COMMITTENTE



PROGETTAZIONE:



INFRASTRUTTURE FERROVIARIE STRATEGICHE DEFINITE DALLA LEGGE OBIETTIVO N. 443/01

U	INFF	?AS⊺	[RUI	TUR	E SUD
v	 	1			

PROGETTO DEFINITIVO

LINEA PESCARA - BARI RADDOPPIO TRATTA FERROVIARIA TERMOLI - LESINA LOTTI 2 e 3 – RADDOPPIO TERMOLI - RIPALTA

Opere D'Arti Minori - Interferenze idrauliche IN17 Tombino scatolare 3.00x2.00 al km 13+271,23 Relazione di calcolo scatolare

							SCALA:
							-
COMMESSA	LOTTO FASE	ENTE	TIPO DOC.	OPERA/DISCIPLINA	PROGR.	REV	' .
L I 0 2	0 2 D	7 8	CL	I N 1 7 0 0	0 0 1	Α	

A EMISSIONE DEFINITIVA M.Piscitelli Maggio 2019 R.Oscurato Maggio 2019 B.M.Bianchi Maggio 2019	
	D. Tiberti Maggio 2019
	HR S. JO.A., olgaelio Saro Clemba. Clemba. Outber Sud and Tiberti
	ITAN FELL Gruppo Pario Distribution Doct. Ling-Bott. Ling-Bill Ingegneri I
	Ordine deg



CL

IN17 Tombino scatolare 3.00x2.00 al km 13+271,23: Relazione di calcolo scatolare

COMMESSA LI02 LOTTO CODIFICA

02D78

DOCUMENTO

IN1700001

REV.

FOGLIO 2 di 118

-		-	 ~	_
	N III		 ٠,	ы,
	N 1			п.

1.										
2.		CUMENTO								
3.										
4. Cai										
CAI	RATTERIZZAZIONE E MODELLA	ZIONE GEOTECNICA	0							
4.1	INTERAZIONE TERRENO-FONDAZI	ONE	7							
5.		E DEFINIZIONE DELL'AZIONE SISMICA								
6. MATERIALI										
7.	CRITERI DI VERIFICA DELLE O	PERE	13							
7.1	METODOLOGIA DI CALCOLO		13							
7.2	AZIONI		14							
	7.2.1 Peso proprio (cond.	di carico 1)	15							
	7.2.2 Permanenti (cond. d	i carico 2)	15							
	7.2.3 Spinta del terreno (c	ond. di carico 3/4)	16							
	7.2.4 Spinta in presenza d	i falda (cond. di carico 5)	16							
	7.2.5 Azioni Sismiche (cor	nd. di carico 6/7)	17							
	7.2.6 Ritiro e viscosità (co	nd. di carico 8)	18							
	7.2.7 Variazioni termiche	della struttura (cond. di carico 9)	18							
		raffico (cond. di carico 10/11)								
	7.2.9 Azioni di avviamente	o/frenatura associati al passaggio dei treni sul traverso (cond. 10/11)	23							
7.3	APPROCCI PROGETTUALI E METO	DI DI VERIFICA	24							
7.4	COMBINAZIONI DI CARICO		24							
7.5	CARICO LIMITE DI FONDAZIONI D	IRETTE	25							
8.	RISULTATI, ANALISI E VERIFIC	CHE	27							
8.1	MODELLO DI CALCOLO		27							
8.2	SOLLECITAZIONI DI CALCO	LO	28							
8.3	ARMATURE DI PROGETTO		30							
8.4	4 VERIFICHE DI RESISTENZA E FESSURAZIONE									
8.5	VERIFICHE GEOTECNICHE		31							
9.	TABULATI DI CALCOLO		32							



IN17 Tombino scatolare 3.00x2.00 al km 13+271,23: Relazione di calcolo scatolare

COMMESSA LOTTO CODIFICA DOCUMENTO REV.

LI02 02D78 CL IN1700001 A

FOGLIO

3 di 118

1. GENERALITA'

Il presente documento viene emesso nell'ambito della redazione degli elaborati tecnici di progetto definitivo del corpo stradale ferroviario, delle opere d'arte e delle opere interferite relative al raddoppio ferroviario della Linea Bari - Pescara nella tratta Termoli - Ripalta, per uno sviluppo complessivo di 24.930,52 km.

2. SCOPO E CONTENUTI DEL DOCUMENTO

Le Analisi e Verifiche nel seguito esposte fanno in particolare riferimento al tombino idraulico IN17 previsto lungo l'asse principale di progetto in corrispondenza della pk. 13+271.23.

3. DESCRIZIONE DELL'OPERA

Il tombino idraulico è costituita da uno scatolare in c.a.

Di seguito si riportano in tabella le principali informazioni geometriche per l'opera in esame ed a seguire alcune immagini rappresentative. Per ulteriori dettagli si rimanda agli elaborati grafici di riferimento:

WBS	OPERA	pk. [m]	L	В	Н	S_P	S_{T}	S_{F}	mensola di fondazione	r
			(m)	(m)	(m)	(m)				
IN17	Tombino scatolare	13+271.23	22.65	3.0	2.0	0.4	0.4	0.5	0.1	3.90

Dove si è indicato con:

L: Lunghezza complessiva stimata dell'opera

B: Larghezza netta interna dell'opera

H: Altezza netta interna dell'opera

S_P, S_T, S_F: Spessore piedritti, traverso, fondazione

r: Spessore ricoprimento (compreso spessore ballast ≈70cm)



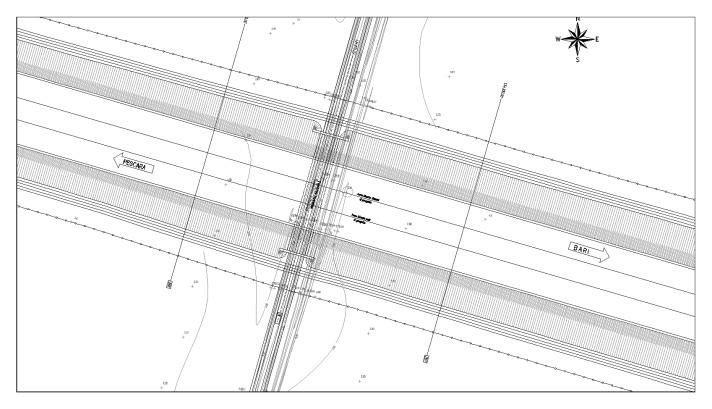


Figura 1 – Inquadramento planimetrico

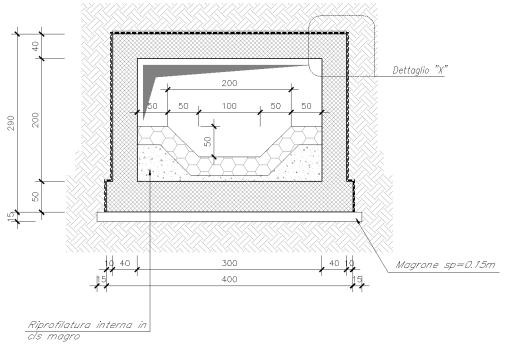


Figura 2 – Sezione trasversale tipo



IN17 Tombino scatolare 3.00x2.00 al km 13+271,23: Relazione di calcolo scatolare

COMMESSA LOTTO CODIFICA DOCUMENTO REV. FOGLIO
LI02 02D78 CL IN1700001 A 5 di 118

4. NORMATIVA DI RIFERIMENTO

Di seguito si riporta l'elenco generale delle Normative Nazionali ed internazionali vigenti alla data di redazione del presente documento, quale riferimento per la redazione degli elaborati tecnici e/o di calcolo dell'intero progetto nell'ambito della quale si inserisce l'opera oggetto della presente relazione:

- [N.1]. L. n. 64 del 2/2/1974"Provvedimento per le costruzioni con particolari prescrizioni per le zone sismiche".
- [N.2]. L. n. 1086 del 5/11/1971"Norme per la disciplina delle opere di conglomerato cementizio armato, normale e precompresso ed a struttura metallica".
- [N.3]. Norme Tecniche per le Costruzioni D.M. 14-01-08 (NTC-2008);
- [N.4]. Circolare n. 617 del 2 febbraio 2009 Istruzioni per l'Applicazione Nuove Norme Tecniche Costruzioni di cui al Decreto Ministeriale 14 gennaio 2008;
- [N.5]. Regolamento (UE) N.1299/2014 del 18 novembre 2014 della Commissione Europea. Relativo alle specifiche tecniche di interoperabilità per il sottosistema "infrastruttura" del sistema ferroviario dell'Unione Europea.
- [N.6]. Eurocodici EN 1991-2: 2003/AC:2010.
- [N.7]. RFI DTC SI MA IFS 001 B del 22-12-17 Manuale di Progettazione delle Opere Civili.
- [N.8]. RFI DTC SI SP IFS 001 C—Capitolato generale tecnico di Appalto delle opere civili.
- [N.9]. CNR-DT207/2008 Istruzioni per la valutazione delle azioni e degli effetti del vento sulle costruzioni.
- [N.10]. UNI 11104: Calcestruzzo: Specificazione, prestazione, produzione e conformità Istruzioni complementari per l'applicazione della EN 206-1



LINEA PESCARA - BARI RADDOPPIO TRATTA FERROVIARIA TERMOLI - LESINA

LOTTI 2 e 3 – RADDOPPIO TERMOLI - RIPALTA

IN17 Tombino scatolare 3.00x2.00 al km 13+271,23: Relazione di calcolo scatolare

COMMESSA LOTTO

CODIFICA DOCUMENTO

REV. A

FOGLIO 6 di 118

CARATTERIZZAZIONE E MODELLAZIONE GEOTECNICA

Dall'esame di quanto riportato nella relazione geotecnica di riferimento e in relazione alle progressive in esame, emerge che il volume di terreno direttamente interagente con l'opera è costituito da una alternanza di depositi costieri "ga" ed in particolare dalle unità ga2 e ga3. Cautelativamente si considera come terreno di fondazione il litotipo ga3 aventi le seguenti proprietà:

Unità ga3 – Argille limose (Depositi costieri attuali e recenti)

 $\gamma = 19.5 \div 20 \text{ kN/m}^3$ peso di volume naturale

 $c' = 0 \div 15 \text{ kPa}$ coesione drenata

 $\varphi' = 23 \div 28^{\circ}$ angolo di resistenza al taglio

cu = 40÷250 kPa resistenza al taglio in condizioni non drenate

Nspt = 5÷60 numero di colpi da prova SPT

Vs = 190÷360 m/s velocità delle onde di taglio

Go= 70÷ 250 MPa modulo di deformazione a taglio iniziale

Eo = 180÷650 MPa modulo di deformazione elastico iniziale

Per il terreno di ricoprimento, salvo più accurate determinazioni, in via cautelativa, per le caratteristiche dei rilevati ferroviari si possono assumere i seguenti valori dei parametri geotecnici caratteristici:

peso di volume $\gamma = 20 \text{ kN/mc}$;

angolo di attrito φ ' = 38°;

coesione efficace c' = 0.

Mentre per il terreno di rinfianco si considera cautelativamente il terreno in sito assumendo c'=0 in virtù del rimaneggiamento a cui è sottoposto il terreno nelle operazioni di scavo e ritombamento.

ll livello di falda locale è al livello del piano campagna locale. Pertanto in fase di analisi si considera cautelativamente un livello di falda corrispondente alla quota della testa del tombino (estradosso traverso).

In fase di analisi è stato dunque considerato il seguente modello geotecnico:

T	T !4 . 4!	γ	φ′	c'	Eo	kw
Terreno	Litotipo	(kN/m^3)	(*)	(kPa)	(MPa)	(kPa/m)
Terreno di Ricoprimento	Terreno da rilevato ferroviario	20	38	0	150	-
Terreno di Rinfianco	terreno in sito: ga3	20	26	0	300	0
Terreno di Fondazione	ga3	20	26	0	300	8994

Dove k_w è la costante di sottofondo definita al paragrafo seguente.



RADDOPPIO TRATTA FERROVIARIA TERMOLI - LESINA
LOTTI 2 e 3 – RADDOPPIO TERMOLI - RIPALTA

 COMMESSA
 LOTTO
 CODIFICA
 DOCUMENTO
 REV.
 FOGLIO

 LI02
 02D78
 CL
 IN1700001
 A
 7 di 118

4.1 interazione terreno-fondazione

Relazione di calcolo scatolare

Per le analisi d'interazione struttura-terreno in direzione verticale, il coefficiente di sottofondo alla Winkler può essere determinato con la seguente relazione:

$$k_{w} = \frac{E}{(1 - v^{2}) \cdot B \cdot c_{t}}$$

dove:

E = modulo di deformazione elastico del terreno;

v = coefficiente di Poisson = 0.3;

B = larghezza della fondazione.

ct = fattore di forma, coefficiente adimensionale ottenuto dalla interpolazione dei valori dei coefficienti proposti dal Bowles, 1960 (vedasi tabella seguente).

Fondazione Rigida	ct			
- rettangolare con L/B≤10	$ct = 0.853 + 0.534 \ln(L/B)$			
- rettangolare con L/B>10 $ ct = 2 + 0.0089 (L/B) $				
dove L é il lato maggiore della fondazione.				

Sulla base della geometria della fondazione e delle condizioni geotecniche locali verrà valutato il modulo di deformazione elastico per il calcolo del coefficienti di sottofondo.

In particolare il modulo di deformazione elastico potrà essere determinato dal modulo di deformazione elastico iniziale (E_0) come $E=E_0$ / ($5\div 10$).

Di seguito si riportano, in forma tabellare, i risultati delle valutazioni effettuate per il caso in esame, sulla scorta del valore di progetto di **E** attribuito allo strato di Fondazione, avendo considerato una dimensione longitudinale della fondazione ritenuta potenzialmente collaboranti:

$E(KN/m^2) =$	60000
$\mathbf{v} =$	0.25
$\mathbf{B}(\mathbf{m}) =$	4.0
L(m) =	22.7
ct =	1.78
Kw [kN/m ³]=	8994



5. CARATTERISTICHE DEL SITO E DEFINIZIONE DELL'AZIONE SISMICA

Nel seguente paragrafo si riporta la descrizione e la valutazione dell'azione sismica secondo le specifiche del D.M. 14 gennaio 2008 nonché la valutazione delle sollecitazioni di verifica e di dimensionamento dei vari elementi strutturali secondo il criterio della Gerarchia delle Resistenze.

L'opera in questione rientra in particolare nell'ambito del Progetto di Raddoppio della tratta Ferroviaria "Linea Pescara - Bari - Raddoppio Termoli - Lesina", che si sviluppa per circa 25Km, attraversando il territorio di diverse località tra cui Termoli(CB), Campomarino(CB), Campomarino – Santa Monica (CB), Marina di Chieuti / Chieuti (FG), Serracapriola- Loc.SS16 (FG).

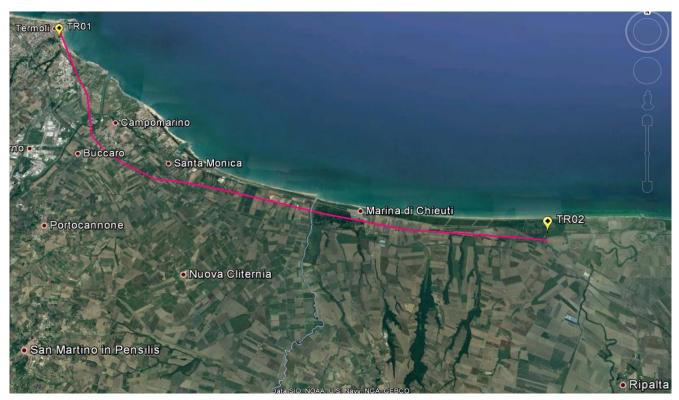


Figura 3 – Configurazione planimetrica tracciato

In considerazione della variabilità dei parametri di pericolosità sismica con la localizzazione geografica del sito, ed allo scopo di individuare dei tratti omogenei nell'ambito dei quali assumere costanti detti parametri, si è provveduto a suddividere il tracciato in quattro sottozone simiche, a seguito di un esame generale del livello pericolosità sismica dell'area che evidenzia un graduale incremento dell'intensità sismica da nord verso sud; nella fattispecie le zone sismiche "omogenee" individuate, sono quelle di seguito elencate:



Tabella 1:Tabella di riepilogo località di riferimento per la valutazione delle azioni sismiche per il progetto delle opere

Progr. Inizio	Progr. Fine	Località di Riferimento Azioni Sismiche	Zona sismica Locale
0	5.250,00	Campomarino(CB)	S 1
5.250,00	10.000,00	Campomarino - Santa Monica (CB)	S2
10.000,00	18.650,00	Marina di Chieuti /Chieuti (FG)	S3
18.650,00	24.200,00	Serracapriola- Loc.SS16 (FG)	S4

Le opere in progetto si trovano nel comune di Marina di Chieuti /Chieuti (FG). Quindi si farà riferimento alla zona S3.

Alle opere si definisce una vita nominale V_N pari a 75 anni e una classe d'uso III a cui corrisponde il coefficiente Cu pari a 1.5 (§ 2.4.2, DM 14/01/2008). Di conseguenza il periodo di riferimento per la definizione dell'azione sismica risulta pari a $V_R = V_N \cdot Cu = 112.5$

Con riferimento alla probabilità di superamento dell'azione sismica, P_{VR} , attribuita allo stato limite ultimo di salvaguardia della vita (SLV), nel periodo V_R dell'opera in progetto, si determina il periodo di ritorno T_R del sisma di progetto. Sulla base delle coordinate geografiche del sito e del tempo di ritorno del sisma di progetto, T_R , sopra definito, si ricavano i parametri che caratterizzano il sisma di progetto relativo al sito di riferimento, rigido ed orizzontale (Tabella 1 dell'allegato B del D.M. 14/01/2008):

- a_g: accelerazione orizzontale massima
- F_o: valore massimo del fattore di amplificazione dello spettro in accelerazione orizzontale
- T*_C: periodo di inizio del tratto a velocità costante dello spettro in accelerazione orizzontale.

Per le opere provvisionali di imbocco il periodo di ritorno si determina con l'espressione:

$$T_R = -\frac{V_R}{\ln(1 - P_{V_R})}$$

Per tenere conto dei fattori locali del sito, l'accelerazione orizzontale massima attesa al sito è valutata con la relazione (DM 14/01/2008):

$$a_{\max} = S_s \cdot S_T \cdot \left(\frac{a_g}{g}\right)$$

dove:

 a_g è l'accelerazione orizzontale massima attesa su sito di riferimento rigido.

 S_S è il fattore di amplificazione stratigrafica del terreno, funzione della categoria del sottosuolo di fondazione e dei parametri sismici F_0 e a_g/g (Tabella 3.2.V del D.M. 14/01/2008);

GRUPPO FERROVIE DELLO STATO ITALIANE		O TRATT	A FERROVIA	RIA TERMOLI - I OLI - RIPALTA	LESINA	
IN17 Tombino scatolare 3.00x2.00 al km 13+271,23: Relazione di calcolo scatolare	COMMESSA	LOTTO 02D78	CODIFICA CL	DOCUMENTO IN1700001	REV. A	FOGLIO 10 di 118

 S_T è il fattore di amplificazione che tiene conto delle condizioni topografiche, il cui valore dipende dalla categoria topografica e dall'ubicazione dell'opera (Tabella 3.2.VI del D.M. 14/01/2008).

I valori delle grandezze necessarie per la definizione dell'azione sismica sono riassunti nella seguente tabella:

ZONA SISMICA	S 3
LATITUDINE	41.92
LONGITUDINE	15.16
COMUNE	Marina di Chieuti /Chieuti (FG)
PROVINCIA	FOGGIA
STATO LIMITE	SLV
CATEGORIA DI	C
SOTTOSUOLO	C
CATEGORIA	T1
TOPOGRAFICA	
VITA NOMINALE V_N	75
CLASSE D'USO	CIII
COEFFICIENTE D'USO C _U	1.5
VITA DI RIFERIMENTO V_{R}	112.5
$a_{\mathbf{g}}[\mathbf{g}]$	0.224
F_{o}	2.482
$T_c^*[\mathbf{s}]$	0.352
$S_{\mathbf{S}}$	1.366
$C_{\mathbb{C}}$	1.482
$S_{\mathbf{T}}$	1.00
DADAMETRI DIDENDENTI	

PARAMETRI DIPENDENTI

S	1.366
$T_{\mathbf{B}}$	0.174
$T_{\mathbf{C}}$	0.522
$T_{\mathbf{D}}$	2.498

Tabella 1 – Parametri per la definizione dell'azione sismica di progetto.



CODIFICA

CL

IN17 Tombino scatolare 3.00x2.00 al km 13+271,23: Relazione di calcolo scatolare

COMMESSA LOTTO
LI02 02D78

DOCUMENTO IN1700001 REV. FOGLIO
A 11 di 118

6. MATERIALI

Si riportano di seguito le principali caratteristiche dei diversi materiali impiegati nelle opere in progetto, con l'indicazione dei valori di resistenza e deformabilità adottati nelle verifiche, nel rispetto delle indicazioni del DM 14/01/2008 e del "Manuale di progettazione delle opere civili" RFI DTC SI MA IFS 001 B.

Nelle verifiche di resistenza dei calcestruzzi, a favore di sicurezza, viene sempre considerato un calcestruzzo di classe di resistenza C25/30.

Per la completa e puntuale definizione delle caratteristiche dei materiali previsti per la realizzazione dell'opera si rimanda all'elaborato specifico.

Calcestruzzo armato Opere	
Classe di resistenza	C 25/30
Resistenza di progetto a compressione a 28 giorni	$f_{cd} = 0.85 \ f_{ck}/1.5 = 14.17 \ MPa$
Modulo elastico a 28 giorni	$E_{cm} = 22000 (f_{cm}/10)^{0.3} = 31476 \; MPa$
Tensione massima di compressione in esercizio (RFI DTC SI MA IFS 001 A)	$\sigma_c = 0.55 f_{ck} = 13.75 \text{ MPa}$ combinazione caratteristica (rara)
Tensione massima di compressione in esercizio (NTC 2008	$\sigma_c = 0.60 f_{ck} = 15.00 \ MPa$ combinazione caratteristica (rara)

Acciaio per barre di armatura		
Tipo	B 450 C	
Tensione caratteristica di rottura	$f_{yd} \ge 540 \text{ MPa}$	
Tensione caratteristica di snervamento	$f_{yd} \ge 450 \text{ MPa}$	
Resistenza di progetto	$f_{yd} = f_{yk}/\gamma_s = 391.3 \text{ MPa}$	
Tensione massima di compressione in esercizio (RFI DTC SI	$\sigma_{lim} = 0.75 \text{ f}_{yk} = 337.5 \text{ MPa}$	
Tensione massima di compressione in esercizio (NTC 2008)	$\sigma_{lim} = 0.80 \text{ f}_{yk} = 360 \text{ MPa}$	



Acciaio per puntoni			
Tipo	S 275 JR		
Tensione di snervamento caratteristica	$f_{yk} \ge 275 \text{ MPa}$		
Tensione di rottura caratteristica	f _{tk} ≥ 430 MPa		
Tensione di snervamento di calcolo	cfr. 4.2.4 a 4.2.9 del D.M. 14/01/08		

In merito alla verifica a fessurazione, la verifica consiste nel controllo dell'ampiezza massima delle fessure per le combinazioni di carico di esercizio i cui valori limite sono stabiliti, nell'ambito del progetto di opere ferroviarie, nel documento RFI DTC SICS MA IFS 001 B – 2.5.1.8.3.2.4 (*Manuale di progettazione delle opere civili*)

In particolare l'apertura convenzionale delle fessure δ_f dovrà rispettare i seguenti limiti:

- $\delta_f \le w_1 = 0.2 \, mm$ per tutte le strutture in condizioni ambientali aggressive o molto aggressive (così come identificate nel par. 4.1.2.2.4.3 del DM 14.1.2008 Tab 4.1.III), per tutte le strutture a permanente contatto con il terreno e per le zone non ispezionabili di tutte le strutture;
- $\delta_f \leq w_2 = 0.3 \ mm$ per strutture in condizioni ambientali ordinarie.

Tabella 4.1.III – Descrizione delle condizioni ambientali

CONDIZIONI AMBIENTALI	CLASSE DI ESPOSIZIONE
Ordinarie	X0, XC1, XC2, XC3, XF1
Aggressive	XC4, XD1, XS1, XA1, XA2, XF2, XF3
Molto aggressive	XD2, XD3, XS2, XS3, XA3, XF4

Tabella 4.1.III - DM 14.01.2008

In definitiva, nel caso in esame, con riferimento alle indicazioni della tabella di cui in precedenza, si adotta il limite **w1=0,20 mm** sia per le parti in elevazione che per quelle in fondazione, in quanto in entrambi i casi trattasi di strutture a permanente contatto col terreno.



LINEA PESCARA - BARI

RADDOPPIO TRATTA FERROVIARIA TERMOLI - LESINA LOTTI 2 e 3 – RADDOPPIO TERMOLI - RIPALTA

IN17 Tombino scatolare 3.00x2.00 al km 13+271,23: Relazione di calcolo scatolare

COMMESSA LOTTO CODIFICA DOCUMENTO REV. FOGLIO
LI02 02D78 CL IN1700001 A 13 di 118

7. CRITERI DI VERIFICA DELLE OPERE

Le verifiche sono state condotte in accordo con le prescrizioni e le indicazioni del DM 14/01/2008 e della Circolare n.617/09.

7.1 Metodologia di calcolo

Le analisi finalizzate al dimensionamento delle strutture sono state condotte con il programma di calcolo "SCAT - Analisi Strutture Scatolari- Versione 11.0" della Aztec Informatica srl, Casole Bruzio (CS).

La struttura viene discretizzata in elementi tipo trave. Per simulare il comportamento del terreno di fondazione e di rinfianco vengono inserite delle molle alla Winkler non reagenti a trazione.

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

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

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 che viene effettuata è un'analisi al passo per tener conto delle molle che devono essere eliminate (molle in trazione). L'analisi fornisce i risultati in termini di spostamenti. Dagli spostamenti si risale alle sollecitazioni nodali ed alle pressioni sul terreno.

Il calcolo degli scatolari viene eseguito secondo le seguenti fasi:

- Calcolo delle pressioni in calotta (per gli scatolari ricoperti da terreno);
- Calcolo della spinta del terreno;
- Calcolo delle sollecitazioni sugli elementi strutturali (fondazione, piedritti e traverso);
- Progetto delle armature e relative verifiche dei materiali.

L'analisi strutturale sotto le azioni sismiche è condotta con il metodo dell'analisi statica equivalente



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.

7.2 Azioni

Le azioni considerate per la verifica delle strutture di sostegno sono le seguenti:

CONDZIONI DI CARICO ELEMENTARI			
1	Peso Proprio		
2	Permanenti		
3	Spinta terreno sinistra		
4	Spinta terreno destra		
5	Spinta Falda		
6	Sisma sinistra		
7	Sisma destra		
8	Ritiro e Viscosità		
9	Termica		
10	QCEN (+Azioni da avviamento/frenatura)		
11	QLAT (+Azioni da avviamento/frenatura)		

Per quanto riguarda tuttavia la condizioni 7, proposta di default dal software di calcolo utilizzato, nel caso in esame non assume significato.

Nel seguito si andranno ad esporre in dettaglio, le valutazioni di calcolo effettuare per ciascuna delle condizioni citate.

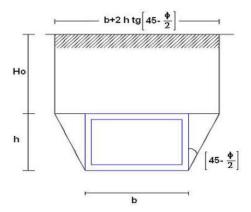


7.2.1 Peso proprio (cond. di carico 1)

Il peso proprio delle strutture è determinato automaticamente dal programma di calcolo, avendo considerato un peso dell'unita di volume del c.a. γ_{cls} = 25 KN/m³.

7.2.2 Permanenti (cond. di carico 2)

Peso proprio del terreno di ricoprimento. Per la valutazione del carico permanente in copertura, si è fatto riferimento al metodo di Terzaghi secondo il quale, il carico sul traverso si manifesta come semplice peso di una massa parabolica o ellittica di distacco.



Più in dettaglio Terzaghi fornisce due espressioni differenti della pressione a seconda della maggiore o minore altezza del ricoprimento, H0.

Facendo riferimento ai simboli della figura precedente, ed indicando con C la coesione, con φ l'angolo di attrito e con γ il peso di volume del terreno di ricoprimento, le due espressioni sono le seguenti:

$$p_{v} = \frac{\gamma B_{1} - C}{K tg\varphi} \left(1 - e^{-K \frac{H_{0}}{B_{1}} tg\varphi} \right)$$

nella quale K è un coefficiente sperimentale, che, secondo misure eseguite dallo stesso Terzaghi è circa uguale ad 1, mentre il coefficiente B1, si ricava attraverso la seguente espressione:

$$B_1 = \frac{b}{2} + h \, tg \left(45^\circ - \frac{\varphi}{2} \right)$$

nella quale φ è l'angolo di attrito dello strato di rinfianco.



LINEA PESCARA - BARI

RADDOPPIO TRATTA FERROVIARIA TERMOLI - LESINA LOTTI 2 e 3 – RADDOPPIO TERMOLI - RIPALTA

IN17 Tombino scatolare 3.00x2.00 al km 13+271,23: Relazione di calcolo scatolare

COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
LI02	02D78	CL	IN1700001	Α	16 di 118

7.2.3 Spinta del terreno (cond. di carico 3/4)

Per la valutazione delle Spinte del terreno sui piedritti, in considerazione della ridotta capacità de formativa dell'opera, si è assunto che sui piedritti agisca la spinta calcolata in condizioni di riposo. 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) :

$$S = \frac{1}{2} \cdot \gamma \cdot H^2 \cdot K_0$$

Il coefficiente di spinta a riposo è espresso dalla relazione:

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

Dove Darappresenta l'angolo d'attrito interno del terreno di rinfianco.

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

$$\begin{split} \sigma &= \gamma \cdot z \cdot K_0 + p_v \cdot K_0 \\ S &= \frac{1}{2} \cdot \gamma \cdot H^2 \cdot K_0 + p_v \cdot K_0 \cdot H \end{split}$$

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

7.2.4 Spinta in presenza di falda (cond. di carico 5)

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:

$$\gamma_{\text{a}} = \gamma_{\text{sat}} - \gamma_{\text{w}}$$

dove γsat è il peso di volume saturo del terreno (dipendente dall'indice dei pori) e γw 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.



