)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	-103,608	0,534
0,86	-103,609	0,484
1,50	-103,610	0,435
2,14	-103,610	0,393
2,75	-103,611	0,353

Spostamenti trasverso (Combinazione n° 82)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	-103,817	0,537
0,83	-103,808	0,492
1,50	-103,797	0,444
2,17	-103,786	0,395
2,75	-103,777	0,356

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 82)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	-103,608	0,534
1,50	-103,707	0,535

PROGETTAZIONE ATI:

2,75 -103,817 0,537

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 82)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	-103,611	0,353
1,50	-103,701	0,354
2,75	-103,777	0,356

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 83)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	-101,178	0,534
0,86	-101,179	0,482
1,50	-101,179	0,434
2,14	-101,180	0,393
2,75	-101,180	0,357

Spostamenti traverso (Combinazione n° 83)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	-101,387	0,537
0,83	-101,375	0,497
1,50	-101,362	0,452
2,17	-101,349	0,403
2,75	-101,338	0,360

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 83)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	-101,178	0,534
1,50	-101,282	0,536
2,75	-101,387	0,537

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 83)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	-101,180	0,357
1,50	-101,261	0,359
2,75	-101,338	0,360

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 84)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	-101,178	0,581
0,86	-101,178	0,529
1,50	-101,179	0,480

PROGETTAZIONE ATI:

2,14	-101,179	0,440
2,75	-101,180	0,404

Spostamenti trasverso (Combinazione n° 84)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	-101,386	0,584
0,83	-101,375	0,545
1,50	-101,362	0,500
2,17	-101,349	0,451
2,75	-101,337	0,407

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 84)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	-101,178	0,581
1,50	-101,282	0,583
2,75	-101,386	0,584

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 84)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	-101,180	0,404
1,50	-101,260	0,406
2,75	-101,337	0,407

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 85)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	-103,604	0,583
0,86	-103,605	0,530
1,50	-103,605	0,480
2,14	-103,606	0,439
2,75	-103,607	0,402

Spostamenti trasverso (Combinazione n° 85)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	-103,817	0,586
0,83	-103,806	0,545
1,50	-103,793	0,498
2,17	-103,780	0,448
2,75	-103,768	0,405

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 85)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	-103,604	0,583
1,50	-103,709	0,584
2,75	-103,817	0,586

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 85)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	-103,607	0,402
1,50	-103,690	0,403
2,75	-103,768	0,405

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 86)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	-103,604	0,536
0,86	-103,605	0,483
1,50	-103,606	0,434
2,14	-103,606	0,392
2,75	-103,607	0,354

Spostamenti traverso (Combinazione n° 86)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	-103,818	0,539
0,83	-103,806	0,497
1,50	-103,793	0,450
2,17	-103,780	0,401
2,75	-103,769	0,357

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 86)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	-103,604	0,536
1,50	-103,709	0,537
2,75	-103,818	0,539

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 86)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	-103,607	0,354
1,50	-103,691	0,356
2,75	-103,769	0,357

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 87)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
-------	---------------------	---------------------

PROGETTAZIONE ATI:

OPERE D'ARTE MINORI – OPERE DI ATTRAVERSAMENTO IDRAULICO – TOMBINO TM02

0,25	-101,193	0,576
0,86	-101,194	0,529
1,50	-101,195	0,483
2,14	-101,196	0,440
2,75	-101,196	0,399

Spostamenti trasverso (Combinazione n° 87)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	-101,373	0,579
0,83	-101,375	0,538
1,50	-101,378	0,493
2,17	-101,381	0,444
2,75	-101,383	0,402

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 87)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	-101,193	0,576
1,50	-101,278	0,578
2,75	-101,373	0,579

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 87)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	-101,196	0,399
1,50	-101,296	0,401
2,75	-101,383	0,402

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 88)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	-101,194	0,529
0,86	-101,194	0,483
1,50	-101,195	0,437
2,14	-101,196	0,394
2,75	-101,197	0,352

Spostamenti trasverso (Combinazione n° 88)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	-101,373	0,532
0,83	-101,376	0,491
1,50	-101,378	0,445
2,17	-101,381	0,397
2,75	-101,383	0,355

PROGETTAZIONE ATI:

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 88)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	-101,194	0,529
1,50	-101,278	0,530
2,75	-101,373	0,532

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 88)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	-101,197	0,352
1,50	-101,297	0,353
2,75	-101,383	0,355

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 89)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	-103,620	0,578
0,86	-103,620	0,530
1,50	-103,621	0,483
2,14	-103,622	0,439
2,75	-103,623	0,396

Spostamenti traverso (Combinazione n° 89)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	-103,804	0,581
0,83	-103,806	0,538
1,50	-103,809	0,491
2,17	-103,812	0,442
2,75	-103,814	0,399

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 89)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	-103,620	0,578
1,50	-103,706	0,579
2,75	-103,804	0,581

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 89)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	-103,623	0,396
1,50	-103,726	0,398
2,75	-103,814	0,399

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 90)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	-103,620	0,530
0,86	-103,621	0,484
1,50	-103,622	0,437
2,14	-103,622	0,393
2,75	-103,623	0,349

Spostamenti traverso (Combinazione n° 90)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	-103,804	0,533
0,83	-103,806	0,491
1,50	-103,809	0,444
2,17	-103,812	0,394
2,75	-103,814	0,352

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 90)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	-103,620	0,530
1,50	-103,705	0,532
2,75	-103,804	0,533

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 90)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	-103,623	0,349
1,50	-103,727	0,351
2,75	-103,814	0,352

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 91)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	-101,191	0,577
0,86	-101,192	0,529
1,50	-101,192	0,482
2,14	-101,193	0,440
2,75	-101,194	0,400

Spostamenti traverso (Combinazione n° 91)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	-101,370	0,581
0,83	-101,373	0,545
1,50	-101,376	0,501
2,17	-101,378	0,451

2,75 -101,381 0,403

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 91)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	-101,191	0,577
1,50	-101,281	0,579
2,75	-101,370	0,581

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 91)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	-101,194	0,400
1,50	-101,289	0,402
2,75	-101,381	0,403

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 92)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	-101,191	0,530
0,86	-101,192	0,483
1,50	-101,193	0,436
2,14	-101,193	0,394
2,75	-101,194	0,353

Spostamenti traverso (Combinazione n° 92)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	-101,371	0,533
0,83	-101,373	0,497
1,50	-101,376	0,454
2,17	-101,379	0,403
2,75	-101,381	0,356

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 92)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	-101,191	0,530
1,50	-101,280	0,532
2,75	-101,371	0,533

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 92)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	-101,194	0,353
1,50	-101,290	0,355

PROGETTAZIONE ATI:

2,75 -101,381 0,356

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 93)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	-103,617	0,579
0,86	-103,618	0,530
1,50	-103,619	0,482
2,14	-103,620	0,439
2,75	-103,620	0,398

Spostamenti traverso (Combinazione n° 93)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	-103,801	0,582
0,83	-103,804	0,545
1,50	-103,807	0,500
2,17	-103,809	0,449
2,75	-103,812	0,401

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 93)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	-103,617	0,579
1,50	-103,708	0,581
2,75	-103,801	0,582

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 93)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	-103,620	0,398
1,50	-103,719	0,399
2,75	-103,812	0,401

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 94)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	-103,618	0,532
0,86	-103,618	0,484
1,50	-103,619	0,436
2,14	-103,620	0,393
2,75	-103,621	0,351

Spostamenti traverso (Combinazione n° 94)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	-103,801	0,535

PROGETTAZIONE ATI:

0,83	-103,804	0,497
1,50	-103,807	0,452
2,17	-103,810	0,401
2,75	-103,812	0,354

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 94)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	-103,618	0,532
1,50	-103,708	0,533
2,75	-103,801	0,535

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 94)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	-103,621	0,351
1,50	-103,720	0,352
2,75	-103,812	0,354

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 95)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	0,000	0,469
0,86	0,000	0,461
1,50	0,000	0,457
2,14	0,000	0,461
2,75	0,000	0,469

Spostamenti traverso (Combinazione n° 95)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	0,000	0,472
0,83	0,000	0,479
1,50	0,000	0,484
2,17	0,000	0,479
2,75	0,000	0,472

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 95)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	0,000	0,469
1,50	-0,006	0,471
2,75	0,000	0,472

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 95)

PROGETTAZIONE ATI:

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	0,000	0,469
1,50	0,006	0,471
2,75	0,000	0,472

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 96)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	0,000	0,504
0,86	0,000	0,495
1,50	0,000	0,490
2,14	0,000	0,495
2,75	0,000	0,504

Spostamenti traverso (Combinazione n° 96)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	0,000	0,507
0,83	0,000	0,515
1,50	0,000	0,519
2,17	0,000	0,515
2,75	0,000	0,507

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 96)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	0,000	0,504
1,50	-0,006	0,506
2,75	0,000	0,507

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 96)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	0,000	0,504
1,50	0,006	0,506
2,75	0,000	0,507

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 97)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	1,989	0,467
0,86	1,989	0,460
1,50	1,989	0,457
2,14	1,988	0,462
2,75	1,988	0,472

Spostamenti traverso (Combinazione n° 97)

PROGETTAZIONE ATI:

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	1,994	0,470
0,83	1,994	0,478
1,50	1,994	0,483
2,17	1,994	0,481
2,75	1,993	0,475

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 97)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	1,989	0,467
1,50	1,986	0,468
2,75	1,994	0,470

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 97)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	1,988	0,472
1,50	1,997	0,473
2,75	1,993	0,475

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 98)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	-1,988	0,472
0,86	-1,988	0,462
1,50	-1,989	0,457
2,14	-1,989	0,460
2,75	-1,989	0,467

Spostamenti traverso (Combinazione n° 98)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	-1,993	0,475
0,83	-1,994	0,481
1,50	-1,994	0,483
2,17	-1,994	0,478
2,75	-1,994	0,470

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 98)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	-1,988	0,472
1,50	-1,997	0,473
2,75	-1,993	0,475

PROGETTAZIONE ATI:

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 98)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	-1,989	0,467
1,50	-1,986	0,468
2,75	-1,994	0,470

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 99)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	17,681	0,278
0,86	17,681	0,364
1,50	17,681	0,457
2,14	17,680	0,558
2,75	17,680	0,660

Spostamenti traverso (Combinazione n° 99)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	18,077	0,280
0,83	18,077	0,377
1,50	18,077	0,483
2,17	18,076	0,580
2,75	18,076	0,664

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 99)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	17,681	0,278
1,50	17,874	0,279
2,75	18,077	0,280

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 99)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	17,680	0,660
1,50	17,883	0,662
2,75	18,076	0,664

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 100)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	-17,680	0,660
0,86	-17,680	0,558
1,50	-17,681	0,457
2,14	-17,681	0,364

PROGETTAZIONE ATI:

2,75 -17,681 0,278

Spostamenti trasverso (Combinazione n° 100)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	-18,076	0,664
0,83	-18,076	0,580
1,50	-18,077	0,483
2,17	-18,077	0,377
2,75	-18,077	0,280

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 100)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	-17,680	0,660
1,50	-17,883	0,662
2,75	-18,076	0,664

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 100)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	-17,681	0,278
1,50	-17,874	0,279
2,75	-18,077	0,280

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 101)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	0,000	0,470
0,86	0,000	0,461
1,50	0,000	0,456
2,14	0,000	0,461
2,75	0,000	0,470

Spostamenti trasverso (Combinazione n° 101)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	-0,007	0,473
0,83	-0,004	0,479
1,50	0,000	0,483
2,17	0,004	0,479
2,75	0,007	0,473

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 101)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
-------	---------------------	---------------------

PROGETTAZIONE ATI:

OPERE D'ARTE MINORI – OPERE DI ATTRAVERSAMENTO IDRAULICO – TOMBINO TM02

0,25	0,000	0,470
1,50	-0,009	0,472
2,75	-0,007	0,473

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 101)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	0,000	0,470
1,50	0,009	0,472
2,75	0,007	0,473

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 102)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	0,000	0,468
0,86	0,000	0,461
1,50	0,000	0,457
2,14	0,000	0,461
2,75	0,000	0,468

Spostamenti traverso (Combinazione n° 102)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	0,008	0,471
0,83	0,004	0,480
1,50	0,000	0,484
2,17	-0,004	0,480
2,75	-0,008	0,471

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 102)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	0,000	0,468
1,50	-0,002	0,470
2,75	0,008	0,471

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 102)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	0,000	0,468
1,50	0,002	0,470
2,75	-0,008	0,471

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 103)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	0,000	0,470

PROGETTAZIONE ATI:

OPERE D'ARTE MINORI – OPERE DI ATTRAVERSAMENTO IDRAULICO – TOMBINO TM02

0,86	0,000	0,461
1,50	0,000	0,457
2,14	0,000	0,461
2,75	0,000	0,470

Spostamenti trasverso (Combinazione n° 103)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	-0,005	0,473
0,83	-0,003	0,478
1,50	0,000	0,481
2,17	0,003	0,478
2,75	0,005	0,473

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 103)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	0,000	0,470
1,50	-0,007	0,471
2,75	-0,005	0,473

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 103)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	0,000	0,470
1,50	0,007	0,471
2,75	0,005	0,473

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 104)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	0,000	0,470
0,86	0,000	0,461
1,50	0,000	0,456
2,14	0,000	0,461
2,75	0,000	0,470

Spostamenti trasverso (Combinazione n° 104)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	-0,005	0,473
0,83	-0,003	0,481
1,50	0,000	0,485
2,17	0,003	0,481
2,75	0,005	0,473

PROGETTAZIONE ATI:

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 104)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	0,000	0,470
1,50	-0,010	0,472
2,75	-0,005	0,473

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 104)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	0,000	0,470
1,50	0,010	0,472
2,75	0,005	0,473

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 105)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	0,000	0,499
0,86	0,000	0,490
1,50	0,000	0,486
2,14	0,000	0,490
2,75	0,000	0,499

Spostamenti traverso (Combinazione n° 105)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	0,000	0,502
0,83	0,000	0,509
1,50	0,000	0,513
2,17	0,000	0,509
2,75	0,000	0,502

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 105)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	0,000	0,499
1,50	-0,006	0,501
2,75	0,000	0,502

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 105)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	0,000	0,499
1,50	0,006	0,501
2,75	0,000	0,502

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 106)

PROGETTAZIONE ATI:

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	0,000	0,546
0,86	0,000	0,535
1,50	0,000	0,530
2,14	0,000	0,535
2,75	0,000	0,546

Spostamenti trasverso (Combinazione n° 106)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	-0,013	0,550
0,83	-0,007	0,556
1,50	0,000	0,560
2,17	0,007	0,556
2,75	0,013	0,550

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 106)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	0,000	0,546
1,50	-0,014	0,548
2,75	-0,013	0,550

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 106)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	0,000	0,546
1,50	0,014	0,548
2,75	0,013	0,550

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 107)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	0,655	0,534
0,86	0,655	0,524
1,50	0,654	0,519
2,14	0,654	0,524
2,75	0,654	0,536

Spostamenti trasverso (Combinazione n° 107)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	0,643	0,537
0,83	0,649	0,544
1,50	0,656	0,548
2,17	0,663	0,545
2,75	0,669	0,539

PROGETTAZIONE ATI:

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 107)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	0,655	0,534
1,50	0,642	0,536
2,75	0,643	0,537

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 107)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	0,654	0,536
1,50	0,669	0,537
2,75	0,669	0,539

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 108)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	-0,654	0,536
0,86	-0,654	0,524
1,50	-0,654	0,519
2,14	-0,655	0,524
2,75	-0,655	0,534

Spostamenti traverso (Combinazione n° 108)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	-0,669	0,539
0,83	-0,663	0,545
1,50	-0,656	0,548
2,17	-0,649	0,544
2,75	-0,643	0,537

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 108)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	-0,654	0,536
1,50	-0,669	0,537
2,75	-0,669	0,539

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 108)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	-0,655	0,534
1,50	-0,642	0,536
2,75	-0,643	0,537

PROGETTAZIONE ATI:

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 109)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	26,516	0,247
0,86	26,516	0,379
1,50	26,516	0,519
2,14	26,516	0,669
2,75	26,515	0,821

Spostamenti traverso (Combinazione n° 109)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	27,098	0,250
0,83	27,104	0,391
1,50	27,110	0,547
2,17	27,117	0,696
2,75	27,122	0,825

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 109)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	26,516	0,247
1,50	26,801	0,249
2,75	27,098	0,250

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 109)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	26,515	0,821
1,50	26,824	0,823
2,75	27,122	0,825

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 110)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	-26,515	0,821
0,86	-26,516	0,669
1,50	-26,516	0,519
2,14	-26,516	0,379
2,75	-26,516	0,247

Spostamenti traverso (Combinazione n° 110)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	-27,122	0,825
0,83	-27,117	0,696

PROGETTAZIONE ATI:

1,50	-27,110	0,547
2,17	-27,104	0,391
2,75	-27,098	0,250

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 110)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	-26,515	0,821
1,50	-26,824	0,823
2,75	-27,122	0,825

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 110)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	-26,516	0,247
1,50	-26,801	0,249
2,75	-27,098	0,250

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 111)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	0,000	0,536
0,86	0,000	0,524
1,50	0,000	0,518
2,14	0,000	0,524
2,75	0,000	0,536

Spostamenti traverso (Combinazione n° 111)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	-0,019	0,539
0,83	-0,010	0,544
1,50	0,000	0,548
2,17	0,010	0,544
2,75	0,019	0,539

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 111)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	0,000	0,536
1,50	-0,016	0,537
2,75	-0,019	0,539

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 111)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
-------	---------------------	---------------------

PROGETTAZIONE ATI:

0,25	0,000	0,536
1,50	0,016	0,537
2,75	0,019	0,539

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 112)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	0,000	0,534
0,86	0,000	0,524
1,50	0,000	0,519
2,14	0,000	0,524
2,75	0,000	0,534

Spostamenti traverso (Combinazione n° 112)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	-0,007	0,537
0,83	-0,004	0,545
1,50	0,000	0,549
2,17	0,004	0,545
2,75	0,007	0,537

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 112)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	0,000	0,534
1,50	-0,010	0,536
2,75	-0,007	0,537

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 112)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	0,000	0,534
1,50	0,010	0,536
2,75	0,007	0,537

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 113)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	0,000	0,535
0,86	0,000	0,524
1,50	0,000	0,519
2,14	0,000	0,524
2,75	0,000	0,535

Spostamenti traverso (Combinazione n° 113)

PROGETTAZIONE ATI:

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	-0,017	0,538
0,83	-0,009	0,543
1,50	0,000	0,546
2,17	0,009	0,543
2,75	0,017	0,538

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 113)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	0,000	0,535
1,50	-0,015	0,537
2,75	-0,017	0,538

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 113)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	0,000	0,535
1,50	0,015	0,537
2,75	0,017	0,538

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 114)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	0,000	0,536
0,86	0,000	0,524
1,50	0,000	0,518
2,14	0,000	0,524
2,75	0,000	0,536

Spostamenti traverso (Combinazione n° 114)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	-0,017	0,539
0,83	-0,009	0,546
1,50	0,000	0,550
2,17	0,009	0,546
2,75	0,017	0,539

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 114)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	0,000	0,536
1,50	-0,017	0,537
2,75	-0,017	0,539

PROGETTAZIONE ATI:

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 114)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	0,000	0,536
1,50	0,017	0,537
2,75	0,017	0,539

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 115)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	0,000	0,545
0,86	0,000	0,534
1,50	0,000	0,529
2,14	0,000	0,534
2,75	0,000	0,545

Spostamenti traverso (Combinazione n° 115)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	-0,013	0,548
0,83	-0,007	0,554
1,50	0,000	0,558
2,17	0,007	0,554
2,75	0,013	0,548

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 115)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	0,000	0,545
1,50	-0,014	0,547
2,75	-0,013	0,548

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 115)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,25	0,000	0,545
1,50	0,014	0,547
2,75	0,013	0,548

6.5. SOLLECITAZIONI

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 1)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-62,5001	-310,1494	67,3288
0,86	85,8031	-149,8086	67,3288
1,50	137,3175	12,2934	67,3288

PROGETTAZIONE ATI:

2,14	85,8031	174,6694	67,3288
2,75	-62,5001	310,1494	67,3288

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 1)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-64,8064	280,4379	62,9300
0,83	60,6117	149,5669	62,9300
1,50	110,4673	0,0000	62,9300
2,17	60,6117	-149,5669	62,9300
2,75	-64,8064	-280,4379	62,9300

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 1)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-62,5001	67,3290	321,8103
1,50	-22,9489	-2,4893	301,1241
2,75	-64,8064	-62,9209	280,4379

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 1)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-62,5001	-67,3290	321,8103
1,50	-22,9489	2,4893	301,1241
2,75	-64,8064	62,9209	280,4379

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 2)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-48,2029	-233,6038	63,8222
0,86	63,5007	-112,8549	63,8222
1,50	102,3053	9,2511	63,8222
2,14	63,5007	131,5611	63,8222
2,75	-48,2029	233,6038	63,8222

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 2)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-51,2164	211,7287	60,2984
0,83	43,4734	112,9220	60,2984
1,50	81,1140	0,0000	60,2984
2,17	43,4734	-112,9220	60,2984
2,75	-51,2164	-211,7287	60,2984

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 2)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-48,2029	63,8223	242,3750
1,50	-10,9235	-2,6942	227,0519
2,75	-51,2164	-60,2909	211,7287

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 2)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-48,2029	-63,8223	242,3750
1,50	-10,9235	2,6942	227,0519
2,75	-51,2164	60,2909	211,7287

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 3)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-56,3223	-310,1340	42,5062
0,86	91,9408	-149,7234	42,5062
1,50	143,4225	12,2850	42,5062
2,14	91,9408	174,5805	42,5062
2,75	-56,3223	310,1340	42,5062

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 3)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-120,6888	280,4379	87,7512
0,83	4,7292	149,5669	87,7512
1,50	54,5848	0,0000	87,7512
2,17	4,7292	-149,5669	87,7512
2,75	-120,6888	-280,4379	87,7512

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 3)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-56,3223	42,5062	321,8103
1,50	-47,8004	-27,3140	301,1241
2,75	-120,6888	-87,7443	280,4379

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 3)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-56,3223	-42,5062	321,8103
1,50	-47,8004	27,3140	301,1241
2,75	-120,6888	87,7443	280,4379

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 4)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
-------	---------	--------	--------

PROGETTAZIONE ATI:

0,25	-43,0547	-233,5910	43,1366
0,86	68,6155	-112,7839	43,1366
1,50	107,3928	9,2441	43,1366
2,14	68,6155	131,4870	43,1366
2,75	-43,0547	233,5910	43,1366

Sollecitazioni trasverso (Combinazione n° 4)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-97,7851	211,7287	80,9828
0,83	-3,0954	112,9220	80,9828
1,50	34,5453	0,0000	80,9828
2,17	-3,0954	-112,9220	80,9828
2,75	-97,7851	-211,7287	80,9828

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 4)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-43,0547	43,1367	242,3750
1,50	-31,6330	-23,3814	227,0519
2,75	-97,7851	-80,9771	211,7287

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 4)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-43,0547	-43,1367	242,3750
1,50	-31,6330	23,3814	227,0519
2,75	-97,7851	80,9771	211,7287

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 5)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-88,2466	-310,2135	83,9059
0,86	60,2239	-150,1634	83,9059
1,50	111,8746	12,3284	83,9059
2,14	60,2239	175,0401	83,9059
2,75	-88,2466	310,2135	83,9059

Sollecitazioni trasverso (Combinazione n° 5)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-49,0774	280,4379	46,3046
0,83	76,3407	149,5669	46,3046
1,50	126,1963	0,0000	46,3046
2,17	76,3407	-149,5669	46,3046
2,75	-49,0774	-280,4379	46,3046

PROGETTAZIONE ATI:

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 5)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-88,2466	83,9061	321,8103
1,50	-27,9702	14,0978	301,1241
2,75	-49,0774	-46,3046	280,4379

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 5)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-88,2466	-83,9061	321,8103
1,50	-27,9702	-14,0978	301,1241
2,75	-49,0774	46,3046	280,4379

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 6)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-69,6582	-233,6572	77,6364
0,86	42,1847	-113,1506	77,6364
1,50	81,1029	9,2803	77,6364
2,14	42,1847	131,8700	77,6364
2,75	-69,6582	233,6572	77,6364

Sollecitazioni trasverso (Combinazione n° 6)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-38,1089	211,7287	46,4441
0,83	56,5808	112,9220	46,4441
1,50	94,2215	0,0000	46,4441
2,17	56,5808	-112,9220	46,4441
2,75	-38,1089	-211,7287	46,4441

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 6)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-69,6582	77,6366	242,3750
1,50	-15,1079	11,1284	227,0519
2,75	-38,1089	-46,4441	211,7287

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 6)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-69,6582	-77,6366	242,3750
1,50	-15,1079	-11,1284	227,0519
2,75	-38,1089	46,4441	211,7287

PROGETTAZIONE ATI:

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 7)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-66,8569	-309,5027	56,5034
0,86	79,8091	-146,6471	56,5034
1,50	130,5534	13,0247	56,5034
2,14	79,8091	172,9563	56,5034
2,75	-66,8569	309,5027	56,5034

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 7)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-64,7782	280,4379	53,8745
0,83	60,6398	149,5669	53,8745
1,50	110,4954	0,0000	53,8745
2,17	60,6398	-149,5669	53,8745
2,75	-64,7782	-280,4379	53,8745

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 7)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-66,8569	56,5035	321,8103
1,50	-32,5664	1,5866	301,1241
2,75	-64,7782	-53,8691	280,4379

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 7)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-66,8569	-56,5035	321,8103
1,50	-32,5664	-1,5866	301,1241
2,75	-64,7782	53,8691	280,4379

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 8)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-51,3669	-232,9785	53,0900
0,86	58,7533	-109,7963	53,0900
1,50	96,8109	9,9539	53,0900
2,14	58,7533	129,8966	53,0900
2,75	-51,3669	232,9785	53,0900

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 8)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-50,9287	211,7287	51,8883
0,83	43,7611	112,9220	51,8883
1,50	81,4018	0,0000	51,8883
2,17	43,7611	-112,9220	51,8883

PROGETTAZIONE ATI:

2,75 -50,9287 -211,7287 51,8883

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 8)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-51,3669	53,0901	242,3750
1,50	-19,5382	0,9226	227,0519
2,75	-50,9287	-51,8838	211,7287

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 8)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-51,3669	-53,0901	242,3750
1,50	-19,5382	-0,9226	227,0519
2,75	-50,9287	51,8838	211,7287

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 9)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-59,5922	-309,4846	38,7691
0,86	87,0267	-146,5469	38,7691
1,50	137,7325	13,0148	38,7691
2,14	87,0267	172,8517	38,7691
2,75	-59,5922	309,4846	38,7691

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 9)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-101,8557	280,4379	71,6144
0,83	23,5624	149,5669	71,6144
1,50	73,4180	0,0000	71,6144
2,17	23,5624	-149,5669	71,6144
2,75	-101,8557	-280,4379	71,6144

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 9)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-59,5922	38,7692	321,8103
1,50	-47,4705	-16,1502	301,1241
2,75	-101,8557	-71,6091	280,4379

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 9)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-59,5922	-38,7692	321,8103
1,50	-47,4705	16,1502	301,1241

PROGETTAZIONE ATI:

2,75 -101,8557 71,6091 280,4379

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 10)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-45,3130	-232,9634	38,3114
0,86	64,7680	-109,7128	38,3114
1,50	102,7935	9,9456	38,3114
2,14	64,7680	129,8095	38,3114
2,75	-45,3130	232,9634	38,3114

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 10)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-81,8265	211,7287	66,6715
0,83	12,8633	112,9220	66,6715
1,50	50,5039	0,0000	66,6715
2,17	12,8633	-112,9220	66,6715
2,75	-81,8265	-211,7287	66,6715

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 10)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-45,3130	38,3115	242,3750
1,50	-31,9583	-13,8581	227,0519
2,75	-81,8265	-66,6671	211,7287

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 10)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-45,3130	-38,3115	242,3750
1,50	-31,9583	13,8581	227,0519
2,75	-81,8265	66,6671	211,7287

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 11)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-84,6473	-309,5470	70,7067
0,86	62,1343	-146,8922	70,7067
1,50	112,9729	13,0489	70,7067
2,14	62,1343	173,2124	70,7067
2,75	-84,6473	309,5470	70,7067

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 11)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-47,0384	280,4379	39,6400

PROGETTAZIONE ATI:

0,83	78,3797	149,5669	39,6400
1,50	128,2353	0,0000	39,6400
2,17	78,3797	-149,5669	39,6400
2,75	-47,0384	-280,4379	39,6400

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 11)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-84,6473	70,7068	321,8103
1,50	-32,6000	15,7968	301,1241
2,75	-47,0384	-39,6400	280,4379

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 11)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-84,6473	-70,7068	321,8103
1,50	-32,6000	-15,7968	301,1241
2,75	-47,0384	39,6400	280,4379

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 12)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-66,1922	-233,0154	64,9260
0,86	44,0243	-110,0006	64,9260
1,50	82,1605	9,9741	64,9260
2,14	44,0243	130,1100	64,9260
2,75	-66,1922	233,0154	64,9260

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 12)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-36,1454	211,7287	40,0263
0,83	58,5444	112,9220	40,0263
1,50	96,1850	0,0000	40,0263
2,17	58,5444	-112,9220	40,0263
2,75	-36,1454	-211,7287	40,0263

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 12)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-66,1922	64,9262	242,3750
1,50	-19,5662	12,7644	227,0519
2,75	-36,1454	-40,0263	211,7287

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 12)

PROGETTAZIONE ATI:

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-66,1922	-64,9262	242,3750
1,50	-19,5662	-12,7644	227,0519
2,75	-36,1454	40,0263	211,7287

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 13)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-77,3825	-309,5289	52,9724
0,86	69,3518	-146,7921	52,9724
1,50	120,1520	13,0390	52,9724
2,14	69,3518	173,1078	52,9724
2,75	-77,3825	309,5289	52,9724

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 13)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-84,1158	280,4379	57,3798
0,83	41,3022	149,5669	57,3798
1,50	91,1579	0,0000	57,3798
2,17	41,3022	-149,5669	57,3798
2,75	-84,1158	-280,4379	57,3798

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 13)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-77,3825	52,9725	321,8103
1,50	-47,5042	-1,9401	301,1241
2,75	-84,1158	-57,3798	280,4379

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 13)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-77,3825	-52,9725	321,8103
1,50	-47,5042	1,9401	301,1241
2,75	-84,1158	57,3798	280,4379

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 14)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-60,1383	-233,0004	50,1475
0,86	50,0389	-109,9171	50,1475
1,50	88,1431	9,9658	50,1475
2,14	50,0389	130,0229	50,1475
2,75	-60,1383	233,0004	50,1475

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 14)

PROGETTAZIONE ATI:

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-67,0433	211,7287	54,8094
0,83	27,6465	112,9220	54,8094
1,50	65,2872	0,0000	54,8094
2,17	27,6465	-112,9220	54,8094
2,75	-67,0433	-211,7287	54,8094

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 14)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-60,1383	50,1476	242,3750
1,50	-31,9863	-2,0163	227,0519
2,75	-67,0433	-54,8094	211,7287

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 14)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-60,1383	-50,1476	242,3750
1,50	-31,9863	2,0163	227,0519
2,75	-67,0433	54,8094	211,7287

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 15)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-95,0225	-288,4208	84,4399
0,86	53,6563	-173,9364	84,4399
1,50	126,0818	-25,8647	84,4399
2,14	95,3580	155,6054	84,4399
2,75	-52,7173	331,9345	84,4399

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 15)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-37,1071	254,3754	118,1820
0,83	73,1079	123,5044	118,1820
1,50	105,5885	-26,0625	118,1820
2,17	38,3578	-175,6294	118,1820
2,75	-102,2633	-306,5004	118,1820

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 15)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-95,0225	91,3993	295,7478
1,50	-25,3769	21,5971	275,0616
2,75	-37,1071	-38,8020	254,3754

PROGETTAZIONE ATI:

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 15)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-52,7173	-77,4808	347,8729
1,50	-17,9415	22,4273	327,1866
2,75	-102,2633	111,0615	306,5004

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 16)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-75,7604	-215,0939	78,3558
0,86	36,2622	-133,4065	78,3558
1,50	92,8794	-23,2545	78,3558
2,14	71,7863	115,3190	78,3558
2,75	-39,7221	252,1612	78,3558

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 16)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-27,5838	189,5273	107,4110
0,83	54,1552	90,7205	107,4110
1,50	76,9949	-22,2015	107,4110
2,17	24,5532	-135,1234	107,4110
2,75	-83,0874	-233,9302	107,4110

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 16)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-75,7604	84,2846	220,1735
1,50	-12,8985	17,7799	204,8504
2,75	-27,5838	-39,7910	189,5273

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 16)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-39,7221	-72,4274	264,5765
1,50	-6,5649	19,7226	249,2533
2,75	-83,0874	101,3452	233,9302

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 17)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-64,4991	-310,0514	55,7042
0,86	83,9284	-150,3198	55,7042
1,50	135,8353	11,6213	55,7042
2,14	84,6975	174,2618	55,7042

PROGETTAZIONE ATI:

2,75 -63,5010 310,2548 55,7042

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 17)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-104,5063	280,2803	82,5763
0,83	20,8198	149,4093	82,5763
1,50	70,5704	-0,1576	82,5763
2,17	20,6098	-149,7244	82,5763
2,75	-104,9002	-280,5954	82,5763

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 17)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-64,4991	56,4844	321,6528
1,50	-41,0462	-17,4839	300,9666
2,75	-104,5063	-82,5763	280,2803

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 17)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-63,5010	-54,9243	321,9679
1,50	-41,4063	18,2485	301,2817
2,75	-104,9002	81,7889	280,5954

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 18)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-49,8935	-233,5203	54,2058
0,86	61,9159	-113,2905	54,2058
1,50	101,0550	8,6782	54,2058
2,14	62,5714	131,2134	54,2058
2,75	-49,0427	233,6936	54,2058

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 18)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-84,3113	211,5945	76,7518
0,83	10,3001	112,7877	76,7518
1,50	47,8513	-0,1343	76,7518
2,17	10,1211	-113,0563	76,7518
2,75	-84,6470	-211,8630	76,7518

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 18)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
-------	---------	--------	--------

PROGETTAZIONE ATI:

0,25	-49,8935	54,8707	242,2407
1,50	-25,9704	-15,1828	226,9176
2,75	-84,3113	-76,7518	211,5945

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 18)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-49,0427	-53,5411	242,5093
1,50	-26,2774	15,8345	227,1861
2,75	-84,6470	76,0808	211,8630

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 19)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-89,5633	-310,1103	87,6543
0,86	59,0277	-150,6714	87,6543
1,50	111,0725	11,6462	87,6543
2,14	59,8071	174,6173	87,6543
2,75	-88,5533	310,3207	87,6543

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 19)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-49,6867	280,2758	50,6228
0,83	75,6368	149,4048	50,6228
1,50	125,3844	-0,1620	50,6228
2,17	75,4207	-149,7289	50,6228
2,75	-50,0918	-280,5999	50,6228

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 19)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-89,5633	88,4379	321,6483
1,50	-26,1685	14,4696	300,9621
2,75	-49,6867	-50,6228	280,2758

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 19)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-88,5533	-86,8711	321,9724
1,50	-26,5299	-13,6933	301,2862
2,75	-50,0918	49,8383	280,5999

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 20)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-70,7803	-233,5693	80,8308

PROGETTAZIONE ATI:

0,86	41,1653	-113,5835	80,8308
1,50	80,4193	8,6989	80,8308
2,14	41,8294	131,5097	80,8308
2,75	-69,9197	233,7485	80,8308

Sollecitazioni trasverso (Combinazione n° 20)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-38,6283	211,5907	50,1239
0,83	55,9809	112,7840	50,1239
1,50	93,5296	-0,1380	50,1239
2,17	55,7969	-113,0600	50,1239
2,75	-38,9734	-211,8667	50,1239

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 20)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-70,7803	81,4986	242,2370
1,50	-13,5723	11,4451	226,9139
2,75	-38,6283	-50,1239	211,5907

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 20)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-69,9197	-80,1634	242,5130
1,50	-13,8804	-10,7837	227,1899
2,75	-38,9734	49,4553	211,8667

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 21)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-82,2975	-310,0922	69,9178
0,86	66,2462	-150,5708	69,9178
1,50	118,2521	11,6369	69,9178
2,14	67,0249	174,5131	69,9178
2,75	-81,2884	310,3026	69,9178

Sollecitazioni trasverso (Combinazione n° 21)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-86,7637	280,2759	68,3599
0,83	38,5599	149,4049	68,3599
1,50	88,3075	-0,1620	68,3599
2,17	38,3439	-149,7288	68,3599
2,75	-87,1686	-280,5998	68,3599

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 21)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-82,2975	70,7008	321,6484
1,50	-41,0741	-3,2675	300,9622
2,75	-86,7637	-68,3599	280,2759

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 21)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-81,2884	-69,1350	321,9723
1,50	-41,4350	4,0433	301,2861
2,75	-87,1686	67,5759	280,5998

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 22)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-64,7255	-233,5543	66,0504
0,86	47,1807	-113,4997	66,0504
1,50	86,4024	8,6912	66,0504
2,14	47,8443	131,4229	66,0504
2,75	-63,8656	233,7334	66,0504

Sollecitazioni trasverso (Combinazione n° 22)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-69,5258	211,5908	64,9048
0,83	25,0835	112,7840	64,9048
1,50	62,6322	-0,1379	64,9048
2,17	24,8996	-113,0599	64,9048
2,75	-69,8707	-211,8667	64,9048

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 22)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-64,7255	66,7177	242,2371
1,50	-25,9936	-3,3358	226,9139
2,75	-69,5258	-64,9048	211,5908

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 22)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-63,8656	-65,3833	242,5129
1,50	-26,3013	3,9967	227,1898
2,75	-69,8707	64,2367	211,8667

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 23)

PROGETTAZIONE ATI:

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-62,9140	-310,2866	72,3127
0,86	85,2434	-149,1701	72,3127
1,50	136,2515	13,1923	72,3127
2,14	84,2195	175,2567	72,3127
2,75	-64,2436	310,0175	72,3127

Sollecitazioni trasverso (Combinazione n° 23)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-66,1461	280,6467	68,6606
0,83	59,3938	149,7757	68,6606
1,50	109,3887	0,2089	68,6606
2,17	59,6723	-149,3580	68,6606
2,75	-65,6239	-280,2290	68,6606

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 23)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-62,9140	71,2724	322,0192
1,50	-21,0356	-3,0210	301,3330
2,75	-66,1461	-67,6085	280,6467

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 23)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-64,2436	-73,3532	321,6015
1,50	-20,5545	2,0037	300,9152
2,75	-65,6239	68,6606	280,2290

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 24)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-48,5555	-233,7207	68,0693
0,86	63,0238	-112,3107	68,0693
1,50	101,3969	10,0173	68,0693
2,14	62,1510	132,0617	68,0693
2,75	-49,6888	233,4914	68,0693

Sollecitazioni trasverso (Combinazione n° 24)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-52,3582	211,9068	65,1821
0,83	42,4355	113,1000	65,1821
1,50	80,1948	0,1780	65,1821
2,17	42,6728	-112,7440	65,1821
2,75	-51,9131	-211,5507	65,1821

PROGETTAZIONE ATI:

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 24)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-48,5555	67,1828	242,5530
1,50	-9,2929	-3,1474	227,2299
2,75	-52,3582	-64,2857	211,9068

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 24)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-49,6888	-68,9560	242,1970
1,50	-8,8828	2,2804	226,8738
2,75	-51,9131	65,1821	211,5507

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 25)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-82,3904	-310,1989	73,2634
0,86	66,0420	-150,0827	73,2634
1,50	117,6618	12,3205	73,2634
2,14	66,0420	174,9558	73,2634
2,75	-82,3904	310,1989	73,2634

Sollecitazioni trasverso (Combinazione n° 25)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-69,8336	280,4379	56,9530
0,83	55,5844	149,5669	56,9530
1,50	105,4401	0,0000	56,9530
2,17	55,5844	-149,5669	56,9530
2,75	-69,8336	-280,4379	56,9530

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 25)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-82,3904	73,2635	321,8103
1,50	-35,4181	3,4531	301,1241
2,75	-69,8336	-56,9530	280,4379

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 25)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-82,3904	-73,2635	321,8103
1,50	-35,4181	-3,4531	301,1241
2,75	-69,8336	56,9530	280,4379

PROGETTAZIONE ATI:

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 26)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-64,7781	-233,6451	68,7676
0,86	47,0331	-113,0833	68,7676
1,50	85,9255	9,2737	68,7676
2,14	47,0331	131,7997	68,7676
2,75	-64,7781	233,6451	68,7676

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 26)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-55,4058	211,7287	55,3177
0,83	39,2840	112,9220	55,3177
1,50	76,9247	0,0000	55,3177
2,17	39,2840	-112,9220	55,3177
2,75	-55,4058	-211,7287	55,3177

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 26)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-64,7781	68,7678	242,3750
1,50	-21,3145	2,2578	227,0519
2,75	-55,4058	-55,3177	211,7287

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 26)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-64,7781	-68,7678	242,3750
1,50	-21,3145	-2,2578	227,0519
2,75	-55,4058	55,3177	211,7287

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 27)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-76,1110	-280,8585	73,2856
0,86	58,3209	-135,8663	73,2856
1,50	105,0763	11,2306	73,2856
2,14	58,3209	158,5346	73,2856
2,75	-76,1110	280,8585	73,2856

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 27)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-63,4956	250,0629	56,9284
0,83	48,3381	133,3669	56,9284

PROGETTAZIONE ATI:

1,50	92,7937	0,0000	56,9284
2,17	48,3381	-133,3669	56,9284
2,75	-63,4956	-250,0629	56,9284

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 27)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-76,1110	73,2858	291,4353
1,50	-29,1103	3,4766	270,7491
2,75	-63,4956	-56,9284	250,0629

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 27)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-76,1110	-73,2858	291,4353
1,50	-29,1103	-3,4766	270,7491
2,75	-63,4956	56,9284	250,0629

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 28)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-59,4290	-208,6514	68,7866
0,86	40,4559	-100,9731	68,7866
1,50	75,2046	8,3453	68,7866
2,14	40,4559	117,8114	68,7866
2,75	-59,4290	208,6514	68,7866

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 28)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-50,0067	185,8537	55,2967
0,83	33,1112	99,1220	55,2967
1,50	66,1518	0,0000	55,2967
2,17	33,1112	-99,1220	55,2967
2,75	-50,0067	-185,8537	55,2967

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 28)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-59,4290	68,7867	216,5000
1,50	-15,9412	2,2779	201,1769
2,75	-50,0067	-55,2967	185,8537

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 28)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
-------	---------	--------	--------

PROGETTAZIONE ATI:

0,25	-59,4290	-68,7867	216,5000
1,50	-15,9412	-2,2779	201,1769
2,75	-50,0067	55,2967	185,8537

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 29)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-65,5262	-310,2607	53,3454
0,86	82,6853	-149,3653	53,3454
1,50	133,8327	12,9743	53,3454
2,14	81,9141	175,1505	53,3454
2,75	-66,5267	310,0556	53,3454

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 29)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-112,8262	280,5965	84,9346
0,83	12,6844	149,7255	84,9346
1,50	62,6457	0,1586	84,9346
2,17	12,8959	-149,4082	84,9346
2,75	-112,4297	-280,2793	84,9346

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 29)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-65,5262	52,5650	321,9690
1,50	-46,3819	-20,6094	301,2827
2,75	-112,8262	-84,1482	280,5965

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 29)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-66,5267	-54,1261	321,6517
1,50	-46,0217	19,8422	300,9655
2,75	-112,4297	84,9346	280,2793

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 30)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-50,7304	-233,6985	52,2401
0,86	60,8946	-112,4763	52,2401
1,50	99,3862	9,8314	52,2401
2,14	60,2372	131,9705	52,2401
2,75	-51,5832	233,5238	52,2401

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 30)

PROGETTAZIONE ATI:

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-91,2520	211,8639	78,7170
0,83	3,5166	113,0572	78,7170
1,50	41,2474	0,1352	78,7170
2,17	3,6968	-112,7868	78,7170
2,75	-90,9141	-211,5936	78,7170

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 30)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-50,7304	51,5749	242,5102
1,50	-30,4237	-17,8019	227,1870
2,75	-91,2520	-78,0469	211,8639

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 30)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-51,5832	-52,9055	242,2398
1,50	-30,1167	17,1481	226,9167
2,75	-90,9141	78,7170	211,5936

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 31)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-77,8658	-280,7216	78,2835
0,86	56,7269	-136,5428	78,2835
1,50	104,0068	10,3222	78,2835
2,14	57,7645	157,9716	78,2835
2,75	-76,5207	281,0008	78,2835

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 31)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-64,3090	249,8477	62,6858
0,83	47,3991	133,1517	62,6858
1,50	91,7113	-0,2152	62,6858
2,17	47,1122	-133,5821	62,6858
2,75	-64,8471	-250,2781	62,6858

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 31)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-77,8658	79,3280	291,2201
1,50	-26,7081	3,9711	270,5339
2,75	-64,3090	-62,6858	249,8477

PROGETTAZIONE ATI:

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 31)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-76,5207	-77,2393	291,6506
1,50	-27,1901	-2,9380	270,9643
2,75	-64,8471	61,6389	250,2781

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 32)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-60,9243	-208,5348	73,0454
0,86	39,0975	-101,5495	73,0454
1,50	74,2932	7,5713	73,0454
2,14	39,9817	117,3316	73,0454
2,75	-59,7781	208,7726	73,0454

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 32)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-50,7000	185,6704	60,2026
0,83	32,3110	98,9387	60,2026
1,50	65,2294	-0,1833	60,2026
2,17	32,0666	-99,3053	60,2026
2,75	-51,1583	-186,0370	60,2026

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 32)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-60,9243	73,9355	216,3167
1,50	-13,8940	2,6990	200,9935
2,75	-50,7000	-60,2026	185,6704

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 32)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-59,7781	-72,1556	216,6833
1,50	-14,3049	-1,8189	201,3602
2,75	-51,1583	59,3105	186,0370

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 33)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-56,6347	-280,9462	72,3359
0,86	77,5222	-134,9536	72,3359
1,50	123,6658	12,1026	72,3359
2,14	76,4980	158,8357	72,3359
2,75	-57,9646	280,6772	72,3359

PROGETTAZIONE ATI:

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 33)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-59,8083	250,2717	68,6371
0,83	52,1472	133,5757	68,6371
1,50	96,7420	0,2089	68,6371
2,17	52,4257	-133,1580	68,6371
2,75	-59,2862	-249,8540	68,6371

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 33)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-56,6347	71,2955	291,6442
1,50	-14,7274	-2,9976	270,9580
2,75	-59,8083	-67,5848	250,2717

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 33)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-57,9646	-73,3767	291,2265
1,50	-14,2461	1,9803	270,5403
2,75	-59,2862	68,6371	249,8540

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 34)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-43,2065	-208,7271	68,0891
0,86	56,4464	-100,2003	68,0891
1,50	90,6757	9,0891	68,0891
2,14	55,5735	118,0734	68,0891
2,75	-44,3400	208,4978	68,0891

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 34)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-46,9593	186,0317	65,1621
0,83	36,2624	99,3000	65,1621
1,50	69,4218	0,1780	65,1621
2,17	36,4998	-98,9440	65,1621
2,75	-46,5143	-185,6757	65,1621

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 34)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-43,2065	67,2025	216,6780

PROGETTAZIONE ATI:

1,50	-3,9193	-3,1274	201,3549
2,75	-46,9593	-64,2655	186,0317

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 34)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-44,3400	-68,9760	216,3220
1,50	-3,5090	2,2604	200,9988
2,75	-46,5143	65,1621	185,6757

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 35)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-76,5207	-281,0008	78,2835
0,86	57,7645	-135,2197	78,2835
1,50	104,0068	12,1419	78,2835
2,14	56,7269	159,1288	78,2835
2,75	-77,8658	280,7216	78,2835

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 35)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-64,8471	250,2781	62,6858
0,83	47,1122	133,5821	62,6858
1,50	91,7113	0,2152	62,6858
2,17	47,3991	-133,1517	62,6858
2,75	-64,3090	-249,8477	62,6858

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 35)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-76,5207	77,2393	291,6506
1,50	-27,1901	2,9380	270,9643
2,75	-64,8471	-61,6389	250,2781

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 35)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-77,8658	-79,3280	291,2201
1,50	-26,7081	-3,9711	270,5339
2,75	-64,3090	62,6858	249,8477

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 36)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-59,7781	-208,7726	73,0454
0,86	39,9817	-100,4221	73,0454

PROGETTAZIONE ATI:

1,50	74,2932	9,1218	73,0454
2,14	39,0975	118,3177	73,0454
2,75	-60,9243	208,5348	73,0454

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 36)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-51,1583	186,0370	60,2026
0,83	32,0666	99,3053	60,2026
1,50	65,2294	0,1833	60,2026
2,17	32,3110	-98,9387	60,2026
2,75	-50,7000	-185,6704	60,2026

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 36)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-59,7781	72,1556	216,6833
1,50	-14,3049	1,8189	201,3602
2,75	-51,1583	-59,3105	186,0370

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 36)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-60,9243	-73,9355	216,3167
1,50	-13,8940	-2,6990	200,9935
2,75	-50,7000	60,2026	185,6704

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 37)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-143,8261	-255,8206	110,1359
0,86	5,4178	-210,1416	110,1359
1,50	109,2210	-83,1215	110,1359
2,14	109,6941	126,9982	110,1359
2,75	-38,0377	364,6198	110,1359

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 37)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	4,4459	215,2723	201,1094
0,83	91,8507	84,4013	201,1094
1,50	98,2626	-65,1656	201,1094
2,17	4,9632	-214,7325	201,1094
2,75	-158,4681	-345,6035	201,1094

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 37)

PROGETTAZIONE ATI:

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-143,8261	127,5420	256,6447
1,50	-29,0021	57,7397	235,9585
2,75	4,4459	-2,6594	215,2723

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 37)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-38,0377	-92,7304	386,9760
1,50	-10,4169	52,3452	366,2897
2,75	-158,4681	183,3140	345,6035

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 38)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-117,0411	-186,8583	100,1485
0,86	-4,7136	-164,1630	100,1485
1,50	78,6453	-72,1524	100,1485
2,14	84,2212	90,8073	100,1485
2,75	-26,9413	279,9929	100,1485

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 38)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	7,8635	156,2119	178,1499
0,83	70,1684	57,4051	178,1499
1,50	70,7978	-55,5169	178,1499
2,17	-3,8541	-168,4389	178,1499
2,75	-130,9287	-267,2456	178,1499

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 38)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-117,0411	114,9757	186,8581
1,50	-15,8152	48,4710	171,5350
2,75	7,8635	-9,0999	156,2119

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 38)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-26,9413	-85,3217	297,8919
1,50	0,0014	45,3036	282,5687
2,75	-130,9287	162,9901	267,2456

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 39)

PROGETTAZIONE ATI:

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-137,5144	-226,2682	110,1453
0,86	-2,3508	-195,8881	110,1453
1,50	96,5944	-84,2679	110,1453
2,14	101,9743	110,5133	110,1453
2,75	-31,7333	335,2745	110,1453

Sollecitazioni trasverso (Combinazione n° 39)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	10,7811	184,8948	201,1000
0,83	84,6001	68,1988	201,1000
1,50	85,6103	-65,1681	201,1000
2,17	-2,2907	-198,5350	201,1000
2,75	-152,1391	-315,2310	201,1000

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 39)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-137,5144	127,5514	226,2673
1,50	-22,6787	57,7491	205,5810
2,75	10,7811	-2,6500	184,8948

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 39)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-31,7333	-92,7398	356,6034
1,50	-4,1005	52,3352	335,9172
2,75	-152,1391	183,3041	315,2310

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 40)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-111,2342	-160,9553	99,9695
0,86	-11,9544	-151,2883	99,9695
1,50	67,2780	-73,8949	99,9695
2,14	77,6367	75,8264	99,9695
2,75	-21,2254	254,9117	99,9695

Sollecitazioni trasverso (Combinazione n° 40)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	13,2163	130,3090	178,3315
0,83	63,9331	43,5773	178,3315
1,50	59,9440	-55,5447	178,3315
2,17	-10,1264	-154,6667	178,3315
2,75	-125,6454	-241,3984	178,3315

PROGETTAZIONE ATI:

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 40)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-111,2342	114,7941	160,9553
1,50	-10,2353	48,2894	145,6322
2,75	13,2163	-9,2815	130,3090

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 40)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-21,2254	-85,1454	272,0447
1,50	5,5014	45,4744	256,7216
2,75	-125,6454	163,1681	241,3984

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 41)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-119,1256	-254,8875	86,5886
0,86	27,7364	-205,4978	86,5886
1,50	130,3444	-82,1757	86,5886
2,14	131,9991	124,2818	86,5886
2,75	-13,3525	363,6765	86,5886

Sollecitazioni trasverso (Combinazione n° 41)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	12,1877	215,2786	198,1737
0,83	99,5962	84,4076	198,1737
1,50	106,0123	-65,1593	198,1737
2,17	12,7171	-214,7261	198,1737
2,75	-150,7105	-345,5971	198,1737

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 41)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-119,1256	103,9907	256,6511
1,50	-22,7136	54,0536	235,9648
2,75	12,1877	0,2763	215,2786

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 41)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-13,3525	-69,1869	386,9696
1,50	-4,1275	56,0156	366,2834
2,75	-150,7105	180,3730	345,5971

PROGETTAZIONE ATI:

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 42)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-95,9068	-186,4301	78,2747
0,86	14,3189	-159,8095	78,2747
1,50	96,5276	-71,1162	78,2747
2,14	103,1357	88,3673	78,2747
2,75	-5,8032	279,1023	78,2747

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 42)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	14,6730	156,2226	174,5206
0,83	76,9842	57,4158	174,5206
1,50	77,6207	-55,5061	174,5206
2,17	2,9760	-168,4281	174,5206
2,75	-124,0924	-267,2349	174,5206

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 42)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-95,9068	93,0990	186,8689
1,50	-11,4080	45,7238	171,5457
2,75	14,6730	-5,4706	156,2226

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 42)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-5,8032	-63,4508	297,8811
1,50	4,4243	48,0392	282,5580
2,75	-124,0924	159,3569	267,2349

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 43)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-107,0159	-254,8574	57,0276
0,86	39,7672	-205,3301	57,0276
1,50	142,3106	-82,1912	57,0276
2,14	144,0287	124,1081	57,0276
2,75	-1,2444	363,6463	57,0276

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 43)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-49,6073	215,2787	227,7355
0,83	37,8013	84,4077	227,7355
1,50	44,2175	-65,1591	227,7355

PROGETTAZIONE ATI:

2,17	-49,0776	-214,7260	227,7355
2,75	-212,5051	-345,5970	227,7355

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 43)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-107,0159	74,4288	256,6512
1,50	-47,5563	24,4918	235,9650
2,75	-49,6073	-29,2855	215,2787

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 43)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-1,2444	-39,6267	386,9695
1,50	-28,9693	85,5764	366,2832
2,75	-212,5051	209,9358	345,5970

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 44)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-85,8154	-186,4050	53,6406
0,86	24,3446	-159,6698	53,6406
1,50	106,4994	-71,1291	53,6406
2,14	113,1604	88,2226	53,6406
2,75	4,2869	279,0771	53,6406

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 44)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-36,8228	156,2227	199,1554
0,83	25,4884	57,4160	199,1554
1,50	26,1251	-55,5060	199,1554
2,17	-48,5196	-168,4280	199,1554
2,75	-175,5879	-267,2348	199,1554

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 44)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-85,8154	68,4642	186,8690
1,50	-32,1102	21,0890	171,5458
2,75	-36,8228	-30,1054	156,2227

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 44)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	4,2869	-38,8173	297,8810

PROGETTAZIONE ATI:

1,50	-16,2772	72,6732	282,5579
2,75	-175,5879	183,9925	267,2348

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 45)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-148,7895	-254,9555	110,2778
0,86	-1,7340	-205,9161	110,2778
1,50	101,0392	-82,1498	110,2778
2,14	102,5448	124,7006	110,2778
2,75	-42,9983	363,7562	110,2778

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 45)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	41,7587	215,2713	174,4797
0,83	129,1629	84,4003	174,4797
1,50	135,5741	-65,1666	174,4797
2,17	42,2741	-214,7335	174,4797
2,75	-121,1578	-345,6045	174,4797

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 45)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-148,7895	127,6847	256,6437
1,50	-22,7601	77,7476	235,9575
2,75	41,7587	23,9703	215,2713

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 45)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-42,9983	-92,8714	386,9770
1,50	-4,1753	32,3401	366,2907
2,75	-121,1578	156,6847	345,6045

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 46)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-120,6268	-186,4867	98,0157
0,86	-10,2398	-160,1582	98,0157
1,50	72,1066	-71,0947	98,0157
2,14	78,5905	88,7163	98,0157
2,75	-30,5080	279,1688	98,0157

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 46)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
-------	---------	--------	--------

PROGETTAZIONE ATI:

0,25	39,3155	156,2165	154,7756
0,83	101,6231	57,4097	154,7756
1,50	102,2556	-55,5123	154,7756
2,17	27,6068	-168,4343	154,7756
2,75	-99,4652	-267,2410	154,7756

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 46)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-120,6268	112,8440	186,8627
1,50	-11,4468	65,4688	171,5396
2,75	39,3155	14,2744	156,2165

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 46)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-30,5080	-83,1878	297,8873
1,50	4,3845	28,3096	282,5641
2,75	-99,4652	139,6166	267,2410

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 47)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-136,6799	-254,9254	80,7168
0,86	10,2969	-205,7485	80,7168
1,50	113,0053	-82,1653	80,7168
2,14	114,5745	124,5270	80,7168
2,75	-30,8902	363,7260	80,7168

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 47)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-20,0362	215,2714	204,0415
0,83	67,3680	84,4004	204,0415
1,50	73,7793	-65,1665	204,0415
2,17	-19,5206	-214,7333	204,0415
2,75	-182,9524	-345,6044	204,0415

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 47)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-136,6799	98,1228	256,6439
1,50	-47,6028	48,1858	235,9576
2,75	-20,0362	-5,5915	215,2714

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 47)

PROGETTAZIONE ATI:

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-30,8902	-63,3112	386,9768
1,50	-29,0171	61,9010	366,2906
2,75	-182,9524	186,2474	345,6044

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 48)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-110,5354	-186,4616	73,3816
0,86	-0,2141	-160,0185	73,3816
1,50	82,0784	-71,1076	73,3816
2,14	88,6152	88,5716	73,3816
2,75	-20,4180	279,1436	73,3816

Sollecitazioni trasverso (Combinazione n° 48)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-12,1803	156,2166	179,4104
0,83	50,1274	57,4098	179,4104
1,50	50,7599	-55,5122	179,4104
2,17	-23,8888	-168,4341	179,4104
2,75	-150,9607	-267,2409	179,4104

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 48)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-110,5354	88,2092	186,8628
1,50	-32,1490	40,8340	171,5397
2,75	-12,1803	-10,3604	156,2166

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 48)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-20,4180	-58,5543	297,8872
1,50	-16,3170	52,9437	282,5640
2,75	-150,9607	164,2522	267,2409

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 49)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-50,8059	-310,2563	42,7517
0,86	97,2731	-149,0039	42,7517
1,50	148,2176	13,1749	42,7517
2,14	96,2503	175,0818	42,7517
2,75	-52,1340	309,9874	42,7517

PROGETTAZIONE ATI:

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 49)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-127,9407	280,6466	98,2225
0,83	-2,4009	149,7756	98,2225
1,50	47,5939	0,2087	98,2225
2,17	-2,1226	-149,3581	98,2225
2,75	-127,4189	-280,2292	98,2225

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 49)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-50,8059	41,7122	322,0191
1,50	-45,8774	-32,5819	301,3328
2,75	-127,9407	-97,1712	280,6466

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 49)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-52,1340	-43,7914	321,6016
1,50	-45,3971	31,5656	300,9154
2,75	-127,4189	98,2225	280,2292

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 50)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-38,4654	-233,6955	43,4351
0,86	73,0485	-112,1722	43,4351
1,50	111,3686	10,0027	43,4351
2,14	72,1767	131,9159	43,4351
2,75	-39,5974	233,4663	43,4351

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 50)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-103,8537	211,9066	89,8169
0,83	-9,0601	113,0999	89,8169
1,50	28,6992	0,1779	89,8169
2,17	-8,8229	-112,7441	89,8169
2,75	-103,4089	-211,5508	89,8169

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 50)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-38,4654	42,5493	242,5529
1,50	-29,9944	-27,7814	227,2298

PROGETTAZIONE ATI:

2,75 -103,8537 -88,9213 211,9066

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 50)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-39,5974	-44,3212	242,1971
1,50	-29,5850	26,9153	226,8740
2,75	-103,4089	89,8169	211,5508

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 51)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-47,7975	-364,6448	127,8776
0,86	99,9975	-90,3921	127,8776
1,50	99,5748	107,8012	127,8776
2,14	-4,2814	223,3011	127,8776
2,75	-153,5889	255,8441	127,8776

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 51)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-123,8767	345,6045	183,3667
0,83	39,5552	214,7335	183,3667
1,50	132,8552	65,1666	183,3667
2,17	126,4440	-84,4003	183,3667
2,75	39,0398	-215,2713	183,3667

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 51)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-47,7975	110,4711	386,9769
1,50	1,9980	-34,6054	366,2907
2,75	-123,8767	-165,5716	345,6045

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 51)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-153,5889	-145,2846	256,6437
1,50	-16,5866	-75,4824	235,9575
2,75	39,0398	-15,0833	215,2713

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 52)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-35,0720	-280,0133	114,9318
0,86	76,1408	-62,0777	114,9318
1,50	70,6028	90,7196	114,9318

PROGETTAZIONE ATI:

2,14	-12,8008	172,8480	114,9318
2,75	-125,1736	186,8572	114,9318

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 52)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-102,1034	267,2467	163,3657
0,83	24,9718	168,4399	163,3657
1,50	99,6245	55,5179	163,3657
2,17	98,9958	-57,4041	163,3657
2,75	36,6914	-156,2108	163,3657

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 52)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-35,0720	100,1042	297,8929
1,50	10,3480	-30,5217	282,5698
2,75	-102,1034	-148,2061	267,2467

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 52)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-125,1736	-129,7599	186,8571
1,50	-5,4675	-63,2552	171,5339
2,75	36,6914	-5,6843	156,2108

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 53)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-35,6894	-364,6146	98,3166
0,86	112,0272	-90,2260	98,3166
1,50	111,5409	107,7838	98,3166
2,14	7,7495	223,1261	98,3166
2,75	-141,4792	255,8140	98,3166

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 53)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-185,6713	345,6043	212,9286
0,83	-22,2395	214,7333	212,9286
1,50	71,0604	65,1665	212,9286
2,17	64,6491	-84,4004	212,9286
2,75	-22,7552	-215,2714	212,9286

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 53)

PROGETTAZIONE ATI:

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-35,6894	80,9109	386,9768
1,50	-22,8438	-64,1662	366,2906
2,75	-185,6713	-195,1343	345,6043

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 53)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-141,4792	-115,7228	256,6439
1,50	-41,4293	-45,9205	235,9576
2,75	-22,7552	14,4786	215,2714

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 54)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-24,9849	-279,9887	90,2994
0,86	86,1654	-61,9475	90,2994
1,50	80,5795	90,6992	90,2994
2,14	-2,7695	172,7091	90,2994
2,75	-115,0861	186,8576	90,2994

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 54)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-153,5979	267,2463	187,9989
0,83	-26,5229	168,4395	187,9989
1,50	48,1295	55,5175	187,9989
2,17	47,5005	-57,4045	187,9989
2,75	-14,8041	-156,2112	187,9989

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 54)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-24,9849	75,4724	297,8925
1,50	-10,3545	-55,1541	282,5694
2,75	-153,5979	-172,8400	267,2463

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 54)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-115,0861	-105,1267	186,8575
1,50	-26,1715	-38,6220	171,5343
2,75	-14,8041	18,9489	156,2112

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 55)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
-------	---------	--------	--------

PROGETTAZIONE ATI:

0,25	-13,3525	-363,6765	86,5886
0,86	131,9991	-85,6316	86,5886
1,50	130,3444	108,7069	86,5886
2,14	27,7364	220,4292	86,5886
2,75	-119,1256	254,8875	86,5886

Sollecitazioni trasverso (Combinazione n° 55)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-150,7105	345,5971	198,1737
0,83	12,7171	214,7261	198,1737
1,50	106,0123	65,1593	198,1737
2,17	99,5962	-84,4076	198,1737
2,75	12,1877	-215,2786	198,1737

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 55)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-13,3525	69,1869	386,9696
1,50	-4,1275	-56,0156	366,2834
2,75	-150,7105	-180,3730	345,5971

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 55)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-119,1256	-103,9907	256,6511
1,50	-22,7136	-54,0536	235,9648
2,75	12,1877	-0,2763	215,2786

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 56)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-5,8032	-279,1023	78,2747
0,86	103,1357	-57,7007	78,2747
1,50	96,5276	91,4883	78,2747
2,14	14,3189	170,2712	78,2747
2,75	-95,9068	186,4301	78,2747

Sollecitazioni trasverso (Combinazione n° 56)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-124,0924	267,2349	174,5206
0,83	2,9760	168,4281	174,5206
1,50	77,6207	55,5061	174,5206
2,17	76,9842	-57,4158	174,5206
2,75	14,6730	-156,2226	174,5206

PROGETTAZIONE ATI:

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 56)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-5,8032	63,4508	297,8811
1,50	4,4243	-48,0392	282,5580
2,75	-124,0924	-159,3569	267,2349

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 56)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-95,9068	-93,0990	186,8689
1,50	-11,4080	-45,7238	171,5457
2,75	14,6730	5,4706	156,2226

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 57)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-1,2444	-363,6463	57,0276
0,86	144,0287	-85,4655	57,0276
1,50	142,3106	108,6894	57,0276
2,14	39,7672	220,2542	57,0276
2,75	-107,0159	254,8574	57,0276

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 57)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-212,5051	345,5970	227,7355
0,83	-49,0776	214,7260	227,7355
1,50	44,2175	65,1591	227,7355
2,17	37,8013	-84,4077	227,7355
2,75	-49,6073	-215,2787	227,7355

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 57)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-1,2444	39,6267	386,9695
1,50	-28,9693	-85,5764	366,2832
2,75	-212,5051	-209,9358	345,5970

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 57)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-107,0159	-74,4288	256,6512
1,50	-47,5563	-24,4918	235,9650
2,75	-49,6073	29,2855	215,2787

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 58)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	4,2869	-279,0771	53,6406
0,86	113,1604	-57,5623	53,6406
1,50	106,4994	91,4737	53,6406
2,14	24,3446	170,1254	53,6406
2,75	-85,8154	186,4050	53,6406

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 58)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-175,5879	267,2348	199,1554
0,83	-48,5196	168,4280	199,1554
1,50	26,1251	55,5060	199,1554
2,17	25,4884	-57,4160	199,1554
2,75	-36,8228	-156,2227	199,1554

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 58)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	4,2869	38,8173	297,8810
1,50	-16,2772	-72,6732	282,5579
2,75	-175,5879	-183,9925	267,2348

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 58)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-85,8154	-68,4642	186,8690
1,50	-32,1102	-21,0890	171,5458
2,75	-36,8228	30,1054	156,2227

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 59)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-42,9983	-363,7562	110,2778
0,86	102,5448	-86,0307	110,2778
1,50	101,0392	108,7617	110,2778
2,14	-1,7340	220,8641	110,2778
2,75	-148,7895	254,9555	110,2778

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 59)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-121,1578	345,6045	174,4797
0,83	42,2741	214,7335	174,4797
1,50	135,5741	65,1666	174,4797
2,17	129,1629	-84,4003	174,4797

PROGETTAZIONE ATI:

2,75 41,7587 -215,2713 174,4797

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 59)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-42,9983	92,8714	386,9770
1,50	-4,1753	-32,3401	366,2907
2,75	-121,1578	-156,6847	345,6045

