COMMITTENTE



PROGETTAZIONE:



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

U.O. INFRASTRUTTURE SUI)
-------------------------	---

PROGETTO DEFINITIVO

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

Opere D'Arti Minori - Interferenze idrauliche IN32 Tombino scatolare 2.00x2.00 al km 18+836,00 Relazione di calcolo scatolare

					SCALA:
					_
COMMESSA	LOTTO FASE	ENTE TIPO DO	OC. OPERA/DISCIPLINA	PROGR.	REV.
L I 0 2	0 2 D	7 8 C L	I N 3 2 0 0	0 0 1	Α

Rev.	Descrizione	Redatto	Data	Verificato	Data	Approvato	Data	Autorizzato Data
Α	EMISSIONE DEFINITIVA	M.Piscitelli	Maggio 2019	R.Oscurato	Maggio 2019	B.M.Bianchi	Maggio 2019	D. Tiberti Maggio 2019
				9		17		IR S. P.A. The sells Street Cycentral out the Sud and Therri
								ITAN FEE Gruppo Page Direston DO garast Port. Ing. D
								Ordine deg
File: I I	0202D78CLIN3200001A do	C.X		•	•	•		n Flah



CL

IN32 Tombino scatolare 2.00x2.00 al km 18+836,00: Relazione di calcolo scatolare

COMMESSA LI02 LOTTO CODIFICA

02D78

DOCUMENTO
IN3200001

REV.

FOGLIO 2 di 120

INDICE

	DICE		_
1.		4'	
2.		NTENUTI DEL DOCUMENTO	
3. DESCRIZIONE DELL'OPERA			
٥.	C/ HO IT TEIGZ	ENZIONE E MODELLI ZIONE GEOTECNICI	
5.1	INTERAZION	IE TERRENO-FONDAZIONE	7
6.	CARATTERIS	STICHE DEL SITO E DEFINIZIONE DELL'AZIONE SISMICA	8
7.			
8.	CRITERI DI V	'ERIFICA DELLE OPERE	13
8.1	METODOLO	GIA DI CALCOLO	13
8.2	Azioni		14
	8.2.1	Peso proprio (cond. di carico 1)	
	8.2.2	Permanenti (cond. di carico 2)	
	8.2.3	Spinta del terreno (cond. di carico 3/4)	16
	8.2.4	Spinta in presenza di falda (cond. di carico 5)	
	8.2.5	Azioni Sismiche (cond. di carico 6/7)	17
	8.2.6	Ritiro e viscosità (cond. di carico 8)	
	8.2.7	Variazioni termiche della struttura (cond. di carico 9)	
	8.2.8	Azioni variabili da traffico (cond. di carico 10/11)	
	8.2.9	Azioni di avviamento/frenatura associati al passaggio dei treni sul traverso (cond. 10/11)	23
8.3	APPROCCI F	PROGETTUALI E METODI DI VERIFICA	24
8.4	Combinazi	ONI DI CARICO	24
8.5	CARICO LIM	IITE DI FONDAZIONI DIRETTE	25
9.	RISULTATI, A	ANALISI E VERIFICHE	27
9.1	MODELLO	DI CALCOLO	27
9.2	SOLLECIT	`AZIONI DI CALCOLO	28
9.3	ARMATUI	RE DI PROGETTO	30
9.4	VERIFICH	E DI RESISTENZA E FESSURAZIONE	30
9.5	VERIFICH	E GEOTECNICHE	31
10.	TABULATI D	I CALCOLO	32



IN32 Tombino scatolare 2.00x2.00 al km 18+836,00: Relazione di calcolo scatolare

COMMESSA LOTTO
LI02 02D78

CODIFICA DOCUMENTO
CL IN3200001

REV. FOGLIO
A 3 di 120

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 IN32 previsto lungo l'asse principale di progetto in corrispondenza della pk. 18+836.00.

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)	(m)	(m)	(m)	(m)
IN32	Tombino scatolare	18+836.00	32.95	2	2	0.4	0.4	0.5	0.1	5.7

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)



IN32 Tombino scatolare 2.00x2.00 al km 18+836,00: Relazione di calcolo scatolare

 COMMESSA
 LOTTO
 CODIFICA
 DOCUMENTO
 REV.
 FOGLIO

 LI02
 02D78
 CL
 IN3200001
 A
 4 di 120

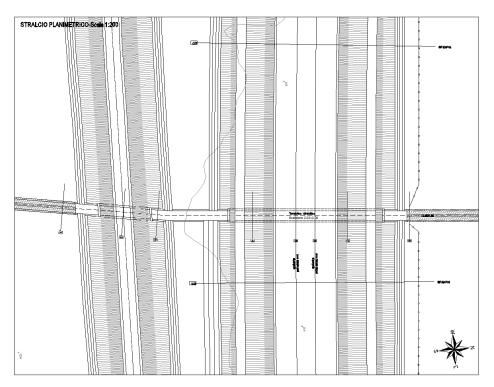


Figura 1 – Inquadramento planimetrico

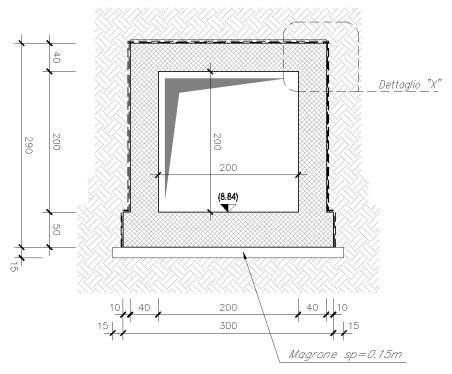


Figura 2 – Sezione trasversale tipo



IN32 Tombino scatolare 2.00x2.00 al km 18+836,00: Relazione di calcolo scatolare

 COMMESSA
 LOTTO
 CODIFICA
 DOCUMENTO
 REV.
 FOGLIO

 LI02
 02D78
 CL
 IN3200001
 A
 5 di 120

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

IN32 Tombino scatolare 2.00x2.00 al km 18+836,00: Relazione di calcolo scatolare

COMMESSA LOTTO

CODIFICA DOCUMENTO
CL IN3200001

REV. F

FOGLIO 6 di 120

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 presenta le seguenti proprietà:

Unità ba2 – Sabbia, sabbia limosa (Alluvioni attuali e recenti)

 $\gamma = 19 \div 20 \text{ kN/m}^3$ peso di volume naturale

c' = 0 kPa coesione drenata

 $\varphi' = 29 \div 35^{\circ}$ angolo di resistenza al taglio

Nspt = 2÷40 numero di colpi da prova SPT

Go = 20÷120 MPa modulo di deformazione a taglio iniziale

Eo = 50÷320 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 posto a circa 5.0 - 6.0 m dal piano campagna locale. Pertanto il regime di pressioni non interagisce con l'opera.

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

TI.	T 1/4 /1	γ	φ′	<i>c'</i>	E ₀	kw
Terreno	Litotipo	(kN/m^3)	(*)	(kPa)	(MPa)	(kPa/m)
Terreno di Ricoprimento	coprimento Terreno da rilevato ferroviario		38	0	150	-
Terreno di Rinfianco	terreno in sito: ba2	19.5	33	0	150	0
Terreno di Fondazione	ba2	19.5	33	0	150	3260

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



4.1 interazione terreno-fondazione

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:

v = 0.25 $B (m) = 3.0$ $L (m) = 33.0$ $ct = 2.10$	
$\mathbf{B}(\mathbf{m}) = 3.0$	
$\mathbf{B}(\mathbf{m}) = 3.0$	
v = 0.25	
0.25	
$E(KN/m^2) =$ 30000	



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).

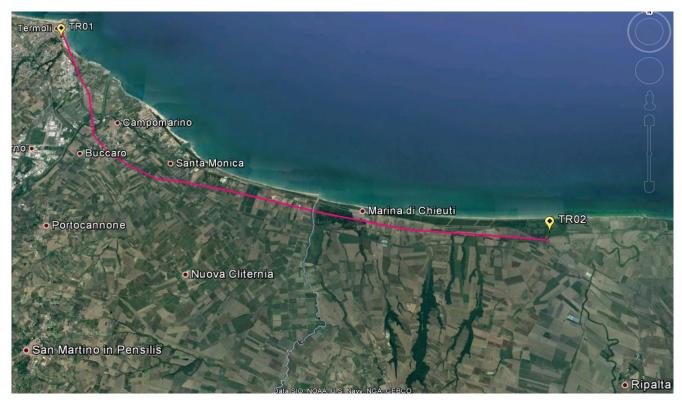


Figura 3 – Configurazione planimetrica tracciato

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	LINEA PESCARA - BARI RADDOPPIO TRATTA FERROVIARIA TERMOLI - LESINA LOTTI 2 e 3 – RADDOPPIO TERMOLI - RIPALTA						
IN32 Tombino scatolare 2.00x2.00 al km 18+836,00: Relazione di calcolo scatolare	COMMESSA	LOTTO 02D78	CODIFICA CL	DOCUMENTO IN3200001	REV.	FOGLIO 10 di 120	

 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	S3
LATITUDINE	41.92
LONGITUDINE	15.16
COMUNE	Marina di Chieuti /Chieuti (FG)
PROVINCIA	FOGGIA
STATO LIMITE	SLV
CATEGORIA DI SOTTOSUOLO	В
CATEGORIA TOPOGRAFICA	T1
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
$T_c^*[s]$	0.352
$S_{\mathbf{S}}$	1.177
$C_{\mathbf{C}}$	1.355
$S_{\mathbf{T}}$	1.00
PARAMETRI DIPENDENTI	
S	1.177
$T_{\mathbf{B}}$	0.159
$T_{\mathbf{C}}$	0.477
$T_{\mathbf{D}}$	2.498

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



 COMMESSA
 LOTTO
 CODIFICA
 DOCUMENTO
 REV.
 FOGLIO

 LI02
 02D78
 CL
 IN3200001
 A
 11 di 120

IN32 Tombino scatolare 2.00x2.00 al km 18+836,00: Relazione di calcolo scatolare

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)	$\sigma_{\text{lim}} = 0.80 \text{ f}_{yk} = 360 \text{ MPa}$



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:

- $\delta_f \leq w_1 = 0.2 \, mm$ 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

IN32 Tombino scatolare 2.00x2.00 al km 18+836,00: Relazione di calcolo scatolare

COMMESSA LOTTO CODIFICA DOCUMENTO REV. FOGLIO

LI02 02D78 CL IN3200001 A 13 di 120

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.

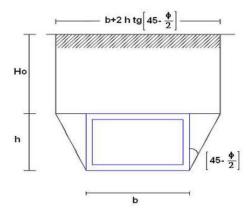


7.2.1 Peso proprio (cond. di carico 1)

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

IN32 Tombino scatolare 2.00x2.00 al km 18+836,00: Relazione di calcolo scatolare

COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
LI02	02D78	CL	IN3200001	Α	16 di 120

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:

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

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.



IN32 Tombino scatolare 2.00x2.00 al km 18+836,00: Relazione di calcolo scatolare

COMMESSA LOTTO CODIFICA DOCUMENTO REV. FOGLIO
LI02 02D78 CL IN3200001 A 17 di 120

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 $F_v = k_v *W$

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	\mathbf{K}_h
	sottosuolo				(-)	(-)
SLV	В	0.224	1.177	0.264	1.00	0.264

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.



LINEA PESCARA - BARI RADDOPPIO TRATTA FERROVIARIA TERMOLI - LESINA

LOTTI 2 e 3 - RADDOPPIO TERMOLI - RIPALTA

DOCUMENTO

IN32 Tombino scatolare 2.00x2.00 al km 18+836,00: Relazione di calcolo scatolare

COMMESSA CODIFICA LOTTO REV. **FOGLIO** 1 102 02D78 CI IN3200001 18 di 120 Α

Spinta sismica terreno

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).

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.

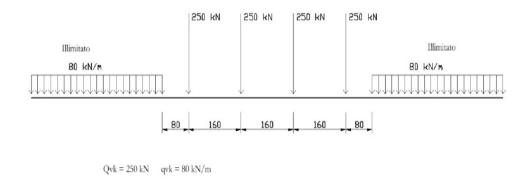


Figura 7 - Treno LM71

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	

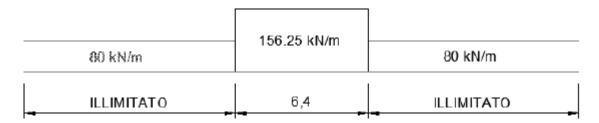
Il carico equivalente si ricava dalla ripartizione trasversale e longitudinale dei carichi per effetto delle traverse e del ballast previsti dalla stessa norma EN 1991-2:2003/AC:2010.

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:

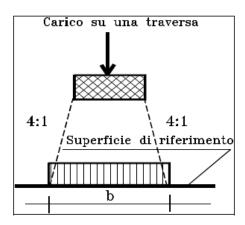
$$p = \frac{4 \times 250}{4 \times 1.60} = 156.25 \, kPa$$





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"	5.00	m
spessore soletta "hs"	0.40	m
Larghezza traversina	2.4	m
Larghezza diffusione trasv. "b"	10.96	m
Qvk (a livello dell'asse della soletta)	14.3	kPa
qvk (a livello dell'asse della soletta)	7.3	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 "a"
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	8.03 kPa
Carico Assi Dinamizzato Qvk,din	15.7 kPa
Coefficiente dinamico ridotto φ3,rid	1.0
Coefficiente dinamico φ3	1.35
Coefficiente di adattamento α	1.1

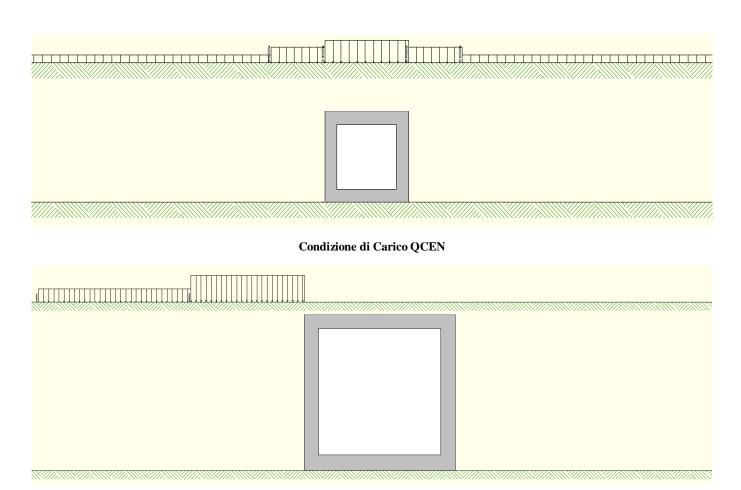
Si fa notare inoltre che per il carico sono state considerate due condizioni di carico:

- 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

IN32 Tombino scatolare 2.00x2.00 al km 18+836,00: Relazione di calcolo scatolare

COMMESSA LOTTO 02D78 LI02

CODIFICA CL

DOCUMENTO IN3200001

REV. Α

FOGLIO 23 di 120

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"	10.96	m
Avviamento su traverso superiore	3.3	KN/m

Frenatura Treno LM71 su traverso

Frenatura su traverso superiore	3.5	KN/m
Larghezza diffusione trasv. "b"	11.0	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.



CODIFICA

CI

IN32 Tombino scatolare 2.00x2.00 al km 18+836,00: Relazione di calcolo scatolare

COMMESSA LOTTO

DOCUMENTO IN3200001 REV. FOGLIO
A 24 di 120

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 Q_1 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

IN32 Tombino scatolare 2.00x2.00 al km 18+836,00: Relazione di calcolo scatolare

COMMESSA LOTTO 1 102 02D78 CODIFICA CI

DOCUMENTO IN3200001

REV. FOGLIO Α

25 di 120

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
- Kp Coefficiente di spinta passiva espresso da $Kp = tan2(45^{\circ} + \varphi/2)$
- 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 $d\gamma$ sono i fattori di profondità, sc , sq e $s\gamma$ sono i fattori di forma, ic, iq e $i\gamma$ sono i fattori di inclinazione del carico,

In particolare risulta:

$$\begin{split} N_{q} &= e^{\pi t g \ \phi} \ K_{p} \\ N_{c} &= \left(N_{q} - 1\right) \ c t g \phi \\ N_{\gamma} &= \left(N_{q} - 1\right) \ t g \left(1.4 \phi\right) \end{split}$$



IN32 Tombino scatolare 2.00x2.00 al km 18+836,00: Relazione di calcolo scatolare

COMMESSA LOTTO CODIFICA DOCUMENTO REV. FOGLIO
LI02 02D78 CL IN3200001 A 26 di 120

Fattori di profondità

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

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

Fattori di forma

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

per φ = 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

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

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

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

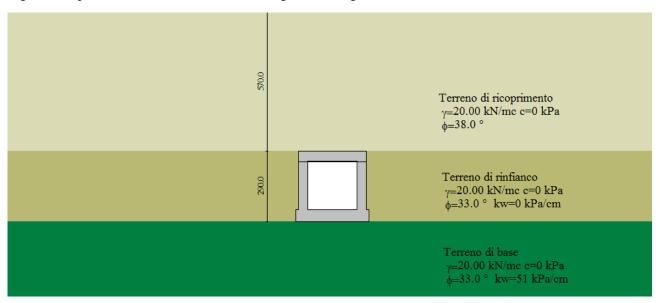


8. RISULTATI, ANALISI E VERIFICHE

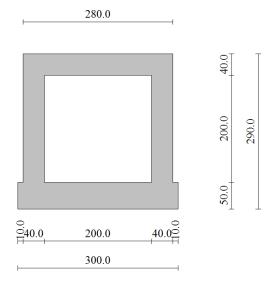
Di seguito di riporta una descrizione della modellazione effettuata mediante ausilio del software di calcolo SCAT v.11 prodotto dalla AZTEC Informativa, con una descrizione del modello strutturale implementato, sollecitazioni di calcolo ottenute e risultati delle verifiche effettuate.

8.1 MODELLO DI CALCOLO

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



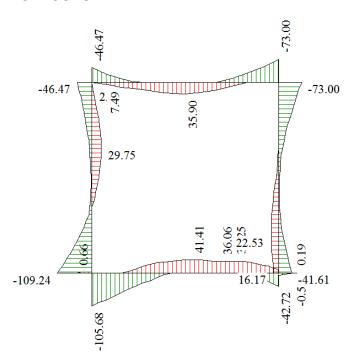
<u>Modello Geometrico Geotecnico di Riferimento – 1/2</u>



Modello Geometrico Geotecnico di Riferimento – 2/2



8.2 **SOLLECITAZIONI DI CALCOLO**



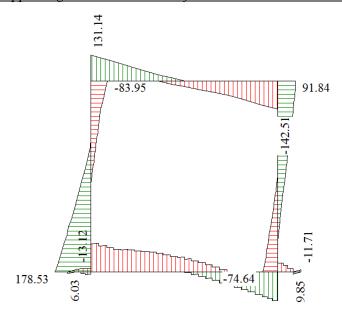
REV.

Α

FOGLIO

28 di 120

Inviluppo diagrammi del momento flettente – SLU statico e sismico



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

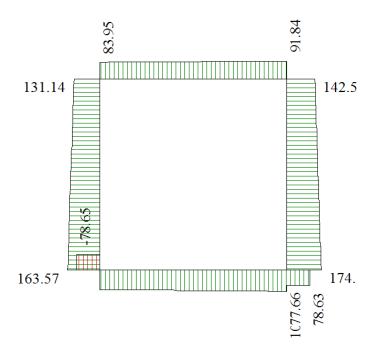


IN32 Tombino scatolare 2.00x2.00 al km 18+836,00:

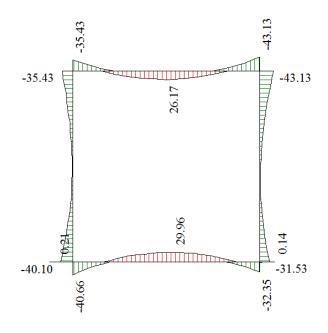
Relazione di calcolo scatolare

COMMESSA LOTTO CODIFICA DOCUMENTO REV. FOGLIO

LI02 02D78 CL IN3200001 A 29 di 120



Inviluppo diagrammi dello sforzo normale – SLU statico e sismico



<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 cm	Spilli 6 φ 8mq
FONDAZIONE	Ф18/10 ст	Ф18/10 cm	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	b h V _{Rd} Verificato Armatura a taglio					
[-]	[kN]	[cm]	[cm]	[kN]	[-]	[-]		
*Traverso	365	100	40	191	SI	Spilli 6 φ 8mq		
*Piedritti	230	100	40	191	SI	Spilli 6 φ 8mq		
*Fondazione	190	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.



REV.

Α

IN3200001

FOGLIO

31 di 120

COMMESSA CODIFICA DOCUMENTO IN32 Tombino scatolare 2.00x2.00 al km 18+836,00: LOTTO Relazione di calcolo scatolare LI02 02D78 CL

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.

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	38.64	26.09	26.17	76.53	38.41	36.06	7291	21872.85	420.18	52.06
2	24.76	13.86	10.21	46.28	19.62	13.17	3565	10693.68	343.38	31.14
3	38.64	26.09	26.17	77.17	38.73	36.91	7457	22370.72	405.18	55.21
4	24.76	13.86	10.21	46.69	19.79	13.57	3650	10949.18	330.44	33.13
5	38.64	26.09	26.17	76.25	38.27	35.69	7214	21643.45	382.71	56.55
6	38.64	26.09	26.17	90.22	42.57	42.69	8603	25809.85	360.17	71.66
7	24.76	13.86	10.21	53.36	21.52	15.84	4176	12527.61	291.64	42.96
8	24.76	13.86	10.21	47.71	20.23	14.59	3869	11605.64	301.99	38.43
9	38.64	26.09	26.17	77.01	38.65	36.69	7410	22230.68	377.07	58.96
10	24.76	13.86	10.21	53.36	21.52	15.84	4176	12527.61	291.64	42.96
11	24.76	13.86	10.21	53.36	21.52	15.84	4176	12527.61	291.64	42.96
12	38.64	26.09	26.17	39.42	19.78	1.5	1768	5302.52	289.36	18.33
13	24.76	13.86	10.21	23.89	10.13	0.01	893	2680.17	314.21	8.53
14	38.64	26.09	26.17	39.57	19.86	1.56	1801	5403.6	281.08	19.22



LINEA PESCARA - BARI RADDOPPIO TRATTA FERROVIARIA TERMOLI - LESINA

LOTTI 2 e 3 - RADDOPPIO TERMOLI - RIPALTA

CODIFICA

CI

IN32 Tombino scatolare 2.00x2.00 al km 18+836,00: Relazione di calcolo scatolare

COMMESSA LOTTO 02D78

DOCUMENTO IN3200001

REV. **FOGLIO** Α

32 di 120

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.



IN32 Tombino scatolare 2.00x2.00 al km 18+836,00: Relazione di calcolo scatolare

COMMESSA LOTTO
LI02 02D78

CODIFICA CL DOCUMENTO IN3200001 REV.