LINEA PESCARA - BARI RADDOPPIO TRATTA FERROVIARIA TERMOLI - LESINA

LOTTI 2 e 3 – RADDOPPIO TERMOLI - RIPALTA

IN17 Tombino scatolare 3.00x2.00 al km 13+271,23: Relazione di calcolo scatolare

COMMESSA LOTTO CODIFICA
LI02 02D78 CL

DOCUMENTO IN1700001 REV. FOGLIO
A 17 di 118

7.2.5 Azioni Sismiche (cond. di carico 6/7)

Per il calcolo dell'azione sismica si è utilizzato il metodo dell'analisi pseudostatica in cui l'azione sismica è rappresentata da una forza statica equivalente pari al prodotto delle forze di gravità per un opportuno coefficiente sismico k.

Forze d'inerzia

Le forze sismiche sono pertanto le seguenti:

Forza sismica orizzontale

 $F_h = k_h * W$

Forza sismica verticale

 $F_{\rm v} = k_{\rm v} * W$

I valori dei coefficienti sismici orizzontale kh e verticale kv possono essere valutati mediante le espressioni:

 $k_h = a_{max}/g$

 $k_v = \pm 0.5 \times k_h$

In assenza di analisi specifiche della risposta sismica locale, l'accelerazione massima può essere valutata con la relazione:

$$a_{max} = S * a = Ss * St * a_g$$

Nel caso specifico, in accordo a quanto già riportato al paragrafo 5 risulta:

Condizione	Cat. di sottosuolo	a _g /g	S=SsSt	a _{max} /g	β _m (-)	K _h (-)
SLV	С	0.224	1.366	0.306	1.00	0.306

dove:

- a_{max} è l'accelerazione orizzontale massima attesa al sito,
- β è il coefficiente di spostamento (Figura 7.11.3 del DM 14/01/2008).

Nel caso in esame si assume $\beta=1$ in accordo alla teoria di Wood.



IN17 Tombino scatolare 3.00x2.00 al km 13+271,23:

COMMESSA LOTTO 02D78

CODIFICA CI

DOCUMENTO IN1700001

REV. Α

FOGLIO 18 di 118

Spinta sismica terreno

Relazione di calcolo scatolare

In corrispondenza di un evento sismico è necessario tener conto dell'amplificazione/deamplificazione delle spinte del terreno a monte e a valle dell'opera. Si trascurano gli effetti inerziali sulle masse che costituiscono la struttura di sostegno (DM 14/01/2008).

1 102

Le spinte del terreno in fase sismica, sono state determinate con la teoria di Wood, secondo la quale la risultante dell'incremento di spinta per effetto del sisma su una parete di altezza H viene determinata con la seguente espressione: $\Delta S_E = Kh \cdot \gamma \cdot H^2$

L'effetto del sisma è ottenuto applicando un incremento di spinta del terreno valutato secondo la teoria di Wood, agente direttamente sulla paratia secondo una distribuzione uniforme sull'intera altezza dell'opera. Utilizzando la formulazione seguente:

$$\Delta P_{\text{d}} = \frac{a_{\text{g}}}{g} \cdot S \gamma \cdot H^2 \ = E$$

Dove y rappresenta il peso del volume di terreno che interagisce con l'opera, H rappresenta l'altezza totale dell'opera (comprensiva del tratto infisso), S è il coeff. di amplificazione locale mentre ag è la PGA.

Ritiro e viscosità (cond. di carico 8)

Gli effetti del ritiro del calcestruzzo e della viscosità sono assimilati ad una variazione termica uniforme della soletta superiore.

Nello specifico, si è assunto di modellare la deformazione da ritiro totale comprensiva anche degli effetti da deformazione viscosa, attraverso l'introduzione di un carico termico uniforme nella soletta superiore di -10°C

Variazioni termiche della struttura (cond. di carico 9)

La variazione termica applicata sulla struttura è pari a $\Delta T = \pm 15^{\circ} C$, con una variazione termica a aggiuntiva a farfalla pari a $\Delta T = +5^{\circ}C$ (variabile linearmente da - 2.5°C all'estradosso della soletta superiore, a + 2.5°C) all'intradosso della soletta superiore applicata sulla soletta di copertura.



7.2.8 Azioni variabili da traffico (cond. di carico 10/11)

Il carico accidentale più sfavorevole per l'opera in esame è quello rappresentato dal treno LM71.

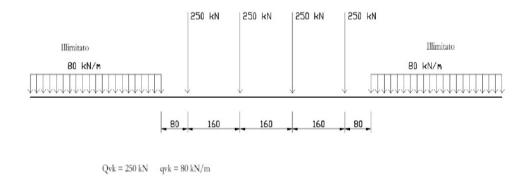


Figura 7 - Treno LM71

Il sovraccarico ferroviario (LM71) come evidente dallo schema di figura, è è costituito da un totale di 4 assi del peso di 250 KN ciascuno distribuiti su una lunghezza complessiva 6.40m, nonché da carichi uniformi di 80KN/m

TRENO DI CARICO LM71					
Assi di carico "Q _{1k} " 250 kN					
n° assi di carico	4				
Carico illimitato "q _{1k} "	80	kN/m			

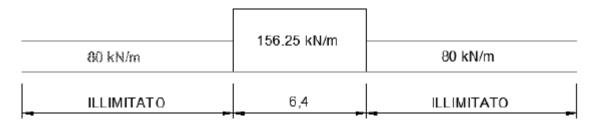
Il carico equivalente si ricava dalla ripartizione trasversale e longitudinale dei carichi per effetto delle traverse e del ballast previsti dalla stessa norma EN 1991-2:2003/AC:2010.

Determinazione delle larghezze di diffusione dei carichi mobili:

Considerando i 4 carichi assiali da 250 kN e la relativa distribuzione longitudinale, il carico verticale equivalente a metro lineare agente alla quota della piattaforma ferroviaria (convenzionalmente a 70 cm dal piano del ferro) risulta pari a:

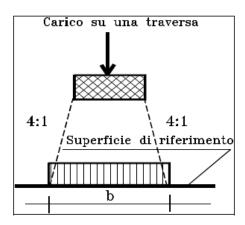
$$p = \frac{4 \times 250}{4 \times 1.60} = 156.25 \, kPa$$





Mentre la larghezza di diffusione in direzione trasversale avviene secondo la seguente procedura:

la diffusione dei carichi attraverso Ballast avviene con pendenza 1:4, attraverso il ricoprimento con angolo di attrito mentre, nella soletta in cls con pendenza 1:1.



Quindi il carico equivalente a livello dell'asse della soletta risulta pari a:

spessore Ballast+Armamento	0.70	m
spessore ricoprimeto "hr"	3.20	m
spessore soletta "hs"	0.40	m
Larghezza traversina	2.4	m
Larghezza diffusione trasv. "b"	8.15	m
Qvk (a livello dell'asse della soletta)	19.2	kPa
qvk (a livello dell'asse della soletta)	9.8	kPa

I carichi effettivi di progetto vanno tuttavia valutati portando in conto anche gli eventuali effetti dinamici; attraverso la determinazioni dei coefficienti $\Phi 2$ o $\Phi 3$ e del coefficiente di adattamento (α), secondo quanto specificato a riguardo nel documento RFIDTCINCPOSPIFS001A.



Per la valutazione del coefficiente α si fa riferimento in particolare a quanto specificato in Tab 1.4.1.1-1 del suddetto documento, da cui risulta:

MODELLO DI CARICO	COEFFICIENTE "α"
LM71	1.1
SW/0	1.1
SW/2	1.0

Tab 1.4.1.1-1 Coefficiente "α"

Per il calcolo del coefficiente dinamico, si fa riferimento invece alle indicazioni di cui al par. 1.4.2.5, considerando il caso di Linee con "Normale Standar Manutentivo" ovvero al coefficiente Φ 3.

Per il caso delle solette di scatolare, dalla Tab 1.4.5.3-1, punto 5.4 (per sottovia di altezza libera minore o uguale di 5m) risulta: Φ 3 = 1.35.

In ottemperanza al punto 2.5.1.4.2.5.2 elle norme RFI tale coefficiente viene ridotto in quanto l'altezza di ricoprimento è superiore ad 1m:

$$\phi_{(2,3),rid} = \phi_{(2,3)} - \frac{h - 1,00}{10} \ge 1,00$$

Dove h, in metri, è l'altezza della copertura, incluso il ballast, dall'estradosso della struttura alla faccia superiore delle traverse.

Pertanto i <u>carichi di progetto dinamizzati</u>, da considerare su una fascia longitudinale di calcolo di 1m risultano i seguenti:

Carico Illimitato Dinamizzato qvk,din	11.45	kPa
Carico Assi Dinamizzato Qvk,din	22.4	kPa
Coefficiente dinamico ridotto φ3,rid	1.06	
Coefficiente dinamico φ3	1.35	
Coefficiente di adattamento α	1.1	

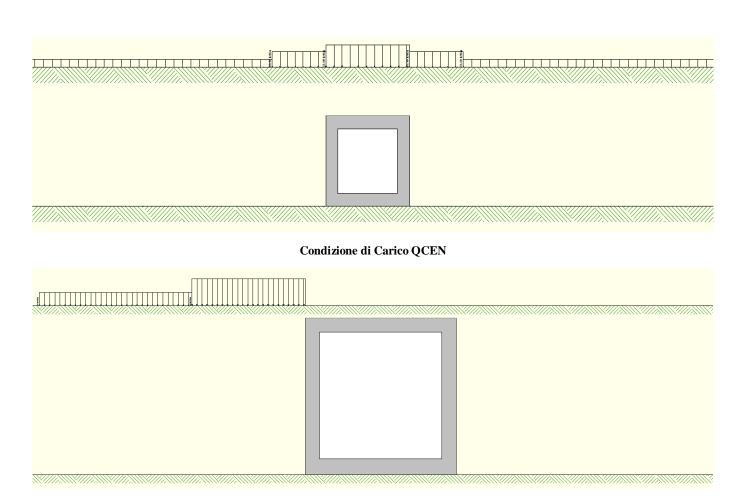
Si fa notare inoltre che per il carico sono state considerate due condizioni di carico:

- una prima condizione di carico (Q_{CEN}) finalizzata alla massimizzazione degli effetti flessionali su traverso ed a testa piedritti;
- una seconda condizione (Q_{LAT}) con finalità di massimizzare gli effetti flessionali in mezzeria piedritto.

In virtù degli schemi di carico considerati, per la parte di carico che ricade al di fuori dell'ingombro della struttura scatolare. non si è considerato l'effetto dinamico.



Di seguito si riportano gli schemi grafici riferiti alle due condizioni di carico citate:



Condizione di Carico Q LAT



LINEA PESCARA - BARI

RADDOPPIO TRATTA FERROVIARIA TERMOLI - LESINA

LOTTI 2 e 3 - RADDOPPIO TERMOLI - RIPALTA

IN17 Tombino scatolare 3.00x2.00 al km 13+271,23: Relazione di calcolo scatolare

COMMESSA LOTTO 02D78 LI02

CODIFICA CL

DOCUMENTO IN1700001

REV. **FOGLIO** 23 di 118 Α

Azioni di avviamento/frenatura associati al passaggio dei treni sul traverso (cond. 10/11)

I valori caratteristici da considerare, da moltiplicare per i coefficienti di adattamento a, sono:

Avviamento:

 $Q_{1a,k} = 33 \text{ [kN/m] } \text{x L [m]} \le 1000 \text{ KN}$ per modelli di carico LM71, SW/0, SW/2

Frenatura:

 $Q_{1b,k} = 20 [kN/m] \times L [m] \le 6000 KN$ per modelli di carico LM71, SW/0

 $Q_{1b,k} = 35 [kN/m] \times L [m]$ per modelli di carico SW/2

Nel caso in esame:

Avviamento Treno LM71 su traverso

Avviamento a quota piattaforma	33.0	KN/m
Coefficiente di adattamento α	1.1	
Larghezza diffusione trasv. "b"	8.15	m
Avviamento su traverso superiore	4.5	KN/m

Frenatura Treno LM71 su traverso

Frenatura su traverso superiore	4.7	KN/m
Larghezza diffusione trasv. "b"	8.15	m
Coefficiente di adattamento α	1.1	
Avviamento a quota piattaforma	35.0	KN/m

In fase progettuale, dovendo considerare una fascia di un metro in direzione trasversale, si considera nel modello unicamente l'azione massima tra quelle di avviamento e frenatura.

Queste azioni tangenziali al traverso sono incluse nelle condizioni di carico 10/11.



IN17 Tombino scatolare 3.00x2.00 al km 13+271,23: Relazione di calcolo scatolare

COMMESSA LOTTO CODIFICA DOCUMENTO REV. FOGLIO

LI02 02D78 CL IN1700001 A 24 di 118

7.3 Approcci progettuali e metodi di verifica

Come prescritto dal DM 14/01/2008 è stato adottato l'Approccio Progettuale 1 con le due combinazioni di coefficienti parziali (tabelle 6.2.I, 6.2.II e 6.5.I del DM 14/01/2008):

combinazione 1: A1 + M1 + R1
combinazione 2: A2 + M2 + R1.

Il dimensionamento geotecnico dell'opera è stato condotto con la verifica di stati limite ultimi GEO, applicando la Combinazione 2 (A2+M2+R1). Per le verifiche di stati limite ultimi STR l'analisi è stata condotta la combinazione 1 (A1+M1+R1), applicando i coefficienti parziali A1 all'effetto delle azioni.

Le verifiche in condizioni sismiche sono state condotte con riferimento allo stato limite ultimo di salvaguardia della vita (SLV). Per le verifiche in condizioni sismiche i coefficienti parziali sulle azioni sono pari all'unità.

7.4 Combinazioni di carico

Sulla base della definizione dei carichi di cui sopra, in accordo a quanto prescritto dal DM 14/01/2008, sono state individuate le combinazioni di carico per le verifiche di stati limite ultimi e di esercizio in condizioni statiche e in condizioni sismiche.

- combinazione fondamentale (SLU)
- combinazione sismica (SLV): il coefficiente di combinazione per il carico variabile Q₁ è pari a 0
- coefficienti di partecipazione Ψ per carichi di tipo variabile :

Variabili da traffico: Ψ o = 0.80 Ψ 1=0.80 Ψ 2=0.00 (Ψ 2=0.20 in combinazioni sismiche)

Azioni Termiche : Ψ o = 0.60 Ψ 1=0.60 Ψ 2=0.50

Per un riepilogo delle Combinazioni di Calcolo considerate nelle analisi si rimanda ai tabulati di calcolo in allegato.



LINEA PESCARA - BARI

RADDOPPIO TRATTA FERROVIARIA TERMOLI - LESINA LOTTI 2 e 3 - RADDOPPIO TERMOLI - RIPALTA

IN17 Tombino scatolare 3.00x2.00 al km 13+271,23: Relazione di calcolo scatolare

COMMESSA LOTTO 1 102 02D78 CODIFICA DOCUMENTO CI IN1700001

REV. Α

FOGLIO 25 di 118

7.5 Carico limite di fondazioni dirette

Per la valutazione del carico limite delle fondazioni dirette si utilizza il criterio di Meyerhof, di cui nel seguito si riporta la relativa trattazione teorica:

Dette:

- Coesione c
- Adesione lungo la base della fondazione (ca \leq c) ca
- θ Angolo che la rettta d'azione del carico forma con la verticale
- Angolo d'attrito φ
- δ Angolo di attrito terreno fondazione
- Peso specifico del terreno
- Coefficiente di spinta passiva espresso da $Kp = tan2(45^{\circ} + \varphi/2)$ Kp
- В Larghezza della fondazione
- L Lunghezza della fondazione
- D Profondità del piano di posa della fondazione
- η inclinazione piano posa della fondazione
- P Pressione geostatica in corrispondenza del piano di posa della fondazione
- Carico ultimo della fondazione qult

Meyerhof propone per la valutazione di qult, le seguenti espressioni generali:

Carico verticale

$$q_{ult} = c \cdot N_c \cdot s_c \cdot d_c + q \cdot N_a \cdot s_a \cdot d_a + 0.5 \cdot B \cdot \gamma \cdot N_\gamma \cdot s_\gamma \cdot d_\gamma$$

Carico inclinato

$$q_{ult} = c \cdot N_c \cdot i_c \cdot d_c + q \cdot N_q \cdot i_q \cdot d_q + 0.5 \cdot B \cdot \gamma \cdot N_\gamma \cdot i_\gamma \cdot d_\gamma$$

in cui dc, dq e dy sono i fattori di profondità, sc, sq e sy sono i fattori di forma, ic, iq e iy sono i fattori di inclinazione del carico,

In particolare risulta:

$$\begin{split} N_q &= e^{\pi t g \ \phi} \ K_p \\ N_c &= \left(N_q - 1\right) \ ctg \phi \\ N_\gamma &= \left(N_q - 1\right) \ tg \ (1.4 \phi \) \end{split}$$



23: COMMESSA

CODIFICA

LOTTO

02D78

DOCUMENTO IN1700001 REV. F

FOGLIO 26 di 118

IN17 Tombino scatolare 3.00x2.00 al km 13+271,23: Relazione di calcolo scatolare

Fattori di profondità

$$d_c = 1 + 0.2\sqrt{K_p} \frac{D}{B}$$

per φ = 0	per φ > 0
$d_q = d_\gamma = 1$	$d_q = d_y = 1 + 0.1\sqrt{K_p} \frac{D}{B}$

Fattori di forma

$$s_c = 1 + 0.2K_p \frac{B}{L}$$

per $\phi = 0$	per $\phi > 0$
$s_q = s_y = 1$	$s_q = s_\gamma = 1 + 0.1 K_p \frac{B}{L}$

Fattori inclinazione del carico

$$i_c = i_q = \left(1 - \frac{9}{90}\right)^2$$

per φ = 0	per φ > 0
$i_{\gamma}=0$	$i_{\gamma} = \left(1 - \frac{9}{\phi}\right)^2$

L'espressione di Meyerhof presuppone pertanto l'orizzontalità del piano di posa, condizione verificata per il caso in esame.



8. RISULTATI, ANALISI E VERIFICHE

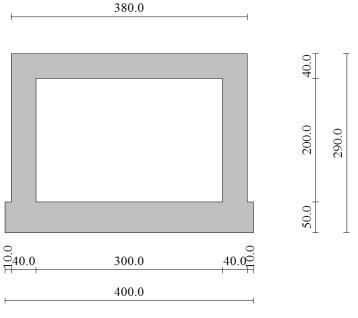
Di seguito di riporta una descrizione della modellazione effettuata mediante ausilio del software di calcolo SCAT v.11 prodotto dalla AZTEC Informativa, con una descrizione del modello strutturale implementato, sollecitazioni di calcolo ottenute e risultati delle verifiche effettuate.

8.1 MODELLO DI CALCOLO

Di seguito di riporta una descrizione del modello geometrico/geotecnico considerato ai fini del dimensionamento:



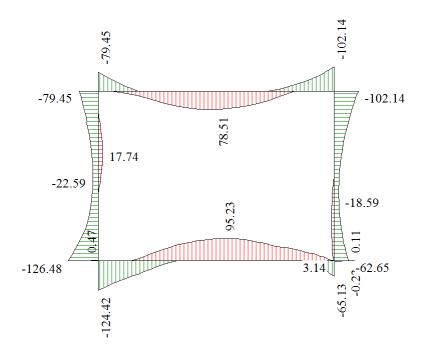
Modello Geometrico Geotecnico di Riferimento – 1/2



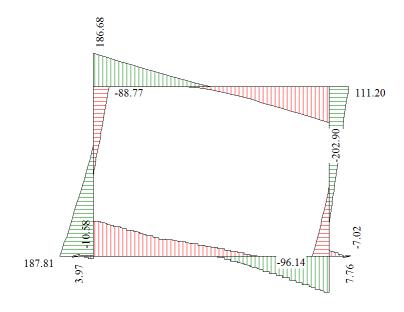
Modello Geometrico Geotecnico di Riferimento – 2/2



8.2 SOLLECITAZIONI DI CALCOLO

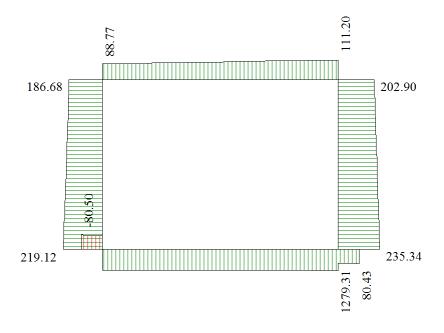


Inviluppo diagrammi del momento flettente – SLU statico e sismico

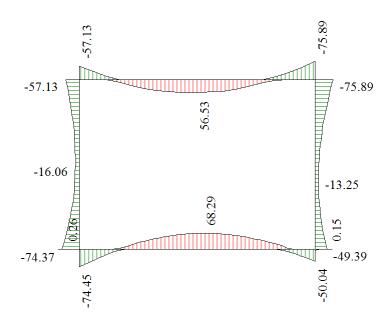


<u>Inviluppo diagrammi del taglio – SLU statico e sismico</u>





<u>Inviluppo diagrammi dello sforzo normale – SLU statico e sismico</u>



<u>Inviluppo diagrammi del momento flettente – SLE</u>



8.3 ARMATURE DI PROGETTO

Nella tabella seguente si riportano le armature di progetto previste per la sezione di calcolo in questione, come desumibili dagli elaborati grafici di armatura delle opere relative:

	Armatura a	Armatura a taglio	
Elemento	Af 1	Af 2	Af t
TRAVERSO	Ф18/10 cm	Ф18/10 cm	Spilli 6 φ 8mq
PIEDRITTI	Ф18/10 cm	Ф18/10 ст	Spilli 6 φ 8mq
FONDAZIONE	Ф18/10 cm	Ф18/10 ст	Spilli 6 φ 8mq

Af1: Armatura lato esterno (terreno)

Af2: Armatura lato interno

8.4 VERIFICHE DI RESISTENZA E FESSURAZIONE

Il software esegue in automatico tutte le verifiche strutturali sia allo stato limite ultimo che allo stato limite di esercizio.

Per i risultati delle verifiche si rimanda ai tabulati di calcolo in allegato. I criteri generali di verifica adottati dal Software, sono quelli esposti al paragrafo 7.1.

Per quanto riguarda il taglio il programma prevede sia la verifica per elementi non armati a taglio e sia quella per elementi dotati di apposita armatura a taglio, disponendo tuttavia ferri sagomati resistenti a taglio e non staffe o tiranti. Per questo motivo le verifiche a taglio vengono eseguite manualmente attraverso l'ausilio di fogli di calcolo strutturati ad hoc sulla base del DM2008:

Verifica a taglio							
Sezione	V_{Ed}	b	h	V_{Rd}	Verificato	Armatura a taglio	
[-]	[kN]	[cm]	[cm]	[kN]	[-]	[-]	
*Traverso	170	100	40	191	SI	Spilli 6 φ 8mq	
*Piedritti	170	100	40	191	SI	Spilli 6 φ 8mq	
*Fondazione	110	100	50	215	SI	Spilli 6 φ 8mq	

^{*}è stato verificato come un elemento in c.a. non armato a taglio ($V_{Ed} < V_{Rct}$). Tuttavia si considera un minimo di armatura a taglio costituito da Spilli 6 ϕ 8mq.



IN17 Tombino scatolare 3.00x2.00 al km 13+271,23: COMMESSA LOTTO CODIFICA DOCUMENTO REV. FOGLIO LI02 02D78 CL IN1700001 A 31 di 118

Ai fini delle verifiche agli stati limite di esercizio si è provveduto a verificare che le tensioni massime nel calcestruzzo e nell'acciaio siano inferiori ai valori massimi pari rispettivamente a 14,9 MPa (per calcestruzzo di classe C25/30 combinazioni rare) e di 360 MPa (per acciaio B 450 C), nonché di verificare che l'apertura delle fessure sia inferiore al valore limite di w3=0,2mm (Classe di esposizione XC2 ed armature poco sensibili.

Come si evince dai tabulati le verifiche risultano soddisfatte.

8.5 VERIFICHE GEOTECNICHE

La verifica a carico limite è stata eseguita in automatico dal software di calcolo attraverso l'utilizzo di della formula di Meyerhof, come già specificato in precedenza; nel seguito si riportano i risultati ottenuti per il caso in esame:

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 [MPa]

 Q_U 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	Νγ	N'c	N'q	Ν'γ	qu	\mathbf{Q}_{U}	$\mathbf{Q}_{\mathbf{Y}}$	FS
1	22.25	11.85	8	31.57	13.85	7.47	1507	6027.26	399.84	15.07
2	16.14	7.3	3.61	22.09	8.33	2.99	873	3493.03	329.06	10.62
3	22.25	11.85	8	32.09	14.08	7.95	1565	6259.98	370.72	16.89
4	16.14	7.3	3.61	22.47	8.47	3.25	908	3633.52	303.96	11.95
5	22.25	11.85	8	29.82	13.08	5.93	1350	5399.89	383.6	14.08
6	22.25	11.85	8	12.53	5.5	1.4	295	1180.22	206.01	5.73
7	16.14	7.3	3.61	20.64	7.78	2.08	767	3069.45	315.06	9.74
8	16.14	7.3	3.61	9.12	3.44	1.78	201	802.67	224.76	3.57
9	22.25	11.85	8	30.69	13.47	6.67	1436	5744.34	358.54	16.02
10	22.25	11.85	8	11.98	5.26	1.78	272	1087.36	203.77	5.34
11	16.14	7.3	3.61	21.3	8.03	2.48	821	3282.22	293.46	11.18
12	16.14	7.3	3.61	8.74	3.3	2.11	187	748.89	222.52	3.37
13	22.25	11.85	8	14.76	6.48	0.38	395	1581.04	245.93	6.43
14	16.14	7.3	3.61	10.58	3.99	0.83	254	1017.09	264.68	3.84
15	22.25	11.85	8	14.23	6.24	0.56	370	1479.66	243.69	6.07
16	16.14	7.3	3.61	10.21	3.85	1.03	240	959.61	262.44	3.66



LINEA PESCARA - BARI RADDOPPIO TRATTA FERROVIARIA TERMOLI - LESINA

LOTTI 2 e 3 – RADDOPPIO TERMOLI - RIPALTA

IN17 Tombino scatolare 3.00x2.00 al km 13+271,23: Relazione di calcolo scatolare

COMMESSA LOTTO CODIFICA DOCUMENTO REV. FOGLIO
LI02 02D78 CL IN1700001 A 32 di 118

9. TABULATI DI CALCOLO

Affidabilità dei codici di calcolo

Un attento esame preliminare della documentazione a corredo dei software impiegati ha consentito di valutarne l'affidabilità. La documentazione fornita dal produttore dei software contiene un'esauriente descrizione delle basi teoriche, degli algoritmi impiegati e l'individuazione dei campi d'impiego. Le stesse società produttrici hanno verificato l'affidabilità e la robustezza dei codici di calcolo attraverso un numero significativo di casi prova in cui i risultati sono contenuti in apposita documentazione fornita a corredo dell'acquisto del prodotto, che per brevità espositiva si omette di allegare al presente documento.

Giudizio motivato di accettabilità dei risultati

I risultati delle elaborazioni esposte nel documento sono state inoltre sottoposte a controlli dal sottoscritto utente del software.

Tale valutazione ha compreso il confronto con i risultati di semplici calcoli, eseguiti con metodi tradizionali, che per brevità espositiva si omette dall'allegare al presente documento.

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, Il Progettista dichiara pertanto che l'elaborazione è corretta ed idonea al caso specifico, validando conseguentemente i risultati dei calcoli esposti nella presente.



IN17 Tombino scatolare 3.00x2.00 al km 13+271,23: Relazione di calcolo scatolare

COMMESSA LOTTO
LI02 02D78

CODIFICA

DOCUMENTO IN1700001 REV.

FOGLIO 33 di 118

Geometria scatolare

Descrizione:	Scatolare semplice	
Altezza esterna	2.90	[m]
Larghezza esterna	3.80	[m]
Lunghezza mensola di fondazione sinistra	0.10	[m]
Lunghezza mensola di fondazione destra	0.10	[m]
Spessore piedritto sinistro	0.40	[m]
Spessore piedritto destro	0.40	[m]
Spessore fondazione	0.50	[m]
Spessore traverso	0.40	[m]

Caratteristiche strati terreno

Strato di ricoprimento

Descrizione	Terreno di ricoprimento	
Spessore dello strato	3.90	[m]
Peso di volume	20.0000	[kN/mc]
Peso di volume saturo	20.0000	[kN/mc]
Angolo di attrito	38.00	[°]
Coesione	0	[kPa]
Strato di rinfianco		
Descrizione	Terreno di rinfianco	
Peso di volume	20.0000	[kN/mc]
Peso di volume saturo	20.0000	[kN/mc]
Angolo di attrito	26.00	[°]
Angolo di attrito terreno struttura	17.33	[°]
Coesione	0	[kPa]
Costante di Winkler	0	[kPa/cm]
Strato di base		
Descrizione	Terreno di base	



IN17 Tombino scatolare 3.00x2.00 al km 13+271,23:	COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
Relazione di calcolo scatolare	LI02	02D78	CL	IN1700001	Α	34 di 118

Peso di volume	20.0000	[kN/mc]
Peso di volume saturo	20.0000	[kN/mc]
Angolo di attrito	26.00	[°]
Angolo di attrito terreno struttura	26.00	[°]
Coesione	0	[kPa]
Costante di Winkler	90	[kPa/cm]
Tensione limite	1000	[kPa]

Falda

Quota falda (rispetto al piano di posa) 2.90 [m]

Caratteristiche materiali utilizzati

Materiale calcestruzzo

R _{ck} calcestruzzo	30000	[kPa]
Peso specifico calcestruzzo	24.5170	[kN/mc]
Modulo elastico E	30976850	[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	

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



IN17 Tombino scatolare 3.00x2.00 al km 13+271,23: Relazione di calcolo scatolare

COMMESSA LI02 LOTTO

02D78

CODIFICA CL DOCUMENTO IN1700001 REV.