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 59)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-148,7895	-127,6847	256,6437
1,50	-22,7601	-77,7476	235,9575
2,75	41,7587	-23,9703	215,2713

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 60)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-30,5080	-279,1688	98,0157
0,86	78,5905	-58,0332	98,0157
1,50	72,1066	91,5340	98,0157
2,14	-10,2398	170,6336	98,0157
2,75	-120,6268	186,4867	98,0157

Sollecitazioni trasverso (Combinazione n° 60)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-99,4652	267,2410	154,7756
0,83	27,6068	168,4343	154,7756
1,50	102,2556	55,5123	154,7756
2,17	101,6231	-57,4097	154,7756
2,75	39,3155	-156,2165	154,7756

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 60)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-30,5080	83,1878	297,8873
1,50	4,3845	-28,3096	282,5641
2,75	-99,4652	-139,6166	267,2410

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 60)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-120,6268	-112,8440	186,8627
1,50	-11,4468	-65,4688	171,5396

PROGETTAZIONE ATI:

2,75 39,3155 -14,2744 156,2165

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 61)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-30,8902	-363,7260	80,7168
0,86	114,5745	-85,8645	80,7168
1,50	113,0053	108,7442	80,7168
2,14	10,2969	220,6892	80,7168
2,75	-136,6799	254,9254	80,7168

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 61)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-182,9524	345,6044	204,0415
0,83	-19,5206	214,7333	204,0415
1,50	73,7793	65,1665	204,0415
2,17	67,3680	-84,4004	204,0415
2,75	-20,0362	-215,2714	204,0415

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 61)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-30,8902	63,3112	386,9768
1,50	-29,0171	-61,9010	366,2906
2,75	-182,9524	-186,2474	345,6044

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 61)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-136,6799	-98,1228	256,6439
1,50	-47,6028	-48,1858	235,9576
2,75	-20,0362	5,5915	215,2714

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 62)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-20,4180	-279,1436	73,3816
0,86	88,6152	-57,8948	73,3816
1,50	82,0784	91,5194	73,3816
2,14	-0,2141	170,4878	73,3816
2,75	-110,5354	186,4616	73,3816

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 62)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-150,9607	267,2409	179,4104

PROGETTAZIONE ATI:

0,83	-23,8888	168,4341	179,4104
1,50	50,7599	55,5122	179,4104
2,17	50,1274	-57,4098	179,4104
2,75	-12,1803	-156,2166	179,4104

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 62)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-20,4180	58,5543	297,8872
1,50	-16,3170	-52,9437	282,5640
2,75	-150,9607	-164,2522	267,2409

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 62)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-110,5354	-88,2092	186,8628
1,50	-32,1490	-40,8340	171,5397
2,75	-12,1803	10,3604	156,2166

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 63)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-83,3642	-213,4223	177,1723
0,86	23,2018	-117,6149	180,0222
1,50	69,4206	-9,1083	182,9778
2,14	43,5730	110,8306	185,9333
2,75	-56,8658	218,6472	188,7833

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 63)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-65,9540	183,6822	188,1150
0,83	15,6365	96,0568	190,8242
1,50	46,2933	-4,0865	193,9205
2,17	10,1879	-104,2297	197,0167
2,75	-76,1702	-191,8551	199,7260

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 63)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-83,3642	206,6838	220,1340
1,50	48,7155	5,8018	201,9081
2,75	-65,9540	-188,1150	183,6822

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 63)

PROGETTAZIONE ATI:

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-56,8658	-159,2725	228,3069
1,50	39,0647	13,4659	210,0810
2,75	-76,1702	170,1542	191,8551

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 64)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-79,1767	-196,7911	175,7484
0,86	19,3578	-109,6665	178,5984
1,50	62,7844	-9,9452	181,5539
2,14	39,7291	101,1954	184,5095
2,75	-52,6782	202,0159	187,3595

Sollecitazioni trasverso (Combinazione n° 64)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-65,3259	177,8767	189,5387
0,83	13,6683	92,9606	192,2479
1,50	43,2930	-4,0864	195,3442
2,17	8,2197	-101,1335	198,4405
2,75	-75,5420	-186,0496	201,1497

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 64)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-79,1767	205,2601	202,7175
1,50	51,1233	4,3780	190,2971
2,75	-65,3259	-189,5387	177,8767

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 64)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-52,6782	-157,8486	210,8903
1,50	41,4724	14,8896	198,4700
2,75	-75,5420	171,5778	186,0496

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 65)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-87,3400	-213,4031	194,9304
0,86	19,3441	-118,0113	197,7804
1,50	65,8484	-9,5661	200,7359
2,14	40,2479	110,5749	203,6914
2,75	-60,1197	218,6844	206,5414

Sollecitazioni trasverso (Combinazione n° 65)

PROGETTAZIONE ATI:

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-69,4031	183,6186	204,8480
0,83	12,1504	95,9932	207,5572
1,50	42,7647	-4,1501	210,6535
2,17	6,6169	-104,2934	213,7497
2,75	-79,7783	-191,9188	216,4590

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 65)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-87,3400	225,1498	220,0703
1,50	56,0027	5,6840	201,8444
2,75	-69,4031	-204,8480	183,6186

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 65)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-60,1197	-176,3230	228,3705
1,50	46,0326	14,0459	210,1446
2,75	-79,7783	186,1782	191,9188

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 66)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-83,1526	-196,7718	193,5066
0,86	15,5001	-110,0629	196,3566
1,50	59,2122	-10,4029	199,3121
2,14	36,4040	100,9396	202,2676
2,75	-55,9321	202,0532	205,1176

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 66)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-68,7749	177,8131	206,2717
0,83	10,1821	92,8969	208,9809
1,50	39,7644	-4,1501	212,0772
2,17	4,6487	-101,1971	215,1735
2,75	-79,1501	-186,1132	217,8827

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 66)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-83,1526	223,7260	202,6538
1,50	58,4105	4,2603	190,2334
2,75	-68,7749	-206,2717	177,8131

PROGETTAZIONE ATI:

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 66)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-55,9321	-174,8991	210,9540
1,50	48,4403	15,4696	198,5336
2,75	-79,1501	187,6019	186,1132

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 67)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-73,2728	-213,3972	152,5381
0,86	33,2275	-117,4752	155,3881
1,50	79,3924	-9,1213	158,3436
2,14	53,5977	110,6859	161,2992
2,75	-46,7757	218,6220	164,1491

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 67)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-117,4498	183,6823	212,7498
0,83	-35,8592	96,0569	215,4591
1,50	-5,2023	-4,0863	218,5553
2,17	-41,3077	-104,2296	221,6516
2,75	-127,6657	-191,8550	224,3608

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 67)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-73,2728	182,0490	220,1341
1,50	28,0133	-18,8331	201,9082
2,75	-117,4498	-212,7498	183,6823

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 67)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-46,7757	-134,6390	228,3068
1,50	18,3632	38,0999	210,0809
2,75	-127,6657	194,7898	191,8550

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 68)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-69,0854	-196,7660	151,1143
0,86	29,3835	-109,5268	153,9643
1,50	72,7562	-9,9581	156,9198
2,14	49,7538	101,0507	159,8753

PROGETTAZIONE ATI:

2,75 -42,5882 201,9907 162,7253

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 68)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-116,8217	177,8768	214,1736
0,83	-37,8274	92,9607	216,8828
1,50	-8,2026	-4,0863	219,9791
2,17	-43,2759	-101,1333	223,0754
2,75	-127,0375	-186,0495	225,7846

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 68)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-69,0854	180,6252	202,7176
1,50	30,4211	-20,2568	190,2972
2,75	-116,8217	-214,1736	177,8768

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 68)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-42,5882	-133,2151	210,8902
1,50	20,7709	39,5237	198,4699
2,75	-127,0375	196,2135	186,0495

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 69)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-77,2486	-213,3780	170,2963
0,86	29,3698	-117,8716	173,1463
1,50	75,8202	-9,5790	176,1018
2,14	50,2727	110,4302	179,0573
2,75	-50,0296	218,6592	181,9073

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 69)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-120,8988	183,6187	229,4828
0,83	-39,3454	95,9933	232,1921
1,50	-8,7309	-4,1500	235,2883
2,17	-44,8787	-104,2933	238,3846
2,75	-131,2738	-191,9186	241,0939

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 69)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
-------	---------	--------	--------

PROGETTAZIONE ATI:

0,25	-77,2486	200,5149	220,0704
1,50	35,3005	-18,9509	201,8446
2,75	-120,8988	-229,4828	183,6187

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 69)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-50,0296	-151,6895	228,3704
1,50	25,3311	38,6800	210,1445
2,75	-131,2738	210,8138	191,9186

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 70)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-73,0612	-196,7468	168,8725
0,86	25,5258	-109,9232	171,7224
1,50	69,1839	-10,4158	174,6780
2,14	46,4287	100,7949	177,6335
2,75	-45,8420	202,0280	180,4835

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 70)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-120,2707	177,8132	230,9066
0,83	-41,3136	92,8970	233,6158
1,50	-11,7312	-4,1500	236,7121
2,17	-46,8469	-101,1970	239,8084
2,75	-130,6457	-186,1131	242,5176

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 70)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-73,0612	199,0911	202,6539
1,50	37,7083	-20,3746	190,2336
2,75	-120,2707	-230,9066	177,8132

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 70)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-45,8420	-150,2656	210,9539
1,50	27,7388	40,1037	198,5335
2,75	-130,6457	212,2375	186,1131

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 71)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-108,0842	-213,4790	196,9132

PROGETTAZIONE ATI:

0,86	-1,3569	-117,9635	199,7632
1,50	44,9996	-9,0868	202,7188
2,14	19,0278	111,1796	205,6743
2,75	-81,5706	218,7136	208,5243

Sollecitazioni trasverso (Combinazione n° 71)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-41,3115	183,6761	168,3700
0,83	40,2755	96,0507	171,0792
1,50	70,9282	-4,0926	174,1755
2,17	34,8187	-104,2359	177,2717
2,75	-51,5429	-191,8612	179,9810

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 71)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-108,0842	226,4288	220,1279
1,50	48,6768	25,5468	201,9020
2,75	-41,3115	-168,3700	183,6761

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 71)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-81,5706	-179,0096	228,3130
1,50	39,0249	-6,2637	210,0871
2,75	-51,5429	150,4139	191,8612

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 72)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-103,8967	-196,8477	195,4894
0,86	-5,2009	-110,0151	198,3394
1,50	38,3634	-9,9236	201,2949
2,14	15,1839	101,5444	204,2505
2,75	-77,3831	202,0824	207,1004

Sollecitazioni trasverso (Combinazione n° 72)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-40,6834	177,8706	169,7937
0,83	38,3072	92,9544	172,5029
1,50	67,9279	-4,0926	175,5992
2,17	32,8505	-101,1396	178,6955
2,75	-50,9148	-186,0557	181,4047

PROGETTAZIONE ATI:

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 72)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-103,8967	225,0051	202,7113
1,50	51,0846	24,1230	190,2910
2,75	-40,6834	-169,7937	177,8706

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 72)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-77,3831	-177,5857	210,8965
1,50	41,4326	-4,8399	198,4761
2,75	-50,9148	151,8376	186,0557

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 73)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-112,0600	-213,4597	214,6714
0,86	-5,2145	-118,3599	217,5214
1,50	41,4274	-9,5445	220,4769
2,14	15,7027	110,9239	223,4324
2,75	-84,8245	218,7509	226,2824

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 73)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-44,7605	183,6124	185,1030
0,83	36,7893	95,9871	187,8122
1,50	67,3996	-4,1562	190,9085
2,17	31,2477	-104,2995	194,0048
2,75	-55,1511	-191,9249	196,7140

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 73)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-112,0600	244,8948	220,0642
1,50	55,9640	25,4290	201,8383
2,75	-44,7605	-185,1030	183,6124

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 73)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-84,8245	-196,0600	228,3766
1,50	45,9927	-5,6836	210,1508
2,75	-55,1511	166,4379	191,9249

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 74)

PROGETTAZIONE ATI:

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-107,8725	-196,8285	213,2476
0,86	-9,0585	-110,4115	216,0976
1,50	34,7912	-10,3814	219,0531
2,14	11,8588	101,2886	222,0086
2,75	-80,6370	202,1196	224,8586

Sollecitazioni trasverso (Combinazione n° 74)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-44,1324	177,8069	186,5267
0,83	34,8211	92,8908	189,2360
1,50	64,3993	-4,1562	192,3322
2,17	29,2795	-101,2032	195,4285
2,75	-54,5229	-186,1193	198,1377

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 74)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-107,8725	243,4710	202,6477
1,50	58,3718	24,0053	190,2273
2,75	-44,1324	-186,5267	177,8069

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 74)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-80,6370	-194,6361	210,9601
1,50	48,4004	-4,2599	198,5397
2,75	-54,5229	167,8616	186,1193

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 75)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-93,8053	-196,8227	170,8553
0,86	4,8248	-109,8754	173,7053
1,50	48,3352	-9,9366	176,6608
2,14	25,2086	101,3997	179,6163
2,75	-67,2930	202,0572	182,4663

Sollecitazioni trasverso (Combinazione n° 75)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-92,1792	177,8707	194,4286
0,83	-13,1885	92,9546	197,1378
1,50	16,4322	-4,0925	200,2341
2,17	-18,6451	-101,1395	203,3304
2,75	-102,4103	-186,0556	206,0396

PROGETTAZIONE ATI:

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 75)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-93,8053	200,3702	202,7114
1,50	30,3824	-0,5118	190,2911
2,75	-92,1792	-194,4286	177,8707

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 75)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-67,2930	-152,9522	210,8964
1,50	20,7311	19,7941	198,4760
2,75	-102,4103	176,4732	186,0556

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 76)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-97,9928	-213,4539	172,2791
0,86	8,6688	-117,8238	175,1291
1,50	54,9714	-9,0997	178,0846
2,14	29,0525	111,0349	181,0402
2,75	-71,4805	218,6884	183,8901

Sollecitazioni trasverso (Combinazione n° 76)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-92,8073	183,6762	193,0048
0,83	-11,2203	96,0508	195,7141
1,50	19,4325	-4,0925	198,8103
2,17	-16,6769	-104,2358	201,9066
2,75	-103,0385	-191,8611	204,6159

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 76)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-97,9928	201,7940	220,1280
1,50	27,9746	0,9119	201,9021
2,75	-92,8073	-193,0048	183,6762

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 76)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-71,4805	-154,3761	228,3129
1,50	18,3234	18,3704	210,0870
2,75	-103,0385	175,0495	191,8611

PROGETTAZIONE ATI:

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 77)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-101,9686	-213,4346	190,0373
0,86	4,8111	-118,2202	192,8872
1,50	51,3991	-9,5574	195,8428
2,14	25,7274	110,7792	198,7983
2,75	-74,7344	218,7257	201,6483

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 77)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-96,2563	183,6125	209,7378
0,83	-14,7064	95,9872	212,4471
1,50	15,9040	-4,1561	215,5434
2,17	-20,2479	-104,2994	218,6396
2,75	-106,6466	-191,9248	221,3489

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 77)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-101,9686	220,2599	220,0643
1,50	35,2618	0,7941	201,8384
2,75	-96,2563	-209,7378	183,6125

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 77)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-74,7344	-171,4265	228,3765
1,50	25,2912	18,9504	210,1506
2,75	-106,6466	191,0735	191,9248

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 78)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-97,7811	-196,8034	188,6134
0,86	0,9672	-110,2718	191,4634
1,50	44,7629	-10,3943	194,4190
2,14	21,8835	101,1439	197,3745
2,75	-70,5469	202,0944	200,2245

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 78)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-95,6282	177,8071	211,1616
0,83	-16,6746	92,8909	213,8708

PROGETTAZIONE ATI:

1,50	12,9036	-4,1561	216,9671
2,17	-22,2161	-101,2031	220,0634
2,75	-106,0184	-186,1192	222,7726

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 78)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-97,7811	218,8361	202,6478
1,50	37,6696	-0,6296	190,2274
2,75	-95,6282	-211,1616	177,8071

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 78)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-70,5469	-170,0026	210,9600
1,50	27,6990	20,3742	198,5396
2,75	-106,0184	192,4972	186,1192

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 79)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-54,3660	-202,0208	185,3938
0,86	38,0522	-83,6713	182,5438
1,50	61,1156	25,7559	179,5883
2,14	17,6791	124,0025	176,6327
2,75	-80,8665	196,7946	173,7828

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 79)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-82,1470	186,0505	203,1149
0,83	1,6152	101,1344	200,4057
1,50	36,6891	4,0873	197,3094
2,17	7,0650	-92,9597	194,2132
2,75	-71,9287	-177,8758	191,5039

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 79)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-54,3660	155,8825	210,8912
1,50	37,3262	-16,8570	198,4709
2,75	-82,1470	-173,5439	186,0505

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 79)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
-------	---------	--------	--------

PROGETTAZIONE ATI:

0,25	-80,8665	-203,2949	202,7166
1,50	46,9771	-2,4128	190,2962
2,75	-71,9287	191,5039	177,8758

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 80)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-58,5535	-218,6521	186,8176
0,86	41,8962	-91,6197	183,9676
1,50	67,7518	26,5927	181,0121
2,14	21,5231	133,6377	178,0566
2,75	-85,0539	213,4258	175,2066

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 80)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-82,7752	191,8560	201,6912
0,83	3,5834	104,2306	198,9820
1,50	39,6894	4,0874	195,8857
2,17	9,0332	-96,0559	192,7894
2,75	-72,5568	-183,6813	190,0802

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 80)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-58,5535	157,3064	228,3078
1,50	34,9184	-15,4332	210,0819
2,75	-82,7752	-172,1203	191,8560

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 80)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-85,0539	-204,7186	220,1331
1,50	44,5693	-3,8365	201,9072
2,75	-72,5568	190,0802	183,6813

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 81)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-61,8074	-218,6894	204,5757
0,86	38,5711	-91,3230	201,7258
1,50	64,1796	27,0603	198,7702
2,14	17,6654	133,9975	195,8147
2,75	-89,0297	213,4066	192,9647

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 81)

PROGETTAZIONE ATI:

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-86,3833	191,9196	218,4242
0,83	0,0124	104,2943	215,7150
1,50	36,1608	4,1510	212,6187
2,17	5,5471	-95,9923	209,5224
2,75	-76,0058	-183,6177	206,8132

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 81)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-61,8074	174,3568	228,3714
1,50	41,8863	-16,0133	210,1455
2,75	-86,3833	-188,1443	191,9196

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 81)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-89,0297	-223,1845	220,0694
1,50	51,8565	-3,7188	201,8436
2,75	-76,0058	206,8132	183,6177

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 82)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-57,6198	-202,0581	203,1519
0,86	34,7272	-83,3745	200,3020
1,50	57,5434	26,2235	197,3464
2,14	13,8214	124,3624	194,3909
2,75	-84,8423	196,7753	191,5409

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 82)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-85,7552	186,1141	219,8480
0,83	-1,9558	101,1980	217,1387
1,50	33,1605	4,1510	214,0424
2,17	3,5788	-92,8960	210,9462
2,75	-75,3777	-177,8122	208,2369

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 82)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-57,6198	172,9329	210,9549
1,50	44,2940	-17,4370	198,5345
2,75	-85,7552	-189,5680	186,1141

PROGETTAZIONE ATI:

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 82)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-84,8423	-221,7608	202,6529
1,50	54,2643	-2,2950	190,2325
2,75	-75,3777	208,2369	177,8122

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 83)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-42,5882	-201,9907	162,7253
0,86	49,7538	-83,5106	159,8753
1,50	72,7562	25,7374	156,9198
2,14	29,3835	123,8315	153,9643
2,75	-69,0854	196,7660	151,1143

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 83)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-127,0375	186,0495	225,7846
0,83	-43,2759	101,1333	223,0754
1,50	-8,2026	4,0863	219,9791
2,17	-37,8274	-92,9607	216,8828
2,75	-116,8217	-177,8768	214,1736

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 83)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-42,5882	133,2151	210,8902
1,50	20,7709	-39,5237	198,4699
2,75	-127,0375	-196,2135	186,0495

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 83)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-69,0854	-180,6252	202,7176
1,50	30,4211	20,2568	190,2972
2,75	-116,8217	214,1736	177,8768

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 84)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-46,7757	-218,6220	164,1491
0,86	53,5977	-91,4591	161,2992
1,50	79,3924	26,5742	158,3436
2,14	33,2275	133,4667	155,3881
2,75	-73,2728	213,3972	152,5381

PROGETTAZIONE ATI:

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 84)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-127,6657	191,8550	224,3608
0,83	-41,3077	104,2296	221,6516
1,50	-5,2023	4,0863	218,5553
2,17	-35,8592	-96,0569	215,4591
2,75	-117,4498	-183,6823	212,7498

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 84)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-46,7757	134,6390	228,3068
1,50	18,3632	-38,0999	210,0809
2,75	-127,6657	-194,7898	191,8550

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 84)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-73,2728	-182,0490	220,1341
1,50	28,0133	18,8331	201,9082
2,75	-117,4498	212,7498	183,6823

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 85)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-50,0296	-218,6592	181,9073
0,86	50,2727	-91,1623	179,0573
1,50	75,8202	27,0417	176,1018
2,14	29,3698	133,8265	173,1463
2,75	-77,2486	213,3780	170,2963

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 85)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-131,2738	191,9186	241,0939
0,83	-44,8787	104,2933	238,3846
1,50	-8,7309	4,1500	235,2883
2,17	-39,3454	-95,9933	232,1921
2,75	-120,8988	-183,6187	229,4828

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 85)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-50,0296	151,6895	228,3704

PROGETTAZIONE ATI:

1,50	25,3311	-38,6800	210,1445
2,75	-131,2738	-210,8138	191,9186

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 85)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-77,2486	-200,5149	220,0704
1,50	35,3005	18,9509	201,8446
2,75	-120,8988	229,4828	183,6187

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 86)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-45,8420	-202,0280	180,4835
0,86	46,4287	-83,2138	177,6335
1,50	69,1839	26,2050	174,6780
2,14	25,5258	124,1914	171,7224
2,75	-73,0612	196,7468	168,8725

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 86)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-130,6457	186,1131	242,5176
0,83	-46,8469	101,1970	239,8084
1,50	-11,7312	4,1500	236,7121
2,17	-41,3136	-92,8970	233,6158
2,75	-120,2707	-177,8132	230,9066

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 86)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-45,8420	150,2656	210,9539
1,50	27,7388	-40,1037	198,5335
2,75	-130,6457	-212,2375	186,1131

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 86)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-73,0612	-199,0911	202,6539
1,50	37,7083	20,3746	190,2336
2,75	-120,2707	230,9066	177,8132

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 87)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-81,5706	-218,7136	208,5243
0,86	19,0278	-91,9301	205,6743

PROGETTAZIONE ATI:

1,50	44,9996	26,6345	202,7188
2,14	-1,3569	133,9750	199,7632
2,75	-108,0842	213,4790	196,9132

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 87)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-51,5429	191,8612	179,9810
0,83	34,8187	104,2359	177,2717
1,50	70,9282	4,0926	174,1755
2,17	40,2755	-96,0507	171,0792
2,75	-41,3115	-183,6761	168,3700

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 87)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-81,5706	179,0096	228,3130
1,50	39,0249	6,2637	210,0871
2,75	-51,5429	-150,4139	191,8612

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 87)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-108,0842	-226,4288	220,1279
1,50	48,6768	-25,5468	201,9020
2,75	-41,3115	168,3700	183,6761

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 88)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-77,3831	-202,0824	207,1004
0,86	15,1839	-83,9816	204,2505
1,50	38,3634	25,7977	201,2949
2,14	-5,2009	124,3398	198,3394
2,75	-103,8967	196,8477	195,4894

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 88)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-50,9148	186,0557	181,4047
0,83	32,8505	101,1396	178,6955
1,50	67,9279	4,0926	175,5992
2,17	38,3072	-92,9544	172,5029
2,75	-40,6834	-177,8706	169,7937

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 88)

PROGETTAZIONE ATI:

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-77,3831	177,5857	210,8965
1,50	41,4326	4,8399	198,4761
2,75	-50,9148	-151,8376	186,0557

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 88)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-103,8967	-225,0051	202,7113
1,50	51,0846	-24,1230	190,2910
2,75	-40,6834	169,7937	177,8706

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 89)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-84,8245	-218,7509	226,2824
0,86	15,7027	-91,6333	223,4324
1,50	41,4274	27,1020	220,4769
2,14	-5,2145	134,3348	217,5214
2,75	-112,0600	213,4597	214,6714

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 89)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-55,1511	191,9249	196,7140
0,83	31,2477	104,2995	194,0048
1,50	67,3996	4,1562	190,9085
2,17	36,7893	-95,9871	187,8122
2,75	-44,7605	-183,6124	185,1030

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 89)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-84,8245	196,0600	228,3766
1,50	45,9927	5,6836	210,1508
2,75	-55,1511	-166,4379	191,9249

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 89)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-112,0600	-244,8948	220,0642
1,50	55,9640	-25,4290	201,8383
2,75	-44,7605	185,1030	183,6124

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 90)

PROGETTAZIONE ATI:

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-80,6370	-202,1196	224,8586
0,86	11,8588	-83,6848	222,0086
1,50	34,7912	26,2653	219,0531
2,14	-9,0585	124,6996	216,0976
2,75	-107,8725	196,8285	213,2476

Sollecitazioni trasverso (Combinazione n° 90)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-54,5229	186,1193	198,1377
0,83	29,2795	101,2032	195,4285
1,50	64,3993	4,1562	192,3322
2,17	34,8211	-92,8908	189,2360
2,75	-44,1324	-177,8069	186,5267

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 90)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-80,6370	194,6361	210,9601
1,50	48,4004	4,2599	198,5397
2,75	-54,5229	-167,8616	186,1193

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 90)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-107,8725	-243,4710	202,6477
1,50	58,3718	-24,0053	190,2273
2,75	-44,1324	186,5267	177,8069

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 91)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-71,4805	-218,6884	183,8901
0,86	29,0525	-91,7916	181,0402
1,50	54,9714	26,6199	178,0846
2,14	8,6688	133,8292	175,1291
2,75	-97,9928	213,4539	172,2791

Sollecitazioni trasverso (Combinazione n° 91)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-103,0385	191,8611	204,6159
0,83	-16,6769	104,2358	201,9066
1,50	19,4325	4,0925	198,8103
2,17	-11,2203	-96,0508	195,7141
2,75	-92,8073	-183,6762	193,0048

PROGETTAZIONE ATI:

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 91)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-71,4805	154,3761	228,3129
1,50	18,3234	-18,3704	210,0870
2,75	-103,0385	-175,0495	191,8611

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 91)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-97,9928	-201,7940	220,1280
1,50	27,9746	-0,9119	201,9021
2,75	-92,8073	193,0048	183,6762

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 92)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-67,2930	-202,0572	182,4663
0,86	25,2086	-83,8431	179,6163
1,50	48,3352	25,7831	176,6608
2,14	4,8248	124,1940	173,7053
2,75	-93,8053	196,8227	170,8553

Sollecitazioni trasverso (Combinazione n° 92)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-102,4103	186,0556	206,0396
0,83	-18,6451	101,1395	203,3304
1,50	16,4322	4,0925	200,2341
2,17	-13,1885	-92,9546	197,1378
2,75	-92,1792	-177,8707	194,4286

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 92)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-67,2930	152,9522	210,8964
1,50	20,7311	-19,7941	198,4760
2,75	-102,4103	-176,4732	186,0556

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 92)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-93,8053	-200,3702	202,7114
1,50	30,3824	0,5118	190,2911
2,75	-92,1792	194,4286	177,8707

PROGETTAZIONE ATI:

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 93)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-74,7344	-218,7257	201,6483
0,86	25,7274	-91,4949	198,7983
1,50	51,3991	27,0875	195,8428
2,14	4,8111	134,1890	192,8872
2,75	-101,9686	213,4346	190,0373

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 93)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-106,6466	191,9248	221,3489
0,83	-20,2479	104,2994	218,6396
1,50	15,9040	4,1561	215,5434
2,17	-14,7064	-95,9872	212,4471
2,75	-96,2563	-183,6125	209,7378

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 93)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-74,7344	171,4265	228,3765
1,50	25,2912	-18,9504	210,1506
2,75	-106,6466	-191,0735	191,9248

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 93)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-101,9686	-220,2599	220,0643
1,50	35,2618	-0,7941	201,8384
2,75	-96,2563	209,7378	183,6125

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 94)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-70,5469	-202,0944	200,2245
0,86	21,8835	-83,5464	197,3745
1,50	44,7629	26,2507	194,4190
2,14	0,9672	124,5538	191,4634
2,75	-97,7811	196,8034	188,6134

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 94)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-106,0184	186,1192	222,7726
0,83	-22,2161	101,2031	220,0634
1,50	12,9036	4,1561	216,9671

PROGETTAZIONE ATI:

2,17	-16,6746	-92,8909	213,8708
2,75	-95,6282	-177,8071	211,1616

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 94)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-70,5469	170,0026	210,9600
1,50	27,6990	-20,3742	198,5396
2,75	-106,0184	-192,4972	186,1192

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 94)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-97,7811	-218,8361	202,6478
1,50	37,6696	0,6296	190,2274
2,75	-95,6282	211,1616	177,8071

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 95)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-56,2849	-207,6899	54,2000
0,86	43,1255	-100,4702	54,2000
1,50	77,7005	8,3058	54,2000
2,14	43,1255	117,2350	54,2000
2,75	-56,2849	207,6899	54,2000

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 95)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-46,9396	184,8659	42,0831
0,83	35,7366	98,5951	42,0831
1,50	68,6016	0,0000	42,0831
2,17	35,7366	-98,5951	42,0831
2,75	-46,9396	-184,8659	42,0831

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 95)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-56,2849	54,2002	215,5122
1,50	-21,5230	2,5755	200,1890
2,75	-46,9396	-42,0831	184,8659

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 95)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-56,2849	-54,2002	215,5122

PROGETTAZIONE ATI:

1,50	-21,5230	-2,5755	200,1890
2,75	-46,9396	42,0831	184,8659

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 96)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-59,7735	-223,9901	54,1877
0,86	47,4150	-108,3682	54,1877
1,50	84,6924	8,9113	54,1877
2,14	47,4150	126,3579	54,1877
2,75	-59,7735	223,9901	54,1877

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 96)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-50,4607	201,7409	42,0968
0,83	39,7623	107,5951	42,0968
1,50	75,6274	0,0000	42,0968
2,17	39,7623	-107,5951	42,0968
2,75	-50,4607	-201,7409	42,0968

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 96)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-59,7735	54,1878	232,3872
1,50	-25,0273	2,5625	217,0640
2,75	-50,4607	-42,0968	201,7409

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 96)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-59,7735	-54,1878	232,3872
1,50	-25,0273	-2,5625	217,0640
2,75	-50,4607	42,0968	201,7409

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 97)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-57,2594	-207,6138	56,9756
0,86	42,2403	-100,8460	56,9756
1,50	77,1065	7,8013	56,9756
2,14	42,8166	116,9223	56,9756
2,75	-56,5124	207,7690	56,9756

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 97)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
-------	---------	--------	--------

PROGETTAZIONE ATI:

0,25	-47,3912	184,7463	45,2805
0,83	35,2152	98,4756	45,2805
1,50	68,0005	-0,1196	45,2805
2,17	35,0557	-98,7147	45,2805
2,75	-47,6902	-184,9855	45,2805

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 97)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-57,2594	57,5557	215,3926
1,50	-20,1890	2,8502	200,0695
2,75	-47,3912	-45,2805	184,7463

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 97)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-56,5124	-56,3958	215,6318
1,50	-20,4566	-2,2764	200,3086
2,75	-47,6902	44,6991	184,9855

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 98)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-56,5124	-207,7690	56,9756
0,86	42,8166	-100,1111	56,9756
1,50	77,1065	8,8119	56,9756
2,14	42,2403	117,5650	56,9756
2,75	-57,2594	207,6138	56,9756

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 98)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-47,6902	184,9855	45,2805
0,83	35,0557	98,7147	45,2805
1,50	68,0005	0,1196	45,2805
2,17	35,2152	-98,4756	45,2805
2,75	-47,3912	-184,7463	45,2805

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 98)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-56,5124	56,3958	215,6318
1,50	-20,4566	2,2764	200,3086
2,75	-47,6902	-44,6991	184,9855

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 98)

PROGETTAZIONE ATI:

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-57,2594	-57,5557	215,3926
1,50	-20,1890	-2,8502	200,0695
2,75	-47,3912	45,2805	184,7463

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 99)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-74,4873	-191,5777	65,1231
0,86	25,1635	-118,2652	65,1231
1,50	75,2000	-19,9730	65,1231
2,14	56,0598	103,0256	65,1231
2,75	-43,1432	223,8147	65,1231

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 99)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-24,9303	165,5575	84,7937
0,83	46,4827	79,2868	84,7937
1,50	66,4755	-19,3084	84,7937
2,17	20,7382	-117,9035	84,7937
2,75	-73,2012	-204,1743	84,7937

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 99)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-74,4873	70,2801	196,2038
1,50	-19,6232	18,6605	180,8807
2,75	-24,9303	-25,9937	165,5575

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 99)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-43,1432	-59,9664	234,8205
1,50	-14,1160	13,9572	219,4974
2,75	-73,2012	79,5215	204,1743

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 100)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-43,1432	-223,8147	65,1231
0,86	56,0598	-82,7450	65,1231
1,50	75,2000	36,5915	65,1231
2,14	25,1635	131,5173	65,1231
2,75	-74,4873	191,5777	65,1231

PROGETTAZIONE ATI:

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 100)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-73,2012	204,1743	84,7937
0,83	20,7382	117,9035	84,7937
1,50	66,4755	19,3084	84,7937
2,17	46,4827	-79,2868	84,7937
2,75	-24,9303	-165,5575	84,7937

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 100)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-43,1432	59,9664	234,8205
1,50	-14,1160	-13,9572	219,4974
2,75	-73,2012	-79,5215	204,1743

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 100)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-74,4873	-70,2801	196,2038
1,50	-19,6232	-18,6605	180,8807
2,75	-24,9303	25,9937	165,5575

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 101)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-50,1077	-207,6745	49,2684
0,86	49,2626	-100,3851	49,2684
1,50	83,8048	8,2974	49,2684
2,14	49,2626	117,1461	49,2684
2,75	-50,1077	207,6745	49,2684

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 101)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-53,0993	184,8659	47,0259
0,83	29,5769	98,5951	47,0259
1,50	62,4419	0,0000	47,0259
2,17	29,5769	-98,5951	47,0259
2,75	-53,0993	-184,8659	47,0259

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 101)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-50,1077	49,2685	215,5122
1,50	-21,5113	-2,3585	200,1890

PROGETTAZIONE ATI:

2,75 -53,0993 -47,0239 184,8659

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 101)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-50,1077	-49,2685	215,5122
1,50	-21,5113	2,3585	200,1890
2,75	-53,0993	47,0239	184,8659

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 102)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-62,4622	-207,7053	59,1320
0,86	36,9883	-100,5554	59,1320
1,50	71,5960	8,3142	59,1320
2,14	36,9883	117,3239	59,1320
2,75	-62,4622	207,7053	59,1320

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 102)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-40,7801	184,8659	37,1446
0,83	41,8961	98,5951	37,1446
1,50	74,7611	0,0000	37,1446
2,17	41,8961	-98,5951	37,1446
2,75	-40,7801	-184,8659	37,1446

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 102)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-62,4622	59,1321	215,5122
1,50	-21,5344	7,5099	200,1890
2,75	-40,7801	-37,1446	184,8659

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 102)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-62,4622	-59,1321	215,5122
1,50	-21,5344	-7,5099	200,1890
2,75	-40,7801	37,1446	184,8659

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 103)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-54,1745	-207,6846	56,6590
0,86	45,2222	-100,4412	56,6590
1,50	79,7860	8,3029	56,6590

PROGETTAZIONE ATI:

2,14	45,2222	117,2046	56,6590
2,75	-54,1745	207,6846	56,6590

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 103)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-38,6852	184,8659	39,6305
0,83	43,9909	98,5951	39,6305
1,50	76,8560	0,0000	39,6305
2,17	43,9909	-98,5951	39,6305
2,75	-38,6852	-184,8659	39,6305

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 103)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-54,1745	56,6591	215,5122
1,50	-16,3392	5,0336	200,1890
2,75	-38,6852	-39,6290	184,8659

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 103)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-54,1745	-56,6591	215,5122
1,50	-16,3392	-5,0336	200,1890
2,75	-38,6852	39,6290	184,8659

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 104)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-49,1295	-207,6721	44,3435
0,86	50,2345	-100,3716	44,3435
1,50	84,7715	8,2961	44,3435
2,14	50,2345	117,1320	44,3435
2,75	-49,1295	207,6721	44,3435

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 104)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-64,4335	184,8659	51,9499
0,83	18,2427	98,5951	51,9499
1,50	51,1077	0,0000	51,9499
2,17	18,2427	-98,5951	51,9499
2,75	-64,4335	-184,8659	51,9499

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 104)

PROGETTAZIONE ATI:

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-49,1295	44,3436	215,5122
1,50	-26,6893	-7,2836	200,1890
2,75	-64,4335	-51,9484	184,8659

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 104)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-49,1295	-44,3436	215,5122
1,50	-26,6893	7,2836	200,1890
2,75	-64,4335	51,9484	184,8659

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 105)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-53,6188	-207,1962	44,4228
0,86	44,5406	-98,0472	44,4228
1,50	78,5140	8,8395	44,4228
2,14	44,5406	115,8812	44,4228
2,75	-53,6188	207,1962	44,4228

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 105)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-45,4292	184,8659	37,1463
0,83	37,2470	98,5951	37,1463
1,50	70,1120	0,0000	37,1463
2,17	37,2470	-98,5951	37,1463
2,75	-45,4292	-184,8659	37,1463

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 105)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-53,6188	44,4229	215,5122
1,50	-24,9524	3,8340	200,1890
2,75	-45,4292	-37,1463	184,8659

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 105)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-53,6188	-44,4229	215,5122
1,50	-24,9524	-3,8340	200,1890
2,75	-45,4292	37,1463	184,8659

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 106)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
-------	---------	--------	--------

PROGETTAZIONE ATI:

0,25	-48,1962	-228,9047	38,9680
0,86	60,2685	-108,4390	38,9680
1,50	97,7917	9,6331	38,9680
2,14	60,2685	127,9000	38,9680
2,75	-48,1962	228,9047	38,9680

Sollecitazioni trasverso (Combinazione n° 106)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-61,5367	207,3659	107,9845
0,83	31,2020	110,5951	107,9845
1,50	68,0670	0,0000	107,9845
2,17	31,2020	-110,5951	107,9845
2,75	-61,5367	-207,3659	107,9845

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 106)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-48,1962	38,9681	238,0122
1,50	-28,2385	-4,7116	222,6890
2,75	-61,5367	-49,1808	207,3659

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 106)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-48,1962	-38,9681	238,0122
1,50	-28,2385	4,7116	222,6890
2,75	-61,5367	49,1808	207,3659

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 107)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-47,3520	-223,4480	39,8875
0,86	58,5492	-105,9276	39,8875
1,50	95,2655	9,2688	39,8875
2,14	58,7349	124,7581	39,8875
2,75	-47,1105	223,4957	39,8875

Sollecitazioni trasverso (Combinazione n° 107)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-60,5143	201,7036	109,0302
0,83	29,6870	107,5579	109,0302
1,50	65,5272	-0,0373	109,0302
2,17	29,6373	-107,6324	109,0302
2,75	-60,6074	-201,7782	109,0302

PROGETTAZIONE ATI:

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 107)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-47,3520	40,0785	232,3499
1,50	-26,6313	-4,6194	217,0268
2,75	-60,5143	-50,2302	201,7036

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 107)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-47,1105	-39,6968	232,4244
1,50	-26,7193	4,8038	217,1013
2,75	-60,6074	50,0352	201,7782

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 108)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-47,1105	-223,4957	39,8875
0,86	58,7349	-105,6905	39,8875
1,50	95,2655	9,5942	39,8875
2,14	58,5492	124,9657	39,8875
2,75	-47,3520	223,4480	39,8875

Sollecitazioni trasverso (Combinazione n° 108)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-60,6074	201,7782	109,0302
0,83	29,6373	107,6324	109,0302
1,50	65,5272	0,0373	109,0302
2,17	29,6870	-107,5579	109,0302
2,75	-60,5143	-201,7036	109,0302

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 108)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-47,1105	39,6968	232,4244
1,50	-26,7193	-4,8038	217,1013
2,75	-60,6074	-50,0352	201,7782

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 108)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-47,3520	-40,0785	232,3499
1,50	-26,6313	4,6194	217,0268
2,75	-60,5143	50,2302	201,7036

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 109)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-74,3325	-199,3053	55,3517
0,86	31,8997	-132,4954	55,3517
1,50	91,7116	-32,9819	55,3517
2,14	78,2385	103,5477	55,3517
2,75	-27,3226	247,6563	55,3517

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 109)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-27,3510	172,7810	172,0356
0,83	45,9788	78,6353	172,0356
1,50	62,5372	-28,9599	172,0356
2,17	7,3656	-136,5550	172,0356
2,75	-99,7507	-230,7008	172,0356

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 109)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-74,3325	63,0856	203,4273
1,50	-24,2235	19,4164	188,1042
2,75	-27,3510	-25,0356	172,7810

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 109)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-27,3226	-47,6181	261,3470
1,50	-15,9625	29,5035	246,0239
2,75	-99,7507	105,3250	230,7008

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 110)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-27,3226	-247,6563	55,3517
0,86	78,2385	-79,2218	55,3517
1,50	91,7116	51,8547	55,3517
2,14	31,8997	146,2796	55,3517
2,75	-74,3325	199,3053	55,3517

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 110)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-99,7507	230,7008	172,0356
0,83	7,3656	136,5550	172,0356
1,50	62,5372	28,9599	172,0356
2,17	45,9788	-78,6353	172,0356

PROGETTAZIONE ATI:

2,75 -27,3510 -172,7810 172,0356

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 110)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-27,3226	47,6181	261,3470
1,50	-15,9625	-29,5035	246,0239
2,75	-99,7507	-105,3250	230,7008

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 110)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-74,3325	-63,0856	203,4273
1,50	-24,2235	-19,4164	188,1042
2,75	-27,3510	25,0356	172,7810

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 111)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-42,0916	-223,4590	35,0268
0,86	63,7483	-105,7382	35,0268
1,50	100,3445	9,4245	35,0268
2,14	63,7483	124,7879	35,0268
2,75	-42,0916	223,4590	35,0268

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 111)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-65,2907	201,7409	111,9342
0,83	24,9323	107,5951	111,9342
1,50	60,7973	0,0000	111,9342
2,17	24,9323	-107,5951	111,9342
2,75	-65,2907	-201,7409	111,9342

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 111)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-42,0916	35,0269	232,3872
1,50	-27,0611	-8,6545	217,0640
2,75	-65,2907	-53,1288	201,7409

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 111)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-42,0916	-35,0269	232,3872
1,50	-27,0611	8,6545	217,0640

PROGETTAZIONE ATI:

2,75 -65,2907 53,1288 201,7409

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 112)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-51,9751	-223,4836	42,9175
0,86	53,9290	-105,8744	42,9175
1,50	90,5776	9,4380	42,9175
2,14	53,9290	124,9302	42,9175
2,75	-51,9751	223,4836	42,9175

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 112)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-55,4352	201,7409	104,0256
0,83	34,7878	107,5951	104,0256
1,50	70,6528	0,0000	104,0256
2,17	34,7878	-107,5951	104,0256
2,75	-55,4352	-201,7409	104,0256

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 112)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-51,9751	42,9176	232,3872
1,50	-27,0798	-0,7600	217,0640
2,75	-55,4352	-45,2236	201,7409

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 112)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-51,9751	-42,9176	232,3872
1,50	-27,0798	0,7600	217,0640
2,75	-55,4352	45,2236	201,7409

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 113)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-45,3450	-223,4671	40,9393
0,86	60,5160	-105,7830	40,9393
1,50	97,1295	9,4289	40,9393
2,14	60,5160	124,8347	40,9393
2,75	-45,3450	223,4671	40,9393

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 113)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-53,7595	201,7409	106,0179

PROGETTAZIONE ATI:

0,83	36,4635	107,5951	106,0179
1,50	72,3286	0,0000	106,0179
2,17	36,4635	-107,5951	106,0179
2,75	-53,7595	-201,7409	106,0179

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 113)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-45,3450	40,9394	232,3872
1,50	-22,9234	-2,7408	217,0640
2,75	-53,7595	-47,2129	201,7409

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 113)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-45,3450	-40,9394	232,3872
1,50	-22,9234	2,7408	217,0640
2,75	-53,7595	47,2129	201,7409

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 114)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-41,3091	-223,4571	31,0869
0,86	64,5258	-105,7274	31,0869
1,50	101,1179	9,4234	31,0869
2,14	64,5258	124,7766	31,0869
2,75	-41,3091	223,4571	31,0869

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 114)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-74,3581	201,7409	115,8734
0,83	15,8649	107,5951	115,8734
1,50	51,7300	0,0000	115,8734
2,17	15,8649	-107,5951	115,8734
2,75	-74,3581	-201,7409	115,8734

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 114)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-41,3091	31,0870	232,3872
1,50	-31,2034	-12,5946	217,0640
2,75	-74,3581	-57,0684	201,7409

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 114)

PROGETTAZIONE ATI:

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-41,3091	-31,0870	232,3872
1,50	-31,2034	12,5946	217,0640
2,75	-74,3581	57,0684	201,7409

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 115)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-46,1446	-223,3068	35,7131
0,86	59,3104	-104,9986	35,7131
1,50	95,7322	9,6091	35,7131
2,14	59,3104	124,4078	35,7131
2,75	-46,1446	223,3068	35,7131

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 115)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-59,8595	201,7409	106,3343
0,83	30,3635	107,5951	106,3343
1,50	66,2285	0,0000	106,3343
2,17	30,3635	-107,5951	106,3343
2,75	-59,8595	-201,7409	106,3343

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 115)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-46,1446	35,7131	232,3872
1,50	-28,2136	-4,2878	217,0640
2,75	-59,8595	-47,5306	201,7409

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 115)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-46,1446	-35,7131	232,3872
1,50	-28,2136	4,2878	217,0640
2,75	-59,8595	47,5306	201,7409

6.6. PRESSIONI

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 1)

X [m]	σ_t [kPa]
0,25	280
0,86	273
1,50	270

PROGETTAZIONE ATI:

2,14	273
2,75	280

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 2)

X [m]	σ_t [kPa]
0,25	211
0,86	206
1,50	204
2,14	206
2,75	211

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 3)

X [m]	σ_t [kPa]
0,25	280
0,86	273
1,50	270
2,14	273
2,75	280

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 4)

X [m]	σ_t [kPa]
0,25	211
0,86	206
1,50	203
2,14	206
2,75	211

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 5)

X [m]	σ_t [kPa]
0,25	278
0,86	274
1,50	271
2,14	274
2,75	278

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 6)

X [m]	σ_t [kPa]
0,25	209
0,86	206
1,50	204
2,14	206
2,75	209

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 7)

X [m]	σ_t [kPa]
-------	------------------

PROGETTAZIONE ATI:

0,25	295
0,86	289
1,50	287
2,14	289
2,75	295

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 8)

X [m]	σ_t [kPa]
0,25	226
0,86	221
1,50	219
2,14	221
2,75	226

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 9)

X [m]	σ_t [kPa]
0,25	296
0,86	289
1,50	286
2,14	289
2,75	296

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 10)

X [m]	σ_t [kPa]
0,25	226
0,86	221
1,50	219
2,14	221
2,75	226

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 11)

X [m]	σ_t [kPa]
0,25	294
0,86	290
1,50	287
2,14	290
2,75	294

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 12)

X [m]	σ_t [kPa]
0,25	225
0,86	221
1,50	219
2,14	221
2,75	225

PROGETTAZIONE ATI:

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 13)

X [m]	σ_t [kPa]
0,25	295
0,86	289
1,50	287
2,14	289
2,75	295

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 14)

X [m]	σ_t [kPa]
0,25	225
0,86	221
1,50	219
2,14	221
2,75	225

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 15)

X [m]	σ_t [kPa]
0,25	176
0,86	221
1,50	271
2,14	326
2,75	383

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 16)

X [m]	σ_t [kPa]
0,25	122
0,86	161
1,50	204
2,14	250
2,75	298

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 17)

X [m]	σ_t [kPa]
0,25	278
0,86	273
1,50	270
2,14	274
2,75	281

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 18)

X [m]	σ_t [kPa]
0,25	209
0,86	205
1,50	204

PROGETTAZIONE ATI:

2,14	206
2,75	212

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 19)

X [m]	σ_t [kPa]
0,25	277
0,86	273
1,50	271
2,14	274
2,75	280

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 20)

X [m]	σ_t [kPa]
0,25	208
0,86	205
1,50	204
2,14	207
2,75	210

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 21)

X [m]	σ_t [kPa]
0,25	277
0,86	273
1,50	271
2,14	274
2,75	280

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 22)

X [m]	σ_t [kPa]
0,25	208
0,86	205
1,50	204
2,14	206
2,75	211

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 23)

X [m]	σ_t [kPa]
0,25	282
0,86	274
1,50	270
2,14	273
2,75	278

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 24)

X [m]	σ_t [kPa]
-------	------------------

PROGETTAZIONE ATI:

0,25	212
0,86	207
1,50	204
2,14	205
2,75	209

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 25)

X [m]	σ_t [kPa]
0,25	279
0,86	274
1,50	271
2,14	274
2,75	279

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 26)

X [m]	σ_t [kPa]
0,25	210
0,86	206
1,50	204
2,14	206
2,75	210

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 27)

X [m]	σ_t [kPa]
0,25	254
0,86	249
1,50	247
2,14	249
2,75	254

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 28)

X [m]	σ_t [kPa]
0,25	188
0,86	185
1,50	184
2,14	185
2,75	188

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 29)

X [m]	σ_t [kPa]
0,25	281
0,86	274
1,50	271
2,14	273
2,75	278

PROGETTAZIONE ATI:

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 30)

X [m]	σ_t [kPa]
0,25	211
0,86	206
1,50	204
2,14	205
2,75	209

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 31)

X [m]	σ_t [kPa]
0,25	252
0,86	248
1,50	247
2,14	250
2,75	256

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 32)

X [m]	σ_t [kPa]
0,25	187
0,86	184
1,50	184
2,14	186
2,75	190

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 33)

X [m]	σ_t [kPa]
0,25	257
0,86	250
1,50	247
2,14	248
2,75	253

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 34)

X [m]	σ_t [kPa]
0,25	191
0,86	186
1,50	183
2,14	184
2,75	188

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 35)

X [m]	σ_t [kPa]
0,25	256
0,86	250
1,50	247

PROGETTAZIONE ATI:

2,14	248
2,75	252

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 36)

X [m]	σ_t [kPa]
0,25	190
0,86	186
1,50	184
2,14	184
2,75	187

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 37)

X [m]	σ_t [kPa]
0,25	20
0,86	143
1,50	271
2,14	404
2,75	537

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 38)

X [m]	σ_t [kPa]
0,25	0
0,86	94
1,50	204
2,14	317
2,75	430

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 39)

X [m]	σ_t [kPa]
0,25	0
0,86	119
1,50	247
2,14	380
2,75	512

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 40)

X [m]	σ_t [kPa]
0,25	0
0,86	70
1,50	182
2,14	297
2,75	411

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 41)

X [m]	σ_t [kPa]
-------	------------------

PROGETTAZIONE ATI:

0,25	42
0,86	164
1,50	292
2,14	425
2,75	559

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 42)

X [m]	σ_t [kPa]
0,25	11
0,86	115
1,50	224
2,14	337
2,75	451

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 43)

X [m]	σ_t [kPa]
0,25	43
0,86	164
1,50	291
2,14	425
2,75	560

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 44)

X [m]	σ_t [kPa]
0,25	11
0,86	115
1,50	224
2,14	337
2,75	451

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 45)

X [m]	σ_t [kPa]
0,25	41
0,86	164
1,50	293
2,14	425
2,75	557

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 46)

X [m]	σ_t [kPa]
0,25	9
0,86	115
1,50	225
2,14	338
2,75	449

PROGETTAZIONE ATI:

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 47)

X [m]	σ_t [kPa]
0,25	41
0,86	164
1,50	292
2,14	425
2,75	558

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 48)

X [m]	σ_t [kPa]
0,25	10
0,86	115
1,50	225
2,14	337
2,75	450

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 49)

X [m]	σ_t [kPa]
0,25	282
0,86	274
1,50	270
2,14	272
2,75	279

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 50)

X [m]	σ_t [kPa]
0,25	213
0,86	206
1,50	203
2,14	205
2,75	210

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 51)

X [m]	σ_t [kPa]
0,25	536
0,86	404
1,50	272
2,14	143
2,75	19

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 52)

X [m]	σ_t [kPa]
0,25	429
0,86	317
1,50	204

PROGETTAZIONE ATI:

2,14	94
2,75	0

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 53)

X [m]	σ_t [kPa]
0,25	537
0,86	404
1,50	271
2,14	143
2,75	20

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 54)

X [m]	σ_t [kPa]
0,25	430
0,86	317
1,50	204
2,14	94
2,75	0

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 55)

X [m]	σ_t [kPa]
0,25	559
0,86	425
1,50	292
2,14	164
2,75	42

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 56)

X [m]	σ_t [kPa]
0,25	451
0,86	337
1,50	224
2,14	115
2,75	11

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 57)

X [m]	σ_t [kPa]
0,25	560
0,86	425
1,50	291
2,14	164
2,75	43

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 58)

X [m]	σ_t [kPa]
-------	------------------

PROGETTAZIONE ATI:

0,25	451
0,86	337
1,50	224
2,14	115
2,75	11

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 59)

X [m]	σ_t [kPa]
0,25	557
0,86	425
1,50	293
2,14	164
2,75	41

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 60)

X [m]	σ_t [kPa]
0,25	449
0,86	338
1,50	225
2,14	115
2,75	9

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 61)

X [m]	σ_t [kPa]
0,25	558
0,86	425
1,50	292
2,14	164
2,75	41

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 62)

X [m]	σ_t [kPa]
0,25	450
0,86	337
1,50	225
2,14	115
2,75	10

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 63)

X [m]	σ_t [kPa]
0,25	161
0,86	176
1,50	192
2,14	212
2,75	232

PROGETTAZIONE ATI:

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 64)

X [m]	σ_t [kPa]
0,25	142
0,86	157
1,50	174
2,14	193
2,75	213

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 65)

X [m]	σ_t [kPa]
0,25	160
0,86	176
1,50	192
2,14	212
2,75	232

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 66)

X [m]	σ_t [kPa]
0,25	141
0,86	157
1,50	174
2,14	193
2,75	214

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 67)

X [m]	σ_t [kPa]
0,25	162
0,86	176
1,50	192
2,14	211
2,75	232

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 68)

X [m]	σ_t [kPa]
0,25	143
0,86	157
1,50	174
2,14	193
2,75	214

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 69)

X [m]	σ_t [kPa]
0,25	161
0,86	176
1,50	192

PROGETTAZIONE ATI:

2,14	212
2,75	233

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 70)

X [m]	σ_t [kPa]
0,25	142
0,86	157
1,50	174
2,14	193
2,75	214

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 71)

X [m]	σ_t [kPa]
0,25	160
0,86	176
1,50	193
2,14	212
2,75	230

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 72)

X [m]	σ_t [kPa]
0,25	141
0,86	158
1,50	175
2,14	193
2,75	212

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 73)

X [m]	σ_t [kPa]
0,25	159
0,86	176
1,50	193
2,14	212
2,75	231

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 74)

X [m]	σ_t [kPa]
0,25	140
0,86	157
1,50	175
2,14	194
2,75	212

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 75)

X [m]	σ_t [kPa]
-------	------------------

PROGETTAZIONE ATI:

0,25	141
0,86	158
1,50	174
2,14	193
2,75	212

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 76)

X [m]	σ_t [kPa]
0,25	160
0,86	176
1,50	193
2,14	212
2,75	231

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 77)

X [m]	σ_t [kPa]
0,25	159
0,86	176
1,50	193
2,14	212
2,75	232

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 78)

X [m]	σ_t [kPa]
0,25	140
0,86	157
1,50	174
2,14	194
2,75	213

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 79)

X [m]	σ_t [kPa]
0,25	213
0,86	193
1,50	174
2,14	157
2,75	142

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 80)

X [m]	σ_t [kPa]
0,25	232
0,86	212
1,50	192
2,14	176
2,75	161

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 81)

X [m]	σ_t [kPa]
0,25	232
0,86	212
1,50	192
2,14	176
2,75	160

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 82)

X [m]	σ_t [kPa]
0,25	214
0,86	193
1,50	174
2,14	157
2,75	141

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 83)

X [m]	σ_t [kPa]
0,25	214
0,86	193
1,50	174
2,14	157
2,75	143

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 84)

X [m]	σ_t [kPa]
0,25	232
0,86	211
1,50	192
2,14	176
2,75	162

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 85)

X [m]	σ_t [kPa]
0,25	233
0,86	212
1,50	192
2,14	176
2,75	161

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 86)

X [m]	σ_t [kPa]
0,25	214
0,86	193
1,50	174

PROGETTAZIONE ATI:

2,14	157
2,75	142

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 87)

X [m]	σ_t [kPa]
0,25	230
0,86	212
1,50	193
2,14	176
2,75	160

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 88)

X [m]	σ_t [kPa]
0,25	212
0,86	193
1,50	175
2,14	158
2,75	141

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 89)

X [m]	σ_t [kPa]
0,25	231
0,86	212
1,50	193
2,14	176
2,75	159

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 90)

X [m]	σ_t [kPa]
0,25	212
0,86	194
1,50	175
2,14	157
2,75	140

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 91)

X [m]	σ_t [kPa]
0,25	231
0,86	212
1,50	193
2,14	176
2,75	160

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 92)

X [m]	σ_t [kPa]
-------	------------------

PROGETTAZIONE ATI:

0,25	212
0,86	193
1,50	174
2,14	158
2,75	141

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 93)

X [m]	σ_t [kPa]
0,25	232
0,86	212
1,50	193
2,14	176
2,75	159

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 94)

X [m]	σ_t [kPa]
0,25	213
0,86	194
1,50	174
2,14	157
2,75	140

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 95)

X [m]	σ_t [kPa]
0,25	188
0,86	184
1,50	183
2,14	184
2,75	188

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 96)

X [m]	σ_t [kPa]
0,25	202
0,86	198
1,50	196
2,14	198
2,75	202

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 97)

X [m]	σ_t [kPa]
0,25	187
0,86	184
1,50	183
2,14	185
2,75	189

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 98)

X [m]	σ_t [kPa]
0,25	189
0,86	185
1,50	183
2,14	184
2,75	187

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 99)

X [m]	σ_t [kPa]
0,25	111
0,86	146
1,50	183
2,14	223
2,75	264

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 100)

X [m]	σ_t [kPa]
0,25	264
0,86	223
1,50	183
2,14	146
2,75	111

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 101)

X [m]	σ_t [kPa]
0,25	188
0,86	184
1,50	183
2,14	184
2,75	188

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 102)

X [m]	σ_t [kPa]
0,25	187
0,86	184
1,50	183
2,14	184
2,75	187

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 103)

X [m]	σ_t [kPa]
0,25	188
0,86	184
1,50	183

PROGETTAZIONE ATI:

2,14	184
2,75	188

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 104)

X [m]	σ_t [kPa]
0,25	188
0,86	184
1,50	183
2,14	184
2,75	188

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 105)

X [m]	σ_t [kPa]
0,25	200
0,86	196
1,50	194
2,14	196
2,75	200

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 106)

X [m]	σ_t [kPa]
0,25	219
0,86	214
1,50	212
2,14	214
2,75	219

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 107)

X [m]	σ_t [kPa]
0,25	214
0,86	209
1,50	207
2,14	210
2,75	214

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 108)

X [m]	σ_t [kPa]
0,25	214
0,86	210
1,50	207
2,14	209
2,75	214

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 109)

X [m]	σ_t [kPa]
-------	------------------

PROGETTAZIONE ATI:

0,25	99
0,86	152
1,50	208
2,14	268
2,75	329

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 110)

X [m]	σ_t [kPa]
0,25	329
0,86	268
1,50	208
2,14	152
2,75	99

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 111)

X [m]	σ_t [kPa]
0,25	214
0,86	210
1,50	207
2,14	210
2,75	214

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 112)

X [m]	σ_t [kPa]
0,25	214
0,86	210
1,50	208
2,14	210
2,75	214

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 113)

X [m]	σ_t [kPa]
0,25	214
0,86	210
1,50	207
2,14	210
2,75	214

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 114)

X [m]	σ_t [kPa]
0,25	214
0,86	210
1,50	207
2,14	210
2,75	214

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 115)

X [m]	σ_t [kPa]
0,25	218
0,86	214
1,50	211
2,14	214
2,75 218	

7. VERIFICHE

6.1 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, espresse in cmq
A_{fs}	Area armatura superiore, espresse 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	0,25	62,50 (62,50)	67,33	349,65	324,58	15,21	15,21	5,19
2	0,86-85,80	(-137,32)	67,33	203,89	-415,83	15,21	22,81	3,03
3	1,50-137,32	(-137,32)	67,33	203,89	-415,83	15,21	22,81	3,03
4	2,14-85,80	(-137,32)	67,33	203,89	-415,83	15,21	22,81	3,03
5	2,75	62,50 (62,50)	67,33	349,65	324,58	15,21	15,21	5,19

Verifiche taglio

N°	X	A_{sw}	V	V_{Rd}	V_{Rsd}	V_{Rcd}	FS
1	0,25	3,80	-310,15	0,00	372,73	1889,86	1.202
2	0,86	3,80	-149,81	0,00	372,73	1889,86	2.488
3	1,50	0,00	12,29	212,02	0,00	0,00	17.246
4	2,14	3,80	174,67	0,00	372,73	1889,86	2.134
5	2,75	3,80	310,15	0,00	372,73	1889,86	1.202

PROGETTAZIONE ATI:

Verifica sezioni traverso [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	0,25	-64,81 (-64,81)	62,93	379,30	-390,61	19,01	19,01	6,03
2	0,83	60,61 (110,47)	62,93	279,16	490,04	26,61	19,01	4,44
3	1,50	110,47 (110,47)	62,93	279,16	490,04	26,61	19,01	4,44
4	2,17	60,61 (110,47)	62,93	279,16	490,04	26,61	19,01	4,44
5	2,75	-64,81 (-64,81)	62,93	379,30	-390,61	19,01	19,01	6,03

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,25	3,80	280,44	0,00	372,73	1889,00	1.329
2	0,83	3,80	149,57	0,00	372,73	1889,00	2.492
3	1,50	0,00	0,00	227,09	0,00	0,00	100.000
4	2,17	3,80	-149,57	0,00	372,73	1889,00	2.492
5	2,75	3,80	-280,44	0,00	372,73	1889,00	1.329

Verifica sezioni piedritto sinistro [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	0,25	-62,50 (-64,81)	321,81	4286,59	-863,24	19,01	19,01	13,32
2	1,50	-22,95 (-23,96)	301,12	7472,49	-594,50	19,01	19,01	24,82
3	2,75	-64,81 (-64,81)	280,44	3660,10	-845,81	19,01	19,01	13,05

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,25	0,00	67,33	262,04	0,00	0,00	3.892
2	1,50	0,00	-2,49	259,25	0,00	0,00	104.144
3	2,75	0,00	-62,92	256,46	0,00	0,00	4.076

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

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 50,00 cm

Verifiche presso-flessione

PROGETTAZIONE ATI:

OPERE D'ARTE MINORI – OPERE DI ATTRAVERSAMENTO IDRAULICO – TOMBINO TM02

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,25	-62,50 (-64,81)	321,81	4286,59	-863,24	19,01	19,01	13,32
2	1,50	-22,95 (-23,96)	301,12	7472,49	-594,50	19,01	19,01	24,82
3	2,75	-64,81 (-64,81)	280,44	3660,10	-845,81	19,01	19,01	13,05

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,25	0,00	-67,33	262,04	0,00	0,00	3.892
2	1,50	0,00	2,49	259,25	0,00	0,00	104.144
3	2,75	0,00	62,92	256,46	0,00	0,00	4.076

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	0,25	48,20 (48,20)	63,82	458,53	346,31	15,21	15,21	7,18
2	0,86	-63,50 (-102,31)	63,82	266,97	-427,95	15,21	22,81	4,18
3	1,50	-102,31 (-102,31)	63,82	266,97	-427,95	15,21	22,81	4,18
4	2,14	-63,50 (-102,31)	63,82	266,97	-427,95	15,21	22,81	4,18
5	2,75	48,20 (48,20)	63,82	458,53	346,31	15,21	15,21	7,18

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,25	3,80	-233,60	0,00	372,73	1889,18	1.596
2	0,86	3,80	-112,85	0,00	372,73	1889,18	3.303
3	1,50	0,00	9,25	211,54	0,00	0,00	22.867
4	2,14	3,80	131,56	0,00	372,73	1889,18	2.833
5	2,75	3,80	233,60	0,00	372,73	1889,18	1.596

Verifica sezioni traverso [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	0,25	-51,22 (-51,22)	60,30	484,27	-411,33	19,01	19,01	8,03
2	0,83	43,47 (81,11)	60,30	378,38	509,00	26,61	19,01	6,28
3	1,50	81,11 (81,11)	60,30	378,38	509,00	26,61	19,01	6,28
4	2,17	43,47 (81,11)	60,30	378,38	509,00	26,61	19,01	6,28
5	2,75	-51,22 (-51,22)	60,30	484,27	-411,33	19,01	19,01	8,03

PROGETTAZIONE ATI:

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,25	3,80	211,73	0,00	372,73	1888,49	1.760
2	0,83	3,80	112,92	0,00	372,73	1888,49	3.301
3	1,50	0,00	0,00	226,74	0,00	0,00	100.000
4	2,17	3,80	-112,92	0,00	372,73	1888,49	3.301
5	2,75	3,80	-211,73	0,00	372,73	1888,49	1.760

Verifica sezioni piedritto sinistro [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	0,25	-48,20 (-51,22)	242,37	4074,60	-861,01	19,01	19,01	16,81
2	1,50	-10,92 (-12,01)	227,05	8424,69	-445,80	19,01	19,01	37,10
3	2,75	-51,22 (-51,22)	211,73	3441,16	-832,40	19,01	19,01	16,25

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,25	0,00	63,82	251,32	0,00	0,00	3.938
2	1,50	0,00	-2,69	249,25	0,00	0,00	92.513
3	2,75	0,00	-60,29	247,18	0,00	0,00	4.100

Verifica sezioni piedritto destro [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	0,25	-48,20 (-51,22)	242,37	4074,60	-861,01	19,01	19,01	16,81
2	1,50	-10,92 (-12,01)	227,05	8424,69	-445,80	19,01	19,01	37,10
3	2,75	-51,22 (-51,22)	211,73	3441,16	-832,40	19,01	19,01	16,25

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,25	0,00	-63,82	251,32	0,00	0,00	3.938
2	1,50	0,00	2,69	249,25	0,00	0,00	92.513
3	2,75	0,00	60,29	247,18	0,00	0,00	4.100

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	0,25	56,32 (56,32)	42,51	226,39	299,97	15,21	15,21	5,33
2	0,86	-91,94 (-143,42)	42,51	118,37	-399,39	15,21	22,81	2,78
3	1,50	-143,42 (-143,42)	42,51	118,37	-399,39	15,21	22,81	2,78
4	2,14	-91,94 (-143,42)	42,51	118,37	-399,39	15,21	22,81	2,78
5	2,75	56,32 (56,32)	42,51	226,39	299,97	15,21	15,21	5,33

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,25	3,80	-310,13	0,00	372,73	1885,01	1.202
2	0,86	3,80	-149,72	0,00	372,73	1885,01	2.489
3	1,50	0,00	12,28	208,67	0,00	0,00	16.985
4	2,14	3,80	174,58	0,00	372,73	1885,01	2.135
5	2,75	3,80	310,13	0,00	372,73	1885,01	1.202