FOGLIO 33 di 120

Geometria scatolare

Descrizione:	Scatolare semplice	
Altezza esterna	2.90	[m]
Larghezza esterna	2.80	[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	5.70	[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	33.00	[°]
Angolo di attrito terreno struttura	22.00	[°]
Coesione	0	[kPa]
Costante di Winkler	0	[kPa/cm]
Strato di base		
Descrizione	Terreno di base	



IN32 Tombino scatolare 2.00x2.00 al km 18+836,00:	COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
Relazione di calcolo scatolare	LI02	02D78	CL	IN3200001	Α	34 di 120

Peso di volume	20.0000	[kN/mc]
Peso di volume saturo	20.0000	[kN/mc]
Angolo di attrito	33.00	[°]
Angolo di attrito terreno struttura	29.70	[°]
Coesione	0	[kPa]
Costante di Winkler	51	[kPa/cm]
Tensione limite	1000	[kPa]

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

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



IN32 Tombino scatolare 2.00x2.00 al km 18+836,00: Relazione di calcolo scatolare

COMMESSA LOTTO 02D78 LI02

CODIFICA CL

DOCUMENTO IN3200001

REV. Α

FOGLIO 35 di 120

ordinata del punto di applicazione dei carichi orizzontali concentrati

Fy 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

Yi, Yf ordinate del punto iniziale e finale per carichi distribuiti orizzontali

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

componente normale del carico distribuito nel punto finale

 V_{ti} componente tangenziale del carico distribuito nel punto iniziale

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

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

Dti variazione termica lembo interno espressa in gradi centigradi

Condizione di carico n°1 (Peso Proprio)

Condizione di carico n°2 (Spinta terreno sinistra)

Condizione di carico n°3 (Spinta terreno destra)

Condizione di carico n°4 (Sisma da sinistra)

Condizione di carico n°5 (Sisma da destra)

Condizione di carico nº 7 (Qcentrale)

Distr	Terreno	$X_i = -1.80$	$X_f = 0.00$	$V_{ni}\!\!=14.30$	$V_{nf}\!\!=14.30$	
Distr	Traverso	$X_i = 0.10$	$X_{f} = 2.90$	$V_{\text{ni}} {= 0.00}$	$V_{nf}\!\!=0.00$	$V_{ti} \!\!= 3.50 \ V_{tf} \!\!= 3.50$
Distr	Terreno	$X_i = 0.00$	$X_{f}\!\!=2.80$	$V_{ni}\!\!=15.70$	$V_{\text{nf}}\!\!=15.70$	
Distr	Terreno	$X_i = 2.80$	$X_f\!\!=4.60$	$V_{ni}\!\!=14.30$	$V_{nf}\!\!=14.30$	
Distr	Terreno	$X_i = 4.60$	$X_f = 14.60$	$V_{ni} = 7.30$	$V_{nf}\!\!=7.30$	
Distr	Terreno	$X_i = -11.80$	$X_f = -1.80$	$V_{ni} = 7.30$	$V_{\text{nf}}\!\!=7.30$	
Condizione o	di carico nº 8 (Qlate	erale)				
Distr	Terreno	$X_i = -16.40$	$X_f = -6.40$	$V_{ni} = 7.30$	$V_{nf}\!\!=7.30$	
Distr	Terreno	$X_i = -6.40$	$X_{\rm f}\!\!=0.00$	$V_{ni} \!\!= 14.30$	$V_{nf}\!\!=14.30$	
Distr	Traverso	$X_i = 0.10$	$X_f = 2.90$	$V_{ni}\!\!=0.00$	$V_{nf}\!\!=0.00$	$V_{ti} \!\!= 3.50 \ V_{tf} \!\!= 3.50$
Condizione o	di carico nº 9 (TERI	MICO)				
Term	Traverso	$D_{te} = -2.50$	$D_{ti} = 2.50$			

 $D_{ti} = -15.00$

Traverso Condizione di carico nº 10 (RITIRO)

 $D_{te} = -15.00$

Term



IN32 Tombino scatolare 2.00x2.00 al km 18+836,00: Relazione di calcolo scatolare

COMMESSA

CODIFICA

DOCUMENTO

REV.

FOGLIO

Trelazione di calcolo scatolal

LI02

LOTTO **02D78**

CL

IN3200001

A 36 di 120

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

 $V_{Rd}\!\!=\!\![0.18*k*(100.0*\rho_{l}*fck)^{1/3}\!/\gamma_{c}\!\!+\!0.15*\sigma_{cp}]*bw*d\!\!>\!\!(vmin+0.15*\sigma_{cp})*b_{w}*d$

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

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

con:

d altezza utile sezione [mm]

b_w 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]

 α_{c} coefficiente maggiorativo, funzione di fcd e σ_{cp}

fcd'=0.5*fcd k= $1+(200/d)^{1/2}$

vmin=0.035*k^{3/2}*fck^{1/2}

Stato Limite di Esercizio

Criteri di scelta per verifiche tensioni di esercizio:

Ambiente moderatamente aggressivo

Limite tensioni di compressione nel calcestruzzo (comb. rare)

 $0.55 f_{ck}$



IN32 Tombino scatolare 2.00x2.00 al km 18+836,00: Relazione di calcolo scatolare

COMMESSA LI02 LOTTO

02D78

CODIFICA CL DOCUMENTO IN3200001 REV.

FOGLIO 37 di 120

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

<u>Verifiche secondo</u>:

Norme Tecniche 2008 - Approccio 1

Copriferro sezioni 6.00 [cm]



IN32 Tombino scatolare 2.00x2.00 al km 18+836,00: Relazione di calcolo scatolare

COMMESSA LI02 LOTTO

02D78

CODIFICA CL DOCUMENTO IN3200001 REV. A FOGLIO 38 di 120

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

 γ_{cu}

 $\gamma_{\rm G1sfav}$ Coefficiente parziale sfavorevole sulle azioni permanenti $\gamma_{\rm G1sfav}$ Coefficiente parziale favorevole sulle azioni permanenti $\gamma_{\rm G2sfav}$ Coefficiente parziale sfavorevole sulle azioni permanenti non strutturali $\gamma_{\rm G2sfav}$ Coefficiente parziale favorevole sulle azioni permanenti non strutturali $\gamma_{\rm Q}$ Coefficiente parziale sulle azioni variabili $\gamma_{\rm tune}$ Coefficiente parziale di riduzione dell'angolo di attrito drenato $\gamma_{\rm C}$ Coefficiente parziale di riduzione della coesione drenata

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		AI	A2
Permanenti	Favorevole	γ_{G1fav}	1.00	1.00
Permanenti	Sfavorevole	γG1sfav	1.35	1.00
Permanenti non strutturali	Favorevole	γ_{G2fav}	0.00	0.00
Permanenti non strutturali	Sfavorevole	γ_{G2sfav}	1.50	1.30
Variabili	Favorevole	γ_{Qifav}	0.00	0.00
Variabili	Sfavorevole	γ_{Qisfav}	1.50	1.30
Variabili da traffico	Favorevole	$\gamma_{Q \mathrm{fav}}$	0.00	0.00
Variabili da traffico	Sfavorevole	γ_{Qsfav}	1.45	1.25
Termici	Favorevole	γε _{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 ITAL		LOTTIZE3 - RADDOPPIO TERMOLI-RIPALTA					
IN32 Tombino scatolare 2.00x2.00 a Relazione di calcolo scatolare	l km 18+836,00:	COMMESSA LI02	LOTTO 02D78	CODIFICA CL	DOCUMENTO IN3200001	REV.	FOGLIO 39 di 120
Parametri				M1	M2		
Tangente dell'angolo di attrito		$\gamma_{ m ta}$	nφ'	1.00	1.25		
Coesione efficace		γ _{e'}		1.00	1.25		
Resistenza non drenata		γα	1	1.00	1.40		
Resistenza a compressione uniassiale		$\gamma_{ m q}$	1	1.00	1.60		
Peso dell'unità di volume		γγ		1.00	1.00		
Coefficienti di partecipazione combinazione	oni sismiche						
Coefficienti parziali per le azioni o per l'eff	etto delle azioni:						
Carichi	Effetto			A1	A2		
Permanenti	Favorevole	γ _G	1 fav	1.00	1.00		
Permanenti	Sfavorevole	γ _G	l sfav	1.00	1.00		
Permanenti	Favorevole	γ _G	2fav	0.00	0.00		
Permanenti	Sfavorevole	γg	2sfav	1.00	1.00		
Variabili	Favorevole	γο	ifav	0.00	0.00		
Variabili	Sfavorevole	γο	isfav	1.00	1.00		
Variabili da traffico	Favorevole	γο	fav	0.00	0.00		
Variabili da traffico	Sfavorevole	γο	sfav	1.00	1.00		
Termici	Favorevole	γει	av	0.00	0.00		
Termici	Sfavorevole	γει	sfav	1.00	1.00		
Coefficienti parziali per i parametri geotecr	nici del terreno:						
Parametri				MI	M2		
Tangente dell'angolo di attrito		$\gamma_{\rm ta}$	nφ'	1.00	1.25		
Coesione efficace		γc		1.00	1.25		
Resistenza non drenata		γα	1	1.00	1.40		
Resistenza a compressione uniassiale		$\gamma_{ m q}$	1	1.00	1.60		
Peso dell'unità di volume		γ_{γ}		1.00	1.00		

Combinazione nº 1 SLU (Caso A1-M1)

Effetto γ Ψ C



GRUPPO FERROVIE DELLO STATO	ITALIANE						
IN32 Tombino scatolare 2.00x2.00 Relazione di calcolo scatolare	0 al km 18+836,00:	COMMESSA LI02	LOTTO 02D78	CODIFICA CL	DOCUMENTO IN3200001	REV.	FOGLIO 40 di 120
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		
ГЕКМІСО	Sfavorevole		1.20	0.60	0.72		
RITIRO	Sfavorevole		1.20	1.00	1.20		
Combinazione n° 2 SLU (Caso A2-M2)	<u>l</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		
ТЕКМІСО	Sfavorevole		1.00	0.60	0.60		
RITIRO	Sfavorevole		1.00	1.00	1.00		
Combinazione n° 3 SLU (Caso A1-M1)	<u>.</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		
ТЕКМІСО	Sfavorevole		1.20	1.00	1.20		
RITIRO	Sfavorevole		1.20	1.00	1.20		
Combinazione n° 4 SLU (Caso A2-M2)	<u>.</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	0.75	0.94		
ГЕКМІСО	Sfavorevole		1.00	1.00	1.00		



GRUPPO FERROVIE DELLO STATO	ITALIANE						
IN32 Tombino scatolare 2.00x2.0 Relazione di calcolo scatolare	00 al km 18+836,00:	COMMESSA LI02	LOTTO 02D78	CODIFICA CL	DOCUMENTO IN3200001	REV.	FOGLIO 41 di 120
RITIRO	Sfavorevole		1.00	1.00	1.00		
Combinazione n° 5 SLU (Caso A1-M1)						
	Effetto		γ	Ψ	C		
Peso Proprio	Sfavorevole		1.35	1.00	1.35		
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole		1.35	1.00	1.35		
Spinta terreno destra	Sfavorevole		1.35	1.00	1.35		
Qlaterale	Sfavorevole		1.45	1.00	1.45		
TERMICO	Sfavorevole		1.20	0.60	0.72		
RITIRO	Sfavorevole		1.20	1.00	1.20		
Combinazione n° 6 SLU (Caso A1-M1)						
	Effetto		γ	Ψ	C		
Peso Proprio	Sfavorevole		1.35	1.00	1.35		
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole		1.35	1.00	1.35		
Spinta terreno destra	Sfavorevole		1.35	1.00	1.35		
TERMICO	Sfavorevole		1.20	0.50	0.60		
RITIRO	Sfavorevole		1.20	1.00	1.20		
Combinazione n° 7 SLU (Caso A2-M2)						
	Effetto		γ	Ψ	C		
Peso Proprio	Sfavorevole		1.00	1.00	1.00		
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole		1.00	1.00	1.00		
Spinta terreno destra	Sfavorevole		1.00	1.00	1.00		
TERMICO	Sfavorevole		1.00	0.60	0.60		
RITIRO	Sfavorevole		1.00	1.00	1.00		
Combinazione n° 8 SLU (Caso A2-M2)						
	Effetto		γ	Ψ	C		
Peso Proprio	Sfavorevole		1.00	1.00	1.00		
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole		1.00	1.00	1.00		
Spinta terreno destra	Sfavorevole		1.00	1.00	1.00		



GRUPPO FERROVIE DELLO ST.					.I - KIPALI A			
IN32 Tombino scatolare 2.00: Relazione di calcolo scatolare	x2.00 al km 18+836,00:	COMMESSA LI02			DOCUMENTO IN3200001	REV.	FOGLIO 42 di 120	
Qcentrale	Sfavorevole		1.25	0.20	0.25			
TERMICO	Sfavorevole		1.00	0.50	0.50			
RITIRO	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			
Combinazione n° 10 SLU (Caso A	2-M2)							
	Effetto		γ	Ψ	C			
Peso Proprio	Sfavorevole		1.00	1.00	1.00			
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole		1.00	1.00	1.00			
Spinta terreno destra	Sfavorevole		1.00	1.00	1.00			
ΓERMICO	Sfavorevole		1.00	1.00	1.00			
RITIRO	Sfavorevole		1.00	1.00	1.00			
Combinazione nº 11 SLU (Caso A	2-M2)							
	Effetto		γ	Ψ	C			
Peso Proprio	Sfavorevole		1.00	1.00	1.00			
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole		1.00	1.00	1.00			
Spinta terreno destra	Sfavorevole		1.00	1.00	1.00			
ГЕКМІСО	Sfavorevole		1.00	0.50	0.50			
RITIRO	Sfavorevole		1.00	1.00	1.00			
Combinazione nº 12 SLU (Caso A	1-M1) - Sisma Vert. positivo							
	Effetto		γ	Ψ	C			
Peso Proprio	Sfavorevole		1.00	1.00	1.00			



GRUPPO FERROVIE DELLO STATO ITALIANE							
IN32 Tombino scatolare 2.00x2. Relazione di calcolo scatolare	00 al km 18+836,00:	COMMESSA LI02	LOTTO 02D78	CODIFICA CL	DOCUMENTO IN3200001	REV.	FOGLIO 43 di 120
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		
Combinazione n° 13 SLU (Caso A2-M	12) - 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		
Combinazione n° 14 SLU (Caso A1-M	И1) - 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		
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		
Combinazione n° 15 SLE (Quasi Perm	nanente)						
	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		



Lie2 02078 C. BESSOROIS A 44 to 17	GRUPPO FERROVIE DELLO STATO ITALIANE						
Effetto Y Y C	IN32 Tombino scatolare 2.00x: Relazione di calcolo scatolare	2.00 al km 18+836,00:					FOGLIO 44 di 120
Effetto \(\gamma\) \(\vert \) \(\ver	RITIRO	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00		
Savorevole 1.00 1	Combinazione n° 16 SLE (Frequent	<u>e)</u>					
Sfavorevole 1.00		Effetto	γ	Ψ	C		
Sfavorevole 1.00	Peso Proprio	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00		
Savorevole 1.00 0.80 0.80 0.80	Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00		
ERMICO Sfavorevole 1.00 0.50 0.50 1.00 1.00 1.00 1.00 1.00	Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00		
Fifte	Qcentrale	Sfavorevole	1.00	0.80	0.80		
Effetto γ Ψ C	ГЕКМІСО	Sfavorevole	1.00	0.50	0.50		
Effetto γ Ψ C eso Proprio Sfavorevole 1.00 1.00 1.00 pinta terreno sinistra Sfavorevole 1.00 1.00 1.00 pinta terreno destra Sfavorevole 1.00 0.80 0.80 BERMICO Sfavorevole 1.00 0.50 0.50 ITIRO Sfavorevole 1.00 1.00 1.00 Effetto γ Ψ C eso Proprio Sfavorevole 1.00 1.00 1.00 pinta terreno sinistra Sfavorevole 1.00 1.00 1.00 pinta terreno destra Sfavorevole 1.00 1.00 1.00 ERMICO Sfavorevole 1.00 0.60 0.60 ITIRO Sfavorevole 1.00 1.00 1.00 Ombinazione n° 19 SLE (Rara) Effetto γ Ψ C Effetto γ Ψ C Combinazione n° 19 SLE (Rara)	RITIRO	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00		
Sfavorevole 1.00	Combinazione n° 17 SLE (Frequent	<u>e)</u>					
Sfavorevole 1.00		Effetto	γ	Ψ	C		
Sfavorevole 1.00	Peso Proprio	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00		
Sfavorevole 1.00 0.80 0.80 0.80	Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00		
ERMICO Sfavorevole 1.00 0.50 0.50 ITIRO Sfavorevole 1.00 1.00 1.00 Effetto	Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00		
TTIRO Sfavorevole 1.00	Qlaterale	Sfavorevole	1.00	0.80	0.80		
Effetto γ Ψ C	ГЕКМІСО	Sfavorevole	1.00	0.50	0.50		
Effetto γ Ψ C eso Proprio Sfavorevole 1.00 1.00 1.00 pinta terreno sinistra Sfavorevole 1.00 1.00 1.00 pinta terreno destra Sfavorevole 1.00 0.60 0.60 ERMICO Sfavorevole 1.00 1.00 1.00 ITIRO Sfavorevole 1.00 1.00 1.00 combinazione n° 19 SLE (Rara) Υ Ψ C eso Proprio Sfavorevole 1.00 1.00 1.00	RITIRO	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00		
Sfavorevole 1.00	Combinazione n° 18 SLE (Frequent	<u>e)</u>					
pinta terreno sinistra Sfavorevole 1.00 1.00 1.00 pinta terreno destra Sfavorevole 1.00 1.00 1.00 ERMICO Sfavorevole 1.00 0.60 0.60 ITIRO Sfavorevole 1.00 1.00 1.00 combinazione n° 19 SLE (Rara) Ffetto γ Ψ C eso Proprio Sfavorevole 1.00 1.00 1.00		Effetto	γ	Ψ	C		
pinta terreno destra Sfavorevole 1.00 1.00 1.00 ERMICO Sfavorevole 1.00 0.60 0.60 ITIRO Sfavorevole 1.00 1.00 1.00 ombinazione n° 19 SLE (Rara) Y Ψ C eso Proprio Sfavorevole 1.00 1.00 1.00	Peso Proprio	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00		
ERMICO Sfavorevole 1.00 0.60 0.60 ITIRO Sfavorevole 1.00 1.00 1.00 <u>ombinazione n° 19 SLE (Rara)</u> Effetto γ Ψ C eso Proprio Sfavorevole 1.00 1.00 1.00	Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00		
TIRO Sfavorevole 1.00	Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00		
$\frac{\text{Combinazione n}^{\circ} \ 19 \ \text{SLE (Rara)}}{\text{Effetto}} \qquad $	ГЕКМІСО	Sfavorevole	1.00	0.60	0.60		
EffettoγΨCeso ProprioSfavorevole1.001.001.00	RITIRO	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00		
eso Proprio Sfavorevole 1.00 1.00 1.00	Combinazione n° 19 SLE (Rara)						
		Effetto	γ	Ψ	C		
pinta terreno sinistra Sfavorevole 1.00 1.00 1.00	Peso Proprio	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00		
	Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00		



GRUPPO FERROVIE DELLO STATO ITALIANE							
IN32 Tombino scatolare 2.00x2.0 Relazione di calcolo scatolare	00 al km 18+836,00:	COMMESSA LI02	LOTTO 02D78	CODIFICA CL	DOCUMENTO IN3200001	REV.	FOGLIO 45 di 120
Spinta terreno destra	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 n° 20 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		
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° 21 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		
TERMICO	Sfavorevole		1.00	1.00	1.00		
Qcentrale	Sfavorevole		1.00	0.80	0.80		
RITIRO	Sfavorevole		1.00	1.00	1.00		
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		
TERMICO	Sfavorevole		1.00	1.00	1.00		
Qlaterale	Sfavorevole		1.00	0.80	0.80		
RITIRO	Sfavorevole		1.00	1.00	1.00		



IN32 Tombino scatolare 2.00x2.00 al km 18+836,00: Relazione di calcolo scatolare

COMMESSA LOTTO
LI02 02D78

CODIFICA CL DOCUMENTO IN3200001 REV.

FOGLIO 46 di 120

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

Y 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 **angolo di attrito**

Metodo di calcolo della portanza Meyerhof

Spinta sui piedritti

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]



IN32 Tombino scatolare 2.00x2.00 al km 18+836,00: Relazione di calcolo scatolare

COMMESSA LOTTO LI02 02D78 CODIFICA

DOCUMENTO IN3200001 REV.

FOGLIO 47 di 120

a Riposo [combinazione 16]

a Riposo [combinazione 17]

CL

a Riposo [combinazione 18]

a Riposo [combinazione 19]

a Riposo [combinazione 20]

a Riposo [combinazione 21]

a Riposo [combinazione 22]

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 $a_g = 2.20 \text{ [m/s^2]}$

Coefficiente di amplificazione per tipo di sottosuolo (S)

1.18

Coefficiente di amplificazione topografica (St) 1.00

Coefficiente riduzione (β_m) 1.00

Rapporto intensità sismica verticale/orizzontale 0.50

 $\label{eq:coefficiented} Coefficiente di intensità sismica orizzontale (percento) \\ k_h = (a_g/g*\beta_m*St*Ss) = 26.37$

Coefficiente di intensità sismica verticale (percento) $k_v=0.50*k_h=13.19$

Combinazioni SLE

Accelerazione al suolo $a_g = 0.00 \text{ [m/s^2]}$

Coefficiente di amplificazione per tipo di sottosuolo (S) 1.20

Coefficiente di amplificazione topografica (St) 1.00



IN32 Tombino scatolare 2.00x2.00 al km 18+836,00:

Relazione di calcolo scatolare

COMMESSA LOTTO CODIFICA DOCUMENTO REV. FOGLIO

LI02 02D78 CL IN3200001 A 48 di 120

 $Coefficiente\ riduzione\ (\beta_m) \\ 0.18$

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	0.455	0.000
2	0.539	0.000
3	0.455	0.000
4	0.539	0.000
5	0.455	0.000
6	0.455	0.000
7	0.539	0.000
8	0.539	0.000
9	0.455	0.000
10	0.539	0.000
11	0.539	0.000
12	0.455	0.822
13	0.539	0.896
14	0.455	0.822
15	0.455	0.000
16	0.455	0.000
17	0.455	0.000
18	0.455	0.000
19	0.455	0.000
20	0.455	0.000
21	0.455	0.000
22	0.455	0.000



IN32 Tombino scatolare 2.00x2.00 al km 18+836,00: Relazione di calcolo scatolare

COMMESSA LOTTO LI02 02D78

CODIFICA CL

DOCUMENTO IN3200001

REV. FOGLIO Α

49 di 120

Discretizzazione strutturale

Numero elementi fondazione	35
Numero elementi traverso	14
Numero elementi piedritto sinistro	26
Numero elementi piedritto destro	26
Numero molle fondazione	36
Numero molle piedritto sinistro	27
Numero molle piedritto destro	27



REV.