FOGLIO 35 di 118

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_v 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

 $Y_{i},\,Y_{f}\qquad \qquad \text{ordinate del punto iniziale e finale per carichi distribuiti orizzontali}$

 V_{ni} componente normale del carico distribuito nel punto iniziale

 V_{nf} componente normale del carico distribuito nel punto finale

 $V_{ti} \hspace{1cm} \text{componente tangenziale del carico distribuito nel punto iniziale} \\$

 $V_{\rm tf}$ componente tangenziale del carico distribuito nel punto finale

D_{te} variazione termica lembo esterno espressa in gradi centigradi

 $D_{ti} \hspace{1cm} variazione \hspace{0.1cm} termica \hspace{0.1cm} lembo \hspace{0.1cm} interno \hspace{0.1cm} espressa \hspace{0.1cm} in \hspace{0.1cm} gradi \hspace{0.1cm} centigradi$

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 nº 7 (Qcentrale)

Distr	Terreno	$X_i = -1.30$	$X_f = 0.00$	$V_{ni} = 19.20$	$V_{nf} = 19.20$			
Distr	Terreno	$X_i = 0.00$	$X_f = 3.80$	$V_{ni}\!\!=22.40$	$V_{nf}\!\!=22.40$			
Distr	Terreno	$X_i = 3.80$	$X_f = 5.10$	$V_{ni}\!\!=19.20$	$V_{nf}\!\!=19.20$			
Distr	Traverso	$X_i = 0.10$	$X_f = 3.90$	$V_{ni} = 0.00$	$V_{nf}\!\!=0.00$	$V_{ti}\!\!=4.70\ V_{tf}\!\!=4.70$		
Distr	Terreno	$X_i = -11.30$	$X_f = -1.30$	$V_{ni} = 9.80$	$V_{nf} = 9.80$			
Distr	Terreno	$X_i = 5.10$	$X_f = 15.10$	$V_{ni} = 9.80$	$V_{nf} = 9.80$			
Condizione di carico n° 8 (Qlaterale)								
Distr	Terreno	$X_i = -16.40$	$X_f\!\!=6.40$	$V_{ni}\!\!=19.20$	$V_{nf}\!\!=19.20$			
Distr	Terreno	$X_i = -6.40$	$X_f = 0.00$	$V_{ni} = 9.80$	$V_{nf} = 9.80$			



IN17 Tombino scatolare 3.00x2.00 al km 13+271,23:

Relazione di calcolo scatolare

COMMESSA LI02 CODIFICA CL

LOTTO

02D78

DOCUMENTO IN1700001 REV.

FOGLIO 36 di 118

Distr Traverso

 $X_i = 0.10$

 $V_{ni} = 0.00$

 $V_{nf} = 0.00$

 $V_{ti} = 4.70 \ V_{tf} = 4.70$

Condizione di carico nº 9 (TERMICO)

Term Traverso

 $D_{te} = -2.50$

 $D_{ti} = 2.50$

 $X_f = 3.90$

Term Traverso

 $D_{te} = -15.00$

 $D_{ti} = -15.00$

Condizione di carico nº 10 (RITIRO)

Term Traverso

 $D_{te} = -10.00$

 $D_{ti} = -10.00$

Impostazioni di progetto

Verifica materiali:

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

Verifica Taglio - Metodo dell'inclinazione variabile del traliccio

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

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

 $V_{Rcd}\!\!=\!\!0.9\!*\!d\!*\!b_{\rm w}\!*\!\alpha_{\rm c}\!*\!fcd'\!*\!(ctg(\theta)\!\!+\!\!ctg(\alpha)\!/\!(1.0\!\!+\!\!ctg\theta^2)$

con:

d altezza utile sezione [mm]

 $b_w \qquad \qquad larghezza \; minima \; sezione \; [mm]$

 $\sigma_{cp} \hspace{1cm} tensione \ media \ di \ compressione \ [N/mmq] \\$

 ρ_l rapporto geometrico di armatura $A_{sw} \hspace{1.5cm} \text{area armatuta trasversale [mmq]} \\$

s interasse tra due armature trasversali consecutive [mm]

 $\alpha_{\!c}$ coefficiente maggiorativo, funzione di fcd e σ_{cp}

fcd'=0.5*fcd

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

vmin=0.035*k3/2*fck1/2



IN17 Tombino scatolare 3.00x2.00 al km 13+271,23: Relazione di calcolo scatolare

COMMESSA LI02 CODIFICA CL

LOTTO

02D78

DOCUMENTO IN1700001 REV.

FOGLIO 37 di 118

Stato Limite di Esercizio

Criteri di scelta per verifiche tensioni di esercizio:

Ambiente moderatamente aggressivo

Limite tensioni di compressione nel calcestruzzo (comb. rare)

 $0.55\;f_{ck}$

Limite tensioni di compressione nel calcestruzzo (comb. quasi perm.)

 $0.40 f_{ck}$

Limite tensioni di trazione nell'acciaio (comb. rare)

 $0.75 f_{yk}$

Criteri verifiche a fessurazione:

Armatura poco sensibile

Apertura limite fessure espresse in [mm]

Apertura limite fessure

w1=0.10 w2=0.15 w3=0.20

 $\underline{Verifiche\ secondo}:$

Norme Tecniche 2008 - Approccio 1

Copriferro sezioni 6.00 [cm]



IN17 Tombino scatolare 3.00x2.00 al km 13+271,23: Relazione di calcolo scatolare

COMMESSA LI02 CODIFICA CL

LOTTO

02D78

DOCUMENTO IN1700001 REV. A FOGLIO 38 di 118

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 2008

Simbologia adottata

 $\gamma_{\rm G15fav}$ Coefficiente parziale sfavorevole sulle azioni permanenti $\gamma_{\rm G15fav}$ Coefficiente parziale favorevole sulle azioni permanenti $\gamma_{\rm G25fav}$ Coefficiente parziale sfavorevole sulle azioni permanenti non strutturali $\gamma_{\rm G25fav}$ Coefficiente parziale favorevole sulle azioni permanenti non strutturali $\gamma_{\rm Q}$ Coefficiente parziale sulle azioni variabili $\gamma_{\rm Cumb}$ Coefficiente parziale di riduzione dell'angolo di attrito drenato $\gamma_{\rm Cu}$ Coefficiente parziale di riduzione della coesione drenata $\gamma_{\rm Cu}$ 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:

Carichi	Effetto		A1	A2
Permanenti	Favorevole	γ_{G1fav}	1.00	1.00
Permanenti	Sfavorevole	γG1sfav	1.35	1.00
Permanenti non strutturali	Favorevole	γG2fav	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}	1.50	1.30
Variabili da traffico	Favorevole	γ_{Qfav}	0.00	0.00
Variabili da traffico	Sfavorevole	γQsfav	1.45	1.25
Termici	Favorevole	$\gamma_{\epsilon fav}$	0.00	0.00
Termici	Sfavorevole	$\gamma_{\epsilon_{sfav}}$	1.20	1.20

Coefficienti parziali per i parametri geotecnici del terreno:



GRUPPO FERROVIE DELLO STATO ITALIANE COMMESSA LOTTO CODIFICA DOCUMENTO REV. FOGLIO IN17 Tombino scatolare 3.00x2.00 al km 13+271,23: Relazione di calcolo scatolare LI02 02D78 IN1700001 39 di 118 CL Α Parametri *M1 M*2 Tangente dell'angolo di attrito 1.00 1.25 γ_{tanφ} Coesione efficace 1.00 1.25 $\gamma_{c^{\prime}}$ Resistenza non drenata 1.00 1.40 γ_{cu} Resistenza a compressione uniassiale 1.00 1.60 γ_{qu} Peso dell'unità di volume 1.00 1.00 γ_{γ} Coefficienti di partecipazione combinazioni sismiche Coefficienti parziali per le azioni o per l'effetto delle azioni: Carichi AIA2 Effetto Permanenti Favorevole 1.00 1.00 $\gamma_{G1 fav}$ Permanenti Sfavorevole 1.00 1.00 γ_{G1sfav} Permanenti 0.00 Favorevole 0.00 γ_{G2fav} Permanenti Sfavorevole 1.00 1.00 γ_{G2sfav} Variabili Favorevole 0.00 0.00 γoifav Variabili Sfavorevole γ_{Qisfav} 1.00 1.00 Variabili da traffico Favorevole 0.00 0.00 γ_{Qfav} Variabili da traffico Sfavorevole 1.00 1.00 γ_{Qsfav} Termici Favorevole $\gamma_{\epsilon_{fav}}$ 0.00 0.00Termici 1.00 Sfavorevole $\gamma_{\epsilon sfav}$ 1.00 Coefficienti parziali per i parametri geotecnici del terreno: Parametri *M1 M*2 Tangente dell'angolo di attrito 1.00 1.25 γtanφ Coesione efficace 1.00 1.25 $\gamma_{c'}$ Resistenza non drenata 1.00 1.40 γ_{cu} Resistenza a compressione uniassiale 1.00 1.60 γ_{qu} Peso dell'unità di volume 1.00 1.00

Combinazione nº 1 SLU (Caso A1-M1)

Effetto γ Ψ C



GRUPPO FERROVIE DELLO STATO	ITALIANE						
IN17 Tombino scatolare 3.00x2.0 Relazione di calcolo scatolare	00 al km 13+271,23:	COMMESSA LI02	LOTTO 02D78	CODIFICA CL	DOCUMENTO IN1700001	REV.	FOGLIO 40 di 118
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		
Qcentrale	Sfavorevole		1.45	1.00	1.45		
TERMICO	Sfavorevole		1.20	0.60	0.72		
RITIRO	Sfavorevole		1.20	1.00	1.20		
Spinta falda	Sfavorevole		1.35	1.00	1.35		
Combinazione n° 2 SLU (Caso A2-M2	<u>2)</u>						
	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		
Qcentrale	Sfavorevole		1.25	1.00	1.25		
TERMICO	Sfavorevole		1.00	0.60	0.60		
RITIRO	Sfavorevole		1.00	1.00	1.00		
Spinta falda	Sfavorevole		1.00	1.00	1.00		
Combinazione n° 3 SLU (Caso A1-M1	<u>1)</u>						
	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		
Qcentrale	Sfavorevole		1.45	0.75	1.09		
TERMICO	Sfavorevole		1.20	1.00	1.20		
RITIRO	Sfavorevole		1.20	1.00	1.20		
Spinta falda	Sfavorevole		1.35	1.00	1.35		
Combinazione n° 4 SLU (Caso A2-M2	<u>2)</u>						
	Effetto		γ	Ψ	C		
Peso Proprio	Sfavorevole		1.00	1.00	1.00		
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole		1.00	1.00	1.00		



GRUPPO FERROVIE DELLO STA	ERR TO ITALIANE						
IN17 Tombino scatolare 3.00x2 Relazione di calcolo scatolare	2.00 al km 13+271,23:	COMMESSA LI02	LOTTO 02D78	CODIFICA CL	DOCUMENTO IN1700001	REV.	FOGLIO 41 di 118
Spinta terreno destra	Sfavorevole		1.00	1.00	1.00		
Qcentrale	Sfavorevole		1.25	0.75	0.94		
TERMICO	Sfavorevole		1.00	1.00	1.00		
RITIRO	Sfavorevole		1.00	1.00	1.00		
Spinta falda	Sfavorevole		1.00	1.00	1.00		
Combinazione n° 5 SLU (Caso A1-1	<u>M1)</u>						
	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		
Qlaterale	Sfavorevole		1.45	1.00	1.45		
TERMICO	Sfavorevole		1.20	0.60	0.72		
RITIRO	Sfavorevole		1.20	1.00	1.20		
Spinta falda	Sfavorevole		1.35	1.00	1.35		
Combinazione n° 6 SLU (Caso A1-1	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		
Qcentrale	Sfavorevole		1.00	0.20	0.20		
TERMICO	Sfavorevole		1.00	0.50	0.50		
RITIRO	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		
Combinazione n° 7 SLU (Caso A2-I	<u>M2)</u>						
	Effetto		γ	Ψ	C		
Peso Proprio	Sfavorevole		1.00	1.00	1.00		
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole		1.00	1.00	1.00		



IN17 Tombino scatolare 3.00x	x2.00 al km 13+271,23:	COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
Relazione di calcolo scatolare		L102	02D78	CL	IN1700001	Α	42 di 118
Qlaterale	Sfavorevole		1.25	1.00	1.25		
TERMICO	Sfavorevole		1.00	0.60	0.60		
RITIRO	Sfavorevole		1.00	1.00	1.00		
Spinta falda	Sfavorevole		1.00	1.00	1.00		
Combinazione n° 8 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		
Qcentrale	Sfavorevole		1.00	0.20	0.20		
TERMICO	Sfavorevole		1.00	0.50	0.50		
RITIRO	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		
Combinazione n° 9 SLU (Caso A1-	- <u>M1)</u>						
	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		
Qlaterale	Sfavorevole		1.45	0.75	1.09		
TERMICO	Sfavorevole		1.20	1.00	1.20		
RITIRO	Sfavorevole		1.20	1.00	1.20		
Spinta falda	Sfavorevole		1.35	1.00	1.35		
Combinazione n° 10 SLU (Caso A)	1-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		
Qlaterale	Sfavorevole		1.00	0.20	0.20		



GRUPPO FERROVIE DELLO STATO	DITALIANE						
IN17 Tombino scatolare 3.00x2. Relazione di calcolo scatolare	00 al km 13+271,23:	COMMESSA LI02	LOTTO 02D78	CODIFICA CL	DOCUMENTO IN1700001	REV.	FOGLIO 43 di 118
TERMICO	Sfavorevole		1.00	0.50	0.50		
RITIRO	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		
Combinazione n° 11 SLU (Caso A2-N	<u>M2)</u>						
	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		
Qlaterale	Sfavorevole		1.25	0.75	0.94		
TERMICO	Sfavorevole		1.00	1.00	1.00		
RITIRO	Sfavorevole		1.00	1.00	1.00		
Spinta falda	Sfavorevole		1.00	1.00	1.00		
Combinazione n° 12 SLU (Caso A2-N	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		
Qlaterale	Sfavorevole		1.00	0.20	0.20		
TERMICO	Sfavorevole		1.00	0.50	0.50		
RITIRO	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		
Combinazione n° 13 SLU (Caso A1-N	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		



INIA 7 T	2.00 -1.1	001/7/-	10-	CODITIT	DOO! " :T: "	DE::	F05:
IN17 Tombino scatolare 3.00x2 Relazione di calcolo scatolare	2.00 al km 13+271,23:	COMMESSA LI02	02D78	CODIFICA CL	DOCUMENTO IN1700001	REV.	FOGLIO 44 di 118
TERMICO	Sfavorevole		1.00	0.50	0.50	_	
RITIRO	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		
Combinazione nº 14 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		
Qcentrale	Sfavorevole		1.00	0.20	0.20		
TERMICO	Sfavorevole		1.00	0.50	0.50		
RITIRO	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		
Combinazione nº 15 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		
Qlaterale	Sfavorevole		1.00	0.20	0.20		
TERMICO	Sfavorevole		1.00	0.50	0.50		
RITIRO	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		
Combinazione n° 16 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		



GRUPPO FERROVIE DELLO STA		LOTTIZE) – KADD	OPPIO TERMO	LI MIALIA		
IN17 Tombino scatolare 3.00x Relazione di calcolo scatolare	x2.00 al km 13+271,23:	COMMESSA LI02	LOTTO 02D78	CODIFICA CL	DOCUMENTO IN1700001	REV.	FOGLIO 45 di 118
Qlaterale	Sfavorevole		1.00	0.20	0.20		
TERMICO	Sfavorevole		1.00	0.50	0.50		
RITIRO	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		
Combinazione n° 17 SLE (Quasi Pe	ermanente)						
	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		
TERMICO	Sfavorevole		1.00	0.50	0.50		
RITIRO	Sfavorevole		1.00	1.00	1.00		
Combinazione n° 18 SLE (Frequent	te)						
	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		
Qcentrale	Sfavorevole		1.00	0.80	0.80		
TERMICO	Sfavorevole		1.00	0.50	0.50		
RITIRO	Sfavorevole		1.00	1.00	1.00		
Combinazione n° 19 SLE (Frequent	te)						
	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		
Qlaterale	Sfavorevole		1.00	0.80	0.80		



GRUPPO FERROVIE DELLO STA	FERR ATO ITALIANE						
IN17 Tombino scatolare 3.003 Relazione di calcolo scatolare	x2.00 al km 13+271,23:	COMMESSA LI02	LOTTO 02D78	CODIFICA CL	DOCUMENTO IN1700001	REV.	FOGLIO 46 di 118
TERMICO	Sfavorevole		1.00	0.50	0.50		
RITIRO	Sfavorevole		1.00	1.00	1.00		
Combinazione n° 20 SLE (Frequen	te)						
	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		
TERMICO	Sfavorevole		1.00	0.60	0.60		
RITIRO	Sfavorevole		1.00	1.00	1.00		
Combinazione n° 21 SLE (Frequen	te)						
	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		
RITIRO	Sfavorevole		1.00	1.00	1.00		
TERMICO	Sfavorevole		1.00	0.50	0.50		
Combinazione n° 22 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		
Qcentrale	Sfavorevole		1.00	1.00	1.00		
TERMICO	Sfavorevole		1.00	0.60	0.60		
RITIRO	Sfavorevole		1.00	1.00	1.00		

Combinazione nº 23 SLE (Rara)



IN17 Tombino scatolare 3.00x2.00 al km 13+271,23: COMMESSA LOTTO CODIFICA DOCUMENTO REV. FOGLIO Relazione di calcolo scatolare LI02 02D78 CL IN1700001 A 47 di 118

Relazione di calcolo scatolare		LI02 02D78	CL	IN1700001	А	47 di
	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		
Qlaterale	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00		
TERMICO	Sfavorevole	1.00	0.60	0.60		
RITIRO	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00		
Combinazione n° 24 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		
TERMICO	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00		
Qlaterale	Sfavorevole	1.00	0.80	0.80		
RITIRO	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00		
Combinazione n° 25 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		
RITIRO	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00		
Qcentrale	Sfavorevole	1.00	0.80	0.80		
TERMICO	Sfavorevole	1.00	0.60	0.60		



IN17 Tombino scatolare 3.00x2.00 al km 13+271,23: Relazione di calcolo scatolare

COMMESSA LOTTO LI02 02D78

CODIFICA CL DOCUMENTO IN1700001 REV.

FOGLIO 48 di 118

Analisi della spinta e verifiche

Simbologia adottata ed unità di misura

Origine in corrispondenza dello spigolo inferiore sinistro della struttura

Le forze orizzontali sono considerate positive se agenti verso destra

Le forze verticali sono considerate positive se agenti verso il basso

X ascisse (espresse in m) positive verso destra

ordinate (espresse in m) positive verso l'alto

M momento espresso in kNm

V taglio espresso in kN

SN sforzo normale espresso in kN

ux spostamento direzione X espresso in cm

uy spostamento direzione Y espresso in cm

σ_t pressione sul terreno espressa in kPa

<u>Tipo di analisi</u>

Pressione in calotta Teoria di Terzaghi

I carichi applicati sul terreno sono stati diffusi secondo ${\bf valore}~{\bf 38.00}$

Metodo di calcolo della portanza

Spinta sui piedritti

Meyerhof

a Riposo [combinazione 1]

a Riposo [combinazione 2]

a Riposo [combinazione 3]

a Riposo [combinazione 4]

a Riposo [combinazione 5]

a Riposo [combinazione 6]

a Riposo [combinazione 7]

a Riposo [combinazione 8]

a Riposo [combinazione 9]

a Riposo [combinazione 10]

a Riposo [combinazione 11]

a Riposo [combinazione 12]

a Riposo [combinazione 13]

a Riposo [combinazione 14]

a Riposo [combinazione 15]



IN17 Tombino scatolare 3.00x2.00 al km 13+271,23: Relazione di calcolo scatolare

COMMESSA LI02 LOTTO C

CODIFICA

DOCUMENTO IN1700001 REV. A FOGLIO 49 di 118

a Riposo [combinazione 16]

a Riposo [combinazione 17]

a Riposo [combinazione 18]

a Riposo [combinazione 19]

a Riposo [combinazione 20]

a Riposo [combinazione 21]

a Riposo [combinazione 22]

a Riposo [combinazione 23]

a Riposo [combinazione 24]

a Riposo [combinazione 25]

Sisma

Identificazione del sito

Latitudine 41.845630

Longitudine 15.166889

Comune Chieuti

Provincia Foggia

Regione Puglia

Punti di interpolazione del reticolo 28774 - 28552 - 28551 - 28773

Tipo di opera

Tipo di costruzione Opera ordinaria

Vita nominale 75 anni

Classe d'uso III - Affollamenti significativi e industrie non pericolose

Vita di riferimento 113 anni

Combinazioni SLU

 $Accelerazione \ al \ suolo \ a_g = \\ 2.20 \ [m/s^2]$

Coefficiente di amplificazione per tipo di sottosuolo (S) 1.37Coefficiente di amplificazione topografica (St) 1.00Coefficiente riduzione (β_m) 1.00Rapporto intensità sismica verticale/orizzontale 0.50

 $\label{eq:coefficiented} Coefficiente \ di \ intensità \ sismica \ orizzontale \ (percento) \\ k_h = (a_g/g*\beta_m*St*Ss) = 30.60$

 $Coefficiente \ di \ intensità \ sismica \ verticale \ (percento) \\ k_v = 0.50 \ *k_h = 15.30$

Combinazioni SLE



IN17 Tombino scatolare 3.00x2.00 al km 13+271,23: COMMESSA LOTTO CODIFICA DOCUMENTO REV. FOGLIO Relazione di calcolo scatolare LI02 02D78 CL IN1700001 A 50 di 118

Accelerazione al suolo $a_g =$	0.00 [m/s^2]
Coefficiente di amplificazione per tipo di sottosuolo (S)	1.50
Coefficiente di amplificazione topografica (St)	1.00
Coefficiente riduzione (β_m)	0.18
Rapporto intensità sismica verticale/orizzontale	0.50
Coefficiente di intensità sismica orizzontale (percento)	$k_h\!\!=\!\!(a_g\!/g\!*\beta_m\!*St\!*Ss)=0.00$
Coefficiente di intensità sismica verticale (percento)	$k_{\nu}\!\!=\!\!0.50*k_{h}\!=\!0.00$
Forma diagramma incremento sismico	Rettangolare
Spinta sismica	Wood
Angolo diffusione sovraccarico	38.00 [°]

Coefficienti di spinta

N° combinazione	Statico	Sismico
1	0.562	0.000
2	0.637	0.000
3	0.562	0.000
4	0.637	0.000
5	0.562	0.000
6	0.562	1.003
7	0.637	0.000
8	0.637	1.079
9	0.562	0.000
10	0.562	1.003
11	0.637	0.000
12	0.637	1.079
13	0.562	1.003
14	0.637	1.079
15	0.562	1.003
16	0.637	1.079
17	0.562	0.000
18	0.562	0.000
19	0.562	0.000
20	0.562	0.000



Numero molle piedritto destro

LINEA PESCARA - BARI RADDOPPIO TRATTA FERROVIARIA TERMOLI - LESINA LOTTI 2 e 3 – RADDOPPIO TERMOLI - RIPALTA

IN17 Tombino scatolare 3.00x2.00 al km 13+271,23: COMMESSA LOTTO CODIFICA DOCUMENTO REV. FOGLIO Relazione di calcolo scatolare LI02 02D78 CL IN1700001 A 51 di 118

27

21	0.562	0.000	
22	0.562	0.000	
23	0.562	0.000	
24	0.562	0.000	
25	0.562	0.000	
Discretizzazione strutturale			
Numero elementi fondazione			45
Numero elementi traverso			18
Numero elementi piedritto sinistro)		26
Numero elementi piedritto destro			26
Numero molle fondazione			46
Numero molle piedritto sinistro			27



IN17 Tombino scatolare 3.00x2.00 al km 13+271,23:

Relazione di calcolo scatolare

 COMMESSA
 LOTTO
 CODIFICA
 DOCUMENTO
 REV.
 FOGLIO

 LI02
 02D78
 CL
 IN1700001
 A
 52 di 118

Analisi della combinazione nº 1

<u>Falda</u>

Spinta 55.67[kN]

Sottospinta 0.03839[MPa]

Analisi della combinazione n° 2

Falda

Spinta 41.24[kN]

Sottospinta 0.02844[MPa]

Analisi della combinazione n° 3

<u>Falda</u>

Spinta 55.67[kN]

Sottospinta 0.03839[MPa]

Analisi della combinazione n° 4

<u>Falda</u>

Spinta 41.24[kN]

Sottospinta 0.02844[MPa]

Analisi della combinazione n° 5

<u>Falda</u>

Spinta 55.67[kN]

Sottospinta 0.03839[MPa]



LINEA PESCARA - BARI RADDOPPIO TRATTA FERROVIARIA TERMOLI - LESINA

LOTTI 2 e 3 – RADDOPPIO TERMOLI - RIPALTA

IN17 Tombino scatolare 3.00x2.00 al km 13+271,23:

Relazione di calcolo scatolare

 COMMESSA
 LOTTO
 CODIFICA
 DOCUMENTO
 REV.
 FOGLIO

 LI02
 02D78
 CL
 IN1700001
 A
 53 di 118

Analisi della combinazione n° 6

<u>Falda</u>

 Spinta
 41.24[kN]

 Sottospinta
 0.02844[MPa]

Analisi della combinazione n° 7

<u>Falda</u>

 Spinta
 41.24[kN]

 Sottospinta
 0.02844[MPa]

Analisi della combinazione n° 8

Falda

 Spinta
 41.24[kN]

 Sottospinta
 0.02844[MPa]

Analisi della combinazione n° 9

<u>Falda</u>

 Spinta
 55.67[kN]

 Sottospinta
 0.03839[MPa]

Analisi della combinazione n° 10

<u>Falda</u>

 Spinta
 41.24[kN]

 Sottospinta
 0.02844[MPa]

Analisi della combinazione n° 11



LINEA PESCARA - BARI RADDOPPIO TRATTA FERROVIARIA TERMOLI - LESINA

LOTTI 2 e 3 – RADDOPPIO TERMOLI - RIPALTA

IN17 Tombino scatolare 3.00x2.00 al km 13+271,23: Relazione di calcolo scatolare

COMMESSA LOTTO
LI02 02D78

CODIFICA CL

DOCUMENTO IN1700001 REV.

FOGLIO 54 di 118

<u>Falda</u>

 Spinta
 41.24[kN]

 Sottospinta
 0.02844[MPa]

Analisi della combinazione nº 12

<u>Falda</u>

 Spinta
 41.24[kN]

 Sottospinta
 0.02844[MPa]

Analisi della combinazione n° 13

<u>Falda</u>

 Spinta
 41.24[kN]

 Sottospinta
 0.02844[MPa]

Analisi della combinazione n° 14

<u>Falda</u>

 Spinta
 41.24[kN]

 Sottospinta
 0.02844[MPa]

Analisi della combinazione n° 15

<u>Falda</u>

 Spinta
 41.24[kN]

 Sottospinta
 0.02844[MPa]

Analisi della combinazione nº 16

<u>Falda</u>



IN17 Tombino scatolare 3.00x2.00 al km 13+271,23: Relazione di calcolo scatolare

COMMESSA LOTTO LI02 02D78

CODIFICA

DOCUMENTO IN1700001 REV.

FOGLIO 55 di 118

Spinta 41.24[kN]

Sottospinta 0.02844[MPa]

Analisi della combinazione n° 17

Falda

Spinta 41.24[kN]

Sottospinta 0.02844[MPa]

Analisi della combinazione n° 18

Falda

Spinta 41.24[kN]

Sottospinta 0.02844[MPa]

Analisi della combinazione n° 19

<u>Falda</u>

Spinta 41.24[kN]

Sottospinta 0.02844[MPa]

Analisi della combinazione n° 20

<u>Falda</u>

 Spinta
 41.24[kN]

 Sottospinta
 0.02844[MPa]

Analisi della combinazione n° 21

<u>Falda</u>

 Spinta
 41.24[kN]

 Sottospinta
 0.02844[MPa]



IN17 Tombino scatolare 3.00x2.00 al km 13+271,23: Relazione di calcolo scatolare

COMMESSA LI02 LOTTO CODIFICA

CL

02D78

DOCUMENTO IN1700001 REV.

FOGLIO 56 di 118

Analisi della combinazione n° 22

<u>Falda</u>

Spinta 41.24[kN]

Sottospinta 0.02844[MPa]

Analisi della combinazione n° 23

<u>Falda</u>

Spinta 41.24[kN]

Sottospinta 0.02844[MPa]

Analisi della combinazione n° 24

<u>Falda</u>

Spinta 41.24[kN]

Sottospinta 0.02844[MPa]

Analisi della combinazione n° 25

<u>Falda</u>

Spinta 41.24[kN]

Sottospinta 0.02844[MPa]



IN17 Tombino scatolare 3.00x2.00 al km 13+271,23: Relazione di calcolo scatolare

COMMESSA LOTTO
LI02 02D78

CODIFICA

DOCUMENTO IN1700001 REV.