Verifica sezioni traverso [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	0,25	-120,69 (-120,69)	87,75	268,04	-368,64	19,01	19,01	3,05
2	0,83	4,73 (54,58)	87,75	1013,23	630,27	26,61	19,01	11,55
3	1,50	54,58 (54,58)	87,75	1013,23	630,27	26,61	19,01	11,55
4	2,17	4,73 (54,58)	87,75	1013,23	630,27	26,61	19,01	11,55
5	2,75	-120,69 (-120,69)	87,75	268,04	-368,64	19,01	19,01	3,05

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,25	3,80	280,44	0,00	372,73	1893,86	1.329
2	0,83	3,80	149,57	0,00	372,73	1893,86	2.492
3	1,50	0,00	0,00	230,44	0,00	0,00	100.000
4	2,17	3,80	-149,57	0,00	372,73	1893,86	2.492
5	2,75	3,80	-280,44	0,00	372,73	1893,86	1.329

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

Base sezione B = 100 cm

PROGETTAZIONE ATI:

Altezza sezione H = 50,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,25	-56,32 (-73,54)	321,81	3709,29	-847,62	19,01	19,01	11,53
2	1,50	-47,80 (-58,86)	301,12	4397,82	-859,67	19,01	19,01	14,60
3	2,75	-120,69 (-120,69)	280,44	1343,07	-578,00	19,01	19,01	4,79

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,25	0,00	42,51	262,04	0,00	0,00	6.165
2	1,50	0,00	-27,31	259,25	0,00	0,00	9.491
3	2,75	0,00	-87,74	256,46	0,00	0,00	2.923

Verifica sezioni piedritto destro [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	0,25	-56,32 (-73,54)	321,81	3709,29	-847,62	19,01	19,01	11,53
2	1,50	-47,80 (-58,86)	301,12	4397,82	-859,67	19,01	19,01	14,60
3	2,75	-120,69 (-120,69)	280,44	1343,07	-578,00	19,01	19,01	4,79

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,25	0,00	-42,51	262,04	0,00	0,00	6.165
2	1,50	0,00	27,31	259,25	0,00	0,00	9.491
3	2,75	0,00	87,74	256,46	0,00	0,00	2.923

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
1	0,25	43,05 (43,05)	43,14	319,08	318,47	15,21	15,21	7,40
2	0,86	-68,62 (-107,39)	43,14	163,94	-408,15	15,21	22,81	3,80
3	1,50	-107,39 (-107,39)	43,14	163,94	-408,15	15,21	22,81	3,80
4	2,14	-68,62 (-107,39)	43,14	163,94	-408,15	15,21	22,81	3,80
5	2,75	43,05 (43,05)	43,14	319,08	318,47	15,21	15,21	7,40

PROGETTAZIONE ATI:

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,25	3,80	-233,59	0,00	372,73	1885,13	1.596
2	0,86	3,80	-112,78	0,00	372,73	1885,13	3.305
3	1,50	0,00	9,24	208,75	0,00	0,00	22.582
4	2,14	3,80	131,49	0,00	372,73	1885,13	2.835
5	2,75	3,80	233,59	0,00	372,73	1885,13	1.596

Verifica sezioni trasverso [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
1	0,25	-97,79 (-97,79)	80,98	312,58	-377,44	19,01	19,01	3,86
2	0,83	-3,10 (-48,83)	80,98	781,54	-471,23	26,61	19,01	9,65
3	1,50	34,55 (34,55)	80,98	1771,02	755,47	26,61	19,01	21,87
4	2,17	-3,10 (-48,83)	80,98	781,54	-471,23	26,61	19,01	9,65
5	2,75	-97,79 (-97,79)	80,98	312,58	-377,44	19,01	19,01	3,86

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,25	3,80	211,73	0,00	372,73	1892,53	1.760
2	0,83	3,80	112,92	0,00	372,73	1892,53	3.301
3	1,50	0,00	0,00	229,53	0,00	0,00	100.000
4	2,17	3,80	-112,92	0,00	372,73	1892,53	3.301
5	2,75	3,80	-211,73	0,00	372,73	1892,53	1.760

Verifica sezioni piedritto sinistro [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
1	0,25	-43,05 (-60,53)	242,37	3291,85	-822,03	19,01	19,01	13,58
2	1,50	-31,63 (-41,10)	227,05	4696,00	-850,10	19,01	19,01	20,68
3	2,75	-97,79 (-97,79)	211,73	1194,00	-551,44	19,01	19,01	5,64

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,25	0,00	43,14	251,32	0,00	0,00	5.826
2	1,50	0,00	-23,38	249,25	0,00	0,00	10.660
3	2,75	0,00	-80,98	247,18	0,00	0,00	3.052

PROGETTAZIONE ATI:

Verifica sezioni piedritto destro [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
1	0,25	-43,05 (-60,53)	242,37	3291,85	-822,03	19,01	19,01	13,58
2	1,50	-31,63 (-41,10)	227,05	4696,00	-850,10	19,01	19,01	20,68
3	2,75	-97,79 (-97,79)	211,73	1194,00	-551,44	19,01	19,01	5,64

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,25	0,00	-43,14	251,32	0,00	0,00	5.826
2	1,50	0,00	23,38	249,25	0,00	0,00	10.660
3	2,75	0,00	80,98	247,18	0,00	0,00	3.052

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 5 - 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	0,25	88,25 (88,25)	83,91	299,00	314,47	15,21	15,21	3,56
2	0,86	-60,22 (-111,87)	83,91	330,06	-440,08	15,21	22,81	3,93
3	1,50	-111,87 (-111,87)	83,91	330,06	-440,08	15,21	22,81	3,93
4	2,14	-60,22 (-111,87)	83,91	330,06	-440,08	15,21	22,81	3,93
5	2,75	88,25 (88,25)	83,91	299,00	314,47	15,21	15,21	3,56

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,25	3,80	-310,21	0,00	372,73	1893,10	1.202
2	0,86	3,80	-150,16	0,00	372,73	1893,10	2.482
3	1,50	0,00	12,33	214,26	0,00	0,00	17.379
4	2,14	3,80	175,04	0,00	372,73	1893,10	2.129
5	2,75	3,80	310,21	0,00	372,73	1893,10	1.202

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

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 50,00 cm

PROGETTAZIONE ATI:

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,25	-49,08 (-49,08)	46,30	366,08	-388,00	19,01	19,01	7,91
2	0,83	76,34 (126,20)	46,30	172,32	469,63	26,61	19,01	3,72
3	1,50	126,20 (126,20)	46,30	172,32	469,63	26,61	19,01	3,72
4	2,17	76,34 (126,20)	46,30	172,32	469,63	26,61	19,01	3,72
5	2,75	-49,08 (-49,08)	46,30	366,08	-388,00	19,01	19,01	7,91

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,25	3,80	280,44	0,00	372,73	1885,75	1.329
2	0,83	3,80	149,57	0,00	372,73	1885,75	2.492
3	1,50	0,00	0,00	224,85	0,00	0,00	100.000
4	2,17	3,80	-149,57	0,00	372,73	1885,75	2.492
5	2,75	3,80	-280,44	0,00	372,73	1885,75	1.329

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 5 - 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	0,25	-88,25 (-88,25)	321,81	2877,58	-789,09	19,01	19,01	8,94
2	1,50	-27,97 (-33,68)	301,12	6412,18	-717,18	19,01	19,01	21,29
3	2,75	-49,08 (-67,83)	280,44	3441,60	-832,43	19,01	19,01	12,27

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,25	0,00	83,91	262,04	0,00	0,00	3.123
2	1,50	0,00	14,10	259,25	0,00	0,00	18.389
3	2,75	0,00	-46,30	256,46	0,00	0,00	5.538

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 5 - 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	0,25	-88,25 (-88,25)	321,81	2877,58	-789,09	19,01	19,01	8,94
2	1,50	-27,97 (-33,68)	301,12	6412,18	-717,18	19,01	19,01	21,29
3	2,75	-49,08 (-67,83)	280,44	3441,60	-832,43	19,01	19,01	12,27

PROGETTAZIONE ATI:

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,25	0,00	-83,91	262,04	0,00	0,00	3.123
2	1,50	0,00	-14,10	259,25	0,00	0,00	18.389
3	2,75	0,00	46,30	256,46	0,00	0,00	5.538

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 6 - 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	0,25	69,66 (69,66)	77,64	365,21	327,68	15,21	15,21	4,70
2	0,86	-42,18 (-81,10)	77,64	441,84	-461,57	15,21	22,81	5,69
3	1,50	-81,10 (-81,10)	77,64	441,84	-461,57	15,21	22,81	5,69
4	2,14	-42,18 (-81,10)	77,64	441,84	-461,57	15,21	22,81	5,69
5	2,75	69,66 (69,66)	77,64	365,21	327,68	15,21	15,21	4,70

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,25	3,80	-233,66	0,00	372,73	1891,88	1.595
2	0,86	3,80	-113,15	0,00	372,73	1891,88	3.294
3	1,50	0,00	9,28	213,41	0,00	0,00	22.996
4	2,14	3,80	131,87	0,00	372,73	1891,88	2.827
5	2,75	3,80	233,66	0,00	372,73	1891,88	1.595

Verifica sezioni traverso [Combinazione n° 6 - 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	0,25	-38,11 (-38,11)	46,44	506,69	-415,76	19,01	19,01	10,91
2	0,83	56,58 (94,22)	46,44	237,64	482,11	26,61	19,01	5,12
3	1,50	94,22 (94,22)	46,44	237,64	482,11	26,61	19,01	5,12
4	2,17	56,58 (94,22)	46,44	237,64	482,11	26,61	19,01	5,12
5	2,75	-38,11 (-38,11)	46,44	506,69	-415,76	19,01	19,01	10,91

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,25	3,80	211,73	0,00	372,73	1885,78	1.760
2	0,83	3,80	112,92	0,00	372,73	1885,78	3.301

PROGETTAZIONE ATI:

OPERE D'ARTE MINORI - OPERE DI ATTRAVERSAMENTO IDRAULICO - TOMBINO TM02

3	1,50	0,00	0,00	224,87	0,00	0,00	100.000
4	2,17	3,80	-112,92	0,00	372,73	1885,78	3.301
5	2,75	3,80	-211,73	0,00	372,73	1885,78	1.760

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 6 - 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	0,25	-69,66 (-69,66)	242,37	2672,69	-768,13	19,01	19,01	11,03
2	1,50	-15,11 (-19,61)	227,05	7240,90	-625,54	19,01	19,01	31,89
3	2,75	-38,11 (-56,92)	211,73	2970,73	-798,62	19,01	19,01	14,03

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,25	0,00	77,64	251,32	0,00	0,00	3.237
2	1,50	0,00	11,13	249,25	0,00	0,00	22.398
3	2,75	0,00	-46,44	247,18	0,00	0,00	5.322

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 6 - 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	0,25	-69,66 (-69,66)	242,37	2672,69	-768,13	19,01	19,01	11,03
2	1,50	-15,11 (-19,61)	227,05	7240,90	-625,54	19,01	19,01	31,89
3	2,75	-38,11 (-56,92)	211,73	2970,73	-798,62	19,01	19,01	14,03

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,25	0,00	-77,64	251,32	0,00	0,00	3.237
2	1,50	0,00	-11,13	249,25	0,00	0,00	22.398
3	2,75	0,00	46,44	247,18	0,00	0,00	5.322

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 7 - SLU (Caso A1-M1)]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 50,00 cm

PROGETTAZIONE ATI:

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,25	66,86 (66,86)	56,50	259,02	306,49	15,21	15,21	4,58
2	0,86	-79,81 (-130,55)	56,50	177,80	-410,81	15,21	22,81	3,15
3	1,50	-130,55 (-130,55)	56,50	177,80	-410,81	15,21	22,81	3,15
4	2,14	-79,81 (-130,55)	56,50	177,80	-410,81	15,21	22,81	3,15
5	2,75	66,86 (66,86)	56,50	259,02	306,49	15,21	15,21	4,58

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,25	3,80	-309,50	0,00	372,73	1887,75	1.204
2	0,86	3,80	-146,65	0,00	372,73	1887,75	2.542
3	1,50	0,00	13,02	210,56	0,00	0,00	16.166
4	2,14	3,80	172,96	0,00	372,73	1887,75	2.155
5	2,75	3,80	309,50	0,00	372,73	1887,75	1.204

Verifica sezioni trasverso [Combinazione n° 7 - 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	0,25	-64,78 (-64,78)	53,87	314,17	-377,75	19,01	19,01	5,83
2	0,83	60,64 (110,50)	53,87	234,80	481,57	26,61	19,01	4,36
3	1,50	110,50 (110,50)	53,87	234,80	481,57	26,61	19,01	4,36
4	2,17	60,64 (110,50)	53,87	234,80	481,57	26,61	19,01	4,36
5	2,75	-64,78 (-64,78)	53,87	314,17	-377,75	19,01	19,01	5,83

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,25	3,80	280,44	0,00	372,73	1887,23	1.329
2	0,83	3,80	149,57	0,00	372,73	1887,23	2.492
3	1,50	0,00	0,00	225,87	0,00	0,00	100.000
4	2,17	3,80	-149,57	0,00	372,73	1887,23	2.492
5	2,75	3,80	-280,44	0,00	372,73	1887,23	1.329

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 7 - 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	0,25	-66,86 (-66,86)	321,81	4159,34	-864,11	19,01	19,01	12,92

PROGETTAZIONE ATI:

OPERE D'ARTE MINORI - OPERE DI ATTRAVERSAMENTO IDRAULICO - TOMBINO TM02

2	1,50	-32,57 (-33,21)	301,12	6460,71	-712,51	19,01	19,01	21,46
3	2,75	-64,78 (-66,86)	280,44	3512,35	-837,35	19,01	19,01	12,52

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,25	0,00	56,50	262,04	0,00	0,00	4.638
2	1,50	0,00	1,59	259,25	0,00	0,00	163.401
3	2,75	0,00	-53,87	256,46	0,00	0,00	4.761

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 7 - 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	0,25	-66,86 (-66,86)	321,81	4159,34	-864,11	19,01	19,01	12,92
2	1,50	-32,57 (-33,21)	301,12	6460,71	-712,51	19,01	19,01	21,46
3	2,75	-64,78 (-66,86)	280,44	3512,35	-837,35	19,01	19,01	12,52

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,25	0,00	-56,50	262,04	0,00	0,00	4.638
2	1,50	0,00	-1,59	259,25	0,00	0,00	163.401
3	2,75	0,00	53,87	256,46	0,00	0,00	4.761

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 8 - 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	0,25	51,37 (51,37)	53,09	331,78	321,01	15,21	15,21	6,25
2	0,86	-58,75 (-96,81)	53,09	230,88	-421,02	15,21	22,81	4,35
3	1,50	-96,81 (-96,81)	53,09	230,88	-421,02	15,21	22,81	4,35
4	2,14	-58,75 (-96,81)	53,09	230,88	-421,02	15,21	22,81	4,35
5	2,75	51,37 (51,37)	53,09	331,78	321,01	15,21	15,21	6,25

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,25	3,80	-232,98	0,00	372,73	1887,08	1.600
2	0,86	3,80	-109,80	0,00	372,73	1887,08	3.395
3	1,50	0,00	9,95	210,10	0,00	0,00	21.107

PROGETTAZIONE ATI:

OPERE D'ARTE MINORI - OPERE DI ATTRAVERSAMENTO IDRAULICO - TOMBINO TM02

4	2,14	3,80	129,90	0,00	372,73	1887,08	2.869
5	2,75	3,80	232,98	0,00	372,73	1887,08	1.600

Verifica sezioni traverso [Combinazione n° 8 - 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	0,25	-50,93 (-50,93)	51,89	402,67	-395,22	19,01	19,01	7,76
2	0,83	43,76 (81,40)	51,89	316,97	497,27	26,61	19,01	6,11
3	1,50	81,40 (81,40)	51,89	316,97	497,27	26,61	19,01	6,11
4	2,17	43,76 (81,40)	51,89	316,97	497,27	26,61	19,01	6,11
5	2,75	-50,93 (-50,93)	51,89	402,67	-395,22	19,01	19,01	7,76

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,25	3,80	211,73	0,00	372,73	1886,84	1.760
2	0,83	3,80	112,92	0,00	372,73	1886,84	3.301
3	1,50	0,00	0,00	225,60	0,00	0,00	100.000
4	2,17	3,80	-112,92	0,00	372,73	1886,84	3.301
5	2,75	3,80	-211,73	0,00	372,73	1886,84	1.760

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 8 - 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	0,25	-51,37 (-51,37)	242,37	4060,17	-860,48	19,01	19,01	16,75
2	1,50	-19,54 (-19,91)	227,05	7197,00	-631,16	19,01	19,01	31,70
3	2,75	-50,93 (-51,37)	211,73	3427,03	-831,42	19,01	19,01	16,19

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,25	0,00	53,09	251,32	0,00	0,00	4.734
2	1,50	0,00	0,92	249,25	0,00	0,00	270.156
3	2,75	0,00	-51,88	247,18	0,00	0,00	4.764

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

PROGETTAZIONE ATI:

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	0,25	-51,37 (-51,37)	242,37	4060,17	-860,48	19,01	19,01	16,75
2	1,50	-19,54 (-19,91)	227,05	7197,00	-631,16	19,01	19,01	31,70
3	2,75	-50,93 (-51,37)	211,73	3427,03	-831,42	19,01	19,01	16,19

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,25	0,00	-53,09	251,32	0,00	0,00	4.734
2	1,50	0,00	-0,92	249,25	0,00	0,00	270.156
3	2,75	0,00	51,88	247,18	0,00	0,00	4.764

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 9 - 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	0,25	59,59 (59,59)	38,77	190,49	292,80	15,21	15,21	4,91
2	0,86	-87,03 (-137,73)	38,77	112,08	-398,18	15,21	22,81	2,89
3	1,50	-137,73 (-137,73)	38,77	112,08	-398,18	15,21	22,81	2,89
4	2,14	-87,03 (-137,73)	38,77	112,08	-398,18	15,21	22,81	2,89
5	2,75	59,59 (59,59)	38,77	190,49	292,80	15,21	15,21	4,91

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,25	3,80	-309,48	0,00	372,73	1884,28	1.204
2	0,86	3,80	-146,55	0,00	372,73	1884,28	2.543
3	1,50	0,00	13,01	208,16	0,00	0,00	15.994
4	2,14	3,80	172,85	0,00	372,73	1884,28	2.156
5	2,75	3,80	309,48	0,00	372,73	1884,28	1.204

Verifica sezioni traverso [Combinazione n° 9 - 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	0,25	-101,86 (-101,86)	71,61	257,77	-366,62	19,01	19,01	3,60
2	0,83	23,56 (73,42)	71,61	523,54	536,73	26,61	19,01	7,31

PROGETTAZIONE ATI:

OPERE D'ARTE MINORI – OPERE DI ATTRAVERSAMENTO IDRAULICO – TOMBINO TM02

3	1,50	73,42 (73,42)	71,61	523,54	536,73	26,61	19,01	7,31
4	2,17	23,56 (73,42)	71,61	523,54	536,73	26,61	19,01	7,31
5	2,75	-101,86 (-101,86)	71,61	257,77	-366,62	19,01	19,01	3,60

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,25	3,80	280,44	0,00	372,73	1890,70	1.329
2	0,83	3,80	149,57	0,00	372,73	1890,70	2.492
3	1,50	0,00	0,00	228,27	0,00	0,00	100.000
4	2,17	3,80	-149,57	0,00	372,73	1890,70	2.492
5	2,75	3,80	-280,44	0,00	372,73	1890,70	1.329

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 9 - 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	0,25	-59,59 (-75,29)	321,81	3606,69	-843,85	19,01	19,01	11,21
2	1,50	-47,47 (-54,01)	301,12	4732,89	-848,92	19,01	19,01	15,72
3	2,75	-101,86 (-101,86)	280,44	1823,16	-662,17	19,01	19,01	6,50

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,25	0,00	38,77	262,04	0,00	0,00	6.759
2	1,50	0,00	-16,15	259,25	0,00	0,00	16.052
3	2,75	0,00	-71,61	256,46	0,00	0,00	3.581

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 9 - 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	0,25	-59,59 (-75,29)	321,81	3606,69	-843,85	19,01	19,01	11,21
2	1,50	-47,47 (-54,01)	301,12	4732,89	-848,92	19,01	19,01	15,72
3	2,75	-101,86 (-101,86)	280,44	1823,16	-662,17	19,01	19,01	6,50

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,25	0,00	-38,77	262,04	0,00	0,00	6.759
2	1,50	0,00	16,15	259,25	0,00	0,00	16.052

PROGETTAZIONE ATI:

3 2,75 0,00 71,61 256,46 0,00 0,00 3.581

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 10 - 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	0,25	45,31 (45,31)	38,31	259,15	306,51	15,21	15,21	6,76
2	0,86	-64,77 (-102,79)	38,31	151,21	-405,70	15,21	22,81	3,95
3	1,50	-102,79 (-102,79)	38,31	151,21	-405,70	15,21	22,81	3,95
4	2,14	-64,77 (-102,79)	38,31	151,21	-405,70	15,21	22,81	3,95
5	2,75	45,31 (45,31)	38,31	259,15	306,51	15,21	15,21	6,76

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,25	3,80	-232,96	0,00	372,73	1884,19	1.600
2	0,86	3,80	-109,71	0,00	372,73	1884,19	3.397
3	1,50	0,00	9,95	208,10	0,00	0,00	20.924
4	2,14	3,80	129,81	0,00	372,73	1884,19	2.871
5	2,75	3,80	232,96	0,00	372,73	1884,19	1.600

Verifica sezioni traverso [Combinazione n° 10 - 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	0,25	-81,83 (-81,83)	66,67	306,57	-376,25	19,01	19,01	4,60
2	0,83	12,86 (50,50)	66,67	770,93	583,98	26,61	19,01	11,56
3	1,50	50,50 (50,50)	66,67	770,93	583,98	26,61	19,01	11,56
4	2,17	12,86 (50,50)	66,67	770,93	583,98	26,61	19,01	11,56
5	2,75	-81,83 (-81,83)	66,67	306,57	-376,25	19,01	19,01	4,60

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,25	3,80	211,73	0,00	372,73	1889,73	1.760
2	0,83	3,80	112,92	0,00	372,73	1889,73	3.301
3	1,50	0,00	0,00	227,60	0,00	0,00	100.000
4	2,17	3,80	-112,92	0,00	372,73	1889,73	3.301
5	2,75	3,80	-211,73	0,00	372,73	1889,73	1.760

PROGETTAZIONE ATI:

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 10 - 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	0,25	-45,31 (-60,83)	242,37	3269,10	-820,45	19,01	19,01	13,49
2	1,50	-31,96 (-37,57)	227,05	5024,76	-831,46	19,01	19,01	22,13
3	2,75	-81,83 (-81,83)	211,73	1624,66	-627,88	19,01	19,01	7,67

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,25	0,00	38,31	251,32	0,00	0,00	6.560
2	1,50	0,00	-13,86	249,25	0,00	0,00	17.986
3	2,75	0,00	-66,67	247,18	0,00	0,00	3.708

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 10 - 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	0,25	-45,31 (-60,83)	242,37	3269,10	-820,45	19,01	19,01	13,49
2	1,50	-31,96 (-37,57)	227,05	5024,76	-831,46	19,01	19,01	22,13
3	2,75	-81,83 (-81,83)	211,73	1624,66	-627,88	19,01	19,01	7,67

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,25	0,00	-38,31	251,32	0,00	0,00	6.560
2	1,50	0,00	13,86	249,25	0,00	0,00	17.986
3	2,75	0,00	66,67	247,18	0,00	0,00	3.708

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 11 - 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	0,25	84,65 (84,65)	70,71	255,41	305,76	15,21	15,21	3,61
2	0,86	-62,13 (-112,97)	70,71	267,96	-428,14	15,21	22,81	3,79
3	1,50	-112,97 (-112,97)	70,71	267,96	-428,14	15,21	22,81	3,79

PROGETTAZIONE ATI:

OPERE D'ARTE MINORI - OPERE DI ATTRAVERSAMENTO IDRAULICO - TOMBINO TM02

4	2,14	-62,13 (-112,97)	70,71	267,96	-428,14	15,21	22,81	3,79
5	2,75	84,65 (84,65)	70,71	255,41	305,76	15,21	15,21	3,61

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,25	3,80	-309,55	0,00	372,73	1890,52	1.204
2	0,86	3,80	-146,89	0,00	372,73	1890,52	2.537
3	1,50	0,00	13,05	212,47	0,00	0,00	16.283
4	2,14	3,80	173,21	0,00	372,73	1890,52	2.152
5	2,75	3,80	309,55	0,00	372,73	1890,52	1.204

Verifica sezioni trasverso [Combinazione n° 11 - 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	0,25	-47,04 (-47,04)	39,64	319,17	-378,74	19,01	19,01	8,05
2	0,83	78,38 (128,24)	39,64	143,47	464,12	26,61	19,01	3,62
3	1,50	128,24 (128,24)	39,64	143,47	464,12	26,61	19,01	3,62
4	2,17	78,38 (128,24)	39,64	143,47	464,12	26,61	19,01	3,62
5	2,75	-47,04 (-47,04)	39,64	319,17	-378,74	19,01	19,01	8,05

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,25	3,80	280,44	0,00	372,73	1884,45	1.329
2	0,83	3,80	149,57	0,00	372,73	1884,45	2.492
3	1,50	0,00	0,00	223,95	0,00	0,00	100.000
4	2,17	3,80	-149,57	0,00	372,73	1884,45	2.492
5	2,75	3,80	-280,44	0,00	372,73	1884,45	1.329

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 11 - 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	0,25	-84,65 (-84,65)	321,81	3065,35	-806,29	19,01	19,01	9,53
2	1,50	-32,60 (-39,00)	301,12	5903,90	-764,60	19,01	19,01	19,61
3	2,75	-47,04 (-63,09)	280,44	3778,87	-850,17	19,01	19,01	13,47

Verifiche taglio

PROGETTAZIONE ATI:

OPERE D'ARTE MINORI – OPERE DI ATTRAVERSAMENTO IDRAULICO – TOMBINO TM02

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,25	0,00	70,71	262,04	0,00	0,00	3.706
2	1,50	0,00	15,80	259,25	0,00	0,00	16.412
3	2,75	0,00	-39,64	256,46	0,00	0,00	6.470

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 11 - 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	0,25	-84,65 (-84,65)	321,81	3065,35	-806,29	19,01	19,01	9,53
2	1,50	-32,60 (-39,00)	301,12	5903,90	-764,60	19,01	19,01	19,61
3	2,75	-47,04 (-63,09)	280,44	3778,87	-850,17	19,01	19,01	13,47

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,25	0,00	-70,71	262,04	0,00	0,00	3.706
2	1,50	0,00	-15,80	259,25	0,00	0,00	16.412
3	2,75	0,00	39,64	256,46	0,00	0,00	6.470

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 12 - 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	0,25	66,19 (66,19)	64,93	310,75	316,81	15,21	15,21	4,79
2	0,86	-44,02 (-82,16)	64,93	350,94	-444,09	15,21	22,81	5,41
3	1,50	-82,16 (-82,16)	64,93	350,94	-444,09	15,21	22,81	5,41
4	2,14	-44,02 (-82,16)	64,93	350,94	-444,09	15,21	22,81	5,41
5	2,75	66,19 (66,19)	64,93	310,75	316,81	15,21	15,21	4,79

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,25	3,80	-233,02	0,00	372,73	1889,39	1.600
2	0,86	3,80	-110,00	0,00	372,73	1889,39	3.388
3	1,50	0,00	9,97	211,69	0,00	0,00	21.224
4	2,14	3,80	130,11	0,00	372,73	1889,39	2.865
5	2,75	3,80	233,02	0,00	372,73	1889,39	1.600

PROGETTAZIONE ATI:

Verifica sezioni traverso [Combinazione n° 12 - 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	0,25	-36,15 (-36,15)	40,03	447,44	-404,06	19,01	19,01	11,18
2	0,83	58,54 (96,19)	40,03	197,43	474,43	26,61	19,01	4,93
3	1,50	96,19 (96,19)	40,03	197,43	474,43	26,61	19,01	4,93
4	2,17	58,54 (96,19)	40,03	197,43	474,43	26,61	19,01	4,93
5	2,75	-36,15 (-36,15)	40,03	447,44	-404,06	19,01	19,01	11,18

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,25	3,80	211,73	0,00	372,73	1884,53	1.760
2	0,83	3,80	112,92	0,00	372,73	1884,53	3.301
3	1,50	0,00	0,00	224,00	0,00	0,00	100.000
4	2,17	3,80	-112,92	0,00	372,73	1884,53	3.301
5	2,75	3,80	-211,73	0,00	372,73	1884,53	1.760

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 12 - 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	0,25	-66,19 (-66,19)	242,37	2896,47	-791,02	19,01	19,01	11,95
2	1,50	-19,57 (-24,74)	227,05	6502,87	-708,44	19,01	19,01	28,64
3	2,75	-36,15 (-52,36)	211,73	3336,98	-825,17	19,01	19,01	15,76

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,25	0,00	64,93	251,32	0,00	0,00	3.871
2	1,50	0,00	12,76	249,25	0,00	0,00	19.527
3	2,75	0,00	-40,03	247,18	0,00	0,00	6.175

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 12 - 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
----	---	---	---	----------------	----------------	-----------------	-----------------	----

PROGETTAZIONE ATI:

OPERE D'ARTE MINORI - OPERE DI ATTRAVERSAMENTO IDRAULICO - TOMBINO TM02

1	0,25	-66,19 (-66,19)	242,37	2896,47	-791,02	19,01	19,01	11,95
2	1,50	-19,57 (-24,74)	227,05	6502,87	-708,44	19,01	19,01	28,64
3	2,75	-36,15 (-52,36)	211,73	3336,98	-825,17	19,01	19,01	15,76

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,25	0,00	-64,93	251,32	0,00	0,00	3.871
2	1,50	0,00	-12,76	249,25	0,00	0,00	19.527
3	2,75	0,00	40,03	247,18	0,00	0,00	6.175

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 13 - 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	0,25	77,38 (77,38)	52,97	202,01	295,10	15,21	15,21	3,81
2	0,86	-69,35 (-120,15)	52,97	181,43	-411,51	15,21	22,81	3,42
3	1,50	-120,15 (-120,15)	52,97	181,43	-411,51	15,21	22,81	3,42
4	2,14	-69,35 (-120,15)	52,97	181,43	-411,51	15,21	22,81	3,42
5	2,75	77,38 (77,38)	52,97	202,01	295,10	15,21	15,21	3,81

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,25	3,80	-309,53	0,00	372,73	1887,06	1.204
2	0,86	3,80	-146,79	0,00	372,73	1887,06	2.539
3	1,50	0,00	13,04	210,08	0,00	0,00	16.112
4	2,14	3,80	173,11	0,00	372,73	1887,06	2.153
5	2,75	3,80	309,53	0,00	372,73	1887,06	1.204

Verifica sezioni traverso [Combinazione n° 13 - 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	0,25	-84,12 (-84,12)	57,38	248,89	-364,87	19,01	19,01	4,34
2	0,83	41,30 (91,16)	57,38	312,46	496,40	26,61	19,01	5,45
3	1,50	91,16 (91,16)	57,38	312,46	496,40	26,61	19,01	5,45
4	2,17	41,30 (91,16)	57,38	312,46	496,40	26,61	19,01	5,45
5	2,75	-84,12 (-84,12)	57,38	248,89	-364,87	19,01	19,01	4,34

PROGETTAZIONE ATI:

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,25	3,80	280,44	0,00	372,73	1887,92	1.329
2	0,83	3,80	149,57	0,00	372,73	1887,92	2.492
3	1,50	0,00	0,00	226,34	0,00	0,00	100.000
4	2,17	3,80	-149,57	0,00	372,73	1887,92	2.492
5	2,75	3,80	-280,44	0,00	372,73	1887,92	1.329

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 13 - 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	0,25	-77,38 (-84,12)	321,81	3091,73	-808,13	19,01	19,01	9,61
2	1,50	-47,50 (-48,29)	301,12	5136,53	-823,72	19,01	19,01	17,06
3	2,75	-84,12 (-84,12)	280,44	2503,04	-750,77	19,01	19,01	8,93

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,25	0,00	52,97	262,04	0,00	0,00	4.947
2	1,50	0,00	-1,94	259,25	0,00	0,00	133.629
3	2,75	0,00	-57,38	256,46	0,00	0,00	4.469

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 13 - 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	0,25	-77,38 (-84,12)	321,81	3091,73	-808,13	19,01	19,01	9,61
2	1,50	-47,50 (-48,29)	301,12	5136,53	-823,72	19,01	19,01	17,06
3	2,75	-84,12 (-84,12)	280,44	2503,04	-750,77	19,01	19,01	8,93

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,25	0,00	-52,97	262,04	0,00	0,00	4.947
2	1,50	0,00	1,94	259,25	0,00	0,00	133.629
3	2,75	0,00	57,38	256,46	0,00	0,00	4.469

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 14 - SLU (Caso A2-M2)]

PROGETTAZIONE ATI:

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	0,25	60,14 (60,14)	50,15	254,88	305,66	15,21	15,21	5,08
2	0,86	-50,04 (-88,14)	50,15	240,59	-422,88	15,21	22,81	4,80
3	1,50	-88,14 (-88,14)	50,15	240,59	-422,88	15,21	22,81	4,80
4	2,14	-50,04 (-88,14)	50,15	240,59	-422,88	15,21	22,81	4,80
5	2,75	60,14 (60,14)	50,15	254,88	305,66	15,21	15,21	5,08

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,25	3,80	-233,00	0,00	372,73	1886,50	1.600
2	0,86	3,80	-109,92	0,00	372,73	1886,50	3.391
3	1,50	0,00	9,97	209,70	0,00	0,00	21.042
4	2,14	3,80	130,02	0,00	372,73	1886,50	2.867
5	2,75	3,80	233,00	0,00	372,73	1886,50	1.600

Verifica sezioni traverso [Combinazione n° 14 - 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	0,25	-67,04 (-67,04)	54,81	307,79	-376,49	19,01	19,01	5,62
2	0,83	27,65 (65,29)	54,81	436,65	520,13	26,61	19,01	7,97
3	1,50	65,29 (65,29)	54,81	436,65	520,13	26,61	19,01	7,97
4	2,17	27,65 (65,29)	54,81	436,65	520,13	26,61	19,01	7,97
5	2,75	-67,04 (-67,04)	54,81	307,79	-376,49	19,01	19,01	5,62

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,25	3,80	211,73	0,00	372,73	1887,42	1.760
2	0,83	3,80	112,92	0,00	372,73	1887,42	3.301
3	1,50	0,00	0,00	226,00	0,00	0,00	100.000
4	2,17	3,80	-112,92	0,00	372,73	1887,42	3.301
5	2,75	3,80	-211,73	0,00	372,73	1887,42	1.760

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 14 - SLU (Caso A2-M2)]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 50,00 cm

PROGETTAZIONE ATI:

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,25	-60,14 (-67,04)	242,37	2838,12	-785,05	19,01	19,01	11,71
2	1,50	-31,99 (-32,80)	227,05	5512,58	-796,42	19,01	19,01	24,28
3	2,75	-67,04 (-67,04)	211,73	2290,74	-725,36	19,01	19,01	10,82

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,25	0,00	50,15	251,32	0,00	0,00	5.012
2	1,50	0,00	-2,02	249,25	0,00	0,00	123.619
3	2,75	0,00	-54,81	247,18	0,00	0,00	4.510

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 14 - 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	0,25	-60,14 (-67,04)	242,37	2838,12	-785,05	19,01	19,01	11,71
2	1,50	-31,99 (-32,80)	227,05	5512,58	-796,42	19,01	19,01	24,28
3	2,75	-67,04 (-67,04)	211,73	2290,74	-725,36	19,01	19,01	10,82

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,25	0,00	-50,15	251,32	0,00	0,00	5.012
2	1,50	0,00	2,02	249,25	0,00	0,00	123.619
3	2,75	0,00	54,81	247,18	0,00	0,00	4.510

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 15 - 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	0,25	95,02 (95,02)	84,44	275,23	309,72	15,21	15,21	3,26
2	0,86	-53,66 (-124,10)	84,44	294,83	-433,31	15,21	22,81	3,49
3	1,50	-126,08 (-128,76)	84,44	282,63	-430,96	15,21	22,81	3,35
4	2,14	-95,36 (-128,76)	84,44	282,63	-430,96	15,21	22,81	3,35
5	2,75	52,72 (95,02)	84,44	275,23	309,72	15,21	15,21	3,26

Verifiche taglio

PROGETTAZIONE ATI:

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,25	3,80	-288,42	0,00	372,73	1893,21	1.292
2	0,86	3,80	-173,94	0,00	372,73	1893,21	2.143
3	1,50	0,00	-25,86	214,33	0,00	0,00	8.286
4	2,14	3,80	155,61	0,00	372,73	1893,21	2.395
5	2,75	3,80	331,93	0,00	372,73	1893,21	1.123

Verifica sezioni trasverso [Combinazione n° 15 - 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	0,25	-37,11 (-102,26)	118,18	472,73	-409,05	19,01	19,01	4,00
2	0,83	73,11 (106,82)	118,18	612,67	553,75	26,61	19,01	5,18
3	1,50	105,59 (106,82)	118,18	612,67	553,75	26,61	19,01	5,18
4	2,17	38,36 (106,82)	118,18	612,67	553,75	26,61	19,01	5,18
5	2,75	-102,26 (-102,26)	118,18	472,73	-409,05	19,01	19,01	4,00

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,25	3,80	254,38	0,00	372,73	1899,81	1.465
2	0,83	3,80	123,50	0,00	372,73	1899,81	3.018
3	1,50	0,00	-26,06	234,55	0,00	0,00	9.000
4	2,17	3,80	-175,63	0,00	372,73	1899,81	2.122
5	2,75	3,80	-306,50	0,00	372,73	1899,81	1.216

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 15 - 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	0,25	-95,02 (-95,02)	295,75	2233,54	-717,63	19,01	19,01	7,55
2	1,50	-25,38 (-34,12)	275,06	6056,98	-751,42	19,01	19,01	22,02
3	2,75	-37,11 (-52,82)	254,38	4161,76	-864,20	19,01	19,01	16,36

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,25	0,00	91,40	258,52	0,00	0,00	2.829
2	1,50	0,00	21,60	255,73	0,00	0,00	11.841
3	2,75	0,00	-38,80	252,94	0,00	0,00	6.519

PROGETTAZIONE ATI:

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 15 - 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	0,25	-52,72 (-84,10)	347,87	3444,15	-832,61	19,01	19,01	9,90
2	1,50	-17,94 (-27,02)	327,19	7367,69	-608,55	19,01	19,01	22,52
3	2,75	-102,26 (-102,26)	306,50	2094,57	-698,85	19,01	19,01	6,83

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,25	0,00	-77,48	265,56	0,00	0,00	3.427
2	1,50	0,00	22,43	262,77	0,00	0,00	11.716
3	2,75	0,00	111,06	259,98	0,00	0,00	2.341

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 16 - 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	0,25	75,76 (75,76)	78,36	332,07	321,07	15,21	15,21	4,24
2	0,86	-36,26 (-90,29)	78,36	392,28	-452,04	15,21	22,81	5,01
3	1,50	-92,88 (-95,57)	78,36	366,55	-447,09	15,21	22,81	4,68
4	2,14	-71,79 (-95,57)	78,36	366,55	-447,09	15,21	22,81	4,68
5	2,75	39,72 (75,76)	78,36	332,07	321,07	15,21	15,21	4,24

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,25	3,80	-215,09	0,00	372,73	1892,02	1.733
2	0,86	3,80	-133,41	0,00	372,73	1892,02	2.794
3	1,50	0,00	-23,25	213,51	0,00	0,00	9.181
4	2,14	3,80	115,32	0,00	372,73	1892,02	3.232
5	2,75	3,80	252,16	0,00	372,73	1892,02	1.478

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

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 50,00 cm

PROGETTAZIONE ATI:

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,25	-27,58 (-83,09)	107,41	548,02	-423,92	19,01	19,01	5,10
2	0,83	54,16 (78,34)	107,41	811,22	591,68	26,61	19,01	7,55
3	1,50	76,99 (78,34)	107,41	811,22	591,68	26,61	19,01	7,55
4	2,17	24,55 (78,34)	107,41	811,22	591,68	26,61	19,01	7,55
5	2,75	-83,09 (-83,09)	107,41	548,02	-423,92	19,01	19,01	5,10

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,25	3,80	189,53	0,00	372,73	1897,70	1.967
2	0,83	3,80	90,72	0,00	372,73	1897,70	4.109
3	1,50	0,00	-22,20	233,10	0,00	0,00	10.499
4	2,17	3,80	-135,12	0,00	372,73	1897,70	2.758
5	2,75	3,80	-233,93	0,00	372,73	1897,70	1.593

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 16 - 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	0,25	-75,76 (-75,76)	220,17	1989,87	-684,70	19,01	19,01	9,04
2	1,50	-12,90 (-20,10)	204,85	6843,56	-671,47	19,01	19,01	33,41
3	2,75	-27,58 (-43,70)	189,53	3669,93	-846,17	19,01	19,01	19,36

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,25	0,00	84,28	248,32	0,00	0,00	2.946
2	1,50	0,00	17,78	246,25	0,00	0,00	13.850
3	2,75	0,00	-39,79	244,18	0,00	0,00	6.137

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 16 - 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	0,25	-39,72 (-69,06)	264,58	3097,87	-808,55	19,01	19,01	11,71
2	1,50	-6,56 (-14,55)	249,25	8245,47	-481,41	19,01	19,01	33,08
3	2,75	-83,09 (-83,09)	233,93	1889,62	-671,15	19,01	19,01	8,08

PROGETTAZIONE ATI:

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,25	0,00	-72,43	254,32	0,00	0,00	3.511
2	1,50	0,00	19,72	252,25	0,00	0,00	12.790
3	2,75	0,00	101,35	250,18	0,00	0,00	2.469

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 17 - 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	0,25	64,50 (64,50)	55,70	265,88	307,85	15,21	15,21	4,77
2	0,86	-83,93 (-135,84)	55,70	167,67	-408,87	15,21	22,81	3,01
3	1,50	-135,84 (-135,84)	55,70	167,67	-408,87	15,21	22,81	3,01
4	2,14	-84,70 (-135,84)	55,70	167,67	-408,87	15,21	22,81	3,01
5	2,75	63,50 (64,50)	55,70	265,88	307,85	15,21	15,21	4,77

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,25	3,80	-310,05	0,00	372,73	1887,59	1.202
2	0,86	3,80	-150,32	0,00	372,73	1887,59	2.480
3	1,50	0,00	11,62	210,45	0,00	0,00	18.109
4	2,14	3,80	174,26	0,00	372,73	1887,59	2.139
5	2,75	3,80	310,25	0,00	372,73	1887,59	1.201

Verifica sezioni traverso [Combinazione n° 17 - 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	0,25	-104,51 (-104,90)	82,58	294,27	-373,82	19,01	19,01	3,56
2	0,83	20,82 (70,57)	82,58	658,12	562,43	26,61	19,01	7,97
3	1,50	70,57 (70,57)	82,58	658,12	562,43	26,61	19,01	7,97
4	2,17	20,61 (70,57)	82,58	658,12	562,43	26,61	19,01	7,97
5	2,75	-104,90 (-104,90)	82,58	294,27	-373,82	19,01	19,01	3,56

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,25	3,80	280,28	0,00	372,73	1892,84	1.330
2	0,83	3,80	149,41	0,00	372,73	1892,84	2.495
3	1,50	0,00	-0,16	229,75	0,00	0,00	1458.200

PROGETTAZIONE ATI:

4	2,17	3,80	-149,72	0,00	372,73	1892,84	2.489
5	2,75	3,80	-280,60	0,00	372,73	1892,84	1.328

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 17 - 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	0,25	-64,50 (-87,38)	321,65	2921,33	-793,56	19,01	19,01	9,08
2	1,50	-41,05 (-48,13)	300,97	5146,76	-823,01	19,01	19,01	17,10
3	2,75	-104,51 (-104,51)	280,28	1737,59	-647,88	19,01	19,01	6,20

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,25	0,00	56,48	262,02	0,00	0,00	4.639
2	1,50	0,00	-17,48	259,23	0,00	0,00	14.827
3	2,75	0,00	-82,58	256,44	0,00	0,00	3.105

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 17 - 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	0,25	-63,50 (-85,75)	321,97	3014,24	-802,74	19,01	19,01	9,36
2	1,50	-41,41 (-48,80)	301,28	5101,00	-826,18	19,01	19,01	16,93
3	2,75	-104,90 (-104,90)	280,60	1728,88	-646,34	19,01	19,01	6,16

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,25	0,00	-54,92	262,06	0,00	0,00	4.771
2	1,50	0,00	18,25	259,27	0,00	0,00	14.208
3	2,75	0,00	81,79	256,48	0,00	0,00	3.136

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 18 - SLU (Caso A2-M2)]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 50,00 cm

Verifiche presso-flessione

PROGETTAZIONE ATI:

OPERE D'ARTE MINORI – OPERE DI ATTRAVERSAMENTO IDRAULICO – TOMBINO TM02

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,25	49,89 (49,89)	54,21	353,45	325,34	15,21	15,21	6,52
2	0,86	-61,92 (-101,05)	54,21	225,25	-419,93	15,21	22,81	4,16
3	1,50	-101,05 (-101,05)	54,21	225,25	-419,93	15,21	22,81	4,16
4	2,14	-62,57 (-101,05)	54,21	225,25	-419,93	15,21	22,81	4,16
5	2,75	49,04 (49,89)	54,21	353,45	325,34	15,21	15,21	6,52

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,25	3,80	-233,52	0,00	372,73	1887,30	1.596
2	0,86	3,80	-113,29	0,00	372,73	1887,30	3.290
3	1,50	0,00	8,68	210,25	0,00	0,00	24.227
4	2,14	3,80	131,21	0,00	372,73	1887,30	2.841
5	2,75	3,80	233,69	0,00	372,73	1887,30	1.595

Verifica sezioni trasverso [Combinazione n° 18 - 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	0,25	-84,31 (-84,65)	76,75	348,70	-384,57	19,01	19,01	4,54
2	0,83	10,30 (47,85)	76,75	1009,92	629,64	26,61	19,01	13,16
3	1,50	47,85 (47,85)	76,75	1009,92	629,64	26,61	19,01	13,16
4	2,17	10,12 (47,85)	76,75	1009,92	629,64	26,61	19,01	13,16
5	2,75	-84,65 (-84,65)	76,75	348,70	-384,57	19,01	19,01	4,54

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,25	3,80	211,59	0,00	372,73	1891,71	1.762
2	0,83	3,80	112,79	0,00	372,73	1891,71	3.305
3	1,50	0,00	-0,13	228,96	0,00	0,00	1705.199
4	2,17	3,80	-113,06	0,00	372,73	1891,71	3.297
5	2,75	3,80	-211,86	0,00	372,73	1891,71	1.759

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 18 - 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	0,25	-49,89 (-72,12)	242,24	2531,73	-753,71	19,01	19,01	10,45
2	1,50	-25,97 (-32,12)	226,92	5584,96	-790,53	19,01	19,01	24,61

PROGETTAZIONE ATI:

OPERE D'ARTE MINORI - OPERE DI ATTRAVERSAMENTO IDRAULICO - TOMBINO TM02

3 2,75 -84,31 (-84,31) 211,59 1536,66 -612,29 19,01 19,01 7,26

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,25	0,00	54,87	251,30	0,00	0,00	4.580
2	1,50	0,00	-15,18	249,23	0,00	0,00	16.415
3	2,75	0,00	-76,75	247,16	0,00	0,00	3.220

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 18 - 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	0,25	-49,04 (-70,73)	242,51	2612,74	-762,00	19,01	19,01	10,77
2	1,50	-26,28 (-32,69)	227,19	5526,79	-795,26	19,01	19,01	24,33
3	2,75	-84,65 (-84,65)	211,86	1529,20	-610,97	19,01	19,01	7,22

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,25	0,00	-53,54	251,34	0,00	0,00	4.694
2	1,50	0,00	15,83	249,27	0,00	0,00	15.742
3	2,75	0,00	76,08	247,20	0,00	0,00	3.249

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 19 - 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	0,25	89,56 (89,56)	87,65	309,89	316,64	15,21	15,21	3,54
2	0,86	-59,03 (-111,07)	87,65	350,38	-443,98	15,21	22,81	4,00
3	1,50	-111,07 (-111,07)	87,65	350,38	-443,98	15,21	22,81	4,00
4	2,14	-59,81 (-111,07)	87,65	350,38	-443,98	15,21	22,81	4,00
5	2,75	88,55 (89,56)	87,65	309,89	316,64	15,21	15,21	3,54

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,25	3,80	-310,11	0,00	372,73	1893,84	1.202
2	0,86	3,80	-150,67	0,00	372,73	1893,84	2.474
3	1,50	0,00	11,65	214,76	0,00	0,00	18.441
4	2,14	3,80	174,62	0,00	372,73	1893,84	2.135

PROGETTAZIONE ATI:

5 2,75 3,80 310,32 0,00 372,73 1893,84 1.201

Verifica sezioni traverso [Combinazione n° 19 - 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	0,25	-49,69 (-50,09)	50,62	398,60	-394,42	19,01	19,01	7,87
2	0,83	75,64 (125,38)	50,62	191,05	473,21	26,61	19,01	3,77
3	1,50	125,38 (125,38)	50,62	191,05	473,21	26,61	19,01	3,77
4	2,17	75,42 (125,38)	50,62	191,05	473,21	26,61	19,01	3,77
5	2,75	-50,09 (-50,09)	50,62	398,60	-394,42	19,01	19,01	7,87

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,25	3,80	280,28	0,00	372,73	1886,60	1.330
2	0,83	3,80	149,40	0,00	372,73	1886,60	2.495
3	1,50	0,00	-0,16	225,43	0,00	0,00	1391.210
4	2,17	3,80	-149,73	0,00	372,73	1886,60	2.489
5	2,75	3,80	-280,60	0,00	372,73	1886,60	1.328

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 19 - 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	0,25	-89,56 (-89,56)	321,65	2808,46	-782,02	19,01	19,01	8,73
2	1,50	-26,17 (-32,03)	300,96	6583,75	-700,65	19,01	19,01	21,88
3	2,75	-49,69 (-70,19)	280,28	3278,91	-821,13	19,01	19,01	11,70

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,25	0,00	88,44	262,02	0,00	0,00	2.963
2	1,50	0,00	14,47	259,23	0,00	0,00	17.915
3	2,75	0,00	-50,62	256,43	0,00	0,00	5.066

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 19 - SLU (Caso A1-M1)]

Base sezione B = 100 cm

PROGETTAZIONE ATI:

Altezza sezione H = 50,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,25	-88,55 (-88,55)	321,97	2864,01	-787,70	19,01	19,01	8,90
2	1,50	-26,53 (-32,08)	301,29	6582,40	-700,78	19,01	19,01	21,85
3	2,75	-50,09 (-70,28)	280,60	3278,51	-821,10	19,01	19,01	11,68

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,25	0,00	-86,87	262,06	0,00	0,00	3.017
2	1,50	0,00	-13,69	259,27	0,00	0,00	18.934
3	2,75	0,00	49,84	256,48	0,00	0,00	5.146

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 20 - 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	0,25	70,78 (70,78)	80,83	376,87	330,01	15,21	15,21	4,66
2	0,86	-41,17 (-80,42)	80,83	469,22	-466,83	15,21	22,81	5,80
3	1,50	-80,42 (-80,42)	80,83	469,22	-466,83	15,21	22,81	5,80
4	2,14	-41,83 (-80,42)	80,83	469,22	-466,83	15,21	22,81	5,80
5	2,75	69,92 (70,78)	80,83	376,87	330,01	15,21	15,21	4,66

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,25	3,80	-233,57	0,00	372,73	1892,50	1.596
2	0,86	3,80	-113,58	0,00	372,73	1892,50	3.282
3	1,50	0,00	8,70	213,84	0,00	0,00	24.582
4	2,14	3,80	131,51	0,00	372,73	1892,50	2.834
5	2,75	3,80	233,75	0,00	372,73	1892,50	1.595

Verifica sezioni trasverso [Combinazione n° 20 - 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	0,25	-38,63 (-38,97)	50,12	544,24	-423,17	19,01	19,01	10,86
2	0,83	55,98 (93,53)	50,12	260,73	486,52	26,61	19,01	5,20
3	1,50	93,53 (93,53)	50,12	260,73	486,52	26,61	19,01	5,20

PROGETTAZIONE ATI:

OPERE D'ARTE MINORI - OPERE DI ATTRAVERSAMENTO IDRAULICO - TOMBINO TM02

4	2,17	55,80 (93,53)	50,12	260,73	486,52	26,61	19,01	5,20
5	2,75	-38,97 (-38,97)	50,12	544,24	-423,17	19,01	19,01	10,86

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,25	3,80	211,59	0,00	372,73	1886,50	1.762
2	0,83	3,80	112,78	0,00	372,73	1886,50	3.305
3	1,50	0,00	-0,14	225,36	0,00	0,00	1632.964
4	2,17	3,80	-113,06	0,00	372,73	1886,50	3.297
5	2,75	3,80	-211,87	0,00	372,73	1886,50	1.759

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 20 - 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	0,25	-70,78 (-70,78)	242,24	2605,19	-761,22	19,01	19,01	10,75
2	1,50	-13,57 (-18,21)	226,91	7448,73	-597,69	19,01	19,01	32,83
3	2,75	-38,63 (-58,93)	211,59	2807,64	-781,93	19,01	19,01	13,27

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,25	0,00	81,50	251,30	0,00	0,00	3.083
2	1,50	0,00	11,45	249,23	0,00	0,00	21.776
3	2,75	0,00	-50,12	247,16	0,00	0,00	4.931

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 20 - 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	0,25	-69,92 (-69,92)	242,51	2659,56	-766,78	19,01	19,01	10,97
2	1,50	-13,88 (-18,25)	227,19	7445,96	-598,06	19,01	19,01	32,77
3	2,75	-38,97 (-59,00)	211,87	2807,83	-781,95	19,01	19,01	13,25

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,25	0,00	-80,16	251,34	0,00	0,00	3.135
2	1,50	0,00	-10,78	249,27	0,00	0,00	23.115
3	2,75	0,00	49,46	247,20	0,00	0,00	4.998

PROGETTAZIONE ATI:

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 21 - 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	0,25	82,30 (82,30)	69,92	260,66	306,81	15,21	15,21	3,73
2	0,86	-66,25 (-118,25)	69,92	251,24	-424,93	15,21	22,81	3,59
3	1,50	-118,25 (-118,25)	69,92	251,24	-424,93	15,21	22,81	3,59
4	2,14	-67,02 (-118,25)	69,92	251,24	-424,93	15,21	22,81	3,59
5	2,75	81,29 (82,30)	69,92	260,66	306,81	15,21	15,21	3,73

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,25	3,80	-310,09	0,00	372,73	1890,37	1.202
2	0,86	3,80	-150,57	0,00	372,73	1890,37	2.475
3	1,50	0,00	11,64	212,37	0,00	0,00	18.249
4	2,14	3,80	174,51	0,00	372,73	1890,37	2.136
5	2,75	3,80	310,30	0,00	372,73	1890,37	1.201

Verifica sezioni traverso [Combinazione n° 21 - 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	0,25	-86,76 (-87,17)	68,36	292,96	-373,56	19,01	19,01	4,29
2	0,83	38,56 (88,31)	68,36	396,73	512,50	26,61	19,01	5,80
3	1,50	88,31 (88,31)	68,36	396,73	512,50	26,61	19,01	5,80
4	2,17	38,34 (88,31)	68,36	396,73	512,50	26,61	19,01	5,80
5	2,75	-87,17 (-87,17)	68,36	292,96	-373,56	19,01	19,01	4,29

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,25	3,80	280,28	0,00	372,73	1890,07	1.330
2	0,83	3,80	149,40	0,00	372,73	1890,07	2.495
3	1,50	0,00	-0,16	227,83	0,00	0,00	1406.675
4	2,17	3,80	-149,73	0,00	372,73	1890,07	2.489
5	2,75	3,80	-280,60	0,00	372,73	1890,07	1.328

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 21 - 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	0,25	-82,30 (-86,76)	321,65	2954,44	-796,95	19,01	19,01	9,19
2	1,50	-41,07 (-42,40)	300,96	5601,90	-789,16	19,01	19,01	18,61
3	2,75	-86,76 (-86,76)	280,28	2383,74	-737,92	19,01	19,01	8,50

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,25	0,00	70,70	262,02	0,00	0,00	3.706
2	1,50	0,00	-3,27	259,23	0,00	0,00	79.335
3	2,75	0,00	-68,36	256,43	0,00	0,00	3.751

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 21 - 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	0,25	-81,29 (-87,17)	321,97	2937,14	-795,18	19,01	19,01	9,12
2	1,50	-41,44 (-43,07)	301,29	5549,72	-793,40	19,01	19,01	18,42
3	2,75	-87,17 (-87,17)	280,60	2368,99	-735,93	19,01	19,01	8,44

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,25	0,00	-69,14	262,06	0,00	0,00	3.791
2	1,50	0,00	4,04	259,27	0,00	0,00	64.124
3	2,75	0,00	67,58	256,48	0,00	0,00	3.795

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 22 - 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	0,25	64,73 (64,73)	66,05	326,51	319,96	15,21	15,21	4,94
2	0,86	-47,18 (-86,40)	66,05	337,51	-441,51	15,21	22,81	5,11
3	1,50	-86,40 (-86,40)	66,05	337,51	-441,51	15,21	22,81	5,11
4	2,14	-47,84 (-86,40)	66,05	337,51	-441,51	15,21	22,81	5,11

PROGETTAZIONE ATI:

OPERE D'ARTE MINORI - OPERE DI ATTRAVERSAMENTO IDRAULICO - TOMBINO TM02

5 2,75 63,87 (64,73) 66,05 326,51 319,96 15,21 15,21 4,94

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,25	3,80	-233,55	0,00	372,73	1889,61	1.596
2	0,86	3,80	-113,50	0,00	372,73	1889,61	3.284
3	1,50	0,00	8,69	211,84	0,00	0,00	24.375
4	2,14	3,80	131,42	0,00	372,73	1889,61	2.836
5	2,75	3,80	233,73	0,00	372,73	1889,61	1.595

Verifica sezioni trasverso [Combinazione n° 22 - 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	0,25	-69,53 (-69,87)	64,90	359,15	-386,63	19,01	19,01	5,53
2	0,83	25,08 (62,63)	64,90	564,26	544,50	26,61	19,01	8,69
3	1,50	62,63 (62,63)	64,90	564,26	544,50	26,61	19,01	8,69
4	2,17	24,90 (62,63)	64,90	564,26	544,50	26,61	19,01	8,69
5	2,75	-69,87 (-69,87)	64,90	359,15	-386,63	19,01	19,01	5,53

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,25	3,80	211,59	0,00	372,73	1889,39	1.762
2	0,83	3,80	112,78	0,00	372,73	1889,39	3.305
3	1,50	0,00	-0,14	227,36	0,00	0,00	1648.210
4	2,17	3,80	-113,06	0,00	372,73	1889,39	3.297
5	2,75	3,80	-211,87	0,00	372,73	1889,39	1.759

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 22 - 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	0,25	-64,73 (-69,53)	242,24	2678,24	-768,70	19,01	19,01	11,06
2	1,50	-25,99 (-27,34)	226,91	6156,17	-741,86	19,01	19,01	27,13
3	2,75	-69,53 (-69,53)	211,59	2149,37	-706,25	19,01	19,01	10,16

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
----	---	-----------------	---	-----------------	------------------	------------------	----

PROGETTAZIONE ATI:

OPERE D'ARTE MINORI - OPERE DI ATTRAVERSAMENTO IDRAULICO - TOMBINO TM02

1	0,25	0,00	66,72	251,30	0,00	0,00	3.767
2	1,50	0,00	-3,34	249,23	0,00	0,00	74.713
3	2,75	0,00	-64,90	247,16	0,00	0,00	3.808

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 22 - 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	0,25	-63,87 (-69,87)	242,51	2662,45	-767,08	19,01	19,01	10,98
2	1,50	-26,30 (-27,92)	227,19	6089,17	-748,32	19,01	19,01	26,80
3	2,75	-69,87 (-69,87)	211,87	2136,12	-704,46	19,01	19,01	10,08

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,25	0,00	-65,38	251,34	0,00	0,00	3.844
2	1,50	0,00	4,00	249,27	0,00	0,00	62.368
3	2,75	0,00	64,24	247,20	0,00	0,00	3.848

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 23 - 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	0,25	62,91 (64,24)	72,31	369,89	328,62	15,21	15,21	5,12
2	0,86	-85,24 (-136,25)	72,31	222,60	-419,42	15,21	22,81	3,08
3	1,50	-136,25 (-136,25)	72,31	222,60	-419,42	15,21	22,81	3,08
4	2,14	-84,22 (-136,25)	72,31	222,60	-419,42	15,21	22,81	3,08
5	2,75	64,24 (64,24)	72,31	369,89	328,62	15,21	15,21	5,12

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,25	3,80	-310,29	0,00	372,73	1890,84	1.201
2	0,86	3,80	-149,17	0,00	372,73	1890,84	2.499
3	1,50	0,00	13,19	212,69	0,00	0,00	16.122
4	2,14	3,80	175,26	0,00	372,73	1890,84	2.127
5	2,75	3,80	310,02	0,00	372,73	1890,84	1.202

Verifica sezioni traverso [Combinazione n° 23 - SLU (Caso A1-M1)]

PROGETTAZIONE ATI:

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	0,25	-66,15 (-66,15)	68,66	412,20	-397,10	19,01	19,01	6,00
2	0,83	59,39 (109,39)	68,66	311,46	496,21	26,61	19,01	4,54
3	1,50	109,39 (109,39)	68,66	311,46	496,21	26,61	19,01	4,54
4	2,17	59,67 (109,39)	68,66	311,46	496,21	26,61	19,01	4,54
5	2,75	-65,62 (-66,15)	68,66	412,20	-397,10	19,01	19,01	6,00

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,25	3,80	280,65	0,00	372,73	1890,12	1.328
2	0,83	3,80	149,78	0,00	372,73	1890,12	2.489
3	1,50	0,00	0,21	227,87	0,00	0,00	1090.995
4	2,17	3,80	-149,36	0,00	372,73	1890,12	2.496
5	2,75	3,80	-280,23	0,00	372,73	1890,12	1.330

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 23 - 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	0,25	-62,91 (-66,15)	322,02	4213,86	-865,57	19,01	19,01	13,09
2	1,50	-21,04 (-22,26)	301,33	7677,04	-567,09	19,01	19,01	25,48
3	2,75	-66,15 (-66,15)	280,65	3569,62	-841,33	19,01	19,01	12,72

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,25	0,00	71,27	262,07	0,00	0,00	3.677
2	1,50	0,00	-3,02	259,28	0,00	0,00	85.825
3	2,75	0,00	-67,61	256,48	0,00	0,00	3.794

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 23 - 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	0,25	-64,24 (-65,62)	321,60	4238,07	-864,79	19,01	19,01	13,18

PROGETTAZIONE ATI:

OPERE D'ARTE MINORI - OPERE DI ATTRAVERSAMENTO IDRAULICO - TOMBINO TM02

2	1,50	-20,55 (-21,37)	300,92	7784,33	-552,71	19,01	19,01	25,87
3	2,75	-65,62 (-65,62)	280,23	3602,39	-843,61	19,01	19,01	12,86

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,25	0,00	-73,35	262,01	0,00	0,00	3.572
2	1,50	0,00	2,00	259,22	0,00	0,00	129.368
3	2,75	0,00	68,66	256,43	0,00	0,00	3.735

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 24 - 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	0,25	48,56 (49,69)	68,07	480,40	350,68	15,21	15,21	7,06
2	0,86	-63,02 (-101,40)	68,07	290,30	-432,44	15,21	22,81	4,26
3	1,50	-101,40 (-101,40)	68,07	290,30	-432,44	15,21	22,81	4,26
4	2,14	-62,15 (-101,40)	68,07	290,30	-432,44	15,21	22,81	4,26
5	2,75	49,69 (49,69)	68,07	480,40	350,68	15,21	15,21	7,06

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,25	3,80	-233,72	0,00	372,73	1890,01	1.595
2	0,86	3,80	-112,31	0,00	372,73	1890,01	3.319
3	1,50	0,00	10,02	212,12	0,00	0,00	21.175
4	2,14	3,80	132,06	0,00	372,73	1890,01	2.822
5	2,75	3,80	233,49	0,00	372,73	1890,01	1.596

Verifica sezioni traverso [Combinazione n° 24 - 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	0,25	-52,36 (-52,36)	65,18	521,14	-418,61	19,01	19,01	8,00
2	0,83	42,44 (80,19)	65,18	420,20	516,99	26,61	19,01	6,45
3	1,50	80,19 (80,19)	65,18	420,20	516,99	26,61	19,01	6,45
4	2,17	42,67 (80,19)	65,18	420,20	516,99	26,61	19,01	6,45
5	2,75	-51,91 (-52,36)	65,18	521,14	-418,61	19,01	19,01	8,00

Verifiche taglio

PROGETTAZIONE ATI:

OPERE D'ARTE MINORI – OPERE DI ATTRAVERSAMENTO IDRAULICO – TOMBINO TM02

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,25	3,80	211,91	0,00	372,73	1889,44	1.759
2	0,83	3,80	113,10	0,00	372,73	1889,44	3.296
3	1,50	0,00	0,18	227,40	0,00	0,00	1277.347
4	2,17	3,80	-112,74	0,00	372,73	1889,44	3.306
5	2,75	3,80	-211,55	0,00	372,73	1889,44	1.762

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 24 - 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	0,25	-48,56 (-52,36)	242,55	3971,10	-857,21	19,01	19,01	16,37
2	1,50	-9,29 (-10,57)	227,23	8491,81	-394,92	19,01	19,01	37,37
3	2,75	-52,36 (-52,36)	211,91	3340,70	-825,42	19,01	19,01	15,76

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,25	0,00	67,18	251,34	0,00	0,00	3.741
2	1,50	0,00	-3,15	249,27	0,00	0,00	79.201
3	2,75	0,00	-64,29	247,20	0,00	0,00	3.845

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 24 - 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	0,25	-49,69 (-51,91)	242,20	4005,08	-858,46	19,01	19,01	16,54
2	1,50	-8,88 (-9,81)	226,87	8526,60	-368,55	19,01	19,01	37,58
3	2,75	-51,91 (-51,91)	211,55	3372,76	-827,65	19,01	19,01	15,94

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,25	0,00	-68,96	251,29	0,00	0,00	3.644
2	1,50	0,00	2,28	249,23	0,00	0,00	109.289
3	2,75	0,00	65,18	247,16	0,00	0,00	3.792

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 25 - SLU (Caso A1-M1)]

PROGETTAZIONE ATI:

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	0,25	82,39 (82,39)	73,26	275,45	309,76	15,21	15,21	3,76
2	0,86	-66,04 (-117,66)	73,26	266,40	-427,84	15,21	22,81	3,64
3	1,50	-117,66 (-117,66)	73,26	266,40	-427,84	15,21	22,81	3,64
4	2,14	-66,04 (-117,66)	73,26	266,40	-427,84	15,21	22,81	3,64
5	2,75	82,39 (82,39)	73,26	275,45	309,76	15,21	15,21	3,76

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,25	3,80	-310,20	0,00	372,73	1891,02	1.202
2	0,86	3,80	-150,08	0,00	372,73	1891,02	2.484
3	1,50	0,00	12,32	212,82	0,00	0,00	17.274
4	2,14	3,80	174,96	0,00	372,73	1891,02	2.130
5	2,75	3,80	310,20	0,00	372,73	1891,02	1.202

Verifica sezioni trasverso [Combinazione n° 25 - 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	0,25	-69,83 (-69,83)	56,95	306,91	-376,32	19,01	19,01	5,39
2	0,83	55,58 (105,44)	56,95	263,03	486,96	26,61	19,01	4,62
3	1,50	105,44 (105,44)	56,95	263,03	486,96	26,61	19,01	4,62
4	2,17	55,58 (105,44)	56,95	263,03	486,96	26,61	19,01	4,62
5	2,75	-69,83 (-69,83)	56,95	306,91	-376,32	19,01	19,01	5,39