Α

FOGLIO

50 di 120

IN32 Tombino scatolare 2.00x2.00 al km 18+836,00: COMMESSA LOTTO CODIFICA DOCUMENTO Relazione di calcolo scatolare Li02 02D78 CL IN3200001

Sollecitazioni

$\underline{Sollecitazioni\ fondazione\ (Combinazione\ n^{\circ}\ 1)}$								
X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]					
0.00	0.0000	6.0292	-6.0995					
1.50	41.1018	-2.6905	80.7208					
3.00	0.0000	-7.9968	6.0805					
Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 1)								
X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]					
0.30	-39.2940	131.1360	62.4188					
1.50	35.8969	-5.8177	68.5088					
2.70	-53.2505	-142.5102	74.5988					
Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 1)								
V [m]	M (I-N1	X7 [1-X1]	NI FLATI					

Soliecitazioni	Soliecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 1)							
Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]					
0.25	-54.1364	86.8203	163.5721					
1.48	-1.0091	2.9758	147.3540					
2.70	-39.2940	-62.4188	131.1360					
Sollecitazioni	piedritto destro (Comb	oinazione n° 1)						
Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]					
0.25	-38.2519	-74.6403	174.9462					
1.48	-0.0451	9.2042	158.7282					

74.5988

142.5102

$\underline{Sollecitazioni\ fondazione\ (Combinazione\ n^{\circ}\ 2)}$

-53.2505

2.70

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.00	0.0000	4.8813	-5.2592
1.50	30.7458	-2.6039	78.6524
3.00	0.0000	-6.5774	5.2408
~			

$\underline{Sollecitazioni\ traverso\ (Combinazione\ n^{\circ}\ 2)}$

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.30	-35.1857	111.3383	62.4417



N32 Tombino scatolare 2.00x2.00 al km 18+836,00: COMMESSA LOTTO CODIFICA DOCUMENTO N102 N102	RADDOPPIO TRATTA FERROVIARIA TERMOLI - LESINA LOTTI 2 e 3 – RADDOPPIO TERMOLI - RIPALTA						
To A	REV.	FOGLIO 51 di 120					
M KNm V KN N KN							
[m] M [kNm] V [kN] N [kN] 25 -48.2916 83.9116 135.3650 48 3.0835 2.6469 123.3516 70 -35.1857 -62.4417 111.3383 Dilecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 2) [m] M [kNm] V [kN] N [kN] 25 -34.5980 -73.4116 145.1702 48 3.9146 7.8531 133.1569							
25							
48 3.0835 2.6469 123.3516 70 -35.1857 -62.4417 111.3383							
70 -35.1857 -62.4417 111.3383							
Im] M [kNm] V [kN] N [kN] 25 -34.5980 -73.4116 145.1702 48 3.9146 7.8531 133.1569							
[m] M [kNm] V [kN] N [kN] 25 -34.5980 -73.4116 145.1702 48 3.9146 7.8531 133.1569							
25 -34.5980 -73.4116 145.1702 48 3.9146 7.8531 133.1569							
48 3.9146 7.8531 133.1569							
70 -47.2171 72.9417 121.1436							
ollecitazioni fondazione (Combinazione n° 3)							
[m] M [kNm] V [kN] N [kN]							
00 0.0000 6.0256 -4.5763							
50 40.9944 -0.6554 74.6099							
00 0.0000 -7.5013 4.5587							
ollecitazioni traverso (Combinazione n° 3)							
[m] M [kNm] V [kN] N [kN]							
30 -46.4733 125.5061 65.0283							
50 26.2123 -4.3635 69.5958							
70 -56.9411 -134.0371 74.1633							
ollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 3)							
[m] M [kNm] V [kN] N [kN]							
25 -48.7673 79.1861 157.9421							
48 -3.4530 -2.1460 141.7241							
70 -46.4733 -65.0283 125.5061							
ollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 3)							
[m] M [kNm] V [kN] N [kN]							
25 -36.8543 -70.0511 166.4731							



113.2058

-34.3183

LINEA PESCARA - BARI

GRUPPO FERROVIE DELLO STATO ITALIANE			LI02 02D78 CL IN3200001 A 52 di													
	ino scatolare 2.00x2. li calcolo scatolare	.00 al km 18+836,00:						FOGLIO 52 di 120								
1.48	-2.7304	11.2810	150.2551													
2.70	-56.9411	74.1633	134.0371													
<u>Sollecitazioni</u>	i fondazione (Combina	zione n° 4)														
X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]													
0.00	0.0000	4.8781	-3.9461													
1.50	30.7106	-0.8495	73.0814													
3.00	0.0000	-6.1503	3.9289													
Sollecitazioni	i traverso (Combinazio	one n° 4)														
X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]													
0.30	-41.0852	106.4849	64.1988													
1.50	20.5488	-3.7616	68.1363													
2.70	-50.1091	-113.8391	72.0738													
<u>Sollecitazioni</u>	i piedritto sinistro (Cor	mbinazione n° 4)														
Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]													
0.25	-43.6055	77.0274	130.5116													
1.48	0.9067	-1.6737	118.4982													
2.70	-41.0852	-64.1988	106.4849													
Sollecitazioni	i piedritto destro (Com	binazione n° 4)														
Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]													
0.25	-33.3356	-69.1524	137.8658													
1.48	1.5297	9.5487	125.8525													
2.70	-50.1091	72.0738	113.8391													
<u>Sollecitazioni</u>	i fondazione (Combina	zione n° 5)														
X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]													
0.00	0.0000	5.3925	-6.0990													
1.50	35.2900	-3.2828	76.3799													
3.00	0.0000	-7.3805	6.0810													
Sollecitazioni	i traverso (Combinazio	one n° 5)														
X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]													
0.20	24.21.02	112 2050	56 2220													



GRUPP	GRUPPO FERROVIE DELLO STATO ITALIANE			RADDOPPIO TRATTA FERROVIARIA TERMOLI - LESINA LOTTI 2 e 3 – RADDOPPIO TERMOLI - RIPALTA						
	ino scatolare 2.00x2 i calcolo scatolare	.00 al km 18+836,00:	COMMESSA LI02	LOTTO 02D78	CODIFICA CL	DOCUMENTO IN3200001	REV.	FOGLIO 53 di 120		
1.50	30.1162	-5.8149	62.4238							
2.70	-48.2740	-124.8355	68.5138							
Sollecitazioni	piedritto sinistro (Co	mbinazione n° 5)								
Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]							
0.25	-51.2966	82.4789	145.6418							
1.48	-0.2944	3.8477	129.4238							
2.70	-34.3183	-56.3338	113.2058							
Sollecitazioni	piedritto destro (Com	nbinazione n° 5)								
Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]							
0.25	-35.4114	-70.2989	157.2715							
1.48	0.6703	8.3323	141.0535							
2.70	-48.2740	68.5138	124.8355							
<u>Sollecitazioni</u>	fondazione (Combina	nzione n° 6)								
X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]							
0.00	0.0000	6.0096	-0.0086							
1.50	31.7575	5.4523	72.9038							
3.00	0.0000	-6.0096	-0.0086							
Sollecitazioni	traverso (Combinazio	one n° 6)								
X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]							
0.30	-36.2152	108.6163	56.2281							
1.50	28.9541	-0.0007	56.2281							
2.70	-36.2169	-108.6177	56.2281							
<u>Sollecitazioni</u>	piedritto sinistro (Co	mbinazione n° 6)								
Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]							
0.25	-41.6041	72.9124	141.0523							
1.48	0.6413	-0.8827	124.8343							
2.70	-36.2152	-56.2281	108.6163							
Sollecitazioni	piedritto destro (Com	nbinazione n° 6)								
Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]							
0.25	-41.6058	-72.9124	141.0537							

~			RADDOPPIO TRATTA FERROVIARIA TERMOLI - LESINA					
GRUPE	ITALFE PO FERROVIE DELLO STATO	a constant constant of				OLI - RIPALTA		
	ino scatolare 2.00x2. li calcolo scatolare	00 al km 18+836,00:	COMMESSA LI02	LOTTO 02D78	CODIFICA CL	DOCUMENTO IN3200001	REV.	FOGLIO 54 di 120
1.48	0.6396	0.8827	124.8357					
2.70	-36.2169	56.2281	108.6177					
Sollecitazioni	i fondazione (Combinaz	zione n° 7)						
X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]					
0.00	0.0000	4.8649	-0.0081					
1.50	23.6131	4.4155	69.4089					
3.00	0.0000	-4.8649	-0.0081					
Sollecitazioni	i traverso (Combinazio	ne n° 7)						
X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]					
0.30	-33.8456	91.9247	56.4283					
1.50	21.3089	-0.0006	56.4283					
2.70	-33.8470	-91.9259	56.4283					
Sollecitazioni	i piedritto sinistro (Con	nbinazione n° 7)						
Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]					
0.25	-36.5621	69.4170	115.9514					
1.48	3.3377	-1.5937	103.9381					
2.70	-33.8456	-56.4283	91.9247					
Sollecitazioni	i piedritto destro (Com	binazione n° 7)						
Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]					
0.25	-36.5635	-69.4170	115.9525					
1.48	3.3363	1.5937	103.9392					
2.70	-33.8470	56.4283	91.9259					
<u>Sollecitazio</u> ni	i fondazione (Combinaz	zione n° 8)						
X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]					
0.00	0.0000	4.8679	-1.0585					
1.50	24.6026	3.0117	72.0726					
3.00	0.0000	-5.2072	1.0415					
	i traverso (Combinazio							
V []	M fl-N1	X7 E1 N71	NI FLATI					

N[kN]

56.8158

X [m]

0.30

M [kNm]

-32.5550

V[kN]



GRUP	TALF!					ARIA TERMOLI - IOLI - RIPALTA	LESINA	
	nino scatolare 2.00x2. di calcolo scatolare	00 al km 18+836,00:	COMMESSA LI02	LOTTO 02D78	CODIFICA CL	DOCUMENTO IN3200001	REV.	FOGLIO 55 di 120
1.50	24.3274	-1.0035	57.8658					
2.70	-34.9624	-97.7694	58.9158					
Sollecitazion	i piedritto sinistro (Cor	nbinazione n° 8)						
Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]					
0.25	-39.3464	73.1311	119.8341					
1.48	3.8470	0.0696	107.8208					
2.70	-32.5550	-56.8158	95.8074					
Sollecitazion	i piedritto destro (Com	binazione n° 8)						
Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]					
0.25	-36.6088	-71.0311	121.7961					
1.48	4.0121	2.0304	109.7827					
2.70	-34.9624	58.9158	97.7694					
Sollecitazion	i fondazione (Combina	zione n° 9)						
X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]					
0.00	0.0000	5.5480	-4.5759					
1.50	36.6356	-1.0996	71.3542					
3.00	0.0000	-7.0391	4.5591					
Sollecitazion	i traverso (Combinazio	one n° 9)						
X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]					
0.30	-42.7415	112.0584	60.4645					
1.50	21.8767	-4.3613	65.0320					
2.70	-53.2087	-120.7811	69.5995					
Sollecitazion	i piedritto sinistro (Cor	mbinazione n° 9)						
Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]					
0.25	-46.6374	75.9301	144.4944					
1.48	-2.9170	-1.4921	128.2764					
2.70	-42.7415	-60.4645	112.0584					
Sollecitazion	i piedritto destro (Com	binazione n° 9)						
Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]					
0.25	-34.7239	-66.7951	153.2171					

			LINEA PESCARA - BARI							
4				_	_	ARIA TERMOLI -	LESINA			
GRUP	TALFE PO FERROVIE DELLO STATO		LOTTI 2 e	3 – RADD	OPPIO TERM	IOLI - RIPALTA				
	pino scatolare 2.00x2.0	00 al km 18+836,00:	COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO		
Relazione	di calcolo scatolare		LI02	02D78	CL	IN3200001	А	56 di 120		
1.48	-2.1938	10.6271	136.9991							
2.70	-53.2087	69.5995	120.7811							
Sollecitazion	i fondazione (Combinaz	zione n° 10 <u>)</u>								
X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]							
0.00	0.0000	4.8659	-0.0078							
1.50	25.3611	4.4150	66.1487							
3.00	0.0000	-4.8659	-0.0078							
Sollecitazion	i traverso (Combinazio	ne n° 10)								
X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]							
0.30	-40.0801	91.9247	59.6888							
1.50	15.0744	-0.0006	59.6888							
2.70	-40.0815	-91.9259	59.6888							
Sollecitazion	i piedritto sinistro (Con	nbinazione n° 10)								
Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]							
0.25	-34.8083	66.1565	115.9514							
1.48	1.0973	-4.8542	103.9381							
2.70	-40.0801	-59.6888	91.9247							
Sollecitazion	i piedritto destro (Com	binazione n° 10)								
Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]							
0.25	-34.8097	-66.1565	115.9525							
1.48	1.0960	4.8542	103.9392							
2.70	-40.0815	59.6888	91.9259							
Sollecitazion	i fondazione (Combinaz	zione n° 11)								
X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]							
0.00	0.0000	4.8646	-0.0082							
1.50	23.1761	4.4156	70.2239							
3.00	0.0000	-4.8646	-0.0082							
Sollecitazion	i traverso (Combinazio	ne n° 11)								

N [kN]

55.6131

X [m]

0.30

M [kNm]

-32.2870

V[kN]



LINEA PESCARA - BARI

GRUP	TALF PO FERROVIE DELLO STATO					ARIA TERMOLI - IOLI - RIPALTA	LESINA	
	ino scatolare 2.00x2. li calcolo scatolare	.00 al km 18+836,00:	COMMESSA LI02	LOTTO 02D78	CODIFICA CL	DOCUMENTO IN3200001	REV.	FOGLIO 57 di 120
1.50	22.8675	-0.0006	55.6131					
2.70	-32.2883	-91.9259	55.6131					
Sollecitazion	i piedritto sinistro (Con	mbinazione n° 11)						
Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]					
0.25	-37.0005	70.2322	115.9514					
1.48	3.8978	-0.7785	103.9381					
2.70	-32.2870	-55.6131	91.9247					
Sollecitazion	i piedritto destro (Com	binazione n° 11)						
Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]					
0.25	-37.0019	-70.2322	115.9525					
1.48	3.8964	0.7785	103.9392					
2.70	-32.2883	55.6131	91.9259					
Sollecitazion	i fondazione (Combina	zione n° 12)						
X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]					
0.00	0.0000	-0.0001	-72.4741					
1.50	16.2956	-58.3921	85.2717					
3.00	0.0000	-10.7846	72.4541					
Sollecitazion	i traverso (Combinazio	one n° 12)						
X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]					
0.30	-3.1522	60.3528	66.5402					
1.50	17.7207	-25.5647	70.4839					
2.70	-64.5066	-111.4461	74.4277					
Sollecitazion	i piedritto sinistro (Con	mbinazione n° 12)						
Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]					
0.25	-97.7906	152.8962	87.5479					
1.48	16.7322	36.3447	73.9503					
2.70	-3.1522	-66.5402	60.3528					
Sollecitazion	i piedritto destro (Com	binazione n° 12)						
Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]					
0.25	16.1727	-17.6673	138.6412					



-3.4813

57.8014

LINEA PESCARA - BARI

GRUP	TALFA PO FERROVIE DELLO STATO	RADDOPPIO TRATTA FERROVIARIA TERMOLI - LESINA LOTTI 2 e 3 – RADDOPPIO TERMOLI - RIPALTA						
	nino scatolare 2.00x2. di calcolo scatolare	00 al km 18+836,00:	COMMESSA LI02	LOTTO 02D78	CODIFICA CL	DOCUMENTO IN3200001	REV.	FOGLIO 58 di 120
1.48	4.0383	35.2135	125.0436					
2.70	-64.5066	74.4277	111.4461					
Sollecitazion	i fondazione (Combina	zione n° 13)						
X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]					
0.00	0.0000	-0.0001	-78.6517					
1.50	15.5871	-63.5312	104.7302					
3.00	0.0000	-11.7130	78.6272					
Sollecitazion	i traverso (Combinazio	one n° 13)						
X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]					
0.30	-6.5700	69.7069	83.9495					
1.50	18.6469	-27.6788	87.8933					
2.70	-72.9983	-125.0285	91.8370					
<u>Sollecitazion</u>	i piedritto sinistro (Cor	mbinazione n° 13)						
Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]					
0.25	-109.2391	178.5323	96.9020					
1.48	22.4819	39.2033	83.3044					
2.70	-6.5700	-83.9495	69.7069					
<u>Sollecitazion</u>	i piedritto destro (Com	binazione n° 13)						
Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]					
0.25	14.7798	-30.9527	152.2236					
1.48	8.4965	38.5302	138.6260					
2.70	-72.9983	91.8370	125.0285					
<u>Sollecitazion</u>	i fondazione (Combina	zione n° 14)						
X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]					
0.00	0.0000	-0.0001	-70.0282					
1.50	15.5112	-55.6754	83.2677					
3.00	0.0000	-10.3522	70.0087					
<u>Sollecitazion</u>	i traverso (Combinazio	one n° 14)						
X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]					



-31.5314

-54.2422

LINEA PESCARA - BARI

	TALFI PO FERROVIE DELLO STATO		68.1103 71.2140 N[kN] 84.9965 71.3990 57.8014 N[kN] 133.4115 119.8140 106.2164 N[kN] -0.0064							
	di calcolo scatolare	.00 al kill 10+030,00:						59 di 120		
1.50	16.6751	-24.2075	68.1103							
2.70	-61.5793	-106.2164	71.2140							
Sollecitazioni	i piedritto sinistro (Con	mbinazione n° 14)								
Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]							
0.25	-94.5474	148.4463	84.9965							
1.48	16.3568	34.8866	71.3990							
2.70	-3.4813	-65.0065	57.8014							
Sollecitazion	i piedritto destro (Com	binazione n° 14)								
Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]							
0.25	14.6224	-18.1087	133.4115							
1.48	3.8779	33.3859	119.8140							
2.70	-61.5793	71.2140	106.2164							
Sollecitazioni	i fondazione (Combina	zione n° 15)								
X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]							
0.00	0.0000	4.4512	-0.0064							
1.50	22.8141	4.0389	54.2359							
3.00	0.0000	-4.4512	-0.0064							
Sollecitazion	i traverso (Combinazio	one n° 15)								
X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]							
0.30	-26.9674	80.4565	41.4174							
1.50	21.3062	-0.0005	41.4174							
2.70	-26.9687	-80.4576	41.4174							
Sollecitazioni	i piedritto sinistro (Con	mbinazione n° 15)								
Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]							
0.25	-31.5302	54.2422	104.4832							
1.48	0.0482	-0.4208	92.4699							
2.70	-26.9674	-41.4174	80.4565							
Sollecitazioni	i piedritto destro (Com	abinazione n° 15)								
Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]							



	S ITALFE	C. CONTRACTOR CONTRACTOR				ARIA TERMOLI - IOLI - RIPALTA	LESINA	
IN32 Tomb	pino scatolare 2.00x2.	00 al km 18+836,00:	COMMESSA LI02	LOTTO 02D78	CODIFICA CL	DOCUMENTO IN3200001	REV.	FOGLIO 60 di 120
1.48	0.0469	0.4208	92.4709					
2.70	-26.9687	41.4174	80.4576					
Sollecitazion	i fondazione (Combinaz	zione n° 16)						
X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]					
0.00	0.0000	4.4618	-3.3669					
1.50	27.6803	-0.4536	59.0883					
3.00	0.0000	-5.5474	3.3531					
Sollecitazion	i traverso (Combinazio	ne n° 16)						
X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]					
0.30	-27.6342	92.8812	44.2933					
1.50	26.1686	-3.2099	47.6533					
2.70	-35.3346	-99.1569	51.0133					
Sollecitazion	i piedritto sinistro (Con	nbinazione n° 16)						
Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]					
0.25	-38.7348	62.4552	116.9079					
1.48	-0.4916	2.2477	104.8945					
2.70	-27.6342	-44.2933	92.8812					
Sollecitazion	i piedritto destro (Com	<u>binazione n° 16)</u>						
Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]					
0.25	-29.9713	-55.7352	123.1836					
1.48	0.0400	4.4723	111.1702					
2.70	-35.3346	51.0133	99.1569					
Sollecitazion	i fondazione (Combinaz	zione n° 17)						
X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]					
0.00	0.0000	4.1105	-3.3667					
1.50	24.4738	-0.7803	56.6933					
3.00	0.0000	-5.2074	3.3533					
Sollecitazion	i traverso (Combinazio	ne n° 17)						
X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]					
0.30	-24.8889	82.9886	40.9360					



-53.4271

-31.0930

LINEA PESCARA - BARI

GRUP	TALFER PO FERROVIE DELLO STATO ITAL	RADDOPPIO TRATTA FERROVIARIA TERMOLI - LESINA LOTTI 2 e 3 – RADDOPPIO TERMOLI - RIPALTA						
	ino scatolare 2.00x2.00 a li calcolo scatolare	ıl km 18+836,00:	COMMESSA LI02	02D78	CODIFICA CL	DOCUMENTO IN3200001	REV.	FOGLIO 61 di 120
1.50	22.9792	-3.2083	44.2960					
2.70	-32.5890	-89.4053	47.6560					
Sollecitazion	i piedritto sinistro (Combina	azione n° 17)						
Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]					
0.25	-37.1681	60.0600	107.0153					
1.48	-0.0973	2.7287	95.0020					
2.70	-24.8889	-40.9360	82.9886					
Sollecitazion	i piedritto destro (Combinaz	zione n° 17)						
Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]					
0.25	-28.4041	-53.3400	113.4320					
1.48	0.4347	3.9913	101.4187					
2.70	-32.5890	47.6560	89.4053					
Sollecitazion	i fondazione (Combinazione	e n° 18)						
X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]					
0.00	0.0000	4.4514	-0.0063					
1.50	23.2511	4.0388	53.4208					
3.00	0.0000	-4.4514	-0.0063					
Sollecitazion	i traverso (Combinazione nº	· <u>18)</u>						
X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]					
0.30	-28.5261	80.4565	42.2325					
1.50	19.7475	-0.0005	42.2325					
2.70	-28.5273	-80.4576	42.2325					
Sollecitazion	i piedritto sinistro (Combina	azione n° 18)						
Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]					
0.25	-31.0917	53.4271	104.4832					
1.48	-0.5119	-1.2360	92.4699					
2.70	-28.5261	-42.2325	80.4565					
Sollecitazion	i piedritto destro (Combinaz	zione n° 18)						
Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]					



-25.9279

83.6217

LINEA PESCARA - BARI

GRUP	TALF L PO FERROVIE DELLO STATO		RADDOPPIO TRATTA FERROVIARIA TERMOLI - LESINA LOTTI 2 e 3 – RADDOPPIO TERMOLI - RIPALTA						
	oino scatolare 2.00x2. di calcolo scatolare	00 al km 18+836,00:	COMMESSA LI02	LOTTO 02D78	CODIFICA CL	DOCUMENTO IN3200001	REV.	FOGLIO 62 di 120	
1.48	-0.5132	1.2360	92.4709						
2.70	-28.5273	42.2325	80.4576						
Sollecitazion	i fondazione (Combina	zione n° 19)							
X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]						
0.00	0.0000	4.4647	-4.2070						
1.50	29.3338	-1.5768	59.4864						
3.00	0.0000	-5.8217	4.1930						
Sollecitazion	i traverso (Combinazio	<u>ne n° 19)</u>							
X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]						
0.30	-29.3595	95.9874	45.8274						
1.50	25.8256	-4.0123	50.0274						
2.70	-38.9847	-103.8317	54.2274						
Sollecitazion	i piedritto sinistro (Con	nbinazione n° 19)							
Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]						
0.25	-40.0976	63.6933	120.0141						
1.48	-1.1866	2.0997	108.0007						
2.70	-29.3595	-45.8274	95.9874						
Sollecitazion	i piedritto destro (Com	binazione n° 19)							
Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]						
0.25	-29.1428	-55.2933	127.8584						
1.48	-0.5218	6.3003	115.8451						
2.70	-38.9847	54.2274	103.8317						
Sollecitazion	i fondazione (Combina	zione n° 20)							
X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]						
0.00	0.0000	4.0256	-4.2066						
1.50	25.3257	-1.9853	56.4927						
3.00	0.0000	-5.3967	4.1934						
Sollecitazion	i traverso (Combinazio	ne n° 20)							
X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]						



Della de la contrata de contrata de la contrata del contrata de la contrata de la contrata del contrata de la contrata del c	EV. FOGLIO A 63 di 120
Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 20)	
Y [m] M [kNm] V [kN] N [kN]	
Y [m] M [kNm] V [kN] N [kN] 0.25 -38.1391 60.6993 107.6483 1.48 -0.6937 2.7010 95.6350 2.70 -25.9279 -41.6308 83.6217 Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 20) Y [m] M [kNm] V [kN] N [kN] 0.25 -27.1838 -52.2993 115.6689 1.48 -0.0284 5.6990 103.6556 2.70 -35.5527 50.0308 91.6423 Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 21) X [m] M [kNm] V [kN] N [kN] 0.00 0.0000 4.4631 -3.3665 1.50 29.8652 -0.4542 55.0131 3.00 0.0000 -5.5486 3.3535	
1.48	
1.48	
2.70	
Y [m] M [kNm] V [kN] N [kN]	
Y [m] M [kNm] V [kN] N [kN]	
0.25	
1.48	
2.70	
Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 21) X [m] M [kNm] V [kN] N [kN] 0.00 0.0000 4.4631 -3.3665 1.50 29.8652 -0.4542 55.0131 3.00 0.0000 -5.5486 3.3535	
X [m] M [kNm] V [kN] N [kN] 0.00 0.0000 4.4631 -3.3665 1.50 29.8652 -0.4542 55.0131 3.00 0.0000 -5.5486 3.3535	
0.00 0.0000 4.4631 -3.3665 1.50 29.8652 -0.4542 55.0131 3.00 0.0000 -5.5486 3.3535	
1.50 29.8652 -0.4542 55.0131 3.00 0.0000 -5.5486 3.3535	
3.00 0.0000 -5.5486 3.3535	
Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 21)	
.	
X [m] M [kNm] V [kN] N [kN]	
0.30 -35.4273 92.8812 48.3689	
1.50 18.3755 -3.2099 51.7289	
2.70 -43.1277 -99.1569 55.0889	
Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 21)	
Y [m] M [kNm] V [kN] N [kN]	
0.25 -36.5426 58.3796 116.9079	
1.48 -3.2920 -1.8279 104.8945	
2.70 -35.4273 -48.3689 92.8812	
Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 21)	
Y [m] M [kNm] V [kN] N [kN]	
0.25 -27.7791 -51.6596 123.1836	



IN32 Tombino scatolare 2.00x2.00 al km 18+836,00:	COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
Relazione di calcolo scatolare	LI02	02D78	CL	IN3200001	Α	64 di 120

1.48	-2.7605	8.5479	111.1702
2.70	-43.1277	55.0889	99.1569

$\underline{Sollecitazioni\ fondazione\ (Combinazione\ n^{\circ}\ 22)}$

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.00	0.0000	4.1118	-3.3662
1.50	26.6587	-0.7809	52.6182
3.00	0.0000	-5.2086	3.3538

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 22)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.30	-32.6821	82.9886	45.0117
1.50	15.1861	-3.2083	48.3717
2.70	-40.3821	-89.4053	51.7317

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione nº 22)

M [kNm]	V [kN]	N [kN]
-34.9759	55.9843	107.0153
-2.8977	-1.3469	95.0020
-32.6821	-45.0117	82.9886
	-34.9759 -2.8977	-34.9759 55.9843 -2.8977 -1.3469

$\underline{Sollecitazioni\ piedritto\ destro\ (Combinazione\ n^{\circ}\ 22)}$

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.25	-26.2119	-49.2643	113.4320
1.48	-2.3658	8.0669	101.4187
2.70	-40.3821	51.7317	89.4053



IN32 Tombino scatolare 2.00x2.00 al km 18+836,00: Relazione di calcolo scatolare

COMMESSA LOTTO LI02 02D78

CODIFICA CL DOCUMENTO IN3200001 REV.