FOGLIO 57 di 118

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

Mu 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

 $V_{Rd} \hspace{1cm} \textit{Aliquota taglio assorbita dal calcestruzzo in elementi senza armature trasversali, espressa in kN}$

 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

<u>Verifica sezioni fondazione [Combinazione nº 1 - SLU (Caso A1-M1)]</u>

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 50.00 cm

Verifiche presso-flessione

CS	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	$\mathbf{A_{fi}}$	$\mathbf{M}_{\mathbf{u}}$	$N_{\rm u}$	N	M	X	\mathbf{N}°
56.50	25.45	25.45	-252.41	-739.10	-13.08	0.00 (-1.57)	0.00	1
5.35	25.45	25.45	-509.78	584.37	109.16	-94.41 (-95.23)	2.00	2
251.86	25.45	25.45	-792.95	3278.49	13.02	0.00 (2.46)	4.00	3

Verifiche taglio

\mathbf{N}°	X	V	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rd}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{R}\mathbf{s}\mathbf{d}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rcd}}$	\mathbf{A}_{sw}
1	0.00	3.97	214.89	0.00	0.00	0.00
2	2.00	-9.72	231.03	0.00	0.00	0.00
3	4.00	-6.21	218.34	0.00	0.00	0.00

<u>Verifica sezioni traverso [Combinazione nº 1 - SLU (Caso A1-M1)]</u>



IN17 Tombino scatolare 3.00x2.00 al km 13+271,23: Relazione di calcolo scatolare

 COMMESSA
 LOTTO
 CODIFICA
 DOCUMENTO
 REV.
 FOGLIO

 LI02
 02D78
 CL
 IN1700001
 A
 58 di 118

Base sezione B = 100 cmAltezza sezione H = 40.00 cm

Verifiche presso-flessione

\mathbf{N}°	X	M	N	$N_{\rm u}$	$\mathbf{M}_{\mathbf{u}}$	$\mathbf{A_{fi}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	CS
1	0.30	-73.27 (-100.85)	83.21	281.63	-341.33	25.45	25.45	3.38
2	2.00	78.51 (78.51)	94.79	437.90	362.70	25.45	25.45	4.62
3	3.70	-100 85 (-100 85)	106 38	373.27	-353.86	25.45	25.45	3.51

Verifiche taglio

\mathbf{N}°	X	V	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rd}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rsd}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rcd}}$	\mathbf{A}_{sw}
1	0.30	186.68	203.12	0.00	0.00	0.00
2	2.00	-8.11	204.60	0.00	0.00	0.00
3	3.70	-202.90	206.08	0.00	0.00	0.00

<u>Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione nº 1 - SLU (Caso A1-M1)]</u>

Base sezione B = 100 cm

 $H=40.00\;cm$

Verifiche presso-flessione

Altezza sezione

\mathbf{N}°	X	M	N	N_{u}	$\mathbf{M}_{\mathbf{u}}$	$\mathbf{A_{fi}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	CS
1	0.25	-95.43 (-95.43)	219.12	1006.84	-438.50	25.45	25.45	4.60
2	1.48	-21.43 (-22.59)	202.90	4001.49	-445.51	25.45	25.45	19.72
3	2.70	-73.27 (-95.43)	186.68	808.65	-413.38	25.45	25.45	4.33

Verifiche taglio

\mathbf{A}_{sw}	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rcd}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{R}\mathbf{s}\mathbf{d}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rd}}$	v	X	N°
0.00	0.00	0.00	220.45	122.24	0.25	1
0.00	0.00	0.00	218.38	3.79	1.48	2
0.00	0.00	0.00	216.32	-83.21	2.70	3

$\underline{Verifica\ sezioni\ piedritto\ destro\ [Combinazione\ n^\circ\ 1\ -\ SLU\ (Caso\ A1\text{-}M1)]}$

Base sezione B = 100 cmAltezza sezione H = 40.00 cm

Verifiche presso-flessione



IN17 Tombino scatolare 3.00x2.00 al km 13+271,23:	COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
Relazione di calcolo scatolare	LI02	02D78	CL	IN1700001	Α	59 di 118

N°	X	M	N	N_{u}	$\mathbf{M}_{\mathbf{u}}$	$\mathbf{A_{fi}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	CS
1	0.25	-62.65 (-92.07)	235.34	1172.85	-458.85	25.45	25.45	4.98
2	1.48	-19.72 (-26.10)	219.12	3844.76	-458.03	25.45	25.45	17.55
3	2.70	-100.85 (-100.85)	202.90	840.47	-417.73	25.45	25.45	4.14

Verifiche taglio

N°	X	\mathbf{v}	$ m V_{Rd}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rsd}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rcd}}$	\mathbf{A}_{sw}
1	0.25	-96.14	222.52	0.00	0.00	0.00
2	1.48	20.85	220.45	0.00	0.00	0.00
3	2.70	106.38	218.39	0.00	0.00	0.00

$\underline{Verifica\ sezioni\ fondazione\ [Combinazione\ n^{\circ}\ 2\ -\ SLU\ (Caso\ A2-M2)]}$

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 50.00 cm

Verifiche presso-flessione

\mathbf{N}°	X	M	N	N_{u}	$\mathbf{M}_{\mathbf{u}}$	$\mathbf{A_{fi}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	CS
1	0.00	0.00 (-1.27)	-11.45	-779.93	-244.18	25.45	25.45	68.14
2	2.00	-74.40 (-75.14)	95.20	664.77	-524.70	25.45	25.45	6.98
3	4.00	0.00 (2.04)	11.39	3624.12	-775.94	25.45	25.45	318.20

Verifiche taglio

\mathbf{N}°	X	\mathbf{v}	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rd}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{R}\mathbf{s}\mathbf{d}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rcd}}$	\mathbf{A}_{sw}
1	0.00	3.21	215.11	0.00	0.00	0.00
2	2.00	-8.67	229.18	0.00	0.00	0.00
3	4.00	-5.16	218.12	0.00	0.00	0.00

$\underline{Verifica\ sezioni\ traverso\ [Combinazione\ n^{\circ}\ 2\ -\ SLU\ (Caso\ A2\text{-}M2)]}$

Base sezione B = 100 cmAltezza sezione H = 40.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N_{u}	$\mathbf{M_{u}}$	$\mathbf{A_{fi}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	CS
1	0.30	-60.65 (-84.56)	74.54	303.54	-344.33	25.45	25.45	4.07
2	2.00	63.27 (63.27)	84.53	495.02	370.50	25.45	25.45	5.86



IN17 Tombino scatolare 3.00x2.00 al km 13+271,23:	COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
Relazione di calcolo scatolare	LI02	02D78	CL	IN1700001	Α	60 di 118

3 3.70 -84.56 (-84.56) 94.51 399.55 -357.45 25.45 25.45	4.23	3	3.70	-84.56 (-84.56)	94.51	399.55	-357.45	25.45	25.45	4.23
---	------	---	------	-----------------	-------	--------	---------	-------	-------	------

Verifiche taglio

\mathbf{N}°	X	\mathbf{v}	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rd}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rsd}}$	V_{Rcd}	\mathbf{A}_{sw}
1	0.30	152.81	202.02	0.00	0.00	0.00
2	2.00	-7.03	203.29	0.00	0.00	0.00
3	3.70	-166.88	204.57	0.00	0.00	0.00

<u>Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione nº 2 - SLU (Caso A2-M2)]</u>

Base sezione B = 100 cmAltezza sezione H = 40.00 cm

Verifiche presso-flessione

CS	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	$\mathbf{A_{fi}}$	$\mathbf{M_{u}}$	N_u	N	M	X	N°
5.40	25.45	25.45	-432.12	954.77	176.84	-80.04 (-80.04)	0.25	1
26.18	25.45	25.45	-419.54	4315.70	164.82	-14.85 (-16.02)	1.48	2
5.12	25.45	25.45	-409.80	782.42	152.81	-60.65 (-80.04)	2.70	3

Verifiche taglio

\mathbf{N}°	X	V	V_{Rd}	$\mathbf{V}_{\mathbf{R}\mathbf{s}\mathbf{d}}$	V_{Rcd}	\mathbf{A}_{sw}
1	0.25	106.65	215.06	0.00	0.00	0.00
2	1.48	3.83	213.53	0.00	0.00	0.00
3	2.70	-74.54	212.00	0.00	0.00	0.00

<u>Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione nº 2 - SLU (Caso A2-M2)]</u>

Base sezione B = 100 cmAltezza sezione H = 40.00 cm

Verifiche presso-flessione

\mathbf{N}°	X	M	N	N_{u}	$\mathbf{M}_{\mathbf{u}}$	$\mathbf{A_{fi}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	CS
1	0.25	-51.50 (-77.15)	190.90	1119.06	-452.26	25.45	25.45	5.86
2	1.48	-13.42 (-18.80)	178.89	4135.08	-434.47	25.45	25.45	23.12
3	2.70	-84.56 (-84.56)	166.88	818.48	-414.73	25.45	25.45	4.90

Verifiche taglio



IN17 Tombino scatolare 3.00x2.00 al km 13+271,23:	COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
Relazione di calcolo scatolare	LI02	02D78	CL	IN1700001	Α	61 di 118

N°	X	\mathbf{v}	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rd}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rsd}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rcd}}$	\mathbf{A}_{sw}	
1	0.25	-83.81	216.86	0.00	0.00	0.00	
2	1.48	17.58	215.32	0.00	0.00	0.00	
3	2.70	94.51	213.79	0.00	0.00	0.00	

$\underline{Verifica\ sezioni\ fondazione\ [Combinazione\ n^{\circ}\ 3\ -\ SLU\ (Caso\ A1-M1)]}$

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 50.00 cm

Verifiche presso-flessione

\mathbf{N}°	X	M	N	N_{u}	$\mathbf{M}_{\mathbf{u}}$	$\mathbf{A_{fi}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	CS
1	0.00	0.00 (-1.54)	-9.82	-643.05	-271.77	25.45	25.45	65.51
2	2.00	-89.58 (-90.09)	101.30	570.28	-507.17	25.45	25.45	5.63
3	4.00	0.00 (-2.20)	9.76	2356.60	-763.09	25.45	25.45	241.53

Verifiche taglio

N°	X	\mathbf{v}	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rd}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rsd}}$	V_{Rcd}	\mathbf{A}_{sw}
1	0.00	3.88	215.32	0.00	0.00	0.00
2	2.00	-6.48	229.99	0.00	0.00	0.00
3	4.00	-5.56	217.91	0.00	0.00	0.00

$\underline{Verifica\ sezioni\ traverso\ [Combinazione\ n^\circ\ 3\ -\ SLU\ (Caso\ A1\text{-}M1)]}$

Base sezione B = 100 cmAltezza sezione H = 40.00 cm

Verifiche presso-flessione

\mathbf{N}°	X	M	N	N_u	$\mathbf{M}_{\mathbf{u}}$	$\mathbf{A_{fi}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	CS
1	0.30	-79.45 (-100.13)	84.96	290.66	-342.57	25.45	25.45	3.42
2	2.00	64.05 (64.05)	93.65	553.36	378.48	25.45	25.45	5.91
3	3.70	-100.13 (-100.13)	102.33	359.77	-352.02	25.45	25.45	3.52

Verifiche taglio

N°	X	\mathbf{V}	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rd}}$	V_{Rsd}	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rcd}}$	A_{sw}
1	0.30	174.90	203.35	0.00	0.00	0.00
2	2.00	-6.08	204.46	0.00	0.00	0.00



IN17 Tombino scatolare 3.00x2.00 al km 13+271,23: Relazione di calcolo scatolare

 COMMESSA
 LOTTO
 CODIFICA
 DOCUMENTO
 REV.
 FOGLIO

 LI02
 02D78
 CL
 IN1700001
 A
 62 di 118

3 3.70 -187.07 205.56 0.00 0.00 0.00

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

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 40.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	$N_{\rm u}$	$\mathbf{M}_{\mathbf{u}}$	$\mathbf{A_{fi}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	CS
1	0.25	-85.84 (-85.84)	207.34	1081.20	-447.62	25.45	25.45	5.21
2	1.48	-22.59 (-23.40)	191.12	3780.09	-462.90	25.45	25.45	19.78
3	2.70	-79 45 (-85 84)	174 90	855 29	-419.76	25.45	25.45	4 89

Verifiche taglio

\mathbf{N}°	X	\mathbf{v}	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rd}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rsd}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rcd}}$	A_{sw}
1	0.25	111.12	218.95	0.00	0.00	0.00
2	1.48	-2.65	216.88	0.00	0.00	0.00
3	2.70	-84.96	214.82	0.00	0.00	0.00

$\underline{Verifica\ sezioni\ piedritto\ destro\ [Combinazione\ n^\circ\ 3\ -\ SLU\ (Caso\ A1-M1)]}$

Base sezione B = 100 cmAltezza sezione H = 40.00 cm

Verifiche presso-flessione

CS	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	$\mathbf{A_{fi}}$	$\mathbf{M}_{\mathbf{u}}$	N_u	N	M	X	N°
5.05	25.45	25.45	-451.03	1109.08	219.50	-61.25 (-89.27)	0.25	1
17.35	25.45	25.45	-481.95	3527.06	203.29	-21.31 (-27.78)	1.48	2
4.06	25.45	25.45	-406.71	759.86	187.07	-100.13 (-100.13)	2.70	3

Verifiche taglio

N°	X	V	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rd}}$	V_{Rsd}	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rcd}}$	\mathbf{A}_{sw}
1	0.25	-91.55	220.50	0.00	0.00	0.00
2	1.48	21.13	218.43	0.00	0.00	0.00
3	2.70	102.33	216.37	0.00	0.00	0.00

$\underline{Verifica\ sezioni\ fondazione\ [Combinazione\ n^{\circ}\ 4\ -\ SLU\ (Caso\ A2\text{-}M2)]}$



IN17 Tombino scatolare 3.00x2.00 al km 13+271,23: Relazione di calcolo scatolare

COMMESSA LOTTO CODIFICA DOCUMENTO REV. FOGLIO
LI02 02D78 CL IN1700001 A 63 di 118

Base sezione B = 100 cmAltezza sezione H = 50.00 cm

Verifiche presso-flessione

\mathbf{N}°	X	M	N	$N_{\rm u}$	$\mathbf{M}_{\mathbf{u}}$	$\mathbf{A_{fi}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	CS
1	0.00	0.00 (-1.24)	-8.59	-684.18	-263.48	25.45	25.45	79.66
2	2.00	-70.31 (-70.79)	88.01	648.61	-521.70	25.45	25.45	7.37
3	4.00	0.00 (1.82)	8.54	2747.29	-788.09	25.45	25.45	321.80

Verifiche taglio

\mathbf{N}°	X	V	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rd}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{R}\mathbf{s}\mathbf{d}}$	V_{Rcd}	\mathbf{A}_{sw}
1	0.00	3.14	215.48	0.00	0.00	0.00
2	2.00	-5.84	228.24	0.00	0.00	0.00
3	4.00	-4.60	217.74	0.00	0.00	0.00

<u>Verifica sezioni traverso [Combinazione nº 4 - SLU (Caso A2-M2)]</u>

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 40.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N_{u}	$\mathbf{M}_{\mathbf{u}}$	$\mathbf{A_{fi}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	CS
1	0.30	-65.67 (-83.60)	75.43	311.69	-345.44	25.45	25.45	4.13
2	2.00	51.12 (51.12)	82.92	631.22	389.13	25.45	25.45	7.61
3	3.70	-83.60 (-83.60)	90.41	384.33	-355.37	25.45	25.45	4.25

Verifiche taglio

N°	X	V	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rd}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rsd}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rcd}}$	\mathbf{A}_{sw}
1	0.30	142.67	202.13	0.00	0.00	0.00
2	2.00	-5.27	203.09	0.00	0.00	0.00
3	3.70	-153.22	204.04	0.00	0.00	0.00

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

Base sezione B = 100 cmAltezza sezione H = 40.00 cm

Verifiche presso-flessione



IN17 Tombino scatolare 3.00x2.00 al km 13+271,23:	COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
Relazione di calcolo scatolare	LI02	02D78	CL	IN1700001	Α	64 di 118

\mathbf{N}°	X	\mathbf{M}	N	N_{u}	$\mathbf{M}_{\mathbf{u}}$	$\mathbf{A_{fi}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	CS
1	0.25	-71.65 (-71.65)	166.70	1025.42	-440.78	25.45	25.45	6.15
2	1.48	-15.98 (-16.48)	154.68	4103.15	-437.11	25.45	25.45	26.53
3	2.70	-65.67 (-71.65)	142.67	828.46	-416.09	25.45	25.45	5.81

Verifiche taglio

N°	X	\mathbf{v}	V_{Rd}	V_{Rsd}	$ m V_{Rcd}$	\mathbf{A}_{sw}
1	0.25	96.60	213.77	0.00	0.00	0.00
2	1.48	-1.64	212.24	0.00	0.00	0.00
3	2.70	-75.43	210.71	0.00	0.00	0.00

$\underline{Verifica\ sezioni\ piedritto\ destro\ [Combinazione\ n^\circ\ 4-SLU\ (Caso\ A2-M2)]}$

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 40.00 cm

Verifiche presso-flessione

\mathbf{N}°	X	M	N	N_u	$\mathbf{M}_{\mathbf{u}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{fi}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	CS
1	0.25	-50.26 (-74.58)	177.24	1056.73	-444.62	25.45	25.45	5.96
2	1.48	-14.90 (-20.32)	165.23	3770.70	-463.61	25.45	25.45	22.82
3	2.70	-83.60 (-83.60)	153.22	740.57	-404.07	25.45	25.45	4.83

Verifiche taglio

\mathbf{N}°	X	\mathbf{v}	$ m V_{Rd}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{R}\mathbf{s}\mathbf{d}}$	${f V_{Rcd}}$	\mathbf{A}_{sw}
1	0.25	-79.47	215.11	0.00	0.00	0.00
2	1.48	17.70	213.58	0.00	0.00	0.00
3	2.70	90.41	212.05	0.00	0.00	0.00

$\underline{Verifica\ sezioni\ fondazione\ [Combinazione\ n^\circ\ 5\ -\ SLU\ (Caso\ A1\text{-}M1)]}$

Base sezione B = 100 cmAltezza sezione H = 50.00 cm

Verifiche presso-flessione

CS	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	$\mathbf{A_{fi}}$	$\mathbf{M}_{\mathbf{u}}$	Nu	N	M	X	N°
45.98	25.45	25.45	-209.15	-953.73	-20.74	0.00 (-1.34)	0.00	1
5.85	25.45	25.45	-526.88	676.52	115.74	-88.53 (-90.14)	2.00	2



IN17 Tombino scatolare 3.00x2.00 al km 13+271,23:	COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
Relazione di calcolo scatolare	LI02	02D78	CL	IN1700001	Α	65 di 118

3	4.00	0.00 (-2.52)	20.68	4623.41	-686.22	25.45	25.45	223.61
---	------	--------------	-------	---------	---------	-------	-------	--------

Verifiche taglio

\mathbf{N}°	X	${f v}$	V_{Rd}	V_{Rsd}	V_{Rcd}	\mathbf{A}_{sw}
1	0.00	3.39	213.88	0.00	0.00	0.00
2	2.00	-15.14	231.90	0.00	0.00	0.00
3	4.00	-6.37	219.35	0.00	0.00	0.00

<u>Verifica sezioni traverso [Combinazione nº 5 - SLU (Caso A1-M1)]</u>

Base sezione B = 100 cmAltezza sezione H = 40.00 cm

Verifiche presso-flessione

CS	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	$\mathbf{A_{fi}}$	$\mathbf{M}_{\mathbf{u}}$	N_u	N	M	X	N°
3.36	25.45	25.45	-343.28	295.88	88.03	-68.14 (-102.14)	0.30	1
5.04	25.45	25.45	371.44	501.87	99.62	73.73 (73.73)	2.00	2
3.48	25.45	25.45	-355.79	387.37	111.20	-102.14 (-102.14)	3.70	3

Verifiche taglio

\mathbf{N}°	X	V	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rd}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{R}\mathbf{s}\mathbf{d}}$	V_{Rcd}	\mathbf{A}_{sw}
1	0.30	176.90	203.74	0.00	0.00	0.00
2	2.00	-10.00	205.22	0.00	0.00	0.00
3	3.70	-196.90	206.69	0.00	0.00	0.00

$\underline{Verifica\ sezioni\ piedritto\ sinistro\ [Combinazione\ n^\circ\ 5\ -\ SLU\ (Caso\ A1-M1)]}$

Base sezione B = 100 cmAltezza sezione H = 40.00 cm

Verifiche presso-flessione

\mathbf{N}°	X	M	N	N_u	$\mathbf{M}_{\mathbf{u}}$	$\mathbf{A_{fi}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	CS
1	0.25	-101.83 (-101.83)	209.34	865.86	-421.20	25.45	25.45	4.14
2	1.48	-16.23 (-18.83)	193.12	4309.23	-420.07	25.45	25.45	22.31
3	2.70	-68.14 (-95.08)	176.90	755.68	-406.14	25.45	25.45	4.27

Verifiche taglio



FOGLIO

66 di 118

Α

IN17 Tombino scatolare 3.00x2.00 al km 13+271,23:	COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.
Relazione di calcolo scatolare	LI02	02D78	CL	IN1700001	Α

\mathbf{N}°	X	V	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rd}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{R}\mathbf{s}\mathbf{d}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rcd}}$	\mathbf{A}_{sw}
1	0.25	136.49	219.21	0.00	0.00	0.00
2	1.48	8.49	217.14	0.00	0.00	0.00
3	2.70	-88.03	215.07	0.00	0.00	0.00

$\underline{Verifica\ sezioni\ piedritto\ destro\ [Combinazione\ n^\circ\ 5\ -\ SLU\ (Caso\ A1-M1)]}$

H = 40.00 cm

Base sezione B = 100 cm

Verifiche presso-flessione

Altezza sezione

CS	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	$\mathbf{A_{fi}}$	$\mathbf{M}_{\mathbf{u}}$	$N_{\rm u}$	N	M	X	N°
5.46	25.45	25.45	-468.63	1252.64	229.34	-56.71 (-85.80)	0.25	1
18.86	25.45	25.45	-443.95	4020.38	213.12	-16.25 (-23.53)	1.48	2
4.03	25.45	25.45	-411.21	792.74	196.90	-102.14 (-102.14)	2.70	3

Verifiche taglio

N°	X	v	V_{Rd}	$\mathbf{V}_{\mathbf{R}\mathbf{s}\mathbf{d}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rcd}}$	\mathbf{A}_{sw}
1	0.25	-95.07	221.76	0.00	0.00	0.00
2	1.48	23.80	219.69	0.00	0.00	0.00
3	2.70	111.20	217.62	0.00	0.00	0.00

$\underline{Verifica\ sezioni\ fondazione\ [Combinazione\ n^\circ\ 6\ -\ SLU\ (Caso\ A1\text{-}M1)\ -\ Sisma\ Vert.\ negativo]}$

Base sezione B = 100 cmAltezza sezione $H=50.00\;cm$

Verifiche presso-flessione

\mathbf{N}°	X	M	N	N_{u}	$\mathbf{M}_{\mathbf{u}}$	$\mathbf{A_{fi}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	CS
1	0.00	0.00 (0.00)	-73.93	-1584.30	-82.07	25.45	25.45	21.54
2	2.00	-41.10 (-56.97)	99.66	1038.55	-593.66	25.45	25.45	10.42
3	4.00	0.00 (2.42)	73.88	7470.85	114.19	25.45	25.45	101.64

Verifiche taglio

° X V	$\mathbf{V}_{\mathbf{R}\mathbf{s}\mathbf{d}}$	V_{Rcd}	\mathbf{A}_{sw}
1 0.00 0.00	0.00	0.00	0.00
2 2.00 -46.50	0.00	0.00	0.00



IN17 Tombino scatolare 3.00x2.00 al km 13+271,23: Relazione di calcolo scatolare

 COMMESSA
 LOTTO
 CODIFICA
 DOCUMENTO
 REV.
 FOGLIO

 LI02
 02D78
 CL
 IN1700001
 A
 67 di 118

3 4.00 -6.12

226.32

0.00

0.00

<u>Verifica sezioni traverso [Combinazione nº 6 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. negativo]</u>

Base sezione

B = 100 cm

Altezza sezione

H = 40.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N_{u}	$\mathbf{M}_{\mathbf{u}}$	$\mathbf{A_{fi}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	CS
1	0.30	-20.41 (-47.71)	75.14	607.77	-385.92	25.45	25.45	8.09
2	2.00	39.12 (41.84)	81.84	808.72	413.39	25.45	25.45	9.88
3	3.70	-85 73 (-85 73)	88 54	364 19	-352 62	25.45	25.45	4 11

0.00

Verifiche taglio

\mathbf{N}°	X	v	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rd}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{R}\mathbf{s}\mathbf{d}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rcd}}$	\mathbf{A}_{sw}
1	0.30	89.24	202.10	0.00	0.00	0.00
2	2.00	-19.21	202.95	0.00	0.00	0.00
3	3.70	-127.67	203.80	0.00	0.00	0.00

$\underline{Verifica\ sezioni\ piedritto\ sinistro\ [Combinazione\ n^{\circ}\ 6\ -\ SLU\ (Caso\ A1-M1)\ -\ Sisma\ Vert.\ negativo]}$

Base sezione B = 100 cmAltezza sezione H = 40.00 cm

Verifiche presso-flessione

CS	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	$\mathbf{A_{fi}}$	$\mathbf{M}_{\mathbf{u}}$	N_u	N	M	X	N°
3.10	25.45	25.45	-349.21	339.25	109.59	-112.81 (-112.81)	0.25	1
36.20	25.45	25.45	476.58	3598.40	99.42	7.27 (13.17)	1.48	2
9.71	25.45	25.45	-421.24	866.16	89.24	-20.41 (-43.40)	2.70	3

Verifiche taglio

\mathbf{N}°	X	V	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rd}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rsd}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rcd}}$	\mathbf{A}_{sw}
1	0.25	166.09	206.49	0.00	0.00	0.00
2	1.48	33.82	205.19	0.00	0.00	0.00
3	2.70	-75.14	203.89	0.00	0.00	0.00

$\underline{Verifica\ sezioni\ piedritto\ destro\ [Combinazione\ n^\circ\ 6\ -\ SLU\ (Caso\ A1-M1)\ -\ Sisma\ Vert.\ negativo]}$



IN17 Tombino scatolare 3.00x2.00 al km 13+271,23: Relazione di calcolo scatolare

 COMMESSA
 LOTTO
 CODIFICA
 DOCUMENTO
 REV.
 FOGLIO

 LI02
 02D78
 CL
 IN1700001
 A
 68 di 118

Base sezione B = 100 cmAltezza sezione H = 40.00 cm

Verifiche presso-flessione

CS	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	$\mathbf{A_{fi}}$	$\mathbf{M}_{\mathbf{u}}$	N_u	N	M	X	N°
35.37	25.45	25.45	328.73	5235.04	148.02	0.97 (9.29)	0.25	1
27.21	25.45	25.45	-465.09	3751.04	137.84	-5.07 (-17.09)	1.48	2
4.44	25.45	25.45	-380.24	566.24	127.67	-85.73 (-85.73)	2.70	3

Verifiche taglio

\mathbf{N}°	X	\mathbf{V}	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rd}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rsd}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rcd}}$	\mathbf{A}_{sw}
1	0.25	-33.29	211.39	0.00	0.00	0.00
2	1.48	39.28	210.09	0.00	0.00	0.00
3	2.70	88.54	208.79	0.00	0.00	0.00

<u>Verifica sezioni fondazione [Combinazione nº 7 - SLU (Caso A2-M2)]</u>

 $H=50.00\;cm$

Base sezione B = 100 cm

Verifiche presso-flessione

Altezza sezione

N°	X	M	N	$N_{\rm u}$	$\mathbf{M}_{\mathbf{u}}$	$\mathbf{A_{fi}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	CS
1	0.00	0.00 (1.06)	-18.93	-1014.54	-196.90	25.45	25.45	53.59
2	2.00	-69.16 (-70.79)	101.56	784.60	-546.93	25.45	25.45	7.73
3	4.00	0.00 (2.11)	18.87	5110.11	-636.29	25.45	25.45	270.77

Verifiche taglio

N°	X	\mathbf{v}	V_{Rd}	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rsd}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rcd}}$	\mathbf{A}_{sw}
1	0.00	2.67	214.12	0.00	0.00	0.00
2	2.00	-13.93	230.02	0.00	0.00	0.00
3	4.00	-5.34	219.11	0.00	0.00	0.00

$\underline{Verifica\ sezioni\ traverso\ [Combinazione\ n^{\circ}\ 7\ -\ SLU\ (Caso\ A2\text{-}M2)]}$

Base sezione B = 100 cmAltezza sezione H = 40.00 cm

Verifiche presso-flessione

	GRUPPO FER	ITALFE			_	IO TRATI	A FERROVIA	RIA TERMOLI - DLI - RIPALTA	LESINA	
		scatolare 3.00x2.00 colo scatolare	al km 13+271,2	23:	COMMESSA LI02	LOTTO 02D78	CODIFICA CL	DOCUMENTO IN1700001	REV.	FOGLIO 69 di 118
N°	X	M	N		N_u	$\mathbf{M}_{\mathbf{u}}$	$\mathbf{A_{fi}}$	\mathbf{A}_{fs}	CS	
1	0.30	-55.95 (-86.14)	79.33	319	0.05	-346.45	25.45	25.45	4.02	
2	2.00	59.04 (59.12)	89.31	576	5.55	381.65	25.45	25.45	6.46	
3	3.70	-86.14 (-86.14)	99.30	414	1.42	-359.49	25.45	25.45	4.17	
Verifich	e taglio									
N°	X	V	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rd}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rsd}}$		$\mathbf{V}_{\mathbf{Rcd}}$	\mathbf{A}_{sw}			
1	0.30	144.17	202.63	0.00		0.00	0.00			
2	2.00	-8.88	203.90	0.00		0.00	0.00			
3	3.70	-161.92	205.18	0.00		0.00	0.00			
Verifica	ı sezioni pi	edritto sinistro [Com	binazione n° 7 - S	SLU (Caso	A2-M2)]					
Base sez	zione	B = 100 cm								
Altezza	sezione	H = 40.00 cm								
Verifich	e presso-fl	<u>essione</u>								
N°	X	M	N		N_{u}	$\mathbf{M}_{\mathbf{u}}$	$\mathbf{A_{fi}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	CS	
1	0.25	-86.44 (-86.44)	168.19	802	2.82	-412.58	25.45	25.45	4.77	
2	1.48	-10.00 (-12.56)	156.18	4736	5.59	-380.85	25.45	25.45	30.33	
3	2.70	-55.95 (-80.23)	144.17	721	.38	-401.45	25.45	25.45	5.00	

verifiche bresso-flessione	Verifiche	presso-flessione
----------------------------	-----------	------------------

\mathbf{N}°	X	M	N	N_{u}	$\mathbf{M}_{\mathbf{u}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{fi}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	CS
1	0.25	-86.44 (-86.44)	168.19	802.82	-412.58	25.45	25.45	4.77
2	1.48	-10.00 (-12.56)	156.18	4736.59	-380.85	25.45	25.45	30.33
3	2.70	-55.95 (-80.23)	144.17	721.38	-401.45	25.45	25.45	5.00

Verifiche taglio

\mathbf{N}°	X	V	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rd}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rsd}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rcd}}$	\mathbf{A}_{sw}
1	0.25	120.49	213.96	0.00	0.00	0.00
2	1.48	8.36	212.43	0.00	0.00	0.00
3	2.70	-79.33	210.90	0.00	0.00	0.00

$\underline{Verifica\ sezioni\ piedritto\ destro\ [Combinazione\ n^{\circ}\ 7\ -\ SLU\ (Caso\ A2-M2)]}$

Base sezione B = 100 cmH = 40.00 cmAltezza sezione

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N_u	$\mathbf{M}_{\mathbf{u}}$	$\mathbf{A_{fi}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	CS
1	0.25	-45.84 (-71.14)	185.95	1211.73	-463.61	25.45	25.45	6.52
2	1.48	-10.26 (-16.54)	173.93	4365.62	-415.14	25.45	25.45	25.10



IN17	Tombino	scatolare	3.00x2.00	al	km	13+271,23:				
Relazione di calcolo scatolare										

COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
LI02	02D78	CL	IN1700001	Α	70 di 118

	3	2.70	-86.14 (-86.14)	161.92	766.13	-407.57	25.45	25.45	4.73
--	---	------	-----------------	--------	--------	---------	-------	-------	------

Verifiche taglio

\mathbf{N}°	X	\mathbf{v}	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rd}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rsd}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rcd}}$	\mathbf{A}_{sw}
1	0.25	-82.69	216.22	0.00	0.00	0.00
2	1.48	20.53	214.69	0.00	0.00	0.00
3	2.70	99.30	213.16	0.00	0.00	0.00

<u>Verifica sezioni fondazione [Combinazione nº 8 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. negativo]</u>

Base sezione B = 100 cmAltezza sezione H = 50.00 cm

Verifiche presso-flessione

CS	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	$\mathbf{A_{fi}}$	$M_{\rm u}$	N_{u}	N	M	X	\mathbf{N}°
20.41	25.45	25.45	-82.53	-1582.01	-77.87	0.00 (0.00)	0.00	1
10.27	25.45	25.45	-612.93	1153.97	112.37	-43.37 (-59.68)	2.00	2
96.48	25.45	25.45	114.72	7470.08	77.80	0.00 (-2.58)	4.00	3

Verifiche taglio

\mathbf{N}°	X	\mathbf{v}	V_{Rd}	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rsd}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rcd}}$	\mathbf{A}_{sw}
1	0.00	0.00	206.39	0.00	0.00	0.00
2	2.00	-48.68	231.45	0.00	0.00	0.00
3	4.00	-6.50	226.84	0.00	0.00	0.00

$\underline{Verifica\ sezioni\ traverso\ [Combinazione\ n^\circ\ 8\ -\ SLU\ (Caso\ A2-M2)\ -\ Sisma\ Vert.\ negativo]}$

Base sezione B = 100 cmAltezza sezione H = 40.00 cm

Verifiche presso-flessione

\mathbf{N}°	X	M	N	$N_{\rm u}$	$\mathbf{M}_{\mathbf{u}}$	$\mathbf{A_{fi}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	CS
1	0.30	-23.79 (-53.52)	87.15	634.33	-389.55	25.45	25.45	7.28
2	2.00	41.62 (44.34)	93.85	900.63	425.49	25.45	25.45	9.60
3	3.70	-92.38 (-92.38)	100.55	387.20	-355.77	25.45	25.45	3.85

Verifiche taglio



REV.