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,25	3,80	280,44	0,00	372,73	1887,83	1.329
2	0,83	3,80	149,57	0,00	372,73	1887,83	2.492
3	1,50	0,00	0,00	226,29	0,00	0,00	100.000
4	2,17	3,80	-149,57	0,00	372,73	1887,83	2.492
5	2,75	3,80	-280,44	0,00	372,73	1887,83	1.329

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 25 - SLU (Caso A1-M1)]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 50,00 cm

PROGETTAZIONE ATI:

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,25	-82,39 (-82,39)	321,81	3180,59	-814,30	19,01	19,01	9,88
2	1,50	-35,42 (-36,82)	301,12	6106,69	-746,63	19,01	19,01	20,28
3	2,75	-69,83 (-82,39)	280,44	2583,46	-759,00	19,01	19,01	9,21

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,25	0,00	73,26	262,04	0,00	0,00	3.577
2	1,50	0,00	3,45	259,25	0,00	0,00	75.076
3	2,75	0,00	-56,95	256,46	0,00	0,00	4.503

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 25 - 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	0,25	-82,39 (-82,39)	321,81	3180,59	-814,30	19,01	19,01	9,88
2	1,50	-35,42 (-36,82)	301,12	6106,69	-746,63	19,01	19,01	20,28
3	2,75	-69,83 (-82,39)	280,44	2583,46	-759,00	19,01	19,01	9,21

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,25	0,00	-73,26	262,04	0,00	0,00	3.577
2	1,50	0,00	-3,45	259,25	0,00	0,00	75.076
3	2,75	0,00	56,95	256,46	0,00	0,00	4.503

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 26 - 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	0,25	64,78 (64,78)	68,77	343,20	323,29	15,21	15,21	4,99
2	0,86	-47,03 (-85,93)	68,77	356,23	-445,11	15,21	22,81	5,18
3	1,50	-85,93 (-85,93)	68,77	356,23	-445,11	15,21	22,81	5,18
4	2,14	-47,03 (-85,93)	68,77	356,23	-445,11	15,21	22,81	5,18
5	2,75	64,78 (64,78)	68,77	343,20	323,29	15,21	15,21	4,99

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
----	---	-----------------	---	-----------------	------------------	------------------	----

PROGETTAZIONE ATI:

OPERE D'ARTE MINORI – OPERE DI ATTRAVERSAMENTO IDRAULICO – TOMBINO TM02

1	0,25	3,80	-233,65	0,00	372,73	1890,14	1.595
2	0,86	3,80	-113,08	0,00	372,73	1890,14	3.296
3	1,50	0,00	9,27	212,21	0,00	0,00	22.883
4	2,14	3,80	131,80	0,00	372,73	1890,14	2.828
5	2,75	3,80	233,65	0,00	372,73	1890,14	1.595

Verifica sezioni trasverso [Combinazione n° 26 - 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	0,25	-55,41 (-55,41)	55,32	392,61	-393,24	19,01	19,01	7,10
2	0,83	39,28 (76,92)	55,32	364,06	506,26	26,61	19,01	6,58
3	1,50	76,92 (76,92)	55,32	364,06	506,26	26,61	19,01	6,58
4	2,17	39,28 (76,92)	55,32	364,06	506,26	26,61	19,01	6,58
5	2,75	-55,41 (-55,41)	55,32	392,61	-393,24	19,01	19,01	7,10

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,25	3,80	211,73	0,00	372,73	1887,52	1.760
2	0,83	3,80	112,92	0,00	372,73	1887,52	3.301
3	1,50	0,00	0,00	226,07	0,00	0,00	100.000
4	2,17	3,80	-112,92	0,00	372,73	1887,52	3.301
5	2,75	3,80	-211,73	0,00	372,73	1887,52	1.760

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 26 - 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	0,25	-64,78 (-64,78)	242,37	2998,91	-801,50	19,01	19,01	12,37
2	1,50	-21,31 (-22,23)	227,05	6850,49	-670,68	19,01	19,01	30,17
3	2,75	-55,41 (-64,78)	211,73	2429,25	-743,22	19,01	19,01	11,47

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,25	0,00	68,77	251,32	0,00	0,00	3.655
2	1,50	0,00	2,26	249,25	0,00	0,00	110.393
3	2,75	0,00	-55,32	247,18	0,00	0,00	4.468

PROGETTAZIONE ATI:

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 26 - 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	0,25	-64,78 (-64,78)	242,37	2998,91	-801,50	19,01	19,01	12,37
2	1,50	-21,31 (-22,23)	227,05	6850,49	-670,68	19,01	19,01	30,17
3	2,75	-55,41 (-64,78)	211,73	2429,25	-743,22	19,01	19,01	11,47

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,25	0,00	-68,77	251,32	0,00	0,00	3.655
2	1,50	0,00	-2,26	249,25	0,00	0,00	110.393
3	2,75	0,00	55,32	247,18	0,00	0,00	4.468

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 27 - 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	0,25	76,11 (76,11)	73,29	303,69	315,40	15,21	15,21	4,14
2	0,86	-58,32 (-105,08)	73,29	303,35	-434,95	15,21	22,81	4,14
3	1,50	-105,08 (-105,08)	73,29	303,35	-434,95	15,21	22,81	4,14
4	2,14	-58,32 (-105,08)	73,29	303,35	-434,95	15,21	22,81	4,14
5	2,75	76,11 (76,11)	73,29	303,69	315,40	15,21	15,21	4,14

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,25	3,80	-280,86	0,00	372,73	1891,03	1.327
2	0,86	3,80	-135,87	0,00	372,73	1891,03	2.743
3	1,50	0,00	11,23	212,82	0,00	0,00	18.950
4	2,14	3,80	158,53	0,00	372,73	1891,03	2.351
5	2,75	3,80	280,86	0,00	372,73	1891,03	1.327

Verifica sezioni traverso [Combinazione n° 27 - SLU (Caso A1-M1)]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 50,00 cm

Verifiche presso-flessione

PROGETTAZIONE ATI:

OPERE D'ARTE MINORI – OPERE DI ATTRAVERSAMENTO IDRAULICO – TOMBINO TM02

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,25	-63,50 (-63,50)	56,93	343,95	-383,63	19,01	19,01	6,04
2	0,83	48,34 (92,79)	56,93	303,49	494,69	26,61	19,01	5,33
3	1,50	92,79 (92,79)	56,93	303,49	494,69	26,61	19,01	5,33
4	2,17	48,34 (92,79)	56,93	303,49	494,69	26,61	19,01	5,33
5	2,75	-63,50 (-63,50)	56,93	343,95	-383,63	19,01	19,01	6,04

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,25	3,80	250,06	0,00	372,73	1887,83	1.491
2	0,83	3,80	133,37	0,00	372,73	1887,83	2.795
3	1,50	0,00	0,00	226,28	0,00	0,00	100.000
4	2,17	3,80	-133,37	0,00	372,73	1887,83	2.795
5	2,75	3,80	-250,06	0,00	372,73	1887,83	1.491

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 27 - 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	0,25	-76,11 (-76,11)	291,44	3095,34	-808,38	19,01	19,01	10,62
2	1,50	-29,11 (-30,52)	270,75	6385,47	-719,76	19,01	19,01	23,58
3	2,75	-63,50 (-76,11)	250,06	2448,25	-745,17	19,01	19,01	9,79

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,25	0,00	73,29	257,94	0,00	0,00	3.520
2	1,50	0,00	3,48	255,15	0,00	0,00	73.389
3	2,75	0,00	-56,93	252,36	0,00	0,00	4.433

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 27 - 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	0,25	-76,11 (-76,11)	291,44	3095,34	-808,38	19,01	19,01	10,62
2	1,50	-29,11 (-30,52)	270,75	6385,47	-719,76	19,01	19,01	23,58
3	2,75	-63,50 (-76,11)	250,06	2448,25	-745,17	19,01	19,01	9,79

Verifiche taglio

PROGETTAZIONE ATI:

OPERE D'ARTE MINORI - OPERE DI ATTRAVERSAMENTO IDRAULICO - TOMBINO TM02

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,25	0,00	-73,29	257,94	0,00	0,00	3.520
2	1,50	0,00	-3,48	255,15	0,00	0,00	73.389
3	2,75	0,00	56,93	252,36	0,00	0,00	4.433

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 28 - 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	0,25	59,43 (59,43)	68,79	383,51	331,34	15,21	15,21	5,58
2	0,86	-40,46 (-75,20)	68,79	417,98	-456,98	15,21	22,81	6,08
3	1,50	-75,20 (-75,20)	68,79	417,98	-456,98	15,21	22,81	6,08
4	2,14	-40,46 (-75,20)	68,79	417,98	-456,98	15,21	22,81	6,08
5	2,75	59,43 (59,43)	68,79	383,51	331,34	15,21	15,21	5,58

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,25	3,80	-208,65	0,00	372,73	1890,15	1.786
2	0,86	3,80	-100,97	0,00	372,73	1890,15	3.691
3	1,50	0,00	8,35	212,21	0,00	0,00	25.429
4	2,14	3,80	117,81	0,00	372,73	1890,15	3.164
5	2,75	3,80	208,65	0,00	372,73	1890,15	1.786

Verifica sezioni traverso [Combinazione n° 28 - 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	0,25	-50,01 (-50,01)	55,30	446,63	-403,90	19,01	19,01	8,08
2	0,83	33,11 (66,15)	55,30	434,42	519,70	26,61	19,01	7,86
3	1,50	66,15 (66,15)	55,30	434,42	519,70	26,61	19,01	7,86
4	2,17	33,11 (66,15)	55,30	434,42	519,70	26,61	19,01	7,86
5	2,75	-50,01 (-50,01)	55,30	446,63	-403,90	19,01	19,01	8,08

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,25	3,80	185,85	0,00	372,73	1887,51	2.006
2	0,83	3,80	99,12	0,00	372,73	1887,51	3.760
3	1,50	0,00	0,00	226,06	0,00	0,00	100.000
4	2,17	3,80	-99,12	0,00	372,73	1887,51	3.760

PROGETTAZIONE ATI:

5 2,75 3,80 -185,85 0,00 372,73 1887,51 2.006

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 28 - 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	0,25	-59,43 (-59,43)	216,50	2872,91	-788,61	19,01	19,01	13,27
2	1,50	-15,94 (-16,86)	201,18	7326,14	-614,12	19,01	19,01	36,42
3	2,75	-50,01 (-59,43)	185,85	2252,10	-720,13	19,01	19,01	12,12

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,25	0,00	68,79	247,82	0,00	0,00	3.603
2	1,50	0,00	2,28	245,76	0,00	0,00	107.889
3	2,75	0,00	-55,30	243,69	0,00	0,00	4.407

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 28 - 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	0,25	-59,43 (-59,43)	216,50	2872,91	-788,61	19,01	19,01	13,27
2	1,50	-15,94 (-16,86)	201,18	7326,14	-614,12	19,01	19,01	36,42
3	2,75	-50,01 (-59,43)	185,85	2252,10	-720,13	19,01	19,01	12,12

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,25	0,00	-68,79	247,82	0,00	0,00	3.603
2	1,50	0,00	-2,28	245,76	0,00	0,00	107.889
3	2,75	0,00	55,30	243,69	0,00	0,00	4.407

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 29 - 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
----	---	---	---	----------------	----------------	-----------------	-----------------	----

PROGETTAZIONE ATI:

OPERE D'ARTE MINORI – OPERE DI ATTRAVERSAMENTO IDRAULICO – TOMBINO TM02

1	0,25	65,53 (66,53)	53,35	243,23	303,33	15,21	15,21	4,56
2	0,86	-82,69 (-133,83)	53,35	162,58	-407,89	15,21	22,81	3,05
3	1,50	-133,83 (-133,83)	53,35	162,58	-407,89	15,21	22,81	3,05
4	2,14	-81,91 (-133,83)	53,35	162,58	-407,89	15,21	22,81	3,05
5	2,75	66,53 (66,53)	53,35	243,23	303,33	15,21	15,21	4,56

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,25	3,80	-310,26	0,00	372,73	1887,13	1.201
2	0,86	3,80	-149,37	0,00	372,73	1887,13	2.495
3	1,50	0,00	12,97	210,13	0,00	0,00	16.196
4	2,14	3,80	175,15	0,00	372,73	1887,13	2.128
5	2,75	3,80	310,06	0,00	372,73	1887,13	1.202

Verifica sezioni trasverso [Combinazione n° 29 - 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	0,25	-112,83 (-112,83)	84,93	279,17	-370,84	19,01	19,01	3,29
2	0,83	12,68 (62,65)	84,93	799,04	589,35	26,61	19,01	9,41
3	1,50	62,65 (62,65)	84,93	799,04	589,35	26,61	19,01	9,41
4	2,17	12,90 (62,65)	84,93	799,04	589,35	26,61	19,01	9,41
5	2,75	-112,43 (-112,83)	84,93	279,17	-370,84	19,01	19,01	3,29

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,25	3,80	280,60	0,00	372,73	1893,31	1.328
2	0,83	3,80	149,73	0,00	372,73	1893,31	2.489
3	1,50	0,00	0,16	230,06	0,00	0,00	1450.322
4	2,17	3,80	-149,41	0,00	372,73	1893,31	2.495
5	2,75	3,80	-280,28	0,00	372,73	1893,31	1.330

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 29 - 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	0,25	-65,53 (-86,82)	321,97	2956,37	-797,15	19,01	19,01	9,18
2	1,50	-46,38 (-54,73)	301,28	4682,26	-850,54	19,01	19,01	15,54
3	2,75	-112,83 (-112,83)	280,60	1511,81	-607,89	19,01	19,01	5,39

PROGETTAZIONE ATI:

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,25	0,00	52,56	262,06	0,00	0,00	4.986
2	1,50	0,00	-20,61	259,27	0,00	0,00	12.580
3	2,75	0,00	-84,15	256,48	0,00	0,00	3.048

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 29 - 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	0,25	-66,53 (-88,45)	321,65	2864,90	-787,79	19,01	19,01	8,91
2	1,50	-46,02 (-54,06)	300,97	4727,32	-849,10	19,01	19,01	15,71
3	2,75	-112,43 (-112,43)	280,28	1518,29	-609,04	19,01	19,01	5,42

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,25	0,00	-54,13	262,02	0,00	0,00	4.841
2	1,50	0,00	19,84	259,23	0,00	0,00	13.064
3	2,75	0,00	84,93	256,44	0,00	0,00	3.019

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 30 - 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	0,25	50,73 (51,58)	52,24	323,40	319,34	15,21	15,21	6,19
2	0,86	-60,89 (-99,39)	52,24	220,22	-418,97	15,21	22,81	4,22
3	1,50	-99,39 (-99,39)	52,24	220,22	-418,97	15,21	22,81	4,22
4	2,14	-60,24 (-99,39)	52,24	220,22	-418,97	15,21	22,81	4,22
5	2,75	51,58 (51,58)	52,24	323,40	319,34	15,21	15,21	6,19

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,25	3,80	-233,70	0,00	372,73	1886,91	1.595
2	0,86	3,80	-112,48	0,00	372,73	1886,91	3.314
3	1,50	0,00	9,83	209,98	0,00	0,00	21.358
4	2,14	3,80	131,97	0,00	372,73	1886,91	2.824
5	2,75	3,80	233,52	0,00	372,73	1886,91	1.596

PROGETTAZIONE ATI:

Verifica sezioni traverso [Combinazione n° 30 - 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	0,25	-91,25 (-91,25)	78,72	328,26	-380,53	19,01	19,01	4,17
2	0,83	3,52 (41,25)	78,72	1304,58	683,59	26,61	19,01	16,57
3	1,50	41,25 (41,25)	78,72	1304,58	683,59	26,61	19,01	16,57
4	2,17	3,70 (41,25)	78,72	1304,58	683,59	26,61	19,01	16,57
5	2,75	-90,91 (-91,25)	78,72	328,26	-380,53	19,01	19,01	4,17

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,25	3,80	211,86	0,00	372,73	1892,09	1.759
2	0,83	3,80	113,06	0,00	372,73	1892,09	3.297
3	1,50	0,00	0,14	229,22	0,00	0,00	1695.858
4	2,17	3,80	-112,79	0,00	372,73	1892,09	3.305
5	2,75	3,80	-211,59	0,00	372,73	1892,09	1.762

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 30 - 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	0,25	-50,73 (-71,62)	242,51	2563,00	-756,91	19,01	19,01	10,57
2	1,50	-30,42 (-37,63)	227,19	5020,96	-831,72	19,01	19,01	22,10
3	2,75	-91,25 (-91,25)	211,86	1341,20	-577,67	19,01	19,01	6,33

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,25	0,00	51,57	251,34	0,00	0,00	4.873
2	1,50	0,00	-17,80	249,27	0,00	0,00	14.002
3	2,75	0,00	-78,05	247,20	0,00	0,00	3.167

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 30 - SLU (Caso A2-M2)]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 50,00 cm

PROGETTAZIONE ATI:

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,25	-51,58 (-73,01)	242,24	2484,80	-748,91	19,01	19,01	10,26
2	1,50	-30,12 (-37,06)	226,92	5071,11	-828,25	19,01	19,01	22,35
3	2,75	-90,91 (-90,91)	211,59	1346,76	-578,66	19,01	19,01	6,36

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,25	0,00	-52,91	251,30	0,00	0,00	4.750
2	1,50	0,00	17,15	249,23	0,00	0,00	14.534
3	2,75	0,00	78,72	247,16	0,00	0,00	3.140

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 31 - 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	0,25	77,87 (77,87)	78,28	320,46	318,75	15,21	15,21	4,09
2	0,86	-56,73 (-104,01)	78,28	331,44	-440,34	15,21	22,81	4,23
3	1,50	-104,01 (-104,01)	78,28	331,44	-440,34	15,21	22,81	4,23
4	2,14	-57,76 (-104,01)	78,28	331,44	-440,34	15,21	22,81	4,23
5	2,75	76,52 (77,87)	78,28	320,46	318,75	15,21	15,21	4,09

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,25	3,80	-280,72	0,00	372,73	1892,01	1.328
2	0,86	3,80	-136,54	0,00	372,73	1892,01	2.730
3	1,50	0,00	10,32	213,50	0,00	0,00	20.683
4	2,14	3,80	157,97	0,00	372,73	1892,01	2.359
5	2,75	3,80	281,00	0,00	372,73	1892,01	1.326

Verifica sezioni trasverso [Combinazione n° 31 - 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	0,25	-64,31 (-64,85)	62,69	377,19	-390,19	19,01	19,01	6,02
2	0,83	47,40 (91,71)	62,69	343,33	502,30	26,61	19,01	5,48
3	1,50	91,71 (91,71)	62,69	343,33	502,30	26,61	19,01	5,48
4	2,17	47,11 (91,71)	62,69	343,33	502,30	26,61	19,01	5,48

PROGETTAZIONE ATI:

5 2,75 -64,85 (-64,85) 62,69 377,19 -390,19 19,01 19,01 6,02

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,25	3,80	249,85	0,00	372,73	1888,96	1.492
2	0,83	3,80	133,15	0,00	372,73	1888,96	2.799
3	1,50	0,00	-0,22	227,06	0,00	0,00	1055.057
4	2,17	3,80	-133,58	0,00	372,73	1888,96	2.790
5	2,75	3,80	-250,28	0,00	372,73	1888,96	1.489

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 31 - 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	0,25	-77,87 (-77,87)	291,22	2996,84	-801,29	19,01	19,01	10,29
2	1,50	-26,71 (-28,32)	270,53	6638,58	-694,85	19,01	19,01	24,54
3	2,75	-64,31 (-77,87)	249,85	2355,55	-734,11	19,01	19,01	9,43

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,25	0,00	79,33	257,91	0,00	0,00	3.251
2	1,50	0,00	3,97	255,12	0,00	0,00	64.245
3	2,75	0,00	-62,69	252,33	0,00	0,00	4.025

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 31 - 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	0,25	-76,52 (-76,52)	291,65	3075,89	-807,02	19,01	19,01	10,55
2	1,50	-27,19 (-28,38)	270,96	6636,49	-695,09	19,01	19,01	24,49
3	2,75	-64,85 (-76,52)	250,28	2431,70	-743,47	19,01	19,01	9,72

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,25	0,00	-77,24	257,97	0,00	0,00	3.340
2	1,50	0,00	-2,94	255,18	0,00	0,00	86.854
3	2,75	0,00	61,64	252,38	0,00	0,00	4.095

PROGETTAZIONE ATI:

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 32 - 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	0,25	60,92 (60,92)	73,05	401,58	334,94	15,21	15,21	5,50
2	0,86	-39,10 (-74,29)	73,05	456,60	-464,40	15,21	22,81	6,25
3	1,50	-74,29 (-74,29)	73,05	456,60	-464,40	15,21	22,81	6,25
4	2,14	-39,98 (-74,29)	73,05	456,60	-464,40	15,21	22,81	6,25
5	2,75	59,78 (60,92)	73,05	401,58	334,94	15,21	15,21	5,50

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,25	3,80	-208,53	0,00	372,73	1890,98	1.787
2	0,86	3,80	-101,55	0,00	372,73	1890,98	3.670
3	1,50	0,00	7,57	212,79	0,00	0,00	28.105
4	2,14	3,80	117,33	0,00	372,73	1890,98	3.177
5	2,75	3,80	208,77	0,00	372,73	1890,98	1.785

Verifica sezioni traverso [Combinazione n° 32 - 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	0,25	-50,70 (-51,16)	60,20	483,99	-411,28	19,01	19,01	8,04
2	0,83	32,31 (65,23)	60,20	489,33	530,19	26,61	19,01	8,13
3	1,50	65,23 (65,23)	60,20	489,33	530,19	26,61	19,01	8,13
4	2,17	32,07 (65,23)	60,20	489,33	530,19	26,61	19,01	8,13
5	2,75	-51,16 (-51,16)	60,20	483,99	-411,28	19,01	19,01	8,04

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,25	3,80	185,67	0,00	372,73	1888,47	2.007
2	0,83	3,80	98,94	0,00	372,73	1888,47	3.767
3	1,50	0,00	-0,18	226,72	0,00	0,00	1236.809
4	2,17	3,80	-99,31	0,00	372,73	1888,47	3.753
5	2,75	3,80	-186,04	0,00	372,73	1888,47	2.004

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 32 - SLU (Caso A2-M2)]

PROGETTAZIONE ATI:

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	0,25	-60,92 (-60,92)	216,32	2758,45	-776,90	19,01	19,01	12,75
2	1,50	-13,89 (-14,99)	200,99	7651,41	-570,53	19,01	19,01	38,07
3	2,75	-50,70 (-60,92)	185,67	2154,44	-706,94	19,01	19,01	11,60

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,25	0,00	73,94	247,80	0,00	0,00	3.352
2	1,50	0,00	2,70	245,73	0,00	0,00	91.045
3	2,75	0,00	-60,20	243,66	0,00	0,00	4.047

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 32 - 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	0,25	-59,78 (-59,78)	216,68	2850,09	-786,28	19,01	19,01	13,15
2	1,50	-14,30 (-15,04)	201,36	7646,47	-571,19	19,01	19,01	37,97
3	2,75	-51,16 (-59,78)	186,04	2233,20	-717,58	19,01	19,01	12,00

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,25	0,00	-72,16	247,85	0,00	0,00	3.435
2	1,50	0,00	-1,82	245,78	0,00	0,00	135.126
3	2,75	0,00	59,31	243,71	0,00	0,00	4.109

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 33 - 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	0,25	56,63 (57,96)	72,34	423,43	339,31	15,21	15,21	5,85
2	0,86	-77,52 (-123,67)	72,34	248,21	-424,35	15,21	22,81	3,43
3	1,50	-123,67 (-123,67)	72,34	248,21	-424,35	15,21	22,81	3,43
4	2,14	-76,50 (-123,67)	72,34	248,21	-424,35	15,21	22,81	3,43
5	2,75	57,96 (57,96)	72,34	423,43	339,31	15,21	15,21	5,85

PROGETTAZIONE ATI:

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,25	3,80	-280,95	0,00	372,73	1890,84	1.327
2	0,86	3,80	-134,95	0,00	372,73	1890,84	2.762
3	1,50	0,00	12,10	212,69	0,00	0,00	17.574
4	2,14	3,80	158,84	0,00	372,73	1890,84	2.347
5	2,75	3,80	280,68	0,00	372,73	1890,84	1.328

Verifica sezioni trasverso [Combinazione n° 33 - 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	0,25	-59,81 (-59,81)	68,64	468,47	-408,21	19,01	19,01	6,83
2	0,83	52,15 (96,74)	68,64	358,42	505,18	26,61	19,01	5,22
3	1,50	96,74 (96,74)	68,64	358,42	505,18	26,61	19,01	5,22
4	2,17	52,43 (96,74)	68,64	358,42	505,18	26,61	19,01	5,22
5	2,75	-59,29 (-59,81)	68,64	468,47	-408,21	19,01	19,01	6,83

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,25	3,80	250,27	0,00	372,73	1890,12	1.489
2	0,83	3,80	133,58	0,00	372,73	1890,12	2.790
3	1,50	0,00	0,21	227,86	0,00	0,00	1091.035
4	2,17	3,80	-133,16	0,00	372,73	1890,12	2.799
5	2,75	3,80	-249,85	0,00	372,73	1890,12	1.492

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 33 - 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	0,25	-56,63 (-59,81)	291,64	4219,86	-865,38	19,01	19,01	14,47
2	1,50	-14,73 (-15,94)	270,96	8228,23	-484,10	19,01	19,01	30,37
3	2,75	-59,81 (-59,81)	250,27	3500,50	-836,53	19,01	19,01	13,99

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,25	0,00	71,30	257,97	0,00	0,00	3.618

PROGETTAZIONE ATI:

OPERE D'ARTE MINORI – OPERE DI ATTRAVERSAMENTO IDRAULICO – TOMBINO TM02

2	1,50	0,00	-3,00	255,18	0,00	0,00	85.127
3	2,75	0,00	-67,58	252,38	0,00	0,00	3.734

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 33 - 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	0,25	-57,96 (-59,29)	291,23	4246,69	-864,52	19,01	19,01	14,58
2	1,50	-14,25 (-15,05)	270,54	8353,15	-464,62	19,01	19,01	30,88
3	2,75	-59,29 (-59,29)	249,85	3535,76	-838,98	19,01	19,01	14,15

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,25	0,00	-73,38	257,91	0,00	0,00	3.515
2	1,50	0,00	1,98	255,12	0,00	0,00	128.832
3	2,75	0,00	68,64	252,33	0,00	0,00	3.676

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 34 - 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	0,25	43,21 (44,34)	68,09	564,19	367,41	15,21	15,21	8,29
2	0,86	-56,45 (-90,68)	68,09	330,53	-440,17	15,21	22,81	4,85
3	1,50	-90,68 (-90,68)	68,09	330,53	-440,17	15,21	22,81	4,85
4	2,14	-55,57 (-90,68)	68,09	330,53	-440,17	15,21	22,81	4,85
5	2,75	44,34 (44,34)	68,09	564,19	367,41	15,21	15,21	8,29

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,25	3,80	-208,73	0,00	372,73	1890,01	1.786
2	0,86	3,80	-100,20	0,00	372,73	1890,01	3.720
3	1,50	0,00	9,09	212,12	0,00	0,00	23.338
4	2,14	3,80	118,07	0,00	372,73	1890,01	3.157
5	2,75	3,80	208,50	0,00	372,73	1890,01	1.788

Verifica sezioni traverso [Combinazione n° 34 - SLU (Caso A2-M2)]

PROGETTAZIONE ATI:

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	0,25	-46,96 (-46,96)	65,16	603,41	-434,85	19,01	19,01	9,26
2	0,83	36,26 (69,42)	65,16	499,48	532,13	26,61	19,01	7,67
3	1,50	69,42 (69,42)	65,16	499,48	532,13	26,61	19,01	7,67
4	2,17	36,50 (69,42)	65,16	499,48	532,13	26,61	19,01	7,67
5	2,75	-46,51 (-46,96)	65,16	603,41	-434,85	19,01	19,01	9,26

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,25	3,80	186,03	0,00	372,73	1889,44	2.004
2	0,83	3,80	99,30	0,00	372,73	1889,44	3.754
3	1,50	0,00	0,18	227,39	0,00	0,00	1277.396
4	2,17	3,80	-98,94	0,00	372,73	1889,44	3.767
5	2,75	3,80	-185,68	0,00	372,73	1889,44	2.007

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 34 - 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	0,25	-43,21 (-46,96)	216,68	3952,11	-856,52	19,01	19,01	18,24
2	1,50	-3,92 (-5,19)	201,35	8716,64	-224,50	19,01	19,01	43,29
3	2,75	-46,96 (-46,96)	186,03	3243,09	-818,64	19,01	19,01	17,43

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,25	0,00	67,20	247,85	0,00	0,00	3.688
2	1,50	0,00	-3,13	245,78	0,00	0,00	78.589
3	2,75	0,00	-64,27	243,71	0,00	0,00	3.792

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 34 - 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	0,25	-44,34 (-46,51)	216,32	3989,79	-857,90	19,01	19,01	18,44
2	1,50	-3,51 (-4,42)	201,00	8758,47	-192,79	19,01	19,01	43,57

PROGETTAZIONE ATI:

OPERE D'ARTE MINORI – OPERE DI ATTRAVERSAMENTO IDRAULICO – TOMBINO TM02

3 2,75 -46,51 (-46,51) 185,68 3277,36 -821,02 19,01 19,01 17,65

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,25	0,00	-68,98	247,80	0,00	0,00	3.593
2	1,50	0,00	2,26	245,73	0,00	0,00	108.711
3	2,75	0,00	65,16	243,66	0,00	0,00	3.739

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 35 - 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	0,25	76,52 (77,87)	78,28	320,46	318,75	15,21	15,21	4,09
2	0,86	-57,76 (-104,01)	78,28	331,44	-440,34	15,21	22,81	4,23
3	1,50	-104,01 (-104,01)	78,28	331,44	-440,34	15,21	22,81	4,23
4	2,14	-56,73 (-104,01)	78,28	331,44	-440,34	15,21	22,81	4,23
5	2,75	77,87 (77,87)	78,28	320,46	318,75	15,21	15,21	4,09

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,25	3,80	-281,00	0,00	372,73	1892,01	1.326
2	0,86	3,80	-135,22	0,00	372,73	1892,01	2.757
3	1,50	0,00	12,14	213,50	0,00	0,00	17.583
4	2,14	3,80	159,13	0,00	372,73	1892,01	2.342
5	2,75	3,80	280,72	0,00	372,73	1892,01	1.328

Verifica sezioni traverso [Combinazione n° 35 - 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	0,25	-64,85 (-64,85)	62,69	377,19	-390,19	19,01	19,01	6,02
2	0,83	47,11 (91,71)	62,69	343,33	502,30	26,61	19,01	5,48
3	1,50	91,71 (91,71)	62,69	343,33	502,30	26,61	19,01	5,48
4	2,17	47,40 (91,71)	62,69	343,33	502,30	26,61	19,01	5,48
5	2,75	-64,31 (-64,85)	62,69	377,19	-390,19	19,01	19,01	6,02

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
----	---	-----------------	---	-----------------	------------------	------------------	----

PROGETTAZIONE ATI:

OPERE D'ARTE MINORI – OPERE DI ATTRAVERSAMENTO IDRAULICO – TOMBINO TM02

1	0,25	3,80	250,28	0,00	372,73	1888,96	1.489
2	0,83	3,80	133,58	0,00	372,73	1888,96	2.790
3	1,50	0,00	0,22	227,06	0,00	0,00	1055.057
4	2,17	3,80	-133,15	0,00	372,73	1888,96	2.799
5	2,75	3,80	-249,85	0,00	372,73	1888,96	1.492

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 35 - 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	0,25	-76,52 (-76,52)	291,65	3075,89	-807,02	19,01	19,01	10,55
2	1,50	-27,19 (-28,38)	270,96	6636,49	-695,09	19,01	19,01	24,49
3	2,75	-64,85 (-76,52)	250,28	2431,70	-743,47	19,01	19,01	9,72

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,25	0,00	77,24	257,97	0,00	0,00	3.340
2	1,50	0,00	2,94	255,18	0,00	0,00	86.854
3	2,75	0,00	-61,64	252,38	0,00	0,00	4.095

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 35 - 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	0,25	-77,87 (-77,87)	291,22	2996,84	-801,29	19,01	19,01	10,29
2	1,50	-26,71 (-28,32)	270,53	6638,58	-694,85	19,01	19,01	24,54
3	2,75	-64,31 (-77,87)	249,85	2355,55	-734,11	19,01	19,01	9,43

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,25	0,00	-79,33	257,91	0,00	0,00	3.251
2	1,50	0,00	-3,97	255,12	0,00	0,00	64.245
3	2,75	0,00	62,69	252,33	0,00	0,00	4.025

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 36 - SLU (Caso A2-M2)]

Base sezione B = 100 cm

PROGETTAZIONE ATI:

Altezza sezione H = 50,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,25	59,78 (60,92)	73,05	401,58	334,94	15,21	15,21	5,50
2	0,86	-39,98 (-74,29)	73,05	456,60	-464,40	15,21	22,81	6,25
3	1,50	-74,29 (-74,29)	73,05	456,60	-464,40	15,21	22,81	6,25
4	2,14	-39,10 (-74,29)	73,05	456,60	-464,40	15,21	22,81	6,25
5	2,75	60,92 (60,92)	73,05	401,58	334,94	15,21	15,21	5,50

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,25	3,80	-208,77	0,00	372,73	1890,98	1.785
2	0,86	3,80	-100,42	0,00	372,73	1890,98	3.712
3	1,50	0,00	9,12	212,79	0,00	0,00	23.328
4	2,14	3,80	118,32	0,00	372,73	1890,98	3.150
5	2,75	3,80	208,53	0,00	372,73	1890,98	1.787

Verifica sezioni trasverso [Combinazione n° 36 - 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	0,25	-51,16 (-51,16)	60,20	483,99	-411,28	19,01	19,01	8,04
2	0,83	32,07 (65,23)	60,20	489,33	530,19	26,61	19,01	8,13
3	1,50	65,23 (65,23)	60,20	489,33	530,19	26,61	19,01	8,13
4	2,17	32,31 (65,23)	60,20	489,33	530,19	26,61	19,01	8,13
5	2,75	-50,70 (-51,16)	60,20	483,99	-411,28	19,01	19,01	8,04

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,25	3,80	186,04	0,00	372,73	1888,47	2.004
2	0,83	3,80	99,31	0,00	372,73	1888,47	3.753
3	1,50	0,00	0,18	226,72	0,00	0,00	1236.809
4	2,17	3,80	-98,94	0,00	372,73	1888,47	3.767
5	2,75	3,80	-185,67	0,00	372,73	1888,47	2.007

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 36 - SLU (Caso A2-M2)]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 50,00 cm

Verifiche presso-flessione

PROGETTAZIONE ATI:

OPERE D'ARTE MINORI – OPERE DI ATTRAVERSAMENTO IDRAULICO – TOMBINO TM02

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,25	-59,78 (-59,78)	216,68	2850,09	-786,28	19,01	19,01	13,15
2	1,50	-14,30 (-15,04)	201,36	7646,47	-571,19	19,01	19,01	37,97
3	2,75	-51,16 (-59,78)	186,04	2233,20	-717,58	19,01	19,01	12,00

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,25	0,00	72,16	247,85	0,00	0,00	3.435
2	1,50	0,00	1,82	245,78	0,00	0,00	135.126
3	2,75	0,00	-59,31	243,71	0,00	0,00	4.109

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 36 - 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	0,25	-60,92 (-60,92)	216,32	2758,45	-776,90	19,01	19,01	12,75
2	1,50	-13,89 (-14,99)	200,99	7651,41	-570,53	19,01	19,01	38,07
3	2,75	-50,70 (-60,92)	185,67	2154,44	-706,94	19,01	19,01	11,60

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,25	0,00	-73,94	247,80	0,00	0,00	3.352
2	1,50	0,00	-2,70	245,73	0,00	0,00	91.045
3	2,75	0,00	60,20	243,66	0,00	0,00	4.047

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 37 - 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	0,25	143,83 (143,83)	110,14	230,30	300,75	15,21	15,21	2,09
2	0,86	-5,42 (-90,53)	110,14	598,10	-491,60	15,21	22,81	5,43
3	1,50	-109,22 (-125,54)	110,14	397,43	-453,03	15,21	22,81	3,61
4	2,14	-109,69 (-125,54)	110,14	397,43	-453,03	15,21	22,81	3,61
5	2,75	38,04 (143,83)	110,14	230,30	300,75	15,21	15,21	2,09

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,25	3,80	-255,82	0,00	372,73	1898,23	1.457

PROGETTAZIONE ATI:

OPERE D'ARTE MINORI - OPERE DI ATTRAVERSAMENTO IDRAULICO - TOMBINO TM02

2	0,86	3,80	-210,14	0,00	372,73	1898,23	1.774
3	1,50	0,00	-83,12	217,80	0,00	0,00	2.620
4	2,14	3,80	127,00	0,00	372,73	1898,23	2.935
5	2,75	3,80	364,62	0,00	372,73	1898,23	1.022

Verifica sezioni trasverso [Combinazione n° 37 - 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	0,25	4,45 (91,63)	201,11	1221,20	556,41	19,01	19,01	6,07
2	0,83	91,85 (107,52)	201,11	1268,09	677,97	26,61	19,01	6,31
3	1,50	98,26 (107,52)	201,11	1268,09	677,97	26,61	19,01	6,31
4	2,17	4,96 (91,93)	201,11	1592,53	727,97	26,61	19,01	7,92
5	2,75	-158,47 (-158,47)	201,11	534,63	-421,27	19,01	19,01	2,66

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,25	3,80	215,27	0,00	372,73	1916,02	1.731
2	0,83	3,80	84,40	0,00	372,73	1916,02	4.416
3	1,50	0,00	-65,17	245,75	0,00	0,00	3.771
4	2,17	3,80	-214,73	0,00	372,73	1916,02	1.736
5	2,75	3,80	-345,60	0,00	372,73	1916,02	1.078

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 37 - 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	0,25	-143,83 (-143,83)	256,64	869,79	-487,44	19,01	19,01	3,39
2	1,50	-29,00 (-52,39)	235,96	3839,26	-852,38	19,01	19,01	16,27
3	2,75	4,45 (4,51)	215,27	8770,30	183,82	19,01	19,01	40,74

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,25	0,00	127,54	253,24	0,00	0,00	1.986
2	1,50	0,00	57,74	250,45	0,00	0,00	4.338
3	2,75	0,00	-2,66	247,66	0,00	0,00	93.127

PROGETTAZIONE ATI:

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 37 - 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	0,25	-38,04 (-75,59)	386,98	4400,37	-859,59	19,01	19,01	11,37
2	1,50	-10,42 (-31,62)	366,29	7243,31	-625,21	19,01	19,01	19,77
3	2,75	-158,47 (-158,47)	345,60	1208,63	-554,19	19,01	19,01	3,50

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,25	0,00	-92,73	270,84	0,00	0,00	2.921
2	1,50	0,00	52,35	268,05	0,00	0,00	5.121
3	2,75	0,00	183,31	265,25	0,00	0,00	1.447

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 38 - 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	0,25	117,04 (117,04)	100,15	262,91	307,26	15,21	15,21	2,63
2	0,86	4,71 (71,20)	100,15	499,46	355,09	15,21	22,81	4,99
3	1,50	-78,65 (-94,26)	100,15	502,88	-473,30	15,21	22,81	5,02
4	2,14	-84,22 (-94,26)	100,15	502,88	-473,30	15,21	22,81	5,02
5	2,75	26,94 (117,04)	100,15	262,91	307,26	15,21	15,21	2,63

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,25	3,80	-186,86	0,00	372,73	1896,28	1.995
2	0,86	3,80	-164,16	0,00	372,73	1896,28	2.271
3	1,50	0,00	-72,15	216,45	0,00	0,00	3.000
4	2,14	3,80	90,81	0,00	372,73	1896,28	4.105
5	2,75	3,80	279,99	0,00	372,73	1896,28	1.331

Verifica sezioni traverso [Combinazione n° 38 - 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
----	---	---	---	----------------	----------------	-----------------	-----------------	----

PROGETTAZIONE ATI:

OPERE D'ARTE MINORI – OPERE DI ATTRAVERSAMENTO IDRAULICO – TOMBINO TM02

1	0,25	7,86 (71,13)	178,15	1531,06	611,30	19,01	19,01	8,59
2	0,83	70,17 (79,89)	178,15	1639,35	735,18	26,61	19,01	9,20
3	1,50	70,80 (79,89)	178,15	1639,35	735,18	26,61	19,01	9,20
4	2,17	-3,85 (-72,07)	178,15	1518,37	-614,27	26,61	19,01	8,52
5	2,75	-130,93 (-130,93)	178,15	587,38	-431,69	19,01	19,01	3,30

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,25	3,80	156,21	0,00	372,73	1911,53	2.386
2	0,83	3,80	57,41	0,00	372,73	1911,53	6.493
3	1,50	0,00	-55,52	242,65	0,00	0,00	4.371
4	2,17	3,80	-168,44	0,00	372,73	1911,53	2.213
5	2,75	3,80	-267,25	0,00	372,73	1911,53	1.395

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 38 - 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	0,25	-117,04 (-117,04)	186,86	736,05	-461,04	19,01	19,01	3,94
2	1,50	-15,82 (-35,45)	171,53	4186,57	-865,11	19,01	19,01	24,41
3	2,75	7,86 (8,80)	156,21	8326,34	468,80	19,01	19,01	53,30

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,25	0,00	114,98	243,82	0,00	0,00	2.121
2	1,50	0,00	48,47	241,75	0,00	0,00	4.988
3	2,75	0,00	-9,10	239,69	0,00	0,00	26.339

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 38 - 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	0,25	-26,94 (-61,50)	297,89	4191,52	-865,29	19,01	19,01	14,07
2	1,50	0,00 (9,01)	282,57	8648,97	275,80	19,01	19,01	30,61
3	2,75	-130,93 (-130,93)	267,25	1079,39	-528,82	19,01	19,01	4,04

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
----	---	-----------------	---	-----------------	------------------	------------------	----

PROGETTAZIONE ATI:

OPERE D'ARTE MINORI - OPERE DI ATTRAVERSAMENTO IDRAULICO - TOMBINO TM02

1	0,25	0,00	-85,32	258,81	0,00	0,00	3.033
2	1,50	0,00	45,30	256,74	0,00	0,00	5.667
3	2,75	0,00	162,99	254,68	0,00	0,00	1.563

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 39 - 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	0,25	137,51 (137,51)	110,15	242,91	303,27	15,21	15,21	2,21
2	0,86	2,35 (81,69)	110,15	471,10	349,38	15,21	22,81	4,28
3	1,50	-96,59 (-114,53)	110,15	444,38	-462,05	15,21	22,81	4,03
4	2,14	-101,97 (-114,53)	110,15	444,38	-462,05	15,21	22,81	4,03
5	2,75	31,73 (137,51)	110,15	242,91	303,27	15,21	15,21	2,21

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,25	3,80	-226,27	0,00	372,73	1898,23	1.647
2	0,86	3,80	-195,89	0,00	372,73	1898,23	1.903
3	1,50	0,00	-84,27	217,80	0,00	0,00	2.585
4	2,14	3,80	110,51	0,00	372,73	1898,23	3.373
5	2,75	3,80	335,27	0,00	372,73	1898,23	1.112

Verifica sezioni traverso [Combinazione n° 39 - 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	0,25	10,78 (85,66)	201,10	1366,73	582,19	19,01	19,01	6,80
2	0,83	84,60 (96,22)	201,10	1487,71	711,81	26,61	19,01	7,40
3	1,50	85,61 (96,22)	201,10	1487,71	711,81	26,61	19,01	7,40
4	2,17	-2,29 (-82,70)	201,10	1473,54	-605,96	26,61	19,01	7,33
5	2,75	-152,14 (-152,14)	201,10	564,69	-427,21	19,01	19,01	2,81

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,25	3,80	184,89	0,00	372,73	1916,02	2.016
2	0,83	3,80	68,20	0,00	372,73	1916,02	5.465
3	1,50	0,00	-65,17	245,75	0,00	0,00	3.771
4	2,17	3,80	-198,53	0,00	372,73	1916,02	1.877
5	2,75	3,80	-315,23	0,00	372,73	1916,02	1.182

PROGETTAZIONE ATI:

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 39 - 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	0,25-137,51 (-137,51)	226,27	769,44	-467,63	19,01	19,01	3,40	
2	1,50 -22,68 (-46,07)	205,58	3796,95	-850,83	19,01	19,01	18,47	
3	2,75 10,78 (10,85)	184,89	8234,79	483,07	19,01	19,01	44,54	

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,25	0,00	127,55	249,14	0,00	0,00	1.953
2	1,50	0,00	57,75	246,35	0,00	0,00	4.266
3	2,75	0,00	-2,65	243,56	0,00	0,00	91.909

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 39 - 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	0,25 -31,73 (-69,29)	356,60	4420,40	-858,94	19,01	19,01	12,40	
2	1,50 -4,10 (-25,30)	335,92	7624,35	-574,15	19,01	19,01	22,70	
3	2,75-152,14 (-152,14)	315,23	1106,99	-534,26	19,01	19,01	3,51	

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,25	0,00	-92,74	266,74	0,00	0,00	2.876
2	1,50	0,00	52,34	263,95	0,00	0,00	5.043
3	2,75	0,00	183,30	261,15	0,00	0,00	1.425

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 40 - 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	0,25 111,23 (111,23)	99,97	279,04	310,48	15,21	15,21	2,79	

PROGETTAZIONE ATI:

OPERE D'ARTE MINORI – OPERE DI ATTRAVERSAMENTO IDRAULICO – TOMBINO TM02

2	0,86	11,95 (73,23)	99,97	479,20	351,01	15,21	22,81	4,79
3	1,50	-67,28 (-84,59)	99,97	575,97	-487,35	15,21	22,81	5,76
4	2,14	-77,64 (-84,59)	99,97	575,97	-487,35	15,21	22,81	5,76
5	2,75	21,23 (111,23)	99,97	279,04	310,48	15,21	15,21	2,79

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,25	3,80	-160,96	0,00	372,73	1896,25	2.316
2	0,86	3,80	-151,29	0,00	372,73	1896,25	2.464
3	1,50	0,00	-73,89	216,42	0,00	0,00	2.929
4	2,14	3,80	75,83	0,00	372,73	1896,25	4.916
5	2,75	3,80	254,91	0,00	372,73	1896,25	1.462

Verifica sezioni trasverso [Combinazione n° 40 - 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	0,25	13,22 (65,99)	178,33	1762,93	652,37	19,01	19,01	9,89
2	0,83	63,93 (70,20)	178,33	1993,16	784,59	26,61	19,01	11,18
3	1,50	59,94 (70,20)	178,33	1993,16	784,59	26,61	19,01	11,18
4	2,17	-10,13 (-72,77)	178,33	1494,62	-609,86	26,61	19,01	8,38
5	2,75	-125,65 (-125,65)	178,33	622,56	-438,63	19,01	19,01	3,49

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,25	3,80	130,31	0,00	372,73	1911,57	2.860
2	0,83	3,80	43,58	0,00	372,73	1911,57	8.553
3	1,50	0,00	-55,54	242,67	0,00	0,00	4.369
4	2,17	3,80	-154,67	0,00	372,73	1911,57	2.410
5	2,75	3,80	-241,40	0,00	372,73	1911,57	1.544

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 40 - 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	0,25-111,23 (-111,23)	160,96	639,55	-441,99	19,01	19,01	3,97	
2	1,50 -10,24 (-29,79)	145,63	4228,76	-865,09	19,01	19,01	29,04	
3	2,75 13,22 (14,19)	130,31	6503,55	708,38	19,01	19,01	49,91	

PROGETTAZIONE ATI:

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,25	0,00	114,79	240,33	0,00	0,00	2.094
2	1,50	0,00	48,29	238,26	0,00	0,00	4.934
3	2,75	0,00	-9,28	236,19	0,00	0,00	25.447

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 40 - 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	0,25	-21,23 (-55,71)	272,04	4225,07	-865,21	19,01	19,01	15,53
2	1,50	5,50 (14,59)	256,72	8305,92	471,98	19,01	19,01	32,35
3	2,75	-125,65 (-125,65)	241,40	977,26	-508,65	19,01	19,01	4,05

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,25	0,00	-85,15	255,32	0,00	0,00	2.999
2	1,50	0,00	45,47	253,25	0,00	0,00	5.569
3	2,75	0,00	163,17	251,19	0,00	0,00	1.539

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 41 - 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	0,25	119,13 (119,13)	86,59	216,62	298,02	15,21	15,21	2,50
2	0,86	-27,74 (-110,96)	86,59	345,77	-443,10	15,21	22,81	3,99
3	1,50	-130,34 (-147,05)	86,59	250,07	-424,70	15,21	22,81	2,89
4	2,14	-132,00 (-147,05)	86,59	250,07	-424,70	15,21	22,81	2,89
5	2,75	13,35 (119,13)	86,59	216,62	298,02	15,21	15,21	2,50

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,25	3,80	-254,89	0,00	372,73	1893,63	1.462
2	0,86	3,80	-205,50	0,00	372,73	1893,63	1.814
3	1,50	0,00	-82,18	214,62	0,00	0,00	2.612
4	2,14	3,80	124,28	0,00	372,73	1893,63	2.999
5	2,75	3,80	363,68	0,00	372,73	1893,63	1.025

PROGETTAZIONE ATI:

Verifica sezioni traverso [Combinazione n° 41 - 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	0,25	12,19 (99,38)	198,17	1038,43	520,73	19,01	19,01	5,24
2	0,83	99,60 (115,27)	198,17	1117,99	650,28	26,61	19,01	5,64
3	1,50	106,01 (115,27)	198,17	1117,99	650,28	26,61	19,01	5,64
4	2,17	12,72 (99,68)	198,17	1383,09	695,69	26,61	19,01	6,98
5	2,75	-150,71 (-150,71)	198,17	560,72	-426,42	19,01	19,01	2,83

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,25	3,80	215,28	0,00	372,73	1915,45	1.731
2	0,83	3,80	84,41	0,00	372,73	1915,45	4.416
3	1,50	0,00	-65,16	245,35	0,00	0,00	3.765
4	2,17	3,80	-214,73	0,00	372,73	1915,45	1.736
5	2,75	3,80	-345,60	0,00	372,73	1915,45	1.079

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 41 - 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	0,25	-119,13 (-119,13)	256,65	1183,65	-549,40	19,01	19,01	4,61
2	1,50	-22,71 (-44,61)	235,96	4525,94	-855,56	19,01	19,01	19,18
3	2,75	12,19 (12,19)	215,28	8314,19	470,70	19,01	19,01	38,62

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,25	0,00	103,99	253,25	0,00	0,00	2.435
2	1,50	0,00	54,05	250,45	0,00	0,00	4.633
3	2,75	0,00	0,28	247,66	0,00	0,00	896.307

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 41 - SLU (Caso A1-M1)]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 50,00 cm

PROGETTAZIONE ATI:

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,25	-13,35 (-41,37)	386,97	6567,72	-702,19	19,01	19,01	16,97
2	1,50	-4,13 (-26,81)	366,28	7701,62	-563,80	19,01	19,01	21,03
3	2,75-150,71 (-150,71)	345,60	1313,36	-572,74	19,01	19,01	3,80	

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,25	0,00	-69,19	270,84	0,00	0,00	3.915
2	1,50	0,00	56,02	268,05	0,00	0,00	4.785
3	2,75	0,00	180,37	265,25	0,00	0,00	1.471

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 42 - 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	0,25	95,91 (95,91)	78,27	248,41	304,37	15,21	15,21	3,17
2	0,86	-14,32 (-79,04)	78,27	460,67	-465,19	15,21	22,81	5,89
3	1,50	-96,53 (-112,46)	78,27	302,64	-434,81	15,21	22,81	3,87
4	2,14-103,14 (-112,46)	78,27	302,64	-434,81	15,21	22,81	3,87	
5	2,75	5,80 (95,91)	78,27	248,41	304,37	15,21	15,21	3,17

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,25	3,80	-186,43	0,00	372,73	1892,00	1.999
2	0,86	3,80	-159,81	0,00	372,73	1892,00	2.332
3	1,50	0,00	-71,12	213,49	0,00	0,00	3.002
4	2,14	3,80	88,37	0,00	372,73	1892,00	4.218
5	2,75	3,80	279,10	0,00	372,73	1892,00	1.335

Verifica sezioni trasverso [Combinazione n° 42 - 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	0,25	14,67 (77,94)	174,52	1262,06	563,65	19,01	19,01	7,23
2	0,83	76,98 (86,71)	174,52	1407,85	699,51	26,61	19,01	8,07
3	1,50	77,62 (86,71)	174,52	1407,85	699,51	26,61	19,01	8,07
4	2,17	2,98 (71,19)	174,52	1896,02	773,41	26,61	19,01	10,86
5	2,75-124,09 (-124,09)	174,52	614,70	-437,08	19,01	19,01	3,52	

PROGETTAZIONE ATI:

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,25	3,80	156,22	0,00	372,73	1910,82	2.386
2	0,83	3,80	57,42	0,00	372,73	1910,82	6.492
3	1,50	0,00	-55,51	242,16	0,00	0,00	4.363
4	2,17	3,80	-168,43	0,00	372,73	1910,82	2.213
5	2,75	3,80	-267,23	0,00	372,73	1910,82	1.395

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 42 - 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	0,25	-95,91 (-95,91)	186,87	999,72	-513,09	19,01	19,01	5,35
2	1,50	-11,41 (-29,93)	171,55	4839,63	-844,27	19,01	19,01	28,21
3	2,75	14,67 (14,99)	156,22	6914,12	663,42	19,01	19,01	44,26

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,25	0,00	93,10	243,82	0,00	0,00	2.619
2	1,50	0,00	45,72	241,76	0,00	0,00	5.287
3	2,75	0,00	-5,47	239,69	0,00	0,00	43.814

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 42 - 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	0,25	-5,80 (-31,50)	297,88	6605,62	-698,54	19,01	19,01	22,18
2	1,50	4,42 (16,43)	282,56	8255,14	479,90	19,01	19,01	29,22
3	2,75-124,09 (-124,09)		267,23	1182,75	-549,22	19,01	19,01	4,43

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,25	0,00	-63,45	258,81	0,00	0,00	4.079
2	1,50	0,00	48,04	256,74	0,00	0,00	5.344
3	2,75	0,00	159,36	254,67	0,00	0,00	1.598

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 43 - 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	0,25	107,02 (107,02)	57,03	151,93	285,11	15,21	15,21	2,66
2	0,86	-39,77 (-122,93)	57,03	191,84	-413,51	15,21	22,81	3,36
3	1,50	-142,31 (-159,04)	57,03	145,05	-404,52	15,21	22,81	2,54
4	2,14	-144,03 (-159,04)	57,03	145,05	-404,52	15,21	22,81	2,54
5	2,75	1,24 (107,02)	57,03	151,93	285,11	15,21	15,21	2,66

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,25	3,80	-254,86	0,00	372,73	1887,85	1.463
2	0,86	3,80	-205,33	0,00	372,73	1887,85	1.815
3	1,50	0,00	-82,19	210,63	0,00	0,00	2.563
4	2,14	3,80	124,11	0,00	372,73	1887,85	3.003
5	2,75	3,80	363,65	0,00	372,73	1887,85	1.025

Verifica sezioni traverso [Combinazione n° 43 - 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	0,25	-49,61 (-136,80)	227,74	782,94	-470,29	19,01	19,01	3,44
2	0,83	37,80 (53,47)	227,74	3911,52	918,44	26,61	19,01	17,18
3	1,50	44,22 (53,47)	227,74	3911,52	918,44	26,61	19,01	17,18
4	2,17	-49,08 (-136,04)	227,74	792,51	-473,42	26,61	19,01	3,48
5	2,75	-212,51 (-212,51)	227,74	429,15	-400,45	19,01	19,01	1,88

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,25	3,80	215,28	0,00	372,73	1921,23	1.731
2	0,83	3,80	84,41	0,00	372,73	1921,23	4.416
3	1,50	0,00	-65,16	249,34	0,00	0,00	3.827
4	2,17	3,80	-214,73	0,00	372,73	1921,23	1.736
5	2,75	3,80	-345,60	0,00	372,73	1921,23	1.079

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 43 - SLU (Caso A1-M1)]

PROGETTAZIONE ATI:

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	0,25-107,02 (-107,02)	256,65	1418,04	1418,04	-591,28	19,01	19,01	5,53
2	1,50 -47,56 (-57,48)	235,96	3407,96	3407,96	-830,10	19,01	19,01	14,44
3	2,75 -49,61 (-61,47)	215,28	2699,99	2699,99	-770,92	19,01	19,01	12,54

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,25	0,00	74,43	253,25	0,00	0,00	3.403
2	1,50	0,00	24,49	250,45	0,00	0,00	10.226
3	2,75	0,00	-29,29	247,66	0,00	0,00	8.457

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 43 - 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	0,25 -1,24 (-17,29)	386,97	8511,04	8511,04	-380,35	19,01	19,01	21,99
2	1,50 -28,97 (-63,63)	366,28	4854,34	4854,34	-843,26	19,01	19,01	13,25
3	2,75-212,51 (-212,51)	345,60	756,28	756,28	-465,03	19,01	19,01	2,19

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,25	0,00	-39,63	270,84	0,00	0,00	6.835
2	1,50	0,00	85,58	268,05	0,00	0,00	3.132
3	2,75	0,00	209,94	265,25	0,00	0,00	1.263

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 44 - 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	0,25 85,82 (85,82)	53,64	181,96	181,96	291,10	15,21	15,21	3,39
2	0,86 -24,34 (-89,01)	53,64	256,71	256,71	-425,98	15,21	22,81	4,79
3	1,50-106,50 (-122,45)	53,64	180,16	180,16	-411,27	15,21	22,81	3,36
4	2,14-113,16 (-122,45)	53,64	180,16	180,16	-411,27	15,21	22,81	3,36
5	2,75 -4,29 (-117,31)	53,64	128,20	128,20	-280,37	15,21	15,21	2,39

PROGETTAZIONE ATI:

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,25	3,80	-186,40	0,00	372,73	1887,19	2.000
2	0,86	3,80	-159,67	0,00	372,73	1887,19	2.334
3	1,50	0,00	-71,13	210,17	0,00	0,00	2.955
4	2,14	3,80	88,22	0,00	372,73	1887,19	4.225
5	2,75	3,80	279,08	0,00	372,73	1887,19	1.336

Verifica sezioni trasverso [Combinazione n° 44 - 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	0,25	-36,82 (-100,09)	199,16	1034,59	-519,97	19,01	19,01	5,19
2	0,83	25,49 (35,22)	199,16	4909,78	868,20	26,61	19,01	24,65
3	1,50	26,13 (35,22)	199,16	4909,78	868,20	26,61	19,01	24,65
4	2,17	-48,52 (-116,73)	199,16	815,51	-478,01	26,61	19,01	4,09
5	2,75	-175,59 (-175,59)	199,16	461,43	-406,82	19,01	19,01	2,32

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,25	3,80	156,22	0,00	372,73	1915,64	2.386
2	0,83	3,80	57,42	0,00	372,73	1915,64	6.492
3	1,50	0,00	-55,51	245,48	0,00	0,00	4.423
4	2,17	3,80	-168,43	0,00	372,73	1915,64	2.213
5	2,75	3,80	-267,23	0,00	372,73	1915,64	1.395

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 44 - 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	0,25	-85,82 (-85,82)	186,87	1205,62	-553,65	19,01	19,01	6,45
2	1,50	-32,11 (-40,65)	171,55	3542,37	-839,44	19,01	19,01	20,65
3	2,75	-36,82 (-49,02)	156,22	2327,84	-730,37	19,01	19,01	14,90

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,25	0,00	68,46	243,82	0,00	0,00	3.561
2	1,50	0,00	21,09	241,76	0,00	0,00	11.464

PROGETTAZIONE ATI:

3 2,75 0,00 -30,11 239,69 0,00 0,00 7.962

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 44 - 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	0,25	4,29 (12,41)	297,88	8543,24	355,94	19,01	19,01	28,68
2	1,50	-16,28 (-45,71)	282,56	5105,26	-825,89	19,01	19,01	18,07
3	2,75-175,59	(-175,59)	267,23	686,90	-451,33	19,01	19,01	2,57

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,25	0,00	-38,82	258,81	0,00	0,00	6.667
2	1,50	0,00	72,67	256,74	0,00	0,00	3.533
3	2,75	0,00	183,99	254,67	0,00	0,00	1.384

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 45 - 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	0,25	148,79 (148,79)	110,28	221,62	299,02	15,21	15,21	2,01
2	0,86	1,73 (85,13)	110,28	446,05	344,34	15,21	22,81	4,04
3	1,50-101,04	(-117,70)	110,28	430,41	-459,37	15,21	22,81	3,90
4	2,14-102,54	(-117,70)	110,28	430,41	-459,37	15,21	22,81	3,90
5	2,75	43,00 (148,79)	110,28	221,62	299,02	15,21	15,21	2,01

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,25	3,80	-254,96	0,00	372,73	1898,26	1.462
2	0,86	3,80	-205,92	0,00	372,73	1898,26	1.810
3	1,50	0,00	-82,15	217,82	0,00	0,00	2.651
4	2,14	3,80	124,70	0,00	372,73	1898,26	2.989
5	2,75	3,80	363,76	0,00	372,73	1898,26	1.025

Verifica sezioni traverso [Combinazione n° 45 - SLU (Caso A1-M1)]

Base sezione B = 100 cm

PROGETTAZIONE ATI:

Altezza sezione H = 50,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,25	41,76 (128,94)	174,48	582,95	430,81	19,01	19,01	3,34
2	0,83	129,16 (144,83)	174,48	683,38	567,26	26,61	19,01	3,92
3	1,50	135,57 (144,83)	174,48	683,38	567,26	26,61	19,01	3,92
4	2,17	42,27 (129,24)	174,48	794,47	588,48	26,61	19,01	4,55
5	2,75	-121,16 (-121,16)	174,48	635,29	-441,15	19,01	19,01	3,64

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,25	3,80	215,27	0,00	372,73	1910,81	1.731
2	0,83	3,80	84,40	0,00	372,73	1910,81	4.416
3	1,50	0,00	-65,17	242,15	0,00	0,00	3.716
4	2,17	3,80	-214,73	0,00	372,73	1910,81	1.736
5	2,75	3,80	-345,60	0,00	372,73	1910,81	1.078

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 45 - 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	0,25	-148,79 (-148,79)	256,64	825,79	-478,75	19,01	19,01	3,22
2	1,50	-22,76 (-54,25)	235,96	3682,53	-846,63	19,01	19,01	15,61
3	2,75	41,76 (41,76)	215,27	4426,89	858,74	19,01	19,01	20,56

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,25	0,00	127,68	253,24	0,00	0,00	1.983
2	1,50	0,00	77,75	250,45	0,00	0,00	3.221
3	2,75	0,00	23,97	247,66	0,00	0,00	10.332

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 45 - 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	0,25	-43,00 (-80,61)	386,98	4145,83	-863,62	19,01	19,01	10,71
2	1,50	-4,18 (-17,27)	366,29	8484,95	-400,12	19,01	19,01	23,16
3	2,75	-121,16 (-121,16)	345,60	1930,07	-676,62	19,01	19,01	5,58

PROGETTAZIONE ATI:

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,25	0,00	-92,87	270,84	0,00	0,00	2.916
2	1,50	0,00	32,34	268,05	0,00	0,00	8.288
3	2,75	0,00	156,68	265,25	0,00	0,00	1.693

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 46 - 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	0,25	120,63 (120,63)	98,02	247,10	304,11	15,21	15,21	2,52
2	0,86	10,24 (75,10)	98,02	450,57	345,24	15,21	22,81	4,60
3	1,50	-72,11 (-87,99)	98,02	533,83	-479,25	15,21	22,81	5,45
4	2,14	-78,59 (-87,99)	98,02	533,83	-479,25	15,21	22,81	5,45
5	2,75	30,51 (120,63)	98,02	247,10	304,11	15,21	15,21	2,52

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,25	3,80	-186,49	0,00	372,73	1895,86	1.999
2	0,86	3,80	-160,16	0,00	372,73	1895,86	2.327
3	1,50	0,00	-71,09	216,16	0,00	0,00	3.040
4	2,14	3,80	88,72	0,00	372,73	1895,86	4.201
5	2,75	3,80	279,17	0,00	372,73	1895,86	1.335

Verifica sezioni traverso [Combinazione n° 46 - 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	0,25	39,32 (102,58)	154,78	678,44	449,66	19,01	19,01	4,38
2	0,83	101,62 (111,35)	154,78	826,49	594,60	26,61	19,01	5,34
3	1,50	102,26 (111,35)	154,78	826,49	594,60	26,61	19,01	5,34
4	2,17	27,61 (95,82)	154,78	1020,17	631,60	26,61	19,01	6,59
5	2,75	-99,47 (-99,47)	154,78	709,14	-455,72	19,01	19,01	4,58

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,25	3,80	156,22	0,00	372,73	1906,96	2.386

PROGETTAZIONE ATI:

OPERE D'ARTE MINORI - OPERE DI ATTRAVERSAMENTO IDRAULICO - TOMBINO TM02

2	0,83	3,80	57,41	0,00	372,73	1906,96	6.493
3	1,50	0,00	-55,51	239,49	0,00	0,00	4.314
4	2,17	3,80	-168,43	0,00	372,73	1906,96	2.213
5	2,75	3,80	-267,24	0,00	372,73	1906,96	1.395

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 46 - 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	0,25-120,63 (-120,63)	186,86	704,56	-454,82	19,01	19,01	3,77	
2	1,50 -11,45 (-37,96)	171,54	3854,17	-852,93	19,01	19,01	22,47	
3	2,75 39,32 (39,32)	156,22	3256,50	819,57	19,01	19,01	20,85	

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,25	0,00	112,84	243,82	0,00	0,00	2.161
2	1,50	0,00	65,47	241,76	0,00	0,00	3.693
3	2,75	0,00	14,27	239,69	0,00	0,00	16.791

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 46 - 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	0,25 -30,51 (-64,20)	297,89	3978,83	-857,50	19,01	19,01	13,36	
2	1,50 4,38 (8,21)	282,56	8680,04	252,24	19,01	19,01	30,72	
3	2,75 -99,47 (-99,47)	267,24	1743,56	-648,94	19,01	19,01	6,52	

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,25	0,00	-83,19	258,81	0,00	0,00	3.111
2	1,50	0,00	28,31	256,74	0,00	0,00	9.069
3	2,75	0,00	139,62	254,67	0,00	0,00	1.824

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 47 - SLU (Caso A1-M1)]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 50,00 cm

PROGETTAZIONE ATI:

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,25	136,68 (136,68)	80,72	170,57	288,83	15,21	15,21	2,11
2	0,86	-10,30 (-93,63)	80,72	389,21	-451,45	15,21	22,81	4,82
3	1,50	-113,01 (-129,69)	80,72	266,27	-427,82	15,21	22,81	3,30
4	2,14	-114,57 (-129,69)	80,72	266,27	-427,82	15,21	22,81	3,30
5	2,75	30,89 (136,68)	80,72	170,57	288,83	15,21	15,21	2,11

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,25	3,80	-254,93	0,00	372,73	1892,48	1.462
2	0,86	3,80	-205,75	0,00	372,73	1892,48	1.812
3	1,50	0,00	-82,17	213,82	0,00	0,00	2.602
4	2,14	3,80	124,53	0,00	372,73	1892,48	2.993
5	2,75	3,80	363,73	0,00	372,73	1892,48	1.025

Verifica sezioni traverso [Combinazione n° 47 - 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	0,25	-20,04 (-107,22)	204,04	962,37	-505,71	19,01	19,01	4,72
2	0,83	67,37 (83,04)	204,04	1902,19	774,12	26,61	19,01	9,32
3	1,50	73,78 (83,04)	204,04	1902,19	774,12	26,61	19,01	9,32
4	2,17	-19,52 (-106,49)	204,04	977,98	-510,40	26,61	19,01	4,79
5	2,75	-182,95 (-182,95)	204,04	451,54	-404,87	19,01	19,01	2,21