FOGLIO 65 di 120

Verifiche combinazioni SLU

Simbologia adottata ed unità di misura

N° Indice sezione

X Ascissa/Ordinata sezione, espresso in cm

M Momento flettente, espresso in kNm

V Taglio, espresso in kN

N Sforzo normale, espresso in kN

 N_u Sforzo normale ultimo, espressa in kN

 M_u Momento ultimo, espressa in kNm

A_{fi} Area armatura inferiore, espresse in cmq

A_{fs} Area armatura superiore, espresse in cmq

CS Coeff. di sicurezza sezione

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

 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

N°	X	M	N	N_u	$\mathbf{M_{u}}$	$\mathbf{A_{fi}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	CS
1	0.00	0.00 (-2.39)	-6.10	-400.23	-320.71	25.45	25.45	65.62
2	1.50	-41.10 (-41.41)	80.72	1214.29	-623.01	25.45	25.45	15.04
3	3.00	0.00 (3.17)	6.08	876.74	-564.03	25.45	25.45	144.19

Verifiche taglio

N°	X	\mathbf{v}	V_{Rd}	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rsd}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rcd}}$	\mathbf{A}_{sw}
1	0.00	6.03	215.81	0.00	0.00	0.00
2	1.50	-2.69	227.27	0.00	0.00	0.00
3	3.00	-8.00	217.42	0.00	0.00	0.00

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



IN32 Tombino scatolare 2.00x2.00 al km 18+836,00: Relazione di calcolo scatolare

COMMESSA LI02 CODIFICA CL

LOTTO

02D78

DOCUMENTO IN3200001 REV. FOGLIO

A 66 di 120

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	-39.29 (-53.25)	62.42	416.19	-355.06	10.18	25.45	6.67
2	1.50	35.90 (35.90)	68.51	347.28	181.97	10.18	25.45	5.07
3	2.70	-53.25 (-53.25)	74.60	514.60	-367.33	10.18	25.45	6.90

Verifiche taglio

\mathbf{A}_{sw}	V_{Rcd}	$\mathbf{V}_{\mathbf{R}\mathbf{s}\mathbf{d}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rd}}$	V	X	N°
0.00	0.00	0.00	200.47	131.14	0.30	1
0.00	0.00	0.00	150.58	-5.82	1.50	2
0.00	0.00	0.00	202.03	-142.51	2.70	3

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

Base sezione

B = 100 cm

Altezza 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	\mathbf{N}°
9.10	25.45	25.45	-492.51	1488.10	163.57	-54.14 (-54.14)	0.25	1
43.07	25.45	25.45	-82.67	6345.83	147.35	-1.01 (-1.92)	1.48	2
8.28	25.45	25.45	-448.15	1085.57	131.14	-39.29 (-54.14)	2.70	3

Verifiche taglio

	V_{Rcd}	V_{Rsd}	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rd}}$	v	X	N°
(0.00	0.00	213.37	86.82	0.25	1
(0.00	0.00	211.30	2.98	1.48	2
(0.00	0.00	209.24	-62.42	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

					LINEA PE	SCARA - E	BARI			
		7			RADDOPF	PIO TRATI	A FERROVIA	RIA TERMOLI -	LESINA	
	GRUPPO FEI	ITALFEI RROVIE DELLO STATO ITA			LOTTI 2 e	3 – RADD	OPPIO TERMO	DLI - RIPALTA		
IN32	Tombino s	scatolare 2.00x2.00	al km 18+836,	00:	COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
		colo scatolare			L102	02D78	CL	IN3200001	А	67 di 120
N°	X	М	N		$N_{\rm u}$	$M_{\rm u}$	$\mathbf{A_{fi}}$	$\mathbf{A_{fs}}$	CS	
1	0.25	-38.25 (-53.25)	174.95	16	77.83	-510.70	25.45	25.45	9.59	
2	1.48	-0.05 (-2.86)	158.73	62	86.18	-113.33	25.45	25.45	39.60	
3	2.70	-53.25 (-53.25)	142.51	12	54.89	-468.90	25.45	25.45	8.81	
<u>Verifi</u>	che taglio									
N°	X	V	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rd}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rsd}}$		$\mathbf{V}_{\mathbf{Rcd}}$	\mathbf{A}_{sw}			
1	0.25	-74.64	214.82	0.00		0.00	0.00			
2	1.48	9.20	212.75	0.00		0.00	0.00			
3	2.70	74.60	210.69	0.00		0.00	0.00			
Verifi	ca sezioni fo	ndazione [Combinazi	one n° 2 - SLU (Caso A2-	- <u>M2)]</u>					
Base s	ezione	B = 100 cm								
Altezz	a sezione	H = 50.00 cm								
Verific	che 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	0.00	0.00 (1.93)	-5.26	-4	22.33	-316.25	25.45	25.45	80.30	
2	1.50	-30.75 (-31.03)	78.65	17	92.12	-707.10	25.45	25.45	22.79	
3	3.00	0.00 (-2.60)	5.24	9	90.03	-585.04	25.45	25.45	188.91	
<u>Verifi</u>	che taglio									
N°	X	\mathbf{v}	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rd}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{R}\mathbf{s}\mathbf{d}}$		$\mathbf{V}_{\mathbf{Rcd}}$	\mathbf{A}_{sw}			
	0.00		24.7.02							

\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	4.88	215.92	0.00	0.00	0.00
2	1.50	-2.60	227.00	0.00	0.00	0.00
3	3.00	-6.58	217.31	0.00	0.00	0.00

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

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	0.30	-35.19 (-47.22)	62.44	480.08	-363.03	10.18	25.45	7.69
2	1.50	28.61 (28.61)	67.69	474.36	200.48	10.18	25.45	7.01



IN32 Tombino scatolare 2.00x2.00 al km 18+836,00:	COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
Relazione di calcolo scatolare	LI02	02D78	CL	IN3200001	Α	68 di 120

3 2.70 -47.22 (-47.22) 72.94 580.08 -375.50 10.18 25.45	7.95
---	------

Verifiche taglio

\mathbf{N}°	X	\mathbf{v}	V_{Rd}	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rsd}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rcd}}$	\mathbf{A}_{sw}
1	0.30	111.34	200.48	0.00	0.00	0.00
2	1.50	-5.02	150.48	0.00	0.00	0.00
3	2.70	-121.14	201.82	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	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	$\mathbf{A_{fi}}$	$\mathbf{M_{u}}$	$N_{\rm u}$	N	M	X	N°
9.91	25.45	25.45	-478.40	1340.99	135.36	-48.29 (-48.29)	0.25	1
50.30	25.45	25.45	155.11	6204.89	123.35	3.08 (3.08)	1.48	2
9.10	25.45	25.45	-439.21	1012.62	111.34	-35.19 (-48.29)	2.70	3

Verifiche taglio

\mathbf{N}°	X	${f v}$	V_{Rd}	$\mathbf{V}_{\mathbf{R}\mathbf{s}\mathbf{d}}$	V_{Rcd}	\mathbf{A}_{sw}
1	0.25	83.91	209.77	0.00	0.00	0.00
2	1.48	2.65	208.24	0.00	0.00	0.00
3	2.70	-62.44	206.71	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	-34.60 (-47.22)	145.17	1525.15	-496.06	25.45	25.45	10.51
2	1.48	3.91 (4.39)	133.16	6114.70	201.46	25.45	25.45	45.92
3	2.70	-47.22 (-47.22)	121.14	1179.28	-459.64	25.45	25.45	9.73

Verifiche taglio



IN32 Tombino scatolare 2.00x2.00 al km 18+836,00:	COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
Relazione di calcolo scatolare	LI02	02D78	CL	IN3200001	Α	69 di 120

\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	-73.41	211.02	0.00	0.00	0.00
2	1.48	7.85	209.49	0.00	0.00	0.00
3	2.70	72.94	207.96	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

CS	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{fi}}$	$\mathbf{M_{u}}$	N_u	N	M	X	N°
71.53	25.45	25.45	-335.39	-327.36	-4.58	0.00 (-2.39)	0.00	1
14.66	25.45	25.45	-602.90	1093.86	74.61	-40.99 (-41.12)	1.50	2
129.02	25.45	25.45	-510.49	588.18	4.56	0.00 (-2.97)	3.00	3

Verifiche taglio

N°	X	V	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rd}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rsd}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rcd}}$	\mathbf{A}_{sw}
1	0.00	6.03	216.01	0.00	0.00	0.00
2	1.50	-0.66	226.47	0.00	0.00	0.00
3	3.00	-7.50	217.22	0.00	0.00	0.00

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

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 40.00 cm

Verifiche presso-flessione

\mathbf{N}°	X	M	N	N_{u}	$\mathbf{M}_{\mathbf{u}}$	$\mathbf{A_{fi}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	CS
1	0.30	-46.47 (-56.94)	65.03	403.70	-353.50	10.18	25.45	6.21
2	1.50	26.21 (26.21)	69.60	568.81	214.23	10.18	25.45	8.17
3	2.70	-56.94 (-56.94)	74.16	471.42	-361.95	10.18	25.45	6.36

Verifiche taglio

N°	X	\mathbf{V}	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rd}}$	V_{Rsd}	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rcd}}$	A_{sw}
1	0.30	125.51	200.81	0.00	0.00	0.00
2	1.50	-4.36	150.72	0.00	0.00	0.00



REV.

Α

FOGLIO

70 di 120

IN32 Tombino scatolare 2.00x2.00 al km 18+836,00:
Relazione di calcolo scatolare

COMMESSA LOTTO CODIFICA DOCUMENTO

LI02 02D78 CL IN3200001

3 2.70 -134.04 201.97 0.00 0.00 0.00

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

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

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	\mathbf{N}°
10.40	25.45	25.45	-507.39	1643.27	157.94	-48.77 (-48.77)	0.25	1
43.46	25.45	25.45	-178.60	6159.17	141.72	-3.45 (-4.11)	1.48	2
9.44	25.45	25.45	-460.29	1184.58	125.51	-46.47 (-48.77)	2.70	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	0.25	79.19	212.65	0.00	0.00	0.00
2	1.48	-2.15	210.59	0.00	0.00	0.00
3	2.70	-65.03	208.52	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	$\mathbf{A}_{\mathbf{fs}}$	$\mathbf{A_{fi}}$	$M_{\rm u}$	N_u	N	M	X	N°
8.54	25.45	25.45	-486.08	1421.11	166.47	-36.85 (-56.94)	0.25	1
39.39	25.45	25.45	-243.51	5918.32	150.26	-2.73 (-6.18)	1.48	2
7.78	25.45	25.45	-442.88	1042.51	134.04	-56.94 (-56.94)	2.70	3

Verifiche taglio

N°	X	V	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rd}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{R}\mathbf{s}\mathbf{d}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rcd}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{sw}}$
1	0.25	-70.05	213.74	0.00	0.00	0.00
2	1.48	11.28	211.67	0.00	0.00	0.00
3	2.70	74.16	209 61	0.00	0.00	0.00

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



CL

25.45

IN32 Tombino scatolare 2.00x2.00 al km 18+836,00: Relazione di calcolo scatolare

COMMESSA LOTTO CODIFICA LI02 02D78

-522.93

DOCUMENTO IN3200001

25.45

REV. FOGLIO 71 di 120

Α

166.77

Base sezione B = 100 cmAltezza sezione

Verifiche presso-flessione

3.00

 $H=50.00\;cm$

N°	X	M	N	$N_{\rm u}$	M_{u}	$\mathbf{A_{fi}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	CS
1	0.00	0.00 (1.93)	-3.95	-347.19	-331.40	25.45	25.45	87.98
2	1.50	-30.71 (-30.84)	73.08	1629.30	-687.52	25.45	25.45	22.29

655.22

Verifiche taglio

\mathbf{N}°	X	V	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rd}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rsd}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rcd}}$	\mathbf{A}_{sw}
1	0.00	4.88	216.10	0.00	0.00	0.00
2	1.50	-0.85	226.26	0.00	0.00	0.00
3	3.00	-6.15	217.14	0.00	0.00	0.00

3.93

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

0.00 (-2.44)

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione $H=40.00\;cm$

Verifiche presso-flessione

CS	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{fi}}$	$\mathbf{M}_{\mathbf{u}}$	Nu	N	M	X	N°
7.20	25.45	10.18	-360.80	462.25	64.20	-41.09 (-50.11)	0.30	1
12.33	25.45	10.18	253.34	840.04	68.14	20.55 (20.55)	1.50	2
7.37	25.45	10.18	-369.42	531.36	72.07	-50.11 (-50.11)	2.70	3

Verifiche taglio

N°	X	V	V_{Rd}	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rsd}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rcd}}$	\mathbf{A}_{sw}
1	0.30	106.48	200.70	0.00	0.00	0.00
2	1.50	-3.76	150.53	0.00	0.00	0.00
3	2.70	-113.84	201.70	0.00	0.00	0.00

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

Base sezione B = 100 cmAltezza sezione H = 40.00 cm

Verifiche presso-flessione



IN32 Tombino scatolare 2.00x2.00 al km 18+836,00:	COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
Relazione di calcolo scatolare	LI02	02D78	CL	IN3200001	Α	72 di 120

C	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	$\mathbf{A_{fi}}$	$M_{\rm u}$	N_{u}	N	M	X	\mathbf{N}°
11.2	25.45	25.45	-490.62	1468.43	130.51	-43.61 (-43.61)	0.25	1
54.10	25.45	25.45	49.05	6411.25	118.50	0.91 (0.91)	1.48	2
10.3	25.45	25.45	-449 70	1098 16	106 48	-41.09 (-43.61)	2.70	3

Verifiche taglio

N°	X	V	$ m V_{Rd}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rsd}}$	V_{Rcd}	\mathbf{A}_{sw}
1	0.25	77.03	209.16	0.00	0.00	0.00
2	1.48	-1.67	207.62	0.00	0.00	0.00
3	2.70	-64.20	206.09	0.00	0.00	0.00

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

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

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	-33.34 (-50.11)	137.87	1307.35	-475.17	25.45	25.45	9.48
2	1.48	1.53 (2.29)	125.85	6284.04	114.43	25.45	25.45	49.93
3	2.70	-50.11 (-50.11)	113.84	992.10	-436.70	25.45	25.45	8.71

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	-69.15	210.09	0.00	0.00	0.00
2	1.48	9.55	208.56	0.00	0.00	0.00
3	2.70	72.07	207.03	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°
66.72	25.45	25.45	-319.36	-406.92	-6.10	0.00 (2.14)	0.00	1
18.35	25.45	25.45	-654.26	1401.48	76.38	-35.29 (-35.66)	1.50	2



IN32 Tombino scatolare 2.00x2.00 al km 18+836,00:	COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
Relazione di calcolo scatolare	LI02	02D78	CL	IN3200001	Α	73 di 120

3	3.00	0.00 (-2.92)	6.08	913.32	-570.81	25.45	25.45	150.19
---	------	--------------	------	--------	---------	-------	-------	--------

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	0.00	5.39	215.81	0.00	0.00	0.00
2	1.50	-3.28	226.70	0.00	0.00	0.00
3	3.00	-7.38	217.42	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	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	$\mathbf{A_{fi}}$	$\mathbf{M_{u}}$	N_u	N	M	X	N°
7.35	25.45	10.18	-354.78	414.02	56.33	-34.32 (-48.27)	0.30	1
6.25	25.45	10.18	188.21	390.10	62.42	30.12 (30.12)	1.50	2
7.63	25.45	10.18	-368.36	522.80	68.51	-48.27 (-48.27)	2.70	3

Verifiche taglio

\mathbf{N}°	X	V	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rd}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rsd}}$	V_{Rcd}	\mathbf{A}_{sw}
1	0.30	113.21	199.70	0.00	0.00	0.00
2	1.50	-5.81	149.81	0.00	0.00	0.00
3	2.70	-124.84	201.25	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	-51.30 (-51.30)	145.64	1364.74	-480.68	25.45	25.45	9.37
2	1.48	-0.29 (-1.47)	129.42	6365.83	-72.39	25.45	25.45	49.19
3	2.70	-34.32 (-51.30)	113.21	953.23	-431.93	25.45	25.45	8.42



IN32 Tombino scatolare 2.00x2.00 al km 18+836,00:	COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
Relazione di calcolo scatolare	LI02	02D78	CL	IN3200001	Α	74 di 120

\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	82.48	211.08	0.00	0.00	0.00
2	1.48	3.85	209.02	0.00	0.00	0.00
3	2.70	-56.33	206.95	0.00	0.00	0.00

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

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 40.00 cm

Verifiche presso-flessione

\mathbf{N}°	X	M	N	N_{u}	$\mathbf{M}_{\mathbf{u}}$	$\mathbf{A_{fi}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	CS
1	0.25	-35.41 (-48.27)	157.27	1657.44	-508.75	25.45	25.45	10.54
2	1.48	0.67 (1.22)	141.05	6399.12	55.29	25.45	25.45	45.37
3	2.70	-48.27 (-48.27)	124.84	1192.94	-461.31	25.45	25.45	9.56

Verifiche taglio

N°	X	\mathbf{v}	V_{Rd}	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rsd}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rcd}}$	\mathbf{A}_{sw}
1	0.25	-70.30	212.57	0.00	0.00	0.00
2	1.48	8.33	210.50	0.00	0.00	0.00
3	2.70	68.51	208.43	0.00	0.00	0.00

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

H = 50.00 cm

Base sezione B = 100 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	0.00	0.00 (2.38)	-0.01	-0.84	-401.20	25.45	25.45	98.00
2	1.50	-31.76 (-31.76)	72.90	1558.86	-679.05	25.45	25.45	21.38
3	3.00	0.00 (2.38)	-0.01	-0.84	-401.20	25.45	25.45	98.00

\mathbf{N}°	X	${f v}$	V_{Rd}	V_{Rsd}	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rcd}}$	A_{sw}
1	0.00	6.01	216.62	0.00	0.00	0.00
2	1.50	5.45	226.24	0.00	0.00	0.00



IN32 Tombino scatolare 2.00x2.00 al km 18+836,00: Relazione di calcolo scatolare

 COMMESSA
 LOTTO
 CODIFICA
 DOCUMENTO
 REV.
 FOGLIO

 LI02
 02D78
 CL
 IN3200001
 A
 75 di 120

3 3.00 -6.01

216.62

0.00

0.00

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

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°
10.38	25.45	10.18	-375.95	583.68	56.23	-36.22 (-36.22)	0.30	1
6.33	25.45	10.18	183.21	355.78	56.23	28.95 (28.95)	1.50	2
10.38	25.45	10.18	-375.95	583.68	56.23	-36.22 (-36.22)	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	0.30	108.62	199.68	0.00	0.00	0.00
2	1.50	0.00	149.02	0.00	0.00	0.00
3	2.70	-108.62	199.68	0.00	0.00	0.00

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

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	-41.60 (-41.60)	141.05	1753.73	-517.27	25.45	25.45	12.43
2	1.48	0.64 (0.64)	124.83	6442.30	33.09	25.45	25.45	51.61
3	2.70	-36.22 (-41.60)	108.62	1209.72	-463.37	25.45	25.45	11.14

Verifiche taglio

N°	X	V	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rd}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rsd}}$	V_{Rcd}	\mathbf{A}_{sw}
1	0.25	72.91	210.50	0.00	0.00	0.00
2	1.48	-0.88	208.43	0.00	0.00	0.00
3	2.70	-56.23	206.36	0.00	0.00	0.00

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



IN32 Tombino scatolare 2.00x2.00 al km 18+836,00: Relazione di calcolo scatolare

COMMESSA LOTTO
LI02 02D78

CODIFICA CL DOCUMENTO IN3200001 REV. FOGLIO

A 76 di 120

Base sezione

B = 100 cm

Altezza sezione

H = 40.00 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}°
12.43	25.45	25.45	-517.27	1753.66	141.05	-41.61 (-41.61)	0.25	1
51.61	25.45	25.45	33.01	6442.47	124.84	0.64 (0.64)	1.48	2
11.14	25.45	25.45	-463.36	1209.67	108.62	-36.22 (-41.61)	2.70	3