Α

FOGLIO

71 di 118

IN17 Tombino scatolare 3.00x2.00 al km 13+271,23:	COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO
Relazione di calcolo scatolare	LI02	02D78	CL	IN1700001

N°	X	V	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rd}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{R}\mathbf{s}\mathbf{d}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rcd}}$	\mathbf{A}_{sw}
1	0.30	97.14	203.63	0.00	0.00	0.00
2	2.00	-20.17	204.48	0.00	0.00	0.00
3	3.70	-137.48	205.34	0.00	0.00	0.00

$\underline{Verifica\ sezioni\ piedritto\ sinistro\ [Combinazione\ n^\circ\ 8\ -\ SLU\ (Caso\ A2-M2)\ -\ Sisma\ Vert.\ negativo]}$

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 40.00 cm

Verifiche presso-flessione

\mathbf{N}°	X	M	N	N_u	$\mathbf{M}_{\mathbf{u}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{fi}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	CS
1	0.25	-120.94 (-120.94)	117.49	339.22	-349.21	25.45	25.45	2.89
2	1.48	10.28 (16.01)	107.31	3326.28	496.33	25.45	25.45	31.00
3	2.70	-23.79 (-50.46)	97.14	791.13	-410.99	25.45	25.45	8.14

Verifiche taglio

\mathbf{N}°	X	\mathbf{v}	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rd}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{R}\mathbf{s}\mathbf{d}}$	V_{Rcd}	\mathbf{A}_{sw}
1	0.25	182.73	207.49	0.00	0.00	0.00
2	1.48	35.57	206.20	0.00	0.00	0.00
3	2.70	-87.15	204.90	0.00	0.00	0.00

$\underline{\text{Verifica sezioni piedritto destro} \ [\text{Combinazione} \ n^{\circ} \ 8 \ - \ SLU \ (\text{Caso} \ A2\text{-M2}) \ - \ Sisma \ Vert. \ negativo}]}$

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 40.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	\mathbf{M}	N	$N_{\rm u}$	$\mathbf{M}_{\mathbf{u}}$	$\mathbf{A_{fi}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	CS
1	0.25	-0.80 (-13.67)	157.83	4572.07	-396.05	25.45	25.45	28.97
2	1.48	-2.92 (-15.61)	147.66	4121.55	-435.59	25.45	25.45	27.91
3	2.70	-92.38 (-92.38)	137.48	565.77	-380.18	25.45	25.45	4.12

Verifiche taglio

\mathbf{N}°	X	V	V_{Rd}	$\mathbf{V}_{\mathbf{R}\mathbf{s}\mathbf{d}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rcd}}$	\mathbf{A}_{sw}
1	0.25	-42.06	212.64	0.00	0.00	0.00
2	1.48	41.47	211.34	0.00	0.00	0.00



IN17 Tombino scatolare 3.00x2.00 al km 13+271,23: Relazione di calcolo scatolare

COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
LI02	02D78	CL	IN1700001	Α	72 di 118

3 2.70 1

100.55

210.04

0.00

0.00

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

Base sezione

B = 100 cm

Altezza sezione

H = 50.00 cm

Verifiche presso-flessione

CS	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{fi}}$	$\mathbf{M}_{\mathbf{u}}$	N_{u}	N	M	X	N°
54.63	25.45	25.45	-230.00	-850.28	-15.56	0.00 (1.36)	0.00	1
6.05	25.45	25.45	-520.60	642.66	106.24	-85.17 (-86.06)	2.00	2
245.36	25.45	25.45	-760.57	3803.47	15.50	0.00 (-2.25)	4.00	3

0.00

Verifiche taglio

\mathbf{N}°	X	V	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rd}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{R}\mathbf{s}\mathbf{d}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rcd}}$	\mathbf{A}_{sw}
1	0.00	3.44	214.56	0.00	0.00	0.00
2	2.00	-10.54	230.64	0.00	0.00	0.00
3	4.00	-5.68	218.66	0.00	0.00	0.00

$\underline{Verifica\ sezioni\ traverso\ [Combinazione\ n^\circ\ 9\ -\ SLU\ (Caso\ A1-M1)]}$

Base sezione B = 100 cmAltezza sezione H = 40.00 cm

Verifiche presso-flessione

CS	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	$\mathbf{A_{fi}}$	$\mathbf{M}_{\mathbf{u}}$	N_u	N	M	X	N°
3.40	25.45	25.45	-344.04	301.43	88.58	-75.60 (-101.10)	0.30	1
6.42	25.45	25.45	388.21	624.49	97.26	60.46 (60.46)	2.00	2
3.50	25.45	25.45	-353.48	370.46	105.95	-101.10 (-101.10)	3.70	3

Verifiche taglio

N°	X	V	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rd}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{R}\mathbf{s}\mathbf{d}}$	V_{Rcd}	$\mathbf{A}_{\mathbf{sw}}$
1	0.30	167.57	203.81	0.00	0.00	0.00
2	2.00	-7.50	204.92	0.00	0.00	0.00
3	3.70	-182.57	206.02	0.00	0.00	0.00

$\underline{Verifica\ sezioni\ piedritto\ sinistro\ [Combinazione\ n^\circ\ 9\ -\ SLU\ (Caso\ A1-M1)]}$



IN17 Tombino scatolare 3.00x2.00 al km 13+271,23: Relazione di calcolo scatolare

COMMESSA LOTTO CODIFICA DOCUMENTO REV. FOGLIO
LI02 02D78 CL IN1700001 A 73 di 118

Base sezione B = 100 cmAltezza sezione H = 40.00 cm

Verifiche presso-flessione

\mathbf{N}°	X	M	N	N_u	$\mathbf{M}_{\mathbf{u}}$	$\mathbf{A_{fi}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	CS
1	0.25	-90.64 (-90.64)	200.01	953.04	-431.91	25.45	25.45	4.77
2	1.48	-18.69 (-18.96)	183.79	4177.59	-430.95	25.45	25.45	22.73
3	2.70	-75.60 (-90.64)	167.57	749.20	-405.25	25.45	25.45	4.47

Verifiche taglio

\mathbf{N}°	X	V	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rd}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rsd}}$	V_{Rcd}	\mathbf{A}_{sw}
1	0.25	121.80	218.02	0.00	0.00	0.00
2	1.48	0.88	215.95	0.00	0.00	0.00
3	2.70	-88.58	213.88	0.00	0.00	0.00

<u>Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione nº 9 - SLU (Caso A1-M1)]</u>

Base sezione B = 100 cm

 $H=40.00\;cm$

Verifiche presso-flessione

Altezza sezione

\mathbf{N}°	X	M	N	N_{u}	$\mathbf{M}_{\mathbf{u}}$	$\mathbf{A_{fi}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{fs}}$	CS
1	0.25	-56.80 (-84.56)	215.01	1163.84	-457.75	25.45	25.45	5.41
2	1.48	-18.71 (-25.85)	198.79	3640.51	-473.41	25.45	25.45	18.31
3	2.70	-101.10 (-101.10)	182.57	726.17	-402.11	25.45	25.45	3.98

Verifiche taglio

N°	X	\mathbf{v}	V_{Rd}	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rsd}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rcd}}$	\mathbf{A}_{sw}
1	0.25	-90.74	219.93	0.00	0.00	0.00
2	1.48	23.34	217.86	0.00	0.00	0.00
3	2.70	105.95	215.79	0.00	0.00	0.00

$\underline{Verifica\ sezioni\ fondazione\ [Combinazione\ n^\circ\ 10\ -\ SLU\ (Caso\ A1-M1)\ -\ Sisma\ Vert.\ negativo]}$

Base sezione B = 100 cmAltezza sezione H = 50.00 cm



IN17 Tombino scatolare 3.00x2.00 al km 13+271,23:	COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
Relazione di calcolo scatolare	LI02	02D78	CL	IN1700001	Α	74 di 118

\mathbf{N}°	X	\mathbf{M}	N	N_{u}	$\mathbf{M}_{\mathbf{u}}$	$\mathbf{A_{fi}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	CS
1	0.00	0.00 (0.00)	-76.42	-1597.36	-79.43	25.45	25.45	21.00
2	2.00	-39.35 (-56.81)	101.12	1064.45	-597.99	25.45	25.45	10.53
3	4.00	0.00 (-2.48)	76 36	7482.39	106.18	25.45	25.45	98 47

Verifiche taglio

N°	X	${f v}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rd}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rsd}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rcd}}$	\mathbf{A}_{sw}
1	0.00	0.00	206.58	0.00	0.00	0.00
2	2.00	-48.68	229.97	0.00	0.00	0.00
3	4.00	-6.27	226.65	0.00	0.00	0.00

$\underline{Verifica\ sezioni\ traverso\ [Combinazione\ n^\circ\ 10\ -\ SLU\ (Caso\ A1-M1)\ -\ Sisma\ Vert.\ negativo]}$

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 40.00 cm

Verifiche presso-flessione

\mathbf{N}°	X	M	N	N_u	$\mathbf{M}_{\mathbf{u}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{fi}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	CS
1	0.30	-19.25 (-46.04)	76.69	653.24	-392.14	25.45	25.45	8.52
2	2.00	38.28 (41.28)	83.39	845.14	418.37	25.45	25.45	10.14
3	3.70	-86.71 (-86.71)	90.09	366.73	-352.97	25.45	25.45	4.07

Verifiche taglio

\mathbf{N}°	X	V	V_{Rd}	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rsd}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rcd}}$	\mathbf{A}_{sw}
1	0.30	87.53	202.29	0.00	0.00	0.00
2	2.00	-19.84	203.15	0.00	0.00	0.00
3	3.70	-127.21	204.00	0.00	0.00	0.00

$\underline{Verifica\ sezioni\ piedritto\ sinistro\ [Combinazione\ n^\circ\ 10\ -\ SLU\ (Caso\ A1-M1)\ -\ Sisma\ Vert.\ negativo]}$

Base sezione B = 100 cmAltezza sezione H = 40.00 cm

\mathbf{N}°	X	M	N	N_u	$\mathbf{M}_{\mathbf{u}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{fi}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	CS
1	0.25	-114.60 (-114.60)	107.88	327.16	-347.56	25.45	25.45	3.03
2	1.48	8.63 (14.82)	97.70	3288.56	498.97	25.45	25.45	33.66



IN17	Tombino	scatolare	3.00x2.00	al kn	n 13+271,23:	
Relaz	zione di ca	ilcolo scato	olare			

IN17	I ombino	scatolare	3.00x2.00	aı	km	13+271,23:
Relaz	zione di ca	lcolo scato	olare			

COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
LI02	02D78	CL	IN1700001	Α	75 di 118

3 2.70 -19.25 (-42.72) 87.53 861.87 -420.66 25.45 25	25.45 9.85
--	------------

Verifiche taglio

A	V_{Rcd}	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rsd}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rd}}$	V	X	N°
0.0	0.00	0.00	206.27	170.04	0.25	1
0.0	0.00	0.00	204.97	35.02	1.48	2
0.0	0.00	0.00	203.67	-76.69	2.70	3

<u>Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione nº 10 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. negativo]</u>

Base sezione B = 100 cmAltezza sezione H = 40.00 cm

Verifiche presso-flessione

CS	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	$\mathbf{A_{fi}}$	$M_{\rm u}$	$N_{\rm u}$	N	M	X	N°
33.22	25.45	25.45	364.06	4901.24	147.56	3.14 (10.96)	0.25	1
27.61	25.45	25.45	-461.90	3793.36	137.38	-4.31 (-16.73)	1.48	2
4.37	25.45	25.45	-378.80	555.73	127.21	-86.71 (-86.71)	2.70	3

Verifiche taglio

\mathbf{N}°	X	${f v}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rd}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{R}\mathbf{s}\mathbf{d}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rcd}}$	\mathbf{A}_{sw}
1	0.25	-32.26	211.33	0.00	0.00	0.00
2	1.48	40.57	210.03	0.00	0.00	0.00
3	2.70	90.09	208.73	0.00	0.00	0.00

$\underline{Verifica\ sezioni\ fondazione\ [Combinazione\ n^{\circ}\ 11\ - SLU\ (Caso\ A2-M2)]}$

Base sezione B = 100 cmH = 50.00 cmAltezza sezione

Verifiche presso-flessione

\mathbf{N}°	X	M	N	N_{u}	$\mathbf{M}_{\mathbf{u}}$	$\mathbf{A_{fi}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	CS
1	0.00	0.00 (-1.08)	-14.20	-913.85	-217.19	25.45	25.45	64.34
2	2.00	-66.38 (-67.29)	92.78	743.61	-539.33	25.45	25.45	8.01
3	4.00	0.00 (-1.87)	14.15	4271.07	-719.18	25.45	25.45	301.86



IN17 Tombino scatolare 3.00x2.00 al km 13+271,23:	COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
Relazione di calcolo scatolare	LI02	02D78	CL	IN1700001	Α	76 di 118

N°	X	\mathbf{v}	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rd}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rsd}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rcd}}$	\mathbf{A}_{sw}
1	0.00	2.73	214.74	0.00	0.00	0.00
2	2.00	-9.79	228.86	0.00	0.00	0.00
3	4.00	-4.73	218.49	0.00	0.00	0.00

$\underline{Verifica\ sezioni\ traverso\ [Combinazione\ n^{\circ}\ 11\ -\ SLU\ (Caso\ A2\text{-}M2)]}$

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 40.00 cm

Verifiche presso-flessione

\mathbf{N}°	X	M	N	$N_{\rm u}$	$\mathbf{M}_{\mathbf{u}}$	$\mathbf{A_{fi}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	CS
1	0.30	-62.15 (-84.79)	79.02	323.45	-347.05	25.45	25.45	4.09
2	2.00	47.95 (47.95)	86.51	725.29	401.99	25.45	25.45	8.38
3	3.70	-84.79 (-84.79)	94.00	395.73	-356.93	25.45	25.45	4.21

Verifiche taglio

\mathbf{N}°	X	${f v}$	V_{Rd}	$\mathbf{V}_{\mathbf{R}\mathbf{s}\mathbf{d}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rcd}}$	\mathbf{A}_{sw}
1	0.30	136.18	202.59	0.00	0.00	0.00
2	2.00	-6.66	203.55	0.00	0.00	0.00
3	3.70	-149.50	204.50	0.00	0.00	0.00

$\underline{Verifica\ sezioni\ piedritto\ sinistro\ [Combinazione\ n^{\circ}\ 11\ -\ SLU\ (Caso\ A2\text{-}M2)]}$

Base sezione B = 100 cmAltezza sezione H = 40.00 cm

Verifiche presso-flessione

\mathbf{N}°	X	M	N	N_u	$M_{\rm u}$	$\mathbf{A_{fi}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	CS
1	0.25	-76.46 (-76.46)	160.21	888.47	-424.00	25.45	25.45	5.55
2	1.48	-12.34 (-12.87)	148.20	4565.76	-396.64	25.45	25.45	30.81
3	2.70	-62.15 (-76.46)	136.18	713.04	-400.31	25.45	25.45	5.24

N°	X	\mathbf{V}	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rd}}$	V_{Rsd}	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rcd}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{sw}}$
1	0.25	106.98	212.94	0.00	0.00	0.00
2	1.48	1.75	211.41	0.00	0.00	0.00



IN17 Tombino scatolare 3.00x2.00 al km 13+271,23: Relazione di calcolo scatolare

 COMMESSA
 LOTTO
 CODIFICA
 DOCUMENTO
 REV.
 FOGLIO

 LI02
 02D78
 CL
 IN1700001
 A
 77 di 118

3 2.70 -79.02

0.00 0.00 0.00

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione nº 11 - SLU (Caso A2-M2)]

209.88

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 40.00 cm

Verifiche presso-flessione

CS	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{fi}}$	$\mathbf{M}_{\mathbf{u}}$	N_{u}	N	M	X	N°
6.46	25.45	25.45	-452.42	1120.41	173.53	-46.01 (-70.07)	0.25	1
24.28	25.45	25.45	-452.14	3921.31	161.52	-12.53 (-18.62)	1.48	2
4.71	25.45	25.45	-399.02	703.57	149.50	-84.79 (-84.79)	2.70	3

Verifiche taglio

\mathbf{N}°	X	V	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rd}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{R}\mathbf{s}\mathbf{d}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{Red}}$	\mathbf{A}_{sw}
1	0.25	-78.63	214.64	0.00	0.00	0.00
2	1.48	19.91	213.11	0.00	0.00	0.00
3	2.70	94.00	211.58	0.00	0.00	0.00

$\underline{Verifica\ sezioni\ fondazione\ [Combinazione\ n^\circ\ 12\ -\ SLU\ (Caso\ A2-M2)\ -\ Sisma\ Vert.\ negativo]}$

Base sezione B = 100 cmAltezza sezione H = 50.00 cm

Verifiche presso-flessione

\mathbf{N}°	X	M	N	N_{u}	$\mathbf{M}_{\mathbf{u}}$	$\mathbf{A_{fi}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	CS
1	0.00	0.00 (0.00)	-80.50	-1595.02	-79.91	25.45	25.45	19.91
2	2.00	-41.70 (-59.61)	113.96	1180.12	-617.30	25.45	25.45	10.36
3	4.00	0.00 (2.63)	80.43	7481.25	106.98	25.45	25.45	93.45

Verifiche taglio

\mathbf{N}°	X	V	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rd}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{R}\mathbf{s}\mathbf{d}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rcd}}$	\mathbf{A}_{sw}
1	0.00	0.00	206.04	0.00	0.00	0.00
2	2.00	-50.92	231.66	0.00	0.00	0.00
3	4.00	-6.65	227.19	0.00	0.00	0.00

$\underline{Verifica\ sezioni\ traverso\ [Combinazione\ n^\circ\ 12\ -\ SLU\ (Caso\ A2\text{-}M2)\ -\ Sisma\ Vert.\ negativo]}$



IN17 Tombino scatolare 3.00x2.00 al km 13+271,23: Relazione di calcolo scatolare

 COMMESSA
 LOTTO
 CODIFICA
 DOCUMENTO
 REV.
 FOGLIO

 LI02
 02D78
 CL
 IN1700001
 A
 78 di 118

Base sezione B = 100 cmAltezza sezione H = 40.00 cm

Verifiche presso-flessione

\mathbf{N}°	X	M	N	$N_{\rm u}$	$\mathbf{M}_{\mathbf{u}}$	$\mathbf{A_{fi}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	CS
1	0.30	-22.59 (-51.78)	88.77	678.13	-395.54	25.45	25.45	7.64
2	2.00	40.78 (43.78)	95.47	937.71	430.03	25.45	25.45	9.82
3	3.70	-93.43 (-93.43)	102.17	389.38	-356.06	25.45	25.45	3.81

Verifiche taglio

N°	X	V	V_{Rd}	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rsd}}$	V_{Rcd}	\mathbf{A}_{sw}
1	0.30	95.39	203.83	0.00	0.00	0.00
2	2.00	-20.84	204.69	0.00	0.00	0.00
3	3.70	-137.06	205.54	0.00	0.00	0.00

<u>Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione nº 12 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. negativo]</u>

Base sezione B = 100 cmAltezza sezione H = 40.00 cm

Verifiche presso-flessione

\mathbf{N}°	X	M	N	N_{u}	$\mathbf{M}_{\mathbf{u}}$	$\mathbf{A_{fi}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	CS
1	0.25	-122.92 (-122.92)	115.74	327.25	-347.57	25.45	25.45	2.83
2	1.48	11.69 (17.74)	105.56	3063.68	514.75	25.45	25.45	29.02
3	2.70	-22.59 (-49.75)	95.39	786.76	-410.39	25.45	25.45	8.25

Verifiche taglio

\mathbf{N}°	X	\mathbf{v}	V_{Rd}	$\mathbf{V}_{\mathbf{R}\mathbf{s}\mathbf{d}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rcd}}$	\mathbf{A}_{sw}
1	0.25	186.95	207.27	0.00	0.00	0.00
2	1.48	36.86	205.97	0.00	0.00	0.00
3	2.70	-88.77	204.68	0.00	0.00	0.00

$\underline{\text{Verifica sezioni piedritto destro} \ [\text{Combinazione} \ n^{\circ} \ 12 - \text{SLU} \ (\text{Caso A2-M2}) - \text{Sisma Vert.} \ negativo}]}$

Base sezione B = 100 cmAltezza sezione H = 40.00 cm



IN17 Tombino scatolare 3.00x2.00 al km 13+271,23:	COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
Relazione di calcolo scatolare	LI02	02D78	CL	IN1700001	Α	79 di 118

\mathbf{N}°	X	M	N	N_{u}	$\mathbf{M}_{\mathbf{u}}$	$\mathbf{A_{fi}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{fs}}$	CS
1	0.25	1.42 (12.58)	157.41	4750.42	379.57	25.45	25.45	30.18
2	1.48	-2.15 (-15.25)	147.23	4168.47	-431.71	25.45	25.45	28.31
3	2.70	-93 43 (-93 43)	137.06	555 67	-378 80	25.45	25.45	4.05

Verifiche taglio

N°	X	\mathbf{v}	V_{Rd}	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rsd}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rcd}}$	\mathbf{A}_{sw}
1	0.25	-41.03	212.58	0.00	0.00	0.00
2	1.48	42.80	211.29	0.00	0.00	0.00
3	2.70	102.17	209.99	0.00	0.00	0.00

$\underline{Verifica\ sezioni\ fondazione\ [Combinazione\ n^\circ\ 13\ -\ SLU\ (Caso\ A1\text{-}M1)\ -\ Sisma\ Vert.\ positivo\]}$

 $Base\ sezione \qquad \qquad B=100\ cm$

Altezza sezione H = 50.00 cm

Verifiche presso-flessione

\mathbf{N}°	X	M	N	$N_{\rm u}$	$\mathbf{M}_{\mathbf{u}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{fi}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	CS
1	0.00	0.00 (0.00)	-73.93	-1570.20	-84.91	25.45	25.45	21.35
2	2.00	-48.60 (-62.69)	100.47	915.30	-571.18	25.45	25.45	9.11
3	4.00	0.00 (2.57)	73.87	7468.63	115.73	25.45	25.45	101.61

Verifiche taglio

\mathbf{N}°	X	V	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rd}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rsd}}$	V_{Rcd}	\mathbf{A}_{sw}
1	0.00	0.00	206.91	0.00	0.00	0.00
2	2.00	-45.02	229.88	0.00	0.00	0.00
3	4.00	-6.50	226.32	0.00	0.00	0.00

$\underline{Verifica\ sezioni\ traverso\ [Combinazione\ n^{\circ}\ 13\ -\ SLU\ (Caso\ A1-M1)\ -\ Sisma\ Vert.\ positivo\]}$

Base sezione B = 100 cmAltezza sezione H = 40.00 cm

N°	X	M	N	N_u	$\mathbf{M_{u}}$	$\mathbf{A_{fi}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	CS
1	0.30	-21.88 (-50.76)	74.34	554.49	-378.64	25.45	25.45	7.46
2	2.00	42.04 (44.54)	81.04	733.43	403.10	25.45	25.45	9.05



IN17 Tombino scatolare 3.00x2.00 al km 13+271,23:	COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
Relazione di calcolo scatolare	LI02	02D78	CL	IN1700001	Α	80 di 118

3 3.70 -87.07 (-87.07) 87.74 353.88 -351.21 25.45 25.45	3	3.70	-87.07 (-87.07)	87.74	353.88	-351.21	25.45	25.45	4.03
---	---	------	-----------------	-------	--------	---------	-------	-------	------

Verifiche taglio

\mathbf{N}°	X	v	V_{Rd}	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rsd}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rcd}}$	\mathbf{A}_{sw}
1	0.30	94.38	201.99	0.00	0.00	0.00
2	2.00	-19.17	202.85	0.00	0.00	0.00
3	3.70	-132.73	203.70	0.00	0.00	0.00

$\underline{Verifica\ sezioni\ piedritto\ sinistro\ [Combinazione\ n^\circ\ 13\ -\ SLU\ (Caso\ A1-M1)\ -\ Sisma\ Vert.\ positivo\]}$

Base sezione B = 100 cmAltezza sezione H = 40.00 cm

Verifiche presso-flessione

CS	$\mathbf{A}_{\mathbf{fs}}$	$\mathbf{A_{fi}}$	$\mathbf{M}_{\mathbf{u}}$	N_u	N	M	X	N°
3.04	25.45	25.45	-353.59	371.31	122.08	-116.26 (-116.26)	0.25	1
38.90	25.45	25.45	428.24	4210.38	108.23	4.81 (11.01)	1.48	2
9.53	25.45	25.45	-425.36	899.57	94.38	-21.88 (-44.63)	2.70	3

Verifiche taglio

\mathbf{A}_{sw}	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rcd}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{R}\mathbf{s}\mathbf{d}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rd}}$	V	X	N°
0.00	0.00	0.00	208.08	166.90	0.25	1
0.00	0.00	0.00	206.32	34.63	1.48	2
0.00	0.00	0.00	204.55	-74.34	2.70	3

$\underline{Verifica\ sezioni\ piedritto\ destro\ [Combinazione\ n^\circ\ 13\ -\ SLU\ (Caso\ A1-M1)\ -\ Sisma\ Vert.\ positivo\]}$

Base sezione B = 100 cmAltezza sezione H = 40.00 cm

Verifiche presso-flessione

\mathbf{N}°	X	M	N	N_{u}	$\mathbf{M}_{\mathbf{u}}$	$\mathbf{A_{fi}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	CS
1	0.25	-2.35 (-12.79)	160.43	4755.99	-379.05	25.45	25.45	29.64
2	1.48	-7.40 (-19.18)	146.58	3626.66	-474.45	25.45	25.45	24.74
3	2.70	-87.07 (-87.07)	132.73	583.13	-382.55	25.45	25.45	4.39



IN17 Tombino scatolare 3.00x2.00 al km 13+271,23:	COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	
Relazione di calcolo scatolare	1 102	02078	CI	

IN17 Tombino scatolare 3.00x2.00 al km 13+271,23:	COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FUGLIU
Relazione di calcolo scatolare	LI02	02D78	CL	IN1700001	Α	81 di 118

N°	X	V	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rd}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rsd}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rcd}}$	\mathbf{A}_{sw}
1	0.25	-34.09	212.97	0.00	0.00	0.00
2	1.48	38.48	211.20	0.00	0.00	0.00
3	2.70	87.74	209.44	0.00	0.00	0.00

$\underline{Verifica\ sezioni\ fondazione\ [Combinazione\ n^\circ\ 14\ -\ SLU\ (Caso\ A2-M2)\ -\ Sisma\ Vert.\ positivo\]}$

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 50.00 cm

Verifiche presso-flessione

CS	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{fi}}$	$\mathbf{M}_{\mathbf{u}}$	N_u	N	M	X	N°
20.24	25.45	25.45	-85.22	-1568.66	-77.87	0.00 (0.00)	0.00	1
9.05	25.45	25.45	-591.11	1023.27	113.10	-50.58 (-65.33)	2.00	2
96.46	25.45	25.45	115.47	7469.00	77.80	0.00 (2.74)	4.00	3

Verifiche taglio

\mathbf{N}°	X	v	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rd}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{R}\mathbf{s}\mathbf{d}}$	V_{Rcd}	\mathbf{A}_{sw}
1	0.00	0.00	206.39	0.00	0.00	0.00
2	2.00	-47.39	231.55	0.00	0.00	0.00
3	4.00	-6.91	226.84	0.00	0.00	0.00

$\underline{Verifica\ sezioni\ traverso\ [Combinazione\ n^\circ\ 14\ -\ SLU\ (Caso\ A2-M2)\ -\ Sisma\ Vert.\ positivo\]}$

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 40.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N_{u}	$\mathbf{M_{u}}$	$\mathbf{A_{fi}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	CS
1	0.30	-25.29 (-56.58)	86.42	584.58	-382.75	25.45	25.45	6.76
2	2.00	44.53 (47.04)	93.12	821.96	415.20	25.45	25.45	8.83
3	3.70	-93.76 (-93.76)	99.82	377.30	-354.41	25.45	25.45	3.78

N°	X	\mathbf{V}	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rd}}$	V_{Rsd}	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rcd}}$	\mathbf{A}_{sw}
1	0.30	102.27	203.53	0.00	0.00	0.00
2	2.00	-20.14	204.39	0.00	0.00	0.00



IN17 Tombino scatolare 3.00x2.00 al km 13+271,23: Relazione di calcolo scatolare

LOTTO COMMESSA CODIFICA DOCUMENTO REV. FOGLIO LI02 02D78 CL IN1700001 82 di 118 Α

3

3.70 -142.55 205.24

0.00

0.00

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 14 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione

B = 100 cm

Altezza sezione

H = 40.00 cm

Verifiche presso-flessione

CS	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{fi}}$	$\mathbf{M}_{\mathbf{u}}$	$N_{\rm u}$	N	M	X	N°
2.84	25.45	25.45	-353.38	369.73	129.97	-124.23 (-124.23)	0.25	1
33.01	25.45	25.45	458.90	3833.27	116.12	7.90 (13.90)	1.48	2
8.02	25.45	25.45	-415.00	820.48	102.27	-25.29 (-51.73)	2.70	3

0.00

Verifiche taglio

\mathbf{N}°	X	\mathbf{v}	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rd}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{R}\mathbf{s}\mathbf{d}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rcd}}$	\mathbf{A}_{sw}
1	0.25	183.46	209.09	0.00	0.00	0.00
2	1.48	36.30	207.32	0.00	0.00	0.00
3	2.70	-86.42	205.55	0.00	0.00	0.00

$\underline{Verifica\ sezioni\ piedritto\ destro\ [Combinazione\ n^\circ\ 14\ -\ SLU\ (Caso\ A2-M2)\ -\ Sisma\ Vert.\ positivo\]}$

Base sezione $B=100\;cm$ H = 40.00 cmAltezza sezione

Verifiche presso-flessione

\mathbf{N}°	X	M	N	N_u	$\mathbf{M_{u}}$	$\mathbf{A_{fi}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	CS
1	0.25	-3.97 (-17.06)	170.25	4244.43	-425.43	25.45	25.45	24.93
2	1.48	-5.19 (-17.66)	156.40	3969.86	-448.13	25.45	25.45	25.38
3	2.70	-93.76 (-93.76)	142.55	581.22	-382.29	25.45	25.45	4.08

Verifiche taglio

N°	X	V	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rd}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{R}\mathbf{s}\mathbf{d}}$	V_{Rcd}	\mathbf{A}_{sw}
1	0.25	-42.80	214.22	0.00	0.00	0.00
2	1.48	40.74	212.46	0.00	0.00	0.00
3	2.70	99.82	210.69	0.00	0.00	0.00

Verifica sezioni fondazione [Combinazione nº 15 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. positivo]



IN17 Tombino scatolare 3.00x2.00 al km 13+271,23: Relazione di calcolo scatolare

COMMESSA LOTTO CODIFICA DOCUMENTO REV. FOGLIO
LI02 02D78 CL IN1700001 A 83 di 118

Base sezione B = 100 cmAltezza sezione H = 50.00 cm

Verifiche presso-flessione

CS	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{fi}}$	$\mathbf{M_{u}}$	N_u	N	M	X	\mathbf{N}°
20.82	25.45	25.45	-82.23	-1583.50	-76.42	0.00 (0.00)	0.00	1
9.19	25.45	25.45	-575.42	938.15	102.06	-47.40 (-62.60)	2.00	2
98.41	25.45	25.45	109.00	7478.34	76.36	0.00 (2.62)	4.00	3

Verifiche taglio

\mathbf{A}_{sw}	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rcd}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{R}\mathbf{s}\mathbf{d}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rd}}$	V	X	N°
0.00	0.00	0.00	206.58	0.00	0.00	1
0.00	0.00	0.00	230.09	-46.89	2.00	2
0.00	0.00	0.00	226.65	-6.61	4.00	3

<u>Verifica sezioni traverso [Combinazione nº 15 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. positivo]</u>

Base sezione B = 100 cm

 $H=40.00\;cm$

Verifiche presso-flessione

Altezza sezione

N°	X	M	N	$N_{\rm u}$	$\mathbf{M}_{\mathbf{u}}$	$\mathbf{A_{fi}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	CS
1	0.30	-20.69 (-49.05)	75.75	592.83	-383.88	25.45	25.45	7.83
2	2.00	41.25 (44.02)	82.45	762.40	407.06	25.45	25.45	9.25
3	3.70	-88.00 (-88.00)	89.15	356.13	-351.52	25.45	25.45	3.99

Verifiche taglio

\mathbf{N}°	X	V	V_{Rd}	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rsd}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rcd}}$	\mathbf{A}_{sw}
1	0.30	92.67	202.17	0.00	0.00	0.00
2	2.00	-19.80	203.03	0.00	0.00	0.00
3	3.70	-132.26	203.88	0.00	0.00	0.00

$\underline{\text{Verifica sezioni piedritto sinistro}\left[\text{Combinazione } n^{\circ}\,15\text{ - SLU}\left(\text{Caso A1-M1}\right)\text{ - Sisma Vert. positivo}\right]}$

Base sezione B = 100 cmAltezza sezione H = 40.00 cm



IN17 Tombino scatolare 3.00x2.00 al km 13+271,23:	COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
Relazione di calcolo scatolare	LI02	02D78	CL	IN1700001	Α	84 di 118

\mathbf{N}°	X	M	N	N_{u}	$\mathbf{M}_{\mathbf{u}}$	$\mathbf{A_{fi}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	CS
1	0.25	-118.34 (-118.34)	120.38	357.81	-351.75	25.45	25.45	2.97
2	1.48	6.05 (12.59)	106.52	3863.73	456.60	25.45	25.45	36.27
3	2.70	-20.69 (-43.87)	92.67	898.06	-425.17	25.45	25.45	9.69

Verifiche taglio

N°	X	\mathbf{v}	V_{Rd}	$\mathbf{V}_{\mathbf{R}\mathbf{s}\mathbf{d}}$	V_{Rcd}	\mathbf{A}_{sw}
1	0.25	170.98	207.86	0.00	0.00	0.00
2	1.48	35.96	206.10	0.00	0.00	0.00
3	2.70	-75.75	204.33	0.00	0.00	0.00

$\underline{Verifica\ sezioni\ piedritto\ destro\ [Combinazione\ n^\circ\ 15\ -\ SLU\ (Caso\ A1-M1)\ -\ Sisma\ Vert.\ positivo\]}$

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 40.00 cm

Verifiche presso-flessione

\mathbf{N}°	X	M	N	N_{u}	$\mathbf{M}_{\mathbf{u}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{fi}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	CS
1	0.25	-0.44 (-10.60)	159.97	5131.27	-340.01	25.45	25.45	32.08
2	1.48	-6.75 (-18.88)	146.11	3655.49	-472.28	25.45	25.45	25.02
3	2.70	-88.00 (-88.00)	132.26	572.88	-381.15	25.45	25.45	4.33

Verifiche taglio

\mathbf{N}°	X	\mathbf{v}	V_{Rd}	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rsd}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rcd}}$	\mathbf{A}_{sw}
1	0.25	-33.20	212.91	0.00	0.00	0.00
2	1.48	39.63	211.14	0.00	0.00	0.00
3	2.70	89.15	209.38	0.00	0.00	0.00

$\underline{Verifica\ sezioni\ fondazione\ [Combinazione\ n^\circ\ 16\ -\ SLU\ (Caso\ A2\text{-}M2)\ -\ Sisma\ Vert.\ positivo\]}$

Base sezione B = 100 cmAltezza sezione H = 50.00 cm

CS	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	$\mathbf{A_{fi}}$	$\mathbf{M}_{\mathbf{u}}$	N_u	N	M	X	N°
19.74	25.45	25.45	-82.55	-1581.90	-80.50	0.00 (0.00)	0.00	1
9.11	25.45	25.45	-594.97	1046.35	114.81	-49.39 (-65.28)	2.00	2



IN17 Tombino scatolare 3.00x2.00 al km 13+271,23: Relazione di calcolo scatolare

 COMMESSA
 LOTTO
 CODIFICA
 DOCUMENTO
 REV.
 FOGLIO

 LI02
 02D78
 CL
 IN1700001
 A
 85 di 118

3 4.00 0.00 (2.78) 80.43 7478.59 108.82 25.45 25.45 93.41

Verifiche taglio

N°	X	${f v}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rd}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{R}\mathbf{s}\mathbf{d}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rcd}}$	\mathbf{A}_{sw}
1	0.00	0.00	206.04	0.00	0.00	0.00
2	2.00	-49.33	231.77	0.00	0.00	0.00
3	4 00	-7.02	227 19	0.00	0.00	0.00

<u>Verifica sezioni traverso [Combinazione nº 16 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. positivo]</u>

Base sezione B = 100 cmAltezza sezione H = 40.00 cm

Verifiche presso-flessione

\mathbf{N}°	X	M	N	N_u	$\mathbf{M}_{\mathbf{u}}$	$\mathbf{A_{fi}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	CS
1	0.30	-24.05 (-54.82)	87.92	622.12	-387.88	25.45	25.45	7.08
2	2.00	43.72 (46.50)	94.62	853.67	419.54	25.45	25.45	9.02
3	3.70	-94.75 (-94.75)	101.32	379.26	-354.68	25.45	25.45	3.74

Verifiche taglio

\mathbf{N}°	X	V	V_{Rd}	$\mathbf{V}_{\mathbf{R}\mathbf{s}\mathbf{d}}$	V_{Rcd}	\mathbf{A}_{sw}
1	0.30	100.53	203.73	0.00	0.00	0.00
2	2.00	-20.79	204.58	0.00	0.00	0.00
3	3.70	-142.12	205.43	0.00	0.00	0.00

$\underline{Verifica\ sezioni\ piedritto\ sinistro\ [Combinazione\ n^\circ\ 16\ -\ SLU\ (Caso\ A2-M2)\ -\ Sisma\ Vert.\ positivo\]}$

Base sezione B = 100 cmAltezza sezione H = 40.00 cm

Verifiche presso-flessione

CS	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	$\mathbf{A_{fi}}$	$M_{\rm u}$	N_{u}	N	M	X	\mathbf{N}°
2.78	25.45	25.45	-351.56	356.44	128.23	-126.48 (-126.48)	0.25	1
30.94	25.45	25.45	481.07	3538.75	114.38	9.18 (15.55)	1.48	2
8.14	25.45	25.45	-414.67	818.06	100.53	-24.05 (-50.96)	2.70	3



IN17 Tombino scatolare 3.00x2.00 al km 13+271,23: Relazione di calcolo scatolare

COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
LI02	02D78	CL	IN1700001	Α	86 di 118

\mathbf{N}°	X	v	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rd}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{R}\mathbf{s}\mathbf{d}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rcd}}$	\mathbf{A}_{sw}
1	0.25	187.81	208.86	0.00	0.00	0.00
2	1.48	37.72	207.10	0.00	0.00	0.00
3	2.70	-87.92	205.33	0.00	0.00	0.00

$\underline{Verifica\ sezioni\ piedritto\ destro\ [Combinazione\ n^\circ\ 16\ -\ SLU\ (Caso\ A2-M2)\ -\ Sisma\ Vert.\ positivo\]}$

Base sezione

B = 100 cm

Altezza sezione H

H = 40.00 cm

Verifiche presso-flessione

\mathbf{N}°	X	M	N	N_u	$\mathbf{M}_{\mathbf{u}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{fi}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	CS
1	0.25	-2.00 (-14.81)	169.82	4557.00	-397.45	25.45	25.45	26.83
2	1.48	-4.52 (-17.36)	155.97	4002.76	-445.41	25.45	25.45	25.66
3	2.70	-94.75 (-94.75)	142.12	571.36	-380.94	25.45	25.45	4.02

N°	X	${f v}$	V_{Rd}	$\mathbf{V}_{\mathbf{R}\mathbf{s}\mathbf{d}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rcd}}$	\mathbf{A}_{sw}
1	0.25	-41.88	214.17	0.00	0.00	0.00
2	1.48	41.95	212.40	0.00	0.00	0.00
3	2.70	101.32	210.64	0.00	0.00	0.00



IN17 Tombino scatolare 3.00x2.00 al km 13+271,23: Relazione di calcolo scatolare

COMMESSA LOTTO LI02 02D78 CODIFICA CL DOCUMENTO IN1700001 REV.

FOGLIO 87 di 118

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

 $\sigma_{\!fi}$ 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

 $\sigma_{\!\scriptscriptstyle C}$ 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

$\underline{Verifica\ sezioni\ fondazione\ [Combinazione\ n^{\circ}\ 17\ - SLE\ (Quasi\ Permanente)]}$

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 50.00 cm

Verifiche presso-flessione

$\sigma_{\rm c}$	σ _{fi}	σ_{fs}	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	$\mathbf{A_{fi}}$	N	M	X	N°
4	34	152	25.45	25.45	-0.02	0.00	0.00	1
1488	14395	35843	25.45	25.45	71.11	-48.64	2.00	2
4	34	152	25.45	25.45	-0.02	0.00	4.00	3

Verifiche taglio

\mathbf{A}_{sw}	το	V	X	\mathbf{N}°
0.00	-15	2.67	0.00	1
0.00	6	2.43	2.00	2
0.00	15	-2.67	4.00	3

$\underline{Verifica\ sezioni\ traverso\ [Combinazione\ n^\circ\ 17\ -\ SLE\ (Quasi\ Permanente)]}$

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 40.00 cm



IN17 Tombino scatolare 3.00x2.00 al km 13+271,23: Relazione di calcolo scatolare

COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
LI02	02D78	CL	IN1700001	Α	88 di 118

Verifiche presso-flessione

\mathbf{N}°	X	M	N	$\mathbf{A_{fi}}$	$\mathbf{A_{fs}}$	σ_{fs}	σ_{fi}	$\sigma_{\rm c}$
1	0.30	-46.53	53.29	25.45	25.45	51603	17418	2147
2	2.00	41.35	53.29	25.45	25.45	15741	44754	1914
3	3.70	-46.54	53.20	25.45	25.45	51604	17/18	2147

Verifiche taglio

\mathbf{A}_{sw}	$\tau_{\rm c}$	\mathbf{v}	X	\mathbf{N}°
0.00	358	103.39	0.30	1
0.00	0	0.00	2.00	2
0.00	-358	-103.39	3.70	3

<u>Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione nº 17 - SLE (Quasi Permanente)]</u>

Base sezione B = 100 cmAltezza sezione H = 40.00 cm

Verifiche presso-flessione

\mathbf{N}°	X	M	N	$\mathbf{A_{fi}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	σ_{fs}	$\sigma_{\rm fi}$	$\sigma_{\rm c}$
1	0.25	-49.39	127.41	25.45	25.45	42115	21401	2334
2	1.48	-9.86	115.40	25.45	25.45	515	6691	534
3	2.70	-46.53	103.39	25.45	25.45	42574	19527	2189

Verifiche taglio

\mathbf{A}_{sw}	$ au_{\mathrm{c}}$	\mathbf{v}	X	\mathbf{N}°
0.00	246	71.13	0.25	1
0.00	-9	-2.73	1.48	2
0.00	-184	-53.29	2.70	3

$\underline{Verifica\ sezioni\ piedritto\ destro\ [Combinazione\ n^{\circ}\ 17\ -\ SLE\ (Quasi\ Permanente)]}$

Base sezione B = 100 cmAltezza sezione H = 40.00 cm

Verifiche presso-flessione

 $N^{\circ} \qquad X \qquad \qquad M \qquad \qquad N \qquad \qquad A_{fi} \qquad \qquad A_{fs} \qquad \qquad \sigma_{fs} \qquad \qquad \sigma_{fi} \qquad \qquad \sigma_{c}$



IN17 Tombino scatolare 3.00x2.00 al km 13+271,23:	COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
Relazione di calcolo scatolare	LI02	02D78	CL	IN1700001	Α	89 di 118

1	0.25	-49.39	127.42	25.45	25.45	42115	21401	2334	
2	1.48	-9.86	115.40	25.45	25.45	515	6691	534	
3	2.70	-46.54	103.39	25.45	25.45	42575	19528	2189	

Verifiche taglio

\mathbf{A}_{sw}	$ au_{\mathrm{c}}$	\mathbf{v}	X	\mathbf{N}°
0.00	-246	-71.13	0.25	1
0.00	9	2.73	1.48	2
0.00	184	53.29	2.70	3

$\underline{Verifica\ sezioni\ fondazione\ [Combinazione\ n^{\circ}\ 18\ - SLE\ (Frequente)]}$

Base sezione B = 100 cmAltezza sezione H = 50.00 cm

Verifiche presso-flessione

$\sigma_{\rm c}$	σ _{fi}	σ_{fs}	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	$\mathbf{A_{fi}}$	\mathbf{N}	M	X	N°
0	1195	1643	25.45	25.45	-7.22	0.00	0.00	1
1936	18358	49298	25.45	25.45	79.16	-63.60	2.00	2
14	204	169	25.45	25.45	7.18	0.00	4.00	3

Verifiche taglio

\mathbf{N}°	X	\mathbf{v}	$ au_{ m c}$	\mathbf{A}_{sw}
1	0.00	2.87	-19	0.00
2	2.00	-4.74	-13	0.00
3	4.00	-4.11	15	0.00

$\underline{Verifica\ sezioni\ traverso\ [Combinazione\ n^{\circ}\ 18\ -\ SLE\ (Frequente)]}$

Base sezione B = 100 cmAltezza sezione H = 40.00 cm

$\sigma_{\rm c}$	$\sigma_{\rm fi}$	σ_{fs}	$\mathbf{A_{fs}}$	$\mathbf{A_{fi}}$	N	M	X	N°
2367	19197	56877	25.45	25.45	58.72	-51.29	0.30	1
2534	60437	20643	25.45	25.45	65.11	54.88	2.00	2



IN17 Tombino scatolare 3.00x2.00 al km 13+271,23: Relazione di calcolo scatolare

COMMESSA LOTTO CODIFICA DOCUMENTO REV. FOGLIO
LI02 02D78 CL IN1700001 A 90 di 118

2	2.70	((= 0	71.50	25.45	25.45	71601	0.4601	200
•	3 /(1)	-66.50	/ 1 50	/ 1 4 1	/ 1 4 1	74604	/46XI	3064

Verifiche taglio

\mathbf{A}_{sw}	$ au_{\mathrm{c}}$	V	X	N°
0.00	448	129.38	0.30	1
0.00	-15	-4.47	2.00	2
0.00	-479	-138.33	3.70	3

$\underline{Verifica\ sezioni\ piedritto\ sinistro\ [Combinazione\ n^\circ\ 18\ -\ SLE\ (Frequente)]}$

Base sezione B = 100 cmAltezza sezione H = 40.00 cm

Verifiche presso-flessione

\mathbf{N}°	X	M	N	$\mathbf{A_{fi}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	σ_{fs}	$\sigma_{\rm fi}$	$\sigma_{\rm c}$
1	0.25	-66.17	153.40	25.45	25.45	59421	28016	3117
2	1.48	-14.29	141.39	25.45	25.45	466	8985	734
3	2.70	-51.29	129.38	25.45	25.45	44244	22115	2422

Verifiche taglio

\mathbf{A}_{sw}	το	v	X	N°
0.00	299	86.38	0.25	1
0.00	8	2.18	1.48	2
0.00	-203	-58.72	2.70	3

$\underline{Verifica\ sezioni\ piedritto\ destro\ [Combinazione\ n^{\circ}\ 18\ -\ SLE\ (Frequente)]}$

Base sezione B = 100 cmAltezza sezione H = 40.00 cm

\mathbf{N}°	X	M	N	$\mathbf{A_{fi}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	σ_{fs}	$\sigma_{\rm fi}$	$\sigma_{\rm c}$
1	0.25	-48.08	162.35	25.45	25.45	34620	22189	2291
2	1.48	-13.35	150.34	25.45	25.45	448	8891	713
3	2.70	-66.50	138.33	25.45	25.45	62500	27533	3122



IN17 Tombino scatolare 3.00x2.00 al km 13+271,23: Relazione di calcolo scatolare

COMMESSA LOTTO CODIFICA DOCUMENTO REV. FOGLIO
LI02 02D78 CL IN1700001 A 91 di 118

Verifiche taglio

\mathbf{A}_{sw}	$ au_{ m c}$	v	X	\mathbf{N}°
0.00	-249	-71.98	0.25	1
0.00	39	11.41	1.48	2
0.00	247	71.50	2.70	3

$\underline{Verifica\ sezioni\ fondazione\ [Combinazione\ n^{\circ}\ 19\ - SLE\ (Frequente)]}$

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 50.00 cm

Verifiche presso-flessione

$\sigma_{\rm c}$	σ fi	σ_{fs}	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{fi}}$	N	M	X	\mathbf{N}°
0	2006	2494	25.45	25.45	-11.45	0.00	0.00	1
1843	17682	45432	25.45	25.45	82.79	-60.35	2.00	2
21	312	281	25.45	25.45	11.40	0.00	4.00	3

Verifiche taglio

\mathbf{A}_{sw}	$ au_{ m c}$	V	X	N°
0.00	-19	2.55	0.00	1
0.00	-21	-7.73	2.00	2
0.00	15	-4.19	4.00	3

$\underline{Verifica\ sezioni\ traverso\ [Combinazione\ n^{\circ}\ 19\ -\ SLE\ (Frequente)]}$

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 40.00 cm

Verifiche presso-flessione

$\sigma_{\rm c}$	σ_{fi}	σ_{fs}	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	$\mathbf{A_{fi}}$	N	M	X	N°
2242	18401	52648	25.45	25.45	61.38	-48.46	0.30	1
2418	56465	19908	25.45	25.45	67.77	52.24	2.00	2
3099	25031	75052	25.45	25.45	74.16	-67.21	3.70	3

Verifiche taglio

 $N^{\circ} \qquad \qquad X \qquad \qquad V \qquad \qquad \tau_c \qquad \qquad A_{sw}$



IN17 Tombino scatolare 3.00x2.00 al km 13+271,23: Relazione di calcolo scatolare

 COMMESSA
 LOTTO
 CODIFICA
 DOCUMENTO
 REV.
 FOGLIO

 LI02
 02D78
 CL
 IN1700001
 A
 92 di 118

1	0.30	123.98	429	0.00
2	2.00	-5.52	-19	0.00
3	3.70	-135.02	-467	0.00

$\underline{Verifica\ sezioni\ piedritto\ sinistro\ [Combinazione\ n^\circ\ 19\ -\ SLE\ (Frequente)]}$

Base sezione B = 100 cmAltezza sezione H = 40.00 cm

Verifiche presso-flessione

$\sigma_{\rm c}$	$\sigma_{\rm fi}$	σ_{fs}	$\mathbf{A}_{\mathbf{fs}}$	$\mathbf{A_{fi}}$	N	M	X	\mathbf{N}°
3274	28979	64975	25.45	25.45	148.01	-69.70	0.25	1
623	7819	688	25.45	25.45	136.00	-11.42	1.48	2
2290	20960	41500	25.45	25.45	123.98	-48 46	2.70	3

Verifiche taglio

\mathbf{A}_{sw}	$ au_{ m c}$	\mathbf{v}	X	N°
0.00	326	94.24	0.25	1
0.00	17	4.78	1.48	2
0.00	-212	-61.38	2.70	3

$\underline{Verifica\ sezioni\ piedritto\ destro\ [Combinazione\ n^{\circ}\ 19\ -\ SLE\ (Frequente)]}$

Base sezione B = 100 cmAltezza sezione H = 40.00 cm

Verifiche presso-flessione

$\sigma_{\rm c}$	$\sigma_{\rm fi}$	σ_{fs}	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	$\mathbf{A_{fi}}$	N	M	X	\mathbf{N}°
2137	20931	31015	25.45	25.45	159.04	-44.81	0.25	1
644	8152	1093	25.45	25.45	147.03	-11.43	1.48	2
3152	27636	64017	25.45	25.45	135.02	-67.21	2.70	3

\mathbf{A}_{sw}	$ au_{ m c}$	${f v}$	X	\mathbf{N}°
0.00	-247	-71.39	0.25	1
0.00	45	13.04	1.48	2



IN17 Tombino scatolare 3.00x2.00 al km 13+271,23: Relazione di calcolo scatolare

 COMMESSA
 LOTTO
 CODIFICA
 DOCUMENTO
 REV.
 FOGLIO

 LI02
 02D78
 CL
 IN1700001
 A
 93 di 118

3 2.70

74.16

257

0.00

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 20 - SLE (Frequente)]

Base sezione

B = 100 cm

Altezza sezione

H = 50.00 cm

Verifiche presso-flessione

$\sigma_{\rm c}$	$\sigma_{\rm fi}$	σ_{fs}	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{fi}}$	N	M	X	N°
4	34	152	25.45	25.45	-0.02	0.00	0.00	1
1500	14466	36399	25.45	25.45	70.23	-49.04	2.00	2
4	34	152	25.45	25.45	-0.02	0.00	4.00	3

Verifiche taglio

\mathbf{A}_{sw}	$ au_{\mathrm{e}}$	v	X	N°
0.00	-15	2.67	0.00	1
0.00	6	2.43	2.00	2
0.00	15	-2.67	4.00	3

$\underline{Verifica\ sezioni\ traverso\ [Combinazione\ n^{\circ}\ 20\ -\ SLE\ (Frequente)]}$

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 40.00 cm

Verifiche presso-flessione

$\sigma_{\rm c}$	σ_{fi}	σ_{fs}	$\mathbf{A}_{\mathbf{fs}}$	$\mathbf{A_{fi}}$	N	M	X	\mathbf{N}°
2226	18017	53732	25.45	25.45	54.16	-48.27	0.30	1
1836	42304	15217	25.45	25.45	54.16	39.61	2.00	2
2226	18017	53733	25.45	25.45	54.16	-48.27	3.70	3

$\mathbf{A}_{\mathbf{sw}}$	$ au_{ m c}$	V	X	N°
0.00	358	103.39	0.30	1
0.00	0	0.00	2.00	2
0.00	-358	-103.39	3.70	3



IN17 Tombino scatolare 3.00x2.00 al km 13+271,23: Relazione di calcolo scatolare

COMMESSA LOTTO CODIFICA DOCUMENTO REV. FOGLIO
LI02 02D78 CL IN1700001 A 94 di 118

$\underline{Verifica\ sezioni\ piedritto\ sinistro\ [Combinazione\ n^{\circ}\ 20\ -\ SLE\ (Frequente)]}$

Base sezione B = 100 cmAltezza sezione H = 40.00 cm

Verifiche presso-flessione

$\sigma_{\rm c}$	$\sigma_{\rm fi}$	σ_{fs}	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	$\mathbf{A_{fi}}$	N	M	X	\mathbf{N}°
2315	21261	41579	25.45	25.45	127.41	-48.97	0.25	1
557	6919	219	25.45	25.45	115.40	-10.52	1.48	2
2268	20104	11830	25.45	25.45	103 30	-48 27	2.70	3

Verifiche taglio

\mathbf{A}_{sw}	$ au_{ m c}$	\mathbf{v}	X	N°
0.00	243	70.25	0.25	1
0.00	-12	-3.61	1.48	2
0.00	-187	-54.16	2.70	3

$\underline{Verifica\ sezioni\ piedritto\ destro\ [Combinazione\ n^{\circ}\ 20\ -\ SLE\ (Frequente)]}$

Base sezione B = 100 cmAltezza sezione H = 40.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	$\mathbf{A_{fi}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	σ_{fs}	σ_{fi}	$\sigma_{\rm c}$
1	0.25	-48.97	127.42	25.45	25.45	41580	21262	2315
2	1.48	-10.52	115.40	25.45	25.45	219	6919	557
3	2.70	-48.27	103.39	25.45	25.45	44839	20104	2268

Verifiche taglio

\mathbf{A}_{sw}	$ au_{ m c}$	\mathbf{v}	X	N°
0.00	-243	-70.25	0.25	1
0.00	12	3.61	1.48	2
0.00	187	54.16	2.70	3

$\underline{Verifica\ sezioni\ fondazione\ [Combinazione\ n^{\circ}\ 21\ - SLE\ (Frequente)]}$

Base sezione B = 100 cm



IN17 Tombino scatolare 3.00x2.00 al km 13+271,23: Relazione di calcolo scatolare

 COMMESSA
 LOTTO
 CODIFICA
 DOCUMENTO
 REV.
 FOGLIO

 LI02
 02D78
 CL
 IN1700001
 A
 95 di 118

Altezza sezione H = 50.00 cm

Verifiche presso-flessione

$\sigma_{\rm c}$	σ fi	σ_{fs}	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	$\mathbf{A_{fi}}$	N	M	X	N°
4	34	152	25.45	25.45	-0.02	0.00	0.00	1
1488	14395	35843	25.45	25.45	71.11	-48.64	2.00	2
4	34	152	25.45	25.45	-0.02	0.00	4.00	3

Verifiche taglio

\mathbf{A}_{sw}	$ au_{ m c}$	\mathbf{v}	X	N°
0.00	-15	2.67	0.00	1
0.00	6	2.43	2.00	2
0.00	15	-2.67	4.00	3

$\underline{Verifica\ sezioni\ traverso\ [Combinazione\ n^{\circ}\ 21\ -\ SLE\ (Frequente)]}$

Base sezione B = 100 cmAltezza sezione H = 40.00 cm

Verifiche presso-flessione

\mathbf{N}°	X	\mathbf{M}	N	$\mathbf{A_{fi}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	σ_{fs}	σ_{fi}	$\sigma_{\rm c}$
1	0.30	-46.53	53.29	25.45	25.45	51603	17418	2147
2	2.00	41.35	53.29	25.45	25.45	15741	44754	1914
3	3.70	-46.54	53.29	25.45	25.45	51604	17418	2147

Verifiche taglio

\mathbf{A}_{sw}	$ au_{ m c}$	\mathbf{V}	X	N°
0.00	358	103.39	0.30	1
0.00	0	0.00	2.00	2
0.00	-358	-103.39	3.70	3

$\underline{Verifica\ sezioni\ piedritto\ sinistro\ [Combinazione\ n^{\circ}\ 21\ -\ SLE\ (Frequente)]}$

Base sezione B = 100 cmAltezza sezione H = 40.00 cm



IN17 Tombino scatolare 3.00x2.00 al km 13+271,23: Relazione di calcolo scatolare

COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
LI02	02D78	CL	IN1700001	Α	96 di 118

$\sigma_{\rm c}$	$\sigma_{\rm fi}$	σ_{fs}	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	$\mathbf{A_{fi}}$	N	M	X	N°
2334	21401	42115	25.45	25.45	127.41	-49.39	0.25	1
534	6691	515	25.45	25.45	115.40	-9.86	1.48	2
2189	19527	42574	25.45	25.45	103.39	-46.53	2.70	3

Verifiche taglio

\mathbf{A}_{sw}	$ au_{ m c}$	\mathbf{v}	X	N°
0.00	246	71.13	0.25	1
0.00	-9	-2.73	1.48	2
0.00	-184	-53.29	2.70	3

$\underline{Verifica\ sezioni\ piedritto\ destro\ [Combinazione\ n^{\circ}\ 21\ -\ SLE\ (Frequente)]}$

Base sezione B = 100 cmAltezza sezione H = 40.00 cm

Verifiche presso-flessione

$\sigma_{\rm c}$	$\sigma_{\rm fi}$	σ_{fs}	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	$\mathbf{A_{fi}}$	N	M	X	N°
2334	21401	42115	25.45	25.45	127.42	-49.39	0.25	1
534	6691	515	25.45	25.45	115.40	-9.86	1.48	2
2189	19528	42575	25.45	25.45	103.39	-46.54	2.70	3

Verifiche taglio

\mathbf{A}_{sw}	$ au_{ m c}$	V	X	N°
0.00	-246	-71.13	0.25	1
0.00	9	2.73	1.48	2
0.00	184	53.29	2.70	3

$\underline{Verifica\ sezioni\ fondazione\ [Combinazione\ n^{\circ}\ 22\ - SLE\ (Rara)]}$

Base sezione B = 100 cmAltezza sezione H = 50.00 cm

\mathbf{N}°	X	M	N	$\mathbf{A_{fi}}$	$\mathbf{A_{fs}}$	σ_{fs}	σ fi	$\sigma_{\rm c}$
1	0.00	0.00	-9.02	25.45	25.45	2015	1531	0



IN17 Tombino scatolare 3.00x2.00 al km 13+271,23:	COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
Relazione di calcolo scatolare	LI02	02D78	CL	IN1700001	Α	97 di 118

2	2.00	-67.75	80.29	25.45	25.45	53226	19415	2059
3	4.00	0.00	8.98	25.45	25.45	220	247	17

Verifiche taglio

\mathbf{A}_{sw}	$ au_{ m c}$	V	X	N°
0.00	-20	2.92	0.00	1
0.00	-17	-6.54	2.00	2
0.00	15	-4.47	4.00	3

$\underline{Verifica\ sezioni\ traverso\ [Combinazione\ n^{\circ}\ 22\ -\ SLE\ (Rara)]}$

Base sezione B = 100 cmAltezza sezione H = 40.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	$\mathbf{A_{fi}}$	$\mathbf{A_{fs}}$	σ_{fs}	$\sigma_{\rm fi}$	$\sigma_{\rm c}$
1	0.30	-54.21	60.95	25.45	25.45	60325	20241	2500
2	2.00	56.53	68.94	25.45	25.45	21347	61907	2612
3	3.70	-73.23	76.93	25.45	25.45	82485	27096	3372

Verifiche taglio

\mathbf{A}_{sw}	τε	V	X	N°
0.00	470	135.88	0.30	1
0.00	-19	-5.59	2.00	2
0.00	-509	-147.06	3.70	3

$\underline{Verifica\ sezioni\ piedritto\ sinistro\ [Combinazione\ n^{\circ}\ 22\ -\ SLE\ (Rara)]}$

Base sezione B = 100 cmAltezza sezione H = 40.00 cm

$\sigma_{\rm c}$	$\sigma_{\rm fi}$	σ_{fs}	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	$\mathbf{A_{fi}}$	N	M	X	N°
3294	29530	63214	25.45	25.45	159.90	-69.95	0.25	1
811	9814	1161	25.45	25.45	147.89	-16.06	1.48	2
2560	23343	46917	25.45	25.45	135.88	-54.21	2.70	3



IN17 Tombino scatolare 3.00x2.00 al km 13+271,23: Relazione di calcolo scatolare

 COMMESSA
 LOTTO
 CODIFICA
 DOCUMENTO
 REV.
 FOGLIO

 LI02
 02D78
 CL
 IN1700001
 A
 98 di 118

Verifiche taglio

\mathbf{A}_{sw}	$ au_{ m c}$	\mathbf{V}	X	N°
0.00	309	89.32	0.25	1
0.00	9	2.53	1.48	2
0.00	-211	-60.95	2.70	3

$\underline{Verifica\ sezioni\ piedritto\ destro\ [Combinazione\ n^{\circ}\ 22\ -\ SLE\ (Rara)]}$

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 40.00 cm

Verifiche presso-flessione

$\sigma_{\rm c}$	σ_{fi}	σ_{fs}	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	$\mathbf{A_{fi}}$	N	M	X	N°
2260	22215	32291	25.45	25.45	171.09	-47.35	0.25	1
782	9674	114	25.45	25.45	159.07	-14.88	1.48	2
3434	30107	69752	25.45	25.45	147.06	-73.23	2.70	3

Verifiche taglio

\mathbf{A}_{sw}	$ au_{ m c}$	V	X	\mathbf{N}°
0.00	-247	-71.32	0.25	1
0.00	50	14.46	1.48	2
0.00	266	76.93	2 70	3

$\underline{Verifica\ sezioni\ fondazione\ [Combinazione\ n^{\circ}\ 23\ - SLE\ (Rara)]}$

Base sezione B = 100 cmAltezza sezione H = 50.00 cm

Verifiche presso-flessione

$\sigma_{\rm c}$	$\sigma_{\rm fi}$	σ_{fs}	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	$\mathbf{A_{fi}}$	N	M	X	N°
0	2544	3078	25.45	25.45	-14.31	0.00	0.00	1
1943	18574	48388	25.45	25.45	84.83	-63.69	2.00	2
26	382	360	25.45	25.45	14.26	0.00	4.00	3



IN17 Tombino scatolare 3.00x2.00 al km 13+271,23: Relazione di calcolo scatolare

 COMMESSA
 LOTTO
 CODIFICA
 DOCUMENTO
 REV.
 FOGLIO

 LI02
 02D78
 CL
 IN1700001
 A
 99 di 118

\mathbf{A}_{sw}	$ au_{ m e}$	v	X	\mathbf{N}°
0.00	-21	2.52	0.00	1
0.00	-27	-10.27	2.00	2
0.00	15	-4.58	4.00	3

$\underline{Verifica\ sezioni\ traverso\ [Combinazione\ n^{\circ}\ 23\ -\ SLE\ (Rara)]}$

Base sezione B =

B = 100 cm

Altezza sezione

H = 40.00 cm

Verifiche presso-flessione

$\sigma_{\rm c}$	$\sigma_{\rm fi}$	σ_{fs}	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	$\mathbf{A_{fi}}$	N	M	X	N°
2344	19246	55038	25.45	25.45	64.28	-50.67	0.30	1
2467	56944	20426	25.45	25.45	72.27	53.23	2.00	2
3415	27534	83044	25.45	25.45	80.26	-74.12	3.70	3

Verifiche taglio

\mathbf{A}_{sw}	$ au_{\mathrm{c}}$	\mathbf{v}	X	\mathbf{N}°
0.00	447	129.13	0.30	1
0.00	-24	-6.90	2.00	2
0.00	-495	-142.92	3.70	3

$\underline{Verifica\ sezioni\ piedritto\ sinistro\ [Combinazione\ n^{\circ}\ 23\ -\ SLE\ (Rara)]}$

Base sezione B = 100 cmAltezza sezione H = 40.00 cm

Verifiche presso-flessione

$\sigma_{\rm c}$	σ_{fi}	σ_{fs}	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{fi}}$	N	M	X	\mathbf{N}°
3490	30729	70164	25.45	25.45	153.16	-74.37	0.25	1
668	8326	449	25.45	25.45	141.15	-12.47	1.48	2
2394	21898	43487	25.45	25.45	129.13	-50.67	2.70	3

N°	X	\mathbf{v}	τ _c	$\mathbf{A}_{\mathbf{sw}}$
1	0.25	99.14	343	0.00



IN17 Tombino scatolare 3.00x2.00 al km 13+271,23: Relazione di calcolo scatolare

 COMMESSA
 LOTTO
 CODIFICA
 DOCUMENTO
 REV.
 FOGLIO

 LI02
 02D78
 CL
 IN1700001
 A
 100 di 118

2 1.48 5.78 20 0.00 3 2.70 -64.28 -222 0.00

$\underline{Verifica\ sezioni\ piedritto\ destro\ [Combinazione\ n^{\circ}\ 23\ -\ SLE\ (Rara)]}$

Base sezione B = 100 cmAltezza sezione H = 40.00 cm

Verifiche presso-flessione

$\sigma_{\rm c}$	$\sigma_{\rm fi}$	σ_{fs}	$\mathbf{A_{fs}}$	$\mathbf{A_{fi}}$	N	M	X	\mathbf{N}°
2068	20630	27825	25.45	25.45	166.95	-43.25	0.25	1
693	8734	990	25.45	25.45	154.94	-12.49	1.48	2
3/171	30233	71653	25.45	25.45	1/12/92	-74.12	2.70	3

Verifiche taglio

\mathbf{N}°	X	v	$ au_{ m c}$	\mathbf{A}_{sw}
1	0.25	-70.58	-244	0.00
2	1.48	16.50	57	0.00
3	2.70	80.26	278	0.00

$\underline{Verifica\ sezioni\ fondazione\ [Combinazione\ n^{\circ}\ 24\ - SLE\ (Rara)]}$

Base sezione B = 100 cmAltezza sezione H = 50.00 cm

Verifiche presso-flessione

$\sigma_{\rm c}$	$\sigma_{\rm fi}$	σ_{fs}	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	$\mathbf{A_{fi}}$	N	M	X	\mathbf{N}°
0	2006	2494	25.45	25.45	-11.45	0.00	0.00	1
1900	18033	48223	25.45	25.45	78.41	-62.39	2.00	2
21	312	281	25.45	25.45	11.40	0.00	4.00	3

\mathbf{A}_{sw}	$ au_{ m c}$	\mathbf{v}	X	\mathbf{N}°
0.00	-19	2.55	0.00	1
0.00	-21	-7.74	2.00	2
0.00	15	-4.20	4.00	3



CL

IN17 Tombino scatolare 3.00x2.00 al km 13+271,23: Relazione di calcolo scatolare

COMMESSA LOTTO LI02 02D78

CODIFICA DOCUMENTO IN1700001

REV. Α

FOGLIO 101 di 118

$\underline{Verifica\ sezioni\ traverso\ [Combinazione\ n^{\circ}\ 24\ -\ SLE\ (Rara)]}$

Base sezione B = 100 cmAltezza sezione H = 40.00 cm

Verifiche presso-flessione

$\sigma_{\rm c}$	$\sigma_{\rm fi}$	σ_{fs}	$\mathbf{A_{fs}}$	$\mathbf{A_{fi}}$	N	M	X	\mathbf{N}°
2637	21400	63292	25.45	25.45	65.77	-57.13	0.30	1
2031	44239	17278	25.45	25.45	72.16	43.56	2.00	2
3493	28027	85702	25.45	25.45	78.55	-75.89	3.70	3

Verifiche taglio

\mathbf{N}°	X	v	$ au_{\mathrm{c}}$	\mathbf{A}_{sw}
1	0.30	123.98	429	0.00
2	2.00	-5.52	-19	0.00
3	3.70	-135.02	-467	0.00

$\underline{Verifica\ sezioni\ piedritto\ sinistro\ [Combinazione\ n^{\circ}\ 24\ -\ SLE\ (Rara)]}$

H = 40.00 cm

Base sezione B = 100 cm

Verifiche presso-flessione

Altezza sezione

$\sigma_{\rm c}$	$\sigma_{\rm fi}$	σ_{fs}	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	$\mathbf{A_{fi}}$	N	M	X	N°
3180	28293	62273	25.45	25.45	148.01	-67.63	0.25	1
744	9008	1039	25.45	25.45	136.00	-14.72	1.48	2
2686	23859	52788	25.45	25.45	123.98	-57.13	2.70	3

Verifiche taglio

\mathbf{A}_{sw}	$ au_{ m c}$	V	X	\mathbf{N}°
0.00	311	89.85	0.25	1
0.00	1	0.39	1.48	2
0.00	-228	-65.77	2.70	3

$\underline{Verifica\ sezioni\ piedritto\ destro\ [Combinazione\ n^{\circ}\ 24\ -\ SLE\ (Rara)]}$



IN17 Tombino scatolare 3.00x2.00 al km 13+271,23: Relazione di calcolo scatolare

COMMESSA LOTTO CODIFICA DOCUMENTO REV. FOGLIO

LI02 02D78 CL IN1700001 A 102 di 118

Base sezione B = 100 cmAltezza sezione H = 40.00 cm

Verifiche presso-flessione

$\sigma_{\rm c}$	σ fi	σ_{fs}	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	$\mathbf{A_{fi}}$	N	M	X	N°
2041	20200	28422	25.45	25.45	159.04	-42.74	0.25	1
759	9297	414	25.45	25.45	147.03	-14.74	1.48	2
3545	30489	75391	25.45	25.45	135.02	-75 89	2 70	3

Verifiche taglio

\mathbf{A}_{sw}	$ au_{ m c}$	V	X	N°
0.00	-232	-67.00	0.25	1
0.00	60	17.43	1.48	2
0.00	272	78.55	2.70	3

$\underline{Verifica\ sezioni\ fondazione\ [Combinazione\ n^{\circ}\ 25\ -\ SLE\ (Rara)]}$

Base sezione B = 100 cmAltezza sezione H = 50.00 cm

Verifiche presso-flessione

\mathbf{N}°	X	M	N	$\mathbf{A}_{\mathbf{fi}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	σ_{fs}	σ_{fi}	$\sigma_{\rm c}$
1	0.00	0.00	-7.22	25.45	25.45	1643	1195	0
2	2.00	-64.01	78.28	25.45	25.45	49858	18427	1947
3	4.00	0.00	7.18	25.45	25.45	169	204	14

Verifiche taglio

\mathbf{A}_{sw}	$ au_{ m c}$	\mathbf{v}	X	N°
0.00	-19	2.87	0.00	1
0.00	-13	-4.74	2.00	2
0.00	15	-4.11	4.00	3

$\underline{Verifica\ sezioni\ traverso\ [Combinazione\ n^{\circ}\ 25\ -\ SLE\ (Rara)]}$

Base sezione B = 100 cmAltezza sezione H = 40.00 cm



IN17 Tombino scatolare 3.00x2.00 al km 13+271,23: Relazione di calcolo scatolare

COMMESSA LI02 LOTTO

02D78

CODIFICA CL DOCUMENTO IN1700001 REV. FO

FOGLIO 103 di 118

Verifiche presso-flessione

\mathbf{N}°	X	M	N	$\mathbf{A_{fi}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{fs}}$	σ_{fs}	$\sigma_{\rm fi}$	$\sigma_{\rm c}$
1	0.30	-53.02	59.59	25.45	25.45	59006	19796	2445
2	2.00	53.14	65.99	25.45	25.45	20121	57986	2457
3	3.70	-68.24	72.38	25.45	25.45	76734	25280	3143

Verifiche taglio

\mathbf{A}_{sw}	το	\mathbf{v}	X	\mathbf{N}°
0.00	448	129.38	0.30	1
0.00	-15	-4.47	2.00	2
0.00	-479	-138.33	3.70	3

$\underline{Verifica\ sezioni\ piedritto\ sinistro\ [Combinazione\ n^{\circ}\ 25\ -\ SLE\ (Rara)]}$

Base sezione B = 100 cmAltezza sezione H = 40.00 cm

Verifiche presso-flessione

$\sigma_{\rm c}$	σ_{fi}	σ_{fs}	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	$\mathbf{A_{fi}}$	N	M	X	N°
3098	27878	58883	25.45	25.45	153.40	-65.76	0.25	1
760	9231	857	25.45	25.45	141.39	-14.95	1.48	2
2502	22698	46496	25.45	25.45	129.38	-53.02	2.70	3

Verifiche taglio

\mathbf{A}_{sw}	$ au_{ m c}$	\mathbf{v}	X	N°
0.00	296	85.50	0.25	1
0.00	5	1.30	1.48	2
0.00	-206	-59.59	2.70	3

$\underline{Verifica\ sezioni\ piedritto\ destro\ [Combinazione\ n^{\circ}\ 25\ -\ SLE\ (Rara)]}$

Base sezione B = 100 cmAltezza sezione H = 40.00 cm

Verifiche presso-flessione

 $N^{\circ} \qquad X \qquad \qquad M \qquad \qquad N \qquad \qquad A_{fi} \qquad \qquad A_{fs} \qquad \qquad \sigma_{fs} \qquad \qquad \sigma_{fi} \qquad \qquad \sigma_{c}$



IN17 Tombino scatolare 3.00x2.00 al km 13+271,23:	COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
Relazione di calcolo scatolare	LI02	02D78	CL	IN1700001	Α	104 di 118

1	0.25	-47.67	162.35	25.45	25.45	34097	22044	2272
2	1.48	-14.01	150.34	25.45	25.45	135	9123	737
3	2.70	-68.24	138.33	25.45	25.45	64769	28107	3201

\mathbf{A}_{sw}	$ au_{ m c}$	\mathbf{v}	X	N°
0.00	-246	-71.11	0.25	1
0.00	43	12.29	1.48	2
0.00	250	72 38	2 70	3



IN17 Tombino scatolare 3.00x2.00 al km 13+271,23: Relazione di calcolo scatolare

COMMESSA LOTTO CODIFICA [
LI02 02D78 CL

DOCUMENTO IN1700001 REV. FOGLIO

A 105 di 118

Verifiche fessurazione

Simbologia adott	ata ed ı	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

wk 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° 17 -	- SLE (Quasi Permanente)]

N°	X	$\mathbf{A_{fi}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	Mp	Mn	M	W	Wlim	$S_{\mathbf{m}}$	€sm
1	0.06	25.45	25.45	126.51	-126.51	-0.15	0.00	0.10	0.00	0.000
2	2.00	25.45	25.45	126.51	-126.51	-48.64	0.00	0.10	0.00	0.000
3	3.94	25.45	25.45	126.51	-126.51	-0.15	0.00	0.10	0.00	0.000

$\underline{Verifica\ fessurazione\ traverso\ [Combinazione\ n^{\circ}\ 17\ -\ SLE\ (Quasi\ Permanente)]}$

IN.	Λ	Afi	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	Mp	MII	IVI	W	Wlim	Sm	€sm
1	0.30	25.45	25.45	82.03	-82.03	-46.53	0.00	0.10	0.00	0.000
2	2.00	25.45	25.45	82.03	-82.03	41.35	0.00	0.10	0.00	0.000
3	3.70	25.45	25.45	82.03	-82.03	-46 54	0.00	0.10	0.00	0.000

$\underline{Verifica\ fessurazione\ piedritto\ sinistro\ [Combinazione\ n^{\circ}\ 17\ -\ SLE\ (Quasi\ Permanente)]}$

\mathbf{N}°	X	$\mathbf{A_{fi}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	Mp	Mn	M	W	Wlim	$S_{\mathbf{m}}$	$\epsilon_{\rm sm}$
1	0.25	25.45	25.45	82.03	-82.03	-49.39	0.00	0.10	0.00	0.000
2	1.48	25.45	25.45	82.03	-82.03	-9.86	0.00	0.10	0.00	0.000
3	2.70	25.45	25.45	82.03	-82.03	-46.53	0.00	0.10	0.00	0.000

$\underline{Verifica\ fessurazione\ piedritto\ destro\ [Combinazione\ n^{\circ}\ 17\ -\ SLE\ (Quasi\ Permanente)]}$

N°	X	$\mathbf{A_{fi}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	Mp	Mn	M	w	Wlim	$S_{\mathbf{m}}$	€sm
1	0.25	25.45	25.45	82.03	-82.03	-49.39	0.00	0.10	0.00	0.000
2	1.48	25.45	25.45	82.03	-82.03	-9.86	0.00	0.10	0.00	0.000



	GRUPPO F	ITA	LFER o stato ital			LOTTIZE	3 – KADD	OFFIO TEKN	IOLI - KIPA	ALIA	
		scatolare 3 alcolo scatol		l km 13+271,2	23:	COMMESSA LI02	LOTTO 02D78	CODIFICA CL	DOCUME IN1700		
3	2.70	25.45	25.45	82.03	-82	.03	-46.54	0.00	0.10	0.00	0.000
<u>Verif</u>	ica fessuraz	zione fondazi	ione [Combi	nazione n° 18 -	SLE (Fr	equente)]					
N°	X	$\mathbf{A}_{\mathbf{fi}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	Mp]	Mn	M	W	Wlim	$S_{\mathbf{m}}$	$\epsilon_{\rm sm}$
1	0.06	25.45	25.45	126.51	-126	.51	-0.22	0.00	0.15	0.00	0.000
2	2.00	25.45	25.45	126.51	-126	.51	-63.60	0.00	0.15	0.00	0.000
3	3.94	25.45	25.45	126.51	-126	.51	-0.08	0.00	0.15	0.00	0.000
<u>Verif</u>	ica fessuraz	zione travers	o [Combina:	zione n° 18 - SI	LE (Frequ	iente)]					
N°	X	$\mathbf{A_{fi}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{fs}}$	Mp]	Mn	M	w	$\mathbf{W_{lim}}$	$\mathbf{S_m}$	$\boldsymbol{\epsilon}_{\mathrm{sm}}$
1	0.30	25.45	25.45	82.03	-82	.03	-51.29	0.00	0.15	0.00	0.000
2	2.00	25.45	25.45	82.03	-82	.03	54.88	0.00	0.15	0.00	0.000
3	3.70	25.45	25.45	82.03	-82	.03	-66.50	0.00	0.15	0.00	0.000
<u>Verif</u>	ica fessuraz	zione piedritt	to sinistro [C	Combinazione n	° 18 - SL	E (Frequente	e)]				
N°	X	$\mathbf{A_{fi}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	Mp]	Mn	M	w	Wlim	$S_{\mathbf{m}}$	ε _{sm}
1	0.25	25.45	25.45	82.03	-82	.03	-66.17	0.00	0.15	0.00	0.000
2	1.48	25.45	25.45	82.03	-82	.03	-14.29	0.00	0.15	0.00	0.000
3	2.70	25.45	25.45	82.03	-82	.03	-51.29	0.00	0.15	0.00	0.000
<u>Verif</u>	ica fessuraz	zione piedritt	to destro [Co	ombinazione n°	18 - SLI	(Frequente)	1				
N°	X	$\mathbf{A_{fi}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	Mp]	Mn	M	w	$\mathbf{W_{lim}}$	$\mathbf{s_m}$	$\boldsymbol{\epsilon}_{\mathrm{sm}}$
1	0.25	25.45	25.45	82.03	-82	.03	-48.08	0.00	0.15	0.00	0.000
2	1.48	25.45	25.45	82.03	-82	.03	-13.35	0.00	0.15	0.00	0.000
3	2.70	25.45	25.45	82.03	-82	.03	-66.50	0.00	0.15	0.00	0.000
<u>Verif</u>	ica fessuraz	zione fondazi	ione [Combi	nazione n° 19 -	SLE (Fr	equente)]					
N°	X	$\mathbf{A_{fi}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	Mp]	Mn	M	w	Wlim	$S_{\mathbf{m}}$	$\epsilon_{\rm sm}$
1	0.06	25.45	25.45	126.51	-126	.51	-0.24	0.00	0.15	0.00	0.000
2	2.00	25.45	25.45	126.51	-126	.51	-60.35	0.00	0.15	0.00	0.000
3	3.94	25.45	25.45	126.51	-126	.51	-0.07	0.00	0.15	0.00	0.000



IN17 Tombino scatolare 3.00x2.00 al km 13+271,23: COMMESSA LOTTO CODIFICA DOCUMENTO REV. FOGLIO Relazione di calcolo scatolare LI02 02D78 CL IN1700001 A 107 di 118

Reia	azione di ca	alcolo scatol	are		LIO	2 02D78	CL	IN1700	001	A 107 di 118
Verif	ica fessura	zione travers	o [Combing	zione nº 19 - Si	LE (Frequente)]					
N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Мр	Mn	M	w	W _{lim}	$S_{\mathbf{m}}$	€sm
1	0.30	25.45	25.45	82.03	-82.03	-48.46	0.00	0.15	0.00	0.000
2	2.00	25.45	25.45	82.03	-82.03	52.24	0.00	0.15	0.00	0.000
3	3.70	25.45	25.45	82.03	-82.03	-67.21	0.00	0.15	0.00	0.000
Verif	ica fessuraz	zione piedritt	to sinistro [C	Combinazione i	n° 19 - SLE (Freq	uente)]				
N°	X	$\mathbf{A_{fi}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	Mp	Mn	M	w	Wlim	$S_{\mathbf{m}}$	€sm
1	0.25	25.45	25.45	82.03	-82.03	-69.70	0.00	0.15	0.00	0.000
2	1.48	25.45	25.45	82.03	-82.03	-11.42	0.00	0.15	0.00	0.000
3	2.70	25.45	25.45	82.03	-82.03	-48.46	0.00	0.15	0.00	0.000
Verif	ica fessuraz	zione piedritt	to destro [Co	ombinazione n	° 19 - SLE (Frequ	ente)]				
N°	X	$\mathbf{A_{fi}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{fs}}$	Mp	Mn	M	w	$\mathbf{W}_{\mathbf{lim}}$	$\mathbf{s}_{\mathbf{m}}$	$\epsilon_{\rm sm}$
1	0.25	25.45	25.45	82.03	-82.03	-44.81	0.00	0.15	0.00	0.000
2	1.48	25.45	25.45	82.03	-82.03	-11.43	0.00	0.15	0.00	0.000
3	2.70	25.45	25.45	82.03	-82.03	-67.21	0.00	0.15	0.00	0.000
					SLE (Frequente	_				
N°	X	Afi	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	Мр	Mn	M	W	Wlim	Sm	Esm
1	0.06	25.45	25.45	126.51	-126.51	-0.15	0.00	0.15	0.00	0.000
2	2.00	25.45	25.45	126.51	-126.51	-49.04	0.00	0.15	0.00	0.000
3	3.94	25.45	25.45	126.51	-126.51	-0.15	0.00	0.15	0.00	0.000
Verif	ica fessuraz	zione travers	o [Combina:	zione n° 20 - Si	LE (Frequente)]					
N°	X	A _{fi}	$\mathbf{A_{fs}}$	Мр	Mn	M	w	$\mathbf{W_{lim}}$	$S_{\mathbf{m}}$	ε _{sm}
1	0.30	25.45	25.45	82.03	-82.03	-48.27	0.00	0.15	0.00	0.000
2	2.00	25.45	25.45	82.03	-82.03	39.61	0.00	0.15	0.00	0.000
3	3.70	25.45	25.45	82.03	-82.03	-48.27	0.00	0.15	0.00	0.000
Verif	ica fessuraz	zione piedritt	to sinistro [C	Combinazione	n° 20 - SLE (Freq	uente)]				
N°	X	$\mathbf{A_{fi}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	Mp	Mn	M	w	Wlim	$S_{\mathbf{m}}$	€sm



	GRUPPO F	ERROVIE DELL	O STATO ITAL									
		scatolare 3 alcolo scatol		l km 13+271,23:	C	COMMESSA LI02	LOTTO 02D78	CODIFICA CL	DOCUMI IN1700		REV.	FOGLIO 108 di 118
1	0.25	25.45	25.45	82.03	-82.03	3	-48.97	0.00	0.15	0.00		0.000
2	1.48	25.45	25.45	82.03	-82.03	3	-10.52	0.00	0.15	0.00		0.000
3	2.70	25.45	25.45	82.03	-82.03	3	-48.27	0.00	0.15	0.00		0.000
<u>Verif</u>	ica fessura:	zione piedritt	to destro [Co	ombinazione n° 20) - SLE (1	Frequente)	l					
Ν°	X	$\mathbf{A}_{\mathbf{fi}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	Mp	Mr	1	M	w	$\mathbf{W_{lim}}$	$\mathbf{S}_{\mathbf{m}}$		$\epsilon_{\rm sm}$
1	0.25	25.45	25.45	82.03	-82.03	3	-48.97	0.00	0.15	0.00		0.000
2	1.48	25.45	25.45	82.03	-82.03	3	-10.52	0.00	0.15	0.00		0.000
3	2.70	25.45	25.45	82.03	-82.03	3	-48.27	0.00	0.15	0.00		0.000
Verif	ica fessura:	zione fondazi	ione [Combin	nazione n° 21 - SL	LE (Frequ	uente)]						
Ν°	X	$\mathbf{A_{fi}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	Mp	Mr	ı	M	w	Wlim	$S_{\mathbf{m}}$		$\epsilon_{\rm sm}$
1	0.06	25.45	25.45	126.51	-126.51	l	-0.15	0.00	0.15	0.00		0.000
2	2.00	25.45	25.45	126.51	-126.51	l	-48.64	0.00	0.15	0.00		0.000
3	3.94	25.45	25.45	126.51	-126.51	l	-0.15	0.00	0.15	0.00		0.000
<u>Verif</u>	ica fessura:	zione travers	o [Combinaz	zione n° 21 - SLE	(Freque	nte)]						
N°	X	$\mathbf{A_{fi}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	Mp	Mr	1	M	w	$\mathbf{W_{lim}}$	$\mathbf{S}_{\mathbf{m}}$		$\epsilon_{\rm sm}$
1	0.30	25.45	25.45	82.03	-82.03	3	-46.53	0.00	0.15	0.00		0.000
2	2.00	25.45	25.45	82.03	-82.03	3	41.35	0.00	0.15	0.00		0.000
3	3.70	25.45	25.45	82.03	-82.03	3	-46.54	0.00	0.15	0.00		0.000
Verif	ica fessura:	zione piedritt	to sinistro [C	Combinazione n° 2	21 - SLE	(Frequente)]					
N°	X	$\mathbf{A}_{\mathbf{fi}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	Mp	Mr	1	M	w	Wlim	$S_{\mathbf{m}}$		$\epsilon_{\rm sm}$
1	0.25	25.45	25.45	82.03	-82.03	3	-49.39	0.00	0.15	0.00		0.000
2	1.48	25.45	25.45	82.03	-82.03	3	-9.86	0.00	0.15	0.00		0.000
3	2.70	25.45	25.45	82.03	-82.03	3	-46.53	0.00	0.15	0.00		0.000
Verif	ica fessura:	zione piedritt	to destro [Co	ombinazione n° 21	- SLE (1	Frequente)	l					
N°	X	$\mathbf{A_{fi}}$	$\mathbf{A_{fs}}$	Mp	Mr	ı	M	w	$\mathbf{W_{lim}}$	$\mathbf{S}_{\mathbf{m}}$		$\epsilon_{\rm sm}$
1	0.25	25.45	25.45	82.03	-82.03	3	-49.39	0.00	0.15	0.00		0.000
2	1.48	25.45	25.45	82.03	-82.03	3	-9.86	0.00	0.15	0.00		0.000



Relazione di calcolo scatolare Liuz 202078 CL 8N/700001 A 109 di		GRUPPO F	ERROVIE DELL	O STATO ITAL								
No. X					l km 13+271,	23:						. FOGLIO
N° X An Ab Mp Mn M w wn sn sn 1 0.06 25.45 25.45 126.51 -126.51 -0.23 0.00 0.20 0.00 0.00 2 2.00 25.45 25.45 126.51 -126.51 -67.75 0.00 0.20 0.00 0.00 3 3.94 25.45 25.45 126.51 -126.51 -67.75 0.00 0.20 0.00 0.00 Verifica fessurazione traverso [Combinazione n° 22 - SLE (Rara)] N° X An Ab Mp Mn w ws ms sn sn<	3	2.70	25.45	25.45	82.03	-82	2.03	-46.54	0.00	0.15	0.00	0.000
1 0.06 25.45 25.45 126.51 -126.51 -0.23 0.00 0.20 0.00 0.00 2 2.00 25.45 25.45 126.51 -126.51 -0.00 0.00 0.00 3 3.94 25.45 25.45 126.51 -126.51 -0.06 0.00 0.20 0.00 0.00 Verifica fessurazione traverso Combinazione n° 22 - SLE (Rara) N° X An An An Mp Mn M w wm sm	Verifi	ica fessuraz	zione fondazi	ione [Combi	nazione n° 22 -	- SLE (R	ara)]					
2 2 0.0 25.45 25.45 126.51 -126.51 -67.75 0.00 0.20 0.00 0.00 3 3.94 25.45 25.45 126.51 -126.51 -0.06 0.00 0.20 0.00 0.00 Verifica fessurazione traverso [Combinazione n° 22 - SLE (Rara)] N° X	N°	X	$\mathbf{A_{fi}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	Mp		Mn	M	w	Wlim	$S_{\mathbf{m}}$	€sm
Verifica fessurazione traverso Combinazione n° 22 - SLE (Rara) N° X	1	0.06	25.45	25.45	126.51	-120	5.51	-0.23	0.00	0.20	0.00	0.000
Verifica Fessurazione traverso Combinazione n° 22 - SLE (Rara)	2	2.00	25.45	25.45	126.51	-126	5.51	-67.75	0.00	0.20	0.00	0.000
N° X An	3	3.94	25.45	25.45	126.51	-126	5.51	-0.06	0.00	0.20	0.00	0.000
1	<u>Verifi</u>	ica fessuraz	zione travers	o [Combina	zione n° 22 - Si	LE (Rara	<u>))1</u>					
2 2.00 25.45 25.45 82.03 -82.03 56.53 0.00 0.20 0.00 0.000 **Verifica fessurazione piedritto sinistro [Combinazione n° 22 - SLE (Rara)]* N° X An An An Mn M W Whim Sm Sm Sm 2.03 -73.23 0.00 0.20 0.00 0.000 2 1.48 25.45 25.45 82.03 -82.03 -16.06 0.00 0.20 0.00 0.000 3 2.70 25.45 25.45 82.03 -82.03 -54.21 0.00 0.20 0.00 0.000 **Verifica fessurazione piedritto destro [Combinazione n° 22 - SLE (Rara)]* N° X An An An Mn M W Whim Sm Sm Sm Sm Sm Sm 2.03 -54.21 0.00 0.20 0.00 0.000 **Verifica fessurazione piedritto destro [Combinazione n° 22 - SLE (Rara)]* N° X An An An Mn M W Whim Sm Sm Sm Sm Sm 1 0.25 25.45 25.45 82.03 -82.03 -47.35 0.00 0.20 0.00 0.000 **Verifica fessurazione piedritto destro [Combinazione n° 22 - SLE (Rara)]* N° X An An An An Mn M W Whim Sm Sm Sm Sm Sm Sm 2.03 -73.23 0.00 0.20 0.00 0.000 **Verifica fessurazione fondazione [Combinazione n° 23 - SLE (Rara)]* N° X An An An Mn Mn M W Whim Sm	N°	X	$\mathbf{A_{fi}}$	$\mathbf{A_{fs}}$	Mp		Mn	M	w	$\mathbf{W_{lim}}$	$\mathbf{S}_{\mathbf{m}}$	€sm
N° X An An An Mp Mn M w wim sm sm sm sm sm sm sm	1	0.30	25.45	25.45	82.03	-82	2.03	-54.21	0.00	0.20	0.00	0.000
N° X A _I A _I B ₂ B ₂	2	2.00	25.45	25.45	82.03	-82	2.03	56.53	0.00	0.20	0.00	0.000
N° X A _I A _I A _I Mp Mn M w w _{lim} s _m s _m s _m s _m 1 0.25 25.45 25.45 82.03 -82.03 -69.95 0.00 0.20 0.00 0.00 0.00 0.20 0.00 0.00 0.20 0.00 0.00 0.20 0.00 0.00 0.20 0.00 0.00 0.20 0.00 0.00 0.20 0.00 0.00 0.20 0.00 0.00 0.20 0.00 0.00 0.00 0.20 0.00 0.00 0.00 0.20 0.00 0.00 0.20 0.00 0.00 0.20 0.00 0.00 0.20 0.00 0.00 0.20 0.00 0.00 0.20 0.00 0.00 0.20 0.00 0.00 0.20 0.00 0.00 0.20 0.00 0.00 0.20 0.00 0.00 0.20 0.00 0.00 0.00 0.20 0.00 0.00 0.00 0.00 0.20 0.00 0.	3	3.70	25.45	25.45	82.03	-82	2.03	-73.23	0.00	0.20	0.00	0.000
1 0.25 25.45 25.45 82.03 -82.03 -69.95 0.00 0.20 0.00 0.00 2 1.48 25.45 25.45 82.03 -82.03 -16.06 0.00 0.20 0.00 0.00 3 2.70 25.45 25.45 82.03 -82.03 -54.21 0.00 0.20 0.00 0.00 Verifica fessurazione piedritto destro [Combinazione n° 22 - SLE (Rara)] N° X A _{II} A _{IS} Mp Mn M W W _{IIII} S _m E _{SII} 1 0.25 25.45 25.45 82.03 -82.03 -47.35 0.00 0.20 0.00 0.00 2 1.48 25.45 25.45 82.03 -82.03 -14.88 0.00 0.20 0.00 0.00 3 2.70 25.45 25.45 82.03 -82.03 -73.23 0.00 0.20 0.00 0.00 Verifica fessurazione fondazione [Combinazione n° 23 - SLE (Rara)] N° X A _{II} A _{IS} Mp Mn M W W _{IIII} S _m S _m S _{III} 1 0.06 25.45 25.45 126.51 -126.51 -0.26 0.00 0.20 0.00 0.00 2 2.00 25.45 25.45 126.51 -126.51 -0.26 0.00 0.20 0.00 0.00 2 2.00 25.45 25.45 126.51 -126.51 -63.69 0.00 0.20 0.00 0.00	Verifi	ica fessuraz	zione piedritt	to sinistro [C	Combinazione 1	n° 22 - SI	LE (Rara)]					
2 1.48 25.45 25.45 82.03 -82.03 -16.06 0.00 0.20 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00	N°	X	$\mathbf{A_{fi}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	Mp		Mn	M	w	Wlim	$S_{\mathbf{m}}$	€sm
3 2.70 25.45 25.45 82.03 -82.03 -54.21 0.00 0.20 0.00 0.000	1	0.25	25.45	25.45	82.03	-82	2.03	-69.95	0.00	0.20	0.00	0.000
Verifica fessurazione piedritto destro [Combinazione n° 22 - SLE (Rara)] N° X Afi Afs Mp Mn M w wim sm sm sm 1 0.25 25.45 25.45 82.03 -82.03 -47.35 0.00 0.20 0.00 0.00 2 1.48 25.45 25.45 82.03 -82.03 -14.88 0.00 0.20 0.00 0.00 3 2.70 25.45 25.45 82.03 -82.03 -73.23 0.00 0.20 0.00 0.00 Verifica fessurazione fondazione [Combinazione n° 23 - SLE (Rara)] N° X Afi Afs Mp Mn M w wim sm sm sm 1 0.06 25.45 25.45 126.51 -126.51 -0.26 0.00 0.20 0.00 0.00 2 2.00 25.45 25.45 126.51 -126.51 -63.69 0.00 0.20 0.00	2	1.48	25.45	25.45	82.03	-82	2.03	-16.06	0.00	0.20	0.00	0.000
N° X A _{fi} A _{fs} Mp Mn M w w _{lim} s _m e _{sn} 1 0.25 25.45 25.45 82.03 -82.03 -47.35 0.00 0.20 0.00 0.00 2 1.48 25.45 25.45 82.03 -82.03 -14.88 0.00 0.20 0.00 0.00 3 2.70 25.45 25.45 82.03 -82.03 -73.23 0.00 0.20 0.00 0.00 Verifica fessurazione fondazione [Combinazione n° 23 - SLE (Rara)] N° X A _{fi} A _{fs} Mp Mn M w w _{lim} s _m e _{sn} 1 0.06 25.45 25.45 126.51 -126.51 -0.26 0.00 0.20 0.00 0.00 2 2.00 25.45 25.45 126.51 -126.51 -63.69 0.00 0.20 0.00 0.00	3	2.70	25.45	25.45	82.03	-82	2.03	-54.21	0.00	0.20	0.00	0.000
1 0.25 25.45 25.45 82.03 -82.03 -47.35 0.00 0.20 0.00 0.000 2 1.48 25.45 25.45 82.03 -82.03 -14.88 0.00 0.20 0.00 0.00 3 2.70 25.45 25.45 82.03 -82.03 -73.23 0.00 0.20 0.00 0.00 Verifica fessurazione fondazione [Combinazione n° 23 - SLE (Rara)] N° X A _{fi} A _{fs} Mp Mn M w w _{lim} s _m ε _{sm} 1 0.06 25.45 25.45 126.51 -126.51 -0.26 0.00 0.20 0.00 0.00 2 2.00 25.45 25.45 126.51 -126.51 -63.69 0.00 0.20 0.00 0.00	<u>Verifi</u>	ica fessuraz	zione piedritt	to destro [Co	ombinazione n	° 22 - SL	E (Rara)]					
2 1.48 25.45 25.45 82.03 -82.03 -14.88 0.00 0.20 0.00 0.000	N°	X	$\mathbf{A_{fi}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	Mp		Mn	M	w	$\mathbf{W_{lim}}$	$\mathbf{S}_{\mathbf{m}}$	€sm
3 2.70 25.45 25.45 82.03 -82.03 -73.23 0.00 0.20 0.00 0.000 Verifica fessurazione fondazione [Combinazione n° 23 - SLE (Rara)] N° X Afi	1	0.25	25.45	25.45	82.03	-82	2.03	-47.35	0.00	0.20	0.00	0.000
Verifica fessurazione fondazione [Combinazione n° 23 - SLE (Rara)] N° X A _{fi} A _{fs} Mp Mn M w w _{lim} s _m ε _{sn} 1 0.06 25.45 25.45 126.51 -126.51 -0.26 0.00 0.20 0.00 0.00 2 2.00 25.45 25.45 126.51 -126.51 -63.69 0.00 0.20 0.00 0.00	2	1.48	25.45	25.45	82.03	-82	2.03	-14.88	0.00	0.20	0.00	0.000
N° X A_{fi} A_{fs} Mp Mn M w w_{lim} s_m $s_$	3	2.70	25.45	25.45	82.03	-82	2.03	-73.23	0.00	0.20	0.00	0.000
1 0.06 25.45 25.45 126.51 -126.51 -0.26 0.00 0.20 0.00 0.000	<u>Verifi</u>	ica fessuraz	zione fondazi	ione [Combi	nazione n° 23 -	- SLE (R	ara)]					
2 2.00 25.45 25.45 126.51 -126.51 -63.69 0.00 0.20 0.00 0.00	N°	X	$\mathbf{A_{fi}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	Mp		Mn	M	w	Wlim	$S_{\mathbf{m}}$	€ sm
	1	0.06	25.45	25.45	126.51	-126	5.51	-0.26	0.00	0.20	0.00	0.000
3 3.94 25.45 25.45 126.51 -126.51 -0.05 0.00 0.20 0.00 0.00	2	2.00	25.45	25.45	126.51	-120	5.51	-63.69	0.00	0.20	0.00	0.000
	3	3.94	25.45	25.45	126.51	-126	5.51	-0.05	0.00	0.20	0.00	0.000



IN17 Tombino scatolare 3.00x2.00 al km 13+271,23: COMMESSA LOTTO CODIFICA DOCUMENTO REV. FOGLIO Relazione di calcolo scatolare LI02 02D78 CL IN1700001 A 110 di 118

Rela	zione di c	alcolo scatoli	are ———		LI02	2 02D78	CL	IN1700	001	A 110 di 118	
Verifica fessurazione traverso [Combinazione n° 23 - SLE (Rara)]											
N°	X	$\mathbf{A_{fi}}$	$\mathbf{A_{fs}}$	Mp	Mn	M	w	$\mathbf{w}_{\mathbf{lim}}$	$\mathbf{S}_{\mathbf{m}}$	$\epsilon_{ m sm}$	
1	0.30	25.45	25.45	82.03	-82.03	-50.67	0.00	0.20	0.00	0.000	
2	2.00	25.45	25.45	82.03	-82.03	53.23	0.00	0.20	0.00	0.000	
3	3.70	25.45	25.45	82.03	-82.03	-74.12	0.00	0.20	0.00	0.000	
<u>Verifi</u>	ca fessura	zione piedritt	to sinistro [C	Combinazione 1	n° 23 - SLE (Rara	<u>)]</u>					
N°	X	$\mathbf{A_{fi}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	Mp	Mn	M	w	Wlim	$S_{\mathbf{m}}$	€sm	
1	0.25	25.45	25.45	82.03	-82.03	-74.37	0.00	0.20	0.00	0.000	
2	1.48	25.45	25.45	82.03	-82.03	-12.47	0.00	0.20	0.00	0.000	
3	2.70	25.45	25.45	82.03	-82.03	-50.67	0.00	0.20	0.00	0.000	
<u>Verifi</u>	ca fessura	zione piedritt	to destro [Co	ombinazione n	° 23 - SLE (Rara)	l					
N°	X	$\mathbf{A_{fi}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	Mp	Mn	M	w	$\mathbf{w}_{\mathrm{lim}}$	$\mathbf{S}_{\mathbf{m}}$	$\epsilon_{ m sm}$	
1	0.25	25.45	25.45	82.03	-82.03	-43.25	0.00	0.20	0.00	0.000	
2	1.48	25.45	25.45	82.03	-82.03	-12.49	0.00	0.20	0.00	0.000	
3	2.70	25.45	25.45	82.03	-82.03	-74.12	0.00	0.20	0.00	0.000	
<u>Verifi</u>	ca fessura	zione fondazi	ione [Combi	nazione n° 24 -	· SLE (Rara)]						
N°	X	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{i}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	Mp	Mn	M	w	Wlim	$S_{\mathbf{m}}$	€sm	
1	0.06	25.45	25.45	126.51	-126.51	-0.24	0.00	0.20	0.00	0.000	
2	2.00	25.45	25.45	126.51	-126.51	-62.39	0.00	0.20	0.00	0.000	
3	3.94	25.45	25.45	126.51	-126.51	-0.07	0.00	0.20	0.00	0.000	
<u>Verifi</u>	ca fessura	zione travers	o [Combinaz	zione n° 24 - S	LE (Rara)]						
N°	X	$\mathbf{A_{fi}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	Mp	Mn	M	w	$\mathbf{W_{lim}}$	$\mathbf{S}_{\mathbf{m}}$	$\epsilon_{ m sm}$	
1	0.30	25.45	25.45	82.03	-82.03	-57.13	0.00	0.20	0.00	0.000	
2	2.00	25.45	25.45	82.03	-82.03	43.56	0.00	0.20	0.00	0.000	
3	3.70	25.45	25.45	82.03	-82.03	-75.89	0.00	0.20	0.00	0.000	
<u>Verifi</u>	ca fessura	zione piedritt	to sinistro [C	Combinazione	n° 24 - SLE (Rara	<u>)]</u>					
N°	X	$\mathbf{A}_{\mathbf{fi}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	Mp	Mn	M	w	Wlim	Sm	€ sm	



	GRUPPO F	ERROVIE DELLO	O STATO ITALI	IANE								
		scatolare 3 alcolo scatola		l km 13+271,	23:	COMMESSA LI02	LOTTO 02D78	CODIFICA CL	DOCUME IN1700		REV.	FOGLIO 111 di 118
1	0.25	25.45	25.45	82.03	-82.0	03	-67.63	0.00	0.20	0.00		0.000
2	1.48	25.45	25.45	82.03	-82.	03	-14.72	0.00	0.20	0.00		0.000
3	2.70	25.45	25.45	82.03	-82.0	03	-57.13	0.00	0.20	0.00		0.000
<u>Verifi</u>	<u>ica fessuraz</u>	zione piedritt	to destro [Co	ombinazione n	° 24 - SLE	(Rara)]						
N°	X	$\mathbf{A_{fi}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	Mp	N	I n	M	w	$\mathbf{W_{lim}}$	$S_{\mathbf{m}}$		$\epsilon_{\rm sm}$
1	0.25	25.45	25.45	82.03	-82.	03	-42.74	0.00	0.20	0.00		0.000
2	1.48	25.45	25.45	82.03	-82.0	03	-14.74	0.00	0.20	0.00		0.000
3	2.70	25.45	25.45	82.03	-82.0	03	-75.89	0.00	0.20	0.00		0.000
<u>Verifi</u>	ica fessuraz	zione fondazio	one [Combin	nazione n° 25 -	SLE (Rai	<u>·a)]</u>						
N°	X	$\mathbf{A_{fi}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	Mp	N	Лn	M	w	Wlim	$S_{\mathbf{m}}$		$\boldsymbol{\epsilon}_{\mathrm{sm}}$
1	0.06	25.45	25.45	126.51	-126	51	-0.22	0.00	0.20	0.00		0.000
2	2.00	25.45	25.45	126.51	-126.	51	-64.01	0.00	0.20	0.00		0.000
3	3.94	25.45	25.45	126.51	-126.:	51	-0.08	0.00	0.20	0.00		0.000
<u>Verifi</u>	ica fessuraz	zione traverso	o [Combinaz	zione n° 25 - SI	LE (Rara)	l						
N°	X	$\mathbf{A_{fi}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	Mp	N	I n	M	w	$\mathbf{W_{lim}}$	$S_{\mathbf{m}}$		$\epsilon_{ m sm}$
1	0.30	25.45	25.45	82.03	-82.	03	-53.02	0.00	0.20	0.00		0.000
2	2.00	25.45	25.45	82.03	-82.	03	53.14	0.00	0.20	0.00		0.000
3	3.70	25.45	25.45	82.03	-82.0	03	-68.24	0.00	0.20	0.00		0.000
<u>Verifi</u>	ica fessuraz	zione piedritt	t <u>o sinistro [C</u>	Combinazione r	<u>n° 25 - SLl</u>	<u>፤ (Rara)]</u>						
N°	X	$\mathbf{A_{fi}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	Mp	N	I n	M	w	Wlim	$S_{\mathbf{m}}$		$\epsilon_{ m sm}$
1	0.25	25.45	25.45	82.03	-82.0	03	-65.76	0.00	0.20	0.00		0.000
2	1.48	25.45	25.45	82.03	-82.0	03	-14.95	0.00	0.20	0.00		0.000
3	2.70	25.45	25.45	82.03	-82.0	03	-53.02	0.00	0.20	0.00		0.000
<u>Verifi</u>	<u>ica fessuraz</u>	zione piedritt	to destro [Co	ombinazione n°	° 25 - SLE	<u>(Rara)]</u>						
N°	X	$\mathbf{A_{fi}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	Mp	N	I n	M	w	$\mathbf{W_{lim}}$	$S_{\mathbf{m}}$		$\boldsymbol{\epsilon}_{\mathrm{sm}}$
1	0.25	25.45	25.45	82.03	-82.0	03	-47.67	0.00	0.20	0.00		0.000
2	1.48	25.45	25.45	82.03	-82.	03	-14.01	0.00	0.20	0.00		0.000



IN17 Tombino scatolare 3.00x2.00 al km 13+271,23: Relazione di calcolo scatolare

 COMMESSA
 LOTTO
 CODIFICA
 DOCUMENTO
 REV.
 FOGLIO

 LI02
 02D78
 CL
 IN1700001
 A
 112 di 118

 $3 \qquad 2.70 \qquad 25.45 \qquad 25.45 \qquad 82.03 \qquad -82.03 \qquad -68.24 \qquad 0.00 \qquad 0.20 \qquad 0.00 \qquad 0.000$



IN17 Tombino scatolare 3.00x2.00 al km 13+271,23: COMMESSA LOTTO CODIFICA DOCUMENTO REV. FOGLIO Relazione di calcolo scatolare Li02 02D78 CL IN1700001 A 113 di 118

Inviluppo sollecitazioni nodali

Inviluppo sollecitazioni fondazione

X [m]	M_{min} [kNm]	M_{max} [kNm]	$V_{min}\left[kN\right]$	V_{max} [kN]	N_{min} [kN]	$N_{max} [kN]$
0.00	0.00	0.00	0.00	3.97	-80.50	-0.02
2.00	39.35	94.41	-50.92	2.43	70.23	115.74
4.00	0.00	0.00	-7.02	-2.67	-0.02	80.43
Inviluppo solle	citazioni traverso					
X [m]	$M_{min}\left[kNm\right]$	$M_{max}\left[kNm\right]$	$V_{min}\left[kN\right]$	V _{max} [kN]	N_{min} [kN]	N_{max} [kN]
0.30	-79.45	-19.25	87.53	186.68	53.29	88.77
2.00	38.28	78.51	-20.84	0.00	53.29	99.62
3.70	-102.14	-46.54	-202.90	-103.39	53.29	111.20

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	-126.48	-48.97	70.25	187.81	107.88	219.12
1.48	-22.59	11.69	-3.61	37.72	97.70	202.90
2.70	-79.45	-19.25	-88.77	-53.29	87.53	186.68

Inviluppo sollecitazioni piedritto destro

N_{max} [kN]	N_{min} [kN]	V _{max} [kN]	V_{min} [kN]	M _{max} [kNm]	M _{min} [kNm]	Y [m]
235.34	127.42	-32.26	-96.14	3.14	-62.65	0.25
219.12	115.40	42.80	2.73	-2.15	-21.31	1.48
202.90	103.39	111.20	53.29	-46.54	-102.14	2.70

Inviluppo pressioni terreno

Inviluppo pressioni sul terreno di fondazione

X [m]	σ _{tmin} [kPa]	σ_{tmax} [kPa]
0.00	0	79
2.00	48	99
4.00	53	140



COMMESSA LOTTO IN17 Tombino scatolare 3.00x2.00 al km 13+271,23: Relazione di calcolo scatolare

CODIFICA DOCUMENTO REV. FOGLIO LI02 02D78 CL IN1700001 114 di 118 Α

Inviluppo verifiche stato limite ultimo (SLU)

Verifica sezioni fondazione (Inviluppo)

Base sezione B = 100 cmAltezza sezione $H=50.00\;cm$

CS	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	$\mathbf{A_{fi}}$	X
19.74	25.45	25.45	0.00
5.35	25.45	25.45	2.00
93.41	25.45	25.45	4.00

X	$ m V_{Rd}$	$ m V_{Rsd}$	$ m V_{Rcd}$	\mathbf{A}_{sw}
0.00	214.89	0.00	0.00	0.00
2.00	231.03	0.00	0.00	0.00
4.00	218.34	0.00	0.00	0.00

Verifica sezioni traverso (Inviluppo)

Base sezione Altezza sezione H = 40.00 cm \mathbf{X} $\mathbf{A}_{\mathbf{fi}}$ CS $\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$ 0.30 25.45 25.45 3.36 2.00 25.45 25.45 4.62 3.70 25.45 25.45 3.48

B = 100 cm

X	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rd}}$	$ m V_{Rsd}$	$ m V_{Rcd}$	\mathbf{A}_{sw}
0.30	203.12	0.00	0.00	0.00
2.00	204.60	0.00	0.00	0.00
3.70	206.08	0.00	0.00	0.00

Verifica sezioni piedritto sinistro (Inviluppo)

Base sezione B = 100 cmAltezza sezione H = 40.00 cm



FOGLIO

115 di 118

Α

IN17 Tombino scatolare 3.00x2.00 al km 13+271,23:	COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.
Relazione di calcolo scatolare	LI02	02D78	CL	IN1700001	Α

Y	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{i}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	CS
0.25	25.45	25.45	2.78
1.48	25.45	25.45	19.72
2.70	25.45	25.45	4.27
Y	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rd}}$		$\mathbf{V}_{\mathbf{Rsd}}$
0.25	220.45		0.00
1.48	218.38		0.00
2.70	216.32		0.00
	210.32		0.00

Verifica sezioni piedritto destro (Inviluppo)

Base sezione	B = 100 cm			
Altezza sezione	H = 40.00 cm			
Y	$\mathbf{A_{fi}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	CS	
0.25	25.45	25.45	4.98	
1.48	25.45	25.45	17.35	
2.70	25.45	25.45	3.98	
Y	V_{Rd}		$\mathbf{V}_{\mathbf{Rsd}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rcd}}$
0.25	222.52		0.00	0.00
1.48	220.45		0.00	0.00
2.70	218.39		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	$\mathbf{A_{fi}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	$\sigma_{\rm c}$	$\sigma_{ m fi}$	σ_{fs}
0.00	25.45	25.45	4	2544	3078
2.00	25.45	25.45	2059	19415	53226
4.00	25.45	25.45	26	382	360



IN17 Tombino scatolare 3.00x2.00 al km 13+271,23: Relazione di calcolo scatolare

 COMMESSA
 LOTTO
 CODIFICA
 DOCUMENTO
 REV.
 FOGLIO

 LI02
 02D78
 CL
 IN1700001
 A
 116 di 118

\mathbf{A}_{sw}	$ au_{ m c}$	X
0.00	-21	0.00
0.00	-27	2.00
0.00	15	4.00

Verifica sezioni traverso (Inviluppo)

Base sezione	B = 100 cm				
Altezza sezione	H = 40.00 cm				
X	$\mathbf{A_{fi}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	$\sigma_{\rm c}$	σ_{fi}	σ_{fs}
0.30	25.45	25.45	2637	21400	63292
2.00	25.45	25.45	2612	61907	21347
3.70	25.45	25.45	3493	28027	85702
X	$ au_{ m c}$		\mathbf{A}_{sw}		
0.30	470		0.00		
2.00	-24		0.00		
3.70	-509		0.00		

Verifica sezioni piedritto sinistro (Inviluppo)

Base sezione	B = 100 cm				
Altezza sezione	H = 40.00 cm				
Y	$\mathbf{A_{fi}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	$\sigma_{\rm c}$	$\sigma_{\rm fi}$	σ_{fs}
0.25	25.45	25.45	3490	30729	70164
1.48	25.45	25.45	811	9814	1161
2.70	25.45	25.45	2686	23859	52788
Y	$ au_{ m c}$		\mathbf{A}_{sw}		
0.25	343		0.00		
1.48	20		0.00		
2.70	-228		0.00		



IN17 Tombino scatolare 3.00x2.00 al km 13+271,23: Relazione di calcolo scatolare

 COMMESSA
 LOTTO
 CODIFICA
 DOCUMENTO
 REV.
 FOGLIO

 LI02
 02D78
 CL
 IN1700001
 A
 117 di 118

Verifica sezioni piedritto destro (Inviluppo)

Base sezione	B = 100 cm				
Altezza sezione	H = 40.00 cm				
Y	$\mathbf{A_{fi}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	$\sigma_{\rm c}$	σ_{fi}	σ_{fs}
0.25	25.45	25.45	2334	22215	42115
1.48	25.45	25.45	782	9674	1093
2.70	25.45	25.45	3545	30489	75391
Y	$ au_{ m c}$		\mathbf{A}_{sw}		
0.25	-249		0.00		
1.48	60		0.00		
2.70	278		0.00		



IN17 Tombino scatolare 3.00x2.00 al km 13+271,23: Relazione di calcolo scatolare

COMMESSA LOTTO LI02 02D78

CODIFICA DOCU

DOCUMENTO REV.
IN1700001 A

FOGLIO 118 di 118

Verifiche geotecniche

$Simbologia\ adottata$

IC Indice della combinazione

Nc, Nq, N_g Fattori di capacità portante

Nc, Nq, N_g Fattori di capacità portante corretti per effetto forma, inclinazione del carico, affondamento, etc.

qu Portanza ultima del terreno, espressa in [kPa]

 Q_U 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	Νγ	N'c	N'q	Ν'γ	qu	\mathbf{Q}_{U}	Qy	FS
1	22.25	11.85	8.00	31.57	13.85	7.47	1507	6027.26	399.84	15.07
2	16.14	7.30	3.61	22.09	8.33	2.99	873	3493.03	329.06	10.62
3	22.25	11.85	8.00	32.09	14.08	7.95	1565	6259.98	370.72	16.89
4	16.14	7.30	3.61	22.47	8.47	3.25	908	3633.52	303.96	11.95
5	22.25	11.85	8.00	29.82	13.08	5.93	1350	5399.89	383.60	14.08
6	22.25	11.85	8.00	12.53	5.50	1.40	295	1180.22	206.01	5.73
7	16.14	7.30	3.61	20.64	7.78	2.08	767	3069.45	315.06	9.74
8	16.14	7.30	3.61	9.12	3.44	1.78	201	802.67	224.76	3.57
9	22.25	11.85	8.00	30.69	13.47	6.67	1436	5744.34	358.54	16.02
10	22.25	11.85	8.00	11.98	5.26	1.78	272	1087.36	203.77	5.34
11	16.14	7.30	3.61	21.30	8.03	2.48	821	3282.22	293.46	11.18
12	16.14	7.30	3.61	8.74	3.30	2.11	187	748.89	222.52	3.37
13	22.25	11.85	8.00	14.76	6.48	0.38	395	1581.04	245.93	6.43
14	16.14	7.30	3.61	10.58	3.99	0.83	254	1017.09	264.68	3.84
15	22.25	11.85	8.00	14.23	6.24	0.56	370	1479.66	243.69	6.07
16	16.14	7.30	3.61	10.21	3.85	1.03	240	959.61	262.44	3.66