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,25	3,80	215,27	0,00	372,73	1916,59	1.731
2	0,83	3,80	84,40	0,00	372,73	1916,59	4.416
3	1,50	0,00	-65,17	246,14	0,00	0,00	3.777
4	2,17	3,80	-214,73	0,00	372,73	1916,59	1.736
5	2,75	3,80	-345,60	0,00	372,73	1916,59	1.078

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 47 - 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
----	---	---	---	----------------	----------------	-----------------	-----------------	----

PROGETTAZIONE ATI:

OPERE D'ARTE MINORI – OPERE DI ATTRAVERSAMENTO IDRAULICO – TOMBINO TM02

1	0,25-136,68 (-136,68)	256,64	942,04	-501,70	19,01	19,01	3,67
2	1,50 -47,60 (-67,12)	235,96	2715,97	-772,56	19,01	19,01	11,51
3	2,75 -20,04 (-22,30)	215,27	6671,35	-691,11	19,01	19,01	30,99

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,25	0,00	98,12	253,24	0,00	0,00	2.581
2	1,50	0,00	48,19	250,45	0,00	0,00	5.198
3	2,75	0,00	-5,59	247,66	0,00	0,00	44.292

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 47 - 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	0,25	-30,89 (-56,53)	386,98	5473,52	-799,60	19,01	19,01	14,14
2	1,50	-29,02 (-54,09)	366,29	5435,82	-802,66	19,01	19,01	14,84
3	2,75-182,95 (-182,95)	345,60	951,12	-503,49	19,01	19,01	2,75	

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,25	0,00	-63,31	270,84	0,00	0,00	4.278
2	1,50	0,00	61,90	268,05	0,00	0,00	4.330
3	2,75	0,00	186,25	265,25	0,00	0,00	1.424

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 48 - 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	0,25	110,54 (110,54)	73,38	194,98	293,70	15,21	15,21	2,66
2	0,86	0,21 (65,02)	73,38	371,72	329,37	15,21	22,81	5,07
3	1,50	-82,08 (-97,98)	73,38	329,50	-439,97	15,21	22,81	4,49
4	2,14	-88,62 (-97,98)	73,38	329,50	-439,97	15,21	22,81	4,49
5	2,75	20,42 (110,54)	73,38	194,98	293,70	15,21	15,21	2,66

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,25	3,80	-186,46	0,00	372,73	1891,05	1.999
2	0,86	3,80	-160,02	0,00	372,73	1891,05	2.329

PROGETTAZIONE ATI:

OPERE D'ARTE MINORI - OPERE DI ATTRAVERSAMENTO IDRAULICO - TOMBINO TM02

3	1,50	0,00	-71,11	212,83	0,00	0,00		2.993
4	2,14	3,80	88,57	0,00	372,73	1891,05		4.208
5	2,75	3,80	279,14	0,00	372,73	1891,05		1.335

Verifica sezioni trasverso [Combinazione n° 48 - 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	0,25	-12,18 (-75,45)	179,41	1397,28	-587,60	19,01	19,01	7,79
2	0,83	50,13 (59,85)	179,41	2532,88	845,00	26,61	19,01	14,12
3	1,50	50,76 (59,85)	179,41	2532,88	845,00	26,61	19,01	14,12
4	2,17	-23,89 (-92,10)	179,41	1004,51	-515,69	26,61	19,01	5,60
5	2,75	-150,96 (-150,96)	179,41	490,25	-412,51	19,01	19,01	2,73

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,25	3,80	156,22	0,00	372,73	1911,78	2.386
2	0,83	3,80	57,41	0,00	372,73	1911,78	6.492
3	1,50	0,00	-55,51	242,82	0,00	0,00	4.374
4	2,17	3,80	-168,43	0,00	372,73	1911,78	2.213
5	2,75	3,80	-267,24	0,00	372,73	1911,78	1.395

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 48 - 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	0,25	-110,54 (-110,54)	186,86	801,10	-473,88	19,01	19,01	4,29
2	1,50	-32,15 (-48,69)	171,54	2725,36	-773,52	19,01	19,01	15,89
3	2,75	-12,18 (-16,38)	156,22	6633,65	-695,41	19,01	19,01	42,46

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,25	0,00	88,21	243,82	0,00	0,00	2.764
2	1,50	0,00	40,83	241,76	0,00	0,00	5.920
3	2,75	0,00	-10,36	239,69	0,00	0,00	23.135

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 48 - SLU (Caso A2-M2)]

PROGETTAZIONE ATI:

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	0,25	-20,42 (-44,13)	297,89	5424,21	-803,61	19,01	19,01	18,21
2	1,50	-16,32 (-37,76)	282,56	5790,64	-773,81	19,01	19,01	20,49
3	2,75	-150,96 (-150,96)	267,24	859,19	-485,35	19,01	19,01	3,22

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,25	0,00	-58,55	258,81	0,00	0,00	4.420
2	1,50	0,00	52,94	256,74	0,00	0,00	4.849
3	2,75	0,00	164,25	254,67	0,00	0,00	1.551

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 49 - 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	0,25	50,81 (52,13)	42,75	249,82	304,65	15,21	15,21	5,84
2	0,86	-97,27 (-148,22)	42,75	115,01	-398,74	15,21	22,81	2,69
3	1,50	-148,22 (-148,22)	42,75	115,01	-398,74	15,21	22,81	2,69
4	2,14	-96,25 (-148,22)	42,75	115,01	-398,74	15,21	22,81	2,69
5	2,75	52,13 (52,13)	42,75	249,82	304,65	15,21	15,21	5,84

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,25	3,80	-310,26	0,00	372,73	1885,06	1.201
2	0,86	3,80	-149,00	0,00	372,73	1885,06	2.501
3	1,50	0,00	13,17	208,70	0,00	0,00	15.841
4	2,14	3,80	175,08	0,00	372,73	1885,06	2.129
5	2,75	3,80	309,99	0,00	372,73	1885,06	1.202

Verifica sezioni traverso [Combinazione n° 49 - 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	0,25	-127,94 (-127,94)	98,22	285,69	-372,13	19,01	19,01	2,91

PROGETTAZIONE ATI:

OPERE D'ARTE MINORI – OPERE DI ATTRAVERSAMENTO IDRAULICO – TOMBINO TM02

2	0,83	-2,40 (-63,06)	98,22	712,57	-457,48	26,61	19,01	7,25
3	1,50	47,59 (47,59)	98,22	1460,30	707,59	26,61	19,01	14,87
4	2,17	-2,12 (-62,61)	98,22	719,98	-458,96	26,61	19,01	7,33
5	2,75	-127,42 (-127,94)	98,22	285,69	-372,13	19,01	19,01	2,91

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,25	3,80	280,65	0,00	372,73	1895,90	1.328
2	0,83	3,80	149,78	0,00	372,73	1895,90	2.489
3	1,50	0,00	0,21	231,86	0,00	0,00	1110.804
4	2,17	3,80	-149,36	0,00	372,73	1895,90	2.496
5	2,75	3,80	-280,23	0,00	372,73	1895,90	1.330

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 49 - 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	0,25	-50,81 (-67,70)	322,02	4099,88	-861,93	19,01	19,01	12,73
2	1,50	-45,88 (-59,07)	301,33	4386,96	-860,02	19,01	19,01	14,56
3	2,75	-127,94 (-127,94)	280,65	1220,11	-556,22	19,01	19,01	4,35

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,25	0,00	41,71	262,07	0,00	0,00	6.283
2	1,50	0,00	-32,58	259,28	0,00	0,00	7.958
3	2,75	0,00	-97,17	256,48	0,00	0,00	2.640

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 49 - 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	0,25	-52,13 (-69,87)	321,60	3940,49	-856,09	19,01	19,01	12,25
2	1,50	-45,40 (-58,18)	300,92	4439,35	-858,34	19,01	19,01	14,75
3	2,75	-127,42 (-127,42)	280,23	1225,31	-557,14	19,01	19,01	4,37

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,25	0,00	-43,79	262,01	0,00	0,00	5.983

PROGETTAZIONE ATI:

OPERE D'ARTE MINORI - OPERE DI ATTRAVERSAMENTO IDRAULICO - TOMBINO TM02

2	1,50	0,00	31,57	259,22	0,00	0,00	8.212
3	2,75	0,00	98,22	256,43	0,00	0,00	2.611

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 50 - 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	0,25	38,47 (39,60)	43,44	357,82	326,21	15,21	15,21	8,24
2	0,86	-73,05 (-111,37)	43,44	158,80	-407,16	15,21	22,81	3,66
3	1,50	-111,37 (-111,37)	43,44	158,80	-407,16	15,21	22,81	3,66
4	2,14	-72,18 (-111,37)	43,44	158,80	-407,16	15,21	22,81	3,66
5	2,75	39,60 (39,60)	43,44	357,82	326,21	15,21	15,21	8,24

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,25	3,80	-233,70	0,00	372,73	1885,19	1.595
2	0,86	3,80	-112,17	0,00	372,73	1885,19	3.323
3	1,50	0,00	10,00	208,79	0,00	0,00	20.873
4	2,14	3,80	131,92	0,00	372,73	1885,19	2.826
5	2,75	3,80	233,47	0,00	372,73	1885,19	1.597

Verifica sezioni traverso [Combinazione n° 50 - 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	0,25	-103,85 (-103,85)	89,82	329,27	-380,73	19,01	19,01	3,67
2	0,83	-9,06 (-54,87)	89,82	766,52	-468,24	26,61	19,01	8,53
3	1,50	28,70 (28,70)	89,82	2682,55	857,15	26,61	19,01	29,87
4	2,17	-8,82 (-54,48)	89,82	774,51	-469,83	26,61	19,01	8,62
5	2,75	-103,41 (-103,85)	89,82	329,27	-380,73	19,01	19,01	3,67

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,25	3,80	211,91	0,00	372,73	1894,26	1.759
2	0,83	3,80	113,10	0,00	372,73	1894,26	3.296
3	1,50	0,00	0,18	230,72	0,00	0,00	1296.829
4	2,17	3,80	-112,74	0,00	372,73	1894,26	3.306
5	2,75	3,80	-211,55	0,00	372,73	1894,26	1.762

PROGETTAZIONE ATI:

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 50 - 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	0,25	-38,47 (-55,70)	242,55	3687,75	-846,83	19,01	19,01	15,20
2	1,50	-29,99 (-41,25)	227,23	4685,24	-850,45	19,01	19,01	20,62
3	2,75	-103,85 (-103,85)	211,91	1078,76	-528,69	19,01	19,01	5,09

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,25	0,00	42,55	251,34	0,00	0,00	5.907
2	1,50	0,00	-27,78	249,27	0,00	0,00	8.973
3	2,75	0,00	-88,92	247,20	0,00	0,00	2.780

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 50 - 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	0,25	-39,60 (-57,55)	242,20	3528,98	-838,51	19,01	19,01	14,57
2	1,50	-29,58 (-40,49)	226,87	4753,47	-848,26	19,01	19,01	20,95
3	2,75	-103,41 (-103,41)	211,55	1083,49	-529,62	19,01	19,01	5,12

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,25	0,00	-44,32	251,29	0,00	0,00	5.670
2	1,50	0,00	26,92	249,23	0,00	0,00	9.260
3	2,75	0,00	89,82	247,16	0,00	0,00	2.752

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 51 - 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	0,25	47,80 (153,59)	127,88	254,41	305,56	15,21	15,21	1,99
2	0,86	-100,00 (-115,88)	127,88	527,53	-478,04	15,21	22,81	4,13

PROGETTAZIONE ATI:

OPERE D'ARTE MINORI - OPERE DI ATTRAVERSAMENTO IDRAULICO - TOMBINO TM02

3	1,50	-99,57 (-115,88)	127,88	527,53	-478,04	15,21	22,81	4,13
4	2,14	4,28 (94,72)	127,88	471,91	349,54	15,21	22,81	3,69
5	2,75	153,59 (153,59)	127,88	254,41	305,56	15,21	15,21	1,99

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,25	3,80	-364,64	0,00	372,73	1901,70	1.022
2	0,86	3,80	-90,39	0,00	372,73	1901,70	4.124
3	1,50	0,00	107,80	220,19	0,00	0,00	2.043
4	2,14	3,80	223,30	0,00	372,73	1901,70	1.669
5	2,75	3,80	255,84	0,00	372,73	1901,70	1.457

Verifica sezioni traverso [Combinazione n° 51 - 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	0,25-123,88 (-123,88)	183,37	183,37	660,31	-446,08	19,01	19,01	3,60
2	0,83 39,56 (126,52)	183,37	183,37	875,24	603,91	26,61	19,01	4,77
3	1,50 132,86 (142,11)	183,37	183,37	747,81	579,57	26,61	19,01	4,08
4	2,17 126,44 (142,11)	183,37	183,37	747,81	579,57	26,61	19,01	4,08
5	2,75 39,04 (126,22)	183,37	183,37	643,09	442,68	19,01	19,01	3,51

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,25	3,80	345,60	0,00	372,73	1912,55	1.078
2	0,83	3,80	214,73	0,00	372,73	1912,55	1.736
3	1,50	0,00	65,17	243,35	0,00	0,00	3.734
4	2,17	3,80	-84,40	0,00	372,73	1912,55	4.416
5	2,75	3,80	-215,27	0,00	372,73	1912,55	1.731

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 51 - 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	0,25 -47,80 (-92,54)	386,98	386,98	3497,25	-836,30	19,01	19,01	9,04
2	1,50 2,00 (6,49)	366,29	366,29	8807,05	155,97	19,01	19,01	24,04
3	2,75-123,88 (-123,88)	345,60	345,60	1862,08	-667,43	19,01	19,01	5,39

PROGETTAZIONE ATI:

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,25	0,00	110,47	270,84	0,00	0,00	2.452
2	1,50	0,00	-34,61	268,05	0,00	0,00	7.746
3	2,75	0,00	-165,57	265,25	0,00	0,00	1.602

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 51 - 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	0,25-153,59 (-153,59)	256,64	787,28	-471,15	19,01	19,01	3,07	
2	1,50 -16,59 (-47,16)	235,96	4314,81	-862,33	19,01	19,01	18,29	
3	2,75 39,04 (39,04)	215,27	4688,85	850,33	19,01	19,01	21,78	

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,25	0,00	-145,28	253,24	0,00	0,00	1.743
2	1,50	0,00	-75,48	250,45	0,00	0,00	3.318
3	2,75	0,00	-15,08	247,66	0,00	0,00	16.419

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 52 - 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	0,25 35,07 (125,17)	114,93	286,43	311,96	15,21	15,21	2,49	
2	0,86 -76,14 (-86,20)	114,93	675,20	-506,42	15,21	22,81	5,87	
3	1,50 -70,60 (-86,20)	114,93	675,20	-506,42	15,21	22,81	5,87	
4	2,14 12,80 (82,80)	114,93	490,30	353,24	15,21	22,81	4,27	
5	2,75 125,17 (125,17)	114,93	286,43	311,96	15,21	15,21	2,49	

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,25	3,80	-280,01	0,00	372,73	1899,17	1.331
2	0,86	3,80	-62,08	0,00	372,73	1899,17	6.004
3	1,50	0,00	90,72	218,44	0,00	0,00	2.408
4	2,14	3,80	172,85	0,00	372,73	1899,17	2.156
5	2,75	3,80	186,86	0,00	372,73	1899,17	1.995

Verifica sezioni traverso [Combinazione n° 52 - 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	0,25-102,10 (-102,10)	163,37	163,37	738,40	-461,50	19,01	19,01	4,52
2	0,83 24,97 (93,19)	163,37	163,37	1151,04	656,60	26,61	19,01	7,05
3	1,50 99,62 (108,72)	163,37	163,37	920,42	612,54	26,61	19,01	5,63
4	2,17 99,00 (108,72)	163,37	163,37	920,42	612,54	26,61	19,01	5,63
5	2,75 36,69 (99,96)	163,37	163,37	761,81	466,12	19,01	19,01	4,66

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,25	3,80	267,25	0,00	372,73	1908,64	1.395
2	0,83	3,80	168,44	0,00	372,73	1908,64	2.213
3	1,50	0,00	55,52	240,65	0,00	0,00	4.335
4	2,17	3,80	-57,40	0,00	372,73	1908,64	6.493
5	2,75	3,80	-156,21	0,00	372,73	1908,64	2.386

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 52 - 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	0,25 -35,07 (-75,61)	297,89	297,89	3218,40	-816,93	19,01	19,01	10,80
2	1,50 10,35 (14,26)	282,57	282,57	8450,29	426,40	19,01	19,01	29,91
3	2,75-102,10 (-102,10)	267,25	267,25	1659,63	-634,07	19,01	19,01	6,21

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,25	0,00	100,10	258,81	0,00	0,00	2.585
2	1,50	0,00	-30,52	256,74	0,00	0,00	8.412
3	2,75	0,00	-148,21	254,68	0,00	0,00	1.718

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 52 - SLU (Caso A2-M2)]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 50,00 cm

Verifiche presso-flessione

PROGETTAZIONE ATI:

OPERE D'ARTE MINORI – OPERE DI ATTRAVERSAMENTO IDRAULICO – TOMBINO TM02

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,25-125,17 (-125,17)	186,86	668,24	-447,65	19,01	19,01	3,58	
2	1,50 -5,47 (-31,09)	171,53	4691,69	-850,24	19,01	19,01	27,35	
3	2,75 36,69 (36,69)	156,21	3587,05	842,54	19,01	19,01	22,96	

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,25	0,00	-129,76	243,82	0,00	0,00	1.879
2	1,50	0,00	-63,26	241,75	0,00	0,00	3.822
3	2,75	0,00	-5,68	239,69	0,00	0,00	42.166

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 53 - 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	0,25 35,69 (141,48)	98,32	205,57	295,81	15,21	15,21	2,09	
2	0,86-112,03 (-127,87)	98,32	339,81	-441,95	15,21	22,81	3,46	
3	1,50-111,54 (-127,87)	98,32	339,81	-441,95	15,21	22,81	3,46	
4	2,14 -7,75 (-98,12)	98,32	467,44	-466,49	15,21	22,81	4,75	
5	2,75 141,48 (141,48)	98,32	205,57	295,81	15,21	15,21	2,09	

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,25	3,80	-364,61	0,00	372,73	1895,92	1.022
2	0,86	3,80	-90,23	0,00	372,73	1895,92	4.131
3	1,50	0,00	107,78	216,20	0,00	0,00	2.006
4	2,14	3,80	223,13	0,00	372,73	1895,92	1.671
5	2,75	3,80	255,81	0,00	372,73	1895,92	1.457

Verifica sezioni trasverso [Combinazione n° 53 - 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	0,25-185,67 (-185,67)	212,93	468,04	-408,13	19,01	19,01	2,20	
2	0,83-22,24 (-109,21)	212,93	1006,10	-516,01	26,61	19,01	4,73	
3	1,50 71,06 (80,32)	212,93	2118,11	798,97	26,61	19,01	9,95	
4	2,17 64,65 (80,32)	212,93	2118,11	798,97	26,61	19,01	9,95	
5	2,75-22,76 (-109,94)	212,93	990,02	-511,17	19,01	19,01	4,65	

PROGETTAZIONE ATI:

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,25	3,80	345,60	0,00	372,73	1918,33	1.078
2	0,83	3,80	214,73	0,00	372,73	1918,33	1.736
3	1,50	0,00	65,17	247,34	0,00	0,00	3.796
4	2,17	3,80	-84,40	0,00	372,73	1918,33	4.416
5	2,75	3,80	-215,27	0,00	372,73	1918,33	1.731

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 53 - 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	0,25	-35,69 (-68,46)	386,98	4788,60	-847,13	19,01	19,01	12,37
2	1,50	-22,84 (-48,83)	366,29	5799,23	-773,11	19,01	19,01	15,83
3	2,75-185,67 (-185,67)	345,60	929,10	-499,15	19,01	19,01	2,69	

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,25	0,00	80,91	270,84	0,00	0,00	3.347
2	1,50	0,00	-64,17	268,05	0,00	0,00	4.177
3	2,75	0,00	-195,13	265,25	0,00	0,00	1.359

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 53 - 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	0,25-141,48 (-141,48)	256,64	892,26	-491,87	19,01	19,01	3,48	
2	1,50 -41,43 (-60,03)	235,96	3208,52	-816,24	19,01	19,01	13,60	
3	2,75 -22,76 (-28,62)	215,27	5809,21	-772,30	19,01	19,01	26,99	

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,25	0,00	-115,72	253,24	0,00	0,00	2.188
2	1,50	0,00	-45,92	250,45	0,00	0,00	5.454
3	2,75	0,00	14,48	247,66	0,00	0,00	17.105

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 54 - 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	0,25	24,98 (115,09)	90,30	237,03	302,10	15,21	15,21	2,62
2	0,86	-86,17 (-96,20)	90,30	431,39	-459,56	15,21	22,81	4,78
3	1,50	-80,58 (-96,20)	90,30	431,39	-459,56	15,21	22,81	4,78
4	2,14	2,77 (72,72)	90,30	421,44	339,38	15,21	22,81	4,67
5	2,75	115,09 (115,09)	90,30	237,03	302,10	15,21	15,21	2,62

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,25	3,80	-279,99	0,00	372,73	1894,35	1.331
2	0,86	3,80	-61,95	0,00	372,73	1894,35	6.017
3	1,50	0,00	90,70	215,12	0,00	0,00	2.372
4	2,14	3,80	172,71	0,00	372,73	1894,35	2.158
5	2,75	3,80	186,86	0,00	372,73	1894,35	1.995

Verifica sezioni traverso [Combinazione n° 54 - 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	0,25	-153,60 (-153,60)	188,00	509,57	-416,33	19,01	19,01	2,71
2	0,83	-26,52 (-94,74)	188,00	1035,62	-521,89	26,61	19,01	5,51
3	1,50	48,13 (57,23)	188,00	2864,48	871,92	26,61	19,01	15,24
4	2,17	47,50 (57,23)	188,00	2864,48	871,92	26,61	19,01	15,24
5	2,75	-14,80 (-78,07)	188,00	1428,19	-593,08	19,01	19,01	7,60

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,25	3,80	267,25	0,00	372,73	1913,46	1.395
2	0,83	3,80	168,44	0,00	372,73	1913,46	2.213
3	1,50	0,00	55,52	243,98	0,00	0,00	4.395
4	2,17	3,80	-57,40	0,00	372,73	1913,46	6.493
5	2,75	3,80	-156,21	0,00	372,73	1913,46	2.386

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 54 - SLU (Caso A2-M2)]

Base sezione B = 100 cm

PROGETTAZIONE ATI:

Altezza sezione H = 50,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,25	-24,98 (-55,55)	297,89	4578,82	-853,86	19,01	19,01	15,37
2	1,50	-10,35 (-32,69)	282,57	6295,84	-728,40	19,01	19,01	22,28
3	2,75	-153,60 (-153,60)	267,25	836,75	-480,91	19,01	19,01	3,13

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,25	0,00	75,47	258,81	0,00	0,00	3.429
2	1,50	0,00	-55,15	256,74	0,00	0,00	4.655
3	2,75	0,00	-172,84	254,68	0,00	0,00	1.473

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 54 - 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	0,25	-115,09 (-115,09)	186,86	754,45	-464,67	19,01	19,01	4,04
2	1,50	-26,17 (-41,81)	171,53	3404,34	-829,85	19,01	19,01	19,85
3	2,75	-14,80 (-22,48)	156,21	5526,68	-795,27	19,01	19,01	35,38

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,25	0,00	-105,13	243,82	0,00	0,00	2.319
2	1,50	0,00	-38,62	241,75	0,00	0,00	6.259
3	2,75	0,00	18,95	239,69	0,00	0,00	12.649

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 55 - 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	0,25	13,35 (119,13)	86,59	216,62	298,02	15,21	15,21	2,50
2	0,86	-132,00 (-147,05)	86,59	250,07	-424,70	15,21	22,81	2,89
3	1,50	-130,34 (-147,05)	86,59	250,07	-424,70	15,21	22,81	2,89
4	2,14	-27,74 (-117,01)	86,59	324,93	-439,09	15,21	22,81	3,75
5	2,75	119,13 (119,13)	86,59	216,62	298,02	15,21	15,21	2,50

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,25	3,80	-363,68	0,00	372,73	1893,63	1.025
2	0,86	3,80	-85,63	0,00	372,73	1893,63	4.353
3	1,50	0,00	108,71	214,62	0,00	0,00	1.974
4	2,14	3,80	220,43	0,00	372,73	1893,63	1.691
5	2,75	3,80	254,89	0,00	372,73	1893,63	1.462

Verifica sezioni trasverso [Combinazione n° 55 - 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	0,25-150,71 (-150,71)	198,17	560,72	-426,42	19,01	19,01	2,83	
2	0,83 12,72 (99,68)	198,17	1383,09	695,69	26,61	19,01	6,98	
3	1,50 106,01 (115,27)	198,17	1117,99	650,28	26,61	19,01	5,64	
4	2,17 99,60 (115,27)	198,17	1117,99	650,28	26,61	19,01	5,64	
5	2,75 12,19 (99,38)	198,17	1038,43	520,73	19,01	19,01	5,24	

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,25	3,80	345,60	0,00	372,73	1915,45	1.079
2	0,83	3,80	214,73	0,00	372,73	1915,45	1.736
3	1,50	0,00	65,16	245,35	0,00	0,00	3.765
4	2,17	3,80	-84,41	0,00	372,73	1915,45	4.416
5	2,75	3,80	-215,28	0,00	372,73	1915,45	1.731

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 55 - 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	0,25 -13,35 (-41,37)	386,97	6567,72	-702,19	19,01	19,01	16,97	
2	1,50 -4,13 (-26,81)	366,28	7701,62	-563,80	19,01	19,01	21,03	
3	2,75-150,71 (-150,71)	345,60	1313,36	-572,74	19,01	19,01	3,80	

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,25	0,00	69,19	270,84	0,00	0,00	3.915
2	1,50	0,00	-56,02	268,05	0,00	0,00	4.785
3	2,75	0,00	-180,37	265,25	0,00	0,00	1.471

PROGETTAZIONE ATI:

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 55 - 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	0,25-119,13 (-119,13)	256,65	1183,65	1183,65	-549,40	19,01	19,01	4,61
2	1,50 -22,71 (-44,61)	235,96	4525,94	4525,94	-855,56	19,01	19,01	19,18
3	2,75 12,19 (12,19)	215,28	8314,19	8314,19	470,70	19,01	19,01	38,62

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,25	0,00	-103,99	253,25	0,00	0,00	2.435
2	1,50	0,00	-54,05	250,45	0,00	0,00	4.633
3	2,75	0,00	-0,28	247,66	0,00	0,00	896.305

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 56 - 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	0,25 5,80 (95,91)	78,27	248,41	248,41	304,37	15,21	15,21	3,17
2	0,86-103,14 (-112,46)	78,27	302,64	302,64	-434,81	15,21	22,81	3,87
3	1,50-96,53 (-112,46)	78,27	302,64	302,64	-434,81	15,21	22,81	3,87
4	2,14 -14,32 (-83,28)	78,27	432,07	432,07	-459,69	15,21	22,81	5,52
5	2,75 95,91 (95,91)	78,27	248,41	248,41	304,37	15,21	15,21	3,17

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,25	3,80	-279,10	0,00	372,73	1892,00	1.335
2	0,86	3,80	-57,70	0,00	372,73	1892,00	6.460
3	1,50	0,00	91,49	213,49	0,00	0,00	2.334
4	2,14	3,80	170,27	0,00	372,73	1892,00	2.189
5	2,75	3,80	186,43	0,00	372,73	1892,00	1.999

Verifica sezioni traverso [Combinazione n° 56 - SLU (Caso A2-M2)]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 50,00 cm

PROGETTAZIONE ATI:

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,25-124,09 (-124,09)	174,52	174,52	614,70	-437,08	19,01	19,01	3,52
2	0,83 2,98 (71,19)	174,52	174,52	1896,02	773,41	26,61	19,01	10,86
3	1,50 77,62 (86,71)	174,52	174,52	1407,85	699,51	26,61	19,01	8,07
4	2,17 76,98 (86,71)	174,52	174,52	1407,85	699,51	26,61	19,01	8,07
5	2,75 14,67 (77,94)	174,52	174,52	1262,06	563,65	19,01	19,01	7,23

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,25	3,80	267,23	0,00	372,73	1910,82	1.395
2	0,83	3,80	168,43	0,00	372,73	1910,82	2.213
3	1,50	0,00	55,51	242,16	0,00	0,00	4.363
4	2,17	3,80	-57,42	0,00	372,73	1910,82	6.492
5	2,75	3,80	-156,22	0,00	372,73	1910,82	2.386

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 56 - 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	0,25 -5,80 (-31,50)	297,88	297,88	6605,62	-698,54	19,01	19,01	22,18
2	1,50 4,42 (16,43)	282,56	282,56	8255,14	479,90	19,01	19,01	29,22
3	2,75-124,09 (-124,09)	267,23	267,23	1182,75	-549,22	19,01	19,01	4,43

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,25	0,00	63,45	258,81	0,00	0,00	4.079
2	1,50	0,00	-48,04	256,74	0,00	0,00	5.344
3	2,75	0,00	-159,36	254,67	0,00	0,00	1.598

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 56 - 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	0,25 -95,91 (-95,91)	186,87	186,87	999,72	-513,09	19,01	19,01	5,35
2	1,50 -11,41 (-29,93)	171,55	171,55	4839,63	-844,27	19,01	19,01	28,21
3	2,75 14,67 (14,99)	156,22	156,22	6914,12	663,42	19,01	19,01	44,26

PROGETTAZIONE ATI:

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,25	0,00	-93,10	243,82	0,00	0,00	2.619
2	1,50	0,00	-45,72	241,76	0,00	0,00	5.287
3	2,75	0,00	5,47	239,69	0,00	0,00	43.814

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 57 - 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	0,25	1,24 (107,02)	57,03	151,93	285,11	15,21	15,21	2,66
2	0,86-144,03	(-159,04)	57,03	145,05	-404,52	15,21	22,81	2,54
3	1,50-142,31	(-159,04)	57,03	145,05	-404,52	15,21	22,81	2,54
4	2,14-39,77	(-128,97)	57,03	182,01	-411,62	15,21	22,81	3,19
5	2,75	107,02 (107,02)	57,03	151,93	285,11	15,21	15,21	2,66

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,25	3,80	-363,65	0,00	372,73	1887,85	1.025
2	0,86	3,80	-85,47	0,00	372,73	1887,85	4.361
3	1,50	0,00	108,69	210,63	0,00	0,00	1.938
4	2,14	3,80	220,25	0,00	372,73	1887,85	1.692
5	2,75	3,80	254,86	0,00	372,73	1887,85	1.463

Verifica sezioni traverso [Combinazione n° 57 - 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	0,25-212,51	(-212,51)	227,74	429,15	-400,45	19,01	19,01	1,88
2	0,83-49,08	(-136,04)	227,74	792,51	-473,42	26,61	19,01	3,48
3	1,50	44,22 (53,47)	227,74	3911,52	918,44	26,61	19,01	17,18
4	2,17	37,80 (53,47)	227,74	3911,52	918,44	26,61	19,01	17,18
5	2,75-49,61	(-136,80)	227,74	782,94	-470,29	19,01	19,01	3,44

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,25	3,80	345,60	0,00	372,73	1921,23	1.079
2	0,83	3,80	214,73	0,00	372,73	1921,23	1.736

PROGETTAZIONE ATI:

OPERE D'ARTE MINORI - OPERE DI ATTRAVERSAMENTO IDRAULICO - TOMBINO TM02

3	1,50	0,00	65,16	249,34	0,00	0,00		3.827
4	2,17	3,80	-84,41	0,00	372,73	1921,23		4.416
5	2,75	3,80	-215,28	0,00	372,73	1921,23		1.731

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 57 - 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	0,25	-1,24 (-17,29)	386,97	8511,04	-380,35	19,01	19,01	21,99
2	1,50	-28,97 (-63,63)	366,28	4854,34	-843,26	19,01	19,01	13,25
3	2,75	-212,51 (-212,51)	345,60	756,28	-465,03	19,01	19,01	2,19

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,25	0,00	39,63	270,84	0,00	0,00	6.835
2	1,50	0,00	-85,58	268,05	0,00	0,00	3.132
3	2,75	0,00	-209,94	265,25	0,00	0,00	1.263

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 57 - 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	0,25	-107,02 (-107,02)	256,65	1418,04	-591,28	19,01	19,01	5,53
2	1,50	-47,56 (-57,48)	235,96	3407,96	-830,10	19,01	19,01	14,44
3	2,75	-49,61 (-61,47)	215,28	2699,99	-770,92	19,01	19,01	12,54

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,25	0,00	-74,43	253,25	0,00	0,00	3.403
2	1,50	0,00	-24,49	250,45	0,00	0,00	10.226
3	2,75	0,00	29,29	247,66	0,00	0,00	8.457

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 58 - SLU (Caso A2-M2)]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 50,00 cm

PROGETTAZIONE ATI:

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,25 -4,29 (-117,31)		53,64	128,20	-280,37	15,21	15,21	2,39
2	0,86-113,16 (-122,45)		53,64	180,16	-411,27	15,21	22,81	3,36
3	1,50-106,50 (-122,45)		53,64	180,16	-411,27	15,21	22,81	3,36
4	2,14 -24,34 (-93,25)		53,64	243,60	-423,46	15,21	22,81	4,54
5	2,75 85,82 (85,82)		53,64	181,96	291,10	15,21	15,21	3,39

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,25	3,80	-279,08	0,00	372,73	1887,19	1.336
2	0,86	3,80	-57,56	0,00	372,73	1887,19	6.475
3	1,50	0,00	91,47	210,17	0,00	0,00	2.298
4	2,14	3,80	170,13	0,00	372,73	1887,19	2.191
5	2,75	3,80	186,40	0,00	372,73	1887,19	2.000

Verifica sezioni trasverso [Combinazione n° 58 - 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	0,25-175,59 (-175,59)		199,16	461,43	-406,82	19,01	19,01	2,32
2	0,83-48,52 (-116,73)		199,16	815,51	-478,01	26,61	19,01	4,09
3	1,50 26,13 (35,22)		199,16	4909,78	868,20	26,61	19,01	24,65
4	2,17 25,49 (35,22)		199,16	4909,78	868,20	26,61	19,01	24,65
5	2,75-36,82 (-100,09)		199,16	1034,59	-519,97	19,01	19,01	5,19

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,25	3,80	267,23	0,00	372,73	1915,64	1.395
2	0,83	3,80	168,43	0,00	372,73	1915,64	2.213
3	1,50	0,00	55,51	245,48	0,00	0,00	4.423
4	2,17	3,80	-57,42	0,00	372,73	1915,64	6.492
5	2,75	3,80	-156,22	0,00	372,73	1915,64	2.386

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 58 - 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	0,25	4,29 (12,41)	297,88	8543,24	355,94	19,01	19,01	28,68

PROGETTAZIONE ATI:

OPERE D'ARTE MINORI - OPERE DI ATTRAVERSAMENTO IDRAULICO - TOMBINO TM02

2	1,50	-16,28 (-45,71)	282,56	5105,26	-825,89	19,01	19,01	18,07
3	2,75	-175,59 (-175,59)	267,23	686,90	-451,33	19,01	19,01	2,57

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,25	0,00	38,82	258,81	0,00	0,00	6.667
2	1,50	0,00	-72,67	256,74	0,00	0,00	3.533
3	2,75	0,00	-183,99	254,67	0,00	0,00	1.384

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 58 - 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	0,25	-85,82 (-85,82)	186,87	1205,62	-553,65	19,01	19,01	6,45
2	1,50	-32,11 (-40,65)	171,55	3542,37	-839,44	19,01	19,01	20,65
3	2,75	-36,82 (-49,02)	156,22	2327,84	-730,37	19,01	19,01	14,90

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,25	0,00	-68,46	243,82	0,00	0,00	3.561
2	1,50	0,00	-21,09	241,76	0,00	0,00	11.464
3	2,75	0,00	30,11	239,69	0,00	0,00	7.962

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 59 - 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	0,25	43,00 (148,79)	110,28	221,62	299,02	15,21	15,21	2,01
2	0,86	-102,54 (-117,70)	110,28	430,41	-459,37	15,21	22,81	3,90
3	1,50	-101,04 (-117,70)	110,28	430,41	-459,37	15,21	22,81	3,90
4	2,14	1,73 (91,18)	110,28	406,91	336,46	15,21	22,81	3,69
5	2,75	148,79 (148,79)	110,28	221,62	299,02	15,21	15,21	2,01

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,25	3,80	-363,76	0,00	372,73	1898,26	1.025
2	0,86	3,80	-86,03	0,00	372,73	1898,26	4.333
3	1,50	0,00	108,76	217,82	0,00	0,00	2.003

PROGETTAZIONE ATI:

OPERE D'ARTE MINORI - OPERE DI ATTRAVERSAMENTO IDRAULICO - TOMBINO TM02

4	2,14	3,80	220,86	0,00	372,73	1898,26	1.688
5	2,75	3,80	254,96	0,00	372,73	1898,26	1.462

Verifica sezioni traverso [Combinazione n° 59 - 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	0,25-121,16 (-121,16)	174,48	174,48	635,29	-441,15	19,01	19,01	3,64
2	0,83 42,27 (129,24)	174,48	174,48	794,47	588,48	26,61	19,01	4,55
3	1,50 135,57 (144,83)	174,48	174,48	683,38	567,26	26,61	19,01	3,92
4	2,17 129,16 (144,83)	174,48	174,48	683,38	567,26	26,61	19,01	3,92
5	2,75 41,76 (128,94)	174,48	174,48	582,95	430,81	19,01	19,01	3,34

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,25	3,80	345,60	0,00	372,73	1910,81	1.078
2	0,83	3,80	214,73	0,00	372,73	1910,81	1.736
3	1,50	0,00	65,17	242,15	0,00	0,00	3.716
4	2,17	3,80	-84,40	0,00	372,73	1910,81	4.416
5	2,75	3,80	-215,27	0,00	372,73	1910,81	1.731

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 59 - 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	0,25 -43,00 (-80,61)	386,98	386,98	4145,83	-863,62	19,01	19,01	10,71
2	1,50 -4,18 (-17,27)	366,29	366,29	8484,95	-400,12	19,01	19,01	23,16
3	2,75-121,16 (-121,16)	345,60	345,60	1930,07	-676,62	19,01	19,01	5,58

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,25	0,00	92,87	270,84	0,00	0,00	2.916
2	1,50	0,00	-32,34	268,05	0,00	0,00	8.288
3	2,75	0,00	-156,68	265,25	0,00	0,00	1.693

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 59 - SLU (Caso A1-M1)]

PROGETTAZIONE ATI:

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	0,25-148,79 (-148,79)	256,64	825,79	-478,75	19,01	19,01	3,22	
2	1,50 -22,76 (-54,25)	235,96	3682,53	-846,63	19,01	19,01	15,61	
3	2,75 41,76 (41,76)	215,27	4426,89	858,74	19,01	19,01	20,56	

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,25	0,00	-127,68	253,24	0,00	0,00	1.983
2	1,50	0,00	-77,75	250,45	0,00	0,00	3.221
3	2,75	0,00	-23,97	247,66	0,00	0,00	10.332

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 60 - 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	0,25 30,51 (120,63)	98,02	247,10	304,11	15,21	15,21	2,52	
2	0,86 -78,59 (-87,99)	98,02	533,83	-479,25	15,21	22,81	5,45	
3	1,50 -72,11 (-87,99)	98,02	533,83	-479,25	15,21	22,81	5,45	
4	2,14 10,24 (79,35)	98,02	418,50	338,79	15,21	22,81	4,27	
5	2,75 120,63 (120,63)	98,02	247,10	304,11	15,21	15,21	2,52	

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,25	3,80	-279,17	0,00	372,73	1895,86	1.335
2	0,86	3,80	-58,03	0,00	372,73	1895,86	6.423
3	1,50	0,00	91,53	216,16	0,00	0,00	2.362
4	2,14	3,80	170,63	0,00	372,73	1895,86	2.184
5	2,75	3,80	186,49	0,00	372,73	1895,86	1.999

Verifica sezioni trasverso [Combinazione n° 60 - 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	0,25 -99,47 (-99,47)	154,78	709,14	-455,72	19,01	19,01	4,58	
2	0,83 27,61 (95,82)	154,78	1020,17	631,60	26,61	19,01	6,59	

PROGETTAZIONE ATI:

OPERE D'ARTE MINORI - OPERE DI ATTRAVERSAMENTO IDRAULICO - TOMBINO TM02

3	1,50	102,26 (111,35)	154,78	826,49	594,60	26,61	19,01	5,34
4	2,17	101,62 (111,35)	154,78	826,49	594,60	26,61	19,01	5,34
5	2,75	39,32 (102,58)	154,78	678,44	449,66	19,01	19,01	4,38

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,25	3,80	267,24	0,00	372,73	1906,96	1.395
2	0,83	3,80	168,43	0,00	372,73	1906,96	2.213
3	1,50	0,00	55,51	239,49	0,00	0,00	4.314
4	2,17	3,80	-57,41	0,00	372,73	1906,96	6.493
5	2,75	3,80	-156,22	0,00	372,73	1906,96	2.386

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 60 - 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	0,25	-30,51 (-64,20)	297,89	3978,83	-857,50	19,01	19,01	13,36
2	1,50	4,38 (8,21)	282,56	8680,04	252,24	19,01	19,01	30,72
3	2,75	-99,47 (-99,47)	267,24	1743,56	-648,94	19,01	19,01	6,52

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,25	0,00	83,19	258,81	0,00	0,00	3.111
2	1,50	0,00	-28,31	256,74	0,00	0,00	9.069
3	2,75	0,00	-139,62	254,67	0,00	0,00	1.824

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 60 - 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	0,25-120,63 (-120,63)	186,86	704,56	-454,82	19,01	19,01	3,77	
2	1,50 -11,45 (-37,96)	171,54	3854,17	-852,93	19,01	19,01	22,47	
3	2,75 39,32 (39,32)	156,22	3256,50	819,57	19,01	19,01	20,85	

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,25	0,00	-112,84	243,82	0,00	0,00	2.161
2	1,50	0,00	-65,47	241,76	0,00	0,00	3.693

PROGETTAZIONE ATI:

3 2,75 0,00 -14,27 239,69 0,00 0,00 16.791

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 61 - 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	0,25	30,89 (136,68)	80,72	170,57	288,83	15,21	15,21	2,11
2	0,86	-114,57 (-129,69)	80,72	266,27	-427,82	15,21	22,81	3,30
3	1,50	-113,01 (-129,69)	80,72	266,27	-427,82	15,21	22,81	3,30
4	2,14	-10,30 (-99,68)	80,72	361,22	-446,07	15,21	22,81	4,48
5	2,75	136,68 (136,68)	80,72	170,57	288,83	15,21	15,21	2,11

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,25	3,80	-363,73	0,00	372,73	1892,48	1.025
2	0,86	3,80	-85,86	0,00	372,73	1892,48	4.341
3	1,50	0,00	108,74	213,82	0,00	0,00	1.966
4	2,14	3,80	220,69	0,00	372,73	1892,48	1.689
5	2,75	3,80	254,93	0,00	372,73	1892,48	1.462

Verifica sezioni traverso [Combinazione n° 61 - 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	0,25	-182,95 (-182,95)	204,04	451,54	-404,87	19,01	19,01	2,21
2	0,83	-19,52 (-106,49)	204,04	977,98	-510,40	26,61	19,01	4,79
3	1,50	73,78 (83,04)	204,04	1902,19	774,12	26,61	19,01	9,32
4	2,17	67,37 (83,04)	204,04	1902,19	774,12	26,61	19,01	9,32
5	2,75	-20,04 (-107,22)	204,04	962,37	-505,71	19,01	19,01	4,72

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,25	3,80	345,60	0,00	372,73	1916,59	1.078
2	0,83	3,80	214,73	0,00	372,73	1916,59	1.736
3	1,50	0,00	65,17	246,14	0,00	0,00	3.777
4	2,17	3,80	-84,40	0,00	372,73	1916,59	4.416
5	2,75	3,80	-215,27	0,00	372,73	1916,59	1.731

PROGETTAZIONE ATI:

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 61 - 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	0,25	-30,89 (-56,53)	386,98	5473,52	-799,60	19,01	19,01	14,14
2	1,50	-29,02 (-54,09)	366,29	5435,82	-802,66	19,01	19,01	14,84
3	2,75	-182,95 (-182,95)	345,60	951,12	-503,49	19,01	19,01	2,75

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,25	0,00	63,31	270,84	0,00	0,00	4.278
2	1,50	0,00	-61,90	268,05	0,00	0,00	4.330
3	2,75	0,00	-186,25	265,25	0,00	0,00	1.424

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 61 - 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	0,25	-136,68 (-136,68)	256,64	942,04	-501,70	19,01	19,01	3,67
2	1,50	-47,60 (-67,12)	235,96	2715,97	-772,56	19,01	19,01	11,51
3	2,75	-20,04 (-22,30)	215,27	6671,35	-691,11	19,01	19,01	30,99

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,25	0,00	-98,12	253,24	0,00	0,00	2.581
2	1,50	0,00	-48,19	250,45	0,00	0,00	5.198
3	2,75	0,00	5,59	247,66	0,00	0,00	44.292

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 62 - 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	0,25	20,42 (110,54)	73,38	194,98	293,70	15,21	15,21	2,66
2	0,86	-88,62 (-97,98)	73,38	329,50	-439,97	15,21	22,81	4,49
3	1,50	-82,08 (-97,98)	73,38	329,50	-439,97	15,21	22,81	4,49

PROGETTAZIONE ATI:

OPERE D'ARTE MINORI - OPERE DI ATTRAVERSAMENTO IDRAULICO - TOMBINO TM02

4	2,14	0,21 (69,26)	73,38	342,80	323,55	15,21	22,81	4,67
5	2,75	110,54 (110,54)	73,38	194,98	293,70	15,21	15,21	2,66

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,25	3,80	-279,14	0,00	372,73	1891,05	1.335
2	0,86	3,80	-57,89	0,00	372,73	1891,05	6.438
3	1,50	0,00	91,52	212,83	0,00	0,00	2.326
4	2,14	3,80	170,49	0,00	372,73	1891,05	2.186
5	2,75	3,80	186,46	0,00	372,73	1891,05	1.999

Verifica sezioni trasverso [Combinazione n° 62 - 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	0,25-150,96 (-150,96)	179,41		490,25	-412,51	19,01	19,01	2,73
2	0,83 -23,89 (-92,10)	179,41		1004,51	-515,69	26,61	19,01	5,60
3	1,50 50,76 (59,85)	179,41		2532,88	845,00	26,61	19,01	14,12
4	2,17 50,13 (59,85)	179,41		2532,88	845,00	26,61	19,01	14,12
5	2,75 -12,18 (-75,45)	179,41		1397,28	-587,60	19,01	19,01	7,79

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,25	3,80	267,24	0,00	372,73	1911,78	1.395
2	0,83	3,80	168,43	0,00	372,73	1911,78	2.213
3	1,50	0,00	55,51	242,82	0,00	0,00	4.374
4	2,17	3,80	-57,41	0,00	372,73	1911,78	6.492
5	2,75	3,80	-156,22	0,00	372,73	1911,78	2.386

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 62 - 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	0,25 -20,42 (-44,13)	297,89		5424,21	-803,61	19,01	19,01	18,21
2	1,50 -16,32 (-37,76)	282,56		5790,64	-773,81	19,01	19,01	20,49
3	2,75-150,96 (-150,96)	267,24		859,19	-485,35	19,01	19,01	3,22

Verifiche taglio

PROGETTAZIONE ATI:

OPERE D'ARTE MINORI – OPERE DI ATTRAVERSAMENTO IDRAULICO – TOMBINO TM02

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,25	0,00	58,55	258,81	0,00	0,00	4.420
2	1,50	0,00	-52,94	256,74	0,00	0,00	4.849
3	2,75	0,00	-164,25	254,67	0,00	0,00	1.551

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 62 - 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	0,25-110,54 (-110,54)	186,86	801,10	-473,88	19,01	19,01	4,29	
2	1,50 -32,15 (-48,69)	171,54	2725,36	-773,52	19,01	19,01	15,89	
3	2,75 -12,18 (-16,38)	156,22	6633,65	-695,41	19,01	19,01	42,46	

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,25	0,00	-88,21	243,82	0,00	0,00	2.764
2	1,50	0,00	-40,83	241,76	0,00	0,00	5.920
3	2,75	0,00	10,36	239,69	0,00	0,00	23.135

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 63 - 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	0,25	83,36 (83,36)	177,17	940,49	442,53	15,21	15,21	5,31
2	0,86	-23,20 (-70,31)	180,02	1794,21	-700,74	15,21	22,81	9,97
3	1,50	-69,42 (-70,31)	182,98	1838,07	-706,27	15,21	22,81	10,05
4	2,14	-43,57 (-70,31)	185,93	1881,37	-711,42	15,21	22,81	10,12
5	2,75	56,87 (83,36)	188,78	1052,98	464,98	15,21	15,21	5,58

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,25	3,80	-213,42	0,00	372,73	1911,34	1.746
2	0,86	3,80	-117,61	0,00	372,73	1911,90	3.169
3	1,50	0,00	-9,11	227,63	0,00	0,00	24.991
4	2,14	3,80	110,83	0,00	372,73	1913,05	3.363
5	2,75	3,80	218,65	0,00	372,73	1913,61	1.705

PROGETTAZIONE ATI:

Verifica sezioni trasverso [Combinazione n° 63 - 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	0,25	-65,95 (-76,17)	188,11	1493,10	-604,58	19,01	19,01	7,94
2	0,83	15,64 (46,29)	190,82	3791,73	919,86	26,61	19,01	19,87
3	1,50	46,29 (46,29)	193,92	3850,34	919,17	26,61	19,01	19,86
4	2,17	10,19 (46,29)	197,02	3908,87	918,47	26,61	19,01	19,84
5	2,75	-76,17 (-76,17)	199,73	1665,19	-635,06	19,01	19,01	8,34

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,25	3,80	183,68	0,00	372,73	1913,48	2.029
2	0,83	3,80	96,06	0,00	372,73	1914,01	3.880
3	1,50	0,00	-4,09	244,78	0,00	0,00	59.899
4	2,17	3,80	-104,23	0,00	372,73	1915,22	3.576
5	2,75	3,80	-191,86	0,00	372,73	1915,75	1.943

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 63 - 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	0,25	-83,36 (-83,36)	220,13	1687,29	-638,97	19,01	19,01	7,66
2	1,50	48,72 (48,72)	201,91	3453,59	833,27	19,01	19,01	17,10
3	2,75	-65,95 (-83,36)	183,68	1229,05	-557,80	19,01	19,01	6,69

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,25	0,00	206,68	248,32	0,00	0,00	1.201
2	1,50	0,00	5,80	245,86	0,00	0,00	42.376
3	2,75	0,00	-188,11	243,39	0,00	0,00	1.294

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 63 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 50,00 cm

PROGETTAZIONE ATI:

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,25	-56,87 (-76,17)	228,31	2094,75	-698,87	19,01	19,01	9,18
2	1,50	39,06 (39,31)	210,08	4565,39	854,29	19,01	19,01	21,73
3	2,75	-76,17 (-76,17)	191,86	1546,70	-614,07	19,01	19,01	8,06

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,25	0,00	-159,27	249,42	0,00	0,00	1.566
2	1,50	0,00	13,47	246,96	0,00	0,00	18.340
3	2,75	0,00	170,15	244,50	0,00	0,00	1.437

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 64 - 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	0,25	79,18 (79,18)	175,75	1015,52	457,50	15,21	15,21	5,78
2	0,86	-19,36 (-63,73)	178,60	2049,84	-731,45	15,21	22,81	11,48
3	1,50	-62,78 (-63,73)	181,55	2101,13	-737,55	15,21	22,81	11,57
4	2,14	-39,73 (-63,73)	184,51	2153,29	-743,75	15,21	22,81	11,67
5	2,75	52,68 (79,18)	187,36	1142,68	482,89	15,21	15,21	6,10

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,25	3,80	-196,79	0,00	372,73	1911,06	1.894
2	0,86	3,80	-109,67	0,00	372,73	1911,62	3.399
3	1,50	0,00	-9,95	227,44	0,00	0,00	22.869
4	2,14	3,80	101,20	0,00	372,73	1912,77	3.683
5	2,75	3,80	202,02	0,00	372,73	1913,33	1.845

Verifica sezioni trasverso [Combinazione n° 64 - 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	0,25	-65,33 (-75,54)	189,54	1535,96	-612,17	19,01	19,01	8,10
2	0,83	13,67 (43,29)	192,25	4070,11	916,56	26,61	19,01	21,17
3	1,50	43,29 (43,29)	195,34	4132,34	915,83	26,61	19,01	21,15
4	2,17	8,22 (43,29)	198,44	4194,47	915,09	26,61	19,01	21,14
5	2,75	-75,54 (-75,54)	201,15	1714,05	-643,71	19,01	19,01	8,52

PROGETTAZIONE ATI:

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,25	3,80	177,88	0,00	372,73	1913,76	2.095
2	0,83	3,80	92,96	0,00	372,73	1914,29	4.010
3	1,50	0,00	-4,09	244,97	0,00	0,00	59.947
4	2,17	3,80	-101,13	0,00	372,73	1915,50	3.686
5	2,75	3,80	-186,05	0,00	372,73	1916,03	2.003

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 64 - 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	0,25	-79,18 (-79,18)	202,72	1593,39	-622,34	19,01	19,01	7,86
2	1,50	51,12 (51,12)	190,30	2973,92	798,94	19,01	19,01	15,63
3	2,75	-65,33 (-79,18)	177,88	1269,08	-564,90	19,01	19,01	7,13

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,25	0,00	205,26	245,96	0,00	0,00	1.198
2	1,50	0,00	4,38	244,29	0,00	0,00	55.799
3	2,75	0,00	-189,54	242,61	0,00	0,00	1.280

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 64 - 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	0,25	-52,68 (-75,54)	210,89	1864,00	-667,69	19,01	19,01	8,84
2	1,50	41,47 (41,85)	198,47	4085,28	861,40	19,01	19,01	20,58
3	2,75	-75,54 (-75,54)	186,05	1485,81	-603,28	19,01	19,01	7,99

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,25	0,00	-157,85	247,07	0,00	0,00	1.565
2	1,50	0,00	14,89	245,39	0,00	0,00	16.481
3	2,75	0,00	171,58	243,71	0,00	0,00	1.420

PROGETTAZIONE ATI:

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 65 - 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	0,25	87,34 (87,34)	194,93	1025,55	459,51	15,21	15,21	5,26
2	0,86	-19,34 (-66,78)	197,78	2229,68	-752,83	15,21	22,81	11,27
3	1,50	-65,85 (-66,78)	200,74	2281,53	-758,99	15,21	22,81	11,37
4	2,14	-40,25 (-66,78)	203,69	2334,23	-765,25	15,21	22,81	11,46
5	2,75	60,12 (87,34)	206,54	1141,26	482,61	15,21	15,21	5,53

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,25	3,80	-213,40	0,00	372,73	1914,81	1.747
2	0,86	3,80	-118,01	0,00	372,73	1915,37	3.158
3	1,50	0,00	-9,57	230,03	0,00	0,00	24.046
4	2,14	3,80	110,57	0,00	372,73	1916,52	3.371
5	2,75	3,80	218,68	0,00	372,73	1917,08	1.704

Verifica sezioni traverso [Combinazione n° 65 - 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	0,25	-69,40 (-79,78)	204,85	1601,84	-623,84	19,01	19,01	7,82
2	0,83	12,15 (42,76)	207,56	4408,17	908,25	26,61	19,01	21,24
3	1,50	42,76 (42,76)	210,65	4455,37	904,48	26,61	19,01	21,15
4	2,17	6,62 (42,76)	213,75	4502,18	900,75	26,61	19,01	21,06
5	2,75	-79,78 (-79,78)	216,46	1776,64	-654,80	19,01	19,01	8,21

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,25	3,80	183,62	0,00	372,73	1916,75	2.030
2	0,83	3,80	95,99	0,00	372,73	1917,28	3.883
3	1,50	0,00	-4,15	247,04	0,00	0,00	59.525
4	2,17	3,80	-104,29	0,00	372,73	1918,49	3.574
5	2,75	3,80	-191,92	0,00	372,73	1919,02	1.942

PROGETTAZIONE ATI:

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 65 - 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	0,25	-87,34 (-87,34)	220,07	1547,73	-614,25	19,01	19,01	7,03
2	1,50	56,00 (56,00)	201,84	2824,42	783,65	19,01	19,01	13,99
3	2,75	-69,40 (-87,34)	183,62	1134,71	-539,73	19,01	19,01	6,18

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,25	0,00	225,15	248,31	0,00	0,00	1.103
2	1,50	0,00	5,68	245,85	0,00	0,00	43.252
3	2,75	0,00	-204,85	243,39	0,00	0,00	1.188

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 65 - 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	0,25	-60,12 (-79,78)	228,37	1941,16	-678,12	19,01	19,01	8,50
2	1,50	46,03 (46,27)	210,14	3878,01	853,80	19,01	19,01	18,45
3	2,75	-79,78 (-79,78)	191,92	1425,66	-592,63	19,01	19,01	7,43

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,25	0,00	-176,32	249,43	0,00	0,00	1.415
2	1,50	0,00	14,05	246,97	0,00	0,00	17.583
3	2,75	0,00	186,18	244,51	0,00	0,00	1.313

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 66 - 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	0,25	83,15 (83,15)	193,51	1107,31	475,83	15,21	15,21	5,72
2	0,86	-15,50 (-60,08)	196,36	2576,91	-788,41	15,21	22,81	13,12

PROGETTAZIONE ATI:

OPERE D'ARTE MINORI - OPERE DI ATTRAVERSAMENTO IDRAULICO - TOMBINO TM02

3	1,50	-59,21 (-60,20)	199,31	2623,65	-792,43	15,21	22,81	13,16
4	2,14	-36,40 (-60,20)	202,27	2678,38	-797,14	15,21	22,81	13,24
5	2,75	55,93 (83,15)	205,12	1231,23	499,13	15,21	15,21	6,00

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,25	3,80	-196,77	0,00	372,73	1914,53	1.894
2	0,86	3,80	-110,06	0,00	372,73	1915,09	3.387
3	1,50	0,00	-10,40	229,84	0,00	0,00	22.093
4	2,14	3,80	100,94	0,00	372,73	1916,25	3.693
5	2,75	3,80	202,05	0,00	372,73	1916,80	1.845

Verifica sezioni trasverso [Combinazione n° 66 - 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	0,25	-68,77 (-79,15)	206,27	1646,29	-631,71	19,01	19,01	7,98
2	0,83	10,18 (39,76)	208,98	4665,37	887,72	26,61	19,01	22,32
3	1,50	39,76 (39,76)	212,08	4713,85	883,85	26,61	19,01	22,23
4	2,17	4,65 (39,76)	215,17	4761,91	880,01	26,61	19,01	22,13
5	2,75	-79,15 (-79,15)	217,88	1822,62	-662,10	19,01	19,01	8,37

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,25	3,80	177,81	0,00	372,73	1917,03	2.096
2	0,83	3,80	92,90	0,00	372,73	1917,56	4.012
3	1,50	0,00	-4,15	247,23	0,00	0,00	59.572
4	2,17	3,80	-101,20	0,00	372,73	1918,77	3.683
5	2,75	3,80	-186,11	0,00	372,73	1919,30	2.003

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 66 - 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	0,25	-83,15 (-83,15)	202,65	1458,49	-598,45	19,01	19,01	7,20
2	1,50	58,41 (58,41)	190,23	2416,21	741,89	19,01	19,01	12,70
3	2,75	-68,77 (-83,15)	177,81	1168,38	-546,38	19,01	19,01	6,57

PROGETTAZIONE ATI:

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,25	0,00	223,73	245,96	0,00	0,00	1.099
2	1,50	0,00	4,26	244,28	0,00	0,00	57.339
3	2,75	0,00	-206,27	242,60	0,00	0,00	1.176

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 66 - 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	0,25	-55,93 (-79,15)	210,95	1717,08	-644,25	19,01	19,01	8,14
2	1,50	48,44 (48,80)	198,53	3364,59	827,08	19,01	19,01	16,95
3	2,75	-79,15 (-79,15)	186,11	1370,56	-582,87	19,01	19,01	7,36

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,25	0,00	-174,90	247,08	0,00	0,00	1.413
2	1,50	0,00	15,47	245,40	0,00	0,00	15.863
3	2,75	0,00	187,60	243,72	0,00	0,00	1.299

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 67 - 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	0,25	73,27 (73,27)	152,54	907,55	435,95	15,21	15,21	5,95
2	0,86	-33,23 (-80,28)	155,39	1160,90	-599,78	15,21	22,81	7,47
3	1,50	-79,39 (-80,28)	158,34	1196,47	-606,62	15,21	22,81	7,56
4	2,14	-53,60 (-80,28)	161,30	1229,64	-612,02	15,21	22,81	7,62
5	2,75	46,78 (73,27)	164,15	1032,53	460,90	15,21	15,21	6,29

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,25	3,80	-213,40	0,00	372,73	1906,52	1.747
2	0,86	3,80	-117,48	0,00	372,73	1907,08	3.173
3	1,50	0,00	-9,12	224,30	0,00	0,00	24.591
4	2,14	3,80	110,69	0,00	372,73	1908,24	3.367
5	2,75	3,80	218,62	0,00	372,73	1908,79	1.705

PROGETTAZIONE ATI:

Verifica sezioni trasverso [Combinazione n° 67 - 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	0,25-117,45 (-127,67)	212,75	784,11	-470,52	19,01	19,01	3,69	
2	0,83 -35,86 (-74,76)	215,46	2026,21	-703,08	26,61	19,01	9,40	
3	1,50 -5,20 (-6,86)	218,56	8973,13	-281,54	26,61	19,01	41,06	
4	2,17 -41,31 (-83,52)	221,65	1738,44	-655,06	26,61	19,01	7,84	
5	2,75-127,67 (-127,67)	224,36	849,63	-483,46	19,01	19,01	3,79	

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,25	3,80	183,68	0,00	372,73	1918,30	2.029
2	0,83	3,80	96,06	0,00	372,73	1918,83	3.880
3	1,50	0,00	-4,09	248,10	0,00	0,00	60.715
4	2,17	3,80	-104,23	0,00	372,73	1920,04	3.576
5	2,75	3,80	-191,86	0,00	372,73	1920,57	1.943

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 67 - 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	0,25-73,27 (-117,45)	220,13	939,32	-501,16	19,01	19,01	4,27	
2	1,50 28,01 (29,07)	201,91	5524,49	795,45	19,01	19,01	27,36	
3	2,75-117,45 (-117,45)	183,68	714,31	-456,74	19,01	19,01	3,89	

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,25	0,00	182,05	248,32	0,00	0,00	1.364
2	1,50	0,00	-18,83	245,86	0,00	0,00	13.054
3	2,75	0,00	-212,75	243,39	0,00	0,00	1.144

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 67 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. positivo]

PROGETTAZIONE ATI:

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	0,25	-46,78 (-101,30)	228,31	1275,75	-566,08	19,01	19,01	5,59
2	1,50	18,36 (22,46)	210,08	6568,35	702,13	19,01	19,01	31,27
3	2,75	-127,67 (-127,67)	191,86	674,62	-448,91	19,01	19,01	3,52

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,25	0,00	-134,64	249,42	0,00	0,00	1.853
2	1,50	0,00	38,10	246,96	0,00	0,00	6.482
3	2,75	0,00	194,79	244,50	0,00	0,00	1.255

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 68 - 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	0,25	69,09 (69,09)	151,11	989,25	452,26	15,21	15,21	6,55
2	0,86	-29,38 (-73,70)	153,96	1302,38	-623,45	15,21	22,81	8,46
3	1,50	-72,76 (-73,70)	156,92	1339,96	-629,35	15,21	22,81	8,54
4	2,14	-49,75 (-73,70)	159,88	1378,25	-635,37	15,21	22,81	8,62
5	2,75	42,59 (69,09)	162,73	1132,73	480,90	15,21	15,21	6,96

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,25	3,80	-196,77	0,00	372,73	1906,24	1.894
2	0,86	3,80	-109,53	0,00	372,73	1906,80	3.403
3	1,50	0,00	-9,96	224,11	0,00	0,00	22.505
4	2,14	3,80	101,05	0,00	372,73	1907,96	3.689
5	2,75	3,80	201,99	0,00	372,73	1908,52	1.845

Verifica sezioni trasverso [Combinazione n° 68 - 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	0,25	-116,82 (-127,04)	214,17	797,82	-473,23	19,01	19,01	3,73
2	0,83	-37,83 (-75,48)	216,88	2015,67	-701,46	26,61	19,01	9,29

PROGETTAZIONE ATI:

OPERE D'ARTE MINORI – OPERE DI ATTRAVERSAMENTO IDRAULICO – TOMBINO TM02

3	1,50	-8,20 (-9,86)	219,98	8836,09	-395,96	26,61	19,01	40,17
4	2,17	-43,28 (-84,23)	223,08	1731,23	-653,73	26,61	19,01	7,76
5	2,75	-127,04 (-127,04)	225,78	864,45	-486,38	19,01	19,01	3,83

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,25	3,80	177,88	0,00	372,73	1918,57	2.095
2	0,83	3,80	92,96	0,00	372,73	1919,10	4.010
3	1,50	0,00	-4,09	248,29	0,00	0,00	60.762
4	2,17	3,80	-101,13	0,00	372,73	1920,31	3.686
5	2,75	3,80	-186,05	0,00	372,73	1920,84	2.003

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 68 - 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	0,25	-69,09 (-116,82)	202,72	833,36	-480,25	19,01	19,01	4,11
2	1,50	30,42 (31,61)	190,30	5011,26	832,39	19,01	19,01	26,33
3	2,75	-116,82 (-116,82)	177,88	687,35	-451,42	19,01	19,01	3,86

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,25	0,00	180,63	245,96	0,00	0,00	1.362
2	1,50	0,00	-20,26	244,29	0,00	0,00	12.060
3	2,75	0,00	-214,17	242,61	0,00	0,00	1.133

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 68 - 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	0,25	-42,59 (-96,54)	210,89	1211,86	-554,76	19,01	19,01	5,75
2	1,50	20,77 (25,25)	198,47	5968,13	759,37	19,01	19,01	30,07
3	2,75	-127,04 (-127,04)	186,05	650,45	-444,14	19,01	19,01	3,50

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
----	---	-----------------	---	-----------------	------------------	------------------	----

PROGETTAZIONE ATI:

OPERE D'ARTE MINORI - OPERE DI ATTRAVERSAMENTO IDRAULICO - TOMBINO TM02

1	0,25	0,00	-133,22	247,07	0,00	0,00	1.855
2	1,50	0,00	39,52	245,39	0,00	0,00	6.209
3	2,75	0,00	196,21	243,71	0,00	0,00	1.242

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 69 - 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	0,25	77,25 (77,25)	170,30	1003,12	455,03	15,21	15,21	5,89
2	0,86	-29,37 (-76,75)	173,15	1463,63	-648,79	15,21	22,81	8,45
3	1,50	-75,82 (-76,75)	176,10	1502,70	-654,93	15,21	22,81	8,53
4	2,14	-50,27 (-76,75)	179,06	1542,52	-661,19	15,21	22,81	8,61
5	2,75	50,03 (77,25)	181,91	1132,19	480,79	15,21	15,21	6,22

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,25	3,80	-213,38	0,00	372,73	1910,00	1.747
2	0,86	3,80	-117,87	0,00	372,73	1910,55	3.162
3	1,50	0,00	-9,58	226,70	0,00	0,00	23.667
4	2,14	3,80	110,43	0,00	372,73	1911,71	3.375
5	2,75	3,80	218,66	0,00	372,73	1912,27	1.705

Verifica sezioni traverso [Combinazione n° 69 - 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	0,25-120,90 (-131,27)	229,48	842,78	-482,11	19,01	19,01	3,67	
2	0,83 -39,35 (-78,22)	232,19	2137,47	-720,09	26,61	19,01	9,21	
3	1,50 -8,73 (-10,41)	235,29	8841,73	-391,25	26,61	19,01	37,58	
4	2,17 -44,88 (-87,12)	238,38	1848,12	-675,39	26,61	19,01	7,75	
5	2,75-131,27 (-131,27)	241,09	909,67	-495,31	19,01	19,01	3,77	