Verifiche taglio

\mathbf{N}°	X	${f v}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rd}}$	V_{Rsd}	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rcd}}$	\mathbf{A}_{sw}
1	0.25	-72.91	210.50	0.00	0.00	0.00
2	1.48	0.88	208.43	0.00	0.00	0.00
3	2.70	56.23	206.36	0.00	0.00	0.00

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

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 50.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N_u	$\mathbf{M_{u}}$	$\mathbf{A_{fi}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	CS
1	0.00	0.00 (1.93)	-0.01	-1.00	-401.17	25.45	25.45	123.30
2	1.50	-23.61 (-23.61)	69.41	2206.31	-750.59	25.45	25.45	31.79
3	3.00	0.00 (1.93)	-0.01	-1.00	-401.17	25.45	25.45	123.30

Verifiche taglio

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	4.86	216.62	0.00	0.00	0.00
2	1.50	4.42	225.78	0.00	0.00	0.00
3	3.00	-4.86	216.62	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



IN32 Tombino scatolare 2.00x2.00 al km 18+836,00:	COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
Relazione di calcolo scatolare	LI02	02D78	CL	IN3200001	Α	77 di 120

\mathbf{N}°	X	\mathbf{M}	N	$N_{\rm u}$	$\mathbf{M}_{\mathbf{u}}$	$\mathbf{A_{fi}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{fs}}$	CS
1	0.30	-33.85 (-33.85)	56.43	638.09	-382.74	10.18	25.45	11.31
2	1.50	21.31 (21.31)	56.43	566.37	213.88	10.18	25.45	10.04
3	2.70	-33.85 (-33.85)	56.43	638.09	-382.74	10.18	25.45	11.31

Verifiche taglio

\mathbf{N}°	X	${f v}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rd}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rsd}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rcd}}$	\mathbf{A}_{sw}
1	0.30	91.92	199.71	0.00	0.00	0.00
2	1.50	0.00	149.04	0.00	0.00	0.00
3	2.70	-91.93	199.71	0.00	0.00	0.00

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

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 40.00 cm

Verifiche presso-flessione

\mathbf{N}°	X	M	N	N_u	$\mathbf{M}_{\mathbf{u}}$	$\mathbf{A_{fi}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	CS
1	0.25	-36.56 (-36.56)	115.95	1594.17	-502.68	25.45	25.45	13.75
2	1.48	3.34 (3.34)	103.94	6124.04	196.66	25.45	25.45	58.92
3	2.70	-33.85 (-36.56)	91.92	1145.09	-455.45	25.45	25.45	12.46

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	69.42	207.30	0.00	0.00	0.00
2	1.48	-1.59	205.77	0.00	0.00	0.00
3	2.70	-56.43	204.24	0.00	0.00	0.00

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

Base sezione B = 100 cmAltezza sezione H = 40.00 cm

CS	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{fi}}$	$\mathbf{M}_{\mathbf{u}}$	N_u	N	M	X	N°
13.75	25.45	25.45	-502.67	1594.11	115.95	-36.56 (-36.56)	0.25	1
58.92	25.45	25.45	196.58	6124.19	103.94	3.34 (3.34)	1.48	2



IN32 Tombino scatolare 2.00x2.00 al km 18+836,00:	COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
Relazione di calcolo scatolare	LI02	02D78	CL	IN3200001	Α	78 di 120

3	2.70	-33.85 (-36.56)	91.93	1145.05	-455.44	25.45	25.45	12.46

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	-69.42	207.30	0.00	0.00	0.00
2	1.48	1.59	205.77	0.00	0.00	0.00
3	2.70	56.43	204.24	0.00	0.00	0.00

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

Base sezione B = 100 cmAltezza sezione H = 50.00 cm

Verifiche presso-flessione

CS	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	$\mathbf{A_{fi}}$	$\mathbf{M}_{\mathbf{u}}$	N_u	N	M	X	N°
111.37	25.45	25.45	-377.61	-117.88	-1.06	0.00 (1.93)	0.00	1
30.48	25.45	25.45	-749.77	2196.43	72.07	-24.60 (-24.60)	1.50	2
132.50	25.45	25.45	-426.97	138.00	1.04	0.00 (2.06)	3.00	3

Verifiche taglio

\mathbf{N}°	X	V	V_{Rd}	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rsd}}$	V_{Rcd}	\mathbf{A}_{sw}
1	0.00	4.87	216.48	0.00	0.00	0.00
2	1.50	3.01	226.13	0.00	0.00	0.00
3	3.00	-5.21	216.76	0.00	0.00	0.00

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

Base sezione B = 100 cmAltezza sezione H = 40.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N_{u}	$\mathbf{M}_{\mathbf{u}}$	$\mathbf{A_{fi}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	CS
1	0.30	-32.55 (-34.96)	56.82	617.88	-380.22	10.18	25.45	10.88
2	1.50	24.33 (24.33)	57.87	478.19	201.03	10.18	25.45	8.26
3	2.70	-34.96 (-34.96)	58.92	646.79	-383.83	10.18	25.45	10.98



IN32 Tombino scatolare 2.00x2.00 al km 18+836,00:	COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
Relazione di calcolo scatolare	LI02	02D78	CL	IN3200001	Α	79 di 120

N°	X	${f v}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rd}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rsd}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rcd}}$	\mathbf{A}_{sw}
1	0.30	95.81	199.76	0.00	0.00	0.00
2	1.50	-1.00	149.22	0.00	0.00	0.00
3	2.70	-97.77	200.03	0.00	0.00	0.00

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

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 40.00 cm

Verifiche presso-flessione

\mathbf{N}°	X	M	N	N_{u}	$\mathbf{M}_{\mathbf{u}}$	$\mathbf{A_{fi}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	CS
1	0.25	-39.35 (-39.35)	119.83	1504.89	-494.12	25.45	25.45	12.56
2	1.48	3.85 (3.85)	107.82	6084.29	217.08	25.45	25.45	56.43
3	2.70	-32.55 (-39.35)	95.81	1093.65	-449.14	25.45	25.45	11.42

Verifiche taglio

\mathbf{A}_{sw}	V_{Rcd}	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rsd}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rd}}$	v	X	N°
0.00	0.00	0.00	207.79	73.13	0.25	1
0.00	0.00	0.00	206.26	0.07	1.48	2
0.00	0.00	0.00	204.73	-56.82	2.70	3

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

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	-36.61 (-36.61)	121.80	1709.04	-513.69	25.45	25.45	14.03
2	1.48	4.01 (4.01)	109.78	6074.72	222.00	25.45	25.45	55.33
3	2.70	-34.96 (-36.61)	97.77	1251.01	-468.43	25.45	25.45	12.80

N°	X	\mathbf{V}	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rd}}$	V_{Rsd}	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rcd}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{sw}}$
1	0.25	-71.03	208.04	0.00	0.00	0.00
2	1.48	2.03	206.51	0.00	0.00	0.00



58.92

B = 100 cm

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

0.00

IN32 Tombino scatolare 2.00x2.00 al km 18+836,00: COMMESSA LOTTO Relazione di calcolo scatolare LI02 02D78

204.98

 COMMESSA
 LOTTO
 CODIFICA
 DOCUMENTO
 REV.
 FOGLIO

 LI02
 02D78
 CL
 IN3200001
 A
 80 di 120

0.00

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

Altezza sezione H = 50.00 cm

Verifiche presso-flessione

2.70

3

Base sezione

\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 (2.20)	-4.58	-331.82	-334.50	25.45	25.45	72.51
2	1.50	-36.64 (-36.80)	71.35	1204.79	-621.42	25.45	25.45	16.88
3	3.00	0.00 (2.79)	4.56	604.44	-513.51	25.45	25.45	132.58

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	0.00	5.55	216.01	0.00	0.00	0.00
2	1.50	-1.10	226.04	0.00	0.00	0.00
3	3.00	-7.04	217.22	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	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	$\mathbf{A_{fi}}$	$\mathbf{M_{u}}$	N_u	N	M	X	N°
6.64	25.45	10.18	-353.21	401.37	60.46	-42.74 (-53.21)	0.30	1
10.59	25.45	10.18	231.71	688.79	65.03	21.88 (21.88)	1.50	2
6.81	25.45	10.18	-362.25	473.84	69.60	-53.21 (-53.21)	2.70	3

Verifiche taglio

\mathbf{A}_{sw}	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rcd}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rsd}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rd}}$	V	X	N°
0.00	0.00	0.00	200.22	112.06	0.30	1
0.00	0.00	0.00	150.14	-4.36	1.50	2
0.00	0.00	0.00	201 39	-120.78	2 70	3

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



IN32 Tombino scatolare 2.00x2.00 al km 18+836,00: Relazione di calcolo scatolare

 COMMESSA
 LOTTO
 CODIFICA
 DOCUMENTO
 REV.
 FOGLIO

 LI02
 02D78
 CL
 IN3200001
 A
 81 di 120

Base sezione B = 100 cmAltezza sezione H = 40.00 cm

Verifiche presso-flessione

CS	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	$\mathbf{A_{fi}}$	$\mathbf{M}_{\mathbf{u}}$	$N_{\rm u}$	N	M	X	\mathbf{N}°
10.67	25.45	25.45	-497.66	1541.89	144.49	-46.64 (-46.64)	0.25	1
48.25	25.45	25.45	-162.79	6189.94	128.28	-2.92 (-3.37)	1.48	2
9.58	25.45	25.45	-446.63	1073.14	112.06	-42.74 (-46.64)	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	75.93	210.94	0.00	0.00	0.00
2	1.48	-1.49	208.87	0.00	0.00	0.00
3	2.70	-60.46	206.80	0.00	0.00	0.00

<u>Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione nº 9 - SLU (Caso A1-M1)]</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	-34.72 (-53.21)	153.22	1391.53	-483.24	25.45	25.45	9.08
2	1.48	-2.19 (-5.45)	137.00	5966.10	-237.15	25.45	25.45	43.55
3	2.70	-53.21 (-53.21)	120.78	990.97	-436.56	25.45	25.45	8.20

Verifiche taglio

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	-66.80	212.05	0.00	0.00	0.00
2	1.48	10.63	209.98	0.00	0.00	0.00
3	2.70	69.60	207.92	0.00	0.00	0.00

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 10 - SLU (Caso A2-M2)]

Base sezione B = 100 cmAltezza sezione H = 50.00 cm



IN32 Tombino scatolare 2.00x2.00 al km 18+836,00:	COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
Relazione di calcolo scatolare	LI02	02D78	CL	IN3200001	Α	82 di 120

CS		$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	$\mathbf{A_{fi}}$	$\mathbf{M}_{\mathbf{u}}$	N_{u}	N	M	X	\mathbf{N}°
3.32	12	25.45	25.45	-401.18	-0.96	-0.01	0.00 (-1.93)	0.00	1
8.24	2	25.45	25.45	-716.24	1868.16	66.15	-25.36 (-25.36)	1.50	2
3.32	12	25.45	25.45	-401.18	-0.96	-0.01	0.00 (-1.93)	3.00	3

Verifiche taglio

N°	X	v	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rd}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rsd}}$	$V_{ m Rcd}$	\mathbf{A}_{sw}
1	0.00	4.87	216.62	0.00	0.00	0.00
2	1.50	4.41	225.35	0.00	0.00	0.00
3	3.00	-4.87	216.62	0.00	0.00	0.00

$\underline{Verifica\ sezioni\ traverso\ [Combinazione\ n^{\circ}\ 10\ -\ SLU\ (Caso\ A2\text{-}M2)]}$

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 40.00 cm

Verifiche presso-flessione

\mathbf{N}°	X	M	N	N_u	$\mathbf{M}_{\mathbf{u}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{fi}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	CS
1	0.30	-40.08 (-40.08)	59.69	554.43	-372.30	10.18	25.45	9.29
2	1.50	15.07 (15.07)	59.69	1198.65	302.72	10.18	25.45	20.08
3	2.70	-40.08 (-40.08)	59.69	554.43	-372.30	10.18	25.45	9.29

Verifiche taglio

\mathbf{N}°	X	${f v}$	V_{Rd}	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rsd}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rcd}}$	\mathbf{A}_{sw}
1	0.30	91.92	200.13	0.00	0.00	0.00
2	1.50	0.00	149.46	0.00	0.00	0.00
3	2.70	-91.93	200.13	0.00	0.00	0.00

$\underline{Verifica\ sezioni\ piedritto\ sinistro\ [Combinazione\ n^\circ\ 10\ -\ SLU\ (Caso\ A2-M2)]}$

Base sezione B = 100 cmAltezza sezione H = 40.00 cm

\mathbf{N}°	X	M	N	N_u	$\mathbf{M}_{\mathbf{u}}$	$\mathbf{A_{fi}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	CS
1	0.25	-34.81 (-40.08)	115.95	1400.52	-484.11	25.45	25.45	12.08
2	1.48	1.10 (1.32)	103.94	6349.28	80.90	25.45	25.45	61.09



IN32 Tombino scatolare 2.00x2.00 al km 18+836,00:	COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
Relazione di calcolo scatolare	LI02	02D78	CL	IN3200001	Α	83 di 120

3 2.70 -40.08 (-40.08) 91.92 1005.28	-438.31 25.45 25.45	10.94
--------------------------------------	---------------------	-------

Verifiche taglio

\mathbf{N}°	X	\mathbf{V}	V_{Rd}	$\mathbf{V}_{\mathbf{R}\mathbf{s}\mathbf{d}}$	V_{Rcd}	\mathbf{A}_{sw}
1	0.25	66.16	207.30	0.00	0.00	0.00
2	1.48	-4.85	205.77	0.00	0.00	0.00
3	2.70	-59.69	204.24	0.00	0.00	0.00

$\underline{Verifica\ sezioni\ piedritto\ destro\ [Combinazione\ n^{\circ}\ 10\ -\ SLU\ (Caso\ A2\text{-}M2)]}$

Base sezione B = 100 cmAltezza sezione H = 40.00 cm

Verifiche presso-flessione

CS	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	$\mathbf{A_{fi}}$	$\mathbf{M}_{\mathbf{u}}$	$N_{\rm u}$	N	M	X	N°
12.08	25.45	25.45	-484.10	1400.47	115.95	-34.81 (-40.08)	0.25	1
61.09	25.45	25.45	80.82	6349.44	103.94	1.10 (1.32)	1.48	2
10.94	25.45	25.45	-438.31	1005.25	91.93	-40.08 (-40.08)	2.70	3

Verifiche taglio

\mathbf{N}°	X	V	V_{Rd}	V_{Rsd}	V_{Rcd}	\mathbf{A}_{sw}
1	0.25	-66.16	207.30	0.00	0.00	0.00
2	1.48	4.85	205.77	0.00	0.00	0.00
3	2.70	59.69	204.24	0.00	0.00	0.00

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

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 (1.93)	-0.01	-1.02	-401.17	25.45	25.45	123.29
2	1.50	-23.18 (-23.18)	70.22	2297.21	-758.15	25.45	25.45	32.71
3	3.00	0.00 (1.93)	-0.01	-1.02	-401.17	25.45	25.45	123.29



IN32 Tombino scatolare 2.00x2.00 al km 18+836,00:	COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
Relazione di calcolo scatolare	LI02	02D78	CL	IN3200001	Α	84 di 120

N°	X	\mathbf{v}	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rd}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rsd}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rcd}}$	\mathbf{A}_{sw}
1	0.00	4.86	216.62	0.00	0.00	0.00
2	1.50	4.42	225.89	0.00	0.00	0.00
3	3.00	-4.86	216.62	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	-32.29 (-32.29)	55.61	665.02	-386.10	10.18	25.45	11.96
2	1.50	22.87 (22.87)	55.61	494.79	203.45	10.18	25.45	8.90
3	2.70	-32.29 (-32.29)	55.61	665.02	-386.10	10.18	25.45	11.96

Verifiche taglio

N°	X	\mathbf{v}	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rd}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rsd}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rcd}}$	\mathbf{A}_{sw}
1	0.30	91.92	199.61	0.00	0.00	0.00
2	1.50	0.00	148.94	0.00	0.00	0.00
3	2.70	-91.93	199.61	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	$\mathbf{M}_{\mathbf{u}}$	$\mathbf{A_{fi}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	CS
1	0.25	-37.00 (-37.00)	115.95	1567.17	-500.09	25.45	25.45	13.52
2	1.48	3.90 (3.90)	103.94	6044.72	226.68	25.45	25.45	58.16
3	2.70	-32.29 (-37.00)	91.92	1125.58	-453.06	25.45	25.45	12.24

\mathbf{N}°	X	V	V_{Rd}	V_{Rsd}	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rcd}}$	A_{sw}
1	0.25	70.23	207.30	0.00	0.00	0.00
2	1.48	-0.78	205.77	0.00	0.00	0.00



IN32 Tombino scatolare 2.00x2.00 al km 18+836,00: Relazione di calcolo scatolare

LOTTO COMMESSA CODIFICA DOCUMENTO REV. FOGLIO LI02 02D78 CL IN3200001 85 di 120 Α

3 2.70

-55.61

204.24

0.00

0.00

0.00

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione nº 11 - 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}	M_{u}	$\mathbf{A_{fi}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	CS
1	0.25	-37.00 (-37.00)	115.95	1567.11	-500.08	25.45	25.45	13.52
2	1.48	3.90 (3.90)	103.94	6045.20	226.62	25.45	25.45	58.16
3	2.70	-32.29 (-37.00)	91.93	1125.54	-453.05	25.45	25.45	12.24

Verifiche taglio

$\mathbf{V}_{\mathbf{Rsd}}$ V	V_{Rd}	\mathbf{v}	X	N°
0.00	207.30	-70.23	0.25	1
0.00	205.77	0.78	1.48	2
0.00	204.24	55.61	2.70	3

$\underline{Verifica\ sezioni\ fondazione\ [Combinazione\ n^\circ\ 12\ -\ SLU\ (Caso\ A1-M1)\ -\ Sisma\ Vert.\ positivo\]}$

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}°
20.10	25.45	25.45	-109.03	-1450.51	-72.47	0.00 (0.00)	0.00	1
18.81	25.45	25.45	-684.43	1603.61	85.27	-16.30 (-36.39)	1.50	2
103.75	25.45	25.45	105.32	7483.64	72.45	0.00 (4.27)	3.00	3

Verifiche taglio

\mathbf{N}°	X	V	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rd}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rsd}}$	V_{Rcd}	\mathbf{A}_{sw}
1	0.00	0.00	207.09	0.00	0.00	0.00
2	1.50	-58.39	227.87	0.00	0.00	0.00
3	3.00	-10.78	226.14	0.00	0.00	0.00

<u>Verifica sezioni traverso [Combinazione nº 12 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. positivo]</u>



IN32 Tombino scatolare 2.00x2.00 al km 18+836,00: Relazione di calcolo scatolare

 COMMESSA
 LOTTO
 CODIFICA
 DOCUMENTO
 REV.
 FOGLIO

 LI02
 02D78
 CL
 IN3200001
 A
 86 di 120

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	-3.15 (-21.62)	66.54	1374.25	-446.52	10.18	25.45	20.65
2	1.50	17.72 (22.26)	70.48	771.81	243.80	10.18	25.45	10.95
3	2.70	-64.51 (-64.51)	74.43	408.57	-354.10	10.18	25.45	5.49

Verifiche taglio

\mathbf{N}°	X	V	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rd}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rsd}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rcd}}$	\mathbf{A}_{sw}
1	0.30	60.35	201.00	0.00	0.00	0.00
2	1.50	-25.56	150.83	0.00	0.00	0.00
3	2.70	-111.45	202.00	0.00	0.00	0.00

<u>Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione nº 12 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. positivo]</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	-97.79 (-97.79)	87.55	308.92	-345.06	25.45	25.45	3.53
2	1.48	16.73 (24.15)	73.95	1516.26	495.21	25.45	25.45	20.50
3	2.70	-3.15 (-23.51)	60.35	1179.99	-459.72	25.45	25.45	19.55

Verifiche taglio

N°	X	v	V_{Rd}	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rsd}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rcd}}$	\mathbf{A}_{sw}
1	0.25	152.90	203.68	0.00	0.00	0.00
2	1.48	36.34	201.94	0.00	0.00	0.00
3	2.70	-66.54	200.21	0.00	0.00	0.00

$\underline{Verifica\ sezioni\ piedritto\ destro\ [Combinazione\ n^\circ\ 12\ -\ SLU\ (Caso\ A1-M1)\ -\ Sisma\ Vert.\ positivo\]}$

Base sezione B = 100 cmAltezza sezione H = 40.00 cm



IN32 Tombino scatolare 2.00x2.00 al km 18+836,00:	COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
Relazione di calcolo scatolare	LI02	02D78	CL	IN3200001	Α	87 di 120

\mathbf{N}°	X	M	N	N_{u}	$\mathbf{M}_{\mathbf{u}}$	$\mathbf{A_{fi}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{fs}}$	CS
1	0.25	16.17 (19.45)	138.64	3467.05	486.45	25.45	25.45	25.01
2	1.48	4.04 (14.81)	125.04	3857.93	457.04	25.45	25.45	30.85
3	2.70	-64.51 (-64.51)	111.45	684.98	-396.47	25.45	25.45	6.15

Verifiche taglio

N°	X	\mathbf{v}	V_{Rd}	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rsd}}$	V_{Rcd}	\mathbf{A}_{sw}
1	0.25	-17.67	210.19	0.00	0.00	0.00
2	1.48	35.21	208.46	0.00	0.00	0.00
3	2.70	74.43	206.72	0.00	0.00	0.00

$\underline{Verifica\ sezioni\ fondazione\ [Combinazione\ n^\circ\ 13\ -\ SLU\ (Caso\ A2-M2)\ -\ Sisma\ Vert.\ positivo\]}$

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 50.00 cm

Verifiche presso-flessione

\mathbf{N}°	X	M	N	N_u	$\mathbf{M}_{\mathbf{u}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{fi}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	CS
1	0.00	0.00 (0.00)	-78.65	-1453.06	-108.52	25.45	25.45	18.55
2	1.50	-15.59 (-37.25)	104.73	2081.18	-740.19	25.45	25.45	19.87
3	3.00	0.00 (-4.64)	78.63	7487.83	102.41	25.45	25.45	95.63

Verifiche taglio

\mathbf{N}°	X	${f v}$	V_{Rd}	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rsd}}$	V_{Rcd}	\mathbf{A}_{sw}
1	0.00	0.00	206.28	0.00	0.00	0.00
2	1.50	-63.53	230.44	0.00	0.00	0.00
3	3.00	-11.71	226.95	0.00	0.00	0.00

$\underline{Verifica\ sezioni\ traverso\ [Combinazione\ n^{\circ}\ 13\ -\ SLU\ (Caso\ A2-M2)\ -\ 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	-6.57 (-27.90)	83.95	1337.31	-444.45	10.18	25.45	15.93
2	1.50	18.65 (23.36)	87.89	1075.10	285.79	10.18	25.45	12.23



IN32 Tombino scatolare 2.00x2.00 al km 18+836,00:	COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
Relazione di calcolo scatolare	LI02	02D78	CL	IN3200001	Α	88 di 120

	3	2.70	-73.00 (-73.00)	91.84	452.36	-359.57	10.18	25.45	4.93
--	---	------	-----------------	-------	--------	---------	-------	-------	------

Verifiche taglio

\mathbf{N}°	X	V	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rd}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rsd}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rcd}}$	\mathbf{A}_{sw}
1	0.30	69.71	203.22	0.00	0.00	0.00
2	1.50	-27.68	153.05	0.00	0.00	0.00
3	2.70	-125.03	204.22	0.00	0.00	0.00

$\underline{Verifica\ sezioni\ piedritto\ sinistro\ [Combinazione\ n^\circ\ 13\ -\ SLU\ (Caso\ A2-M2)\ -\ Sisma\ Vert.\ positivo\]}$

Base sezione B = 100 cmAltezza sezione H = 40.00 cm

Verifiche presso-flessione

CS	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	$\mathbf{A_{fi}}$	$\mathbf{M_{u}}$	N_u	N	M	X	N°
3.15	25.45	25.45	-344.62	305.70	96.90	-109.24 (-109.24)	0.25	1
16.08	25.45	25.45	478.24	1339.29	83.30	22.48 (29.75)	1.48	2
13.29	25.45	25.45	-428.62	926.20	69.71	-6.57 (-32.26)	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	204.87	178.53	0.25	1
0.00	0.00	0.00	203.14	39.20	1.48	2
0.00	0.00	0.00	201.40	-83.95	2.70	3

$\underline{Verifica\ sezioni\ piedritto\ destro\ [Combinazione\ n^\circ\ 13\ -\ SLU\ (Caso\ A2-M2)\ -\ 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	14.78 (22.53)	152.22	3345.16	495.00	25.45	25.45	21.98
2	1.48	8.50 (20.29)	138.63	3370.40	493.23	25.45	25.45	24.31
3	2.70	-73.00 (-73.00)	125.03	677.26	-395.42	25.45	25.45	5.42



IN32 Tombino scatolare 2.00x2.00 al km 18+836,00:	COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
Relazione di calcolo scatolare	LI02	02D78	CL	IN3200001	Α	89 di 120

\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	-30.95	211.92	0.00	0.00	0.00
2	1.48	38.53	210.19	0.00	0.00	0.00
3	2.70	91.84	208.46	0.00	0.00	0.00

$\underline{Verifica\ sezioni\ fondazione\ [Combinazione\ n^\circ\ 14\ -\ SLU\ (Caso\ A1\text{-}M1)\ -\ Sisma\ Vert.\ positivo\]}$

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 50.00 cm

Verifiche presso-flessione

\mathbf{N}°	X	M	N	$N_{\rm u}$	$\mathbf{M}_{\mathbf{u}}$	$\mathbf{A_{fi}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	CS
1	0.00	0.00 (0.00)	-70.03	-1445.04	-110.13	25.45	25.45	20.73
2	1.50	-15.51 (-34.48)	83.27	1673.19	-692.80	25.45	25.45	20.09
3	3.00	0.00 (4.10)	70.01	7472.06	113.35	25.45	25.45	107.23

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	207.42	0.00	0.00	0.00
2	1.50	-55.68	227.61	0.00	0.00	0.00
3	3.00	-10.35	225.82	0.00	0.00	0.00

$\underline{Verifica\ sezioni\ traverso\ [Combinazione\ n^\circ\ 14\ -\ SLU\ (Caso\ A1-M1)\ -\ Sisma\ Vert.\ positivo\]}$

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 40.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N_u	$\mathbf{M}_{\mathbf{u}}$	$\mathbf{A_{fi}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	CS
1	0.30	-3.48 (-21.17)	65.01	1370.59	-446.32	10.18	25.45	21.08
2	1.50	16.68 (20.95)	68.11	810.46	249.26	10.18	25.45	11.90
3	2.70	-61.58 (-61.58)	71.21	409.67	-354.24	10.18	25.45	5.75

\mathbf{N}°	X	v	V_{Rd}	$\mathbf{V}_{\mathbf{R}\mathbf{s}\mathbf{d}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rcd}}$	\mathbf{A}_{sw}
1	0.30	57.80	200.80	0.00	0.00	0.00
2	1.50	-24.21	150.53	0.00	0.00	0.00



IN32 Tombino scatolare 2.00x2.00 al km 18+836,00: Relazione di calcolo scatolare

 COMMESSA
 LOTTO
 CODIFICA
 DOCUMENTO
 REV.
 FOGLIO

 LI02
 02D78
 CL
 IN3200001
 A
 90 di 120

3 2.70 -106.22

0.00 0.00 0.00

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

201.60

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 40.00 cm

Verifiche presso-flessione

\mathbf{N}°	X	M	N	N_{u}	$\mathbf{M}_{\mathbf{u}}$	$\mathbf{A_{fi}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	CS
1	0.25	-94.55 (-94.55)	85.00	310.39	-345.26	25.45	25.45	3.65
2	1.48	16.36 (23.40)	71.40	1508.77	494.49	25.45	25.45	21.13
3	2.70	-3.48 (-23.37)	57.80	1118.14	-452.14	25.45	25.45	19.34

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	0.25	148.45	203.35	0.00	0.00	0.00
2	1.48	34.89	201.62	0.00	0.00	0.00
3	2.70	-65.01	199.89	0.00	0.00	0.00

$\underline{Verifica\ sezioni\ piedritto\ destro\ [Combinazione\ n^\circ\ 14-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	14.62 (18.15)	133.41	3537.19	481.18	25.45	25.45	26.51
2	1.48	3.88 (14.09)	119.81	3874.64	455.78	25.45	25.45	32.34
3	2.70	-61.58 (-61.58)	106.22	683.53	-396.28	25.45	25.45	6.44

\mathbf{N}°	X	${f v}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rd}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rsd}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rcd}}$	\mathbf{A}_{sw}
1	0.25	-18.11	209.53	0.00	0.00	0.00
2	1.48	33.39	207.79	0.00	0.00	0.00
3	2.70	71.21	206.06	0.00	0.00	0.00



IN32 Tombino scatolare 2.00x2.00 al km 18+836,00: Relazione di calcolo scatolare

COMMESSA LOTTO
LI02 02D78

CODIFICA

DOCUMENTO IN3200001 REV.

FOGLIO 91 di 120



IN32 Tombino scatolare 2.00x2.00 al km 18+836,00: Relazione di calcolo scatolare

COMMESSA LOTTO LI02 02D78

CODIFICA CL DOCUMENTO IN3200001 REV.

FOGLIO 92 di 120

Verifiche combinazioni SLE

Simbologia adottata ed unità di misura

N° Indice sezione

X Ascissa/Ordinata sezione, espresso in 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

σ_c Tensione nel calcestruzzo, espresse in kPa

 au_c Tensione tangenziale nel calcestruzzo, espresse in kPa

 A_{sw} Area armature trasversali nella sezione, espressa in cmq

$\underline{Verifica\ sezioni\ fondazione\ [Combinazione\ n^{\circ}\ 15\ - SLE\ (Quasi\ Permanente)]}$

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 50.00 cm

Verifiche presso-flessione

σ_{c}	σ_{fi}	σ_{fs}	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{fi}}$	N	M	X	N°
4	34	144	25.45	25.45	-0.01	0.00	0.00	1
709	7374	13307	25.45	25.45	54.24	-22.81	1.50	2
4	34	144	25.45	25.45	-0.01	0.00	3.00	3

Verifiche taglio

\mathbf{N}°	X	\mathbf{V}	$ au_{ m c}$	\mathbf{A}_{sw}
1	0.00	4.45	-20	0.00
2	1.50	4.04	11	0.00
3	3.00	-4.45	20	0.00

<u>Verifica sezioni traverso [Combinazione nº 15 - SLE (Quasi Permanente)]</u>

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 40.00 cm



IN32 Tombino scatolare 2.00x2.00 al km 18+836,00: Relazione di calcolo scatolare

COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
LI02	02D78	CL	IN3200001	Α	93 di 120

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	$\mathbf{A_{fi}}$	$\mathbf{A_{fs}}$	σ_{fs}	σ_{fi}	$\sigma_{\rm c}$
1	0.30	-26.97	41.42	10.18	25.45	28056	12184	1387
2	1.50	21.31	41.42	10.18	25.45	8348	48063	1362
3	2.70	-26.97	41.42	10.18	25.45	28057	12184	1387

Verifiche taglio

\mathbf{A}_{sw}	$ au_{\mathrm{c}}$	\mathbf{v}	X	\mathbf{N}°
0.00	278	80.46	0.30	1
0.00	0	0.00	1.50	2
0.00	-278	-80.46	2.70	3

$\underline{Verifica\ sezioni\ piedritto\ sinistro\ [Combinazione\ n^\circ\ 15\ -\ SLE\ (Quasi\ Permanente)]}$

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	-31.53	104.48	25.45	25.45	23021	14483	1501
2	1.48	0.05	92.47	25.45	25.45	2927	2897	196
3	2.70	-26.97	80.46	25.45	25.45	21157	12081	1280

Verifiche taglio

\mathbf{A}_{sw}	$ au_{\mathrm{c}}$	\mathbf{v}	X	\mathbf{N}°
0.00	188	54.24	0.25	1
0.00	-1	-0.42	1.48	2
0.00	-143	-41.42	2.70	3

$\underline{Verifica\ sezioni\ piedritto\ destro\ [Combinazione\ n^\circ\ 15\ -\ SLE\ (Quasi\ Permanente)]}$

Base sezione B = 100 cmAltezza sezione H = 40.00 cm

\mathbf{N}°	X	M	N	$\mathbf{A_{fi}}$	$\mathbf{A_{fs}}$	$\sigma_{\rm fs}$	$\sigma_{\rm fi}$	σ_{c}



IN32 Tombino scatolare 2.00x2.00 al km 18+836,00:	COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
Relazione di calcolo scatolare	LI02	02D78	CL	IN3200001	Α	94 di 120

1501	14484	23023	25.45	25.45	104.48	-31.53	0.25	1
196	2897	2926	25.45	25.45	92.47	0.05	1.48	2
1280	12081	21158	25.45	25.45	80.46	-26.97	2.70	3

Verifiche taglio

\mathbf{A}_{sw}	$ au_{ m c}$	V	X	N°
0.00	-188	-54.24	0.25	1
0.00	1	0.42	1.48	2
0.00	143	41.42	2.70	3

$\underline{Verifica\ sezioni\ fondazione\ [Combinazione\ n^{\circ}\ 16\ - SLE\ (Frequente)]}$

Base sezione B = 100 cmAltezza sezione H = 50.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	$\mathbf{A_{fi}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	σ_{fs}	$\sigma_{\rm fi}$	σ_{c}
1	0.00	0.00	-3.37	25.45	25.45	859	464	0
2	1.50	-27.68	59.09	25.45	25.45	17239	8762	858
3	3.00	0.00	3.35	25.45	25.45	69	105	7

Verifiche taglio

\mathbf{A}_{sw}	$ au_{ m c}$	\mathbf{v}	X	\mathbf{N}°
0.00	-22	4.46	0.00	1
0.00	-1	-0.45	1.50	2
0.00	19	-5.55	3.00	3

$\underline{Verifica\ sezioni\ traverso\ [Combinazione\ n^{\circ}\ 16\ -\ SLE\ (Frequente)]}$

Base sezione B = 100 cmAltezza sezione H = 40.00 cm

\mathbf{N}°	X	M	\mathbf{N}	$\mathbf{A}_{\mathbf{fi}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{fs}}$	σ_{fs}	σ _{fi}	$\sigma_{\rm c}$
1	0.30	-27.63	44.29	10.18	25.45	28423	12570	1424
2	1.50	26.17	47.65	10.18	25.45	10040	60557	1678



IN32 Tombino scatolare 2.00x2.00 al km 18+836,00: Relazione di calcolo scatolare

 COMMESSA
 LOTTO
 CODIFICA
 DOCUMENTO
 REV.
 FOGLIO

 LI02
 02D78
 CL
 IN3200001
 A
 95 di 120

3 2.70 -35.33 51.01 10.18 25.45 37337 15812 1813

Verifiche taglio

\mathbf{N}°	X	\mathbf{v}	$ au_{\mathrm{c}}$	\mathbf{A}_{sw}
1	0.30	92.88	321	0.00
2	1.50	-3.21	-11	0.00
3	2.70	-99.16	-343	0.00

$\underline{Verifica\ sezioni\ piedritto\ sinistro\ [Combinazione\ n^\circ\ 16\ -\ SLE\ (Frequente)]}$

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}°
1839	17400	30165	25.45	25.45	116.91	-38.73	0.25	1
235	3454	3152	25.45	25.45	104.89	-0.49	1.48	2
1316	12738	19965	25.45	25.45	92.88	-27 63	2 70	3

Verifiche taglio

\mathbf{A}_{sw}	$ au_{\mathrm{c}}$	V	X	\mathbf{N}°
0.00	216	62.46	0.25	1
0.00	8	2.25	1.48	2
0.00	-153	-44.29	2.70	3

$\underline{Verifica\ sezioni\ piedritto\ destro\ [Combinazione\ n^{\circ}\ 16\ -\ SLE\ (Frequente)]}$

Base sezione B = 100 cmAltezza sezione H = 40.00 cm

$\sigma_{\rm c}$	σ_{fi}	σ_{fs}	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{fi}}$	N	M	X	N°
1435	14525	18139	25.45	25.45	123.18	-29.97	0.25	1
235	3488	3513	25.45	25.45	111.17	0.04	1.48	2
1674	15606	28772	25.45	25.45	99.16	-35.33	2.70	3



IN32 Tombino scatolare 2.00x2.00 al km 18+836,00: Relazione di calcolo scatolare

 COMMESSA
 LOTTO
 CODIFICA
 DOCUMENTO
 REV.
 FOGLIO

 LI02
 02D78
 CL
 IN3200001
 A
 96 di 120

Verifiche taglio

\mathbf{A}_{sw}	$ au_{ m c}$	V	X	\mathbf{N}°
0.00	-193	-55.74	0.25	1
0.00	15	4.47	1.48	2
0.00	177	51.01	2.70	3

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

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

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	\mathbf{N}°
0	454	869	25.45	25.45	-3.37	0.00	0.00	1
760	7870	14515	25.45	25.45	56.69	-24.47	1.50	2
8	107	68	25.45	25.45	3.35	0.00	3.00	3

Verifiche taglio

\mathbf{A}_{sw}	$ au_{ m c}$	v	X	N°
0.00	-22	4.11	0.00	1
0.00	-2	-0.78	1.50	2
0.00	19	-5.21	3.00	3

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

Base sezione 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°
1283	11369	25416	25.45	10.18	40.94	-24.89	0.30	1
1470	52014	8979	25.45	10.18	44.30	22.98	1.50	2
1673	14612	34328	25.45	10.18	47.66	-32.59	2.70	3

Verifiche taglio

 N° X V au_c A_{sw}



IN32 Tombino scatolare 2.00x2.00 al km 18+836,00: Relazione di calcolo scatolare

COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
LI02	02D78	CL	IN3200001	Α	97 di 120

1	0.30	82.99	287	0.00
2	1.50	-3.21	-11	0.00
3	2.70	-89.41	-309	0.00

$\underline{Verifica\ sezioni\ piedritto\ sinistro\ [Combinazione\ n^\circ\ 17\ -\ SLE\ (Frequente)]}$

Base sezione B = 100 cmAltezza sezione H = 40.00 cm

Verifiche presso-flessione

$\sigma_{\rm c}$	$\sigma_{\rm fi}$	σ_{fs}	$\mathbf{A_{fs}}$	$\mathbf{A_{fi}}$	N	M	X	\mathbf{N}°
1763	16513	29808	25.45	25.45	107.02	-37.17	0.25	1
202	3022	2962	25.45	25.45	95.00	-0.10	1.48	2
1185	11/150	18080	25.45	25.45	82.00	-24.80	2.70	3

Verifiche taglio

$\mathbf{A}_{\mathbf{sw}}$	$ au_{\mathrm{c}}$	v	X	N°
0.00	208	60.06	0.25	1
0.00	9	2.73	1.48	2
0.00	-142	-40.94	2.70	3

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

Base sezione B = 100 cmAltezza sezione H = 40.00 cm

Verifiche presso-flessione

$\sigma_{\rm c}$	σ_{fi}	$\sigma_{ m fs}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	$\mathbf{A_{fi}}$	N	M	X	\mathbf{N}°
1359	13665	17693	25.45	25.45	113.43	-28.40	0.25	1
226	3060	3327	25.45	25.45	101.42	0.43	1.48	2
1543	14319	26883	25.45	25.45	89.41	-32.59	2.70	3

\mathbf{A}_{sw}	$ au_{ m c}$	v	X	\mathbf{N}°
0.00	-185	-53.34	0.25	1
0.00	14	3.99	1.48	2



IN32 Tombino scatolare 2.00x2.00 al km 18+836,00: Relazione di calcolo scatolare

 COMMESSA
 LOTTO
 CODIFICA
 DOCUMENTO
 REV.
 FOGLIO

 LI02
 02D78
 CL
 IN3200001
 A
 98 di 120

3 2.70 47.66 165

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 18 - SLE (Frequente)]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 50.00 cm

Verifiche presso-flessione

$\sigma_{\rm c}$	σ_{fi}	σ_{fs}	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	$\mathbf{A_{fi}}$	N	M	X	N°
4	34	144	25.45	25.45	-0.01	0.00	0.00	1
722	7465	13861	25.45	25.45	53.42	-23.25	1.50	2
4	34	144	25.45	25.45	-0.01	0.00	3.00	3

0.00

Verifiche taglio

\mathbf{A}_{sw}	$ au_{ m c}$	\mathbf{v}	X	N°
0.00	-20	4.45	0.00	1
0.00	11	4.04	1.50	2
0.00	20	-4.45	3.00	3

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

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 40.00 cm

Verifiche presso-flessione

$\sigma_{\rm c}$	$\sigma_{\rm fi}$	σ_{fs}	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	$\mathbf{A_{fi}}$	\mathbf{N}	M	X	\mathbf{N}°
1465	12814	29957	25.45	10.18	42.23	-28.53	0.30	1
1257	42735	7985	25.45	10.18	42.23	19.75	1.50	2
1465	12815	29958	25.45	10.18	42.23	-28.53	2.70	3

$\mathbf{A}_{\mathbf{sw}}$	$ au_{ m c}$	V	X	N°
0.00	278	80.46	0.30	1
0.00	0	0.00	1.50	2
0.00	-278	-80.46	2.70	3



IN32 Tombino scatolare 2.00x2.00 al km 18+836,00: Relazione di calcolo scatolare

COMMESSA LOTTO CODIFICA DOCUMENTO REV. FOGLIO
LI02 02D78 CL IN3200001 A 99 di 120

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

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°
1481	14331	22466	25.45	25.45	104.48	-31.09	0.25	1
209	3069	2754	25.45	25.45	92.47	-0.51	1.48	2
1352	12613	23150	25.45	25.45	80.46	-28 53	2.70	3

Verifiche taglio

\mathbf{A}_{sw}	$ au_{ m c}$	\mathbf{v}	X	\mathbf{N}°
0.00	185	53.43	0.25	1
0.00	-4	-1.24	1.48	2
0.00	-146	-42.23	2.70	3

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

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}°
1481	14331	22467	25.45	25.45	104.48	-31.09	0.25	1
209	3070	2754	25.45	25.45	92.47	-0.51	1.48	2
1352	12614	23161	25.45	25.45	80.46	-28.53	2.70	3

Verifiche taglio

\mathbf{A}_{sw}	$ au_{ m c}$	\mathbf{v}	X	N°
0.00	-185	-53.43	0.25	1
0.00	4	1.24	1.48	2
0.00	146	42.23	2.70	3

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

Base sezione B = 100 cm



IN32 Tombino scatolare 2.00x2.00 al km 18+836,00: Relazione di calcolo scatolare

 COMMESSA
 LOTTO
 CODIFICA
 DOCUMENTO
 REV.
 FOGLIO

 LI02
 02D78
 CL
 IN3200001
 A
 100 di 120

Altezza sezione H = 50.00 cm

Verifiche presso-flessione

$\sigma_{\rm c}$	$\sigma_{\rm fi}$	σ_{fs}	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	$\mathbf{A_{fi}}$	N	M	X	\mathbf{N}°
0	617	1037	25.45	25.45	-4.21	0.00	0.00	1
908	9196	18788	25.45	25.45	59.49	-29.33	1.50	2
9	124	95	25.45	25.45	4.19	0.00	3.00	3

Verifiche taglio

\mathbf{A}_{sw}	$ au_{c}$	\mathbf{v}	X	N°
0.00	-23	4.46	0.00	1
0.00	-4	-1.58	1.50	2
0.00	19	-5.82	3.00	3

<u>Verifica sezioni traverso [Combinazione nº 19 - SLE (Rara)]</u>

Base sezione B = 100 cmAltezza sezione H = 40.00 cm

Verifiche presso-flessione

\mathbf{N}°	X	M	N	$\mathbf{A_{fi}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{fs}}$	σ_{fs}	σ_{fi}	$\sigma_{\rm c}$
1	0.30	-29.36	45.83	10.18	25.45	30414	13298	1511
2	1.50	25.83	50.03	10.18	25.45	10107	58341	1652
3	2.70	-38.98	54.23	10.18	25.45	41560	17348	1998

Verifiche taglio

\mathbf{A}_{sw}	$ au_{ m c}$	\mathbf{V}	X	N°
0.00	332	95.99	0.30	1
0.00	-14	-4.01	1.50	2
0.00	-359	-103.83	2.70	3

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

Base sezione B = 100 cmAltezza sezione H = 40.00 cm



DOCUMENTO

IN3200001

IN32	Tombino	scatolare	2.00x2.00	al km	18+836,00:
Ralaz	ziona di ca	lcolo scato	nlare		

COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	
LI02	02D78	CL	

REV. FOGLIO

A 101 di 120

$\sigma_{\rm c}$	$\sigma_{\rm fi}$	σ_{fs}	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{fi}}$	N	M	X	\mathbf{N}°
1904	17976	31393	25.45	25.45	120.01	-40.10	0.25	1
261	3766	3036	25.45	25.45	108.00	-1.19	1.48	2
1397	13442	21649	25.45	25.45	95.99	-29.36	2.70	3

Verifiche taglio

\mathbf{A}_{sw}	$ au_{\mathrm{c}}$	V	X	N°
0.00	220	63.69	0.25	1
0.00	7	2.10	1.48	2
0.00	-159	-45.83	2.70	3

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

Base sezione B = 100 cmAltezza sezione H = 40.00 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	0.25	-29.14	127.86	25.45	25.45	16437	14361	1397
2	1.48	-0.52	115.85	25.45	25.45	3488	3808	258
3	2.70	-38.98	103.83	25.45	25.45	32689	17014	1844

Verifiche taglio

\mathbf{A}_{sw}	$ au_{ m c}$	V	X	N°
0.00	-191	-55.29	0.25	1
0.00	22	6.30	1.48	2
0.00	188	54.23	2.70	3

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

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	-4.21	25.45	25.45	1049	604	0



IN32 Tombino scatolare 2.00x2.00 al km 18+836,00:	COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
Relazione di calcolo scatolare	LI02	02D78	CL	IN3200001	Α	102 di 120

2	1.50	-25.33	56.49	25.45	25.45	15374	8085	786
3	3.00	0.00	4.19	25.45	25.45	92	126	9

Verifiche taglio

\mathbf{A}_{sw}	$ au_{ m c}$	\mathbf{v}	X	\mathbf{N}°
0.00	-22	4.03	0.00	1
0.00	-5	-1.99	1.50	2
0.00	19	-5.40	3.00	3

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

Base sezione B = 100 cmAltezza sezione H = 40.00 cm

Verifiche presso-flessione

$\sigma_{\rm c}$	$\sigma_{\rm fi}$	σ_{fs}	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	$\mathbf{A_{fi}}$	N	M	X	N°
1336	11797	26655	25.45	10.18	41.63	-25.93	0.30	1
1391	47672	8775	25.45	10.18	45.83	21.84	1.50	2
1823	15848	37798	25.45	10.18	50.03	-35.55	2.70	3

Verifiche taglio

\mathbf{A}_{sw}	$ au_{ m c}$	\mathbf{v}	X	N°
0.00	289	83.62	0.30	1
0.00	-14	-4.01	1.50	2
0.00	-317	-91.64	2.70	3

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

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}	σ_{fi}	$\sigma_{\rm c}$
1	0.25	-38.14	107.65	25.45	25.45	30951	16867	1808
2	1.48	-0.69	95.63	25.45	25.45	2798	3225	221
3	2.70	-25.93	83.62	25.45	25.45	19306	11832	1234



IN32 Tombino scatolare 2.00x2.00 al km 18+836,00: Relazione di calcolo scatolare

COMMESSA LI02 LOTTO

02D78

CODIFICA CL DOCUMENTO IN3200001 REV.

FOGLIO 103 di 120

Verifiche taglio

\mathbf{A}_{sw}	$ au_{\mathrm{c}}$	\mathbf{v}	X	N°
0.00	210	60.70	0.25	1
0.00	9	2.70	1.48	2
0.00	-144	-41 63	2.70	3

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

Base sezione 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°
1303	13291	15862	25.45	25.45	115.67	-27.18	0.25	1
218	3273	3255	25.45	25.45	103.66	-0.03	1.48	2
1680	15403	30332	25.45	25.45	91.64	-35.55	2.70	3

Verifiche taglio

\mathbf{A}_{sw}	$ au_{ m c}$	\mathbf{v}	X	N°
0.00	-181	-52.30	0.25	1
0.00	20	5.70	1.48	2
0.00	173	50.03	2 70	3

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

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	464	859	25.45	25.45	-3.37	0.00	0.00	1
921	9198	20060	25.45	25.45	55.01	-29.87	1.50	2
7	105	69	25.45	25.45	3.35	0.00	3.00	3



IN32 Tombino scatolare 2.00x2.00 al km 18+836,00: Relazione di calcolo scatolare

 COMMESSA
 LOTTO
 CODIFICA
 DOCUMENTO
 REV.
 FOGLIO

 LI02
 02D78
 CL
 IN3200001
 A
 104 di 120

$\mathbf{A}_{\mathbf{sw}}$	$ au_{ m c}$	V	X	\mathbf{N}°
0.00	-22	4.46	0.00	1
0.00	-1	-0.45	1.50	2
0.00	19	-5.55	3.00	3

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

Base sezione

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°
1815	15722	37930	25.45	10.18	48.37	-35.43	0.30	1
1148	34022	8174	25.45	10.18	51.73	18.38	1.50	2
2204	18959	46852	25.45	10.18	55.09	-43.13	2.70	3

Verifiche taglio

\mathbf{A}_{sw}	$ au_{\mathrm{c}}$	v	X	\mathbf{N}°
0.00	321	92.88	0.30	1
0.00	-11	-3.21	1.50	2
0.00	-343	-99.16	2.70	3

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

Base sezione B = 100 cm

Altezza 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	-36.54	116.91	25.45	25.45	27365	16644	1738
2	1.48	-3.29	104.89	25.45	25.45	2291	4315	317
3	2.70	-35.43	92.88	25.45	25.45	29958	15407	1675

\mathbf{N}°	X	\mathbf{v}	$ au_{ m c}$	\mathbf{A}_{sw}
1	0.25	58.38	202	0.00



IN32 Tombino scatolare 2.00x2.00 al km 18+836,00: Relazione di calcolo scatolare

 COMMESSA
 LOTTO
 CODIFICA
 DOCUMENTO
 REV.
 FOGLIO

 LI02
 02D78
 CL
 IN3200001
 A
 105 di 120

2 1.48 -1.83 -6 0.00 3 2.70 -48.37 -167 0.00

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

Base sezione B = 100 cmAltezza sezione H = 40.00 cm

Verifiche presso-flessione

$\sigma_{\rm c}$	$\sigma_{\rm fi}$	σ_{fs}	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	$\mathbf{A_{fi}}$	N	M	X	N°
1332	13726	15477	25.45	25.45	123.18	-27.78	0.25	1
314	4350	2652	25.45	25.45	111.17	-2.76	1.48	2
2031	18228	38873	25.45	25.45	99.16	-43.13	2.70	3

Verifiche taglio

\mathbf{A}_{sw}	$ au_{ m c}$	\mathbf{v}	X	\mathbf{N}°
0.00	-179	-51.66	0.25	1
0.00	30	8.55	1.48	2
0.00	191	55.09	2.70	3

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

Base sezione B = 100 cmAltezza sezione H = 50.00 cm

Verifiche presso-flessione

$\sigma_{\rm c}$	σ fi	σ_{fs}	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	$\mathbf{A_{fi}}$	N	M	X	\mathbf{N}°
0	454	868	25.45	25.45	-3.37	0.00	0.00	1
824	8315	17316	25.45	25.45	52.62	-26.66	1.50	2
8	107	68	25.45	25.45	3.35	0.00	3.00	3

\mathbf{A}_{sw}	$ au_{ m c}$	\mathbf{v}	X	\mathbf{N}°
0.00	-22	4.11	0.00	1
0.00	-2	-0.78	1.50	2
0.00	19	-5.21	3.00	3



IN32 Tombino scatolare 2.00x2.00 al km 18+836,00: Relazione di calcolo scatolare

COMMESSA LOTTO
LI02 02D78

CODIFICA CL DOCUMENTO IN3200001 REV.

FOGLIO 106 di 120

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

Base sezione

B = 100 cm

Altezza sezione

H = 40.00 cm

Verifiche presso-flessione

$\sigma_{\rm c}$	σ_{fi}	σ_{fs}	$\mathbf{A}_{\mathbf{fs}}$	$\mathbf{A_{fi}}$	N	M	X	N°
1675	14523	34921	25.45	10.18	45.01	-32.68	0.30	1
937	25595	7058	25.45	10.18	48.37	15.19	1.50	2
2064	17759	43842	25.45	10.18	51.73	-40.38	2.70	3

Verifiche taglio

\mathbf{A}_{sw}	$ au_{\mathrm{c}}$	\mathbf{v}	X	N°
0.00	287	82.99	0.30	1
0.00	-11	-3.21	1.50	2
0.00	-309	-89.41	2.70	3

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

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 40.00 cm

Verifiche presso-flessione

\mathbf{N}°	X	M	N	$\mathbf{A_{fi}}$	$\mathbf{A_{fs}}$	σ_{fs}	σ_{fi}	$\sigma_{\rm c}$
1	0.25	-34.98	107.02	25.45	25.45	26996	15762	1662
2	1.48	-2.90	95.00	25.45	25.45	2101	3883	284
3	2.70	-32.68	82.99	25.45	25.45	28099	14113	1544

Verifiche taglio

\mathbf{A}_{sw}	$ au_{ m c}$	\mathbf{V}	X	N°
0.00	194	55.98	0.25	1
0.00	-5	-1.35	1.48	2
0.00	-156	-45.01	2.70	3

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



IN32 Tombino scatolare 2.00x2.00 al km 18+836,00: Relazione di calcolo scatolare

COMMESSA LI02 LOTTO

02D78

CODIFICA

DOCUMENTO IN3200001 REV.

FOGLIO 107 di 120

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 40.00 cm

Verifiche presso-flessione

$\sigma_{\rm c}$	σ_{fi}	σ_{fs}	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{fi}}$	N	M	X	N°
1256	12871	15014	25.45	25.45	113.43	-26.21	0.25	1
282	3921	2466	25.45	25.45	101.42	-2.37	1.48	2
1899	16933	37000	25.45	25.45	89.41	-40.38	2.70	3

\mathbf{A}_{sw}	$ au_{ m c}$	V	X	\mathbf{N}°
0.00	-170	-49.26	0.25	1
0.00	28	8.07	1.48	2
0.00	179	51.73	2.70	3



IN32 Tombino scatolare 2.00x2.00 al km 18+836,00: Relazione di calcolo scatolare

COMMESSA LOTTO
LI02 02D78

CODIFICA DOCUMENTO
CL IN3200001

REV. A

FOGLIO 108 di 120

Verifiche fessurazione

Simbologia	adottata	od	unità	di	misura
simbologia	шиониш	eu	инии	u	musura

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° 15 -	- SLE (Quasi Permanente)]

N°	X	$\mathbf{A_{fi}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	Mp	Mn	\mathbf{M}	W	Wlim	$S_{\mathbf{m}}$	€sm
1	0.06	25.45	25.45	126.51	-126.51	-0.14	0.00	0.10	0.00	0.000
2	1.50	25.45	25.45	126.51	-126.51	-22.81	0.00	0.10	0.00	0.000
3	2.94	25.45	25.45	126.51	-126.51	-0.14	0.00	0.10	0.00	0.000

$\underline{Verifica\ fessurazione\ traverso\ [Combinazione\ n^{\circ}\ 15\ -\ SLE\ (Quasi\ Permanente)]}$

IN.	А	Afi	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	Mp	MII	IVI	W	Wlim	Sm	€sm
1	0.30	10.18	25.45	74.44	-80.93	-26.97	0.00	0.10	0.00	0.000
2	1.50	10.18	25.45	74.44	-80.93	21.31	0.00	0.10	0.00	0.000
3	2.70	10.18	25.45	74 44	-80 93	-26 97	0.00	0.10	0.00	0.000

$\underline{Verifica~fessurazione~piedritto~sinistro~[Combinazione~n^{\circ}~15~-SLE~(Quasi~Permanente)]}$

\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	-31.53	0.00	0.10	0.00	0.000
2	1.48	25.45	25.45	82.03	-82.03	0.05	0.00	0.10	0.00	0.000
3	2.70	25.45	25.45	82.03	-82.03	-26.97	0.00	0.10	0.00	0.000

$\underline{Verifica~fessurazione~piedritto~destro~[Combinazione~n^{\circ}~15~-SLE~(Quasi~Permanente)]}$

N°	X	$\mathbf{A}_{\mathbf{fi}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	Mp	Mn	M	W	Wlim	$S_{\mathbf{m}}$	€sm
1	0.25	25.45	25.45	82.03	-82.03	-31.53	0.00	0.10	0.00	0.000
2	1.48	25.45	25.45	82.03	-82.03	0.05	0.00	0.10	0.00	0.000



Relazione di calcolo scatolare	Relaz 3	zione di ca		00x2.00 a								
No. X An An Mp Mn M W Mn Sm	<u>Verifi</u>		· · · · · · · · · · · · · · · · · · ·									
N° X An An Mp Mn M W White Sm		2.70	25.45	25.45	82.03	-82.0)3	-26.97	0.00	0.10	0.00	0.000
1 0.06 25.45 25.45 126.51 -126.51 -0.19 0.00 0.15 0.00 2 1.50 25.45 25.45 126.51 -126.51 -27.68 0.00 0.15 0.00 3 2.94 25.45 25.45 126.51 -126.51 -0.08 0.00 0.15 0.00 Verifica fessurazione traverso [Combinazione n° 16 - SLE (Frequente)] N° X A _{II} A _{II}		ca fessuraz	zione fondazi	one [Combi	nazione n° 16 -	- SLE (Free	quente)]					
2 1.50 25.45 25.45 126.51 -126.51 -27.68 0.00 0.15 0.00 Verifica fessurazione traverso Combinazione n° 16 - SLE (Frequente) N° X	N°	X	$\mathbf{A_{fi}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	Mp	M	[n	M	w	Wlim	$S_{\mathbf{m}}$	€sm
No.	1	0.06	25.45	25.45	126.51	-126.5	51	-0.19	0.00	0.15	0.00	0.000
No. X An An Mp Mn M W Mim Sm	2	1.50	25.45	25.45	126.51	-126.5	51	-27.68	0.00	0.15	0.00	0.000
N° X A _{II} A _{Is} Mp Mn M w w _{lim} s _m	3	2.94	25.45	25.45	126.51	-126.5	51	-0.08	0.00	0.15	0.00	0.000
1 0.30 10.18 25.45 74.44 -80.93 -27.63 0.00 0.15 0.00 2 1.50 10.18 25.45 74.44 -80.93 26.17 0.00 0.15 0.00 3 2.70 10.18 25.45 74.44 -80.93 -35.33 0.00 0.15 0.00 **Verifica fessurazione piedritto sinistro [Combinazione n° 16 - SLE (Frequente)]** N° X An As Mp Mn M w willim sm 1 0.25 25.45 25.45 82.03 -82.03 -38.73 0.00 0.15 0.00 2 1.48 25.45 25.45 82.03 -82.03 -27.63 0.00 0.15 0.00 3 2.70 25.45 25.45 82.03 -82.03 -27.63 0.00 0.15 0.00 **Verifica fessurazione piedritto destro [Combinazione n° 16 - SLE (Frequente)]** N° X An As Mp Mn M w willim sm 1 0.25 25.45 25.45 82.03 -82.03 -27.63 0.00 0.15 0.00 **Verifica fessurazione piedritto destro [Combinazione n° 16 - SLE (Frequente)]** N° X An As Mp Mn M w willim sm 1 0.25 25.45 25.45 82.03 -82.03 -29.97 0.00 0.15 0.00 2 1.48 25.45 25.45 82.03 -82.03 -29.97 0.00 0.15 0.00 3 2.70 25.45 25.45 82.03 -82.03 -35.33 0.00 0.15 0.00 3 2.70 25.45 25.45 82.03 -82.03 -35.33 0.00 0.15 0.00	Verific	ca fessuraz	zione travers	o [Combinaz	zione n° 16 - S	LE (Freque	ente)]					
2 1.50 10.18 25.45 74.44 -80.93 26.17 0.00 0.15 0.00 3 2.70 10.18 25.45 74.44 -80.93 -35.33 0.00 0.15 0.00 **Verifica fessurazione piedritto sinistro [Combinazione n° 16 - SLE (Frequente)]* N° X Arı Arı Mp Mn M w w _{lim} s _m 1 0.25 25.45 25.45 82.03 -82.03 -38.73 0.00 0.15 0.00 2 1.48 25.45 25.45 82.03 -82.03 -0.49 0.00 0.15 0.00 3 2.70 25.45 25.45 82.03 -82.03 -27.63 0.00 0.15 0.00 **Verifica fessurazione piedritto destro [Combinazione n° 16 - SLE (Frequente)]* N° X Arı Arı Mış Mp Mn M w w _{lim} s _m 1 0.25 25.45 25.45 82.03 -82.03 -27.63 0.00 0.15 0.00 **Verifica fessurazione piedritto destro [Combinazione n° 16 - SLE (Frequente)]* N° X Arı Arı Mış Mp Mn M w w _{lim} s _m 1 0.25 25.45 25.45 82.03 -82.03 -29.97 0.00 0.15 0.00 2 1.48 25.45 25.45 82.03 -82.03 0.04 0.00 0.15 0.00 3 2.70 25.45 25.45 82.03 -82.03 -35.33 0.00 0.15 0.00	N°	X	$\mathbf{A_{fi}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	Mp	M	[n	M	w	$\mathbf{w}_{\mathrm{lim}}$	$S_{\mathbf{m}}$	$\epsilon_{ m sm}$
No X An An An An An An An	1	0.30	10.18	25.45	74.44	-80.9	93	-27.63	0.00	0.15	0.00	0.000
N° X A _{fi} A _{fs} Mp Mn M W W _{lim} S _m	2	1.50	10.18	25.45	74.44	-80.9	93	26.17	0.00	0.15	0.00	0.000
N° X A _{fi} A _{fs} Mp Mn M w w _{lim} s _m 1 0.25 25.45 25.45 82.03 -82.03 -38.73 0.00 0.15 0.00 2 1.48 25.45 25.45 82.03 -82.03 -0.49 0.00 0.15 0.00 3 2.70 25.45 25.45 82.03 -82.03 -27.63 0.00 0.15 0.00 Verifica fessurazione piedritto destro [Combinazione n° 16 - SLE (Frequente)] N° X A _{fi} A _{fs} Mp Mn M w w _{lim} s _m 1 0.25 25.45 25.45 82.03 -82.03 -29.97 0.00 0.15 0.00 2 1.48 25.45 25.45 82.03 -82.03 0.04 0.00 0.15 0.00 3 2.70 25.45 25.45 82.03 -82.03 -35.33 0.00 0.15 0.00 <td>3</td> <td>2.70</td> <td>10.18</td> <td>25.45</td> <td>74.44</td> <td>-80.9</td> <td>93</td> <td>-35.33</td> <td>0.00</td> <td>0.15</td> <td>0.00</td> <td>0.000</td>	3	2.70	10.18	25.45	74.44	-80.9	93	-35.33	0.00	0.15	0.00	0.000
1 0.25 25.45 25.45 82.03 -82.03 -38.73 0.00 0.15 0.00 2 1.48 25.45 25.45 82.03 -82.03 -0.49 0.00 0.15 0.00 3 2.70 25.45 25.45 82.03 -82.03 -27.63 0.00 0.15 0.00 Verifica fessurazione piedritto destro [Combinazione n° 16 - SLE (Frequente)] N° X A _{fi} A _{fs} Mp Mn M w w _{lim} s _m 1 0.25 25.45 25.45 82.03 -82.03 -29.97 0.00 0.15 0.00 2 1.48 25.45 25.45 82.03 -82.03 0.04 0.00 0.15 0.00 3 2.70 25.45 25.45 82.03 -82.03 -35.33 0.00 0.15 0.00	Verifi	ca fessuraz	zione piedritt	o sinistro [C	Combinazione 1	n° 16 - SLE	(Frequente	<u>)]</u>				
2 1.48 25.45 25.45 82.03 -82.03 -0.49 0.00 0.15 0.00 3 2.70 25.45 25.45 82.03 -82.03 -27.63 0.00 0.15 0.00 Verifica fessurazione piedritto destro [Combinazione n° 16 - SLE (Frequente)] N° X A _{fi} A _{fs} Mp Mn M w w _{lim} s _m 1 0.25 25.45 25.45 82.03 -82.03 -29.97 0.00 0.15 0.00 2 1.48 25.45 25.45 82.03 -82.03 0.04 0.00 0.15 0.00 3 2.70 25.45 25.45 82.03 -82.03 -35.33 0.00 0.15 0.00	N°	X	$\mathbf{A_{fi}}$	A_{fs}	Mp	M	ĺ n	M	w	Wlim	$S_{\mathbf{m}}$	€sm
3 2.70 25.45 25.45 82.03 -82.03 -27.63 0.00 0.15 0.00 Verifica fessurazione piedritto destro [Combinazione n° 16 - SLE (Frequente)] N° X A _{fi} A _{fs} Mp Mn M w w _{lim} s _m 1 0.25 25.45 25.45 82.03 -82.03 -29.97 0.00 0.15 0.00 2 1.48 25.45 25.45 82.03 -82.03 0.04 0.00 0.15 0.00 3 2.70 25.45 25.45 82.03 -82.03 -35.33 0.00 0.15 0.00	1	0.25	25.45	25.45	82.03	-82.0)3	-38.73	0.00	0.15	0.00	0.000
Verifica fessurazione piedritto destro [Combinazione n° 16 - SLE (Frequente)] N° X A _{fi} A _{fs} Mp Mn M w w _{lim} s _m 1 0.25 25.45 25.45 82.03 -82.03 -29.97 0.00 0.15 0.00 2 1.48 25.45 25.45 82.03 -82.03 0.04 0.00 0.15 0.00 3 2.70 25.45 25.45 82.03 -82.03 -35.33 0.00 0.15 0.00	2	1.48	25.45	25.45	82.03	-82.0)3	-0.49	0.00	0.15	0.00	0.000
N° X A _{fi} A _{fs} Mp Mn M w w _{lim} s _m 1 0.25 25.45 25.45 82.03 -82.03 -29.97 0.00 0.15 0.00 2 1.48 25.45 25.45 82.03 -82.03 0.04 0.00 0.15 0.00 3 2.70 25.45 25.45 82.03 -82.03 -35.33 0.00 0.15 0.00	3	2.70	25.45	25.45	82.03	-82.0	03	-27.63	0.00	0.15	0.00	0.000
1 0.25 25.45 25.45 82.03 -82.03 -29.97 0.00 0.15 0.00 2 1.48 25.45 25.45 82.03 -82.03 0.04 0.00 0.15 0.00 3 2.70 25.45 25.45 82.03 -82.03 -35.33 0.00 0.15 0.00	<u>Verifi</u>	ca fessuraz	zione piedritt	o destro [Co	mbinazione n	° 16 - SLE	(Frequente)]	Ĺ				
2 1.48 25.45 25.45 82.03 -82.03 0.04 0.00 0.15 0.00 3 2.70 25.45 25.45 82.03 -82.03 -35.33 0.00 0.15 0.00	N°	X	$\mathbf{A_{fi}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	Mp	M	[n	M	w	$\mathbf{w}_{\mathrm{lim}}$	$S_{\mathbf{m}}$	$\epsilon_{\rm sm}$
3 2.70 25.45 25.45 82.03 -82.03 -35.33 0.00 0.15 0.00	1	0.25	25.45	25.45	82.03	-82.0	03	-29.97	0.00	0.15	0.00	0.000
	2	1.48	25.45	25.45	82.03	-82.0	03	0.04	0.00	0.15	0.00	0.000
Verifica fessurazione fondazione [Combinazione n° 17 - SLE (Frequente)]	3	2.70	25.45	25.45	82.03	-82.0	03	-35.33	0.00	0.15	0.00	0.000
	Verific	ca fessuraz	zione fondazi	one [Combi	nazione n° 17	- SLE (Free	quente)]					
N° X A_{fi} A_{fs} Mp Mn M w w_{lim} s_m	N °	X	$\mathbf{A_{fi}}$	A_{fs}	Mp	M	ĺ n	M	w	Wlim	$S_{\mathbf{m}}$	€sm
1 0.06 25.45 25.45 126.51 -126.51 -0.20 0.00 0.15 0.00	1	0.06	25.45	25.45	126.51	-126.5	51	-0.20	0.00	0.15	0.00	0.000
2 1.50 25.45 25.45 126.51 -126.51 -24.47 0.00 0.15 0.00	2	1.50	25.45	25.45	126.51	-126.5	51	-24.47	0.00	0.15	0.00	0.000
	3	2.94	25.45	25.45	126.51	-126.5	51	-0.09	0.00	0.15	0.00	0.000