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,25	3,80	183,62	0,00	372,73	1921,57	2.030
2	0,83	3,80	95,99	0,00	372,73	1922,10	3.883
3	1,50	0,00	-4,15	250,36	0,00	0,00	60.328
4	2,17	3,80	-104,29	0,00	372,73	1923,31	3.574
5	2,75	3,80	-191,92	0,00	372,73	1923,84	1.942

PROGETTAZIONE ATI:

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 69 - 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	0,25-77,25 (-120,90)	220,07	897,08	-492,83	19,01	19,01	4,08	
2	1,50 35,30 (36,31)	201,84	4720,99	849,30	19,01	19,01	23,39	
3	2,75-120,90 (-120,90)	183,62	684,87	-450,93	19,01	19,01	3,73	

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,25	0,00	200,51	248,31	0,00	0,00	1.238
2	1,50	0,00	-18,95	245,85	0,00	0,00	12.973
3	2,75	0,00	-229,48	243,39	0,00	0,00	1.061

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 69 - 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	0,25-50,03 (-111,46)	228,37	1086,21	-530,16	19,01	19,01	4,76	
2	1,50 25,33 (29,05)	210,14	5668,70	783,72	19,01	19,01	26,98	
3	2,75-131,27 (-131,27)	191,92	648,86	-443,82	19,01	19,01	3,38	

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,25	0,00	-151,69	249,43	0,00	0,00	1.644
2	1,50	0,00	38,68	246,97	0,00	0,00	6.385
3	2,75	0,00	210,81	244,51	0,00	0,00	1.160

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 70 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 50,00 cm

Verifiche presso-flessione

PROGETTAZIONE ATI:

OPERE D'ARTE MINORI – OPERE DI ATTRAVERSAMENTO IDRAULICO – TOMBINO TM02

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,25	73,06 (73,06)	168,87	1093,40	473,05	15,21	15,21	6,47
2	0,86	-25,53 (-70,04)	171,72	1670,15	-681,24	15,21	22,81	9,73
3	1,50	-69,18 (-70,17)	174,68	1712,30	-687,87	15,21	22,81	9,80
4	2,14	-46,43 (-70,17)	177,63	1760,41	-695,43	15,21	22,81	9,91
5	2,75	45,84 (73,06)	180,48	1234,40	499,69	15,21	15,21	6,84

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,25	3,80	-196,75	0,00	372,73	1909,72	1.894
2	0,86	3,80	-109,92	0,00	372,73	1910,27	3.391
3	1,50	0,00	-10,42	226,51	0,00	0,00	21.747
4	2,14	3,80	100,79	0,00	372,73	1911,43	3.698
5	2,75	3,80	202,03	0,00	372,73	1911,99	1.845

Verifica sezioni trasverso [Combinazione n° 70 - 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	0,25-120,27 (-130,65)	230,91	857,07	-484,93	19,01	19,01	3,71	
2	0,83 -41,31 (-78,94)	233,62	2125,87	-718,31	26,61	19,01	9,10	
3	1,50 -11,73 (-13,41)	236,71	8718,68	-494,00	26,61	19,01	36,83	
4	2,17 -46,85 (-87,83)	239,81	1839,86	-673,86	26,61	19,01	7,67	
5	2,75-130,65 (-130,65)	242,52	925,10	-498,36	19,01	19,01	3,81	

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,25	3,80	177,81	0,00	372,73	1921,85	2.096
2	0,83	3,80	92,90	0,00	372,73	1922,38	4.012
3	1,50	0,00	-4,15	250,55	0,00	0,00	60.375
4	2,17	3,80	-101,20	0,00	372,73	1923,59	3.683
5	2,75	3,80	-186,11	0,00	372,73	1924,12	2.003

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 70 - 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	0,25-73,06 (-120,27)	202,65	797,17	-473,10	19,01	19,01	3,93	

PROGETTAZIONE ATI:

OPERE D'ARTE MINORI - OPERE DI ATTRAVERSAMENTO IDRAULICO - TOMBINO TM02

2	1,50	37,71 (38,85)	190,23	4235,15	864,89	19,01	19,01	22,26
3	2,75-120,27 (-120,27)		177,81	659,18	-445,86	19,01	19,01	3,71

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,25	0,00	199,09	245,96	0,00	0,00	1.235
2	1,50	0,00	-20,37	244,28	0,00	0,00	11.989
3	2,75	0,00	-230,91	242,60	0,00	0,00	1.051

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 70 - 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	0,25-45,84 (-106,70)	210,95	210,95	1023,82	-517,85	19,01	19,01	4,85
2	1,50 27,74 (31,85)	198,53	198,53	5135,23	823,81	19,01	19,01	25,87
3	2,75-130,65 (-130,65)	186,11	186,11	625,76	-439,26	19,01	19,01	3,36

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,25	0,00	-150,27	247,08	0,00	0,00	1.644
2	1,50	0,00	40,10	245,40	0,00	0,00	6.119
3	2,75	0,00	212,24	243,72	0,00	0,00	1.148

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 71 - 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	0,25 108,08 (108,08)	196,91	196,91	729,47	400,40	15,21	15,21	3,70
2	0,86 1,36 (49,13)	199,76	199,76	3223,81	792,90	15,21	22,81	16,14
3	1,50 -45,00 (-45,89)	202,72	202,72	3797,79	-859,64	15,21	22,81	18,73
4	2,14 -19,03 (-45,89)	205,67	205,67	3856,55	-860,40	15,21	22,81	18,75
5	2,75 81,57 (108,08)	208,52	208,52	799,42	414,36	15,21	15,21	3,83

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,25	3,80	-213,48	0,00	372,73	1915,20	1.746
2	0,86	3,80	-117,96	0,00	372,73	1915,76	3.160

PROGETTAZIONE ATI:

OPERE D'ARTE MINORI - OPERE DI ATTRAVERSAMENTO IDRAULICO - TOMBINO TM02

3	1,50	0,00	-9,09	230,29	0,00	0,00	25.344
4	2,14	3,80	111,18	0,00	372,73	1916,91	3.353
5	2,75	3,80	218,71	0,00	372,73	1917,47	1.704

Verifica sezioni trasverso [Combinazione n° 71 - 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	0,25	-41,31 (-51,54)	168,37	2427,09	-743,00	19,01	19,01	14,42
2	0,83	40,28 (70,93)	171,08	1852,49	768,03	26,61	19,01	10,83
3	1,50	70,93 (70,93)	174,18	1900,51	773,93	26,61	19,01	10,91
4	2,17	34,82 (70,93)	177,27	1947,93	779,39	26,61	19,01	10,99
5	2,75	-51,54 (-51,54)	179,98	2687,48	-769,64	19,01	19,01	14,93

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,25	3,80	183,68	0,00	372,73	1909,62	2.029
2	0,83	3,80	96,05	0,00	372,73	1910,15	3.881
3	1,50	0,00	-4,09	242,11	0,00	0,00	59.159
4	2,17	3,80	-104,24	0,00	372,73	1911,36	3.576
5	2,75	3,80	-191,86	0,00	372,73	1911,89	1.943

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 71 - 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	0,25-108,08 (-108,08)	220,13	1075,40	-528,03	19,01	19,01	4,89	
2	1,50 48,68 (50,72)	201,90	3265,10	820,17	19,01	19,01	16,17	
3	2,75-41,31 (-108,08)	183,68	807,42	-475,12	19,01	19,01	4,40	

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,25	0,00	226,43	248,31	0,00	0,00	1.097
2	1,50	0,00	25,55	245,85	0,00	0,00	9.624
3	2,75	0,00	-168,37	243,39	0,00	0,00	1.446

PROGETTAZIONE ATI:

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 71 - 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	0,25	-81,57 (-81,57)	228,31	1871,80	-668,75	19,01	19,01	8,20
2	1,50	39,02 (39,46)	210,09	4551,26	854,74	19,01	19,01	21,66
3	2,75	-51,54 (-81,57)	191,86	1371,25	-582,99	19,01	19,01	7,15

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,25	0,00	-179,01	249,42	0,00	0,00	1.393
2	1,50	0,00	-6,26	246,96	0,00	0,00	39.427
3	2,75	0,00	150,41	244,50	0,00	0,00	1.626

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 72 - 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	0,25	103,90 (103,90)	195,49	767,77	408,04	15,21	15,21	3,93
2	0,86	5,20 (49,76)	198,34	3127,84	784,67	15,21	22,81	15,77
3	1,50	-38,36 (-39,31)	201,29	4369,22	-853,17	15,21	22,81	21,71
4	2,14	-15,18 (-39,31)	204,25	4415,95	-849,82	15,21	22,81	21,62
5	2,75	77,38 (103,90)	207,10	843,51	423,16	15,21	15,21	4,07

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,25	3,80	-196,85	0,00	372,73	1914,92	1.894
2	0,86	3,80	-110,02	0,00	372,73	1915,48	3.388
3	1,50	0,00	-9,92	230,10	0,00	0,00	23.187
4	2,14	3,80	101,54	0,00	372,73	1916,63	3.671
5	2,75	3,80	202,08	0,00	372,73	1917,19	1.844

Verifica sezioni traverso [Combinazione n° 72 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 50,00 cm

Verifiche presso-flessione

PROGETTAZIONE ATI:

OPERE D'ARTE MINORI – OPERE DI ATTRAVERSAMENTO IDRAULICO – TOMBINO TM02

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,25	-40,68 (-50,91)	169,79	2504,08	-750,88	19,01	19,01	14,75
2	0,83	38,31 (67,93)	172,50	1992,19	784,48	26,61	19,01	11,55
3	1,50	67,93 (67,93)	175,60	2043,09	790,34	26,61	19,01	11,63
4	2,17	32,85 (67,93)	178,70	2094,76	796,28	26,61	19,01	11,72
5	2,75	-50,91 (-50,91)	181,40	2773,52	-778,44	19,01	19,01	15,29

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,25	3,80	177,87	0,00	372,73	1909,90	2.096
2	0,83	3,80	92,95	0,00	372,73	1910,43	4.010
3	1,50	0,00	-4,09	242,30	0,00	0,00	59.206
4	2,17	3,80	-101,14	0,00	372,73	1911,64	3.685
5	2,75	3,80	-186,06	0,00	372,73	1912,17	2.003

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 72 - 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	0,25-103,90 (-103,90)	202,71	1001,93	-513,52	19,01	19,01	4,94	
2	1,50 51,08 (52,87)	190,29	2818,66	783,06	19,01	19,01	14,81	
3	2,75-40,68 (-103,90)	177,87	816,47	-476,91	19,01	19,01	4,59	

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,25	0,00	225,01	245,96	0,00	0,00	1.093
2	1,50	0,00	24,12	244,29	0,00	0,00	10.127
3	2,75	0,00	-169,79	242,61	0,00	0,00	1.429

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 72 - 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	0,25 -77,38 (-77,38)	210,90	1791,96	-657,51	19,01	19,01	8,50	
2	1,50 41,43 (41,73)	198,48	4099,04	861,90	19,01	19,01	20,65	
3	2,75 -50,91 (-77,38)	186,06	1424,32	-592,39	19,01	19,01	7,66	

PROGETTAZIONE ATI:

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,25	0,00	-177,59	247,07	0,00	0,00	1.391
2	1,50	0,00	-4,84	245,39	0,00	0,00	50.701
3	2,75	0,00	151,84	243,71	0,00	0,00	1.605

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 73 - 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	0,25	112,06 (112,06)	214,67	790,30	412,54	15,21	15,21	3,68
2	0,86	5,21 (53,15)	217,52	3256,46	795,70	15,21	22,81	14,97
3	1,50	-41,43 (-42,36)	220,48	4421,57	-849,42	15,21	22,81	20,05
4	2,14	-15,70 (-42,36)	223,43	4464,57	-846,33	15,21	22,81	19,98
5	2,75	84,82 (112,06)	226,28	861,92	426,84	15,21	15,21	3,81

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,25	3,80	-213,46	0,00	372,73	1918,67	1.746
2	0,86	3,80	-118,36	0,00	372,73	1919,23	3.149
3	1,50	0,00	-9,54	232,69	0,00	0,00	24.380
4	2,14	3,80	110,92	0,00	372,73	1920,38	3.360
5	2,75	3,80	218,75	0,00	372,73	1920,94	1.704

Verifica sezioni traverso [Combinazione n° 73 - 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	0,25	-44,76 (-55,15)	185,10	2528,58	-753,39	19,01	19,01	13,66
2	0,83	36,79 (67,40)	187,81	2277,48	817,31	26,61	19,01	12,13
3	1,50	67,40 (67,40)	190,91	2333,18	823,72	26,61	19,01	12,22
4	2,17	31,25 (67,40)	194,00	2389,77	830,23	26,61	19,01	12,32
5	2,75	-55,15 (-55,15)	196,71	2778,32	-778,93	19,01	19,01	14,12

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,25	3,80	183,61	0,00	372,73	1912,89	2.030
2	0,83	3,80	95,99	0,00	372,73	1913,42	3.883

PROGETTAZIONE ATI:

OPERE D'ARTE MINORI - OPERE DI ATTRAVERSAMENTO IDRAULICO - TOMBINO TM02

3	1,50	0,00	-4,16	244,37	0,00	0,00	58.796
4	2,17	3,80	-104,30	0,00	372,73	1914,63	3.574
5	2,75	3,80	-191,92	0,00	372,73	1915,16	1.942

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 73 - 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	0,25	-112,06 (-112,06)	220,06	1012,60	-515,63	19,01	19,01	4,60
2	1,50	55,96 (57,75)	201,84	2691,22	770,02	19,01	19,01	13,33
3	2,75	-44,76 (-112,06)	183,61	764,67	-466,69	19,01	19,01	4,16

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,25	0,00	244,89	248,31	0,00	0,00	1.014
2	1,50	0,00	25,43	245,85	0,00	0,00	9.668
3	2,75	0,00	-185,10	243,39	0,00	0,00	1.315

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 73 - 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	0,25	-84,82 (-84,82)	228,38	1750,46	-650,16	19,01	19,01	7,66
2	1,50	45,99 (46,33)	210,15	3872,20	853,59	19,01	19,01	18,43
3	2,75	-55,15 (-84,82)	191,92	1284,20	-567,57	19,01	19,01	6,69

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,25	0,00	-196,06	249,43	0,00	0,00	1.272
2	1,50	0,00	-5,68	246,97	0,00	0,00	43.452
3	2,75	0,00	166,44	244,51	0,00	0,00	1.469

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 74 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm

PROGETTAZIONE ATI:

Altezza sezione H = 50,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,25	107,87 (107,87)	213,25	831,99	420,86	15,21	15,21	3,90
2	0,86	9,06 (53,78)	216,10	3166,59	788,00	15,21	22,81	14,65
3	1,50	-34,79 (-35,78)	219,05	4957,67	-809,69	15,21	22,81	22,63
4	2,14	-11,86 (-35,78)	222,01	5002,34	-806,11	15,21	22,81	22,53
5	2,75	80,64 (107,87)	224,86	909,57	436,35	15,21	15,21	4,05

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,25	3,80	-196,83	0,00	372,73	1918,39	1.894
2	0,86	3,80	-110,41	0,00	372,73	1918,95	3.376
3	1,50	0,00	-10,38	232,50	0,00	0,00	22.396
4	2,14	3,80	101,29	0,00	372,73	1920,11	3.680
5	2,75	3,80	202,12	0,00	372,73	1920,66	1.844

Verifica sezioni trasverso [Combinazione n° 74 - 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	0,25	-44,13 (-54,52)	186,53	2603,66	-761,07	19,01	19,01	13,96
2	0,83	34,82 (64,40)	189,24	2465,10	838,90	26,61	19,01	13,03
3	1,50	64,40 (64,40)	192,33	2520,70	844,02	26,61	19,01	13,11
4	2,17	29,28 (64,40)	195,43	2574,55	848,39	26,61	19,01	13,17
5	2,75	-54,52 (-54,52)	198,14	2861,64	-787,46	19,01	19,01	14,44

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,25	3,80	177,81	0,00	372,73	1913,17	2.096
2	0,83	3,80	92,89	0,00	372,73	1913,70	4.013
3	1,50	0,00	-4,16	244,56	0,00	0,00	58.843
4	2,17	3,80	-101,20	0,00	372,73	1914,91	3.683
5	2,75	3,80	-186,12	0,00	372,73	1915,44	2.003

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 74 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 50,00 cm

PROGETTAZIONE ATI:

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,25	107,87 (-107,87)	202,65	942,75	-501,84	19,01	19,01	4,65
2	1,50	58,37 (59,90)	190,23	2313,19	728,39	19,01	19,01	12,16
3	2,75	-44,13 (-107,87)	177,81	771,45	-468,02	19,01	19,01	4,34

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,25	0,00	243,47	245,95	0,00	0,00	1.010
2	1,50	0,00	24,01	244,28	0,00	0,00	10.176
3	2,75	0,00	-186,53	242,60	0,00	0,00	1.301

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 74 - 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	0,25	-80,64 (-80,64)	210,96	1658,17	-633,82	19,01	19,01	7,86
2	1,50	48,40 (48,60)	198,54	3384,04	828,44	19,01	19,01	17,04
3	2,75	-54,52 (-80,64)	186,12	1327,89	-575,31	19,01	19,01	7,13

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,25	0,00	-194,64	247,08	0,00	0,00	1.269
2	1,50	0,00	-4,26	245,40	0,00	0,00	57.607
3	2,75	0,00	167,86	243,72	0,00	0,00	1.452

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 75 - 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	0,25	93,81 (93,81)	170,86	729,17	400,34	15,21	15,21	4,27
2	0,86	-4,82 (-49,28)	173,71	2867,07	-813,38	15,21	22,81	16,51
3	1,50	-48,34 (-49,28)	176,66	2937,62	-819,45	15,21	22,81	16,63
4	2,14	-25,21 (-49,28)	179,62	3008,49	-825,41	15,21	22,81	16,75
5	2,75	67,29 (93,81)	182,47	810,18	416,51	15,21	15,21	4,44

Verifiche taglio

PROGETTAZIONE ATI:

OPERE D'ARTE MINORI - OPERE DI ATTRAVERSAMENTO IDRAULICO - TOMBINO TM02

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,25	3,80	-196,82	0,00	372,73	1910,10	1.894
2	0,86	3,80	-109,88	0,00	372,73	1910,66	3.392
3	1,50	0,00	-9,94	226,78	0,00	0,00	22.823
4	2,14	3,80	101,40	0,00	372,73	1911,82	3.676
5	2,75	3,80	202,06	0,00	372,73	1912,37	1.845

Verifica sezioni trasverso [Combinazione n° 75 - 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	0,25	-92,18 (-102,41)	194,43	958,76	-505,00	19,01	19,01	4,93
2	0,83	-13,19 (-50,84)	197,14	3345,84	-862,78	26,61	19,01	16,97
3	1,50	16,43 (16,43)	200,23	7394,15	606,80	26,61	19,01	36,93
4	2,17	-18,65 (-59,61)	203,33	2733,81	-801,42	26,61	19,01	13,45
5	2,75	-102,41 (-102,41)	206,04	1053,73	-523,75	19,01	19,01	5,11

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,25	3,80	177,87	0,00	372,73	1914,71	2.096
2	0,83	3,80	92,95	0,00	372,73	1915,24	4.010
3	1,50	0,00	-4,09	245,63	0,00	0,00	60.020
4	2,17	3,80	-101,14	0,00	372,73	1916,45	3.685
5	2,75	3,80	-186,06	0,00	372,73	1916,98	2.003

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 75 - 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	0,25	-93,81 (-93,81)	202,71	1189,90	-550,63	19,01	19,01	5,87
2	1,50	30,38 (30,38)	190,29	5152,30	822,63	19,01	19,01	27,08
3	2,75	-92,18 (-93,81)	177,87	956,85	-504,62	19,01	19,01	5,38

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,25	0,00	200,37	245,96	0,00	0,00	1.228
2	1,50	0,00	-0,51	244,29	0,00	0,00	477.264
3	2,75	0,00	-194,43	242,61	0,00	0,00	1.248

PROGETTAZIONE ATI:

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 75 - 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	0,25	-67,29 (-102,41)	210,90	1095,59	-532,01	19,01	19,01	5,19
2	1,50	20,73 (21,55)	198,48	6514,04	707,37	19,01	19,01	32,82
3	2,75	-102,41 (-102,41)	186,06	894,38	-492,29	19,01	19,01	4,81

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,25	0,00	-152,95	247,07	0,00	0,00	1.615
2	1,50	0,00	19,79	245,39	0,00	0,00	12.397
3	2,75	0,00	176,47	243,71	0,00	0,00	1.381

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 76 - 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	0,25	97,99 (97,99)	172,28	690,13	392,55	15,21	15,21	4,01
2	0,86	-8,67 (-55,86)	175,13	2433,00	-776,02	15,21	22,81	13,89
3	1,50	-54,97 (-55,86)	178,08	2489,58	-780,89	15,21	22,81	13,98
4	2,14	-29,05 (-55,86)	181,04	2546,88	-785,82	15,21	22,81	14,07
5	2,75	71,48 (97,99)	183,89	764,50	407,39	15,21	15,21	4,16

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,25	3,80	-213,45	0,00	372,73	1910,38	1.746
2	0,86	3,80	-117,82	0,00	372,73	1910,94	3.163
3	1,50	0,00	-9,10	226,97	0,00	0,00	24.943
4	2,14	3,80	111,03	0,00	372,73	1912,10	3.357
5	2,75	3,80	218,69	0,00	372,73	1912,65	1.704

Verifica sezioni traverso [Combinazione n° 76 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm

PROGETTAZIONE ATI:

Altezza sezione H = 50,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,25	-92,81 (-103,04)	193,00	938,41	-500,98	19,01	19,01	4,86
2	0,83	-11,22 (-50,12)	195,71	3379,49	-865,46	26,61	19,01	17,27
3	1,50	19,43 (19,43)	198,81	6879,79	672,46	26,61	19,01	34,60
4	2,17	-16,68 (-58,89)	201,91	2756,39	-803,99	26,61	19,01	13,65
5	2,75	-103,04 (-103,04)	204,62	1031,26	-519,31	19,01	19,01	5,04

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,25	3,80	183,68	0,00	372,73	1914,44	2.029
2	0,83	3,80	96,05	0,00	372,73	1914,96	3.881
3	1,50	0,00	-4,09	245,44	0,00	0,00	59.973
4	2,17	3,80	-104,24	0,00	372,73	1916,18	3.576
5	2,75	3,80	-191,86	0,00	372,73	1916,71	1.943

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 76 - 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	0,25	-97,99 (-97,99)	220,13	1268,89	-564,86	19,01	19,01	5,76
2	1,50	27,97 (27,97)	201,90	5660,95	784,35	19,01	19,01	28,04
3	2,75	-92,81 (-97,99)	183,68	939,40	-501,18	19,01	19,01	5,11

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,25	0,00	201,79	248,31	0,00	0,00	1.231
2	1,50	0,00	0,91	245,85	0,00	0,00	269.608
3	2,75	0,00	-193,00	243,39	0,00	0,00	1.261

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 76 - 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	0,25	-71,48 (-103,04)	228,31	1240,47	-559,83	19,01	19,01	5,43

PROGETTAZIONE ATI:

OPERE D'ARTE MINORI - OPERE DI ATTRAVERSAMENTO IDRAULICO - TOMBINO TM02

2	1,50	18,32 (19,02)	210,09	7097,93	642,46	19,01	19,01	33,79
3	2,75	103,04 (-103,04)	191,86	929,62	-499,25	19,01	19,01	4,85

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,25	0,00	-154,38	249,42	0,00	0,00	1.616
2	1,50	0,00	18,37	246,96	0,00	0,00	13.443
3	2,75	0,00	175,05	244,50	0,00	0,00	1.397

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 77 - 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	0,25	101,97 (101,97)	190,04	756,14	405,72	15,21	15,21	3,98
2	0,86	-4,81 (-52,33)	192,89	3050,85	-827,66	15,21	22,81	15,82
3	1,50	-51,40 (-52,33)	195,84	3109,23	-830,77	15,21	22,81	15,88
4	2,14	-25,73 (-52,33)	198,80	3168,05	-833,90	15,21	22,81	15,94
5	2,75	74,73 (101,97)	201,65	832,48	420,96	15,21	15,21	4,13

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,25	3,80	-213,43	0,00	372,73	1913,86	1.746
2	0,86	3,80	-118,22	0,00	372,73	1914,41	3.153
3	1,50	0,00	-9,56	229,37	0,00	0,00	23.999
4	2,14	3,80	110,78	0,00	372,73	1915,57	3.365
5	2,75	3,80	218,73	0,00	372,73	1916,13	1.704

Verifica sezioni trasverso [Combinazione n° 77 - 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	0,25	-96,26 (-106,65)	209,74	1015,00	-516,10	19,01	19,01	4,84
2	0,83	-14,71 (-53,58)	212,45	3455,58	-871,53	26,61	19,01	16,27
3	1,50	15,90 (15,90)	215,54	7677,24	566,47	26,61	19,01	35,62
4	2,17	-20,25 (-62,49)	218,64	2850,43	-814,68	26,61	19,01	13,04
5	2,75	-106,65 (-106,65)	221,35	1110,20	-534,90	19,01	19,01	5,02

Verifiche taglio

PROGETTAZIONE ATI:

OPERE D'ARTE MINORI – OPERE DI ATTRAVERSAMENTO IDRAULICO – TOMBINO TM02

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,25	3,80	183,61	0,00	372,73	1917,71	2.030
2	0,83	3,80	95,99	0,00	372,73	1918,24	3.883
3	1,50	0,00	-4,16	247,70	0,00	0,00	59.598
4	2,17	3,80	-104,30	0,00	372,73	1919,45	3.574
5	2,75	3,80	-191,92	0,00	372,73	1919,98	1.942

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 77 - 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	0,25-101,97 (-101,97)	220,06	220,06	1187,20	-550,10	19,01	19,01	5,39
2	1,50 35,26 (35,26)	201,84	201,84	4834,61	844,62	19,01	19,01	23,95
3	2,75-96,26 (-101,97)	183,61	183,61	882,09	-489,87	19,01	19,01	4,80

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,25	0,00	220,26	248,31	0,00	0,00	1.127
2	1,50	0,00	0,79	245,85	0,00	0,00	309.576
3	2,75	0,00	-209,74	243,39	0,00	0,00	1.160

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 77 - 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	0,25-74,73 (-106,65)	228,38	228,38	1171,26	-546,95	19,01	19,01	5,13
2	1,50 25,29 (25,97)	210,15	210,15	6070,08	750,16	19,01	19,01	28,88
3	2,75-106,65 (-106,65)	191,92	191,92	881,30	-489,71	19,01	19,01	4,59

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,25	0,00	-171,43	249,43	0,00	0,00	1.455
2	1,50	0,00	18,95	246,97	0,00	0,00	13.032
3	2,75	0,00	191,07	244,51	0,00	0,00	1.280

PROGETTAZIONE ATI:

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 78 - 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	0,25	97,78 (97,78)	188,61	799,19	414,32	15,21	15,21	4,24
2	0,86	-0,97 (-45,63)	191,46	3594,52	-856,60	15,21	22,81	18,77
3	1,50	-44,76 (-45,75)	194,42	3644,87	-857,68	15,21	22,81	18,75
4	2,14	-21,88 (-45,75)	197,37	3703,53	-858,43	15,21	22,81	18,76
5	2,75	70,55 (97,78)	200,22	882,41	430,93	15,21	15,21	4,41

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,25	3,80	-196,80	0,00	372,73	1913,58	1.894
2	0,86	3,80	-110,27	0,00	372,73	1914,13	3.380
3	1,50	0,00	-10,39	229,17	0,00	0,00	22.048
4	2,14	3,80	101,14	0,00	372,73	1915,29	3.685
5	2,75	3,80	202,09	0,00	372,73	1915,85	1.844

Verifica sezioni traverso [Combinazione n° 78 - 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	0,25	-95,63 (-106,02)	211,16	1036,33	-520,32	19,01	19,01	4,91
2	0,83	-16,67 (-54,30)	213,87	3422,62	-868,90	26,61	19,01	16,00
3	1,50	12,90 (12,90)	216,97	8199,42	487,64	26,61	19,01	37,79
4	2,17	-22,22 (-63,20)	220,06	2827,49	-812,07	26,61	19,01	12,85
5	2,75	-106,02 (-106,02)	222,77	1133,71	-539,54	19,01	19,01	5,09

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,25	3,80	177,81	0,00	372,73	1917,99	2.096
2	0,83	3,80	92,89	0,00	372,73	1918,51	4.013
3	1,50	0,00	-4,16	247,89	0,00	0,00	59.644
4	2,17	3,80	-101,20	0,00	372,73	1919,73	3.683
5	2,75	3,80	-186,12	0,00	372,73	1920,26	2.003

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 78 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. negativo]

PROGETTAZIONE ATI:

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	0,25	-97,78 (-97,78)	202,65	1107,41	-534,35	19,01	19,01	5,46
2	1,50	37,67 (37,67)	190,23	4349,12	861,23	19,01	19,01	22,86
3	2,75	-95,63 (-97,78)	177,81	895,65	-492,54	19,01	19,01	5,04

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,25	0,00	218,84	245,95	0,00	0,00	1.124
2	1,50	0,00	-0,63	244,28	0,00	0,00	387.985
3	2,75	0,00	-211,16	242,60	0,00	0,00	1.149

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 78 - 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	0,25	-70,55 (-106,02)	210,96	1034,71	-519,99	19,01	19,01	4,90
2	1,50	27,70 (28,51)	198,54	5534,25	794,66	19,01	19,01	27,87
3	2,75	-106,02 (-106,02)	186,12	848,25	-483,18	19,01	19,01	4,56

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,25	0,00	-170,00	247,08	0,00	0,00	1.453
2	1,50	0,00	20,37	245,40	0,00	0,00	12.045
3	2,75	0,00	192,50	243,72	0,00	0,00	1.266

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 79 - 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	0,25	54,37 (80,87)	185,39	1077,01	469,78	15,21	15,21	5,81
2	0,86	-38,05 (-62,06)	182,54	2206,10	-750,02	15,21	22,81	12,09
3	1,50	-61,12 (-62,06)	179,59	2151,65	-743,55	15,21	22,81	11,98
4	2,14	-17,68 (-62,06)	176,63	2098,13	-737,19	15,21	22,81	11,88
5	2,75	80,87 (80,87)	173,78	958,88	446,20	15,21	15,21	5,52

PROGETTAZIONE ATI:

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,25	3,80	-202,02	0,00	372,73	1912,95	1.845
2	0,86	3,80	-83,67	0,00	372,73	1912,39	4.455
3	1,50	0,00	25,76	227,17	0,00	0,00	8.820
4	2,14	3,80	124,00	0,00	372,73	1911,23	3.006
5	2,75	3,80	196,79	0,00	372,73	1910,68	1.894

Verifica sezioni trasverso [Combinazione n° 79 - 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	0,25	-82,15 (-82,15)	203,11	1496,23	-605,13	19,01	19,01	7,37
2	0,83	1,62 (36,69)	200,41	4793,20	877,51	26,61	19,01	23,92
3	1,50	36,69 (36,69)	197,31	4741,39	881,65	26,61	19,01	24,03
4	2,17	7,06 (36,69)	194,21	4689,09	885,82	26,61	19,01	24,14
5	2,75	-71,93 (-82,15)	191,50	1350,54	-579,32	19,01	19,01	7,05

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,25	3,80	186,05	0,00	372,73	1916,41	2.003
2	0,83	3,80	101,13	0,00	372,73	1915,88	3.686
3	1,50	0,00	4,09	245,23	0,00	0,00	59.998
4	2,17	3,80	-92,96	0,00	372,73	1914,67	4.010
5	2,75	3,80	-177,88	0,00	372,73	1914,14	2.095

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 79 - 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	0,25	-54,37 (-82,15)	210,89	1601,29	-623,74	19,01	19,01	7,59
2	1,50	37,33 (37,88)	198,47	4488,81	856,75	19,01	19,01	22,62
3	2,75	-82,15 (-82,15)	186,05	1286,32	-567,95	19,01	19,01	6,91

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
----	---	-----------------	---	-----------------	------------------	------------------	----

PROGETTAZIONE ATI:

OPERE D'ARTE MINORI – OPERE DI ATTRAVERSAMENTO IDRAULICO – TOMBINO TM02

1	0,25	0,00	155,88	247,07	0,00	0,00	1.585
2	1,50	0,00	-16,86	245,39	0,00	0,00	14.557
3	2,75	0,00	-173,54	243,71	0,00	0,00	1.404

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 79 - 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	0,25	-80,87 (-80,87)	202,72	1533,49	-611,73	19,01	19,01	7,56
2	1,50	46,98 (46,98)	190,30	3344,81	825,71	19,01	19,01	17,58
3	2,75	-71,93 (-80,87)	177,88	1225,63	-557,20	19,01	19,01	6,89

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,25	0,00	-203,29	245,96	0,00	0,00	1.210
2	1,50	0,00	-2,41	244,29	0,00	0,00	101.246
3	2,75	0,00	191,50	242,61	0,00	0,00	1.267

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 80 - 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	0,25	58,55 (85,05)	186,82	996,59	453,72	15,21	15,21	5,33
2	0,86	-41,90 (-68,64)	183,97	1918,60	-715,85	15,21	22,81	10,43
3	1,50	-67,75 (-68,64)	181,01	1873,70	-710,51	15,21	22,81	10,35
4	2,14	-21,52 (-68,64)	178,06	1829,47	-705,25	15,21	22,81	10,27
5	2,75	85,05 (85,05)	175,21	891,39	432,72	15,21	15,21	5,09

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,25	3,80	-218,65	0,00	372,73	1913,23	1.705
2	0,86	3,80	-91,62	0,00	372,73	1912,67	4.068
3	1,50	0,00	26,59	227,36	0,00	0,00	8.550
4	2,14	3,80	133,64	0,00	372,73	1911,51	2.789
5	2,75	3,80	213,43	0,00	372,73	1910,96	1.746

PROGETTAZIONE ATI:

Verifica sezioni trasverso [Combinazione n° 80 - 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	0,25	-82,78 (-82,78)	201,69	1457,95	-598,35	19,01	19,01	7,23
2	0,83	3,58 (39,69)	198,98	4511,96	899,97	26,61	19,01	22,68
3	1,50	39,69 (39,69)	195,89	4461,59	903,99	26,61	19,01	22,78
4	2,17	9,03 (39,69)	192,79	4410,78	908,04	26,61	19,01	22,88
5	2,75	-72,56 (-82,78)	190,08	1316,47	-573,29	19,01	19,01	6,93

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,25	3,80	191,86	0,00	372,73	1916,13	1.943
2	0,83	3,80	104,23	0,00	372,73	1915,60	3.576
3	1,50	0,00	4,09	245,04	0,00	0,00	59.951
4	2,17	3,80	-96,06	0,00	372,73	1914,39	3.880
5	2,75	3,80	-183,68	0,00	372,73	1913,86	2.029

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 80 - 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	0,25	-58,55 (-82,78)	228,31	1828,31	-662,87	19,01	19,01	8,01
2	1,50	34,92 (35,34)	210,08	4966,25	835,51	19,01	19,01	23,64
3	2,75	-82,78 (-82,78)	191,86	1337,33	-576,99	19,01	19,01	6,97

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,25	0,00	157,31	249,42	0,00	0,00	1.586
2	1,50	0,00	-15,43	246,96	0,00	0,00	16.002
3	2,75	0,00	-172,12	244,50	0,00	0,00	1.421

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 80 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 50,00 cm

PROGETTAZIONE ATI:

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,25	-85,05 (-85,05)	220,13	1625,38	-628,01	19,01	19,01	7,38
2	1,50	44,57 (44,57)	201,91	3865,86	853,35	19,01	19,01	19,15
3	2,75	-72,56 (-85,05)	183,68	1188,57	-550,37	19,01	19,01	6,47

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,25	0,00	-204,72	248,32	0,00	0,00	1.213
2	1,50	0,00	-3,84	245,85	0,00	0,00	64.082
3	2,75	0,00	190,08	243,39	0,00	0,00	1.280

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 81 - 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	0,25	61,81 (89,03)	204,58	1081,56	470,69	15,21	15,21	5,29
2	0,86	-38,57 (-65,11)	201,73	2392,37	-772,17	15,21	22,81	11,86
3	1,50	-64,18 (-65,11)	198,77	2337,35	-765,63	15,21	22,81	11,76
4	2,14	-17,67 (-65,11)	195,81	2283,26	-759,20	15,21	22,81	11,66
5	2,75	89,03 (89,03)	192,96	973,36	449,09	15,21	15,21	5,04

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,25	3,80	-218,69	0,00	372,73	1916,70	1.704
2	0,86	3,80	-91,32	0,00	372,73	1916,14	4.081
3	1,50	0,00	27,06	229,76	0,00	0,00	8.491
4	2,14	3,80	134,00	0,00	372,73	1914,98	2.782
5	2,75	3,80	213,41	0,00	372,73	1914,43	1.747

Verifica sezioni traverso [Combinazione n° 81 - 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	0,25	-86,38 (-86,38)	218,42	1557,58	-616,00	19,01	19,01	7,13
2	0,83	0,01 (36,16)	215,71	5088,44	852,99	26,61	19,01	23,59
3	1,50	36,16 (36,16)	212,62	5040,23	857,21	26,61	19,01	23,71
4	2,17	5,55 (36,16)	209,52	4991,54	861,47	26,61	19,01	23,82
5	2,75	-76,01 (-86,38)	206,81	1413,81	-590,53	19,01	19,01	6,84

PROGETTAZIONE ATI:

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,25	3,80	191,92	0,00	372,73	1919,41	1.942
2	0,83	3,80	104,29	0,00	372,73	1918,88	3.574
3	1,50	0,00	4,15	247,30	0,00	0,00	59.576
4	2,17	3,80	-95,99	0,00	372,73	1917,66	3.883
5	2,75	3,80	-183,62	0,00	372,73	1917,14	2.030

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 81 - 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	0,25	-61,81 (-86,38)	228,37	1690,98	-639,63	19,01	19,01	7,40
2	1,50	41,89 (42,30)	210,15	4288,36	863,18	19,01	19,01	20,41
3	2,75	-86,38 (-86,38)	191,92	1245,93	-560,79	19,01	19,01	6,49

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,25	0,00	174,36	249,43	0,00	0,00	1.431
2	1,50	0,00	-16,01	246,97	0,00	0,00	15.423
3	2,75	0,00	-188,14	244,51	0,00	0,00	1.300

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 81 - 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	0,25	-89,03 (-89,03)	220,07	1495,47	-605,00	19,01	19,01	6,80
2	1,50	51,86 (51,86)	201,84	3165,44	813,25	19,01	19,01	15,68
3	2,75	-76,01 (-89,03)	183,62	1098,37	-532,56	19,01	19,01	5,98

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,25	0,00	-223,18	248,31	0,00	0,00	1.113
2	1,50	0,00	-3,72	245,85	0,00	0,00	66.109
3	2,75	0,00	206,81	243,39	0,00	0,00	1.177

PROGETTAZIONE ATI:

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 82 - 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	0,25	57,62 (84,84)	203,15	1168,12	487,84	15,21	15,21	5,75
2	0,86	-34,73 (-58,53)	200,30	2748,68	-803,19	15,21	22,81	13,72
3	1,50	-57,54 (-58,53)	197,35	2691,55	-798,27	15,21	22,81	13,64
4	2,14	-13,82 (-58,53)	194,39	2635,10	-793,42	15,21	22,81	13,56
5	2,75	84,84 (84,84)	191,54	1047,10	463,81	15,21	15,21	5,47

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,25	3,80	-202,06	0,00	372,73	1916,42	1.845
2	0,86	3,80	-83,37	0,00	372,73	1915,86	4.471
3	1,50	0,00	26,22	229,57	0,00	0,00	8.754
4	2,14	3,80	124,36	0,00	372,73	1914,71	2.997
5	2,75	3,80	196,78	0,00	372,73	1914,15	1.894

Verifica sezioni traverso [Combinazione n° 82 - 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	0,25	-85,76 (-85,76)	219,85	1597,21	-623,02	19,01	19,01	7,27
2	0,83	-1,96 (-42,94)	217,14	4643,29	-918,25	26,61	19,01	21,38
3	1,50	33,16 (33,16)	214,04	5355,07	829,63	26,61	19,01	25,02
4	2,17	3,58 (33,16)	210,95	5305,32	833,99	26,61	19,01	25,15
5	2,75	-75,38 (-85,76)	208,24	1449,19	-596,80	19,01	19,01	6,96

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,25	3,80	186,11	0,00	372,73	1919,68	2.003
2	0,83	3,80	101,20	0,00	372,73	1919,15	3.683
3	1,50	0,00	4,15	247,49	0,00	0,00	59.623
4	2,17	3,80	-92,90	0,00	372,73	1917,94	4.012
5	2,75	3,80	-177,81	0,00	372,73	1917,41	2.096

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 82 - 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	0,25	-57,62 (-85,76)	210,95	1482,71	-602,74	19,01	19,01	7,03
2	1,50	44,29 (44,84)	198,53	3761,76	849,54	19,01	19,01	18,95
3	2,75	-85,76 (-85,76)	186,11	1198,88	-552,40	19,01	19,01	6,44

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,25	0,00	172,93	247,08	0,00	0,00	1.429
2	1,50	0,00	-17,44	245,40	0,00	0,00	14.073
3	2,75	0,00	-189,57	243,72	0,00	0,00	1.286

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 82 - 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	0,25	-84,84 (-84,84)	202,65	1408,13	-589,53	19,01	19,01	6,95
2	1,50	54,26 (54,26)	190,23	2704,05	771,34	19,01	19,01	14,21
3	2,75	-75,38 (-84,84)	177,81	1128,68	-538,55	19,01	19,01	6,35

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,25	0,00	-221,76	245,96	0,00	0,00	1.109
2	1,50	0,00	-2,30	244,28	0,00	0,00	106.438
3	2,75	0,00	208,24	242,60	0,00	0,00	1.165

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 83 - 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	0,25	42,59 (69,09)	162,73	1132,73	480,90	15,21	15,21	6,96
2	0,86	-49,75 (-73,70)	159,88	1378,25	-635,37	15,21	22,81	8,62

PROGETTAZIONE ATI:

OPERE D'ARTE MINORI – OPERE DI ATTRAVERSAMENTO IDRAULICO – TOMBINO TM02

3	1,50	-72,76 (-73,70)	156,92	1339,96	-629,35	15,21	22,81	8,54
4	2,14	-29,38 (-73,70)	153,96	1302,38	-623,45	15,21	22,81	8,46
5	2,75	69,09 (69,09)	151,11	989,25	452,26	15,21	15,21	6,55

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,25	3,80	-201,99	0,00	372,73	1908,52	1.845
2	0,86	3,80	-83,51	0,00	372,73	1907,96	4.463
3	1,50	0,00	25,74	224,11	0,00	0,00	8.708
4	2,14	3,80	123,83	0,00	372,73	1906,80	3.010
5	2,75	3,80	196,77	0,00	372,73	1906,24	1.894

Verifica sezioni trasverso [Combinazione n° 83 - 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	0,25-127,04 (-127,04)	225,78		864,45	-486,38	19,01	19,01	3,83
2	0,83 -43,28 (-84,23)	223,08		1731,23	-653,73	26,61	19,01	7,76
3	1,50 -8,20 (-9,86)	219,98		8836,09	-395,96	26,61	19,01	40,17
4	2,17 -37,83 (-75,48)	216,88		2015,67	-701,46	26,61	19,01	9,29
5	2,75-116,82 (-127,04)	214,17		797,82	-473,23	19,01	19,01	3,73

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,25	3,80	186,05	0,00	372,73	1920,84	2.003
2	0,83	3,80	101,13	0,00	372,73	1920,31	3.686
3	1,50	0,00	4,09	248,29	0,00	0,00	60.762
4	2,17	3,80	-92,96	0,00	372,73	1919,10	4.010
5	2,75	3,80	-177,88	0,00	372,73	1918,57	2.095

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 83 - 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	0,25 -42,59 (-96,54)	210,89		1211,86	-554,76	19,01	19,01	5,75
2	1,50 20,77 (25,25)	198,47		5968,13	759,37	19,01	19,01	30,07
3	2,75-127,04 (-127,04)	186,05		650,45	-444,14	19,01	19,01	3,50

PROGETTAZIONE ATI:

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,25	0,00	133,22	247,07	0,00	0,00	1.855
2	1,50	0,00	-39,52	245,39	0,00	0,00	6.209
3	2,75	0,00	-196,21	243,71	0,00	0,00	1.242

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 83 - 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	0,25	-69,09 (-116,82)	202,72	833,36	-480,25	19,01	19,01	4,11
2	1,50	30,42 (31,61)	190,30	5011,26	832,39	19,01	19,01	26,33
3	2,75	-116,82 (-116,82)	177,88	687,35	-451,42	19,01	19,01	3,86

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,25	0,00	-180,63	245,96	0,00	0,00	1.362
2	1,50	0,00	20,26	244,29	0,00	0,00	12.060
3	2,75	0,00	214,17	242,61	0,00	0,00	1.133

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 84 - 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	0,25	46,78 (73,27)	164,15	1032,53	460,90	15,21	15,21	6,29
2	0,86	-53,60 (-80,28)	161,30	1229,64	-612,02	15,21	22,81	7,62
3	1,50	-79,39 (-80,28)	158,34	1196,47	-606,62	15,21	22,81	7,56
4	2,14	-33,23 (-80,28)	155,39	1160,90	-599,78	15,21	22,81	7,47
5	2,75	73,27 (73,27)	152,54	907,55	435,95	15,21	15,21	5,95

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,25	3,80	-218,62	0,00	372,73	1908,79	1.705
2	0,86	3,80	-91,46	0,00	372,73	1908,24	4.075
3	1,50	0,00	26,57	224,30	0,00	0,00	8.441
4	2,14	3,80	133,47	0,00	372,73	1907,08	2.793
5	2,75	3,80	213,40	0,00	372,73	1906,52	1.747

PROGETTAZIONE ATI:

Verifica sezioni trasverso [Combinazione n° 84 - 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	0,25-127,67 (-127,67)	224,36	224,36	849,63	-483,46	19,01	19,01	3,79
2	0,83 -41,31 (-83,52)	221,65	221,65	1738,44	-655,06	26,61	19,01	7,84
3	1,50 -5,20 (-6,86)	218,56	218,56	8973,13	-281,54	26,61	19,01	41,06
4	2,17 -35,86 (-74,76)	215,46	215,46	2026,21	-703,08	26,61	19,01	9,40
5	2,75-117,45 (-127,67)	212,75	212,75	784,11	-470,52	19,01	19,01	3,69

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,25	3,80	191,86	0,00	372,73	1920,57	1.943
2	0,83	3,80	104,23	0,00	372,73	1920,04	3.576
3	1,50	0,00	4,09	248,10	0,00	0,00	60.715
4	2,17	3,80	-96,06	0,00	372,73	1918,83	3.880
5	2,75	3,80	-183,68	0,00	372,73	1918,30	2.029

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 84 - 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	0,25-46,78 (-101,30)	228,31	228,31	1275,75	-566,08	19,01	19,01	5,59
2	1,50 18,36 (22,46)	210,08	210,08	6568,35	702,13	19,01	19,01	31,27
3	2,75-127,67 (-127,67)	191,86	191,86	674,62	-448,91	19,01	19,01	3,52

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,25	0,00	134,64	249,42	0,00	0,00	1.853
2	1,50	0,00	-38,10	246,96	0,00	0,00	6.482
3	2,75	0,00	-194,79	244,50	0,00	0,00	1.255

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 84 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. positivo]

PROGETTAZIONE ATI:

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	0,25-73,27 (-117,45)	220,13		939,32	-501,16	19,01	19,01	4,27
2	1,50 28,01 (29,07)	201,91		5524,49	795,45	19,01	19,01	27,36
3	2,75-117,45 (-117,45)	183,68		714,31	-456,74	19,01	19,01	3,89

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,25	0,00	-182,05	248,32	0,00	0,00	1.364
2	1,50	0,00	18,83	245,86	0,00	0,00	13.054
3	2,75	0,00	212,75	243,39	0,00	0,00	1.144

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 85 - 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	0,25 50,03 (77,25)	181,91		1132,19	480,79	15,21	15,21	6,22
2	0,86 -50,27 (-76,75)	179,06		1542,52	-661,19	15,21	22,81	8,61
3	1,50 -75,82 (-76,75)	176,10		1502,70	-654,93	15,21	22,81	8,53
4	2,14 -29,37 (-76,75)	173,15		1463,63	-648,79	15,21	22,81	8,45
5	2,75 77,25 (77,25)	170,30		1003,12	455,03	15,21	15,21	5,89

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,25	3,80	-218,66	0,00	372,73	1912,27	1.705
2	0,86	3,80	-91,16	0,00	372,73	1911,71	4.089
3	1,50	0,00	27,04	226,70	0,00	0,00	8.383
4	2,14	3,80	133,83	0,00	372,73	1910,55	2.785
5	2,75	3,80	213,38	0,00	372,73	1910,00	1.747

Verifica sezioni trasverso [Combinazione n° 85 - 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	0,25-131,27 (-131,27)	241,09		909,67	-495,31	19,01	19,01	3,77
2	0,83 -44,88 (-87,12)	238,38		1848,12	-675,39	26,61	19,01	7,75

PROGETTAZIONE ATI:

OPERE D'ARTE MINORI - OPERE DI ATTRAVERSAMENTO IDRAULICO - TOMBINO TM02

3	1,50	-8,73 (-10,41)	235,29	8841,73	-391,25	26,61	19,01	37,58
4	2,17	-39,35 (-78,22)	232,19	2137,47	-720,09	26,61	19,01	9,21
5	2,75-120,90	(-131,27)	229,48	842,78	-482,11	19,01	19,01	3,67

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,25	3,80	191,92	0,00	372,73	1923,84	1.942
2	0,83	3,80	104,29	0,00	372,73	1923,31	3.574
3	1,50	0,00	4,15	250,36	0,00	0,00	60.328
4	2,17	3,80	-95,99	0,00	372,73	1922,10	3.883
5	2,75	3,80	-183,62	0,00	372,73	1921,57	2.030

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 85 - 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	0,25-50,03	(-111,46)	228,37	1086,21	-530,16	19,01	19,01	4,76
2	1,50	25,33 (29,05)	210,14	5668,70	783,72	19,01	19,01	26,98
3	2,75-131,27	(-131,27)	191,92	648,86	-443,82	19,01	19,01	3,38

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,25	0,00	151,69	249,43	0,00	0,00	1.644
2	1,50	0,00	-38,68	246,97	0,00	0,00	6.385
3	2,75	0,00	-210,81	244,51	0,00	0,00	1.160

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 85 - 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	0,25-77,25	(-120,90)	220,07	897,08	-492,83	19,01	19,01	4,08
2	1,50	35,30 (36,31)	201,84	4720,99	849,30	19,01	19,01	23,39
3	2,75-120,90	(-120,90)	183,62	684,87	-450,93	19,01	19,01	3,73

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
----	---	-----------------	---	-----------------	------------------	------------------	----

PROGETTAZIONE ATI:

OPERE D'ARTE MINORI - OPERE DI ATTRAVERSAMENTO IDRAULICO - TOMBINO TM02

1	0,25	0,00	-200,51	248,31	0,00	0,00	1.238
2	1,50	0,00	18,95	245,85	0,00	0,00	12.973
3	2,75	0,00	229,48	243,39	0,00	0,00	1.061

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 86 - 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	0,25	45,84 (73,06)	180,48	1234,40	499,69	15,21	15,21	6,84
2	0,86	-46,43 (-70,17)	177,63	1760,41	-695,43	15,21	22,81	9,91
3	1,50	-69,18 (-70,17)	174,68	1712,30	-687,87	15,21	22,81	9,80
4	2,14	-25,53 (-70,17)	171,72	1665,23	-680,47	15,21	22,81	9,70
5	2,75	73,06 (73,06)	168,87	1093,40	473,05	15,21	15,21	6,47

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,25	3,80	-202,03	0,00	372,73	1911,99	1.845
2	0,86	3,80	-83,21	0,00	372,73	1911,43	4.479
3	1,50	0,00	26,20	226,51	0,00	0,00	8.644
4	2,14	3,80	124,19	0,00	372,73	1910,27	3.001
5	2,75	3,80	196,75	0,00	372,73	1909,72	1.894

Verifica sezioni traverso [Combinazione n° 86 - 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	0,25-130,65 (-130,65)	242,52	925,10	-498,36	19,01	19,01	3,81	
2	0,83 -46,85 (-87,83)	239,81	1839,86	-673,86	26,61	19,01	7,67	
3	1,50 -11,73 (-13,41)	236,71	8718,68	-494,00	26,61	19,01	36,83	
4	2,17 -41,31 (-78,94)	233,62	2125,87	-718,31	26,61	19,01	9,10	
5	2,75-120,27 (-130,65)	230,91	857,07	-484,93	19,01	19,01	3,71	

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,25	3,80	186,11	0,00	372,73	1924,12	2.003
2	0,83	3,80	101,20	0,00	372,73	1923,59	3.683
3	1,50	0,00	4,15	250,55	0,00	0,00	60.375
4	2,17	3,80	-92,90	0,00	372,73	1922,38	4.012
5	2,75	3,80	-177,81	0,00	372,73	1921,85	2.096

PROGETTAZIONE ATI:

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 86 - 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	0,25	-45,84 (-106,70)	210,95	1023,82	-517,85	19,01	19,01	4,85
2	1,50	27,74 (31,85)	198,53	5135,23	823,81	19,01	19,01	25,87
3	2,75	-130,65 (-130,65)	186,11	625,76	-439,26	19,01	19,01	3,36

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,25	0,00	150,27	247,08	0,00	0,00	1.644
2	1,50	0,00	-40,10	245,40	0,00	0,00	6.119
3	2,75	0,00	-212,24	243,72	0,00	0,00	1.148

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 86 - 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	0,25	-73,06 (-120,27)	202,65	797,17	-473,10	19,01	19,01	3,93
2	1,50	37,71 (38,85)	190,23	4235,15	864,89	19,01	19,01	22,26
3	2,75	-120,27 (-120,27)	177,81	659,18	-445,86	19,01	19,01	3,71

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,25	0,00	-199,09	245,96	0,00	0,00	1.235
2	1,50	0,00	20,37	244,28	0,00	0,00	11.989
3	2,75	0,00	230,91	242,60	0,00	0,00	1.051

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 87 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 50,00 cm

Verifiche presso-flessione

PROGETTAZIONE ATI:

OPERE D'ARTE MINORI – OPERE DI ATTRAVERSAMENTO IDRAULICO – TOMBINO TM02

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,25	81,57 (108,08)	208,52	799,42	414,36	15,21	15,21	3,83
2	0,86	-19,03 (-45,89)	205,67	3856,55	-860,40	15,21	22,81	18,75
3	1,50	-45,00 (-45,89)	202,72	3797,79	-859,64	15,21	22,81	18,73
4	2,14	1,36 (55,62)	199,76	2614,25	727,84	15,21	22,81	13,09
5	2,75	108,08 (108,08)	196,91	729,47	400,40	15,21	15,21	3,70

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,25	3,80	-218,71	0,00	372,73	1917,47	1.704
2	0,86	3,80	-91,93	0,00	372,73	1916,91	4.055
3	1,50	0,00	26,63	230,29	0,00	0,00	8.647
4	2,14	3,80	133,97	0,00	372,73	1915,76	2.782
5	2,75	3,80	213,48	0,00	372,73	1915,20	1.746

Verifica sezioni trasverso [Combinazione n° 87 - 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	0,25	-51,54 (-51,54)	179,98	2687,48	-769,64	19,01	19,01	14,93
2	0,83	34,82 (70,93)	177,27	1947,93	779,39	26,61	19,01	10,99
3	1,50	70,93 (70,93)	174,18	1900,51	773,93	26,61	19,01	10,91
4	2,17	40,28 (70,93)	171,08	1852,49	768,03	26,61	19,01	10,83
5	2,75	-41,31 (-51,54)	168,37	2427,09	-743,00	19,01	19,01	14,42

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,25	3,80	191,86	0,00	372,73	1911,89	1.943
2	0,83	3,80	104,24	0,00	372,73	1911,36	3.576
3	1,50	0,00	4,09	242,11	0,00	0,00	59.159
4	2,17	3,80	-96,05	0,00	372,73	1910,15	3.881
5	2,75	3,80	-183,68	0,00	372,73	1909,62	2.029

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 87 - 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	0,25	-81,57 (-81,57)	228,31	1871,80	-668,75	19,01	19,01	8,20

PROGETTAZIONE ATI:

OPERE D'ARTE MINORI – OPERE DI ATTRAVERSAMENTO IDRAULICO – TOMBINO TM02

2	1,50	39,02 (39,46)	210,09	4551,26	854,74	19,01	19,01	21,66
3	2,75	-51,54 (-81,57)	191,86	1371,25	-582,99	19,01	19,01	7,15

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,25	0,00	179,01	249,42	0,00	0,00	1.393
2	1,50	0,00	6,26	246,96	0,00	0,00	39.427
3	2,75	0,00	-150,41	244,50	0,00	0,00	1.626

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 87 - 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	0,25-108,08 (-108,08)	220,13	1075,40	-528,03	19,01	19,01	4,89	
2	1,50 48,68 (50,72)	201,90	3265,10	820,17	19,01	19,01	16,17	
3	2,75-41,31 (-108,08)	183,68	807,42	-475,12	19,01	19,01	4,40	

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,25	0,00	-226,43	248,31	0,00	0,00	1.097
2	1,50	0,00	-25,55	245,85	0,00	0,00	9.624
3	2,75	0,00	168,37	243,39	0,00	0,00	1.446

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 88 - 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	0,25 77,38 (103,90)	207,10	843,51	423,16	15,21	15,21	4,07	
2	0,86 -15,18 (-39,31)	204,25	4415,95	-849,82	15,21	22,81	21,62	
3	1,50 -38,36 (-39,31)	201,29	4369,22	-853,17	15,21	22,81	21,71	
4	2,14 5,20 (55,56)	198,34	2586,66	724,57	15,21	22,81	13,04	
5	2,75 103,90 (103,90)	195,49	767,77	408,04	15,21	15,21	3,93	

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,25	3,80	-202,08	0,00	372,73	1917,19	1.844
2	0,86	3,80	-83,98	0,00	372,73	1916,63	4.438

PROGETTAZIONE ATI:

OPERE D'ARTE MINORI - OPERE DI ATTRAVERSAMENTO IDRAULICO - TOMBINO TM02

3	1,50	0,00	25,80	230,10	0,00	0,00	8.920
4	2,14	3,80	124,34	0,00	372,73	1915,48	2.998
5	2,75	3,80	196,85	0,00	372,73	1914,92	1.894

Verifica sezioni trasverso [Combinazione n° 88 - 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	0,25	-50,91 (-50,91)	181,40	2773,52	-778,44	19,01	19,01	15,29
2	0,83	32,85 (67,93)	178,70	2094,76	796,28	26,61	19,01	11,72
3	1,50	67,93 (67,93)	175,60	2043,09	790,34	26,61	19,01	11,63
4	2,17	38,31 (67,93)	172,50	1992,19	784,48	26,61	19,01	11,55
5	2,75	-40,68 (-50,91)	169,79	2504,08	-750,88	19,01	19,01	14,75

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,25	3,80	186,06	0,00	372,73	1912,17	2.003
2	0,83	3,80	101,14	0,00	372,73	1911,64	3.685
3	1,50	0,00	4,09	242,30	0,00	0,00	59.206
4	2,17	3,80	-92,95	0,00	372,73	1910,43	4.010
5	2,75	3,80	-177,87	0,00	372,73	1909,90	2.096

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 88 - 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	0,25	-77,38 (-77,38)	210,90	1791,96	-657,51	19,01	19,01	8,50
2	1,50	41,43 (41,73)	198,48	4099,04	861,90	19,01	19,01	20,65
3	2,75	-50,91 (-77,38)	186,06	1424,32	-592,39	19,01	19,01	7,66

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,25	0,00	177,59	247,07	0,00	0,00	1.391
2	1,50	0,00	4,84	245,39	0,00	0,00	50.701
3	2,75	0,00	-151,84	243,71	0,00	0,00	1.605

PROGETTAZIONE ATI:

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 88 - 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	0,25-103,90 (-103,90)	202,71	202,71	1001,93	-513,52	19,01	19,01	4,94
2	1,50 51,08 (52,87)	190,29	190,29	2818,66	783,06	19,01	19,01	14,81
3	2,75-40,68 (-103,90)	177,87	177,87	816,47	-476,91	19,01	19,01	4,59

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,25	0,00	-225,01	245,96	0,00	0,00	1.093
2	1,50	0,00	-24,12	244,29	0,00	0,00	10.127
3	2,75	0,00	169,79	242,61	0,00	0,00	1.429

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 89 - 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	0,25 84,82 (112,06)	226,28	226,28	861,92	426,84	15,21	15,21	3,81
2	0,86 -15,70 (-42,36)	223,43	223,43	4464,57	-846,33	15,21	22,81	19,98
3	1,50 -41,43 (-42,36)	220,48	220,48	4421,57	-849,42	15,21	22,81	20,05
4	2,14 5,21 (59,62)	217,52	217,52	2686,94	736,46	15,21	22,81	12,35
5	2,75 112,06 (112,06)	214,67	214,67	790,30	412,54	15,21	15,21	3,68

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,25	3,80	-218,75	0,00	372,73	1920,94	1.704
2	0,86	3,80	-91,63	0,00	372,73	1920,38	4.068
3	1,50	0,00	27,10	232,69	0,00	0,00	8.586
4	2,14	3,80	134,33	0,00	372,73	1919,23	2.775
5	2,75	3,80	213,46	0,00	372,73	1918,67	1.746

Verifica sezioni traverso [Combinazione n° 89 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 50,00 cm

Verifiche presso-flessione

PROGETTAZIONE ATI:

OPERE D'ARTE MINORI – OPERE DI ATTRAVERSAMENTO IDRAULICO – TOMBINO TM02

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,25	-55,15 (-55,15)	196,71	2778,32	-778,93	19,01	19,01	14,12
2	0,83	31,25 (67,40)	194,00	2389,77	830,23	26,61	19,01	12,32
3	1,50	67,40 (67,40)	190,91	2333,18	823,72	26,61	19,01	12,22
4	2,17	36,79 (67,40)	187,81	2277,48	817,31	26,61	19,01	12,13
5	2,75	-44,76 (-55,15)	185,10	2528,58	-753,39	19,01	19,01	13,66

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,25	3,80	191,92	0,00	372,73	1915,16	1.942
2	0,83	3,80	104,30	0,00	372,73	1914,63	3.574
3	1,50	0,00	4,16	244,37	0,00	0,00	58.796
4	2,17	3,80	-95,99	0,00	372,73	1913,42	3.883
5	2,75	3,80	-183,61	0,00	372,73	1912,89	2.030

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 89 - 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	0,25	-84,82 (-84,82)	228,38	1750,46	-650,16	19,01	19,01	7,66
2	1,50	45,99 (46,33)	210,15	3872,20	853,59	19,01	19,01	18,43
3	2,75	-55,15 (-84,82)	191,92	1284,20	-567,57	19,01	19,01	6,69

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,25	0,00	196,06	249,43	0,00	0,00	1.272
2	1,50	0,00	5,68	246,97	0,00	0,00	43.452
3	2,75	0,00	-166,44	244,51	0,00	0,00	1.469

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 89 - 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	0,25	-112,06 (-112,06)	220,06	1012,60	-515,63	19,01	19,01	4,60
2	1,50	55,96 (57,75)	201,84	2691,22	770,02	19,01	19,01	13,33
3	2,75	-44,76 (-112,06)	183,61	764,67	-466,69	19,01	19,01	4,16

PROGETTAZIONE ATI:

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,25	0,00	-244,89	248,31	0,00	0,00	1.014
2	1,50	0,00	-25,43	245,85	0,00	0,00	9.668
3	2,75	0,00	185,10	243,39	0,00	0,00	1.315

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 90 - 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	0,25	80,64 (107,87)	224,86	909,57	436,35	15,21	15,21	4,05
2	0,86	-11,86 (-35,78)	222,01	5002,34	-806,11	15,21	22,81	22,53
3	1,50	-34,79 (-35,78)	219,05	4957,67	-809,69	15,21	22,81	22,63
4	2,14	9,06 (59,56)	216,10	2660,66	733,34	15,21	22,81	12,31
5	2,75	107,87 (107,87)	213,25	831,99	420,86	15,21	15,21	3,90

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,25	3,80	-202,12	0,00	372,73	1920,66	1.844
2	0,86	3,80	-83,68	0,00	372,73	1920,11	4.454
3	1,50	0,00	26,27	232,50	0,00	0,00	8.852
4	2,14	3,80	124,70	0,00	372,73	1918,95	2.989
5	2,75	3,80	196,83	0,00	372,73	1918,39	1.894

Verifica sezioni traverso [Combinazione n° 90 - 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	0,25	-54,52 (-54,52)	198,14	2861,64	-787,46	19,01	19,01	14,44
2	0,83	29,28 (64,40)	195,43	2574,55	848,39	26,61	19,01	13,17
3	1,50	64,40 (64,40)	192,33	2520,70	844,02	26,61	19,01	13,11
4	2,17	34,82 (64,40)	189,24	2465,10	838,90	26,61	19,01	13,03
5	2,75	-44,13 (-54,52)	186,53	2603,66	-761,07	19,01	19,01	13,96

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,25	3,80	186,12	0,00	372,73	1915,44	2.003
2	0,83	3,80	101,20	0,00	372,73	1914,91	3.683

PROGETTAZIONE ATI:

OPERE D'ARTE MINORI – OPERE DI ATTRAVERSAMENTO IDRAULICO – TOMBINO TM02

3	1,50	0,00	4,16	244,56	0,00	0,00	58.843
4	2,17	3,80	-92,89	0,00	372,73	1913,70	4.013
5	2,75	3,80	-177,81	0,00	372,73	1913,17	2.096

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 90 - 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	0,25	-80,64 (-80,64)	210,96	1658,17	-633,82	19,01	19,01	7,86
2	1,50	48,40 (48,60)	198,54	3384,04	828,44	19,01	19,01	17,04
3	2,75	-54,52 (-80,64)	186,12	1327,89	-575,31	19,01	19,01	7,13

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,25	0,00	194,64	247,08	0,00	0,00	1.269
2	1,50	0,00	4,26	245,40	0,00	0,00	57.607
3	2,75	0,00	-167,86	243,72	0,00	0,00	1.452

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 90 - 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	0,25	-107,87 (-107,87)	202,65	942,75	-501,84	19,01	19,01	4,65
2	1,50	58,37 (59,90)	190,23	2313,19	728,39	19,01	19,01	12,16
3	2,75	-44,13 (-107,87)	177,81	771,45	-468,02	19,01	19,01	4,34

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,25	0,00	-243,47	245,95	0,00	0,00	1.010
2	1,50	0,00	-24,01	244,28	0,00	0,00	10.176
3	2,75	0,00	186,53	242,60	0,00	0,00	1.301

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 91 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm

PROGETTAZIONE ATI:

Altezza sezione H = 50,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,25	71,48 (97,99)	183,89	764,50	407,39	15,21	15,21	4,16
2	0,86	-29,05 (-55,86)	181,04	2546,88	-785,82	15,21	22,81	14,07
3	1,50	-54,97 (-55,86)	178,08	2489,58	-780,89	15,21	22,81	13,98
4	2,14	-8,67 (-55,86)	175,13	2433,00	-776,02	15,21	22,81	13,89
5	2,75	97,99 (97,99)	172,28	690,13	392,55	15,21	15,21	4,01

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,25	3,80	-218,69	0,00	372,73	1912,65	1.704
2	0,86	3,80	-91,79	0,00	372,73	1912,10	4.061
3	1,50	0,00	26,62	226,97	0,00	0,00	8.526
4	2,14	3,80	133,83	0,00	372,73	1910,94	2.785
5	2,75	3,80	213,45	0,00	372,73	1910,38	1.746

Verifica sezioni trasverso [Combinazione n° 91 - 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	0,25	-103,04 (-103,04)	204,62	1031,26	-519,31	19,01	19,01	5,04
2	0,83	-16,68 (-58,89)	201,91	2756,39	-803,99	26,61	19,01	13,65
3	1,50	19,43 (19,43)	198,81	6879,79	672,46	26,61	19,01	34,60
4	2,17	-11,22 (-50,12)	195,71	3379,49	-865,46	26,61	19,01	17,27
5	2,75	-92,81 (-103,04)	193,00	938,41	-500,98	19,01	19,01	4,86

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,25	3,80	191,86	0,00	372,73	1916,71	1.943
2	0,83	3,80	104,24	0,00	372,73	1916,18	3.576
3	1,50	0,00	4,09	245,44	0,00	0,00	59.973
4	2,17	3,80	-96,05	0,00	372,73	1914,96	3.881
5	2,75	3,80	-183,68	0,00	372,73	1914,44	2.029

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 91 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 50,00 cm

PROGETTAZIONE ATI:

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,25	-71,48 (-103,04)	228,31	1240,47	-559,83	19,01	19,01	5,43
2	1,50	18,32 (19,02)	210,09	7097,93	642,46	19,01	19,01	33,79
3	2,75	-103,04 (-103,04)	191,86	929,62	-499,25	19,01	19,01	4,85

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,25	0,00	154,38	249,42	0,00	0,00	1.616
2	1,50	0,00	-18,37	246,96	0,00	0,00	13.443
3	2,75	0,00	-175,05	244,50	0,00	0,00	1.397

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 91 - 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	0,25	-97,99 (-97,99)	220,13	1268,89	-564,86	19,01	19,01	5,76
2	1,50	27,97 (27,97)	201,90	5660,95	784,35	19,01	19,01	28,04
3	2,75	-92,81 (-97,99)	183,68	939,40	-501,18	19,01	19,01	5,11

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,25	0,00	-201,79	248,31	0,00	0,00	1.231
2	1,50	0,00	-0,91	245,85	0,00	0,00	269.608
3	2,75	0,00	193,00	243,39	0,00	0,00	1.261

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 92 - 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	0,25	67,29 (93,81)	182,47	810,18	416,51	15,21	15,21	4,44
2	0,86	-25,21 (-49,28)	179,62	3008,49	-825,41	15,21	22,81	16,75
3	1,50	-48,34 (-49,28)	176,66	2937,62	-819,45	15,21	22,81	16,63
4	2,14	-4,82 (-49,28)	173,71	2867,07	-813,38	15,21	22,81	16,51
5	2,75	93,81 (93,81)	170,86	729,17	400,34	15,21	15,21	4,27

Verifiche taglio

PROGETTAZIONE ATI:

OPERE D'ARTE MINORI – OPERE DI ATTRAVERSAMENTO IDRAULICO – TOMBINO TM02

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,25	3,80	-202,06	0,00	372,73	1912,37	1.845
2	0,86	3,80	-83,84	0,00	372,73	1911,82	4.446
3	1,50	0,00	25,78	226,78	0,00	0,00	8.796
4	2,14	3,80	124,19	0,00	372,73	1910,66	3.001
5	2,75	3,80	196,82	0,00	372,73	1910,10	1.894

Verifica sezioni trasverso [Combinazione n° 92 - 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	0,25-102,41 (-102,41)	206,04	1053,73	-523,75	19,01	19,01	5,11	
2	0,83 -18,65 (-59,61)	203,33	2733,81	-801,42	26,61	19,01	13,45	
3	1,50 16,43 (16,43)	200,23	7394,15	606,80	26,61	19,01	36,93	
4	2,17 -13,19 (-50,84)	197,14	3345,84	-862,78	26,61	19,01	16,97	
5	2,75-92,18 (-102,41)	194,43	958,76	-505,00	19,01	19,01	4,93	

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,25	3,80	186,06	0,00	372,73	1916,98	2.003
2	0,83	3,80	101,14	0,00	372,73	1916,45	3.685
3	1,50	0,00	4,09	245,63	0,00	0,00	60.020
4	2,17	3,80	-92,95	0,00	372,73	1915,24	4.010
5	2,75	3,80	-177,87	0,00	372,73	1914,71	2.096

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 92 - 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	0,25-67,29 (-102,41)	210,90	1095,59	-532,01	19,01	19,01	5,19	
2	1,50 20,73 (21,55)	198,48	6514,04	707,37	19,01	19,01	32,82	
3	2,75-102,41 (-102,41)	186,06	894,38	-492,29	19,01	19,01	4,81	

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,25	0,00	152,95	247,07	0,00	0,00	1.615
2	1,50	0,00	-19,79	245,39	0,00	0,00	12.397
3	2,75	0,00	-176,47	243,71	0,00	0,00	1.381

PROGETTAZIONE ATI:

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 92 - 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	0,25	-93,81 (-93,81)	202,71	1189,90	-550,63	19,01	19,01	5,87
2	1,50	30,38 (30,38)	190,29	5152,30	822,63	19,01	19,01	27,08
3	2,75	-92,18 (-93,81)	177,87	956,85	-504,62	19,01	19,01	5,38

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,25	0,00	-200,37	245,96	0,00	0,00	1.228
2	1,50	0,00	0,51	244,29	0,00	0,00	477.265
3	2,75	0,00	194,43	242,61	0,00	0,00	1.248

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 93 - 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	0,25	74,73 (101,97)	201,65	832,48	420,96	15,21	15,21	4,13
2	0,86	-25,73 (-52,33)	198,80	3168,05	-833,90	15,21	22,81	15,94
3	1,50	-51,40 (-52,33)	195,84	3109,23	-830,77	15,21	22,81	15,88
4	2,14	-4,81 (-52,33)	192,89	3050,85	-827,66	15,21	22,81	15,82
5	2,75	101,97 (101,97)	190,04	756,14	405,72	15,21	15,21	3,98

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,25	3,80	-218,73	0,00	372,73	1916,13	1.704
2	0,86	3,80	-91,49	0,00	372,73	1915,57	4.074
3	1,50	0,00	27,09	229,37	0,00	0,00	8.468
4	2,14	3,80	134,19	0,00	372,73	1914,41	2.778
5	2,75	3,80	213,43	0,00	372,73	1913,86	1.746

Verifica sezioni traverso [Combinazione n° 93 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm

PROGETTAZIONE ATI:

Altezza sezione H = 50,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,25-106,65 (-106,65)	221,35	221,35	1110,20	-534,90	19,01	19,01	5,02
2	0,83 -20,25 (-62,49)	218,64	218,64	2850,43	-814,68	26,61	19,01	13,04
3	1,50 15,90 (15,90)	215,54	215,54	7677,24	566,47	26,61	19,01	35,62
4	2,17 -14,71 (-53,58)	212,45	212,45	3455,58	-871,53	26,61	19,01	16,27
5	2,75 -96,26 (-106,65)	209,74	209,74	1015,00	-516,10	19,01	19,01	4,84

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,25	3,80	191,92	0,00	372,73	1919,98	1.942
2	0,83	3,80	104,30	0,00	372,73	1919,45	3.574
3	1,50	0,00	4,16	247,70	0,00	0,00	59.598
4	2,17	3,80	-95,99	0,00	372,73	1918,24	3.883
5	2,75	3,80	-183,61	0,00	372,73	1917,71	2.030

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 93 - 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	0,25-74,73 (-106,65)	228,38	228,38	1171,26	-546,95	19,01	19,01	5,13
2	1,50 25,29 (25,97)	210,15	210,15	6070,08	750,16	19,01	19,01	28,88
3	2,75-106,65 (-106,65)	191,92	191,92	881,30	-489,71	19,01	19,01	4,59

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,25	0,00	171,43	249,43	0,00	0,00	1.455
2	1,50	0,00	-18,95	246,97	0,00	0,00	13.032
3	2,75	0,00	-191,07	244,51	0,00	0,00	1.280

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 93 - 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	0,25-101,97 (-101,97)	220,06	220,06	1187,20	-550,10	19,01	19,01	5,39

PROGETTAZIONE ATI:

OPERE D'ARTE MINORI - OPERE DI ATTRAVERSAMENTO IDRAULICO - TOMBINO TM02

2	1,50	35,26 (35,26)	201,84	4834,61	844,62	19,01	19,01	23,95
3	2,75	-96,26 (-101,97)	183,61	882,09	-489,87	19,01	19,01	4,80

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,25	0,00	-220,26	248,31	0,00	0,00	1.127
2	1,50	0,00	-0,79	245,85	0,00	0,00	309.577
3	2,75	0,00	209,74	243,39	0,00	0,00	1.160

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 94 - 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	0,25	70,55 (97,78)	200,22	882,41	430,93	15,21	15,21	4,41
2	0,86	-21,88 (-45,75)	197,37	3703,53	-858,43	15,21	22,81	18,76
3	1,50	-44,76 (-45,75)	194,42	3644,87	-857,68	15,21	22,81	18,75
4	2,14	-0,97 (-45,75)	191,46	3582,22	-855,95	15,21	22,81	18,71
5	2,75	97,78 (97,78)	188,61	799,19	414,32	15,21	15,21	4,24

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,25	3,80	-202,09	0,00	372,73	1915,85	1.844
2	0,86	3,80	-83,55	0,00	372,73	1915,29	4.461
3	1,50	0,00	26,25	229,17	0,00	0,00	8.730
4	2,14	3,80	124,55	0,00	372,73	1914,13	2.993
5	2,75	3,80	196,80	0,00	372,73	1913,58	1.894

Verifica sezioni trasverso [Combinazione n° 94 - 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	0,25	-106,02 (-106,02)	222,77	1133,71	-539,54	19,01	19,01	5,09
2	0,83	-22,22 (-63,20)	220,06	2827,49	-812,07	26,61	19,01	12,85
3	1,50	12,90 (12,90)	216,97	8199,42	487,64	26,61	19,01	37,79
4	2,17	-16,67 (-54,30)	213,87	3422,62	-868,90	26,61	19,01	16,00
5	2,75	-95,63 (-106,02)	211,16	1036,33	-520,32	19,01	19,01	4,91

Verifiche taglio

PROGETTAZIONE ATI:

OPERE D'ARTE MINORI – OPERE DI ATTRAVERSAMENTO IDRAULICO – TOMBINO TM02

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,25	3,80	186,12	0,00	372,73	1920,26	2.003
2	0,83	3,80	101,20	0,00	372,73	1919,73	3.683
3	1,50	0,00	4,16	247,89	0,00	0,00	59.644
4	2,17	3,80	-92,89	0,00	372,73	1918,51	4.013
5	2,75	3,80	-177,81	0,00	372,73	1917,99	2.096

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 94 - 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	0,25	-70,55 (-106,02)	210,96	1034,71	-519,99	19,01	19,01	4,90
2	1,50	27,70 (28,51)	198,54	5534,25	794,66	19,01	19,01	27,87
3	2,75	-106,02 (-106,02)	186,12	848,25	-483,18	19,01	19,01	4,56

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,25	0,00	170,00	247,08	0,00	0,00	1.453
2	1,50	0,00	-20,37	245,40	0,00	0,00	12.045
3	2,75	0,00	-192,50	243,72	0,00	0,00	1.266

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 94 - 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	0,25	-97,78 (-97,78)	202,65	1107,41	-534,35	19,01	19,01	5,46
2	1,50	37,67 (37,67)	190,23	4349,12	861,23	19,01	19,01	22,86
3	2,75	-95,63 (-97,78)	177,81	895,65	-492,54	19,01	19,01	5,04

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,25	0,00	-218,84	245,95	0,00	0,00	1.124
2	1,50	0,00	0,63	244,28	0,00	0,00	387.986
3	2,75	0,00	211,16	242,60	0,00	0,00	1.149

PROGETTAZIONE ATI:

6.2 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, espresse in kPa
σ_{fs}	Tensione nell'armatura disposta in corrispondenza del lembo superiore, espresse in kPa
σ_c	Tensione nel calcestruzzo, espresse in kPa
τ_c	Tensione tangenziale nel calcestruzzo, espresse in kPa
A_{sw}	Area armature trasversali nella sezione, espressa in cmq

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 95 - 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	0,25	56,28	54,20	15,21	15,21	19233	73446	2055
2	0,86	-43,13	54,20	15,21	22,81	36006	14493	1387
3	1,50	-77,70	54,20	15,21	22,81	73305	24525	2450
4	2,14	-43,13	54,20	15,21	22,81	36006	14493	1387
5	2,75	56,28	54,20	15,21	15,21	19233	73446	2055

Verifiche taglio

N°	X	A_{sw}	V	τ_c
1	0,25	3,80	-207,69	-543
2	0,86	3,80	-100,47	-263
3	1,50	0,00	8,31	22
4	2,14	3,80	117,24	306
5	2,75	3,80	207,69	543

Verifica sezioni trasverso [Combinazione n° 95 - SLE (Quasi Permanente)]

Base sezione $B = 100$ cm
Altezza sezione $H = 50,00$ cm

PROGETTAZIONE ATI:

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,25	-46,94	42,08	19,01	19,01	50275	14960	1541
2	0,83	35,74	42,08	26,61	19,01	11266	26239	1064
3	1,50	68,60	42,08	26,61	19,01	20268	56797	1993
4	2,17	35,74	42,08	26,61	19,01	11266	26239	1064
5	2,75	-46,94	42,08	19,01	19,01	50275	14960	1541

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	τ _c
1	0,25	3,80	184,87	483
2	0,83	3,80	98,60	258
3	1,50	0,00	0,00	0
4	2,17	3,80	-98,60	-258
5	2,75	3,80	-184,87	-483

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 95 - 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	0,25	-56,28	215,51	19,01	19,01	25684	22262	1884
2	1,50	-21,52	200,19	19,01	19,01	172	10523	788
3	2,75	-46,94	184,87	19,01	19,01	20565	18644	1570

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	τ _c
1	0,25	0,00	54,20	142
2	1,50	0,00	2,58	7
3	2,75	0,00	-42,08	-110

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 95 - 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	0,25	-56,28	215,51	19,01	19,01	25684	22262	1884
2	1,50	-21,52	200,19	19,01	19,01	172	10523	788
3	2,75	-46,94	184,87	19,01	19,01	20565	18644	1570

PROGETTAZIONE ATI:

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	τ _c
1	0,25	0,00	-54,20	-142
2	1,50	0,00	-2,58	-7
3	2,75	0,00	42,08	110

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 96 - 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	0,25	59,77	54,19	15,21	15,21	20279	79019	2179
2	0,86	-47,42	54,19	15,21	22,81	40620	15747	1520
3	1,50	-84,69	54,19	15,21	22,81	80869	26540	2664
4	2,14	-47,42	54,19	15,21	22,81	40620	15747	1520
5	2,75	59,77	54,19	15,21	15,21	20279	79019	2179

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	τ _c
1	0,25	3,80	-223,99	-586
2	0,86	3,80	-108,37	-283
3	1,50	0,00	8,91	23
4	2,14	3,80	126,36	330
5	2,75	3,80	223,99	586

Verifica sezioni traverso [Combinazione n° 96 - 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	0,25	-50,46	42,10	19,01	19,01	54801	15958	1654
2	0,83	39,76	42,10	26,61	19,01	12377	29968	1178
3	1,50	75,63	42,10	26,61	19,01	22183	63341	2192
4	2,17	39,76	42,10	26,61	19,01	12377	29968	1178
5	2,75	-50,46	42,10	19,01	19,01	54801	15958	1654

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	τ _c
1	0,25	3,80	201,74	527
2	0,83	3,80	107,60	281

PROGETTAZIONE ATI:

3	1,50	0,00	0,00	0
4	2,17	3,80	-107,60	-281
5	2,75	3,80	-201,74	-527

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 96 - 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	0,25	-59,77	232,39	19,01	19,01	26687	23696	2000
2	1,50	-25,03	217,06	19,01	19,01	396	11868	893
3	2,75	-50,46	201,74	19,01	19,01	21616	20087	1687

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	τ _c
1	0,25	0,00	54,19	142
2	1,50	0,00	2,56	7
3	2,75	0,00	-42,10	-110

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 96 - 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	0,25	-59,77	232,39	19,01	19,01	26687	23696	2000
2	1,50	-25,03	217,06	19,01	19,01	396	11868	893
3	2,75	-50,46	201,74	19,01	19,01	21616	20087	1687

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	τ _c
1	0,25	0,00	-54,19	-142
2	1,50	0,00	-2,56	-7
3	2,75	0,00	42,10	110

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 97 - SLE (Frequente)]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 50,00 cm

PROGETTAZIONE ATI:

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,25	57,26	56,98	15,21	15,21	19644	74164	2091
2	0,86	-42,24	56,98	15,21	22,81	34530	14326	1362
3	1,50	-77,11	56,98	15,21	22,81	72115	24461	2436
4	2,14	-42,82	56,98	15,21	22,81	35148	14496	1380
5	2,75	56,51	56,98	15,21	15,21	19420	72972	2065

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	τ _c
1	0,25	3,80	-207,61	-543
2	0,86	3,80	-100,85	-264
3	1,50	0,00	7,80	20
4	2,14	3,80	116,92	306
5	2,75	3,80	207,77	543

Verifica sezioni trasverso [Combinazione n° 97 - 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	0,25	-47,39	45,28	19,01	19,01	50090	15213	1558
2	0,83	35,22	45,28	26,61	19,01	11226	25237	1052
3	1,50	68,00	45,28	26,61	19,01	20223	55697	1981
4	2,17	35,06	45,28	26,61	19,01	11182	25090	1048
5	2,75	-47,69	45,28	19,01	19,01	50474	15298	1568

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	τ _c
1	0,25	3,80	184,75	483
2	0,83	3,80	98,48	257
3	1,50	0,00	-0,12	0
4	2,17	3,80	-98,71	-258
5	2,75	3,80	-184,99	-484

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 97 - 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	0,25	-57,26	215,39	19,01	19,01	26782	22587	1917

PROGETTAZIONE ATI:

OPERE D'ARTE MINORI - OPERE DI ATTRAVERSAMENTO IDRAULICO - TOMBINO TM02

2	1,50	-20,19	200,07	19,01	19,01	572	10174	758
3	2,75	-47,39	184,75	19,01	19,01	21076	18795	1585

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	τ _c
1	0,25	0,00	57,56	150
2	1,50	0,00	2,85	7
3	2,75	0,00	-45,28	-118

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 97 - 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	0,25	-56,51	215,63	19,01	19,01	25915	22340	1891
2	1,50	-20,46	200,31	19,01	19,01	502	10248	764
3	2,75	-47,69	184,99	19,01	19,01	21363	18899	1595

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	τ _c
1	0,25	0,00	-56,40	-147
2	1,50	0,00	-2,28	-6
3	2,75	0,00	44,70	117

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 98 - 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	0,25	56,51	56,98	15,21	15,21	19420	72972	2065
2	0,86	-42,82	56,98	15,21	22,81	35148	14496	1380
3	1,50	-77,11	56,98	15,21	22,81	72115	24461	2436
4	2,14	-42,24	56,98	15,21	22,81	34530	14326	1362
5	2,75	57,26	56,98	15,21	15,21	19644	74164	2091

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	τ _c
1	0,25	3,80	-207,77	-543
2	0,86	3,80	-100,11	-262
3	1,50	0,00	8,81	23

PROGETTAZIONE ATI:

4	2,14	3,80	117,56	307
5	2,75	3,80	207,61	543

Verifica sezioni traverso [Combinazione n° 98 - 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	0,25	-47,69	45,28	19,01	19,01	50474	15298	1568
2	0,83	35,06	45,28	26,61	19,01	11182	25090	1048
3	1,50	68,00	45,28	26,61	19,01	20223	55697	1981
4	2,17	35,22	45,28	26,61	19,01	11226	25237	1052
5	2,75	-47,39	45,28	19,01	19,01	50090	15213	1558

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	τ _c
1	0,25	3,80	184,99	484
2	0,83	3,80	98,71	258
3	1,50	0,00	0,12	0
4	2,17	3,80	-98,48	-257
5	2,75	3,80	-184,75	-483

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 98 - 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	0,25	-56,51	215,63	19,01	19,01	25915	22340	1891
2	1,50	-20,46	200,31	19,01	19,01	502	10248	764
3	2,75	-47,69	184,99	19,01	19,01	21363	18899	1595

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	τ _c
1	0,25	0,00	56,40	147
2	1,50	0,00	2,28	6
3	2,75	0,00	-44,70	-117

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 98 - SLE (Frequente)]

PROGETTAZIONE ATI:

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	0,25	-57,26	215,39	19,01	19,01	26782	22587	1917
2	1,50	-20,19	200,07	19,01	19,01	572	10174	758
3	2,75	-47,39	184,75	19,01	19,01	21076	18795	1585

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	τ _c
1	0,25	0,00	-57,56	-150
2	1,50	0,00	-2,85	-7
3	2,75	0,00	45,28	118

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 99 - 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	0,25	74,49	65,12	15,21	15,21	25166	99199	2714
2	0,86	-25,16	65,12	15,21	22,81	14994	9424	832
3	1,50	-75,20	65,12	15,21	22,81	68457	24220	2387
4	2,14	-56,06	65,12	15,21	22,81	47824	18655	1798
5	2,75	43,14	65,12	15,21	15,21	15679	49298	1587

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	τ _c
1	0,25	3,80	-191,58	-501
2	0,86	3,80	-118,27	-309
3	1,50	0,00	-19,97	-52
4	2,14	3,80	103,03	269
5	2,75	3,80	223,81	585

Verifica sezioni trasverso [Combinazione n° 99 - 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	0,25	-24,93	84,79	19,01	19,01	13251	9684	837
2	0,83	46,48	84,79	26,61	19,01	15577	29353	1413

PROGETTAZIONE ATI:

OPERE D'ARTE MINORI – OPERE DI ATTRAVERSAMENTO IDRAULICO – TOMBINO TM02

3	1,50	66,48	84,79	26,61	19,01	21169	47751	1986
4	2,17	20,74	84,79	26,61	19,01	8000	6756	656
5	2,75	-73,20	84,79	19,01	19,01	73843	24058	2420

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	τ _c
1	0,25	3,80	165,56	433
2	0,83	3,80	79,29	207
3	1,50	0,00	-19,31	-50
4	2,17	3,80	-117,90	-308
5	2,75	3,80	-204,17	-534

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 99 - 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	0,25	-74,49	196,20	19,01	19,01	50724	27764	2505
2	1,50	-19,62	180,88	19,01	19,01	98	9555	716
3	2,75	-24,93	165,56	19,01	19,01	3141	10830	838

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	τ _c
1	0,25	0,00	70,28	184
2	1,50	0,00	18,66	49
3	2,75	0,00	-25,99	-68

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 99 - 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	0,25	-43,14	234,82	19,01	19,01	10059	17995	1433
2	1,50	-14,12	219,50	19,01	19,01	2576	9246	672
3	2,75	-73,20	204,17	19,01	19,01	47535	27543	2462

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	τ _c
1	0,25	0,00	-59,97	-157
2	1,50	0,00	13,96	36

PROGETTAZIONE ATI:

3 2,75 0,00 79,52 208

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 100 - 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	0,25	43,14	65,12	15,21	15,21	15679	49298	1587
2	0,86	-56,06	65,12	15,21	22,81	47824	18655	1798
3	1,50	-75,20	65,12	15,21	22,81	68457	24220	2387
4	2,14	-25,16	65,12	15,21	22,81	14994	9424	832
5	2,75	74,49	65,12	15,21	15,21	25166	99199	2714

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	τ _c
1	0,25	3,80	-223,81	-585
2	0,86	3,80	-82,75	-216
3	1,50	0,00	36,59	96
4	2,14	3,80	131,52	344
5	2,75	3,80	191,58	501

Verifica sezioni traverso [Combinazione n° 100 - 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	0,25	-73,20	84,79	19,01	19,01	73843	24058	2420
2	0,83	20,74	84,79	26,61	19,01	8000	6756	656
3	1,50	66,48	84,79	26,61	19,01	21169	47751	1986
4	2,17	46,48	84,79	26,61	19,01	15577	29353	1413
5	2,75	-24,93	84,79	19,01	19,01	13251	9684	837

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	τ _c
1	0,25	3,80	204,17	534
2	0,83	3,80	117,90	308
3	1,50	0,00	19,31	50
4	2,17	3,80	-79,29	-207
5	2,75	3,80	-165,56	-433

PROGETTAZIONE ATI:

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 100 - 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	0,25	-43,14	234,82	19,01	19,01	10059	17995	1433
2	1,50	-14,12	219,50	19,01	19,01	2576	9246	672
3	2,75	-73,20	204,17	19,01	19,01	47535	27543	2462

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	τ _c
1	0,25	0,00	59,97	157
2	1,50	0,00	-13,96	-36
3	2,75	0,00	-79,52	-208

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 100 - 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	0,25	-74,49	196,20	19,01	19,01	50724	27764	2505
2	1,50	-19,62	180,88	19,01	19,01	98	9555	716
3	2,75	-24,93	165,56	19,01	19,01	3141	10830	838

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	τ _c
1	0,25	0,00	-70,28	-184
2	1,50	0,00	-18,66	-49
3	2,75	0,00	25,99	68

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 101 - 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	0,25	50,11	49,27	15,21	15,21	17166	65079	1830
2	0,86	-49,26	49,27	15,21	22,81	43559	16110	1571
3	1,50	-83,80	49,27	15,21	22,81	80885	26089	2631

PROGETTAZIONE ATI:

OPERE D'ARTE MINORI – OPERE DI ATTRAVERSAMENTO IDRAULICO – TOMBINO TM02

4	2,14	-49,26	49,27	15,21	22,81	43559	16110	1571
5	2,75	50,11	49,27	15,21	15,21	17166	65079	1830

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	τ_c
1	0,25	3,80	-207,67	-543
2	0,86	3,80	-100,39	-262
3	1,50	0,00	8,30	22
4	2,14	3,80	117,15	306
5	2,75	3,80	207,67	543

Verifica sezioni trasverso [Combinazione n° 101 - 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	0,25	-53,10	47,03	19,01	19,01	57011	16901	1743
2	0,83	29,58	47,03	26,61	19,01	9709	19760	893
3	1,50	62,44	47,03	26,61	19,01	18769	50229	1826
4	2,17	29,58	47,03	26,61	19,01	9709	19760	893
5	2,75	-53,10	47,03	19,01	19,01	57011	16901	1743

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	τ_c
1	0,25	3,80	184,87	483
2	0,83	3,80	98,60	258
3	1,50	0,00	0,00	0
4	2,17	3,80	-98,60	-258
5	2,75	3,80	-184,87	-483

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 101 - 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	0,25	-50,11	215,51	19,01	19,01	19086	20161	1671
2	1,50	-21,51	200,19	19,01	19,01	176	10520	788
3	2,75	-53,10	184,87	19,01	19,01	27449	20700	1781

Verifiche taglio

PROGETTAZIONE ATI:

N°	X	A _{sw}	V	τ _c
1	0,25	0,00	49,27	129
2	1,50	0,00	-2,36	-6
3	2,75	0,00	-47,02	-123

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 101 - 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	0,25	-50,11	215,51	19,01	19,01	19086	20161	1671
2	1,50	-21,51	200,19	19,01	19,01	176	10520	788
3	2,75	-53,10	184,87	19,01	19,01	27449	20700	1781

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	τ _c
1	0,25	0,00	-49,27	-129
2	1,50	0,00	2,36	6
3	2,75	0,00	47,02	123

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 102 - 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	0,25	62,46	59,13	15,21	15,21	21300	81814	2279
2	0,86	-36,99	59,13	15,21	22,81	28507	12844	1201
3	1,50	-71,60	59,13	15,21	22,81	65737	22951	2269
4	2,14	-36,99	59,13	15,21	22,81	28507	12844	1201
5	2,75	62,46	59,13	15,21	15,21	21300	81814	2279

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	τ _c
1	0,25	3,80	-207,71	-543
2	0,86	3,80	-100,56	-263
3	1,50	0,00	8,31	22
4	2,14	3,80	117,32	307
5	2,75	3,80	207,71	543

PROGETTAZIONE ATI:

Verifica sezioni traverso [Combinazione n° 102 - 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	0,25	-40,78	37,14	19,01	19,01	43538	13020	1339
2	0,83	41,90	37,14	26,61	19,01	12792	32768	1233
3	1,50	74,76	37,14	26,61	19,01	21760	63375	2160
4	2,17	41,90	37,14	26,61	19,01	12792	32768	1233
5	2,75	-40,78	37,14	19,01	19,01	43538	13020	1339

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	τ _c
1	0,25	3,80	184,87	483
2	0,83	3,80	98,60	258
3	1,50	0,00	0,00	0
4	2,17	3,80	-98,60	-258
5	2,75	3,80	-184,87	-483

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 102 - 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	0,25	-62,46	215,51	19,01	19,01	32642	24317	2096
2	1,50	-21,53	200,19	19,01	19,01	168	10526	788
3	2,75	-40,78	184,87	19,01	19,01	14145	16535	1358

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	τ _c
1	0,25	0,00	59,13	155
2	1,50	0,00	7,51	20
3	2,75	0,00	-37,14	-97

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 102 - 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
----	---	---	---	-----------------	-----------------	-----------------	-----------------	----------------

PROGETTAZIONE ATI:

OPERE D'ARTE MINORI - OPERE DI ATTRAVERSAMENTO IDRAULICO - TOMBINO TM02

1	0,25	-62,46	215,51	19,01	19,01	32642	24317	2096
2	1,50	-21,53	200,19	19,01	19,01	168	10526	788
3	2,75	-40,78	184,87	19,01	19,01	14145	16535	1358

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	τ _c
1	0,25	0,00	-59,13	-155
2	1,50	0,00	-7,51	-20
3	2,75	0,00	37,14	97

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 103 - 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	0,25	54,17	56,66	15,21	15,21	18702	69339	1981
2	0,86	-45,22	56,66	15,21	22,81	37790	15191	1454
3	1,50	-79,79	56,66	15,21	22,81	75074	25222	2517
4	2,14	-45,22	56,66	15,21	22,81	37790	15191	1454
5	2,75	54,17	56,66	15,21	15,21	18702	69339	1981

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	τ _c
1	0,25	3,80	-207,68	-543
2	0,86	3,80	-100,44	-263
3	1,50	0,00	8,30	22
4	2,14	3,80	117,20	306
5	2,75	3,80	207,68	543

Verifica sezioni traverso [Combinazione n° 103 - 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	0,25	-38,69	39,63	19,01	19,01	40252	12521	1274
2	0,83	43,99	39,63	26,61	19,01	13454	34302	1295
3	1,50	76,86	39,63	26,61	19,01	22424	64905	2223
4	2,17	43,99	39,63	26,61	19,01	13454	34302	1295
5	2,75	-38,69	39,63	19,01	19,01	40252	12521	1274

PROGETTAZIONE ATI:

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	τ _c
1	0,25	3,80	184,87	483
2	0,83	3,80	98,60	258
3	1,50	0,00	0,00	0
4	2,17	3,80	-98,60	-258
5	2,75	3,80	-184,87	-483

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 103 - 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	0,25	-54,17	215,51	19,01	19,01	23382	21549	1811
2	1,50	-16,34	200,19	19,01	19,01	1530	9251	681
3	2,75	-38,69	184,87	19,01	19,01	12113	15808	1287

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	τ _c
1	0,25	0,00	56,66	148
2	1,50	0,00	5,03	13
3	2,75	0,00	-39,63	-104

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 103 - 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	0,25	-54,17	215,51	19,01	19,01	23382	21549	1811
2	1,50	-16,34	200,19	19,01	19,01	1530	9251	681
3	2,75	-38,69	184,87	19,01	19,01	12113	15808	1287

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	τ _c
1	0,25	0,00	-56,66	-148
2	1,50	0,00	-5,03	-13
3	2,75	0,00	39,63	104

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 104 - SLE (Frequente)]

PROGETTAZIONE ATI:

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	0,25	49,13	44,34	15,21	15,21	16659	65007	1791
2	0,86	-50,23	44,34	15,21	22,81	45565	16210	1595
3	1,50	-84,77	44,34	15,21	22,81	82912	26169	2654
4	2,14	-50,23	44,34	15,21	22,81	45565	16210	1595
5	2,75	49,13	44,34	15,21	15,21	16659	65007	1791

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	τ _c
1	0,25	3,80	-207,67	-543
2	0,86	3,80	-100,37	-262
3	1,50	0,00	8,30	22
4	2,14	3,80	117,13	306
5	2,75	3,80	207,67	543

Verifica sezioni trasverso [Combinazione n° 104 - 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	0,25	-64,43	51,95	19,01	19,01	70410	20305	2110
2	0,83	18,24	51,95	26,61	19,01	6587	8783	567
3	1,50	51,11	51,95	26,61	19,01	15835	38874	1512
4	2,17	18,24	51,95	26,61	19,01	6587	8783	567
5	2,75	-64,43	51,95	19,01	19,01	70410	20305	2110

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	τ _c
1	0,25	3,80	184,87	483
2	0,83	3,80	98,60	258
3	1,50	0,00	0,00	0
4	2,17	3,80	-98,60	-258
5	2,75	3,80	-184,87	-483

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 104 - SLE (Frequente)]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 50,00 cm

PROGETTAZIONE ATI:

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,25	-49,13	215,51	19,01	19,01	18085	19825	1638
2	1,50	-26,69	200,19	19,01	19,01	1904	12000	916
3	2,75	-64,43	184,87	19,01	19,01	40810	24356	2167

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	τ _c
1	0,25	0,00	44,34	116
2	1,50	0,00	-7,28	-19
3	2,75	0,00	-51,95	-136

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 104 - 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	0,25	-49,13	215,51	19,01	19,01	18085	19825	1638
2	1,50	-26,69	200,19	19,01	19,01	1904	12000	916
3	2,75	-64,43	184,87	19,01	19,01	40810	24356	2167

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	τ _c
1	0,25	0,00	-44,34	-116
2	1,50	0,00	7,28	19
3	2,75	0,00	51,95	136

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 105 - 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	0,25	53,62	44,42	15,21	15,21	18006	72153	1952
2	0,86	-44,54	44,42	15,21	22,81	39408	14561	1420
3	1,50	-78,51	44,42	15,21	22,81	76123	24372	2462
4	2,14	-44,54	44,42	15,21	22,81	39408	14561	1420
5	2,75	53,62	44,42	15,21	15,21	18006	72153	1952

Verifiche taglio

PROGETTAZIONE ATI:

N°	X	A _{sw}	V	τ _c
1	0,25	3,80	-207,20	-542
2	0,86	3,80	-98,05	-256
3	1,50	0,00	8,84	23
4	2,14	3,80	115,88	303
5	2,75	3,80	207,20	542

Verifica sezioni trasverso [Combinazione n° 105 - 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	0,25	-45,43	37,15	19,01	19,01	49518	14337	1488
2	0,83	37,25	37,15	26,61	19,01	11516	28449	1101
3	1,50	70,11	37,15	26,61	19,01	20494	59041	2029
4	2,17	37,25	37,15	26,61	19,01	11516	28449	1101
5	2,75	-45,43	37,15	19,01	19,01	49518	14337	1488

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	τ _c
1	0,25	3,80	184,87	483
2	0,83	3,80	98,60	258
3	1,50	0,00	0,00	0
4	2,17	3,80	-98,60	-258
5	2,75	3,80	-184,87	-483

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 105 - 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	0,25	-53,62	215,51	19,01	19,01	22783	21361	1792
2	1,50	-24,95	200,19	19,01	19,01	1109	11480	870
3	2,75	-45,43	184,87	19,01	19,01	18939	18131	1518

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	τ _c
1	0,25	0,00	44,42	116
2	1,50	0,00	3,83	10
3	2,75	0,00	-37,15	-97

PROGETTAZIONE ATI:

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 105 - 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	0,25	-53,62	215,51	19,01	19,01	22783	21361	1792
2	1,50	-24,95	200,19	19,01	19,01	1109	11480	870
3	2,75	-45,43	184,87	19,01	19,01	18939	18131	1518

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	τ _c
1	0,25	0,00	-44,42	-116
2	1,50	0,00	-3,83	-10
3	2,75	0,00	37,15	97

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 106 - 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	0,25	48,20	38,97	15,21	15,21	16142	65149	1754
2	0,86	-60,27	38,97	15,21	22,81	57467	18902	1897
3	1,50	-97,79	38,97	15,21	22,81	98086	29687	3044
4	2,14	-60,27	38,97	15,21	22,81	57467	18902	1897
5	2,75	48,20	38,97	15,21	15,21	16142	65149	1754

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	τ _c
1	0,25	3,80	-228,90	-598
2	0,86	3,80	-108,44	-284
3	1,50	0,00	9,63	25
4	2,14	3,80	127,90	334
5	2,75	3,80	228,90	598

Verifica sezioni traverso [Combinazione n° 106 - SLE (Rara)]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 50,00 cm

PROGETTAZIONE ATI:

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,25	-61,54	107,98	19,01	19,01	53601	21468	2057
2	0,83	31,20	107,98	26,61	19,01	11669	12497	979
3	1,50	68,07	107,98	26,61	19,01	22336	45512	2054
4	2,17	31,20	107,98	26,61	19,01	11669	12497	979
5	2,75	-61,54	107,98	19,01	19,01	53601	21468	2057

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	τ _c
1	0,25	3,80	207,37	542
2	0,83	3,80	110,60	289
3	1,50	0,00	0,00	0
4	2,17	3,80	-110,60	-289
5	2,75	3,80	-207,37	-542

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 106 - 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	0,25	-48,20	238,01	19,01	19,01	14092	19792	1602
2	1,50	-28,24	222,69	19,01	19,01	1443	12912	980
3	2,75	-61,54	207,37	19,01	19,01	33064	23868	2066

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	τ _c
1	0,25	0,00	38,97	102
2	1,50	0,00	-4,71	-12
3	2,75	0,00	-49,18	-129

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 106 - 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	0,25	-48,20	238,01	19,01	19,01	14092	19792	1602
2	1,50	-28,24	222,69	19,01	19,01	1443	12912	980
3	2,75	-61,54	207,37	19,01	19,01	33064	23868	2066

PROGETTAZIONE ATI:

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	τ _c
1	0,25	0,00	-38,97	-102
2	1,50	0,00	4,71	12
3	2,75	0,00	49,18	129

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 107 - 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	0,25	47,35	39,89	15,21	15,21	15931	63520	1724
2	0,86	-58,55	39,89	15,21	22,81	55425	18443	1845
3	1,50	-95,27	39,89	15,21	22,81	95166	29000	2968
4	2,14	-58,73	39,89	15,21	22,81	55626	18496	1851
5	2,75	47,11	39,89	15,21	15,21	15859	63135	1716

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	τ _c
1	0,25	3,80	-223,45	-584
2	0,86	3,80	-105,93	-277
3	1,50	0,00	9,27	24
4	2,14	3,80	124,76	326
5	2,75	3,80	223,50	584

Verifica sezioni traverso [Combinazione n° 107 - 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	0,25	-60,51	109,03	19,01	19,01	52071	21199	2024
2	0,83	29,69	109,03	26,61	19,01	11224	11113	934
3	1,50	65,53	109,03	26,61	19,01	21654	43015	1983
4	2,17	29,64	109,03	26,61	19,01	11209	11073	933
5	2,75	-60,61	109,03	19,01	19,01	52189	21226	2027

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	τ _c
1	0,25	3,80	201,70	527
2	0,83	3,80	107,56	281
3	1,50	0,00	-0,04	0

PROGETTAZIONE ATI:

4	2,17	3,80	-107,63	-281
5	2,75	3,80	-201,78	-528

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 107 - 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	0,25	-47,35	232,35	19,01	19,01	14036	19427	1574
2	1,50	-26,63	217,03	19,01	19,01	1025	12323	933
3	2,75	-60,51	201,70	19,01	19,01	32924	23432	2032

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	τ _c
1	0,25	0,00	40,08	105
2	1,50	0,00	-4,62	-12
3	2,75	0,00	-50,23	-131

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 107 - 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	0,25	-47,11	232,42	19,01	19,01	13804	19344	1566
2	1,50	-26,72	217,10	19,01	19,01	1058	12350	935
3	2,75	-60,61	201,78	19,01	19,01	33018	23463	2035

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	τ _c
1	0,25	0,00	-39,70	-104
2	1,50	0,00	4,80	13
3	2,75	0,00	50,04	131

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 108 - SLE (Rara)]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 50,00 cm

Verifiche presso-flessione

PROGETTAZIONE ATI:

OPERE D'ARTE MINORI – OPERE DI ATTRAVERSAMENTO IDRAULICO – TOMBINO TM02

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,25	47,11	39,89	15,21	15,21	15859	63135	1716
2	0,86	-58,73	39,89	15,21	22,81	55626	18496	1851
3	1,50	-95,27	39,89	15,21	22,81	95166	29000	2968
4	2,14	-58,55	39,89	15,21	22,81	55425	18443	1845
5	2,75	47,35	39,89	15,21	15,21	15931	63520	1724

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	τ _c
1	0,25	3,80	-223,50	-584
2	0,86	3,80	-105,69	-276
3	1,50	0,00	9,59	25
4	2,14	3,80	124,97	327
5	2,75	3,80	223,45	584

Verifica sezioni trasverso [Combinazione n° 108 - 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	0,25	-60,61	109,03	19,01	19,01	52189	21226	2027
2	0,83	29,64	109,03	26,61	19,01	11209	11073	933
3	1,50	65,53	109,03	26,61	19,01	21654	43015	1983
4	2,17	29,69	109,03	26,61	19,01	11224	11113	934
5	2,75	-60,51	109,03	19,01	19,01	52071	21199	2024

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	τ _c
1	0,25	3,80	201,78	528
2	0,83	3,80	107,63	281
3	1,50	0,00	0,04	0
4	2,17	3,80	-107,56	-281
5	2,75	3,80	-201,70	-527

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 108 - 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	0,25	-47,11	232,42	19,01	19,01	13804	19344	1566
2	1,50	-26,72	217,10	19,01	19,01	1058	12350	935

PROGETTAZIONE ATI:

3 2,75 -60,61 201,78 19,01 19,01 33018 23463 2035

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	τ _c
1	0,25	0,00	39,70	104
2	1,50	0,00	-4,80	-13
3	2,75	0,00	-50,04	-131

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 108 - 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	0,25	-47,35	232,35	19,01	19,01	14036	19427	1574
2	1,50	-26,63	217,03	19,01	19,01	1025	12323	933
3	2,75	-60,51	201,70	19,01	19,01	32924	23432	2032

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	τ _c
1	0,25	0,00	-40,08	-105
2	1,50	0,00	4,62	12
3	2,75	0,00	50,23	131

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 109 - 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	0,25	74,33	55,35	15,21	15,21	24682	101928	2701
2	0,86	-31,90	55,35	15,21	22,81	23783	11211	1039
3	1,50	-91,71	55,35	15,21	22,81	88231	28607	2881
4	2,14	-78,24	55,35	15,21	22,81	73659	24725	2468
5	2,75	27,32	55,35	15,21	15,21	10403	27194	1007

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	τ _c
1	0,25	3,80	-199,31	-521
2	0,86	3,80	-132,50	-346
3	1,50	0,00	-32,98	-86
4	2,14	3,80	103,55	271

PROGETTAZIONE ATI:

5 2,75 3,80 247,66 647

Verifica sezioni traverso [Combinazione n° 109 - 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	0,25	-27,35	172,04	19,01	19,01	4187	11731	915
2	0,83	45,98	172,04	26,61	19,01	17444	16830	1449
3	1,50	62,54	172,04	26,61	19,01	22444	30947	1941
4	2,17	7,37	172,04	26,61	19,01	6415	2738	458
5	2,75	-99,75	172,04	19,01	19,01	87566	34706	3333

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	τ _c
1	0,25	3,80	172,78	452
2	0,83	3,80	78,64	206
3	1,50	0,00	-28,96	-76
4	2,17	3,80	-136,56	-357
5	2,75	3,80	-230,70	-603

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 109 - 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	0,25	-74,33	203,43	19,01	19,01	49059	27881	2500
2	1,50	-24,22	188,10	19,01	19,01	1386	11017	838
3	2,75	-27,35	172,78	19,01	19,01	4126	11743	915

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	τ _c
1	0,25	0,00	63,09	165
2	1,50	0,00	19,42	51
3	2,75	0,00	-25,04	-65

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 109 - SLE (Rara)]

Base sezione B = 100 cm

PROGETTAZIONE ATI:

Altezza sezione H = 50,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,25	-27,32	261,35	19,01	19,01	467	13534	1011
2	1,50	-15,96	246,02	19,01	19,01	2854	10397	756
3	2,75	-99,75	230,70	19,01	19,01	74651	36388	3351

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	τ _c
1	0,25	0,00	-47,62	-124
2	1,50	0,00	29,50	77
3	2,75	0,00	105,32	275

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 110 - 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	0,25	27,32	55,35	15,21	15,21	10403	27194	1007
2	0,86	-78,24	55,35	15,21	22,81	73659	24725	2468
3	1,50	-91,71	55,35	15,21	22,81	88231	28607	2881
4	2,14	-31,90	55,35	15,21	22,81	23783	11211	1039
5	2,75	74,33	55,35	15,21	15,21	24682	101928	2701

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	τ _c
1	0,25	3,80	-247,66	-647
2	0,86	3,80	-79,22	-207
3	1,50	0,00	51,85	136
4	2,14	3,80	146,28	382
5	2,75	3,80	199,31	521

Verifica sezioni trasverso [Combinazione n° 110 - 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	0,25	-99,75	172,04	19,01	19,01	87566	34706	3333
2	0,83	7,37	172,04	26,61	19,01	6415	2738	458
3	1,50	62,54	172,04	26,61	19,01	22444	30947	1941

PROGETTAZIONE ATI:

OPERE D'ARTE MINORI – OPERE DI ATTRAVERSAMENTO IDRAULICO – TOMBINO TM02

4	2,17	45,98	172,04	26,61	19,01	17444	16830	1449
5	2,75	-27,35	172,04	19,01	19,01	4187	11731	915

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	τ _c
1	0,25	3,80	230,70	603
2	0,83	3,80	136,56	357
3	1,50	0,00	28,96	76
4	2,17	3,80	-78,64	-206
5	2,75	3,80	-172,78	-452

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 110 - 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	0,25	-27,32	261,35	19,01	19,01	467	13534	1011
2	1,50	-15,96	246,02	19,01	19,01	2854	10397	756
3	2,75	-99,75	230,70	19,01	19,01	74651	36388	3351

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	τ _c
1	0,25	0,00	47,62	124
2	1,50	0,00	-29,50	-77
3	2,75	0,00	-105,32	-275

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 110 - 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	0,25	-74,33	203,43	19,01	19,01	49059	27881	2500
2	1,50	-24,22	188,10	19,01	19,01	1386	11017	838
3	2,75	-27,35	172,78	19,01	19,01	4126	11743	915

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	τ _c
1	0,25	0,00	-63,09	-165
2	1,50	0,00	-19,42	-51
3	2,75	0,00	25,04	65

PROGETTAZIONE ATI:

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 111 - 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	0,25	42,09	35,03	15,21	15,21	14142	56594	1532
2	0,86	-63,75	35,03	15,21	22,81	62015	19747	1998
3	1,50	-100,34	35,03	15,21	22,81	101644	30254	3116
4	2,14	-63,75	35,03	15,21	22,81	62015	19747	1998
5	2,75	42,09	35,03	15,21	15,21	14142	56594	1532

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	τ _c
1	0,25	3,80	-223,46	-584
2	0,86	3,80	-105,74	-276
3	1,50	0,00	9,42	25
4	2,14	3,80	124,79	326
5	2,75	3,80	223,46	584

Verifica sezioni traverso [Combinazione n° 111 - 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	0,25	-65,29	111,93	19,01	19,01	57467	22695	2181
2	0,83	24,93	111,93	26,61	19,01	9792	7046	793
3	1,50	60,80	111,93	26,61	19,01	20404	38234	1849
4	2,17	24,93	111,93	26,61	19,01	9792	7046	793
5	2,75	-65,29	111,93	19,01	19,01	57467	22695	2181

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	τ _c
1	0,25	3,80	201,74	527
2	0,83	3,80	107,60	281
3	1,50	0,00	0,00	0
4	2,17	3,80	-107,60	-281
5	2,75	3,80	-201,74	-527

PROGETTAZIONE ATI:

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 111 - 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	0,25	-42,09	232,39	19,01	19,01	9462	17600	1399
2	1,50	-27,06	217,06	19,01	19,01	1204	12449	944
3	2,75	-65,29	201,74	19,01	19,01	38526	24979	2194

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	τ _c
1	0,25	0,00	35,03	92
2	1,50	0,00	-8,65	-23
3	2,75	0,00	-53,13	-139

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 111 - 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	0,25	-42,09	232,39	19,01	19,01	9462	17600	1399
2	1,50	-27,06	217,06	19,01	19,01	1204	12449	944
3	2,75	-65,29	201,74	19,01	19,01	38526	24979	2194

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	τ _c
1	0,25	0,00	-35,03	-92
2	1,50	0,00	8,65	23
3	2,75	0,00	53,13	139

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 112 - 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	0,25	51,98	42,92	15,21	15,21	17448	69985	1892
2	0,86	-53,93	42,92	15,21	22,81	49835	17226	1707
3	1,50	-90,58	42,92	15,21	22,81	89482	27779	2829
4	2,14	-53,93	42,92	15,21	22,81	49835	17226	1707

PROGETTAZIONE ATI:

5 2,75 51,98 42,92 15,21 15,21 17448 69985 1892

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	τ_c
1	0,25	3,80	-223,48	-584
2	0,86	3,80	-105,87	-277
3	1,50	0,00	9,44	25
4	2,14	3,80	124,93	327
5	2,75	3,80	223,48	584

Verifica sezioni trasverso [Combinazione n° 112 - 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	0,25	-55,44	104,03	19,01	19,01	46772	19545	1856
2	0,83	34,79	104,03	26,61	19,01	12671	16071	1084
3	1,50	70,65	104,03	26,61	19,01	22939	48519	2125
4	2,17	34,79	104,03	26,61	19,01	12671	16071	1084
5	2,75	-55,44	104,03	19,01	19,01	46772	19545	1856

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	τ_c
1	0,25	3,80	201,74	527
2	0,83	3,80	107,60	281
3	1,50	0,00	0,00	0
4	2,17	3,80	-107,60	-281
5	2,75	3,80	-201,74	-527

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 112 - 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	0,25	-51,98	232,39	19,01	19,01	18491	21031	1731
2	1,50	-27,08	217,06	19,01	19,01	1212	12455	944
3	2,75	-55,44	201,74	19,01	19,01	27103	21758	1858

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	τ_c
----	---	-----------------	---	----------

PROGETTAZIONE ATI:

1	0,25	0,00	42,92	112
2	1,50	0,00	-0,76	-2
3	2,75	0,00	-45,22	-118

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 112 - 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	0,25	-51,98	232,39	19,01	19,01	18491	21031	1731
2	1,50	-27,08	217,06	19,01	19,01	1212	12455	944
3	2,75	-55,44	201,74	19,01	19,01	27103	21758	1858

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	τ _c
1	0,25	0,00	-42,92	-112
2	1,50	0,00	0,76	2
3	2,75	0,00	45,22	118

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 113 - 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	0,25	45,35	40,94	15,21	15,21	15377	59996	1653
2	0,86	-60,52	40,94	15,21	22,81	57344	19051	1907
3	1,50	-97,13	40,94	15,21	22,81	96973	29579	3027
4	2,14	-60,52	40,94	15,21	22,81	57344	19051	1907
5	2,75	45,35	40,94	15,21	15,21	15377	59996	1653

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	τ _c
1	0,25	3,80	-223,47	-584
2	0,86	3,80	-105,78	-277
3	1,50	0,00	9,43	25
4	2,14	3,80	124,83	326
5	2,75	3,80	223,47	584

Verifica sezioni traverso [Combinazione n° 113 - SLE (Rara)]

PROGETTAZIONE ATI:

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	0,25	-53,76	106,02	19,01	19,01	44217	19106	1801
2	0,83	36,46	106,02	26,61	19,01	13215	17255	1135
3	1,50	72,33	106,02	26,61	19,01	23468	49745	2175
4	2,17	36,46	106,02	26,61	19,01	13215	17255	1135
5	2,75	-53,76	106,02	19,01	19,01	44217	19106	1801

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	τ _c
1	0,25	3,80	201,74	527
2	0,83	3,80	107,60	281
3	1,50	0,00	0,00	0
4	2,17	3,80	-107,60	-281
5	2,75	3,80	-201,74	-527

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 113 - 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	0,25	-45,35	232,39	19,01	19,01	12217	18729	1506
2	1,50	-22,92	217,06	19,01	19,01	317	11301	845
3	2,75	-53,76	201,74	19,01	19,01	25228	21199	1800

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	τ _c
1	0,25	0,00	40,94	107
2	1,50	0,00	-2,74	-7
3	2,75	0,00	-47,21	-123

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 113 - 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	0,25	-45,35	232,39	19,01	19,01	12217	18729	1506

PROGETTAZIONE ATI:

OPERE D'ARTE MINORI - OPERE DI ATTRAVERSAMENTO IDRAULICO - TOMBINO TM02

2	1,50	-22,92	217,06	19,01	19,01	317	11301	845
3	2,75	-53,76	201,74	19,01	19,01	25228	21199	1800

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	τ _c
1	0,25	0,00	-40,94	-107
2	1,50	0,00	2,74	7
3	2,75	0,00	47,21	123

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 114 - 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	0,25	41,31	31,09	15,21	15,21	13731	56545	1501
2	0,86	-64,53	31,09	15,21	22,81	63643	19810	2016
3	1,50	-101,12	31,09	15,21	22,81	103276	30309	3134
4	2,14	-64,53	31,09	15,21	22,81	63643	19810	2016
5	2,75	41,31	31,09	15,21	15,21	13731	56545	1501

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	τ _c
1	0,25	3,80	-223,46	-584
2	0,86	3,80	-105,73	-276
3	1,50	0,00	9,42	25
4	2,14	3,80	124,78	326
5	2,75	3,80	223,46	584

Verifica sezioni traverso [Combinazione n° 114 - 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	0,25	-74,36	115,87	19,01	19,01	68091	25474	2478
2	0,83	15,86	115,87	26,61	19,01	7036	1169	537
3	1,50	51,73	115,87	26,61	19,01	17920	29408	1589
4	2,17	15,86	115,87	26,61	19,01	7036	1169	537
5	2,75	-74,36	115,87	19,01	19,01	68091	25474	2478

Verifiche taglio

PROGETTAZIONE ATI:

N°	X	A _{sw}	V	τ _c
1	0,25	3,80	201,74	527
2	0,83	3,80	107,60	281
3	1,50	0,00	0,00	0
4	2,17	3,80	-107,60	-281
5	2,75	3,80	-201,74	-527

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 114 - 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	0,25	-41,31	232,39	19,01	19,01	8837	17330	1373
2	1,50	-31,20	217,06	19,01	19,01	3251	13720	1056
3	2,75	-74,36	201,74	19,01	19,01	49433	27851	2501

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	τ _c
1	0,25	0,00	31,09	81
2	1,50	0,00	-12,59	-33
3	2,75	0,00	-57,07	-149

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 114 - 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	0,25	-41,31	232,39	19,01	19,01	8837	17330	1373
2	1,50	-31,20	217,06	19,01	19,01	3251	13720	1056
3	2,75	-74,36	201,74	19,01	19,01	49433	27851	2501

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	τ _c
1	0,25	0,00	-31,09	-81
2	1,50	0,00	12,59	33
3	2,75	0,00	57,07	149

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 115 - SLE (Rara)]

PROGETTAZIONE ATI:

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	0,25	46,14	35,71	15,21	15,21	15384	62863	1678
2	0,86	-59,31	35,71	15,21	22,81	57076	18497	1863
3	1,50	-95,73	35,71	15,21	22,81	96510	28960	2976
4	2,14	-59,31	35,71	15,21	22,81	57076	18497	1863
5	2,75	46,14	35,71	15,21	15,21	15384	62863	1678

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	τ _c
1	0,25	3,80	-223,31	-584
2	0,86	3,80	-105,00	-275
3	1,50	0,00	9,61	25
4	2,14	3,80	124,41	325
5	2,75	3,80	223,31	584

Verifica sezioni trasverso [Combinazione n° 115 - 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	0,25	-59,86	106,33	19,01	19,01	51848	20923	2001
2	0,83	30,36	106,33	26,61	19,01	11380	12005	954
3	1,50	66,23	106,33	26,61	19,01	21771	44083	2000
4	2,17	30,36	106,33	26,61	19,01	11380	12005	954
5	2,75	-59,86	106,33	19,01	19,01	51848	20923	2001

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	τ _c
1	0,25	3,80	201,74	527
2	0,83	3,80	107,60	281
3	1,50	0,00	0,00	0
4	2,17	3,80	-107,60	-281
5	2,75	3,80	-201,74	-527

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 115 - SLE (Rara)]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 50,00 cm

PROGETTAZIONE ATI:

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,25	-46,14	232,39	19,01	19,01	12930	19007	1533
2	1,50	-28,21	217,06	19,01	19,01	1719	12792	974
3	2,75	-59,86	201,74	19,01	19,01	32158	23218	2009

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	τ _c
1	0,25	0,00	35,71	93
2	1,50	0,00	-4,29	-11
3	2,75	0,00	-47,53	-124

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 115 - 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	0,25	-46,14	232,39	19,01	19,01	12930	19007	1533
2	1,50	-28,21	217,06	19,01	19,01	1719	12792	974
3	2,75	-59,86	201,74	19,01	19,01	32158	23218	2009

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	τ _c
1	0,25	0,00	-35,71	-93
2	1,50	0,00	4,29	11
3	2,75	0,00	47,53	124

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° 95 - SLE (Quasi Permanente)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,25	15,21	15,21	142,42	-142,42	56,28	0,00	0,20	0,00	0,000
2	0,86	15,21	22,81	143,49	-148,41	-43,13	0,00	0,20	0,00	0,000
3	1,50	15,21	22,81	143,49	-148,41	-77,70	0,00	0,20	0,00	0,000
4	2,14	15,21	22,81	143,49	-148,41	-43,13	0,00	0,20	0,00	0,000
5	2,75	15,21	15,21	142,42	-142,42	56,28	0,00	0,20	0,00	0,000

Verifica fessurazione traverso [Combinazione n° 95 - SLE (Quasi Permanente)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,25	19,01	19,01	145,97	-145,97	-46,94	0,00	0,20	0,00	0,000
2	0,83	26,61	19,01	151,96	-147,04	35,74	0,00	0,20	0,00	0,000
3	1,50	26,61	19,01	151,96	-147,04	68,60	0,00	0,20	0,00	0,000
4	2,17	26,61	19,01	151,96	-147,04	35,74	0,00	0,20	0,00	0,000
5	2,75	19,01	19,01	145,97	-145,97	-46,94	0,00	0,20	0,00	0,000

Verifica fessurazione piedritto sinistro [Combinazione n° 95 - SLE (Quasi Permanente)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,25	19,01	19,01	145,97	-145,97	-56,28	0,00	0,20	0,00	0,000
2	1,50	19,01	19,01	145,97	-145,97	-21,52	0,00	0,20	0,00	0,000
3	2,75	19,01	19,01	145,97	-145,97	-46,94	0,00	0,20	0,00	0,000

Verifica fessurazione piedritto destro [Combinazione n° 95 - SLE (Quasi Permanente)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,25	19,01	19,01	145,97	-145,97	-56,28	0,00	0,20	0,00	0,000
2	1,50	19,01	19,01	145,97	-145,97	-21,52	0,00	0,20	0,00	0,000
3	2,75	19,01	19,01	145,97	-145,97	-46,94	0,00	0,20	0,00	0,000

PROGETTAZIONE ATI:

Verifica fessurazione fondazione [Combinazione n° 96 - SLE (Frequente)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,25	15,21	15,21	142,42	-142,42	59,77	0,00	0,30	0,00	0,000
2	0,86	15,21	22,81	143,49	-148,41	-47,42	0,00	0,30	0,00	0,000
3	1,50	15,21	22,81	143,49	-148,41	-84,69	0,00	0,30	0,00	0,000
4	2,14	15,21	22,81	143,49	-148,41	-47,42	0,00	0,30	0,00	0,000
5	2,75	15,21	15,21	142,42	-142,42	59,77	0,00	0,30	0,00	0,000

Verifica fessurazione traverso [Combinazione n° 96 - SLE (Frequente)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,25	19,01	19,01	145,97	-145,97	-50,46	0,00	0,30	0,00	0,000
2	0,83	26,61	19,01	151,96	-147,04	39,76	0,00	0,30	0,00	0,000
3	1,50	26,61	19,01	151,96	-147,04	75,63	0,00	0,30	0,00	0,000
4	2,17	26,61	19,01	151,96	-147,04	39,76	0,00	0,30	0,00	0,000
5	2,75	19,01	19,01	145,97	-145,97	-50,46	0,00	0,30	0,00	0,000

Verifica fessurazione piedritto sinistro [Combinazione n° 96 - SLE (Frequente)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,25	19,01	19,01	145,97	-145,97	-59,77	0,00	0,30	0,00	0,000
2	1,50	19,01	19,01	145,97	-145,97	-25,03	0,00	0,30	0,00	0,000
3	2,75	19,01	19,01	145,97	-145,97	-50,46	0,00	0,30	0,00	0,000

Verifica fessurazione piedritto destro [Combinazione n° 96 - SLE (Frequente)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,25	19,01	19,01	145,97	-145,97	-59,77	0,00	0,30	0,00	0,000
2	1,50	19,01	19,01	145,97	-145,97	-25,03	0,00	0,30	0,00	0,000
3	2,75	19,01	19,01	145,97	-145,97	-50,46	0,00	0,30	0,00	0,000

Verifica fessurazione fondazione [Combinazione n° 97 - SLE (Frequente)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,25	15,21	15,21	142,42	-142,42	57,26	0,00	0,30	0,00	0,000
2	0,86	15,21	22,81	143,49	-148,41	-42,24	0,00	0,30	0,00	0,000
3	1,50	15,21	22,81	143,49	-148,41	-77,11	0,00	0,30	0,00	0,000
4	2,14	15,21	22,81	143,49	-148,41	-42,82	0,00	0,30	0,00	0,000
5	2,75	15,21	15,21	142,42	-142,42	56,51	0,00	0,30	0,00	0,000

Verifica fessurazione traverso [Combinazione n° 97 - SLE (Frequente)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,25	19,01	19,01	145,97	-145,97	-47,39	0,00	0,30	0,00	0,000
2	0,83	26,61	19,01	151,96	-147,04	35,22	0,00	0,30	0,00	0,000
3	1,50	26,61	19,01	151,96	-147,04	68,00	0,00	0,30	0,00	0,000
4	2,17	26,61	19,01	151,96	-147,04	35,06	0,00	0,30	0,00	0,000
5	2,75	19,01	19,01	145,97	-145,97	-47,69	0,00	0,30	0,00	0,000

Verifica fessurazione piedritto sinistro [Combinazione n° 97 - SLE (Frequente)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,25	19,01	19,01	145,97	-145,97	-57,26	0,00	0,30	0,00	0,000
2	1,50	19,01	19,01	145,97	-145,97	-20,19	0,00	0,30	0,00	0,000
3	2,75	19,01	19,01	145,97	-145,97	-47,39	0,00	0,30	0,00	0,000

Verifica fessurazione piedritto destro [Combinazione n° 97 - SLE (Frequente)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,25	19,01	19,01	145,97	-145,97	-56,51	0,00	0,30	0,00	0,000
2	1,50	19,01	19,01	145,97	-145,97	-20,46	0,00	0,30	0,00	0,000
3	2,75	19,01	19,01	145,97	-145,97	-47,69	0,00	0,30	0,00	0,000

Verifica fessurazione fondazione [Combinazione n° 98 - SLE (Frequente)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,25	15,21	15,21	142,42	-142,42	56,51	0,00	0,30	0,00	0,000
2	0,86	15,21	22,81	143,49	-148,41	-42,82	0,00	0,30	0,00	0,000
3	1,50	15,21	22,81	143,49	-148,41	-77,11	0,00	0,30	0,00	0,000
4	2,14	15,21	22,81	143,49	-148,41	-42,24	0,00	0,30	0,00	0,000
5	2,75	15,21	15,21	142,42	-142,42	57,26	0,00	0,30	0,00	0,000

Verifica fessurazione traverso [Combinazione n° 98 - SLE (Frequente)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,25	19,01	19,01	145,97	-145,97	-47,69	0,00	0,30	0,00	0,000
2	0,83	26,61	19,01	151,96	-147,04	35,06	0,00	0,30	0,00	0,000
3	1,50	26,61	19,01	151,96	-147,04	68,00	0,00	0,30	0,00	0,000
4	2,17	26,61	19,01	151,96	-147,04	35,22	0,00	0,30	0,00	0,000
5	2,75	19,01	19,01	145,97	-145,97	-47,39	0,00	0,30	0,00	0,000

PROGETTAZIONE ATI:

Verifica fessurazione piedritto sinistro [Combinazione n° 98 - SLE (Frequente)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,25	19,01	19,01	145,97	-145,97	-56,51	0,00	0,30	0,00	0,000
2	1,50	19,01	19,01	145,97	-145,97	-20,46	0,00	0,30	0,00	0,000
3	2,75	19,01	19,01	145,97	-145,97	-47,69	0,00	0,30	0,00	0,000

Verifica fessurazione piedritto destro [Combinazione n° 98 - SLE (Frequente)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,25	19,01	19,01	145,97	-145,97	-57,26	0,00	0,30	0,00	0,000
2	1,50	19,01	19,01	145,97	-145,97	-20,19	0,00	0,30	0,00	0,000
3	2,75	19,01	19,01	145,97	-145,97	-47,39	0,00	0,30	0,00	0,000

Verifica fessurazione fondazione [Combinazione n° 99 - SLE (Frequente)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,25	15,21	15,21	142,42	-142,42	74,49	0,00	0,30	0,00	0,000
2	0,86	15,21	22,81	143,49	-148,41	-25,16	0,00	0,30	0,00	0,000
3	1,50	15,21	22,81	143,49	-148,41	-75,20	0,00	0,30	0,00	0,000
4	2,14	15,21	22,81	143,49	-148,41	-56,06	0,00	0,30	0,00	0,000
5	2,75	15,21	15,21	142,42	-142,42	43,14	0,00	0,30	0,00	0,000

Verifica fessurazione traverso [Combinazione n° 99 - SLE (Frequente)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,25	19,01	19,01	145,97	-145,97	-24,93	0,00	0,30	0,00	0,000
2	0,83	26,61	19,01	151,96	-147,04	46,48	0,00	0,30	0,00	0,000
3	1,50	26,61	19,01	151,96	-147,04	66,48	0,00	0,30	0,00	0,000
4	2,17	26,61	19,01	151,96	-147,04	20,74	0,00	0,30	0,00	0,000
5	2,75	19,01	19,01	145,97	-145,97	-73,20	0,00	0,30	0,00	0,000

Verifica fessurazione piedritto sinistro [Combinazione n° 99 - SLE (Frequente)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,25	19,01	19,01	145,97	-145,97	-74,49	0,00	0,30	0,00	0,000
2	1,50	19,01	19,01	145,97	-145,97	-19,62	0,00	0,30	0,00	0,000
3	2,75	19,01	19,01	145,97	-145,97	-24,93	0,00	0,30	0,00	0,000

Verifica fessurazione piedritto destro [Combinazione n° 99 - SLE (Frequente)]

PROGETTAZIONE ATI:

OPERE D'ARTE MINORI – OPERE DI ATTRAVERSAMENTO IDRAULICO – TOMBINO TM02

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,25	19,01	19,01	145,97	-145,97	-43,14	0,00	0,30	0,00	0,000
2	1,50	19,01	19,01	145,97	-145,97	-14,12	0,00	0,30	0,00	0,000
3	2,75	19,01	19,01	145,97	-145,97	-73,20	0,00	0,30	0,00	0,000

Verifica fessurazione fondazione [Combinazione n° 100 - SLE (Frequente)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,25	15,21	15,21	142,42	-142,42	43,14	0,00	0,30	0,00	0,000
2	0,86	15,21	22,81	143,49	-148,41	-56,06	0,00	0,30	0,00	0,000
3	1,50	15,21	22,81	143,49	-148,41	-75,20	0,00	0,30	0,00	0,000
4	2,14	15,21	22,81	143,49	-148,41	-25,16	0,00	0,30	0,00	0,000
5	2,75	15,21	15,21	142,42	-142,42	74,49	0,00	0,30	0,00	0,000