IN32 Tombino scatolare 2.00x2.00 al km 18+836,00:
Relazione di calcolo scatolare

COMMESSA LOTTO CODIFICA DOCUMENTO REV. FOGLIO

LI02 02D78 CL IN3200001 A 110 di 120

Rela	Relazione di calcolo scatolare		LIO	2 02D78	CL	IN3200	001	A 110 di 120		
<u>Verif</u>	ica fessuraz	zione travers	o [Combina	zione n° 17 - S	LE (Frequente)]					
N°	X	$\mathbf{A_{fi}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	Mp	Mn	M	w	$\mathbf{W_{lim}}$	$\mathbf{S}_{\mathbf{m}}$	€sm
1	0.30	10.18	25.45	74.44	-80.93	-24.89	0.00	0.15	0.00	0.000
2	1.50	10.18	25.45	74.44	-80.93	22.98	0.00	0.15	0.00	0.000
3	2.70	10.18	25.45	74.44	-80.93	-32.59	0.00	0.15	0.00	0.000
Verif	ica fessura	zione piedriti	to sinistro [C	Combinazione 1	n° 17 - SLE (Freq	uente)]				
N°	X	$\mathbf{A}_{\mathbf{fi}}$	A_{fs}	Мр	Mn	M	w	Wlim	Sm	€sm
1	0.25	25.45	25.45	82.03	-82.03	-37.17	0.00	0.15	0.00	0.000
2	1.48	25.45	25.45	82.03	-82.03	-0.10	0.00	0.15	0.00	0.000
3	2.70	25.45	25.45	82.03	-82.03	-24.89	0.00	0.15	0.00	0.000
Verif	ica fessura	zione piedriti	to destro [Co	ombinazione n	° 17 - SLE (Frequ	ente)]				
N°	X	A _{fi}	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	Мр	Mn	M	w	$\mathbf{W_{lim}}$	Sm	€sm
1	0.25	25.45	25.45	82.03	-82.03	-28.40	0.00	0.15	0.00	0.000
2	1.48	25.45	25.45	82.03	-82.03	0.43	0.00	0.15	0.00	0.000
3	2.70	25.45	25.45	82.03	-82.03	-32.59	0.00	0.15	0.00	0.000
Verif	ica fessura:	zione fondazi	ione [Combi	nazione nº 18 :	- SLE (Frequente	01				
N°	X	Afi	Afs	Мр	Mn	M	w	Wlim	Sm	€sm
1	0.06	25.45	25.45	126.51	-126.51	-0.14	0.00	0.15	0.00	0.000
2	1.50	25.45	25.45	126.51	-126.51	-23.25	0.00	0.15	0.00	0.000
3	2.94	25.45	25.45	126.51	-126.51	-0.14	0.00	0.15	0.00	0.000
Verif	ica fessura:	zione travers	o [Combina	zione n° 18 - S	LE (Frequente)]					
N°	X	$\mathbf{A_{fi}}$	$\mathbf{A_{fs}}$	Мр	Mn	М	w	$\mathbf{W_{lim}}$	$S_{\mathbf{m}}$	€sm
1	0.30	10.18	25.45	74.44	-80.93	-28.53	0.00	0.15	0.00	0.000
2	1.50	10.18	25.45	74.44	-80.93	19.75	0.00	0.15	0.00	0.000
3	2.70	10.18	25.45	74.44	-80.93	-28.53	0.00	0.15	0.00	0.000
<u>Ve</u> rif	<u>ica fess</u> ura	zione piedriti	to sinistro [C	Combinazione 1	n° 18 - SLE (Freq	uente)]				
N°	X	$\mathbf{A_{fi}}$	$\mathbf{A_{fs}}$	Mp	Mn	M	w	Wlim	Sm	€sm



	GRUPPO F	ERROVIE DELL	O STATO ITALI									
		scatolare 2 alcolo scatola		l km 18+836,0	00:	COMMESSA LI02	LOTTO 02D78	CODIFICA CL	DOCUME IN3200		REV.	FOGLIO 111 di 120
1	0.25	25.45	25.45	82.03	-82	.03	-31.09	0.00	0.15	0.00		0.000
2	1.48	25.45	25.45	82.03	-82	.03	-0.51	0.00	0.15	0.00		0.000
3	2.70	25.45	25.45	82.03	-82	.03	-28.53	0.00	0.15	0.00		0.000
<u>Verifi</u>	ica fessuraz	zione piedritt	to destro [Co	ombinazione n°	18 - SLE	(Frequente)	1					
Ν°	X	$\mathbf{A_{fi}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	Mp	ľ	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	-31.09	0.00	0.15	0.00		0.000
2	1.48	25.45	25.45	82.03	-82	.03	-0.51	0.00	0.15	0.00		0.000
3	2.70	25.45	25.45	82.03	-82	.03	-28.53	0.00	0.15	0.00		0.000
<u>Verifi</u>	ica fessuraz	zione fondazi	ione [Combin	nazione n° 19 -	SLE (Ra	<u>ra)]</u>						
N°	X	$\mathbf{A_{fi}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	Mp	ľ	Mn	M	w	Wlim	$S_{\mathbf{m}}$		€sm
1	0.06	25.45	25.45	126.51	-126	.51	-0.20	0.00	0.20	0.00		0.000
2	1.50	25.45	25.45	126.51	-126	.51	-29.33	0.00	0.20	0.00		0.000
3	2.94	25.45	25.45	126.51	-126	.51	-0.07	0.00	0.20	0.00		0.000
<u>Verifi</u>	ica fessuraz	zione travers	o [Combinaz	zione n° 19 - SL	<u>.E (Rara)</u>	1						
Ν°	X	$\mathbf{A_{fi}}$	$\mathbf{A_{fs}}$	Mp	I	Mn	M	w	$\mathbf{W_{lim}}$	$S_{\mathbf{m}}$		€sm
1	0.30	10.18	25.45	74.44	-80	.93	-29.36	0.00	0.20	0.00		0.000
2	1.50	10.18	25.45	74.44	-80	.93	25.83	0.00	0.20	0.00		0.000
3	2.70	10.18	25.45	74.44	-80	.93	-38.98	0.00	0.20	0.00		0.000
<u>Verifi</u>	ica fessuraz	zione piedritt	to sinistro [C	Combinazione n	ı° 19 - SL	E (Rara)]						
Ν°	X	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{i}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	Mp	ľ	Mn	M	w	Wlim	$S_{\mathbf{m}}$		$\epsilon_{\rm sm}$
1	0.25	25.45	25.45	82.03	-82	.03	-40.10	0.00	0.20	0.00		0.000
2	1.48	25.45	25.45	82.03	-82	.03	-1.19	0.00	0.20	0.00		0.000
3	2.70	25.45	25.45	82.03	-82	.03	-29.36	0.00	0.20	0.00		0.000
<u>Verifi</u>	ica fessuraz	zione piedritt	to destro [Co	ombinazione n°	19 - SLE	(Rara)]						
N°	X	$\mathbf{A_{fi}}$	$\mathbf{A_{fs}}$	Mp	ľ	Mn	M	w	$\mathbf{W_{lim}}$	$S_{\mathbf{m}}$		$\epsilon_{\rm sm}$
1	0.25	25.45	25.45	82.03	-82	.03	-29.14	0.00	0.20	0.00		0.000
2	1.48	25.45	25.45	82.03	-82	.03	-0.52	0.00	0.20	0.00		0.000



	GRUPPO F	ERROVIE DELL	O STATO ITAL								
		scatolare 2 alcolo scatol		l km 18+836,	.00:	COMMESSA LI02	LOTTO 02D78	CODIFICA CL	DOCUME IN3200		
3	2.70	25.45	25.45	82.03	-82	2.03	-38.98	0.00	0.20	0.00	0.000
Verifi	ca fessura	zione fondazi	one [Combi	nazione n° 20 -	- SLE (R	ara)]					
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	-0.21	0.00	0.20	0.00	0.000
2	1.50	25.45	25.45	126.51	-126	5.51	-25.33	0.00	0.20	0.00	0.000
3	2.94	25.45	25.45	126.51	-126	5.51	-0.08	0.00	0.20	0.00	0.000
<u>Verifi</u>	ca fessuraz	zione travers	o [Combina	zione n° 20 - Si	LE (Rara	0)1					
N °	X	$\mathbf{A_{fi}}$	$\mathbf{A_{fs}}$	Mp		Mn	M	w	$\mathbf{W_{lim}}$	$S_{\mathbf{m}}$	€sm
1	0.30	10.18	25.45	74.44	-80).93	-25.93	0.00	0.20	0.00	0.000
2	1.50	10.18	25.45	74.44	-80).93	21.84	0.00	0.20	0.00	0.000
3	2.70	10.18	25.45	74.44	-80).93	-35.55	0.00	0.20	0.00	0.000
Verifi	ca fessuraz	zione piedritt	to sinistro [C	Combinazione 1	n° 20 - SI	LE (Rara)]					
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	2.03	-38.14	0.00	0.20	0.00	0.000
2	1.48	25.45	25.45	82.03	-82	2.03	-0.69	0.00	0.20	0.00	0.000
3	2.70	25.45	25.45	82.03	-82	2.03	-25.93	0.00	0.20	0.00	0.000
<u>Verifi</u>	ca fessuraz	zione piedritt	to destro [Co	ombinazione n	° 20 - SL	E (Rara)]					
N°	X	$\mathbf{A_{fi}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	Mp		Mn	M	w	$\mathbf{W_{lim}}$	$S_{\mathbf{m}}$	€sm
1	0.25	25.45	25.45	82.03	-82	2.03	-27.18	0.00	0.20	0.00	0.000
2	1.48	25.45	25.45	82.03	-82	2.03	-0.03	0.00	0.20	0.00	0.000
3	2.70	25.45	25.45	82.03	-82	2.03	-35.55	0.00	0.20	0.00	0.000
<u>Verifi</u>	ca fessura	zione fondazi	one [Combi	nazione n° 21 -	- SLE (R	ara)]					
N°	X	$\mathbf{A}_{\mathbf{fi}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	Mp		Mn	M	w	$\mathbf{W_{lim}}$	$S_{\mathbf{m}}$	€sm
1	0.06	25.45	25.45	126.51	-126	5.51	-0.19	0.00	0.20	0.00	0.000
2	1.50	25.45	25.45	126.51	-126	5.51	-29.87	0.00	0.20	0.00	0.000
3	2.94	25.45	25.45	126.51	-126	5.51	-0.08	0.00	0.20	0.00	0.000



IN32 Tombino scatolare 2.00x2.00 al km 18+836,00:

Relazione di calcolo scatolare

COMMESSA LOTTO CODIFICA DOCUMENTO REV. FOGLIO

LI02 02D78 CL IN3200001 A 113 di 120

Rela	Relazione di calcolo scatolare		LIO	2 02D78	CL	IN3200	001	A 113 di 120		
Verifi	ica fessura:	zione travers	o [Combina	zione n° 21 - S	LE (Rara)]					
N°	X	$\mathbf{A_{fi}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	Мр	Mn	M	w	$\mathbf{W_{lim}}$	$\mathbf{s_m}$	€sm
1	0.30	10.18	25.45	74.44	-80.93	-35.43	0.00	0.20	0.00	0.000
2	1.50	10.18	25.45	74.44	-80.93	18.38	0.00	0.20	0.00	0.000
3	2.70	10.18	25.45	74.44	-80.93	-43.13	0.00	0.20	0.00	0.000
Verifi	ica fessura:	zione piedritt	to sinistro [C	Combinazione :	n° 21 - SLE (Rara	n)]				
N°	X	Afi	A_{fs}	Мр	Mn	M	w	Wlim	$S_{\mathbf{m}}$	€sm
1	0.25	25.45	25.45	82.03	-82.03	-36.54	0.00	0.20	0.00	0.000
2	1.48	25.45	25.45	82.03	-82.03	-3.29	0.00	0.20	0.00	0.000
3	2.70	25.45	25.45	82.03	-82.03	-35.43	0.00	0.20	0.00	0.000
¥7 : 6	· 6		4- d4 [C-		9 31 - CLE (D)	1				
		_			° 21 - SLE (Rara)	_				
N°	X	A _{fi}	A_{fs}	Мр	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	€ _{sm}
1	0.25	25.45	25.45	82.03	-82.03	-27.78	0.00	0.20	0.00	0.000
2	1.48	25.45	25.45	82.03	-82.03	-2.76	0.00	0.20	0.00	0.000
3	2.70	25.45	25.45	82.03	-82.03	-43.13	0.00	0.20	0.00	0.000
<u>Verifi</u>	ica fessura:	zione fondazi	ione [Combi	nazione n° 22	- SLE (Rara)]					
N°	X	$\mathbf{A}_{\mathbf{fi}}$	A_{fs}	Mp	Mn	M	w	Wlim	$S_{\mathbf{m}}$	€sm
1	0.06	25.45	25.45	126.51	-126.51	-0.20	0.00	0.20	0.00	0.000
2	1.50	25.45	25.45	126.51	-126.51	-26.66	0.00	0.20	0.00	0.000
3	2.94	25.45	25.45	126.51	-126.51	-0.09	0.00	0.20	0.00	0.000
Verifi	ica fessura:	zione travers	o [Combina	zione n° 22 - S	LE (Rara)l					
N°	X	$\mathbf{A_{fi}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	Мр	Mn	M	w	$\mathbf{W_{lim}}$	$\mathbf{s_m}$	€sm
1	0.30	10.18	25.45	74.44	-80.93	-32.68	0.00	0.20	0.00	0.000
2	1.50	10.18	25.45	74.44	-80.93	15.19	0.00	0.20	0.00	0.000
3	2.70	10.18	25.45	74.44	-80.93	-40.38	0.00	0.20	0.00	0.000
Verifi	ica fessura:	zione piedritt	to sinistro [C	Combinazione	n° 22 - SLE (Rara	<u>))]</u>				
N°	X	$\mathbf{A_{fi}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	Mp	Mn	M	w	Wlim	$S_{\mathbf{m}}$	€sm



	GROFFO FERROVIE DELLO SIAIO HALIANE											
		scatolare 2		km 18+836,0	00:	COMMESSA	LOTTO 02D78	CODIFICA	DOCUME IN3200		REV.	FOGLIO 114 di 120
										-		
1	0.25	25.45	25.45	82.03	-82	2.03	-34.98	0.00	0.20	0.00		0.000
2	1.48	25.45	25.45	82.03	-82	2.03	-2.90	0.00	0.20	0.00		0.000
3	2.70	25.45	25.45	82.03	-82	2.03	-32.68	0.00	0.20	0.00		0.000
<u>Verif</u>	ica fessuraz	zione piedritt	to destro [Co	mbinazione n°	22 - SLI	E (Rara)]						
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	2.03	-26.21	0.00	0.20	0.00		0.000
2	1.48	25.45	25.45	82.03	-82	2.03	-2.37	0.00	0.20	0.00		0.000
3	2.70	25.45	25.45	82.03	-82	2.03	-40.38	0.00	0.20	0.00		0.000



IN32 Tombino scatolare 2.00x2.00 al km 18+836,00:

Relazione di calcolo scatolare

COMMESSA LOTTO CODIFICA DOCUMENTO REV. FOGLIO

LI02 02D78 CL IN3200001 A 115 di 120

Inviluppo sollecitazioni nodali

Inviluppo sollecitazioni fondazione

X [m]	$M_{min}\left[kNm\right]$	M_{max} [kNm]	$V_{min}\left[kN ight]$	V_{max} [kN]	N_{min} [kN]	$N_{max}\left[kN\right]$				
0.00	0.00	0.00	0.00	6.03	-78.65	-0.01				
1.50	15.51	41.10	-63.53	5.45	52.62	104.73				
3.00	0.00	0.00	-11.71	-4.45	-0.01	78.63				
Inviluppo solle	<u>Inviluppo sollecitazioni traverso</u>									
X [m]	M_{min} [kNm]	M_{max} [kNm]	$V_{min}[kN]$	V_{max} [kN]	N_{min} [kN]	N_{max} [kN]				
0.30	-46.47	-3.15	57.80	131.14	40.94	83.95				
1.50	15.07	35.90	-27.68	0.00	41.42	87.89				
2.70	-73.00	-26.97	-142.51	-80.46	41.42	91.84				

Inviluppo sollecitazioni piedritto sinistro

Y [m]	M_{min} [kNm]	M_{max} [kNm]	V_{min} [kN]	V_{max} [kN]	N_{min} [kN]	$N_{max}\left[kN\right]$
0.25	-109.24	-31.09	53.43	178.53	85.00	163.57
1.48	-3.45	22.48	-4.85	39.20	71.40	147.35
2.70	-46.47	-3.15	-83.95	-40.94	57.80	131.14

Inviluppo sollecitazioni piedritto destro

Y [m]	$M_{min}\left[kNm\right]$	$M_{max}\left[kNm\right]$	V_{min} [kN]	V_{max} [kN]	N_{min} [kN]	$N_{max}\left[kN\right]$
0.25	-41.61	16.17	-74.64	-17.67	104.48	174.95
1.48	-2.76	8.50	0.42	38.53	92.47	158.73
2.70	-73.00	-26.97	41.42	91.84	80.46	142.51

Inviluppo pressioni terreno

Inviluppo pressioni sul terreno di fondazione

X [m]	σ _{tmin} [kPa]	$\sigma_{tmax} [kPa]$
0.00	0	121
1.50	89	140
3.00	89	234



FOGLIO

116 di 120

Α

COMMESSA LOTTO CODIFICA DOCUMENTO REV. IN32 Tombino scatolare 2.00x2.00 al km 18+836,00: Relazione di calcolo scatolare LI02 02D78 CL IN3200001

Inviluppo verifiche stato limite ultimo (SLU)

Verifica sezioni fondazione (Inviluppo)

Base sezione B = 100 cmAltezza sezione $H=50.00\;cm$ \mathbf{X} $\mathbf{A}_{\mathbf{fi}}$ $\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$ \mathbf{CS} 0.00 25.45 25.45 18.55 1.50 25.45 25.45 14.66 3.00 25.45 25.45 95.63

Х	VRd	VRsd	VRcd	\mathbf{A}_{sw}
0.00	215.81	0.00	0.00	0.00
1.50	227.27	0.00	0.00	0.00
3.00	217.42	0.00	0.00	0.00

Verifica sezioni traverso (Inviluppo)

B = 100 cmBase sezione Altezza sezione H = 40.00 cm \mathbf{X} $\mathbf{A}_{\mathbf{fi}}$ CS $\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$ 0.30 10.18 25.45 6.21 10.18 1.50 25.45 5.07 2.70 10.18 25.45 4.93

X	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rd}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{R}\mathbf{s}\mathbf{d}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rcd}}$	\mathbf{A}_{sw}
0.30	200.47	0.00	0.00	0.00
1.50	150.58	0.00	0.00	0.00
2.70	202.03	0.00	0.00	0.00

Verifica sezioni piedritto sinistro (Inviluppo)

Base sezione B = 100 cmAltezza sezione H = 40.00 cm



IN32 Tombino scatolare 2.00x2.00 al km 18+836,00:	COMMESSA	LOTTO
Relazione di calcolo scatolare	1 102	02078

COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
LI02	02D78	CL	IN3200001	Α	117 di 120

Y	$\mathbf{A}_{\mathbf{fi}}$	Λ.	CS
1	Afi	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	CS
0.25	25.45	25.45	3.15
1.48	25.45	25.45	16.08
1.40	23.43	23.43	10.00
2.70	25.45	25.45	8.28
Y	$ m V_{Rd}$		$\mathbf{V}_{\mathbf{R}\mathbf{s}\mathbf{d}}$
0.25	213.37		0.00
1.48	211.30		0.00
2.70	209.24		0.00

Verifica sezioni piedritto destro (Inviluppo)

Base sezione	B = 100 cm		
Altezza sezione	H = 40.00 cm		
Y	$\mathbf{A}_{\mathbf{fi}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	CS
0.25	25.45	25.45	8.54
1.48	25.45	25.45	24.31
2.70	25.45	25.45	5.42

Y	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rd}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rsd}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{Red}}$	\mathbf{A}_{sw}
0.25	214.82	0.00	0.00	0.00
1.48	212.75	0.00	0.00	0.00
2.70	210.69	0.00	0.00	0.00

Inviluppo verifiche stato limite esercizio (SLE)

Verifica sezioni fondazione (Inviluppo)

Base sezione	B = 100 cm				
Altezza sezione	H = 50.00 cm				
X	$\mathbf{A_{fi}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	$\sigma_{\rm c}$	σ_{fi}	σ_{fs}
0.00	25.45	25.45	4	617	1049
1.50	25.45	25.45	921	9198	20060
3.00	25.45	25.45	9	126	144



IN32 Tombino scatolare 2.00x2.00 al km 18+836,00: Relazione di calcolo scatolare

CODIFICA COMMESSA LOTTO DOCUMENTO REV. LI02 02D78 CL IN3200001

FOGLIO

118 di 120

Α

$\mathbf{A}_{\mathbf{sw}}$	$ au_{ m c}$	X
0.00	-23	0.00
0.00	11	1.50
0.00	20	3.00

Verifica sezioni traverso (Inviluppo)

Base sezione	B = 100 cm				
Altezza sezione	H = 40.00 cm				
X	${f A_{fi}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	$\sigma_{\rm c}$	$\sigma_{\rm fi}$	σ_{fs}
0.30	10.18	25.45	1815	15722	37930
1.50	10.18	25.45	1678	60557	10107
2.70	10.18	25.45	2204	18959	46852
X	$ au_{ m c}$		\mathbf{A}_{sw}		
0.30	332		0.00		
1.50	-14		0.00		
2.70	-359		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	1904	17976	31393
1.48	25.45	25.45	317	4315	3152
2.70	25.45	25.45	1675	15407	29958
Y	$ au_{ m c}$		\mathbf{A}_{sw}		
0.25	220		0.00		
1.48	9		0.00		
2.70	-167		0.00		



IN32 Tombino scatolare 2.00x2.00 al km 18+836,00: Relazione di calcolo scatolare

191

COMMESSA LOTTO CODIFICA DOCUMENTO
LI02 02D78 CL IN3200001

UMENTO REV. FOGLIO 3200001 A 119 di 120

Verifica sezioni piedritto destro (Inviluppo)

2.70

B = 100 cm				
H = 40.00 cm				
$\mathbf{A_{fi}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	$\sigma_{\rm c}$	σ fi	σ_{fs}
25.45	25.45	1501	14525	23023
25.45	25.45	314	4350	3513
25.45	25.45	2031	18228	38873
$ au_{ m c}$		\mathbf{A}_{sw}		
-193		0.00		
30		0.00		
	$H = 40.00 \text{ cm}$ A_{fi} 25.45 25.45 25.45 τ_{e} -193	H = 40.00 cm An An An An 25.45 25.45 25.45 25.45 25.45 τ_c -193	A_{fi} A_{fs} σ_c 25.45 25.45 1501 25.45 25.45 314 25.45 25.45 2031 τ_c A_{sw} -193 0.00	$\begin{array}{c ccccccccccccccccccccccccccccccccccc$

0.00



IN32 Tombino scatolare 2.00x2.00 al km 18+836,00: Relazione di calcolo scatolare

COMMESSA LOTTO
LI02 02D78

CODIFICA

DOCUMENTO IN3200001 REV. FO

FOGLIO 120 di 120

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	N'γ	qu	\mathbf{Q}_{U}	$\mathbf{Q}_{\mathbf{Y}}$	FS
1	38.64	26.09	26.17	76.53	38.41	36.06	7291	21872.85	420.18	52.06
2	24.76	13.86	10.21	46.28	19.62	13.17	3565	10693.68	343.38	31.14
3	38.64	26.09	26.17	77.17	38.73	36.91	7457	22370.72	405.18	55.21
4	24.76	13.86	10.21	46.69	19.79	13.57	3650	10949.18	330.44	33.13
5	38.64	26.09	26.17	76.25	38.27	35.69	7214	21643.45	382.71	56.55
6	38.64	26.09	26.17	90.22	42.57	42.69	8603	25809.85	360.17	71.66
7	24.76	13.86	10.21	53.36	21.52	15.84	4176	12527.61	291.64	42.96
8	24.76	13.86	10.21	47.71	20.23	14.59	3869	11605.64	301.99	38.43
9	38.64	26.09	26.17	77.01	38.65	36.69	7410	22230.68	377.07	58.96
10	24.76	13.86	10.21	53.36	21.52	15.84	4176	12527.61	291.64	42.96
11	24.76	13.86	10.21	53.36	21.52	15.84	4176	12527.61	291.64	42.96
12	38.64	26.09	26.17	39.42	19.78	1.50	1768	5302.52	289.36	18.33
13	24.76	13.86	10.21	23.89	10.13	0.01	893	2680.17	314.21	8.53
14	38.64	26.09	26.17	39.57	19.86	1.56	1801	5403.60	281.08	19.22