Verifica fessurazione traverso [Combinazione n° 100 - SLE (Frequente)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,25	19,01	19,01	145,97	-145,97	-73,20	0,00	0,30	0,00	0,000
2	0,83	26,61	19,01	151,96	-147,04	20,74	0,00	0,30	0,00	0,000
3	1,50	26,61	19,01	151,96	-147,04	66,48	0,00	0,30	0,00	0,000
4	2,17	26,61	19,01	151,96	-147,04	46,48	0,00	0,30	0,00	0,000
5	2,75	19,01	19,01	145,97	-145,97	-24,93	0,00	0,30	0,00	0,000

Verifica fessurazione piedritto sinistro [Combinazione n° 100 - SLE (Frequente)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,25	19,01	19,01	145,97	-145,97	-43,14	0,00	0,30	0,00	0,000
2	1,50	19,01	19,01	145,97	-145,97	-14,12	0,00	0,30	0,00	0,000
3	2,75	19,01	19,01	145,97	-145,97	-73,20	0,00	0,30	0,00	0,000

Verifica fessurazione piedritto destro [Combinazione n° 100 - SLE (Frequente)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,25	19,01	19,01	145,97	-145,97	-74,49	0,00	0,30	0,00	0,000
2	1,50	19,01	19,01	145,97	-145,97	-19,62	0,00	0,30	0,00	0,000
3	2,75	19,01	19,01	145,97	-145,97	-24,93	0,00	0,30	0,00	0,000

Verifica fessurazione fondazione [Combinazione n° 101 - SLE (Frequente)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,25	15,21	15,21	142,42	-142,42	50,11	0,00	0,30	0,00	0,000

PROGETTAZIONE ATI:

OPERE D'ARTE MINORI – OPERE DI ATTRAVERSAMENTO IDRAULICO – TOMBINO TM02

2	0,86	15,21	22,81	143,49	-148,41	-49,26	0,00	0,30	0,00	0,000
3	1,50	15,21	22,81	143,49	-148,41	-83,80	0,00	0,30	0,00	0,000
4	2,14	15,21	22,81	143,49	-148,41	-49,26	0,00	0,30	0,00	0,000
5	2,75	15,21	15,21	142,42	-142,42	50,11	0,00	0,30	0,00	0,000

Verifica fessurazione trasverso [Combinazione n° 101 - SLE (Frequente)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,25	19,01	19,01	145,97	-145,97	-53,10	0,00	0,30	0,00	0,000
2	0,83	26,61	19,01	151,96	-147,04	29,58	0,00	0,30	0,00	0,000
3	1,50	26,61	19,01	151,96	-147,04	62,44	0,00	0,30	0,00	0,000
4	2,17	26,61	19,01	151,96	-147,04	29,58	0,00	0,30	0,00	0,000
5	2,75	19,01	19,01	145,97	-145,97	-53,10	0,00	0,30	0,00	0,000

Verifica fessurazione piedritto sinistro [Combinazione n° 101 - SLE (Frequente)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,25	19,01	19,01	145,97	-145,97	-50,11	0,00	0,30	0,00	0,000
2	1,50	19,01	19,01	145,97	-145,97	-21,51	0,00	0,30	0,00	0,000
3	2,75	19,01	19,01	145,97	-145,97	-53,10	0,00	0,30	0,00	0,000

Verifica fessurazione piedritto destro [Combinazione n° 101 - SLE (Frequente)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,25	19,01	19,01	145,97	-145,97	-50,11	0,00	0,30	0,00	0,000
2	1,50	19,01	19,01	145,97	-145,97	-21,51	0,00	0,30	0,00	0,000
3	2,75	19,01	19,01	145,97	-145,97	-53,10	0,00	0,30	0,00	0,000

Verifica fessurazione fondazione [Combinazione n° 102 - SLE (Frequente)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,25	15,21	15,21	142,42	-142,42	62,46	0,00	0,30	0,00	0,000
2	0,86	15,21	22,81	143,49	-148,41	-36,99	0,00	0,30	0,00	0,000
3	1,50	15,21	22,81	143,49	-148,41	-71,60	0,00	0,30	0,00	0,000
4	2,14	15,21	22,81	143,49	-148,41	-36,99	0,00	0,30	0,00	0,000
5	2,75	15,21	15,21	142,42	-142,42	62,46	0,00	0,30	0,00	0,000

Verifica fessurazione trasverso [Combinazione n° 102 - SLE (Frequente)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,25	19,01	19,01	145,97	-145,97	-40,78	0,00	0,30	0,00	0,000

PROGETTAZIONE ATI:

OPERE D'ARTE MINORI – OPERE DI ATTRAVERSAMENTO IDRAULICO – TOMBINO TM02

2	0,83	26,61	19,01	151,96	-147,04	41,90	0,00	0,30	0,00	0,000
3	1,50	26,61	19,01	151,96	-147,04	74,76	0,00	0,30	0,00	0,000
4	2,17	26,61	19,01	151,96	-147,04	41,90	0,00	0,30	0,00	0,000
5	2,75	19,01	19,01	145,97	-145,97	-40,78	0,00	0,30	0,00	0,000

Verifica fessurazione piedritto sinistro [Combinazione n° 102 - SLE (Frequente)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,25	19,01	19,01	145,97	-145,97	-62,46	0,00	0,30	0,00	0,000
2	1,50	19,01	19,01	145,97	-145,97	-21,53	0,00	0,30	0,00	0,000
3	2,75	19,01	19,01	145,97	-145,97	-40,78	0,00	0,30	0,00	0,000

Verifica fessurazione piedritto destro [Combinazione n° 102 - SLE (Frequente)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,25	19,01	19,01	145,97	-145,97	-62,46	0,00	0,30	0,00	0,000
2	1,50	19,01	19,01	145,97	-145,97	-21,53	0,00	0,30	0,00	0,000
3	2,75	19,01	19,01	145,97	-145,97	-40,78	0,00	0,30	0,00	0,000

Verifica fessurazione fondazione [Combinazione n° 103 - SLE (Frequente)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,25	15,21	15,21	142,42	-142,42	54,17	0,00	0,30	0,00	0,000
2	0,86	15,21	22,81	143,49	-148,41	-45,22	0,00	0,30	0,00	0,000
3	1,50	15,21	22,81	143,49	-148,41	-79,79	0,00	0,30	0,00	0,000
4	2,14	15,21	22,81	143,49	-148,41	-45,22	0,00	0,30	0,00	0,000
5	2,75	15,21	15,21	142,42	-142,42	54,17	0,00	0,30	0,00	0,000

Verifica fessurazione traverso [Combinazione n° 103 - SLE (Frequente)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,25	19,01	19,01	145,97	-145,97	-38,69	0,00	0,30	0,00	0,000
2	0,83	26,61	19,01	151,96	-147,04	43,99	0,00	0,30	0,00	0,000
3	1,50	26,61	19,01	151,96	-147,04	76,86	0,00	0,30	0,00	0,000
4	2,17	26,61	19,01	151,96	-147,04	43,99	0,00	0,30	0,00	0,000
5	2,75	19,01	19,01	145,97	-145,97	-38,69	0,00	0,30	0,00	0,000

Verifica fessurazione piedritto sinistro [Combinazione n° 103 - SLE (Frequente)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,25	19,01	19,01	145,97	-145,97	-54,17	0,00	0,30	0,00	0,000

PROGETTAZIONE ATI:

OPERE D'ARTE MINORI - OPERE DI ATTRAVERSAMENTO IDRAULICO - TOMBINO TM02

2	1,50	19,01	19,01	145,97	-145,97	-16,34	0,00	0,30	0,00	0,000
3	2,75	19,01	19,01	145,97	-145,97	-38,69	0,00	0,30	0,00	0,000

Verifica fessurazione piedritto destro [Combinazione n° 103 - SLE (Frequente)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,25	19,01	19,01	145,97	-145,97	-54,17	0,00	0,30	0,00	0,000
2	1,50	19,01	19,01	145,97	-145,97	-16,34	0,00	0,30	0,00	0,000
3	2,75	19,01	19,01	145,97	-145,97	-38,69	0,00	0,30	0,00	0,000

Verifica fessurazione fondazione [Combinazione n° 104 - SLE (Frequente)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,25	15,21	15,21	142,42	-142,42	49,13	0,00	0,30	0,00	0,000
2	0,86	15,21	22,81	143,49	-148,41	-50,23	0,00	0,30	0,00	0,000
3	1,50	15,21	22,81	143,49	-148,41	-84,77	0,00	0,30	0,00	0,000
4	2,14	15,21	22,81	143,49	-148,41	-50,23	0,00	0,30	0,00	0,000
5	2,75	15,21	15,21	142,42	-142,42	49,13	0,00	0,30	0,00	0,000

Verifica fessurazione traverso [Combinazione n° 104 - SLE (Frequente)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,25	19,01	19,01	145,97	-145,97	-64,43	0,00	0,30	0,00	0,000
2	0,83	26,61	19,01	151,96	-147,04	18,24	0,00	0,30	0,00	0,000
3	1,50	26,61	19,01	151,96	-147,04	51,11	0,00	0,30	0,00	0,000
4	2,17	26,61	19,01	151,96	-147,04	18,24	0,00	0,30	0,00	0,000
5	2,75	19,01	19,01	145,97	-145,97	-64,43	0,00	0,30	0,00	0,000

Verifica fessurazione piedritto sinistro [Combinazione n° 104 - SLE (Frequente)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,25	19,01	19,01	145,97	-145,97	-49,13	0,00	0,30	0,00	0,000
2	1,50	19,01	19,01	145,97	-145,97	-26,69	0,00	0,30	0,00	0,000
3	2,75	19,01	19,01	145,97	-145,97	-64,43	0,00	0,30	0,00	0,000

Verifica fessurazione piedritto destro [Combinazione n° 104 - SLE (Frequente)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,25	19,01	19,01	145,97	-145,97	-49,13	0,00	0,30	0,00	0,000
2	1,50	19,01	19,01	145,97	-145,97	-26,69	0,00	0,30	0,00	0,000
3	2,75	19,01	19,01	145,97	-145,97	-64,43	0,00	0,30	0,00	0,000

PROGETTAZIONE ATI:

Verifica fessurazione fondazione [Combinazione n° 105 - SLE (Frequente)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,25	15,21	15,21	142,42	-142,42	53,62	0,00	0,30	0,00	0,000
2	0,86	15,21	22,81	143,49	-148,41	-44,54	0,00	0,30	0,00	0,000
3	1,50	15,21	22,81	143,49	-148,41	-78,51	0,00	0,30	0,00	0,000
4	2,14	15,21	22,81	143,49	-148,41	-44,54	0,00	0,30	0,00	0,000
5	2,75	15,21	15,21	142,42	-142,42	53,62	0,00	0,30	0,00	0,000

Verifica fessurazione traverso [Combinazione n° 105 - SLE (Frequente)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,25	19,01	19,01	145,97	-145,97	-45,43	0,00	0,30	0,00	0,000
2	0,83	26,61	19,01	151,96	-147,04	37,25	0,00	0,30	0,00	0,000
3	1,50	26,61	19,01	151,96	-147,04	70,11	0,00	0,30	0,00	0,000
4	2,17	26,61	19,01	151,96	-147,04	37,25	0,00	0,30	0,00	0,000
5	2,75	19,01	19,01	145,97	-145,97	-45,43	0,00	0,30	0,00	0,000

Verifica fessurazione piedritto sinistro [Combinazione n° 105 - SLE (Frequente)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,25	19,01	19,01	145,97	-145,97	-53,62	0,00	0,30	0,00	0,000
2	1,50	19,01	19,01	145,97	-145,97	-24,95	0,00	0,30	0,00	0,000
3	2,75	19,01	19,01	145,97	-145,97	-45,43	0,00	0,30	0,00	0,000

Verifica fessurazione piedritto destro [Combinazione n° 105 - SLE (Frequente)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,25	19,01	19,01	145,97	-145,97	-53,62	0,00	0,30	0,00	0,000
2	1,50	19,01	19,01	145,97	-145,97	-24,95	0,00	0,30	0,00	0,000
3	2,75	19,01	19,01	145,97	-145,97	-45,43	0,00	0,30	0,00	0,000

Verifica fessurazione fondazione [Combinazione n° 106 - SLE (Rara)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,25	15,21	15,21	142,42	-142,42	48,20	0,00	100,00	0,00	0,000
2	0,86	15,21	22,81	143,49	-148,41	-60,27	0,00	100,00	0,00	0,000
3	1,50	15,21	22,81	143,49	-148,41	-97,79	0,00	100,00	0,00	0,000
4	2,14	15,21	22,81	143,49	-148,41	-60,27	0,00	100,00	0,00	0,000
5	2,75	15,21	15,21	142,42	-142,42	48,20	0,00	100,00	0,00	0,000

PROGETTAZIONE ATI:

Verifica fessurazione traverso [Combinazione n° 106 - SLE (Rara)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,25	19,01	19,01	145,97	-145,97	-61,54	0,00	100,00	0,00	0,000
2	0,83	26,61	19,01	151,96	-147,04	31,20	0,00	100,00	0,00	0,000
3	1,50	26,61	19,01	151,96	-147,04	68,07	0,00	100,00	0,00	0,000
4	2,17	26,61	19,01	151,96	-147,04	31,20	0,00	100,00	0,00	0,000
5	2,75	19,01	19,01	145,97	-145,97	-61,54	0,00	100,00	0,00	0,000

Verifica fessurazione piedritto sinistro [Combinazione n° 106 - SLE (Rara)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,25	19,01	19,01	145,97	-145,97	-48,20	0,00	100,00	0,00	0,000
2	1,50	19,01	19,01	145,97	-145,97	-28,24	0,00	100,00	0,00	0,000
3	2,75	19,01	19,01	145,97	-145,97	-61,54	0,00	100,00	0,00	0,000

Verifica fessurazione piedritto destro [Combinazione n° 106 - SLE (Rara)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,25	19,01	19,01	145,97	-145,97	-48,20	0,00	100,00	0,00	0,000
2	1,50	19,01	19,01	145,97	-145,97	-28,24	0,00	100,00	0,00	0,000
3	2,75	19,01	19,01	145,97	-145,97	-61,54	0,00	100,00	0,00	0,000

Verifica fessurazione fondazione [Combinazione n° 107 - SLE (Rara)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,25	15,21	15,21	142,42	-142,42	47,35	0,00	100,00	0,00	0,000
2	0,86	15,21	22,81	143,49	-148,41	-58,55	0,00	100,00	0,00	0,000
3	1,50	15,21	22,81	143,49	-148,41	-95,27	0,00	100,00	0,00	0,000
4	2,14	15,21	22,81	143,49	-148,41	-58,73	0,00	100,00	0,00	0,000
5	2,75	15,21	15,21	142,42	-142,42	47,11	0,00	100,00	0,00	0,000

Verifica fessurazione traverso [Combinazione n° 107 - SLE (Rara)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,25	19,01	19,01	145,97	-145,97	-60,51	0,00	100,00	0,00	0,000
2	0,83	26,61	19,01	151,96	-147,04	29,69	0,00	100,00	0,00	0,000
3	1,50	26,61	19,01	151,96	-147,04	65,53	0,00	100,00	0,00	0,000
4	2,17	26,61	19,01	151,96	-147,04	29,64	0,00	100,00	0,00	0,000
5	2,75	19,01	19,01	145,97	-145,97	-60,61	0,00	100,00	0,00	0,000

PROGETTAZIONE ATI:

Verifica fessurazione piedritto sinistro [Combinazione n° 107 - SLE (Rara)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,25	19,01	19,01	145,97	-145,97	-47,35	0,00	100,00	0,00	0,000
2	1,50	19,01	19,01	145,97	-145,97	-26,63	0,00	100,00	0,00	0,000
3	2,75	19,01	19,01	145,97	-145,97	-60,51	0,00	100,00	0,00	0,000

Verifica fessurazione piedritto destro [Combinazione n° 107 - SLE (Rara)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,25	19,01	19,01	145,97	-145,97	-47,11	0,00	100,00	0,00	0,000
2	1,50	19,01	19,01	145,97	-145,97	-26,72	0,00	100,00	0,00	0,000
3	2,75	19,01	19,01	145,97	-145,97	-60,61	0,00	100,00	0,00	0,000

Verifica fessurazione fondazione [Combinazione n° 108 - SLE (Rara)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,25	15,21	15,21	142,42	-142,42	47,11	0,00	100,00	0,00	0,000
2	0,86	15,21	22,81	143,49	-148,41	-58,73	0,00	100,00	0,00	0,000
3	1,50	15,21	22,81	143,49	-148,41	-95,27	0,00	100,00	0,00	0,000
4	2,14	15,21	22,81	143,49	-148,41	-58,55	0,00	100,00	0,00	0,000
5	2,75	15,21	15,21	142,42	-142,42	47,35	0,00	100,00	0,00	0,000

Verifica fessurazione traverso [Combinazione n° 108 - SLE (Rara)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,25	19,01	19,01	145,97	-145,97	-60,61	0,00	100,00	0,00	0,000
2	0,83	26,61	19,01	151,96	-147,04	29,64	0,00	100,00	0,00	0,000
3	1,50	26,61	19,01	151,96	-147,04	65,53	0,00	100,00	0,00	0,000
4	2,17	26,61	19,01	151,96	-147,04	29,69	0,00	100,00	0,00	0,000
5	2,75	19,01	19,01	145,97	-145,97	-60,51	0,00	100,00	0,00	0,000

Verifica fessurazione piedritto sinistro [Combinazione n° 108 - SLE (Rara)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,25	19,01	19,01	145,97	-145,97	-47,11	0,00	100,00	0,00	0,000
2	1,50	19,01	19,01	145,97	-145,97	-26,72	0,00	100,00	0,00	0,000
3	2,75	19,01	19,01	145,97	-145,97	-60,61	0,00	100,00	0,00	0,000

PROGETTAZIONE ATI:

Verifica fessurazione piedritto destro [Combinazione n° 108 - SLE (Rara)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,25	19,01	19,01	145,97	-145,97	-47,35	0,00	100,00	0,00	0,000
2	1,50	19,01	19,01	145,97	-145,97	-26,63	0,00	100,00	0,00	0,000
3	2,75	19,01	19,01	145,97	-145,97	-60,51	0,00	100,00	0,00	0,000

Verifica fessurazione fondazione [Combinazione n° 109 - SLE (Rara)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,25	15,21	15,21	142,42	-142,42	74,33	0,00	100,00	0,00	0,000
2	0,86	15,21	22,81	143,49	-148,41	-31,90	0,00	100,00	0,00	0,000
3	1,50	15,21	22,81	143,49	-148,41	-91,71	0,00	100,00	0,00	0,000
4	2,14	15,21	22,81	143,49	-148,41	-78,24	0,00	100,00	0,00	0,000
5	2,75	15,21	15,21	142,42	-142,42	27,32	0,00	100,00	0,00	0,000

Verifica fessurazione traverso [Combinazione n° 109 - SLE (Rara)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,25	19,01	19,01	145,97	-145,97	-27,35	0,00	100,00	0,00	0,000
2	0,83	26,61	19,01	151,96	-147,04	45,98	0,00	100,00	0,00	0,000
3	1,50	26,61	19,01	151,96	-147,04	62,54	0,00	100,00	0,00	0,000
4	2,17	26,61	19,01	151,96	-147,04	7,37	0,00	100,00	0,00	0,000
5	2,75	19,01	19,01	145,97	-145,97	-99,75	0,00	100,00	0,00	0,000

Verifica fessurazione piedritto sinistro [Combinazione n° 109 - SLE (Rara)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,25	19,01	19,01	145,97	-145,97	-74,33	0,00	100,00	0,00	0,000
2	1,50	19,01	19,01	145,97	-145,97	-24,22	0,00	100,00	0,00	0,000
3	2,75	19,01	19,01	145,97	-145,97	-27,35	0,00	100,00	0,00	0,000

Verifica fessurazione piedritto destro [Combinazione n° 109 - SLE (Rara)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,25	19,01	19,01	145,97	-145,97	-27,32	0,00	100,00	0,00	0,000
2	1,50	19,01	19,01	145,97	-145,97	-15,96	0,00	100,00	0,00	0,000
3	2,75	19,01	19,01	145,97	-145,97	-99,75	0,00	100,00	0,00	0,000

Verifica fessurazione fondazione [Combinazione n° 110 - SLE (Rara)]

PROGETTAZIONE ATI:

OPERE D'ARTE MINORI – OPERE DI ATTRAVERSAMENTO IDRAULICO – TOMBINO TM02

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,25	15,21	15,21	142,42	-142,42	27,32	0,00	100,00	0,00	0,000
2	0,86	15,21	22,81	143,49	-148,41	-78,24	0,00	100,00	0,00	0,000
3	1,50	15,21	22,81	143,49	-148,41	-91,71	0,00	100,00	0,00	0,000
4	2,14	15,21	22,81	143,49	-148,41	-31,90	0,00	100,00	0,00	0,000
5	2,75	15,21	15,21	142,42	-142,42	74,33	0,00	100,00	0,00	0,000

Verifica fessurazione traverso [Combinazione n° 110 - SLE (Rara)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,25	19,01	19,01	145,97	-145,97	-99,75	0,00	100,00	0,00	0,000
2	0,83	26,61	19,01	151,96	-147,04	7,37	0,00	100,00	0,00	0,000
3	1,50	26,61	19,01	151,96	-147,04	62,54	0,00	100,00	0,00	0,000
4	2,17	26,61	19,01	151,96	-147,04	45,98	0,00	100,00	0,00	0,000
5	2,75	19,01	19,01	145,97	-145,97	-27,35	0,00	100,00	0,00	0,000

Verifica fessurazione piedritto sinistro [Combinazione n° 110 - SLE (Rara)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,25	19,01	19,01	145,97	-145,97	-27,32	0,00	100,00	0,00	0,000
2	1,50	19,01	19,01	145,97	-145,97	-15,96	0,00	100,00	0,00	0,000
3	2,75	19,01	19,01	145,97	-145,97	-99,75	0,00	100,00	0,00	0,000

Verifica fessurazione piedritto destro [Combinazione n° 110 - SLE (Rara)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,25	19,01	19,01	145,97	-145,97	-74,33	0,00	100,00	0,00	0,000
2	1,50	19,01	19,01	145,97	-145,97	-24,22	0,00	100,00	0,00	0,000
3	2,75	19,01	19,01	145,97	-145,97	-27,35	0,00	100,00	0,00	0,000

Verifica fessurazione fondazione [Combinazione n° 111 - SLE (Rara)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,25	15,21	15,21	142,42	-142,42	42,09	0,00	100,00	0,00	0,000
2	0,86	15,21	22,81	143,49	-148,41	-63,75	0,00	100,00	0,00	0,000
3	1,50	15,21	22,81	143,49	-148,41	-100,34	0,00	100,00	0,00	0,000
4	2,14	15,21	22,81	143,49	-148,41	-63,75	0,00	100,00	0,00	0,000
5	2,75	15,21	15,21	142,42	-142,42	42,09	0,00	100,00	0,00	0,000

Verifica fessurazione traverso [Combinazione n° 111 - SLE (Rara)]

PROGETTAZIONE ATI:

OPERE D'ARTE MINORI – OPERE DI ATTRAVERSAMENTO IDRAULICO – TOMBINO TM02

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,25	19,01	19,01	145,97	-145,97	-65,29	0,00	100,00	0,00	0,000
2	0,83	26,61	19,01	151,96	-147,04	24,93	0,00	100,00	0,00	0,000
3	1,50	26,61	19,01	151,96	-147,04	60,80	0,00	100,00	0,00	0,000
4	2,17	26,61	19,01	151,96	-147,04	24,93	0,00	100,00	0,00	0,000
5	2,75	19,01	19,01	145,97	-145,97	-65,29	0,00	100,00	0,00	0,000

Verifica fessurazione piedritto sinistro [Combinazione n° 111 - SLE (Rara)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,25	19,01	19,01	145,97	-145,97	-42,09	0,00	100,00	0,00	0,000
2	1,50	19,01	19,01	145,97	-145,97	-27,06	0,00	100,00	0,00	0,000
3	2,75	19,01	19,01	145,97	-145,97	-65,29	0,00	100,00	0,00	0,000

Verifica fessurazione piedritto destro [Combinazione n° 111 - SLE (Rara)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,25	19,01	19,01	145,97	-145,97	-42,09	0,00	100,00	0,00	0,000
2	1,50	19,01	19,01	145,97	-145,97	-27,06	0,00	100,00	0,00	0,000
3	2,75	19,01	19,01	145,97	-145,97	-65,29	0,00	100,00	0,00	0,000

Verifica fessurazione fondazione [Combinazione n° 112 - SLE (Rara)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,25	15,21	15,21	142,42	-142,42	51,98	0,00	100,00	0,00	0,000
2	0,86	15,21	22,81	143,49	-148,41	-53,93	0,00	100,00	0,00	0,000
3	1,50	15,21	22,81	143,49	-148,41	-90,58	0,00	100,00	0,00	0,000
4	2,14	15,21	22,81	143,49	-148,41	-53,93	0,00	100,00	0,00	0,000
5	2,75	15,21	15,21	142,42	-142,42	51,98	0,00	100,00	0,00	0,000

Verifica fessurazione traverso [Combinazione n° 112 - SLE (Rara)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,25	19,01	19,01	145,97	-145,97	-55,44	0,00	100,00	0,00	0,000
2	0,83	26,61	19,01	151,96	-147,04	34,79	0,00	100,00	0,00	0,000
3	1,50	26,61	19,01	151,96	-147,04	70,65	0,00	100,00	0,00	0,000
4	2,17	26,61	19,01	151,96	-147,04	34,79	0,00	100,00	0,00	0,000
5	2,75	19,01	19,01	145,97	-145,97	-55,44	0,00	100,00	0,00	0,000

Verifica fessurazione piedritto sinistro [Combinazione n° 112 - SLE (Rara)]

PROGETTAZIONE ATI:

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,25	19,01	19,01	145,97	-145,97	-51,98	0,00	100,00	0,00	0,000
2	1,50	19,01	19,01	145,97	-145,97	-27,08	0,00	100,00	0,00	0,000
3	2,75	19,01	19,01	145,97	-145,97	-55,44	0,00	100,00	0,00	0,000

Verifica fessurazione piedritto destro [Combinazione n° 112 - SLE (Rara)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,25	19,01	19,01	145,97	-145,97	-51,98	0,00	100,00	0,00	0,000
2	1,50	19,01	19,01	145,97	-145,97	-27,08	0,00	100,00	0,00	0,000
3	2,75	19,01	19,01	145,97	-145,97	-55,44	0,00	100,00	0,00	0,000

Verifica fessurazione fondazione [Combinazione n° 113 - SLE (Rara)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,25	15,21	15,21	142,42	-142,42	45,35	0,00	100,00	0,00	0,000
2	0,86	15,21	22,81	143,49	-148,41	-60,52	0,00	100,00	0,00	0,000
3	1,50	15,21	22,81	143,49	-148,41	-97,13	0,00	100,00	0,00	0,000
4	2,14	15,21	22,81	143,49	-148,41	-60,52	0,00	100,00	0,00	0,000
5	2,75	15,21	15,21	142,42	-142,42	45,35	0,00	100,00	0,00	0,000

Verifica fessurazione traverso [Combinazione n° 113 - SLE (Rara)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,25	19,01	19,01	145,97	-145,97	-53,76	0,00	100,00	0,00	0,000
2	0,83	26,61	19,01	151,96	-147,04	36,46	0,00	100,00	0,00	0,000
3	1,50	26,61	19,01	151,96	-147,04	72,33	0,00	100,00	0,00	0,000
4	2,17	26,61	19,01	151,96	-147,04	36,46	0,00	100,00	0,00	0,000
5	2,75	19,01	19,01	145,97	-145,97	-53,76	0,00	100,00	0,00	0,000

Verifica fessurazione piedritto sinistro [Combinazione n° 113 - SLE (Rara)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,25	19,01	19,01	145,97	-145,97	-45,35	0,00	100,00	0,00	0,000
2	1,50	19,01	19,01	145,97	-145,97	-22,92	0,00	100,00	0,00	0,000
3	2,75	19,01	19,01	145,97	-145,97	-53,76	0,00	100,00	0,00	0,000

Verifica fessurazione piedritto destro [Combinazione n° 113 - SLE (Rara)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
----	---	-----------------	-----------------	----------------	----------------	---	---	------------------	----------------	-----------------

PROGETTAZIONE ATI:

OPERE D'ARTE MINORI – OPERE DI ATTRAVERSAMENTO IDRAULICO – TOMBINO TM02

1	0,25	19,01	19,01	145,97	-145,97	-45,35	0,00	100,00	0,00	0,000
2	1,50	19,01	19,01	145,97	-145,97	-22,92	0,00	100,00	0,00	0,000
3	2,75	19,01	19,01	145,97	-145,97	-53,76	0,00	100,00	0,00	0,000

Verifica fessurazione fondazione [Combinazione n° 114 - SLE (Rara)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,25	15,21	15,21	142,42	-142,42	41,31	0,00	100,00	0,00	0,000
2	0,86	15,21	22,81	143,49	-148,41	-64,53	0,00	100,00	0,00	0,000
3	1,50	15,21	22,81	143,49	-148,41	-101,12	0,00	100,00	0,00	0,000
4	2,14	15,21	22,81	143,49	-148,41	-64,53	0,00	100,00	0,00	0,000
5	2,75	15,21	15,21	142,42	-142,42	41,31	0,00	100,00	0,00	0,000

Verifica fessurazione traverso [Combinazione n° 114 - SLE (Rara)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,25	19,01	19,01	145,97	-145,97	-74,36	0,00	100,00	0,00	0,000
2	0,83	26,61	19,01	151,96	-147,04	15,86	0,00	100,00	0,00	0,000
3	1,50	26,61	19,01	151,96	-147,04	51,73	0,00	100,00	0,00	0,000
4	2,17	26,61	19,01	151,96	-147,04	15,86	0,00	100,00	0,00	0,000
5	2,75	19,01	19,01	145,97	-145,97	-74,36	0,00	100,00	0,00	0,000

Verifica fessurazione piedritto sinistro [Combinazione n° 114 - SLE (Rara)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,25	19,01	19,01	145,97	-145,97	-41,31	0,00	100,00	0,00	0,000
2	1,50	19,01	19,01	145,97	-145,97	-31,20	0,00	100,00	0,00	0,000
3	2,75	19,01	19,01	145,97	-145,97	-74,36	0,00	100,00	0,00	0,000

Verifica fessurazione piedritto destro [Combinazione n° 114 - SLE (Rara)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,25	19,01	19,01	145,97	-145,97	-41,31	0,00	100,00	0,00	0,000
2	1,50	19,01	19,01	145,97	-145,97	-31,20	0,00	100,00	0,00	0,000
3	2,75	19,01	19,01	145,97	-145,97	-74,36	0,00	100,00	0,00	0,000

Verifica fessurazione fondazione [Combinazione n° 115 - SLE (Rara)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,25	15,21	15,21	142,42	-142,42	46,14	0,00	100,00	0,00	0,000
2	0,86	15,21	22,81	143,49	-148,41	-59,31	0,00	100,00	0,00	0,000

PROGETTAZIONE ATI:

OPERE D'ARTE MINORI – OPERE DI ATTRAVERSAMENTO IDRAULICO – TOMBINO TM02

3	1,50	15,21	22,81	143,49	-148,41	-95,73	0,00	100,00	0,00	0,000
4	2,14	15,21	22,81	143,49	-148,41	-59,31	0,00	100,00	0,00	0,000
5	2,75	15,21	15,21	142,42	-142,42	46,14	0,00	100,00	0,00	0,000

Verifica fessurazione trasverso [Combinazione n° 115 - SLE (Rara)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,25	19,01	19,01	145,97	-145,97	-59,86	0,00	100,00	0,00	0,000
2	0,83	26,61	19,01	151,96	-147,04	30,36	0,00	100,00	0,00	0,000
3	1,50	26,61	19,01	151,96	-147,04	66,23	0,00	100,00	0,00	0,000
4	2,17	26,61	19,01	151,96	-147,04	30,36	0,00	100,00	0,00	0,000
5	2,75	19,01	19,01	145,97	-145,97	-59,86	0,00	100,00	0,00	0,000

Verifica fessurazione piedritto sinistro [Combinazione n° 115 - SLE (Rara)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,25	19,01	19,01	145,97	-145,97	-46,14	0,00	100,00	0,00	0,000
2	1,50	19,01	19,01	145,97	-145,97	-28,21	0,00	100,00	0,00	0,000
3	2,75	19,01	19,01	145,97	-145,97	-59,86	0,00	100,00	0,00	0,000

Verifica fessurazione piedritto destro [Combinazione n° 115 - SLE (Rara)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,25	19,01	19,01	145,97	-145,97	-46,14	0,00	100,00	0,00	0,000
2	1,50	19,01	19,01	145,97	-145,97	-28,21	0,00	100,00	0,00	0,000
3	2,75	19,01	19,01	145,97	-145,97	-59,86	0,00	100,00	0,00	0,000

Inviluppo spostamenti nodali

Inviluppo spostamenti fondazione

X [m]	u _{Xmin} [cm]	u _{Xmax} [cm]	u _{Ymin} [cm]	u _{Ymax} [cm]
0,25	-103,6199	103,6232	-0,0972	1,3994
0,86	-103,6207	103,6224	0,1747	1,0634
1,50	-103,6216	103,6216	0,4339	0,7318
2,14	-103,6224	103,6207	0,2357	1,0634
2,67	-103,6232	103,6199	-0,0308	1,3994

Inviluppo spostamenti traverso

X [m]	u _{Xmin} [cm]	u _{Xmax} [cm]	u _{Ymin} [cm]	u _{Ymax} [cm]
0,25	-103,8175	103,8143	-0,0950	1,4049
0,83	-103,8077	103,8119	0,1756	1,1102
1,50	-103,8092	103,8092	0,4417	0,7750
2,17	-103,8119	103,8086	0,2365	1,1102
2,75	-103,8143	103,8200	-0,0282	1,4049

Inviluppo spostamenti piedritto sinistro

Y [m]	u _{Xmin} [cm]	u _{Xmax} [cm]	u _{Ymin} [cm]	u _{Ymax} [cm]
0,25	-103,6199	103,6232	-0,0972	1,3994
1,50	-103,7093	103,7269	-0,0960	1,4022
2,75	-103,8175	103,8143	-0,0950	1,4049

Inviluppo spostamenti piedritto destro

Y [m]	u _{Xmin} [cm]	u _{Xmax} [cm]	u _{Ymin} [cm]	u _{Ymax} [cm]
0,25	-103,6232	103,6199	-0,0308	1,3994
1,50	-103,7269	103,7093	-0,0295	1,4022
2,75	-103,8143	103,8200	-0,0282	1,4049

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]
0,25	-148,79	4,29	-364,64	-160,96	31,09	226,28
0,86	-11,95	144,03	-210,14	-57,56	31,09	223,43
1,50	34,79	148,22	-84,27	108,76	31,09	220,48
2,14	-12,80	144,03	75,83	223,30	31,09	223,43
2,75	-153,59	4,29	186,40	364,62	31,09	226,28

PROGETTAZIONE ATI:

Inviluppo sollecitazioni trasverso

X [m]	M _{min} [kNm]	M _{max} [kNm]	V _{min} [kN]	V _{max} [kN]	N _{min} [kN]	N _{max} [kN]
0,25	-212,51	41,76	130,31	345,60	37,14	242,52
0,83	-49,08	129,16	43,58	214,73	37,14	239,81
1,50	-11,73	135,57	-65,17	65,17	37,14	236,71
2,17	-49,08	129,16	-214,73	-57,40	37,14	239,81
2,75	-212,51	41,76	-345,60	-156,21	37,14	242,52

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	-148,79	4,29	31,09	244,89	160,96	386,98
1,50	-47,80	58,41	-85,58	77,75	145,63	366,29
2,75	-212,51	41,76	-230,91	23,97	130,31	345,60

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	-153,59	4,29	-244,89	-31,09	186,86	386,98
1,50	-47,80	58,37	-77,75	85,58	171,53	366,29
2,75	-212,51	41,76	-23,97	230,91	156,21	345,60

Inviluppo pressioni terreno

Inviluppo pressioni sul terreno di fondazione

X [m]	σ_{tmin} [kPa]	σ_{tmax} [kPa]
0,25	0	560
0,86	70	425
1,50	174	293
2,14	94	425
2,75	0	560

Inviluppo verifiche stato limite ultimo (SLU)

Verifica sezioni fondazione (Inviluppo)

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 50,00 cm

X	A _{fi}	A _{fs}	CS
0,25	15,21	15,21	1,99

PROGETTAZIONE ATI:

OPERE D'ARTE MINORI - OPERE DI ATTRAVERSAMENTO IDRAULICO - TOMBINO TM02

0,86	15,21	22,81	2,54
1,50	15,21	22,81	2,54
2,14	15,21	22,81	2,54
2,75	15,21	15,21	1,99

X	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
0,25	0,00	372,73	1889,86	3,80
0,86	0,00	372,73	1889,86	3,80
1,50	212,02	0,00	0,00	0,00
2,14	0,00	372,73	1889,86	3,80
2,75	0,00	372,73	1889,86	3,80

Verifica sezioni traverso (Inviluppo)

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 50,00 cm

X	A _{fi}	A _{fs}	CS
0,25	19,01	19,01	1,88
0,83	26,61	19,01	3,48
1,50	26,61	19,01	3,62
2,17	26,61	19,01	3,48
2,75	19,01	19,01	1,88

X	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
0,25	0,00	372,73	1889,00	3,80
0,83	0,00	372,73	1889,00	3,80
1,50	227,09	0,00	0,00	0,00
2,17	0,00	372,73	1889,00	3,80
2,75	0,00	372,73	1889,00	3,80

Verifica sezioni piedritto sinistro (Inviluppo)

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 50,00 cm

Y	A _{fi}	A _{fs}	CS
0,25	19,01	19,01	3,22
1,50	19,01	19,01	11,51
2,75	19,01	19,01	2,19

Y	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
0,25	262,04	0,00	0,00	0,00
1,50	259,25	0,00	0,00	0,00

PROGETTAZIONE ATI:

2,75 256,46 0,00 0,00 0,00

Verifica sezioni piedritto destro (Inviluppo)

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 50,00 cm

Y	A _{fi}	A _{fs}	CS
0,25	19,01	19,01	3,07
1,50	19,01	19,01	11,51
2,75	19,01	19,01	2,19

Y	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
0,25	262,04	0,00	0,00	0,00
1,50	259,25	0,00	0,00	0,00
2,75	256,46	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}
0,25	15,21	15,21	2714	101928	25166
0,86	15,21	22,81	2468	24725	73659
1,50	15,21	22,81	3134	30309	103276
2,14	15,21	22,81	2468	24725	73659
2,75	15,21	15,21	2714	101928	25166

X	τ _c	A _{sw}
0,25	-647	3,80
0,86	-346	3,80
1,50	136	0,00
2,14	382	3,80
2,75	647	3,80

Verifica sezioni traverso (Inviluppo)

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 50,00 cm

PROGETTAZIONE ATI:

OPERE D'ARTE MINORI – OPERE DI ATTRAVERSAMENTO IDRAULICO – TOMBINO TM02

X	A _{fi}	A _{fs}	σ _c	σ _{fi}	σ _{fs}
0,25	19,01	19,01	3333	34706	87566
0,83	26,61	19,01	1449	34302	17444
1,50	26,61	19,01	2223	64905	23468
2,17	26,61	19,01	1449	34302	17444
2,75	19,01	19,01	3333	34706	87566

X	τ _c	A _{sw}
0,25	603	3,80
0,83	357	3,80
1,50	-76	0,00
2,17	-357	3,80
2,75	-603	3,80

Verifica sezioni piedritto sinistro (Inviluppo)

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 50,00 cm

Y	A _{fi}	A _{fs}	σ _c	σ _{fi}	σ _{fs}
0,25	19,01	19,01	2505	27881	50724
1,50	19,01	19,01	1056	13720	3251
2,75	19,01	19,01	3351	36388	74651

Y	τ _c	A _{sw}
0,25	184	0,00
1,50	-77	0,00
2,75	-275	0,00

Verifica sezioni piedritto destro (Inviluppo)

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 50,00 cm

Y	A _{fi}	A _{fs}	σ _c	σ _{fi}	σ _{fs}
0,25	19,01	19,01	2505	27881	50724
1,50	19,01	19,01	1056	13720	3251
2,75	19,01	19,01	3351	36388	74651

Y	τ _c	A _{sw}
0,25	-184	0,00
1,50	77	0,00
2,75	275	0,00

PROGETTAZIONE ATI:

PROGETTAZIONE ATI:

PROGETTAZIONE ATI:

7.1.1. VERIFICHE GEOTECNICHE

Simbologia adottata

- IC* Indice della combinazione
- Nc, Nq, Ng* Fattori di capacità portante
- Nc, Nq, Ng* Fattori di capacità portante corretti per effetto forma, inclinazione del carico, affondamento, etc.
- qu* Portanza ultima del terreno, espressa in [kPa]
- QU* Portanza ultima del terreno, espressa in [kN/m]
- Q_Y* Carico verticale al piano di posa, espressa in [kN]/m
- FS* Fattore di sicurezza a carico limite

IC	Nc	Nq	N_Y	N'c	N'q	N'y	qu	QU	Q_Y	FS
1	22,25	11,85	12,54	36,81	17,94	11,65	4726	14179,06	684,99	20,70
2	16,14	7,30	6,48	26,35	10,96	6,02	2824	8472,16	515,40	16,44
3	22,25	11,85	12,54	36,81	17,94	11,65	4726	14179,06	684,99	20,70
4	16,14	7,30	6,48	26,35	10,96	6,02	2824	8472,16	515,40	16,44
5	22,25	11,85	12,54	36,81	17,94	11,65	4726	14179,06	684,99	20,70
6	16,14	7,30	6,48	24,40	10,25	6,48	2652	7954,76	515,40	15,43
7	22,25	11,85	12,54	36,81	17,94	11,65	4726	14179,06	724,72	19,56
8	16,14	7,30	6,48	26,35	10,96	6,02	2824	8472,16	553,66	15,30
9	22,25	11,85	12,54	36,81	17,94	11,65	4726	14179,06	724,72	19,56
10	16,14	7,30	6,48	26,35	10,96	6,02	2824	8472,16	553,66	15,30
11	22,25	11,85	12,54	33,64	16,52	12,54	4378	13132,51	724,72	18,12
12	16,14	7,30	6,48	24,40	10,25	6,48	2652	7954,76	553,66	14,37
13	22,25	11,85	12,54	33,64	16,52	12,54	4378	13132,51	724,72	18,12
14	16,14	7,30	6,48	24,40	10,25	6,48	2652	7954,76	553,66	14,37
15	22,25	11,85	12,54	26,92	13,50	9,19	3170	9511,05	684,99	13,88
16	16,14	7,30	6,48	18,76	8,21	4,60	1845	5536,44	515,40	10,74
17	22,25	11,85	12,54	32,87	16,17	12,14	4275	12825,95	684,99	18,72
18	16,14	7,30	6,48	23,76	10,02	6,25	2583	7750,31	515,40	15,04
19	22,25	11,85	12,54	32,87	16,17	12,14	4275	12825,67	684,99	18,72
20	16,14	7,30	6,48	23,76	10,02	6,25	2583	7750,12	515,40	15,04
21	22,25	11,85	12,54	32,87	16,17	12,14	4275	12825,68	684,99	18,72
22	16,14	7,30	6,48	23,76	10,02	6,25	2583	7750,13	515,40	15,04
23	22,25	11,85	12,54	32,62	16,06	12,00	4242	12724,66	684,99	18,58
24	16,14	7,30	6,48	23,54	9,94	6,17	2561	7682,80	515,40	14,91
25	22,25	11,85	12,54	33,64	16,52	12,54	4378	13132,51	684,99	19,17
26	16,14	7,30	6,48	24,40	10,25	6,48	2652	7954,76	515,40	15,43
27	22,25	11,85	12,54	33,64	16,52	12,54	4378	13132,51	624,24	21,04
28	16,14	7,30	6,48	24,40	10,25	6,48	2652	7954,76	463,65	17,16
29	22,25	11,85	12,54	32,87	16,17	12,14	4275	12825,89	684,99	18,72
30	16,14	7,30	6,48	23,76	10,02	6,25	2583	7750,27	515,40	15,04
31	22,25	11,85	12,54	32,53	16,02	11,96	4230	12689,66	624,24	20,33
32	16,14	7,30	6,48	23,46	9,91	6,15	2552	7657,14	463,65	16,52
33	22,25	11,85	12,54	32,53	16,02	11,96	4230	12690,08	624,24	20,33
34	16,14	7,30	6,48	23,46	9,91	6,15	2552	7657,42	463,65	16,52
35	22,25	11,85	12,54	32,53	16,02	11,96	4230	12689,66	624,24	20,33
36	16,14	7,30	6,48	23,46	9,91	6,15	2552	7657,14	463,65	16,52
37	22,25	11,85	12,54	17,77	9,38	5,24	1781	5342,51	684,99	7,80
38	16,14	7,30	6,48	11,08	5,42	2,43	944	2830,50	515,40	5,49

PROGETTAZIONE ATI:

OPERE D'ARTE MINORI – OPERE DI ATTRAVERSAMENTO IDRAULICO – TOMBINO TM02

39	22,25	11,85	12,54	16,52	8,82	4,77	1611	4832,37	624,24	7,74
40	16,14	7,30	6,48	9,92	5,00	2,14	823	2469,68	463,65	5,33
41	22,25	11,85	12,54	18,71	9,81	5,61	1914	5741,71	737,97	7,78
42	16,14	7,30	6,48	12,05	5,77	2,67	1049	3145,94	566,41	5,55
43	22,25	11,85	12,54	18,71	9,81	5,61	1914	5741,72	737,97	7,78
44	16,14	7,30	6,48	12,05	5,77	2,67	1049	3145,95	566,41	5,55
45	22,25	11,85	12,54	18,71	9,81	5,61	1914	5741,44	737,97	7,78
46	16,14	7,30	6,48	12,05	5,77	2,67	1049	3145,77	566,41	5,55
47	22,25	11,85	12,54	18,71	9,81	5,61	1914	5741,46	737,97	7,78
48	16,14	7,30	6,48	12,05	5,77	2,67	1049	3145,78	566,41	5,55
49	22,25	11,85	12,54	32,62	16,06	12,00	4242	12724,68	684,99	18,58
50	16,14	7,30	6,48	23,54	9,94	6,17	2561	7682,82	515,40	14,91
51	22,25	11,85	12,54	17,77	9,38	5,24	1781	5342,47	684,99	7,80
52	16,14	7,30	6,48	11,08	5,42	2,43	943	2830,48	515,40	5,49
53	22,25	11,85	12,54	17,77	9,38	5,24	1781	5342,49	684,99	7,80
54	16,14	7,30	6,48	11,08	5,42	2,43	943	2830,49	515,40	5,49
55	22,25	11,85	12,54	18,71	9,81	5,61	1914	5741,71	737,97	7,78
56	16,14	7,30	6,48	12,05	5,77	2,67	1049	3145,94	566,41	5,55
57	22,25	11,85	12,54	18,71	9,81	5,61	1914	5741,72	737,97	7,78
58	16,14	7,30	6,48	12,05	5,77	2,67	1049	3145,95	566,41	5,55
59	22,25	11,85	12,54	18,71	9,81	5,61	1914	5741,44	737,97	7,78
60	16,14	7,30	6,48	12,05	5,77	2,67	1049	3145,77	566,41	5,55
61	22,25	11,85	12,54	18,71	9,81	5,61	1914	5741,46	737,97	7,78
62	16,14	7,30	6,48	12,05	5,77	2,67	1049	3145,78	566,41	5,55
63	22,25	11,85	12,54	4,21	3,29	1,04	731	2192,31	484,89	4,52
64	22,25	11,85	12,54	2,61	2,57	0,71	547	1641,93	438,45	3,74
65	16,14	7,30	6,48	1,40	1,91	0,49	385	1155,53	484,89	2,38
66	16,14	7,30	6,48	0,19	1,47	0,33	274	820,96	438,45	1,87
67	22,25	11,85	12,54	4,21	3,29	1,04	731	2192,31	484,89	4,52
68	22,25	11,85	12,54	2,61	2,57	0,71	547	1641,94	438,45	3,74
69	16,14	7,30	6,48	1,40	1,91	0,49	385	1155,54	484,89	2,38
70	16,14	7,30	6,48	0,19	1,47	0,33	274	820,96	438,45	1,87
71	22,25	11,85	12,54	4,21	3,29	1,04	731	2192,17	484,89	4,52
72	22,25	11,85	12,54	2,61	2,57	0,71	547	1641,80	438,45	3,74
73	16,14	7,30	6,48	1,40	1,91	0,49	385	1155,46	484,89	2,38
74	16,14	7,30	6,48	0,19	1,47	0,33	274	820,89	438,45	1,87
75	22,25	11,85	12,54	2,61	2,57	0,71	547	1641,81	438,45	3,74
76	22,25	11,85	12,54	4,21	3,29	1,04	731	2192,17	484,89	4,52
77	16,14	7,30	6,48	1,40	1,91	0,49	385	1155,46	484,89	2,38
78	16,14	7,30	6,48	0,19	1,47	0,33	274	820,89	438,45	1,87
79	22,25	11,85	12,54	2,61	2,57	0,71	547	1641,91	438,45	3,74
80	22,25	11,85	12,54	4,21	3,29	1,04	731	2192,29	484,89	4,52
81	16,14	7,30	6,48	1,40	1,91	0,49	385	1155,52	484,89	2,38
82	16,14	7,30	6,48	0,19	1,47	0,33	274	820,95	438,45	1,87
83	22,25	11,85	12,54	2,61	2,57	0,71	547	1641,94	438,45	3,74
84	22,25	11,85	12,54	4,21	3,29	1,04	731	2192,31	484,89	4,52
85	16,14	7,30	6,48	1,40	1,91	0,49	385	1155,54	484,89	2,38
86	16,14	7,30	6,48	0,19	1,47	0,33	274	820,96	438,45	1,87
87	22,25	11,85	12,54	4,21	3,29	1,04	731	2192,17	484,89	4,52
88	22,25	11,85	12,54	2,61	2,57	0,71	547	1641,80	438,45	3,74
89	16,14	7,30	6,48	1,40	1,91	0,49	385	1155,46	484,89	2,38

PROGETTAZIONE ATI:

OPERE D'ARTE MINORI – OPERE DI ATTRAVERSAMENTO IDRAULICO – TOMBINO TM02

90	16,14	7,30	6,48	0,19	1,47	0,33	274	820,89	438,45	1,87
91	22,25	11,85	12,54	4,21	3,29	1,04	731	2192,17	484,89	4,52
92	22,25	11,85	12,54	2,61	2,57	0,71	547	1641,81	438,45	3,74
93	16,14	7,30	6,48	1,40	1,91	0,49	385	1155,46	484,89	2,38
94	16,14	7,30	6,48	0,19	1,47	0,33	274	820,89	438,45	1,87

PROGETTAZIONE ATI:

7.1.2. SCHEMA STRUTTURALE

Area ed Inerzia elementi

Destinazione	Area [cmq]	Inerzia [cm ⁴]
Fondazione	5000,00	1041666,67
Piedritto sinistro	5000,00	1041666,67
Piedritto destro	5000,00	1041666,67
Traverso	5000,00	1041666,67

Simbologia adottata ed unità di misura

N	indice elemento
N_i	indice nodo iniziale elemento
N_j	indice nodo finale elemento
(X_i, Y_i)	coordinate nodo iniziale, espresse in cm
(X_j, Y_j)	coordinate nodo finale, espresse in cm
Dest	appartenenza elemento

N	N_i	N_j	X_i	Y_i	X_j	Y_j	Dest
1	1	2	25,00	25,00	33,33	25,00	Fond
2	2	3	33,33	25,00	41,67	25,00	Fond
3	3	4	41,67	25,00	50,00	25,00	Fond
4	4	5	50,00	25,00	59,09	25,00	Fond
5	5	6	59,09	25,00	68,18	25,00	Fond
6	6	7	68,18	25,00	77,27	25,00	Fond
7	7	8	77,27	25,00	86,36	25,00	Fond
8	8	9	86,36	25,00	95,45	25,00	Fond
9	9	10	95,45	25,00	104,55	25,00	Fond
10	10	11	104,55	25,00	113,64	25,00	Fond
11	11	12	113,64	25,00	122,73	25,00	Fond
12	12	13	122,73	25,00	131,82	25,00	Fond
13	13	14	131,82	25,00	140,91	25,00	Fond
14	14	15	140,91	25,00	150,00	25,00	Fond
15	15	16	150,00	25,00	159,09	25,00	Fond
16	16	17	159,09	25,00	168,18	25,00	Fond
17	17	18	168,18	25,00	177,27	25,00	Fond
18	18	19	177,27	25,00	186,36	25,00	Fond
19	19	20	186,36	25,00	195,45	25,00	Fond
20	20	21	195,45	25,00	204,55	25,00	Fond
21	21	22	204,55	25,00	213,64	25,00	Fond
22	22	23	213,64	25,00	222,73	25,00	Fond
23	23	24	222,73	25,00	231,82	25,00	Fond
24	24	25	231,82	25,00	240,91	25,00	Fond
25	25	26	240,91	25,00	250,00	25,00	Fond
26	26	27	250,00	25,00	258,33	25,00	Fond
27	27	28	258,33	25,00	266,67	25,00	Fond
28	28	29	266,67	25,00	275,00	25,00	Fond
29	1	61	25,00	25,00	25,00	33,33	PiedL
30	61	62	25,00	33,33	25,00	41,67	PiedL
31	62	63	25,00	41,67	25,00	50,00	PiedL

PROGETTAZIONE ATI:

OPERE D'ARTE MINORI - OPERE DI ATTRAVERSAMENTO IDRAULICO - TOMBINO TM02

32	63	64	25,00	50,00	25,00	59,09	PiedL
33	64	65	25,00	59,09	25,00	68,18	PiedL
34	65	66	25,00	68,18	25,00	77,27	PiedL
35	66	67	25,00	77,27	25,00	86,36	PiedL
36	67	68	25,00	86,36	25,00	95,45	PiedL
37	68	69	25,00	95,45	25,00	104,55	PiedL
38	69	70	25,00	104,55	25,00	113,64	PiedL
39	70	71	25,00	113,64	25,00	122,73	PiedL
40	71	72	25,00	122,73	25,00	131,82	PiedL
41	72	73	25,00	131,82	25,00	140,91	PiedL
42	73	74	25,00	140,91	25,00	150,00	PiedL
43	74	75	25,00	150,00	25,00	159,09	PiedL
44	75	76	25,00	159,09	25,00	168,18	PiedL
45	76	77	25,00	168,18	25,00	177,27	PiedL
46	77	78	25,00	177,27	25,00	186,36	PiedL
47	78	79	25,00	186,36	25,00	195,45	PiedL
48	79	80	25,00	195,45	25,00	204,55	PiedL
49	80	81	25,00	204,55	25,00	213,64	PiedL
50	81	82	25,00	213,64	25,00	222,73	PiedL
51	82	83	25,00	222,73	25,00	231,82	PiedL
52	83	84	25,00	231,82	25,00	240,91	PiedL
53	84	85	25,00	240,91	25,00	250,00	PiedL
54	85	86	25,00	250,00	25,00	258,33	PiedL
55	86	87	25,00	258,33	25,00	266,67	PiedL
56	87	169	25,00	266,67	25,00	275,00	PiedL
57	29	115	275,00	25,00	275,00	33,33	PiedR
58	115	116	275,00	33,33	275,00	41,67	PiedR
59	116	117	275,00	41,67	275,00	50,00	PiedR
60	117	118	275,00	50,00	275,00	59,09	PiedR
61	118	119	275,00	59,09	275,00	68,18	PiedR
62	119	120	275,00	68,18	275,00	77,27	PiedR
63	120	121	275,00	77,27	275,00	86,36	PiedR
64	121	122	275,00	86,36	275,00	95,45	PiedR
65	122	123	275,00	95,45	275,00	104,55	PiedR
66	123	124	275,00	104,55	275,00	113,64	PiedR
67	124	125	275,00	113,64	275,00	122,73	PiedR
68	125	126	275,00	122,73	275,00	131,82	PiedR
69	126	127	275,00	131,82	275,00	140,91	PiedR
70	127	128	275,00	140,91	275,00	150,00	PiedR
71	128	129	275,00	150,00	275,00	159,09	PiedR
72	129	130	275,00	159,09	275,00	168,18	PiedR
73	130	131	275,00	168,18	275,00	177,27	PiedR
74	131	132	275,00	177,27	275,00	186,36	PiedR
75	132	133	275,00	186,36	275,00	195,45	PiedR
76	133	134	275,00	195,45	275,00	204,55	PiedR
77	134	135	275,00	204,55	275,00	213,64	PiedR
78	135	136	275,00	213,64	275,00	222,73	PiedR
79	136	137	275,00	222,73	275,00	231,82	PiedR
80	137	138	275,00	231,82	275,00	240,91	PiedR
81	138	139	275,00	240,91	275,00	250,00	PiedR
82	139	140	275,00	250,00	275,00	258,33	PiedR

PROGETTAZIONE ATI:

OPERE D'ARTE MINORI – OPERE DI ATTRAVERSAMENTO IDRAULICO – TOMBINO TM02

83	140	141	275,00	258,33	275,00	266,67	PiedR
84	141	185	275,00	266,67	275,00	275,00	PiedR
85	169	170	25,00	275,00	37,50	275,00	Trav
86	170	171	37,50	275,00	50,00	275,00	Trav
87	171	172	50,00	275,00	66,67	275,00	Trav
88	172	173	66,67	275,00	83,33	275,00	Trav
89	173	174	83,33	275,00	100,00	275,00	Trav
90	174	175	100,00	275,00	116,67	275,00	Trav
91	175	176	116,67	275,00	133,33	275,00	Trav
92	176	177	133,33	275,00	150,00	275,00	Trav
93	177	178	150,00	275,00	166,67	275,00	Trav
94	178	179	166,67	275,00	183,33	275,00	Trav
95	179	180	183,33	275,00	200,00	275,00	Trav
96	180	181	200,00	275,00	216,67	275,00	Trav
97	181	182	216,67	275,00	233,33	275,00	Trav
98	182	183	233,33	275,00	250,00	275,00	Trav
99	183	184	250,00	275,00	262,50	275,00	Trav
100	184	185	262,50	275,00	275,00	275,00	Trav
101	1	30	25,00	25,00	25,00	-75,00	MollaF
102	2	31	33,33	25,00	33,33	-75,00	MollaF
103	3	32	41,67	25,00	41,67	-75,00	MollaF
104	4	33	50,00	25,00	50,00	-75,00	MollaF
105	5	34	59,09	25,00	59,09	-75,00	MollaF
106	6	35	68,18	25,00	68,18	-75,00	MollaF
107	7	36	77,27	25,00	77,27	-75,00	MollaF
108	8	37	86,36	25,00	86,36	-75,00	MollaF
109	9	38	95,45	25,00	95,45	-75,00	MollaF
110	10	39	104,55	25,00	104,55	-75,00	MollaF
111	11	40	113,64	25,00	113,64	-75,00	MollaF
112	12	41	122,73	25,00	122,73	-75,00	MollaF
113	13	42	131,82	25,00	131,82	-75,00	MollaF
114	14	43	140,91	25,00	140,91	-75,00	MollaF
115	15	44	150,00	25,00	150,00	-75,00	MollaF
116	16	45	159,09	25,00	159,09	-75,00	MollaF
117	17	46	168,18	25,00	168,18	-75,00	MollaF
118	18	47	177,27	25,00	177,27	-75,00	MollaF
119	19	48	186,36	25,00	186,36	-75,00	MollaF
120	20	49	195,45	25,00	195,45	-75,00	MollaF
121	21	50	204,55	25,00	204,55	-75,00	MollaF
122	22	51	213,64	25,00	213,64	-75,00	MollaF
123	23	52	222,73	25,00	222,73	-75,00	MollaF
124	24	53	231,82	25,00	231,82	-75,00	MollaF
125	25	54	240,91	25,00	240,91	-75,00	MollaF
126	26	55	250,00	25,00	250,00	-75,00	MollaF
127	27	56	258,33	25,00	258,33	-75,00	MollaF
128	28	57	266,67	25,00	266,67	-75,00	MollaF
129	29	58	275,00	25,00	275,00	-75,00	MollaF
130	1	59	25,00	25,00	-75,00	25,00	MollaPL
131	61	88	25,00	33,33	-75,00	33,33	MollaPL
132	62	89	25,00	41,67	-75,00	41,67	MollaPL
133	63	90	25,00	50,00	-75,00	50,00	MollaPL

PROGETTAZIONE ATI:

OPERE D'ARTE MINORI – OPERE DI ATTRAVERSAMENTO IDRAULICO – TOMBINO TM02

134	64	91	25,00	59,09	-75,00	59,09	MollaPL
135	65	92	25,00	68,18	-75,00	68,18	MollaPL
136	66	93	25,00	77,27	-75,00	77,27	MollaPL
137	67	94	25,00	86,36	-75,00	86,36	MollaPL
138	68	95	25,00	95,45	-75,00	95,45	MollaPL
139	69	96	25,00	104,55	-75,00	104,55	MollaPL
140	70	97	25,00	113,64	-75,00	113,64	MollaPL
141	71	98	25,00	122,73	-75,00	122,73	MollaPL
142	72	99	25,00	131,82	-75,00	131,82	MollaPL
143	73	100	25,00	140,91	-75,00	140,91	MollaPL
144	74	101	25,00	150,00	-75,00	150,00	MollaPL
145	75	102	25,00	159,09	-75,00	159,09	MollaPL
146	76	103	25,00	168,18	-75,00	168,18	MollaPL
147	77	104	25,00	177,27	-75,00	177,27	MollaPL
148	78	105	25,00	186,36	-75,00	186,36	MollaPL
149	79	106	25,00	195,45	-75,00	195,45	MollaPL
150	80	107	25,00	204,55	-75,00	204,55	MollaPL
151	81	108	25,00	213,64	-75,00	213,64	MollaPL
152	82	109	25,00	222,73	-75,00	222,73	MollaPL
153	83	110	25,00	231,82	-75,00	231,82	MollaPL
154	84	111	25,00	240,91	-75,00	240,91	MollaPL
155	85	112	25,00	250,00	-75,00	250,00	MollaPL
156	86	113	25,00	258,33	-75,00	258,33	MollaPL
157	87	114	25,00	266,67	-75,00	266,67	MollaPL
158	169	186	25,00	275,00	-75,00	275,00	MollaPL
159	29	60	275,00	25,00	375,00	25,00	MollaPR
160	115	142	275,00	33,33	375,00	33,33	MollaPR
161	116	143	275,00	41,67	375,00	41,67	MollaPR
162	117	144	275,00	50,00	375,00	50,00	MollaPR
163	118	145	275,00	59,09	375,00	59,09	MollaPR
164	119	146	275,00	68,18	375,00	68,18	MollaPR
165	120	147	275,00	77,27	375,00	77,27	MollaPR
166	121	148	275,00	86,36	375,00	86,36	MollaPR
167	122	149	275,00	95,45	375,00	95,45	MollaPR
168	123	150	275,00	104,55	375,00	104,55	MollaPR
169	124	151	275,00	113,64	375,00	113,64	MollaPR
170	125	152	275,00	122,73	375,00	122,73	MollaPR
171	126	153	275,00	131,82	375,00	131,82	MollaPR
172	127	154	275,00	140,91	375,00	140,91	MollaPR
173	128	155	275,00	150,00	375,00	150,00	MollaPR
174	129	156	275,00	159,09	375,00	159,09	MollaPR
175	130	157	275,00	168,18	375,00	168,18	MollaPR
176	131	158	275,00	177,27	375,00	177,27	MollaPR
177	132	159	275,00	186,36	375,00	186,36	MollaPR
178	133	160	275,00	195,45	375,00	195,45	MollaPR
179	134	161	275,00	204,55	375,00	204,55	MollaPR
180	135	162	275,00	213,64	375,00	213,64	MollaPR
181	136	163	275,00	222,73	375,00	222,73	MollaPR
182	137	164	275,00	231,82	375,00	231,82	MollaPR
183	138	165	275,00	240,91	375,00	240,91	MollaPR
184	139	166	275,00	250,00	375,00	250,00	MollaPR

PROGETTAZIONE ATI:

OPERE D'ARTE MINORI – OPERE DI ATTRAVERSAMENTO IDRAULICO – TOMBINO TM02

185	140	167	275,00	258,33	375,00	258,33	MollaPR
186	141	168	275,00	266,67	375,00	266,67	MollaPR
187	185	187	275,00	275,00	375,00	275,00	MollaPR

8. DICHIARAZIONI SECONDO N.T.C. 2018 (PUNTO 10.2)

Analisi e verifiche svolte con l'ausilio di codici di calcolo

Il sottoscritto ing. giovanni suraci, in qualità di calcolatore delle opere in progetto, dichiara quanto segue.

Tipo di analisi svolta

L'analisi strutturale e le verifiche sono condotte con l'ausilio di un codice di calcolo automatico. La verifica della sicurezza degli elementi strutturali è stata valutata con i metodi della scienza delle costruzioni. L'analisi strutturale è condotta con l'analisi statica non-lineare, utilizzando il metodo degli spostamenti per la valutazione dello stato limite indotto dai carichi statici. L'analisi strutturale sotto le azioni sismiche è condotta con il metodo dell'analisi statica equivalente secondo le disposizioni del capitolo 7 del DM 17/01/2018.

L'analisi strutturale viene effettuata con il metodo degli elementi finiti, schematizzando la struttura in elementi lineari e nodi. Le incognite del problema sono le componenti di spostamento in corrispondenza di ogni nodo (2 spostamenti e 1 rotazioni).

La verifica delle sezioni degli elementi strutturali è eseguita con il metodo degli Stati Limite. Le combinazioni di carico adottate sono esaustive relativamente agli scenari di carico più gravosi cui l'opera sarà soggetta.

Origine e caratteristiche dei codici di calcolo

Titolo	PAC - Analisi e Calcolo Paratie
Versione	16.0
Produttore	Aztec Informatica srl, Casali del Manco - Loc. Casole Bruzio (CS)
Utente	STUDIO SURACI INGEGNERIA S.R.L.
Licenza	AIU6456Y8

Affidabilità dei codici di calcolo

Un attento esame preliminare della documentazione a corredo del software ha consentito di valutarne l'affidabilità. La documentazione fornita dal produttore del software contiene un'esauriente descrizione delle basi teoriche, degli algoritmi impiegati e l'individuazione dei campi d'impiego. La società produttrice Aztec Informatica srl ha verificato l'affidabilità e la robustezza del codice di calcolo attraverso un numero significativo di casi prova in cui i risultati dell'analisi numerica sono stati confrontati con soluzioni teoriche.

Modalità di presentazione dei risultati

La relazione di calcolo strutturale presenta i dati di calcolo tale da garantirne la leggibilità, la corretta interpretazione e la riproducibilità. La relazione di calcolo illustra in modo esaustivo i dati in ingresso ed i risultati delle analisi in forma tabellare.

Informazioni generali sull'elaborazione

Il software prevede una serie di controlli automatici che consentono l'individuazione di errori di modellazione, di non rispetto di limitazioni geometriche e di armatura e di presenza di elementi non verificati. Il codice di calcolo consente di visualizzare e controllare, sia in forma grafica che tabellare, i dati del modello strutturale, in modo da avere una visione consapevole del comportamento corretto del modello strutturale.

Giudizio motivato di accettabilità dei risultati

I risultati delle elaborazioni sono stati sottoposti a controlli dal sottoscritto utente del software. Tale valutazione ha compreso il confronto con i risultati di semplici calcoli, eseguiti con metodi tradizionali. Inoltre sulla base di considerazioni riguardanti gli stati tensionali e deformativi determinati, si è valutata la validità delle scelte operate in sede di schematizzazione e di modellazione della struttura e delle azioni.

In base a quanto sopra, io sottoscritto asserisco che l'elaborazione è corretta ed idonea al caso specifico, pertanto i risultati di calcolo sono da ritenersi validi ed accettabili.

Luogo e data

PROGETTAZIONE ATI:

Il progettista
(ing. giovanni suraci)

PROGETTAZIONE ATI: