COMMITTENTE



PROGETTAZIONE:



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

### PROGETTO DEFINITIVO

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

Nuove Viabilità – IN – Interferenze viarie ed idrauliche IN81(NI07) – Tombino scatolare NV14B Relazione di calcolo scatolare

						SCALA:
						-
COMMESSA	LOTTO EASE	CNITE	TIPO DOC	ODED A /DISCIDI INIA	DDOCD	DEV/

 L I 0 2
 0 2
 D
 7 8
 C L
 I N 8 1 0 0
 0 0 1
 A

Rev.	Descrizione	Redatto	Data	Verificato	Data	Approvato	Data	Autorizzato Data
A	EMISSIONE DEFINITIVA	M.Tartaglia	Maggio 2019	R.Oscurato	Maggio 2019	B.M.Bianchi	Maggio 2019	D. Tiberti Maggio 2019
				0		1/		BR S. P. A. Bridgestings and Therman
								ITALEM FEE Gruppo Presidente de la Presi
								Ordine deg
File:LI0202D78CLIN81001A.doc							n. Elab.:	



IN81(NI07 )- Tombino scatolare NV14B: Relazione di calcolo scatolare

COMMESSA LI02 LOTTO **02D78** 

CODIFICA

DOCUMENTO IN8100001 REV.

FOGLIO 2 di 129

### **INDICE**

1. 2. 3. 4.	GENERALITA'SCOPO E CONTENUTI DEL DOCUMENTODESCRIZIONE DELL'OPERANORMATIVA DI RIFERIMENTOCARATTERIZZAZIONE E MODELLAZIONE GEOTECNICA	
5.1	INTERAZIONE TERRENO-FONDAZIONE	7
6.	CARATTERISTICHE DEL SITO E DEFINIZIONE DELL'AZIONE SISMICA	9
7.	MATERIALI	
8.	CRITERI DI VERIFICA DELLE OPERE	14
8.1	METODOLOGIA DI CALCOLO	14
8.2	Azioni	15
	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)	
	8.2.4 Spinta in presenza di falda (cond. di carico 5)	
	8.2.5 Variazioni termiche della struttura (cond. di carico 9)	
	8.2.6 Ritiro e viscosità (cond. di carico 10)	
	8.2.7 Azioni variabili da traffico (Q1) (cond. di carico 8)	
	8.2.8 Azioni Sismiche (cond. di carico 6/7)	20
8.3	APPROCCI PROGETTUALI E METODI DI VERIFICA	22
8.4	Combinazioni di carico	22
8.5	Carico limite di fondazioni dirette	23
9.	RISULTATI, ANALISI E VERIFICHE	25
9.1	MODELLO DI CALCOLO	25
9.2	SOLLECITAZIONI DI CALCOLO	26
9.3	ARMATURE DI PROGETTO	28
9.4	VERIFICHE DI RESISTENZA E FESSURAZIONE	29
9.5	Verifiche geotecniche	30
10.	TABULATI DI CALCOLO	31



### 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 scatolare IN81(NI07) previsto sulla viabilità NV14B al km 1+390.

### 3. DESCRIZIONE DELL'OPERA

Il sottovia è costituito da uno scatolare in c.a. di dimensioni interne 4.00m (larghezza) x 2.00m (altezza). Lo spessore strutturale per il traverso è di 0.5m, per la fondazione è di 0.60m e per i piedritti è pari a 0.50m. Lo spessore del terreno di ricomprimento è 1.80m mentre la profondità del piano di posa delle fondazioni dal p.c. è 1.30m.

Di seguitosi riportano alcune immagini rappresentative delle sezioni di imbocco. Per ulteriori dettagli si rimanda agli elaborati grafici di riferimento:

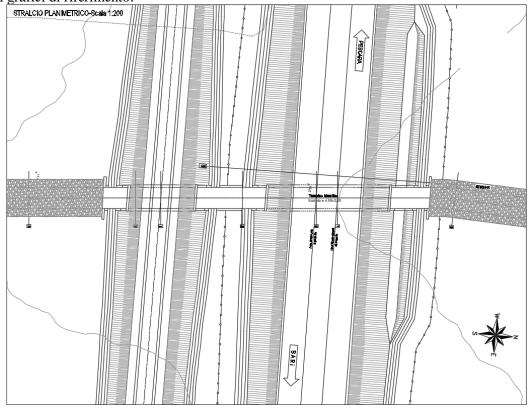




Figura 1 – Inquadramento planimetrico

### SEZIONE B-B-Scala 1:50

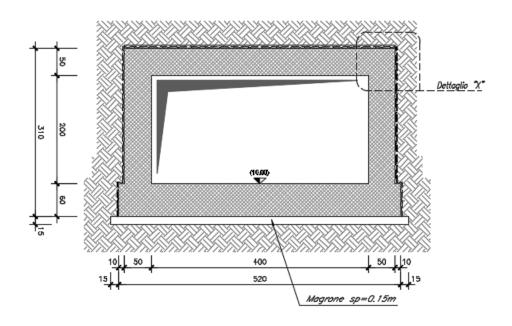


Figura 2 – Sezione trasversale tipo

### SEZIONE LONGITUDINALE-Scala 1:100

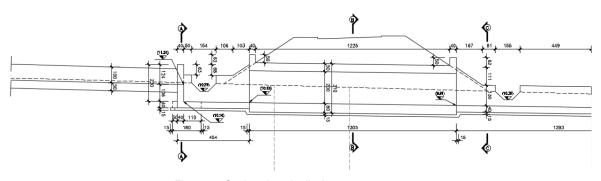


Figura 3 – Sezione Longitudinale



IN81(NI07) – Tombino scatolare NV14B: Relazione di calcolo scatolare

COMMESSA LOTTO CODIFICA DOCUMENTO REV. FOGLIO

LI02 02D78 CL IN8100001 A 5 di 129

### 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



IN81(NI07) - Tombino scatolare NV14B: Relazione di

#### **LINEA PESCARA - BARI**

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

calcolo scatolare

COMMESSA LOTTO 1 102 02D78

CODIFICA CI

DOCUMENTO IN8100001

REV. **FOGLIO** Α

6 di 129

### 5. CARATTERIZZAZIONE E MODELLAZIONE GEOTECNICA

Dall'esame di quanto riportato nella relazione geotecnica di riferimento e in relazione alle progressive in esame, emerge che il piano di posa della fondazione è in prossimità del contatto stratigrafico tra le unità geotecniche definite come unità b2 - Limo argilloso (depositi eluvio colluviali) e unità bn2 - Sabbia, sabbia limosa (Alluvioni terrazzati).

In via cautelativa, si è scelto come terreno di fondazione l'unità b2-limo argilloso (deposito eluvio colluviali) avente le seguenti caratteristiche geo-meccaniche:

### Unità b2 – Limo argilloso (depositi eluvio colluviali)

 $\gamma = 18 \div 19 \text{ kN/m}^3$ peso di volume naturale

 $\varphi' = 24^{\circ}$ angolo di resistenza al taglio

c' = 5 kPacoesione drenata

 $Nspt = 10 \div 65$ numero di colpi da prova SPT

 $cu = 50 \div 150 \text{ kPa}$ resistenza al taglio in condizioni non drenate

Vs = 130-240 m/svelocità delle onde di taglio

Go = 35-115 MPamodulo di deformazione a taglio iniziale

 $E_0 = 90 \div 300 \text{ MPa}$ modulo di deformazione elastico iniziale (a piccole deformazioni)

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

peso di volume  $\gamma = 19 \text{ kN/mc}$ ;

angolo di attrito  $\varphi$ ' = 35°;

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.

Il livello di falda locale è posto a circa 7.00 -8.00 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:

Torrano	T itatin a	γ	φ'	c'	$E_{\theta}$	kw
Terreno	Litotipo	$(kN/m^3)$	(°)	(kPa)	(MPa)	(kPa/m)
Terreno di Ricoprimento	Terreno da rilevato stradale	19	35	0	100	-
Terreno di Rinfianco	Terreno in sito: b2	18.5	24	0.0	150	0
Terreno di Fondazione	b2	18.5	24	5.0	150	4578

Dove k<sub>w</sub> è la costante di sottofondo definita al paragrafo seguente.

### 5.1 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 = 0.25;

B = larghezza della fondazione.

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

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

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

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

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

$$E(KN/m^2) = 30000$$
  
 $v = 0.25$ 



 ${\sf IN81}({\sf NI07})$  – Tombino scatolare NV14B: Relazione di calcolo scatolare

COMMESSA LOTTO CODIFICA DOCUMENTO REV.

LI02 02D78 CL IN8100001 A

FOGLIO

8 di 129

B (m) = 5.2 L (m) = 13.05 ct = 1.34 Kw = 4578

KN/m3



### 6. 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).

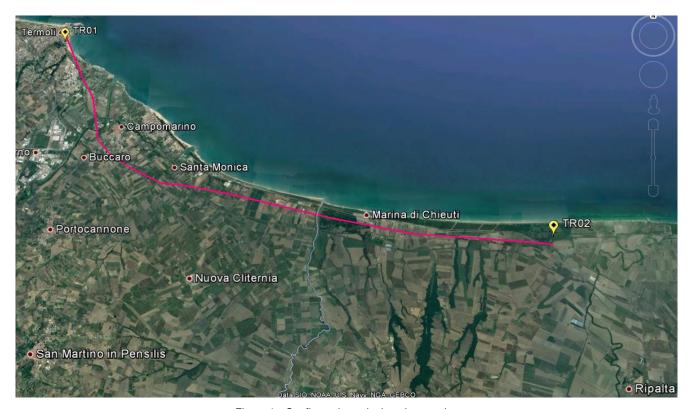


Figura 4 – Configurazione planimetrica tracciato

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:



Progr. Inizio	Progr. Fine	Località di Riferimento Azioni Sismiche	Zona sismica Locale
0	5.250,00	Campomarino(CB)	<b>S</b> 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

**FOGLIO** 

10 di 129

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

Le opere in progetto si trovano nel comune di Serracapriola- Loc.SS16 (FG). Quindi si farà riferimento alla zona S4.

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):

- ag: accelerazione orizzontale massima
- F<sub>o</sub>: valore massimo del fattore di amplificazione dello spettro in accelerazione orizzontale
- T\*<sub>C</sub>: 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					
IN81(NI07) – Tombino scatolare NV14B: Relazione di calcolo scatolare	COMMESSA	LOTTO <b>02D78</b>	CODIFICA CL	DOCUMENTO IN8100001	REV.	FOGLIO 11 di 129

 $S_T$  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	S4
LATITUDINE	41.48
LONGITUDINE	15.10
COMUNE	Serracapriola- Loc.SS16
PROVINCIA	FOGGIA
STATO LIMITE	SLV
CATEGORIA DI SOTTOSUOLO	В
CATEGORIA TOPOGRAFICA	T1
VITA NOMINALE $V_N$	75
CLASSE D'USO	C III
COEFFICIENTE D'USO C <sub>U</sub>	1.5
VITA DI RIFERIMENTO $V_{R}$	112.5
$a_{\mathbf{g}}[\mathbf{g}]$	0.242
$F_{o}$	2.452
$T_c^*[s]$	0.346
$S_{\mathbf{S}}$	1.163
$C_{\mathbf{C}}$	1.36
$S_{\mathbf{T}}$	1.00

### PARAMETRI DIPENDENTI

S	1.163
$T_{\mathbf{B}}$	0.157
$T_{\mathbf{C}}$	0.470
Tp	2.567

Tabella 2: Parametri per la definizione dell'azione sismica di progetto.



 COMMESSA
 LOTTO
 CODIFICA
 DOCUMENTO
 REV.
 FOGLIO

 LI02
 02D78
 CL
 IN8100001
 A
 12 di 129

IN81(NI07) – Tombino scatolare NV14B: Relazione di calcolo scatolare

### 7. 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 B)	$\sigma_c = 0.55 f_{ck} = 13.75 \text{ MPa}$ 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 MA IFS 001 B)	$\sigma_{lim} = 0.75 \text{ f}_{yk} = 337.5 \text{ MPa}$
Tensione massima di compressione in esercizio (NTC 2008)	$\sigma_{lim} = 0.80 \text{ f}_{yk} = 360 \text{ MPa}$



Acciaio per puntoni					
Tipo	S 275 JR				
Tensione di snervamento caratteristica	$f_{yk} \ge 275 \text{ MPa}$				
Tensione di rottura caratteristica	f <sub>tk</sub> ≥ 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  $\delta_f$  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;
- $\delta_f \le w_2 = 0.3 \ mm$  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.

### 8. 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.

### 8.1 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

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.

#### 8.2 Azioni

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

C	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	Sovraccarico stradale						
9	Variazioni termiche della struttura						
10	Ritiro e viscosità						

Per quanto riguarda tuttavia le condizioni 5 e 7, proposte di default dal software di calcolo utilizzato, nel caso in esame non assumono significato.

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

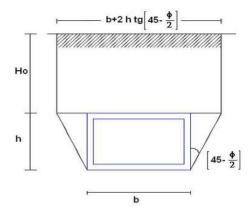
### 8.2.1 Peso proprio (cond. di carico 1)

Il peso proprio delle strutture è determinato automaticamente dal programma di calcolo, avendo considerato un peso dell'unita di volume del c.a.  $\gamma_{cls} = 25 \text{ KN/m}^3$ .



### 8.2.2 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  $\varphi$  l'angolo di attrito e con  $\gamma$  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  $\varphi$  è l'angolo di attrito dello strato di rinfianco.

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

Per la valutazione delle Spinte del terreno sui piedritti, in considerazione della ridotta capacità deformativa 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  $\gamma$ , su una parete di altezza H, risulta espressa secondo la teoria di Coulomb dalla seguente relazione (per terreno incoerente) :



#### LINEA PESCARA - BARI

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

IN81(NI07) – Tombino scatolare NV14B: Relazione di calcolo scatolare

COMMESSA LOTTO CODIFICA DOCUMENTO REV. FOGLIO

LI02 02D78 CL IN8100001 A 17 di 129

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

Il coefficiente di spinta a riposo è espresso dalla relazione:

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

Dove prappresenta 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.

### 8.2.4 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.

Nel caso in esame, in relazione a quanto specificato al paragrafo 5, il regime di spinta non è influenzato dalla presenza della falda.

### 8.2.5 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 aggiuntiva a farfalla pari a  $\Delta T = \pm 5^{\circ} C$  (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.

### 8.2.6 Ritiro e viscosità (cond. di carico 10)

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



### 8.2.7 Azioni variabili da traffico (Q1) (cond. di carico 8)

Per la determinazione dei carichi accidentali da traffico da considerare sul piano della pavimentazione, si è fatto riferimento agli schemi di carico stabilità al punto 5.1.3.3.3 del DM 14/01/08 di cui nel seguito:

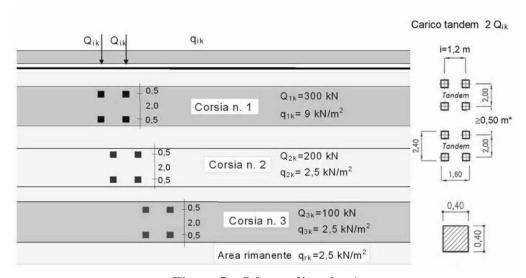


Figura 5 – Schema di carico 1

Lo schema di carico di Normativa, è in particolare costituito dalle seguenti colonne di carico:

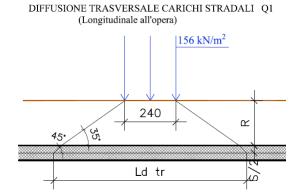
- una colonna di carichi (ingombro = 3 m) costituita da un automezzo convenzionale Q1k di 600 kN dotato di 2 assi di 2 ruote ciascuno, distanti 1.20 m in senso longitudinale e con interasse ruote in senso trasversale di 2.00 m; un carico ripartito q1k di 9 kN/m² uniformemente distribuito;
- una seconda colonna di carichi (ingombro = 3 m), analoga alla precedente, ma con carichi pari rispettivamente a 400 kN di Q1k e 2.5 kN/m2 di q1k e posta ad interasse di 3.00 m. da essa;
- una terza colonna di carichi (ingombro = 3 m), analoga alla precedente, ma con carichi pari rispettivamente a 200 kN di Q1k e 2.5 kN/m2 di q1k e posta ad interasse di 3.00 m. da essa;
- un carico uniforme qrk = 2.5 kN/m2 nella zona di carreggiata non impegnata dai carichi precedenti.

Ai fini delle analisi, si è assunto di trasformare i carichi concentrati Q1k, in un carico distribuito equivalente, che, con riferimento alla colonna di carico 1, risulta il seguente:

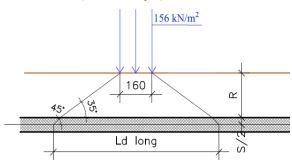
Q1k  $d = 600 / 2.40x1.60 = 156 \text{ KN/m}^2$ 



Si è assunto inoltre di diffondere il carico valutato in precedenza fino al piano medio della soletta, secondo quanto riportato negli schemi grafici di figura seguente:



DIFFUSIONE LONGITUDINALE CARICHI STRADALI Q1 (Trasversale all'opera)



Schema di diffusione in soletta carichi Q1

In definitiva, sul piano medio della soletta, agirà un carico uniforme distribuito pari a:

$$Q1k d = 600 / (Ld_{tr} x Ld_{long})$$

Nell'ambito della modellazione effettuata tuttavia, si è fatto riferimento, come di norma, <u>ad un modulo di scatolare di lunghezza unitaria</u>; la diffusione dei carichi in direzione trasversale all'opera è effettuata in automatico dal programma di Calcolo Utilizzato secondo i criteri definiti in precedenza, mentre per tener conto della diffusione in senso longitudinale all'opera, il carico inserito nel modello di analisi sul piano limite stradale, è stato già opportunamente ridotto per tener conto di tale effetto.

Tale carico pari a **69.17 kN/m^2** è stato infine applicato su una lunghezza complessiva di **1,60m**, pari all'impronta del carico Q1k in direzione trasversale all'opera.

In aggiunta, si è considerato agente sul piano stradale l'ulteriore carico uniforme di 9KN/m², trascurando cautelativamente gli effetti di diffusione.



### LINEA PESCARA - BARI

LOTTO

02D78

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

IN81(NI07) – Tombino scatolare NV14B: Relazione di calcolo scatolare

COMMESSA

CODIFICA

DOCUMENTO IN8100001 REV. FOGLIO
A 20 di 129

### 8.2.8 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 6 risulta:

Condizione	Cat. di sottosuolo	a <sub>g</sub> /g	S=SsSt	a <sub>max</sub> /g	βա	$\mathbf{K}_h$
	sottosuoio				(-)	(-)
SLV	В	0.242	1.163	0.281	1.00	0.281

### dove:

- $a_{max}$  è l'accelerazione orizzontale massima attesa al sito,
- $\beta$  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.

### 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:  $\Delta S_E = Kh \cdot \gamma \cdot H^2$ 



FOGLIO

COMMESSA CODIFICA DOCUMENTO REV. IN81(NI07) - Tombino scatolare NV14B: Relazione di LOTTO calcolo scatolare LI02 02D78 CL IN8100001 21 di 129 Α

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.



### LINEA PESCARA - BARI RADDOPPIO TRATTA FERROVIARIA TERMOLI - LESINA

LOTTI 2 e 3 – RADDOPPIO TERMOLI - RIPALTA

IN81(NI07) – Tombino scatolare NV14B: Relazione di calcolo scatolare

COMMESSA LOTTO LI02 02D78 CODIFICA DOCUMENTO
CL IN8100001

REV. FOGLIO
A 22 di 129

### 8.3 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.

### 8.4 Combinazioni di carico

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

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

Variabili da traffico:  $\Psi$ o = 0.75  $\Psi$ 1=0.75  $\Psi$ 2=0.00

Azioni Termiche:  $\Psi$ o = 0.60  $\Psi$ 1=0.60  $\Psi$ 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

IN81(NI07) – Tombino scatolare NV14B: Relazione di calcolo scatolare

COMMESSA LOTTO
LI02 02D78

CODIFICA DOCUMENTO
CL IN8100001

REV. FOGLIO
A 23 di 129

8.5 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:

- c Coesione
- ca Adesione lungo la base della fondazione ( $ca \le c$ )
- θ Angolo che la rettta d'azione del carico forma con la verticale
- φ Angolo d'attrito
- δ Angolo di attrito terreno fondazione
- γ Peso specifico del terreno
- Kp Coefficiente di spinta passiva espresso da  $Kp = tan2(45^{\circ} + \varphi/2)$
- B 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
- qult Carico ultimo della fondazione

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:

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



 COMMESSA
 LOTTO
 CODIFICA
 DOCUMENTO
 REV.
 FOGLIO

 LI02
 02D78
 CL
 IN8100001
 A
 24 di 129

IN81(NI07) – Tombino scatolare NV14B: Relazione di calcolo scatolare

### Fattori di profondità

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

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

### Fattori di forma

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

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

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

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

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



### 9. RISULTATI, ANALISI E VERIFICHE

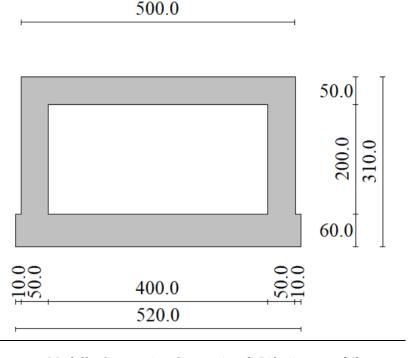
Di seguito di riporta una descrizione della modellazione effettuata mediante ausilio del software di calcolo SCAT v.11 prodotto dalla AZTEC Informativa, con una descrizione del modello strutturale implementato, sollecitazioni di calcolo ottenute e risultati delle verifiche effettuate.

### 9.1 Modello di calcolo

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



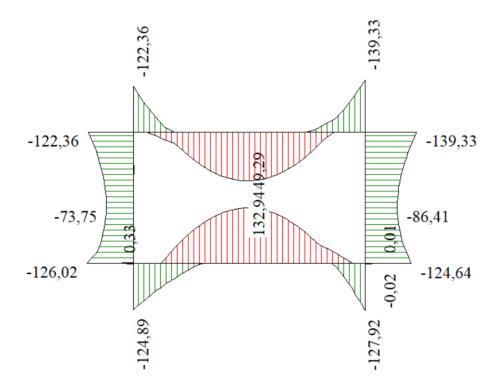
Modello Geometrico Geotecnico di Riferimento – 1/2



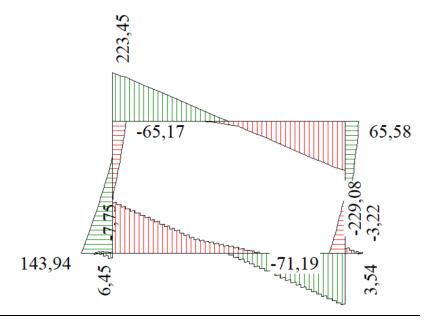
Modello Geometrico Geotecnico di Riferimento – 2/2



### 9.2 Sollecitazioni di calcolo



Inviluppo diagrammi del momento flettente – SLU statico e sismico



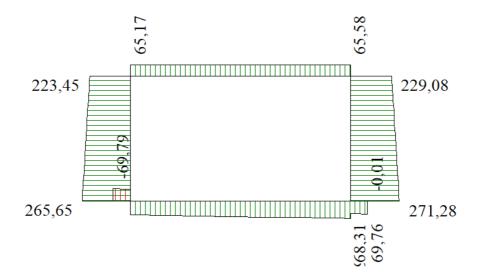
Inviluppo diagrammi del taglio – SLU statico e sismico



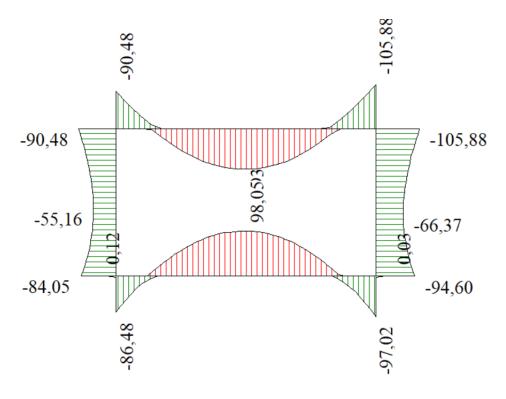
calcolo scatolare

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

COMMES	SSA LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
LI02	02D78	CL	IN8100001	Α	27 di 129



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



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



### 9.3 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 fles	Armatura a taglio	
Elemento	Af 1	Af t	
TRAVERSO	Ф16/10 cm	Ф16/10 cm	Spilli ф 10/40x20cm
PIEDRITTI	Ф16/10 ст	Ф16/10 ст	Spilli 6 ф 8mq
FONDAZIONE	Ф16/10 ст	Ф16/10 ст	Spilli 6 ф 8mq

Af1: Armatura lato esterno (terreno)

Af2: Armatura lato interno



### 9.4 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 8.1.

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	$V_{\rm Ed}$	b	h	$V_{Rd}$	Verificato	Armatura a taglio
[-]	[kN]	[cm]	[cm]	[kN]	[-]	[-]
Traverso	225	100	60	466.76	SI	Spilli \(\phi\) 10/40x20cm
Piedritti	140	100	60	218.81	SI	_ *
Fondazione	145	100	70	237.52	SI	_ *

<sup>\*</sup>La fondazione ed i piedritti sono stati verificati 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  $\varphi$  8mq.

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 w1=0,2mm (Classe di esposizione XC2 ed armature poco sensibili.

Come si evince dai tabulati le verifiche risultano soddisfatte.



IN81(NI07) - Tombino scatolare NV14B: Relazione di calcolo scatolare LI02 02D78 CL

COMMESSA LOTTO CODIFICA DOCUMENTO REV. FOGLIO IN8100001 30 di 129 Α

#### 9.5 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

ICIndice 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.

Portanza ultima del terreno, espressa in [MPa] qu

Portanza ultima del terreno, espressa in [kN]/m  $Q_U$ 

 $Q_Y$ Carico verticale al piano di posa, espressa in [kN]/m

FS Fattore di sicurezza a carico limite

IC	Nc	$\mathbf{N}\mathbf{q}$	Νγ	N'c	N'q	Ν'γ	qu	$\mathbf{Q}_{\mathrm{U}}$	$\mathbf{Q}_{\mathbf{Y}}$	FS
1	19,32	9,60	5,72	29,03	11,90	7,08	1,575	8192,03	662,85	12,36
2	14,47	6,15	2,68	20,89	7,46	3,25	0,923	4798,81	518,27	9,26
3	19,32	9,60	5,72	29,03	11,90	7,08	1,575	8192,03	612,52	13,37
4	14,47	6,15	2,68	20,89	7,46	3,25	0,923	4798,81	475,39	10,09
5	19,32	9,60	5,72	14,87	6,56	0,14	0,532	2768,65	369,19	7,50
6	19,32	9,60	5,72	13,53	5,97	0,00	0,457	2374,33	314,56	7,55
7	14,47	6,15	2,68	10,95	4,17	0,01	0,333	1729,54	374,09	4,62
8	14,47	6,15	2,68	9,98	3,80	0,13	0,293	1524,12	319,46	4,77



e di

LOTTO

COMMESSA

CODIFICA

DOCUMENTO

REV.

FOGLIO 31 di 129

IN81(NI07) – Tombino scatolare NV14B: Relazione di calcolo scatolare

### 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 stati, inoltre, sottoposti 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.



 ${\sf IN81}({\sf NI07})$  – Tombino scatolare NV14B: Relazione di calcolo scatolare

COMMESSA LOTTO
LI02 02D78

CODIFICA CL DOCUMENTO IN8100001 REV.

FOGLIO 32 di 129

### Geometria scatolare

Descrizione:	Scatolare semplice	
Altezza esterna	3,10	[m]
Larghezza esterna	5,00	[m]
Lunghezza mensola di fondazione sinistra	0,10	[m]
Lunghezza mensola di fondazione destra	0,10	[m]
Spessore piedritto sinistro	0,50	[m]
Spessore piedritto destro	0,50	[m]
Spessore fondazione	0,60	[m]
Spessore traverso	0,50	[m]

### Caratteristiche strati terreno

### Strato di ricoprimento

Descrizione	Terreno di ricoprimento	
Spessore dello strato	1,80	[m]
Peso di volume	19,0000	[kN/mc]
Peso di volume saturo	19,0000	[kN/mc]
Angolo di attrito	35,00	[°]
Coesione	0,000	[MPa]

### Strato di rinfianco



 ${\sf IN81}({\sf NI07})$  – Tombino scatolare NV14B: Relazione di calcolo scatolare

COMMESSA LOTTO CODIFICA DOCUMENTO REV. FOGLIO
LI02 02D78 CL IN8100001 A 33 di 129

Descrizione	Terreno di rinfianco	
Peso di volume	18,5000	[kN/mc]
Peso di volume saturo	18,5000	[kN/mc]
Angolo di attrito	24,00	[°]
Angolo di attrito terreno struttura	16,00	[°]
Coesione	0,000	[MPa]
Costante di Winkler	0,000	[MPa/cm]
Strato di base		
Descrizione	Terreno di base	
Peso di volume	18,5000	[kN/mc]
Peso di volume saturo	18,5000	[kN/mc]
Angolo di attrito	24,00	[°]
Angolo di attrito terreno struttura	24,00	[°]
Coesione	0,005	[MPa]
Costante di Winkler	0,046	[MPa/cm]
Tensione limite	1,000	[MPa]

### Caratteristiche materiali utilizzati

### Materiale calcestruzzo

R <sub>ck</sub> calcestruzzo	30,000	[MPa]
Peso specifico calcestruzzo	24,5170	[kN/mc]
Modulo elastico E	30976,850	[MPa]
Tensione di snervamento acciaio	450,000	[MPa]
Coeff. omogeneizzazione cls teso/compresso (n')	0,50	
Coeff. omogeneizzazione acciaio/cls (n)	15,00	
Coefficiente dilatazione termica	0.0000120	



IN81(NI07) – Tombino scatolare NV14B: Relazione di calcolo scatolare

COMMESSA LOTTO
LI02 02D78

CODIFICA

DOCUMENTO IN8100001 REV.

FOGLIO 34 di 129

### Condizioni di carico

#### Convenzioni adottate

Origine in corrispondenza dello spigolo inferiore sinistro della struttura

Carichi verticali positivi se diretti verso il basso

Carichi orizzontali positivi se diretti verso destra

Coppie concentrate positive se antiorarie

Ascisse X (espresse in m) positive verso destra

Ordinate Y (espresse in m) positive verso l'alto

Carichi concentrati espressi in kN

Coppie concentrate espressi in kNm

Carichi distribuiti espressi in kN/m

#### Simbologia adottata e unità di misura

#### Forze concentrate

X ascissa del punto di applicazione dei carichi verticali concentrati

Y ordinata del punto di applicazione dei carichi orizzontali concentrati

Fy componente Y del carico concentrato

F<sub>x</sub> componente X del carico concentrato

M momento

#### Forze distribuite

 $X_{i},X_{f} \qquad \quad \text{ascisse del punto iniziale e finale per carichi distribuiti verticali} \\$ 

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

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

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

Vti componente tangenziale del carico distribuito nel punto iniziale

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

 $D_{te} \hspace{1.5cm} variazione \ termica \ lembo \ esterno \ espressa \ in \ gradi \ centigradi$ 

 $D_{ti} \hspace{1.5cm} variazione \hspace{0.1cm} termica \hspace{0.1cm} lembo \hspace{0.1cm} interno \hspace{0.1cm} espressa \hspace{0.1cm} in \hspace{0.1cm} gradi \hspace{0.1cm} centigradi$ 

### Condizione di carico n°1 (Peso Proprio)

### Condizione di carico n°2 (Spinta terreno sinistra)



IN81(NI07) – Tombino scatolare NV14B: Relazione di calcolo scatolare

COMMESSA LI02 LOTTO

02D78

CODIFICA CL DOCUMENTO IN8100001 REV.

FOGLIO 35 di 129

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 (tandem+corsia1)

Distr Terreno X<sub>i</sub>

Terreno  $X_i = 1,80$ 

 $X_f = 3,40$ 

 $V_{ni} = 69,17$ 

 $V_{nf} = 69,17$ 

Distr Terreno

 $X_i = -10,00$ 

 $X_f = 15,20$ 

 $V_{ni} = 9,00$ 

 $V_{nf} = 9,00$ 

Condizione di carico nº 8 (termico)

Term Traverso

 $D_{te} = -2,50$ 

 $D_{ti} = 2,50$ 

Term Pied\_S

 $D_{te} = -15,00$ 

 $D_{ti} = -15,00$ 

Condizione di carico nº 9 (ritiro)

Term Traverso

 $D_{te} = -10,00$ 

 $D_{ti} = -10,00$ 

### Impostazioni di progetto

### Verifica materiali:

### Stato Limite Ultimo

Coefficiente di sicurezza calcestruzzo $\gamma_c$	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



IN81(NI07) – Tombino scatolare NV14B: Relazione di calcolo scatolare

COMMESSA LI02 CODIFICA CL

LOTTO

02D78

DOCUMENTO IN8100001 REV. F

FOGLIO 36 di 129

### 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<sub>w</sub> larghezza minima sezione [mm]

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

 $\rho_l$  rapporto geometrico di armatura

A<sub>sw</sub> area armatuta trasversale [mmq]

s interasse tra due armature trasversali consecutive [mm]

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

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

 $Limite \ tensioni \ di \ compressione \ nel \ calcestruzzo \ (comb. \ rare) \\ \\ 0.60 \ f_{ck}$ 

 $Limite tensioni di compressione nel calcestruzzo (comb. quasi perm.) \\ 0.45 f_{ck}$ 

 $Limite \ tensioni \ di \ trazione \ nell'acciaio \ (comb. \ rare) \\ 0.80 \ f_{yk}$ 

### Criteri verifiche a fessurazione:

Armatura poco sensibile

Apertura limite fessure espresse in [mm]

 $Apertura\ limite\ fessure \qquad \qquad w1{=}0{,}10 \quad w2{=}0{,}15 \quad w3{=}0{,}20$ 



CODIFICA

CL

 ${\sf IN81}({\sf NI07})$  – Tombino scatolare NV14B: Relazione di calcolo scatolare

COMMESSA LOTTO
LI02 02D78

DOCUMENTO IN8100001 REV.

FOGLIO 37 di 129

### $\underline{Verifiche\ secondo}:$

Norme Tecniche 2008 - Approccio 1

Copriferro sezioni 6,00 [cm]



IN81(NI07) – Tombino scatolare NV14B: Relazione di calcolo scatolare

COMMESSA LOTTO
LI02 02D78

CODIFICA CL DOCUMENTO IN8100001 REV. A FOGLIO 38 di 129

### Descrizione combinazioni di carico

#### Simbologia adottata

Ψ

γ Coefficiente di partecipazione della condizione

Coefficiente di combinazione della condizione

 ${\cal C}$  Coefficiente totale di partecipazione della condizione

#### Norme Tecniche 2008

#### Simbologia adottata

γ<sub>G1fav</sub> Coefficiente parziale favorevole sulle azioni permanenti

 $\gamma_{G2sfav} \qquad \qquad Coefficiente parziale sfavorevole sulle azioni permanenti non strutturali$ 

 $\gamma_{G2fav}$  Coefficiente parziale favorevole sulle azioni permanenti non strutturali

γ<sub>tanψ</sub>. Coefficiente parziale di riduzione dell'angolo di attrito drenato

 $\gamma_{c'}$  Coefficiente parziale di riduzione della coesione drenata

 $\gamma_{qu}$  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	γGlfav	1,00	1,00
Permanenti	Sfavorevole	$\gamma_{G1sfav}$	1,35	1,00
Permanenti non strutturali	Favorevole	$\gamma_{G2fav}$	0,00	0,00
Permanenti non strutturali	Sfavorevole	$\gamma_{G2sfav}$	1,50	1,30
Variabili	Favorevole	$\gamma_{Qifav}$	0,00	0,00
Variabili	Sfavorevole	$\gamma_{Qisfav}$	1,50	1,30



GRUPPO FERROVIE DELLO SIAIO III	ALIANE						
IN81(NI07) – Tombino scatolare NV calcolo scatolare	IN81(NI07) – Tombino scatolare NV14B: Relazione di calcolo scatolare		LOTTO <b>02D78</b>	CODIFICA CL	DOCUMENTO IN8100001	REV.	FOGLIO 39 di 129
Variabili da traffico	Favorevole	γο	fav	0,00	0,00		
Variabili da traffico	Sfavorevole	γο	sfav	1,35	1,15		
Termici	Favorevole	$\gamma_{\epsilon_f}$	av	0,00	0,00		
Termici	Sfavorevole	$\gamma_{\epsilon_S}$	fav	1,20	1,20		
Coefficienti parziali per i parametri geote	cnici del terreno:						
Parametri				M1	M2		
Tangente dell'angolo di attrito		$\gamma_{ta}$	nφ'	1,00	1,25		
Coesione efficace		γ <sub>e'</sub>		1,00	1,25		
Resistenza non drenata		γс		1,00	1,40		
Resistenza a compressione uniassiale		$\gamma_{ m qu}$	ı	1,00	1,60		
Peso dell'unità di volume		$\gamma_{\gamma}$		1,00	1,00		

### Coefficienti di partecipazione combinazioni sismiche

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

Carichi	Effetto		AI	A2
Permanenti	Favorevole	$\gamma_{ m Glfav}$	1,00	1,00
Permanenti	Sfavorevole	$\gamma_{G1sfav}$	1,00	1,00
Permanenti	Favorevole	$\gamma_{G2fav}$	0,00	0,00
Permanenti	Sfavorevole	$\gamma_{G2sfav}$	1,00	1,00
Variabili	Favorevole	$\gamma_{Qifav}$	0,00	0,00
Variabili	Sfavorevole	γQisfav	1,00	1,00
Variabili da traffico	Favorevole	$\gamma_{Qfav}$	0,00	0,00
Variabili da traffico	Sfavorevole	$\gamma_{Qsfav}$	1,00	1,00
Termici	Favorevole	$\gamma_{\epsilon_{\rm fav}}$	0,00	0,00
Termici	Sfavorevole	$\gamma_{\epsilon_{sfav}}$	1,00	1,00

Coefficienti parziali per i parametri geotecnici del terreno:



GRUPPO FERROVIE DELLO STATO ITALIANE						
IN81(NI07) – Tombino scatolare NV14B: Relazione di calcolo scatolare	COMMESSA LI02	LOTTO 02D78	CODIFICA CL	DOCUMENTO IN8100001	REV.	FOGLIO 40 di 129
Parametri			M1	M2		
Tangente dell'angolo di attrito	$\gamma_{\mathrm{ta}}$	nφ'	1,00	1,25		
Coesione efficace	γ <sub>c'</sub>		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	$\gamma_{\gamma}$		1,00	1,00		

#### Combinazione nº 1 SLU (Caso A1-M1)

	Effetto	γ	Ψ	C
Peso Proprio	Sfavorevole	1.35	1.00	1.35
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.35	1.00	1.35
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.35	1.00	1.35
tandem+corsia1	Sfavorevole	1.35	1.00	1.35
termico	Sfavorevole	1.20	0.60	0.72
ritiro	Sfavorevole	1.20	1.00	1.20

### Combinazione n° 2 SLU (Caso A2-M2)

	Effetto	γ	Ψ	C
Peso Proprio	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
tandem+corsia1	Sfavorevole	1.15	1.00	1.15
termico	Sfavorevole	1.00	0.60	0.60
ritiro	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00

### Combinazione n° 3 SLU (Caso A1-M1)

Effetto  $\gamma$   $\Psi$  C



GRUPPO FERROVIE DELLO STA		LOTTI 2 e	3 – RADD	OPPIO TERMO	LI - RIPALTA		
IN81(NI07) – Tombino scatola calcolo scatolare	re NV14B: Relazione di	COMMESSA LI02	LOTTO 02D78	CODIFICA CL	DOCUMENTO IN8100001	REV.	FOGLIO 41 di 129
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		
tandem+corsia1	Sfavorevole		1.35	0.75	1.01		
termico	Sfavorevole		1.20	1.00	1.20		
ritiro	Sfavorevole		1.20	1.00	1.20		
Combinazione n° 4 SLU (Caso A2-	- <u>M2)</u>						
	Effetto		γ	Ψ	C		
Peso Proprio	Sfavorevole		1.00	1.00	1.00		
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole		1.00	1.00	1.00		
Spinta terreno destra	Sfavorevole		1.00	1.00	1.00		
tandem+corsia1	Sfavorevole		1.15	0.75	0.86		
termico	Sfavorevole		1.00	1.00	1.00		
ritiro	Sfavorevole		1.00	1.00	1.00		
Combinazione n° 5 SLU (Caso A1-	-M1) - Sisma Vert. positivo						
	Effetto		γ	Ψ	C		
Peso Proprio	Sfavorevole		1.00	1.00	1.00		
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole		1.00	1.00	1.00		
Spinta terreno destra	Sfavorevole		1.00	1.00	1.00		
Sisma da sinistra	Sfavorevole		1.00	1.00	1.00		
termico	Sfavorevole		1.00	0.50	0.50		
ritiro	Sfavorevole		1.00	1.00	1.00		
Combinazione n° 6 SLU (Caso A1-	-M1) - Sisma Vert. negativo						
	Effetto		γ	Ψ	C		
Peso Proprio	Sfavorevole		1.00	1.00	1.00		
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole		1.00	1.00	1.00		



### LINEA PESCARA - BARI RADDOPPIO TRATTA FERROVIARIA TERMOLI - LESINA

GRUPPO FERROVIE DELLO STATO ITALIAN	LOTTI 2 e 3 – RADDOPPIO TERMOLI - RIPALTA						
IN81(NI07) – Tombino scatolare NV14B: calcolo scatolare	Relazione di	COMMESSA LI02	LOTTO 02D78	CODIFICA CL	DOCUMENTO IN8100001	REV.	FOGLIO 42 di 129
Spinta terreno destra	Sfavorevole		1.00	1.00	1.00		
Sisma da sinistra	Sfavorevole		1.00	1.00	1.00		
rermico	Sfavorevole		1.00	0.50	0.50		
itiro	Sfavorevole		1.00	1.00	1.00		
Combinazione n° 7 SLU (Caso A2-M2) - Sism	a Vert. positivo						
	Effetto		γ	Ψ	C		
Peso Proprio	Sfavorevole		1.00	1.00	1.00		
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole		1.00	1.00	1.00		
Spinta terreno destra	Sfavorevole		1.00	1.00	1.00		
Sisma da sinistra	Sfavorevole		1.00	1.00	1.00		
ermico	Sfavorevole		1.00	0.50	0.50		
Combinazione n° 8 SLU (Caso A2-M2) - Sism	a Vert. negativo  Effetto		γ	Ψ	C		
Peso Proprio	Sfavorevole		1.00	1.00	1.00		
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole		1.00	1.00	1.00		
Spinta terreno destra	Sfavorevole		1.00	1.00	1.00		
Sisma da sinistra	Sfavorevole		1.00	1.00	1.00		
rermico	Sfavorevole		1.00	0.50	0.50		
ritiro	Sfavorevole		1.00	1.00	1.00		
Combinazione n° 9 SLE (Quasi Permanente)							
	Effetto		γ	Ψ	C		
Peso Proprio	Sfavorevole		1.00	1.00	1.00		
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole		1.00	1.00	1.00		
Spinta terreno destra	Sfavorevole		1.00	1.00	1.00		



REV. FOGLIO 43 di 129

IN81(NI07) – Tombino scatolare NV1- calcolo scatolare	4B: Relazione di	COMMESSA LI02	LOTTO 02D78	CODIFICA CL	DOCUMENTO IN8100001	RE'
ritiro	Sfavorevole		1.00	1.00	1.00	
Combinazione n° 10 SLE (Frequente)						
	Effetto		γ	Ψ	C	
Peso Proprio	Sfavorevole		1.00	1.00	1.00	
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole		1.00	1.00	1.00	
Spinta terreno destra	Sfavorevole		1.00	1.00	1.00	
tandem+corsia1	Sfavorevole		1.00	0.75	0.75	
termico	Sfavorevole		1.00	0.50	0.50	
ritiro	Sfavorevole		1.00	1.00	1.00	
Combinazione n° 11 SLE (Frequente)						
	Effetto		γ	Ψ	C	
Peso Proprio	Sfavorevole		1.00	1.00	1.00	
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole		1.00	1.00	1.00	
Spinta terreno destra	Sfavorevole		1.00	1.00	1.00	
termico	Sfavorevole		1.00	0.60	0.60	
ritiro	Sfavorevole		1.00	1.00	1.00	
Combinazione n° 12 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	
tandem+corsia1	Sfavorevole		1.00	1.00	1.00	
termico	Sfavorevole		1.00	0.60	0.60	
ritiro	Sfavorevole		1.00	1.00	1.00	



CL

IN81(NI07) - Tombino scatolare NV14B: Relazione di calcolo scatolare

COMMESSA LOTTO LI02 02D78

CODIFICA DOCUMENTO IN8100001

REV. Α

FOGLIO 44 di 129

### Combinazione nº 13 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
tandem+corsia1	Sfavorevole	1.00	0.75	0.75
ritiro	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00



IN81(NI07) – Tombino scatolare NV14B: Relazione di calcolo scatolare

COMMESSA LI02 CODIFICA CL

LOTTO

02D78

DOCUMENTO
IN8100001

REV.

FOGLIO 45 di 129

### 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<sub>t</sub> pressione sul terreno espressa in MPa

### Tipo di analisi

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]



IN81(NI07) - Tombino scatolare NV14B: Relazione di calcolo scatolare

LOTTO COMMESSA LI02

CODIFICA CL

DOCUMENTO IN8100001

REV. Α

FOGLIO 46 di 129

a Riposo [combinazione 12]

02D78

a Riposo [combinazione 13]

#### Sisma

#### Identificazione del sito

Latitudine 41.808702 Longitudine 15.160092 Comune Serracapriola Provincia Foggia Regione Puglia

Punti di interpolazione del reticolo 28774 - 28773 - 28995 - 28996

### 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 ag = 2.37 [m/s^2]

Coefficiente di amplificazione per tipo di sottosuolo (S) 1.16 Coefficiente di amplificazione topografica (St) 1.00 Coefficiente riduzione  $(\beta_{\text{m}})$ 1.00 Rapporto intensità sismica verticale/orizzontale 0.50

Coefficiente di intensità sismica orizzontale (percento)  $k_h = (a_g/g * \beta_m * St * Ss) = 28.14$ 

Coefficiente di intensità sismica verticale (percento)  $k_v = 0.50 * k_h = 14.07$ 

#### Combinazioni SLE

Accelerazione al suolo ag =  $0.00 [m/s^2]$ 

Coefficiente di amplificazione per tipo di sottosuolo (S) 1.20



IN81(NI07) – Tombino scatolare NV14B: Relazione di calcolo scatolare

COMMESSA LOTTO
LI02 02D78

1.00

0.20

CODIFICA D

DOCUMENTO IN8100001 REV.

FOGLIO 47 di 129

Coefficiente di amplificazione topografica (St)

Coefficiente riduzione ( $\beta_m$ )

Rapporto intensità sismica verticale/orizzontale 0.50

 $\label{eq:kh} Coefficiente di intensità sismica orizzontale (percento) \\ k_h = (a_g/g*\beta_m*St*Ss) = 0.00$ 

Coefficiente di intensità sismica verticale (percento)  $k_v = 0.50 * k_h = 0.00$ 

Forma diagramma incremento sismico Rettangolare

Spinta sismica Wood

Angolo diffusione sovraccarico 35,00 [°]

### Coefficienti di spinta

$N^{\circ} combinazione \\$	Statico	Sismico
1	0,593	0,000
2	0,664	0,000
3	0,593	0,000
4	0,664	0,000
5	0,593	0,984
6	0,593	0,984
7	0,664	1,060
8	0,664	1,060
9	0,593	0,000
10	0,593	0,000
11	0,593	0,000
12	0,593	0,000
13	0,593	0,000

#### <u>Discretizzazione strutturale</u>

Numero elementi fondazione 56

Numero elementi traverso 26



IN81(NI07) – Tombino scatolare NV14B: Relazione di calcolo scatolare

 COMMESSA
 LOTTO
 CODIFICA
 DOCUMENTO
 REV.
 FOGLIO

 LI02
 02D78
 CL
 IN8100001
 A
 48 di 129

Numero elementi piedritto sinistro	26
Numero elementi piedritto destro	26
Numero molle fondazione	57
Numero molle piedritto sinistro	27
Numero molle piedritto destro	27



IN81(NI07) – Tombino scatolare NV14B: Relazione di calcolo scatolare

COMMESSA LOTTO
LI02 02D78

CODIFICA CL DOCUMENTO IN8100001 REV.

FOGLIO 49 di 129

### Analisi della combinazione n° 1

Pressione in calotta(solo peso terreno) 0,0397674 [MPa]

#### Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[MPa]
-21,26	-11,26	0,0397674
-11,26	0,54	0,0508126
0,54	4,66	0,0870699
4,66	16,46	0,0508126
16,46	26,46	0,0397674

### Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 0,0301452 [MPa] Pressione inf. 0,0760772 [MPa] Piedritto destro Pressione sup. 0,0301452 [MPa] Pressione inf. 0,0760772 [MPa]

### Analisi della combinazione n° 2

Pressione in calotta(solo peso terreno) 0,0304994 [MPa]

### Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[MPa]	
-21.26	-11.26	0.0304994	



IN81(NI07) – Tombino scatolare NV14B: Relazione di calcolo scatolare

COMMESSA LOTTO CODIFICA DOCUMENTO REV.

LI02 02D78 CL IN8100001 A

FOGLIO

50 di 129

-11,26	0,54	0,0399083
0,54	4,66	0,0707941
4,66	16,46	0,0399083
16.46	26.46	0.0304994

### Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 0,0265177 [MPa] Pressione inf. 0,0646248 [MPa] Piedritto destro Pressione sup. 0,0265177 [MPa] Pressione inf. 0,0646248 [MPa]

### Analisi della combinazione n° 3

Pressione in calotta(solo peso terreno) 0,0397674 [MPa]

### Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[MPa]
-21,26	-11,26	0,0397674
-11,26	0,54	0,0480513
0,54	4,66	0,0752443
4,66	16,46	0,0480513
16,46	26,46	0,0397674

### Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 0,0285071 [MPa] Pressione inf. 0,0744390 [MPa]
Piedritto destro Pressione sup. 0,0285071 [MPa] Pressione inf. 0,0744390 [MPa]



IN81(NI07) - Tombino scatolare NV14B: Relazione di calcolo scatolare

COMMESSA LOTTO LI02

02D78

CODIFICA CL

DOCUMENTO IN8100001

REV. Α

FOGLIO 51 di 129

### Analisi della combinazione n° 4

Pressione in calotta(solo peso terreno)

0,0304994 [MPa]

### Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[MPa]
-21,26	-11,26	0,0304994
-11,26	0,54	0,0375561
0,54	4,66	0,0607205
4,66	16,46	0,0375561
16,46	26,46	0,0304994

#### Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 0,0249547 [MPa] Pressione inf. 0,0630618 [MPa] Piedritto destro Pressione sup. 0,0249547 [MPa] Pressione inf. 0,0630618 [MPa]

### Analisi della combinazione n° 5

Pressione in calotta(solo peso terreno) 0,0294574 [MPa]

### Carichi verticali in calotta

Xi Q[MPa] Χj -21,26 26,46 0,0294574



IN81(NI07) – Tombino scatolare NV14B: Relazione di calcolo scatolare

COMMESSA LI02 LOTTO CODIFICA

CL

02D78

DOCUMENTO IN8100001 REV.

FOGLIO 52 di 129

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro

Pressione sup. 0,0174760 [MPa] Pressione inf. 0,0514996 [MPa]

Piedritto destro Pressione sup. 0,0174760 [MPa] Pressione inf. 0,0514996 [MPa]

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 0,0327137 [MPa] Pressione inf. 0,0327137 [MPa]

### Analisi della combinazione nº 6

Pressione in calotta(solo peso terreno) 0,0294574 [MPa]

Carichi verticali in calotta

Xi Xj Q[MPa]

-21,26 26,46 0,0294574

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 0,0174760 [MPa] Pressione inf. 0,0514996 [MPa]

Piedritto destro Pressione sup. 0,0174760 [MPa] Pressione inf. 0,0514996 [MPa]

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 0,0327137 [MPa] Pressione inf. 0,0327137 [MPa]



IN81(NI07) – Tombino scatolare NV14B: Relazione di calcolo scatolare

COMMESSA LI02 LOTTO

02D78

CODIFICA CL DOCUMENTO IN8100001 REV.

FOGLIO 53 di 129

### Analisi della combinazione n° 7

Pressione in calotta(solo peso terreno) 0,0304994 [MPa]

#### Carichi verticali in calotta

Xi Xj Q[MPa]
-21,26 26,46 0,0304994

### Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 0,0202658 [MPa] Pressione inf. 0,0583729 [MPa]
Piedritto destro Pressione sup. 0,0202658 [MPa] Pressione inf. 0,0583729 [MPa]

### Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 0,0333001 [MPa] Pressione inf. 0,0333001 [MPa]

### Analisi della combinazione n° 8

Pressione in calotta(solo peso terreno) 0,0304994 [MPa]



IN81(NI07) – Tombino scatolare NV14B: Relazione di calcolo scatolare

COMMESSA LOTTO
LI02 02D78

CODIFICA CL DOCUMENTO IN8100001 REV.

FOGLIO 54 di 129

### Carichi verticali in calotta

Xi Xj Q[MPa] -21,26 26,46 0,0304994

### Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 0,0202658 [MPa] Pressione inf. 0,0583729 [MPa]

Piedritto destro Pressione sup. 0,0202658 [MPa] Pressione inf. 0,0583729 [MPa]

#### Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 0,0333001 [MPa] Pressione inf. 0,0333001 [MPa]

### Analisi della combinazione nº 9

Pressione in calotta(solo peso terreno) 0,0294574 [MPa]

### Carichi verticali in calotta

Xi Xj Q[MPa]
-21,26 26,46 0,0294574

### Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 0,0174760 [MPa] Pressione inf. 0,0514996 [MPa]



IN81(NI07) – Tombino scatolare NV14B: Relazione di calcolo scatolare

COMMESSA LOTTO CODIFICA DOCUMENTO REV.

LI02 02D78 CL IN8100001 A

FOGLIO

55 di 129

Piedritto destro

Pressione sup. 0,0174760 [MPa] Pressione inf. 0,0514996 [MPa]

### Analisi della combinazione n° 10

Pressione in calotta(solo peso terreno) 0,0294574 [MPa]

#### Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[MPa]
-21,26	-11,26	0,0294574
-11,26	0,54	0,0355936
0,54	4,66	0,0557365
4,66	16,46	0,0355936
16,46	26,46	0,0294574

#### Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 0,0211164 [MPa] Pressione inf. 0,0551400 [MPa]
Piedritto destro Pressione sup. 0,0211164 [MPa] Pressione inf. 0,0551400 [MPa]

### Analisi della combinazione n° 11

Pressione in calotta(solo peso terreno) 0,0294574 [MPa]

Carichi verticali in calotta

Xi Xj Q[MPa]



IN81(NI07) – Tombino scatolare NV14B: Relazione di calcolo scatolare

 COMMESSA
 LOTTO
 CODIFICA
 DOCUMENTO
 REV.
 FOGLIO

 LI02
 02D78
 CL
 IN8100001
 A
 56 di 129

-21,26 26,46 0,0294574

### Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 0,0174760 [MPa] Pressione inf. 0,0514996 [MPa]
Piedritto destro Pressione sup. 0,0174760 [MPa] Pressione inf. 0,0514996 [MPa]

### Analisi della combinazione nº 12

Pressione in calotta(solo peso terreno) 0,0294574 [MPa]

### Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[MPa]
-21,26	-11,26	0,0294574
-11,26	0,54	0,0376390
0,54	4,66	0,0644962
4,66	16,46	0,0376390
16,46	26,46	0,0294574

### Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 0,0223298 [MPa] Pressione inf. 0,0563535 [MPa]
Piedritto destro Pressione sup. 0,0223298 [MPa] Pressione inf. 0,0563535 [MPa]

### Analisi della combinazione n° 13



 ${\sf IN81}({\sf NI07})$  – Tombino scatolare NV14B: Relazione di calcolo scatolare

COMMESSA LI02

LOTTO

02D78

CODIFICA CL DOCUMENTO IN8100001 REV.

FOGLIO 57 di 129

Pressione in calotta(solo peso terreno)

0,0294574 [MPa]

### Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[MPa]
-21,26	-11,26	0,0294574
-11,26	0,54	0,0355936
0,54	4,66	0,0557365
4,66	16,46	0,0355936
16,46	26,46	0,0294574

### Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 0,0211164 [MPa] Pressione inf. 0,0551400 [MPa]

Piedritto destro Pressione sup. 0,0211164 [MPa] Pressione inf. 0,0551400 [MPa]



IN81(NI07) – Tombino scatolare NV14B: Relazione di calcolo scatolare

COMMESSA LOTTO
LI02 02D78

CODIFICA CL

DOCUMENTO IN8100001 REV. FOGLIO

A 58 di 129

Sollecitazioni

### $\underline{Sollecitazioni\ fondazione\ (Combinazione\ n^{\circ}\ 1)}$

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,00	0,0000	6,4499	-0,0138
1,27	58,1583	-133,6523	71,1809
2,60	149,2865	9,1249	71,1809
3,90	55,4554	148,1318	71,1809
5,20	0,0000	-3,2237	-0,0138

### $\underline{Sollecitazioni\ traverso\ (Combinazione\ n^\circ\ 1)}$

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,35	-122,3637	223,4544	63,3016
1,51	74,3521	110,2261	63,3016
2,60	132,9411	-2,8127	63,3016
3,69	68,2152	-115,8515	63,3016
4,85	-135,0209	-229,0799	63,3016

### $\underline{Sollecitazioni\ piedritto\ sinistro\ (Combinazione\ n^{\circ}\ 1)}$

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,30	-111,9841	71,1947	265,6543
0,89	-81,9801	31,6068	255,9159
1,57	-74,3011	-8,0967	244,5544
2,16	-87,6904	-36,5678	234,8159
2,85	-122,3637	-63,3016	223,4544



IN81(NI07) – Tombino scatolare NV14B: Relazione di COMMESSA LOTTO CODIFICA calcolo scatolare Li02 02D78 CL

 COMMESSA
 LOTTO
 CODIFICA
 DOCUMENTO
 REV.
 FOGLIO

 LI02
 02D78
 CL
 IN8100001
 A
 59 di 129

### $\underline{Sollecitazioni\ piedritto\ destro\ (Combinazione\ n^{\circ}\ 1)}$

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,30	-124,6414	-71,1947	271,2798
0,89	-94,6374	-31,6068	261,5413
1,57	-86,9583	8,0967	250,1798
2,16	-100,3476	36,5678	240,4414
2,85	-135,0209	63,3016	229,0799

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

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,00	0,0000	5,0422	-0,0118
1,27	44,4932	-105,4509	60,7899
2,60	116,2830	7,2792	60,7899
3,90	42,0355	117,0347	60,7899
5,20	0,0000	-2,5201	-0,0118

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

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,35	-98,7193	178,6677	54,6272
1,51	58,8158	88,2589	54,6272
2,60	105,6785	-2,3439	54,6272
3,69	53,7017	-92,9468	54,6272
4,85	-109,2671	-183,3556	54,6272

### $\underline{Sollecitazioni\ piedritto\ sinistro\ (Combinazione\ n^{\circ}\ 2)}$

Y [m] $M [kNm]$ $V [kN]$ $N [kN]$	Y [m]	N [kN]	M [kNm]
-----------------------------------	-------	--------	---------



IN81(NI07) - Tombino scatolare NV14B: Relazione di	COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
calcolo scatolare	LI02	02D78	CL	IN8100001	Α	60 di 129

0,30	-89,6312	60,8018	209,9269
0,89	-63,9784	27,0706	202,7132
1,57	-57,3805	-6,9043	194,2973
2,16	-68,8599	-31,4125	187,0836
2,85	-98,7193	-54,6272	178,6677

### $\underline{Sollecitazioni\ piedritto\ destro\ (Combinazione\ n^{\circ}\ 2)}$

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,30	-100,1790	-60,8018	214,6148
0,89	-74,5261	-27,0706	207,4011
1,57	-67,9283	6,9043	198,9852
2,16	-79,4077	31,4125	191,7715
2,85	-109,2671	54,6272	183,3556

### $\underline{Sollecitazioni\ fondazione\ (Combinazione\ n^{\circ}\ 3)}$

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,00	0,0000	5,9596	-0,0127
1,27	55,3443	-119,4206	65,1387
2,60	135,4462	10,5155	65,1387
3,90	47,2895	137,0317	65,1387
5,20	0,0000	-2,9778	-0,0127

### $\underline{Sollecitazioni\ traverso\ (Combinazione\ n^\circ\ 3)}$

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,35	-118,2297	196,6903	65,1676
1,51	53,5784	95,4500	65,1676
2,60	103,0849	-4,6881	65,1676
3,69	43,3498	-104,8262	65,1676
4,85	-139,3261	-206,0664	65,1676



IN81(NI07) – Tombino scatolare NV14B: Relazione di calcolo scatolare

COMMESSA LOTTO
LI02 02D78

CODIFICA CL DOCUMENTO IN8100001 REV.

FOGLIO 61 di 129

### $\underline{Sollecitazioni\ piedritto\ sinistro\ (Combinazione\ n^\circ\ 3)}$

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,30	-97,7659	65,1514	238,8902
0,89	-71,0345	26,5275	229,1517
1,57	-66,4565	-12,0513	217,7902
2,16	-81,8893	-39,5584	208,0518
2,85	-118,2297	-65,1676	196,6903

### $\underline{Sollecitazioni\ piedritto\ destro\ (Combinazione\ n^{\circ}\ 3)}$

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,30	-118,8622	-65,1514	248,2663
0,89	-92,1309	-26,5275	238,5279
1,57	-87,5529	12,0513	227,1664
2,16	-102,9857	39,5584	217,4279
2,85	-139,3261	65,1676	206,0664

### Sollecitazioni fondazione (Combinazione $n^{\circ}$ 4)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,00	0,0000	4,6246	-0,0108
1,27	42,0493	-93,3624	55,5417
2,60	104,4925	8,4291	55,5417
3,90	35,1238	107,5444	55,5417
5,20	0,0000	-2,3106	-0,0108

### $\underline{Sollecitazioni\ traverso\ (Combinazione\ n^{\circ}\ 4)}$



IN81(NI07) - Tombino scatolare NV14B: Relazione di	COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
calcolo scatolare	LI02	02D78	CL	IN8100001	Α	62 di 129

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,35	-94,9902	155,9033	55,8909
1,51	41,3676	75,7067	55,8909
2,60	80,5312	-3,9068	55,8909
3,69	32,8438	-83,5202	55,8909
4,85	-112,5705	-163,7168	55,8909

### $\underline{Sollecitazioni\ piedritto\ sinistro\ (Combinazione\ n^{\circ}\ 4)}$

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,30	-77,5981	55,5525	187,1625
0,89	-54,7636	22,7411	179,9489
1,57	-50,7697	-10,1608	171,5329
2,16	-63,8949	-33,7492	164,3193
2,85	-94,9902	-55,8909	155,9033

### $\underline{Sollecitazioni\ piedritto\ destro\ (Combinazione\ n^\circ\ 4)}$

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,30	-95,1785	-55,5525	194,9760
0,89	-72,3440	-22,7411	187,7624
1,57	-68,3501	10,1608	179,3464
2,16	-81,4753	33,7492	172,1328
2,85	-112,5705	55,8909	163,7168

### $\underline{Sollecitazioni\ fondazione\ (Combinazione\ n^\circ\ 5)}$

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,00	0,0000	1,6961	-69,0414
1,27	-25,1836	-89,0440	72,1381



IN81(NI07) - Tombino scatolare NV14B: Relazione di	COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
calcolo scatolare	LI02	02D78	CL	IN8100001	Α	63 di 129

2,60	60,0994	-28,6933	77,6566
3,90	51,2734	54,4267	83,0371
5,20	0,0000	-2,7260	69,0113

### $\underline{Sollecitazioni\ traverso\ (Combinazione\ n^\circ\ 5)}$

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,35	-20,5180	81,5153	43,5276
1,51	44,7847	31,1639	47,5253
2,60	52,9329	-16,2256	51,2879
3,69	9,3835	-63,6151	55,0505
4,85	-93,5331	-113,9664	59,0482

### $\underline{Sollecitazioni\ piedritto\ sinistro\ (Combinazione\ n^\circ\ 5)}$

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,30	-123,1969	135,9370	117,1720
0,89	-57,4325	88,1886	108,9435
1,57	-14,6515	37,2838	99,3437
2,16	-4,5210	-2,2300	91,1152
2,85	-20,5180	-43,5276	81,5153

### $\underline{Sollecitazioni\ piedritto\ destro\ (Combinazione\ n^\circ\ 5)}$

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,30	-27,8464	-19,4063	149,6231
0,89	-23,7974	5,0321	141,3947
1,57	-35,6808	28,7419	131,7948
2,16	-57,5454	44,9456	123,5663
2,85	-93,5331	59,0482	113,9664



IN81(NI07) – Tombino scatolare NV14B: Relazione di calcolo scatolare

COMMESSA LOTTO
LI02 02D78

CODIFICA CL DOCUMENTO IN8100001 REV.

FOGLIO 64 di 129

### $\underline{Sollecitazioni\ fondazione\ (Combinazione\ n^\circ\ 6)}$

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,00	0,0000	1,1652	-69,0413
1,27	-29,6722	-81,1218	71,3369
2,60	50,0062	-29,2149	76,8553
3,90	46,5074	45,6916	82,2358
5,20	0,0000	-2,4605	69,0114

### $\underline{Sollecitazioni\ traverso\ (Combinazione\ n^{\circ}\ 6)}$

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,35	-17,0416	73,7549	44,3290
1,51	41,5830	27,4013	48,3267
2,60	47,6789	-16,2256	52,0893
3,69	6,1817	-59,8525	55,8519
4,85	-90,0568	-106,2061	59,8496

### $\underline{Sollecitazioni\ piedritto\ sinistro\ (Combinazione\ n^\circ\ 6)}$

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,30	-117,6770	135,1356	100,6166
0,89	-52,3842	87,3872	94,4178
1,57	-10,1534	36,4824	87,1858
2,16	-0,4945	-3,0314	80,9869
2,85	-17,0416	-44,3290	73,7549

### $\underline{Sollecitazioni\ piedritto\ destro\ (Combinazione\ n^\circ\ 6)}$

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]



IN81(NI07) - Tombino scatolare NV14B: Relazione di	COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
calcolo scatolare	LI02	02D78	CL	IN8100001	Α	65 di 129

0,30	-22,3266	-18,6049	133,0678
0,89	-18,7492	5,8335	126,8689
1,57	-31,1827	29,5433	119,6370
2,16	-53,5189	45,7470	113,4381
2,85	-90,0568	59,8496	106,2061

### $\underline{Sollecitazioni\ fondazione\ (Combinazione\ n^{\circ}\ 7)}$

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,00	0,000	1,7215	-69,7905
1,27	-26,3312	-90,5224	79,3877
2,60	60,2581	-29,0444	84,9062
3,90	51,0940	55,4488	90,2867
5.20	0.0000	-2.7600	69.7575

### Sollecitazioni traverso (Combinazione nº 7)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,35	-22,2659	83,7097	49,2614
1,51	44,8803	32,1504	53,2592
2,60	53,4846	-16,3759	57,0217
3,69	9,1511	-64,9022	60,7843
4,85	-95,9573	-116,4614	64,7821

### $\underline{Sollecitazioni\ piedritto\ sinistro\ (Combinazione\ n^{\circ}\ 7)}$

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,30	-126,0150	143,9357	119,3664
0,89	-56,7214	92,2581	111,1379
1,57	-12,5571	37,3456	101,5380



IN81(NI07) - Tombino scatolare NV14B: Relazione di	COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
calcolo scatolare	LI02	02D78	CL	IN8100001	Α	66 di 129

2,16	-3,2776	-5,1091	93,3095
2,85	-22,2659	-49,2614	83,7097

### $\underline{Sollecitazioni\ piedritto\ destro\ (Combinazione\ n^{\circ}\ 7)}$

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,30	-29,4344	-25,9097	152,1181
0,89	-22,6346	2,1129	143,8896
1,57	-33,7861	29,4278	134,2898
2,16	-56,8401	48,2273	126,0613
2,85	-95,9573	64,7821	116,4614

### $\underline{Sollecitazioni\ fondazione\ (Combinazione\ n^{\circ}\ 8)}$

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,00	0,0000	1,1906	-69,7904
1,27	-30,8199	-82,6001	78,5865
2,60	50,1649	-29,5660	84,1050
3,90	46,3280	46,7137	89,4854
5,20	0,0000	-2,4945	69,7577

### $\underline{Sollecitazioni\ traverso\ (Combinazione\ n^{\circ}\ 8)}$

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,35	-18,7895	75,9493	50,0628
1,51	41,6786	28,3878	54,0605
2,60	48,2306	-16,3759	57,8231
3,69	5,9494	-61,1396	61,5857
4,85	-92,4810	-108,7011	65,5835



IN81(NI07) – Tombino scatolare NV14B: Relazione di commessa Lotto calcolo scatolare

 COMMESSA
 LOTTO
 CODIFICA
 DOCUMENTO
 REV.
 FOGLIO

 LI02
 02D78
 CL
 IN8100001
 A
 67 di 129

### $\underline{Sollecitazioni\ piedritto\ sinistro\ (Combinazione\ n^{\circ}\ 8)}$

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,30	-120,4951	143,1343	102,8110
0,89	-51,6731	91,4567	96,6121
1,57	-8,0589	36,5442	89,3801
2,16	0,7490	-5,9105	83,1813
2,85	-18,7895	-50,0628	75,9493

### $\underline{Sollecitazioni\ piedritto\ destro\ (Combinazione\ n^{\circ}\ 8)}$

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,30	-23,9146	-25,1083	135,5628
0,89	-17,5863	2,9143	129,3639
1,57	-29,2880	30,2292	122,1319
2,16	-52,8136	49,0287	115,9331
2,85	-92,4810	65,5835	108,7011

### $\underline{Sollecitazioni\ fondazione\ (Combinazione\ n^{\circ}\ 9)}$

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,00	0,0000	3,3136	-0,0108
1,27	17,2156	-62,6129	55,7305
2,60	59,6883	5,2147	55,7305
3,90	14,3088	71,2376	55,7305
5,20	0,0000	-1,6560	-0,0108

### $\underline{Sollecitazioni\ traverso\ (Combinazione\ n^\circ\ 9)}$

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,35	-47,9056	91,9074	31,5082
1,51	30,6010	43,5549	31,5082



IN81(NI07) - Tombino scatolare NV14B: Relazione di	COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
calcolo scatolare	LI02	02D78	CL	IN8100001	Α	68 di 129

2,60	53,2927	-1,9533	31,5082
3,69	26,3391	-47,4615	31,5082
4,85	-56,6956	-95,8140	31,5082

### $\underline{Sollecitazioni\ piedritto\ sinistro\ (Combinazione\ n^{\circ}\ 9)}$

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,30	-63,6597	55,7413	123,1666
0,89	-38,8260	29,2733	115,9529
1,57	-27,9702	3,1956	107,5370
2,16	-31,6380	-15,0377	100,3233
2,85	-47,9056	-31,5082	91,9074

### $\underline{Sollecitazioni\ piedritto\ destro\ (Combinazione\ n^\circ\ 9)}$

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,30	-72,4496	-55,7413	127,0732
0,89	-47,6160	-29,2733	119,8596
1,57	-36,7602	-3,1956	111,4436
2,16	-40,4280	15,0377	104,2300
2,85	-56,6956	31,5082	95,8140

### $\underline{Sollecitazioni\ fondazione\ (Combinazione\ n^{\circ}\ 10)}$

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,00	0,0000	4,4102	-0,0107
1,27	34,8246	-90,0171	54,8534
2,60	96,2114	6,2764	54,8534
3,90	32,8536	100,0222	54,8534
5,20	0,0000	-2,2042	-0,0107



IN81(NI07) – Tombino scatolare NV14B: Relazione di commessa calcolo scatolare

 COMMESSA
 LOTTO
 CODIFICA
 DOCUMENTO
 REV.
 FOGLIO

 LI02
 02D78
 CL
 IN8100001
 A
 69 di 129

### $\underline{Sollecitazioni\ traverso\ (Combinazione\ n^{\circ}\ 10)}$

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,35	-78,3405	147,2159	41,6685
1,51	50,6859	72,2231	41,6685
2,60	89,0149	-1,9533	41,6685
3,69	46,4242	-76,1297	41,6685
4,85	-87,1302	-151,1224	41,6685

### $\underline{Sollecitazioni\ piedritto\ sinistro\ (Combinazione\ n^\circ\ 10)}$

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,30	-80,0216	54,8640	178,4751
0,89	-56,3345	26,2537	171,2614
1,57	-48,4097	-2,3232	162,8455
2,16	-55,9554	-22,6988	155,6318
2,85	-78,3405	-41,6685	147,2159

### $\underline{Sollecitazioni\ piedritto\ destro\ (Combinazione\ n^{\circ}\ 10)}$

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,30	-88,8114	-54,8640	182,3816
0,89	-65,1243	-26,2537	175,1680
1,57	-57,1995	2,3232	166,7520
2,16	-64,7451	22,6988	159,5384
2,85	-87,1302	41,6685	151,1224

### $\underline{Sollecitazioni\ fondazione\ (Combinazione\ n^{\circ}\ 11)}$



IN81(NI07) - Tombino scatolare NV14B: Relazione di	COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
calcolo scatolare	LI02	02D78	CL	IN8100001	Α	70 di 129

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,00	0,0000	3,3143	-0,0106
1,27	18,2802	-62,2171	54,3895
2,60	60,2289	5,6040	54,3895
3,90	14,3462	71,6236	54,3895
5,20	0,0000	-1,6561	-0,0106

### Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 11)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,35	-49,8976	91,5167	32,8495
1,51	28,1561	43,1642	32,8495
2,60	50,4216	-2,3440	32,8495
3,69	23,0418	-47,8522	32,8495
4,85	-60,4457	-96,2047	32,8495

### $\underline{Sollecitazioni\ piedritto\ sinistro\ (Combinazione\ n^{\circ}\ 11)}$

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,30	-62,2314	54,4001	122,7759
0,89	-38,1871	27,9320	115,5622
1,57	-28,2521	1,8544	107,1463
2,16	-32,7092	-16,3790	99,9326
2,85	-49,8976	-32,8495	91,5167

### $\underline{Sollecitazioni\ piedritto\ destro\ (Combinazione\ n^{\circ}\ 11)}$

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,30	-72,7796	-54,4001	127,4639
0,89	-48,7352	-27,9320	120,2503
1,57	-38,8003	-1,8544	111,8343



IN81(NI07) - Tombino scatolare NV14B: Relazione di	COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
calcolo scatolare	LI02	02D78	CL	IN8100001	Α	71 di 129

2,16	-43,2573	16,3790	104,6207
2,85	-60,4457	32,8495	96,2047

### Sollecitazioni fondazione (Combinazione nº 12)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,00	0,0000	4,7763	-0,0103
1,27	41,7589	-98,7561	53,2200
2,60	108,9264	7,0196	53,2200
3,90	39,0725	110,0031	53,2200
5,20	0,0000	-2,3872	-0,0103

### $\underline{Sollecitazioni\ traverso\ (Combinazione\ n^{\circ}\ 12)}$

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,35	-90,4775	165,2613	46,3966
1,51	54,9360	81,3885	46,3966
2,60	98,0512	-2,3440	46,3966
3,69	49,8219	-86,0764	46,3966
4,85	-101,0253	-169,9493	46,3966

### $\underline{Sollecitazioni\ piedritto\ sinistro\ (Combinazione\ n^\circ\ 12)}$

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,30	-84,0474	53,2303	196,5205
0,89	-61,5318	23,9059	189,3069
1,57	-55,5048	-5,5040	180,8909
2,16	-65,1323	-26,5937	173,6773
2,85	-90,4775	-46,3966	165,2613



FOGLIO

72 di 129

IN81(NI07) - Tombino scatolare NV14B: Relazione di calcolo scatolare

COMMESSA LOTTO CODIFICA DOCUMENTO REV.

LI02 02D78 CL IN8100001 A

### $\underline{Sollecitazioni\ piedritto\ destro\ (Combinazione\ n^{\circ}\ 12)}$

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,30	-94,5952	-53,2303	201,2084
0,89	-72,0796	-23,9059	193,9948
1,57	-66,0526	5,5040	185,5789
2,16	-75,6802	26,5937	178,3652
2,85	-101,0253	46,3966	169,9493

#### $\underline{Sollecitazioni\ fondazione\ (Combinazione\ n^{\circ}\ 13)}$

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,00	0,0000	4,4135	-0,0094
1,27	40,1476	-88,0382	48,1483
2,60	98,9146	8,2227	48,1483
3,90	33,0403	101,9524	48,1483
5,20	0,000	-2,2050	-0,0094

### $\underline{Sollecitazioni\ traverso\ (Combinazione\ n^{\circ}\ 13)}$

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,35	-88,3007	145,2624	48,3749
1,51	38,4614	70,2696	48,3749
2,60	74,6594	-3,9068	48,3749
3,69	29,9376	-78,0831	48,3749
4,85	-105,8811	-153,0759	48,3749

### Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione nº 13)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]



IN81(NI07) - Tombino scatolare NV14B: Relazione di	COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
calcolo scatolare	LI02	02D78	CL	IN8100001	Α	73 di 129

0,30	-72,8805	48,1577	176,5216
0,89	-53,1399	19,5474	169,3079
1,57	-49,8193	-9,0295	160,8920
2,16	-61,3114	-29,4051	153,6783
2,85	-88,3007	-48,3749	145,2624

#### $\underline{Sollecitazioni\ piedritto\ destro\ (Combinazione\ n^\circ\ 13)}$

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,30	-90,4610	-48,1577	184,3351
0,89	-70,7203	-19,5474	177,1214
1,57	-67,3997	9,0295	168,7055
2,16	-78,8918	29,4051	161,4918
2,85	-105,8811	48,3749	153,0759



IN81(NI07) – Tombino scatolare NV14B: Relazione di calcolo scatolare

 COMMESSA
 LOTTO
 CODIFICA
 DOCUMENTO
 REV.
 FOGLIO

 LI02
 02D78
 CL
 IN8100001
 A
 74 di 129

## 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

Nu Sforzo normale ultimo, espressa in kN

M<sub>u</sub> Momento ultimo, espressa in kNm

A<sub>fi</sub> Area armatura inferiore, espresse in cmq

A<sub>fs</sub> 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<sub>Rsd</sub> Aliquota taglio assorbita armature trasversali, espressa in kN

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

#### Verifica sezioni fondazione [Combinazione nº 1 - SLU (Caso A1-M1)]

Base sezione B = 100 cmAltezza sezione H = 60.00 cm

$\mathbf{N}^{\circ}$	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 (-3,13)	-0,01	-1,64	-397,89	20,11	20,11	118,60
2	1,27	-58,16 (-123,11)	71,18	266,52	-460,97	20,11	20,11	3,74
3	2,60	-149,29 (-149,29)	71,18	213,90	-448,60	20,11	20,11	3,00
4	3,90	-55,46 (-127,45)	71,18	256,09	-458,52	20,11	20,11	3,60
5	5,20	0,00 (-1,57)	-0,01	-3,74	-397,36	20,11	20,11	270,39



 ${\sf IN81}({\sf NI07})$  – Tombino scatolare NV14B: Relazione di calcolo scatolare

 COMMESSA
 LOTTO
 CODIFICA
 DOCUMENTO
 REV.
 FOGLIO

 LI02
 02D78
 CL
 IN8100001
 A
 75 di 129

## Verifiche taglio

$\mathbf{N}^{\circ}$	X	v	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rd}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{R}\mathbf{s}\mathbf{d}}$	$V_{Rcd}$	$\mathbf{A}_{\mathrm{sw}}$
1	0,00	6,45	220,56	0,00	0,00	0,00
2	1,27	-133,65	230,17	0,00	0,00	0,00
3	2,60	9,12	230,17	0,00	0,00	0,00
4	3,90	148,13	230,17	0,00	0,00	0,00
5	5,20	-3,22	220,56	0,00	0,00	0,00

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

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 50,00 cm

## Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	$N_{\rm u}$	$\mathbf{M}_{\mathbf{u}}$	$\mathbf{A_{fi}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	CS
1	0,35	-122,36 (-135,02)	63,30	165,01	-351,95	20,11	20,11	2,61
2	1,51	74,35 (118,00)	63,30	191,47	356,92	20,11	20,11	3,02
3	2,60	132,94 (132,94)	63,30	167,84	352,48	20,11	20,11	2,65
4	3,69	68,22 (114,09)	63,30	198,79	358,29	20,11	20,11	3,14
5	4,85	-135,02 (-135,02)	63,30	165,01	-351,95	20,11	20,11	2,61

$\mathbf{N}^{\circ}$	X	$\mathbf{V}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rd}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rsd}}$	$V_{Rcd}$	$\mathbf{A}_{\mathrm{sw}}$
1	0,35	223,45	208,61	0,00	1388,35	0,00
2	1,51	110,23	208,61	0,00	0,00	0,00
3	2,60	-2,81	208,61	0,00	0,00	0,00
4	3,69	-115,85	208,61	0,00	0,00	0,00
5	4,85	-229,08	208,61	0,00	1388,35	0,00



REV.

Α

FOGLIO

76 di 129

IN81(NI07) – Tombino scatolare NV14B: Relazione di calcolo scatolare

COMMESSA LOTTO CODIFICA DOCUMENTO

LI02 02D78 CL IN8100001

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

Base sezione B = 100 cmAltezza sezione H = 50,00 cm

#### Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	$N_{\mathrm{u}}$	$\mathbf{M}_{\mathbf{u}}$	$\mathbf{A_{fi}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	CS
1	0,30	-111,98 (-122,36)	265,65	1162,58	-535,50	20,11	20,11	4,38
2	0,89	-81,98 (-94,50)	255,92	1652,27	-610,10	20,11	20,11	6,46
3	1,57	-74,30 (-77,51)	244,55	2081,57	-659,72	20,11	20,11	8,51
4	2,16	-87,69 (-102,17)	234,82	1274,28	-554,45	20,11	20,11	5,43
5	2,85	-122,36 (-122,36)	223,45	891,63	-488,26	20,11	20,11	3,99

## Verifiche taglio

$\mathbf{N}^{\circ}$	X	V	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rd}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rsd}}$	$V_{ m Rcd}$	$\mathbf{A}_{\mathrm{sw}}$
1	0,30	71,19	235,33	0,00	0,00	0,00
2	0,89	31,61	234,04	0,00	0,00	0,00
3	1,57	-8,10	232,54	0,00	0,00	0,00
4	2,16	-36,57	231,25	0,00	0,00	0,00
5	2,85	-63,30	229,76	0,00	0,00	0,00

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

Base sezione B = 100 cmAltezza sezione H = 50,00 cm

$\mathbf{N}^{\circ}$	X	M	N	$N_u$	$\mathbf{M}_{\mathbf{u}}$	$\mathbf{A_{fi}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	CS
1	0,30	-124,64 (-135,02)	271,28	1031,07	-513,18	20,11	20,11	3,80



,	NI07) – Tor o scatolare	mbino scatolare NV14E	3: Relazione d	COMMESSA LI02	LOTTO <b>02D78</b>	CODIFICA CL	DOCUMENTO IN8100001	REV.	FOGLIO 77 di 129	
2	0,89	-94,64 (-107,15)	261,54	14	09,19	-577,34	20,11	20,11	5,39	
3	1,57	-86,96 (-90,16)	250,18	17	15,46	-618,25	20,11	20,11	6,86	
4	2,16	-100,35 (-114,83)	240,44	10	98,54	-524,63	20,11	20,11	4,57	
5	2,85	-135,02 (-135,02)	229,08	7	98,87	-470,86	20,11	20,11	3,49	

#### Verifiche taglio

N°	X	$\mathbf{v}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rd}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rsd}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rcd}}$	$\mathbf{A}_{\mathrm{sw}}$
1	0,30	-71,19	236,07	0,00	0,00	0,00
2	0,89	-31,61	234,78	0,00	0,00	0,00
3	1,57	8,10	233,28	0,00	0,00	0,00
4	2,16	36,57	232,00	0,00	0,00	0,00
5	2,85	63,30	230,50	0,00	0,00	0,00

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

Base sezione B = 100 cmAltezza sezione H = 60,00 cm

#### Verifiche presso-flessione

$\mathbf{N}^{\circ}$	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 (2,45)	-0,01	-1,92	-397,82	20,11	20,11	162,26
2	1,27	-44,49 (-95,74)	60,79	297,28	-468,20	20,11	20,11	4,89
3	2,60	-116,28 (-116,28)	60,79	237,41	-454,13	20,11	20,11	3,91
4	3,90	-42,04 (-98,91)	60,79	286,14	-465,58	20,11	20,11	4,71
5	5,20	0,00 (1,22)	-0,01	-3,84	-397,34	20,11	20,11	325,07

$\mathbf{N}^{\circ}$	X	$\mathbf{v}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rd}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{R}\mathbf{s}\mathbf{d}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rcd}}$	$\mathbf{A}_{\mathrm{sw}}$
1	0,00	5,04	220,56	0,00	0,00	0,00



IN81(NI07) - Tombino scatolare NV14B: Relazione di	COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
calcolo scatolare	LI02	02D78	CL	IN8100001	Α	78 di 129

2	1,27	-105,45	228,76	0,00	0,00	0,00
3	2,60	7,28	228,76	0,00	0,00	0,00
4	3,90	117,03	228,76	0,00	0,00	0,00
5	5,20	-2,52	220,56	0,00	0,00	0,00

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

Base sezione B = 100 cmAltezza sezione H = 50,00 cm

#### Verifiche presso-flessione

$\mathbf{N}^{\circ}$	X	M	N	$N_u$	$\mathbf{M}_{\mathbf{u}}$	$\mathbf{A_{fi}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	CS
1	0,35	-98,72 (-109,27)	54,63	177,09	-354,22	20,11	20,11	3,24
2	1,51	58,82 (93,77)	54,63	209,96	360,38	20,11	20,11	3,84
3	2,60	105,68 (105,68)	54,63	183,75	355,47	20,11	20,11	3,36
4	3,69	53,70 (90,51)	54,63	218,48	361,98	20,11	20,11	4,00
5	4,85	-109,27 (-109,27)	54,63	177,09	-354,22	20,11	20,11	3,24

#### Verifiche taglio

$\mathbf{N}^{\circ}$	X	$\mathbf{V}$	$V_{Rd}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{R}\mathbf{s}\mathbf{d}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rcd}}$	$\mathbf{A}_{\mathrm{sw}}$
1	0,35	178,67	207,47	0,00	0,00	0,00
2	1,51	88,26	207,47	0,00	0,00	0,00
3	2,60	-2,34	207,47	0,00	0,00	0,00
4	3,69	-92,95	207,47	0,00	0,00	0,00
5	4,85	-183,36	207,47	0,00	0,00	0,00

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



IN81(NI07) – Tombino scatolare NV14B: Relazione di calcolo scatolare

COMMESSA LOTTO CODIFICA DOCUMENTO REV. FOGLIO
LI02 02D78 CL IN8100001 A 79 di 129

Base sezione B = 100 cmAltezza sezione H = 50,00 cm

## Verifiche presso-flessione

$\mathbf{N}^{\circ}$	X	M	N	$N_{\mathrm{u}}$	$\mathbf{M}_{\mathbf{u}}$	$\mathbf{A_{fi}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	CS
1	0,30	-89,63 (-98,72)	209,93	1125,28	-529,17	20,11	20,11	5,36
2	0,89	-63,98 (-74,70)	202,71	1657,48	-610,77	20,11	20,11	8,18
3	1,57	-57,38 (-60,11)	194,30	2153,85	-666,39	20,11	20,11	11,09
4	2,16	-68,86 (-81,30)	187,08	1276,93	-554,90	20,11	20,11	6,83
5	2,85	-98,72 (-98,72)	178,67	879,59	-486,00	20,11	20,11	4,92

#### Verifiche taglio

$\mathbf{A}_{\mathrm{sw}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rcd}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rsd}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rd}}$	$\mathbf{v}$	X	N°
0,00	0,00	0,00	227,97	60,80	0,30	1
0,00	0,00	0,00	227,02	27,07	0,89	2
0,00	0,00	0,00	225,91	-6,90	1,57	3
0,00	0,00	0,00	224,95	-31,41	2,16	4
0,00	0,00	0,00	223,84	-54,63	2,85	5

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

Base sezione B = 100 cmAltezza sezione H = 50,00 cm

$\mathbf{N}^{\circ}$	X	M	N	$N_{\mathrm{u}}$	$\mathbf{M}_{\mathbf{u}}$	$\mathbf{A_{fi}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	CS
1	0,30	-100,18 (-109,27)	214,61	996,41	-507,30	20,11	20,11	4,64
2	0,89	-74,53 (-85,25)	207,40	1401,48	-576,04	20,11	20,11	6,76
3	1,57	-67,93 (-70,66)	198,99	1755,55	-623,42	20,11	20,11	8,82
4	2,16	-79,41 (-91,85)	191,77	1093,68	-523,81	20,11	20,11	5,70



IN81(NI07) - Tombino	scatolare	NV14B:	Relazione di
calcolo scatolare			

COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
LI02	02D78	CL	IN8100001	Α	80 di 129

5	2.85	-109,27 (-109,27)	183.36	786.10	-468.46	20.11	20.11	4.29
J	2,65	-107,47 (-107,47)	105,50	700,10	-400,40	20,11	20,11	4,23

## Verifiche taglio

N°	X	v	$V_{Rd}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{R}\mathbf{s}\mathbf{d}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rcd}}$	$\mathbf{A}_{\mathrm{sw}}$
1	0,30	-60,80	228,59	0,00	0,00	0,00
2	0,89	-27,07	227,64	0,00	0,00	0,00
3	1,57	6,90	226,53	0,00	0,00	0,00
4	2,16	31,41	225,57	0,00	0,00	0,00
5	2,85	54,63	224,46	0,00	0,00	0,00

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

Base sezione B = 100 cmAltezza sezione H = 60,00 cm

## Verifiche presso-flessione

$\mathbf{N}^{\circ}$	X	M	N	$N_{\mathrm{u}}$	$\mathbf{M}_{\mathbf{u}}$	$\mathbf{A_{fi}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	CS
1	0,00	0,00 (2,90)	-0,01	-1,44	-397,94	20,11	20,11	113,88
2	1,27	-55,34 (-113,38)	65,14	264,57	-460,51	20,11	20,11	4,06
3	2,60	-135,45 (-135,45)	65,14	215,97	-449,09	20,11	20,11	3,32
4	3,90	-47,29 (-113,89)	65,14	263,21	-460,20	20,11	20,11	4,04
5	5,20	0,00 (1,45)	-0,01	-4,24	-397,24	20,11	20,11	334,62

$\mathbf{N}^{\circ}$	X	$\mathbf{V}$	$ m V_{Rd}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{R}\mathbf{s}\mathbf{d}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rcd}}$	$\mathbf{A}_{\mathrm{sw}}$
1	0,00	5,96	220,56	0,00	0,00	0,00
2	1,27	-119,42	229,35	0,00	0,00	0,00
3	2,60	10,52	229,35	0,00	0,00	0,00
4	3,90	137,03	229,35	0,00	0,00	0,00



IN81(NI07) – Tombino scatolare NV14B: Relazione di calcolo scatolare

COMMESSA LOTTO CODIFICA DOCUMENTO REV. FOGLIO
LI02 02D78 CL IN8100001 A 81 di 129

5 5,20 -2,98 220,56 0,00 0,00 0,00

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

Base sezione B = 100 cmAltezza sezione H = 50,00 cm

## Verifiche presso-flessione

$\mathbf{N}^{\circ}$	X	M	N	$N_{\rm u}$	$\mathbf{M}_{\mathbf{u}}$	$\mathbf{A_{fi}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	CS
1	0,35	-118,23 (-139,33)	65,17	164,58	-351,87	20,11	20,11	2,53
2	1,51	53,58 (91,38)	65,17	264,29	370,58	20,11	20,11	4,06
3	2,60	103,08 (103,08)	65,17	230,23	364,19	20,11	20,11	3,53
4	3,69	43,35 (84,86)	65,17	287,99	375,02	20,11	20,11	4,42
5	4.85	-139.33 (-139.33)	65.17	164.58	-351.87	20.11	20.11	2.53

#### Verifiche taglio

$\mathbf{A}_{\mathrm{sw}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rcd}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rsd}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rd}}$	v	X	$\mathbf{N}^{\circ}$
0,00	0,00	0,00	208,86	196,69	0,35	1
0,00	0,00	0,00	208,86	95,45	1,51	2
0,00	0,00	0,00	208,86	-4,69	2,60	3
0,00	0,00	0,00	208,86	-104,83	3,69	4
0,00	0,00	0,00	208,86	-206,07	4,85	5

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

Base sezione B = 100 cmAltezza sezione H = 50,00 cm



IN81(NI07) – Tombino scatolare NV14B: Relazione di calcolo scatolare 

COMMESSA LOTTO CODIFICA DI CODIFICA DI COMMESSA LOTTO CODI

 COMMESSA
 LOTTO
 CODIFICA
 DOCUMENTO
 REV.
 FOGLIO

 LI02
 02D78
 CL
 IN8100001
 A
 82 di 129

#### Verifiche presso-flessione

$\mathbf{N}^{\circ}$	X	M	N	$N_{\mathrm{u}}$	$\mathbf{M}_{\mathbf{u}}$	$\mathbf{A_{fi}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	CS
1	0,30	-97,77 (-118,23)	238,89	1039,97	-514,69	20,11	20,11	4,35
2	0,89	-71,03 (-81,54)	229,15	1750,00	-622,71	20,11	20,11	7,64
3	1,57	-66,46 (-71,23)	217,79	1991,84	-651,44	20,11	20,11	9,15
4	2,16	-81,89 (-97,55)	208,05	1130,40	-530,04	20,11	20,11	5,43
5	2,85	-118,23 (-118,23)	196,69	776,28	-466,62	20,11	20,11	3,95

## Verifiche taglio

N°	X	V	$V_{Rd}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rsd}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rcd}}$	$\mathbf{A}_{\mathrm{sw}}$
1	0,30	65,15	231,79	0,00	0,00	0,00
2	0,89	26,53	230,51	0,00	0,00	0,00
3	1,57	-12,05	229,01	0,00	0,00	0,00
4	2,16	-39,56	227,72	0,00	0,00	0,00
5	2,85	-65,17	226,22	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 = 50,00 cm

N°	X	M	N	$N_{\mathrm{u}}$	$\mathbf{M}_{\mathbf{u}}$	$\mathbf{A_{fi}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	CS
1	0,30	-118,86 (-139,33)	248,27	859,18	-482,17	20,11	20,11	3,46
2	0,89	-92,13 (-102,64)	238,53	1297,86	-558,45	20,11	20,11	5,44
3	1,57	-87,55 (-92,33)	227,17	1428,71	-580,66	20,11	20,11	6,29
4	2,16	-102,99 (-118,65)	217,43	896,36	-489,14	20,11	20,11	4,12
5	2,85	-139,33 (-139,33)	206,07	657,06	-444,26	20,11	20,11	3,19



 ${\sf IN81}({\sf NI07})$  – Tombino scatolare NV14B: Relazione di calcolo scatolare

 COMMESSA
 LOTTO
 CODIFICA
 DOCUMENTO
 REV.
 FOGLIO

 LI02
 02D78
 CL
 IN8100001
 A
 83 di 129

## Verifiche taglio

$\mathbf{N}^{\circ}$	X	$\mathbf{v}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rd}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{R}\mathbf{s}\mathbf{d}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rcd}}$	$\mathbf{A}_{\mathrm{sw}}$
1	0,30	-65,15	233,03	0,00	0,00	0,00
2	0,89	-26,53	231,74	0,00	0,00	0,00
3	1,57	12,05	230,25	0,00	0,00	0,00
4	2,16	39,56	228,96	0,00	0,00	0,00
5	2,85	65,17	227,46	0,00	0,00	0,00

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

Base sezione B = 100 cmAltezza sezione H = 60,00 cm

## Verifiche presso-flessione

CS	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{fi}}$	$M_{\mathrm{u}}$	$N_{\mathrm{u}}$	N	M	X	$\mathbf{N}^{\circ}$
154,79	20,11	20,11	-397,89	-1,67	-0,01	0,00 (-2,25)	0,00	1
5,36	20,11	20,11	-468,25	297,49	55,54	-42,05 (-87,42)	1,27	2
4,36	20,11	20,11	-455,18	241,88	55,54	-104,49 (-104,52)	2,60	3
5,36	20,11	20,11	-468,29	297,62	55,54	-35,12 (-87,39)	3,90	4
404,60	20,11	20,11	-397,20	-4,37	-0,01	0,00 (1,12)	5,20	5

$\mathbf{N}^{\circ}$	X	V	$ m V_{Rd}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{R}\mathbf{s}\mathbf{d}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rcd}}$	$\mathbf{A}_{sw}$
1	0,00	4,62	220,56	0,00	0,00	0,00
2	1,27	-93,36	228,06	0,00	0,00	0,00
3	2,60	8,43	228,06	0,00	0,00	0,00
4	3,90	107,54	228,06	0,00	0,00	0,00
5	5,20	-2,31	220,56	0,00	0,00	0,00



IN81(NI07) – Tombino scatolare NV14B: Relazione di calcolo scatolare

 COMMESSA
 LOTTO
 CODIFICA
 DOCUMENTO
 REV.
 FOGLIO

 LI02
 02D78
 CL
 IN8100001
 A
 84 di 129

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

Base sezione B = 100 cmAltezza sezione H = 50,00 cm

#### Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	$N_{\rm u}$	$\mathbf{M}_{\mathbf{u}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{fi}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	CS
1	0,35	-94,99 (-112,57)	55,89	175,74	-353,97	20,11	20,11	3,14
2	1,51	41,37 (71,35)	55,89	294,78	376,30	20,11	20,11	5,27
3	2,60	80,53 (80,53)	55,89	256,13	369,05	20,11	20,11	4,58
4	3,69	32,84 (65,92)	55,89	323,65	381,71	20,11	20,11	5,79
5	4,85	-112,57 (-112,57)	55,89	175,74	-353,97	20,11	20,11	3,14

## Verifiche taglio

N°	X	$\mathbf{v}$	$V_{Rd}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{R}\mathbf{s}\mathbf{d}}$	$V_{Rcd}$	$\mathbf{A}_{\mathrm{sw}}$
1	0,35	155,90	207,64	0,00	0,00	0,00
2	1,51	75,71	207,64	0,00	0,00	0,00
3	2,60	-3,91	207,64	0,00	0,00	0,00
4	3,69	-83,52	207,64	0,00	0,00	0,00
5	4,85	-163,72	207,64	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 = 50,00 cm

$\mathbf{N}^{\circ}$	X	M	N	$N_u$	$\mathbf{M}_{\mathbf{u}}$	$\mathbf{A_{fi}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{fs}}$	CS
1	0,30	-77,60 (-94,99)	187,16	1001,14	-508,10	20,11	20,11	5,35



,	NI07) – Tor lo scatolare	nbino scatolare NV14E	3: Relazione	COMMESSA LI02	LOTTO <b>02D78</b>	CODIFICA CL	DOCUMENTO IN8100001	REV.	FOGLIO 85 di 129	
2	0,89	-54,76 (-63,77)	179,95	17	61,32	-624,17	20,11	20,11	9,79	
3	1,57	-50,77 (-54,79)	171,53	20	58,65	-657,60	20,11	20,11	12,00	
4	2,16	-63,89 (-77,26)	164,32	11	25,57	-529,22	20,11	20,11	6,85	
5	2,85	-94,99 (-94,99)	155,90	7	61,20	-463,79	20,11	20,11	4,88	

## Verifiche taglio

N°	X	V	$V_{Rd}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rsd}}$	$V_{Rcd}$	$\mathbf{A}_{\mathrm{sw}}$
1	0,30	55,55	224,96	0,00	0,00	0,00
2	0,89	22,74	224,01	0,00	0,00	0,00
3	1,57	-10,16	222,90	0,00	0,00	0,00
4	2,16	-33,75	221,95	0,00	0,00	0,00
5	2,85	-55,89	220,84	0,00	0,00	0,00

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

Base sezione B = 100 cmAltezza sezione H = 50,00 cm

## Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	$N_{\rm u}$	$\mathbf{M}_{\mathbf{u}}$	$\mathbf{A_{fi}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	CS
1	0,30	-95,18 (-112,57)	194,98	823,56	-475,49	20,11	20,11	4,22
2	0,89	-72,34 (-81,35)	187,76	1283,24	-555,97	20,11	20,11	6,83
3	1,57	-68,35 (-72,37)	179,35	1445,88	-583,48	20,11	20,11	8,06
4	2,16	-81,48 (-94,84)	172,13	883,36	-486,71	20,11	20,11	5,13
5	2,85	-112,57 (-112,57)	163,72	641,99	-441,43	20,11	20,11	3,92

$\mathbf{N}^{\circ}$	X	$\mathbf{v}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rd}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{R}\mathbf{s}\mathbf{d}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{Red}}$	$\mathbf{A}_{\mathrm{sw}}$
1	0,30	-55,55	226,00	0,00	0,00	0,00



IN81(NI07) - Tombino scatolare NV14B: Relazione di	COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
calcolo scatolare	LI02	02D78	CL	IN8100001	Α	86 di 129

2	0,89	-22,74	225,04	0,00	0,00	0,00
3	1,57	10,16	223,93	0,00	0,00	0,00
4	2,16	33,75	222,98	0,00	0,00	0,00
5	2.85	55.89	221.87	0.00	0.00	0.00

## $\underline{Verifica\ sezioni\ fondazione\ [Combinazione\ n^\circ\ 5\ -\ SLU\ (Caso\ A1-M1)\ -\ Sisma\ Vert.\ positivo\ ]}$

Base sezione B = 100 cmAltezza sezione H = 60,00 cm

## Verifiche presso-flessione

CS	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	$\mathbf{A_{fi}}$	$\mathbf{M}_{\mathbf{u}}$	$N_{\rm u}$	N	M	X	$\mathbf{N}^{\circ}$
18,67	20,11	20,11	-73,99	-1281,22	-69,04	0,00 (0,82)	0,00	1
7,73	20,11	20,11	529,49	557,95	72,14	25,18 (68,46)	1,27	2
7,81	20,11	20,11	-540,94	606,66	77,66	-60,10 (-69,24)	2,60	3
8,01	20,11	20,11	-554,71	665,19	83,04	-51,27 (-69,24)	3,90	4
118,00	20,11	20,11	204,07	8118,59	69,01	0,00 (-1,32)	5,20	5

#### Verifiche taglio

N°	X	V	$V_{Rd}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rsd}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rcd}}$	$\mathbf{A}_{\mathrm{sw}}$
1	0,00	1,70	211,29	0,00	0,00	0,00
2	1,27	-89,04	230,30	0,00	0,00	0,00
3	2,60	-28,69	231,04	0,00	0,00	0,00
4	3,90	54,43	231,77	0,00	0,00	0,00
5	5,20	-2,73	229,85	0,00	0,00	0,00

 $\underline{Verifica\ sezioni\ traverso\ [Combinazione\ n^\circ\ 5\ -\ SLU\ (Caso\ A1-M1)\ -\ Sisma\ Vert.\ positivo\ ]}$ 



IN81(NI07) – Tombino scatolare NV14B: Relazione di calcolo scatolare

 COMMESSA
 LOTTO
 CODIFICA
 DOCUMENTO
 REV.
 FOGLIO

 LI02
 02D78
 CL
 IN8100001
 A
 87 di 129

Base sezione B = 100 cmAltezza sezione H = 50,00 cm

## Verifiche presso-flessione

$\mathbf{N}^{\circ}$	X	M	N	$N_{\rm u}$	$\mathbf{M}_{\mathbf{u}}$	$\mathbf{A_{fi}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	CS
1	0,35	-20,52 (-52,80)	43,53	313,05	-379,72	20,11	20,11	7,19
2	1,51	44,78 (55,96)	47,53	324,27	381,83	20,11	20,11	6,82
3	2,60	52,93 (55,96)	51,29	355,27	387,64	20,11	20,11	6,93
4	3,69	9,38 (34,58)	55,05	728,76	457,70	20,11	20,11	13,24
5	4,85	-93,53 (-93,53)	59,05	229,87	-364,12	20,11	20,11	3,89

#### Verifiche taglio

$\mathbf{N}^{\circ}$	X	V	$V_{Rd}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{R}\mathbf{s}\mathbf{d}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rcd}}$	$\mathbf{A}_{\mathrm{sw}}$
1	0,35	81,52	206,00	0,00	0,00	0,00
2	1,51	31,16	206,53	0,00	0,00	0,00
3	2,60	-16,23	207,03	0,00	0,00	0,00
4	3,69	-63,62	207,53	0,00	0,00	0,00
5	4,85	-113,97	208,05	0,00	0,00	0,00

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

Base sezione B = 100 cmAltezza sezione H = 50,00 cm

$\mathbf{N}^{\circ}$	X	$\mathbf{M}$	N	$N_u$	$M_{\rm u}$	$\mathbf{A_{fi}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{fs}}$	CS
1	0,30	-123,20 (-123,20)	117,17	371,60	-390,71	20,11	20,11	3,17
2	0,89	-57,43 (-92,36)	108,94	486,25	-412,21	20,11	20,11	4,46
3	1,57	-14,65 (-29,42)	99,34	2294,32	-679,35	20,11	20,11	23,09
4	2,16	-4,52 (-5,40)	91,12	6491,75	-385,03	20,11	20,11	71,25



IN81(NI07) - Tombino scatolare NV14B: Relazione di	
calcolo scatolare	

COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
LI02	02D78	CL	IN8100001	Α	88 di 129

5	2.85	-20,52 (-37,75)	81,52	1152.47	-533.78	20.11	20.11	14.14
9	2,00	20,32 ( 31,13)	01,52	1132,77	222,10	20,11	20,11	17,17

## Verifiche taglio

N°	X	v	$V_{Rd}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rsd}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rcd}}$	$\mathbf{A}_{\mathrm{sw}}$
1	0,30	135,94	215,73	0,00	0,00	0,00
2	0,89	88,19	214,64	0,00	0,00	0,00
3	1,57	37,28	213,37	0,00	0,00	0,00
4	2,16	-2,23	212,29	0,00	0,00	0,00
5	2,85	-43,53	211,02	0,00	0,00	0,00

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

Base sezione B = 100 cmAltezza sezione H = 50,00 cm

## Verifiche presso-flessione

$\mathbf{N}^{\circ}$	X	M	N	$N_{\rm u}$	$\mathbf{M}_{\mathbf{u}}$	$\mathbf{A_{fi}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	CS
1	0,30	-27,85 (-35,53)	149,62	3022,43	-717,74	20,11	20,11	20,20
2	0,89	-23,80 (-25,79)	141,39	3777,72	-689,05	20,11	20,11	26,72
3	1,57	-35,68 (-47,06)	131,79	1740,35	-621,46	20,11	20,11	13,20
4	2,16	-57,55 (-75,34)	123,57	760,38	-463,64	20,11	20,11	6,15
5	2,85	-93,53 (-93,53)	113,97	507,01	-416,11	20,11	20,11	4,45

$\mathbf{N}^{\circ}$	X	v	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rd}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{R}\mathbf{s}\mathbf{d}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rcd}}$	$\mathbf{A}_{\mathrm{sw}}$
1	0,30	-19,41	220,01	0,00	0,00	0,00
2	0,89	5,03	218,92	0,00	0,00	0,00
3	1,57	28,74	217,66	0,00	0,00	0,00
4	2,16	44,95	216,57	0,00	0,00	0,00



IN81(NI07) – Tombino scatolare NV14B: Relazione di calcolo scatolare

COMMESSA LOTTO CODIFICA DOCUMENTO REV. FOGLIO

LI02 02D78 CL IN8100001 A 89 di 129

5 2,85 59,05 215,30 0,00 0,00 0,00

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

Base sezione B = 100 cm

H = 60,00 cm

## Verifiche presso-flessione

Altezza sezione

CS	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	$\mathbf{A_{fi}}$	$\mathbf{M}_{\mathbf{u}}$	$N_{\rm u}$	N	M	X	N°
18,59	20,11	20,11	-75,34	-1275,88	-69,04	0,00 (-0,57)	0,00	1
7,61	20,11	20,11	525,99	543,03	71,34	29,67 (69,10)	1,27	2
9,44	20,11	20,11	-568,81	725,15	76,86	-50,01 (-60,28)	2,60	3
9,73	20,11	20,11	-586,38	799,89	82,24	-46,51 (-60,28)	3,90	4
118.55	20.11	20.11	170.12	8156.48	69.01	0.00 (-1.20)	5.20	5

#### Verifiche taglio

$\mathbf{N}^{\circ}$	X	V	$V_{Rd}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{R}\mathbf{s}\mathbf{d}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rcd}}$	$\mathbf{A}_{\mathrm{sw}}$
1	0,00	1,17	211,29	0,00	0,00	0,00
2	1,27	-81,12	230,19	0,00	0,00	0,00
3	2,60	-29,21	230,93	0,00	0,00	0,00
4	3,90	45,69	231,66	0,00	0,00	0,00
5	5,20	-2,46	229,85	0,00	0,00	0,00

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

Base sezione B = 100 cmAltezza sezione H = 50,00 cm



IN81(NI07) – Tombino scatolare NV14B: Relazione di calcolo scatolare

COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
LI02	02D78	CL	IN8100001	Α	90 di 129

## Verifiche presso-flessione

$\mathbf{N}^{\circ}$	X	$\mathbf{M}$	N	$N_u$	$\mathbf{M}_{\mathbf{u}}$	$\mathbf{A_{fi}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{fs}}$	CS
1	0,35	-17,04 (-46,25)	44,33	375,12	-391,37	20,11	20,11	8,46
2	1,51	41,58 (50,94)	48,33	370,50	390,50	20,11	20,11	7,67
3	2,60	47,68 (50,94)	52,09	406,20	397,20	20,11	20,11	7,80
4	3,69	6,18 (29,88)	55,85	923,85	494,30	20,11	20,11	16,54
5	4,85	-90,06 (-90,06)	59,85	243,71	-366,72	20,11	20,11	4,07

## Verifiche taglio

N°	X	V	$V_{Rd}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rsd}}$	$V_{Rcd}$	$\mathbf{A}_{\mathrm{sw}}$
1	0,35	73,75	206,11	0,00	0,00	0,00
2	1,51	27,40	206,64	0,00	0,00	0,00
3	2,60	-16,23	207,13	0,00	0,00	0,00
4	3,69	-59,85	207,63	0,00	0,00	0,00
5	4,85	-106,21	208,16	0,00	0,00	0,00

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

Base sezione B = 100 cmAltezza sezione H = 50,00 cm

$\mathbf{N}^{\circ}$	X	M	N	$N_{\mathrm{u}}$	$\mathbf{M}_{\mathbf{u}}$	$\mathbf{A_{fi}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	CS
1	0,30	-117,68 (-117,68)	100,62	326,89	-382,32	20,11	20,11	3,25
2	0,89	-52,38 (-86,99)	94,42	437,48	-403,07	20,11	20,11	4,63
3	1,57	-10,15 (-24,60)	87,19	2453,92	-692,40	20,11	20,11	28,15
4	2,16	-0,49 (-1,69)	80,99	7013,07	-146,77	20,11	20,11	86,60
5	2,85	-17,04 (-34,60)	73,75	1129,76	-529,93	20,11	20,11	15,32



 ${\sf IN81}({\sf NI07})$  – Tombino scatolare NV14B: Relazione di calcolo scatolare

COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
LI02	02D78	CL	IN8100001	Α	91 di 129

## Verifiche taglio

$\mathbf{N}^{\circ}$	X	v	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rd}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{R}\mathbf{s}\mathbf{d}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rcd}}$	$\mathbf{A}_{\mathrm{sw}}$
1	0,30	135,14	213,54	0,00	0,00	0,00
2	0,89	87,39	212,72	0,00	0,00	0,00
3	1,57	36,48	211,77	0,00	0,00	0,00
4	2,16	-3,03	210,95	0,00	0,00	0,00
5	2,85	-44,33	209,99	0,00	0,00	0,00

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

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 50,00 cm

## Verifiche presso-flessione

$\mathbf{N}^{\circ}$	X	M	N	$N_{\rm u}$	$\mathbf{M}_{\mathbf{u}}$	$\mathbf{A_{fi}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	CS
1	0,30	-22,33 (-29,69)	133,07	3219,97	-718,54	20,11	20,11	24,20
2	0,89	-18,75 (-21,06)	126,87	4030,79	-669,08	20,11	20,11	31,77
3	1,57	-31,18 (-42,88)	119,64	1730,15	-620,14	20,11	20,11	14,46
4	2,16	-53,52 (-71,63)	113,44	723,13	-456,65	20,11	20,11	6,37
5	2,85	-90,06 (-90,06)	106,21	486,10	-412,19	20,11	20,11	4,58

N°	X	V	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rd}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rsd}}$	$V_{Rcd}$	$\mathbf{A}_{\mathrm{sw}}$
1	0,30	-18,60	217,82	0,00	0,00	0,00
2	0,89	5,83	217,01	0,00	0,00	0,00
3	1,57	29,54	216,05	0,00	0,00	0,00
4	2,16	45,75	215,23	0,00	0,00	0,00
5	2,85	59,85	214,28	0,00	0,00	0,00



IN81(NI07) - Tombino scatolare NV14B: Relazione di calcolo scatolare

COMMESSA LOTTO LI02 02D78

CODIFICA CL

DOCUMENTO IN8100001

REV. FOGLIO Α

92 di 129

## $\underline{Verifica\ sezioni\ fondazione\ [Combinazione\ n^\circ\ 7\ -\ SLU\ (Caso\ A2-M2)\ -\ Sisma\ Vert.\ positivo\ ]}$

Base sezione B = 100 cmAltezza sezione H = 60,00 cm

#### Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	$N_{\mathrm{u}}$	$\mathbf{M}_{\mathbf{u}}$	$\mathbf{A_{fi}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	CS
1	0,00	0,00 (0,84)	-69,79	-1281,35	-73,96	20,11	20,11	18,47
2	1,27	26,33 (70,33)	79,39	612,10	542,22	20,11	20,11	7,71
3	2,60	-60,26 (-69,47)	84,91	683,15	-558,93	20,11	20,11	8,05
4	3,90	-51,09 (-69,47)	90,29	745,49	-573,59	20,11	20,11	8,26
5	5,20	0,00 (1,34)	69,76	8117,87	204,72	20,11	20,11	116,72

## Verifiche taglio

$\mathbf{N}^{\circ}$	X	V	$V_{Rd}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rsd}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rcd}}$	$\mathbf{A}_{\mathrm{sw}}$
1	0,00	1,72	211,19	0,00	0,00	0,00
2	1,27	-90,52	231,27	0,00	0,00	0,00
3	2,60	-29,04	232,02	0,00	0,00	0,00
4	3,90	55,45	232,75	0,00	0,00	0,00
5	5,20	-2,76	229,95	0,00	0,00	0,00

## $\underline{Verifica\ sezioni\ traverso\ [Combinazione\ n^\circ\ 7\ -\ SLU\ (Caso\ A2-M2)\ -\ Sisma\ Vert.\ positivo\ ]}$

Base sezione B = 100 cmAltezza sezione H = 50,00 cm

$\mathbf{N}^{\circ}$	X	M	N	$N_u$	$M_{\rm u}$	$\mathbf{A_{fi}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	CS
1	0,35	-22,27 (-55,41)	49,26	342,46	-385,24	20,11	20,11	6,95



`	07) – Tomb scatolare	ino scatolare NV14B	: Relazione di	COMMESSA LI02	LOTTO <b>02D78</b>	CODIFICA CL	DOCUMENTO IN8100001	REV.	FOGLIO 93 di 129
2	1,51	44,88 (56,50)	53,26	367,60	389,96	20,11	20,11	6,90	
3	2,60	53,48 (56,50)	57,02	399,63	395,97	20,11	20,11	7,01	
4	3,69	9,15 (34,85)	60,78	832,05	477,08	20,11	20,11	13,69	
5	4,85	-95,96 (-95,96)	64,78	248,14	-367,55	20,11	20,11	3,83	

#### Verifiche taglio

N°	X	V	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rd}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{R}\mathbf{s}\mathbf{d}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rcd}}$	$\mathbf{A}_{\mathrm{sw}}$
1	0,35	83,71	206,76	0,00	0,00	0,00
2	1,51	32,15	207,29	0,00	0,00	0,00
3	2,60	-16,38	207,79	0,00	0,00	0,00
4	3,69	-64,90	208,28	0,00	0,00	0,00
5	4,85	-116,46	208,81	0,00	0,00	0,00

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

Base sezione B = 100 cmAltezza sezione H = 50,00 cm

## Verifiche presso-flessione

$\mathbf{N}^{\circ}$	X	M	N	$N_{\mathrm{u}}$	$\mathbf{M}_{\mathbf{u}}$	$\mathbf{A_{fi}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	CS
1	0,30	-126,02 (-126,02)	119,37	369,77	-390,36	20,11	20,11	3,10
2	0,89	-56,72 (-93,26)	111,14	492,70	-413,42	20,11	20,11	4,43
3	1,57	-12,56 (-27,35)	101,54	2602,54	-700,91	20,11	20,11	25,63
4	2,16	-3,28 (-5,30)	93,31	6566,00	-373,00	20,11	20,11	70,37
5	2,85	-22,27 (-41,77)	83,71	1026,98	-512,49	20,11	20,11	12,27

$\mathbf{N}^{\circ}$	X	v	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rd}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{R}\mathbf{s}\mathbf{d}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rcd}}$	$\mathbf{A}_{\mathrm{sw}}$
1	0,30	143,94	216,02	0,00	0,00	0,00



IN81(NI07) - Tombino scatolare NV14B: Relazione di	COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
calcolo scatolare	LI02	02D78	CL	IN8100001	Α	94 di 129

2	0,89	92,26	214,93	0,00	0,00	0,00
3	1,57	37,35	213,66	0,00	0,00	0,00
4	2,16	-5,11	212,58	0,00	0,00	0,00
5	2.85	-49.26	211.31	0.00	0.00	0.00

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

Base sezione B = 100 cmAltezza sezione H = 50,00 cm

#### Verifiche presso-flessione

$\mathbf{N}^{\circ}$	X	M	N	$N_{\rm u}$	$M_{\mathrm{u}}$	$\mathbf{A_{fi}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	CS
1	0,30	-29,43 (-39,69)	152,12	2709,49	-707,03	20,11	20,11	17,81
2	0,89	-22,63 (-23,47)	143,89	4078,20	-665,24	20,11	20,11	28,34
3	1,57	-33,79 (-45,44)	134,29	1895,96	-641,53	20,11	20,11	14,12
4	2,16	-56,84 (-75,94)	126,06	773,86	-466,17	20,11	20,11	6,14
5	2,85	-95,96 (-95,96)	116,46	504,44	-415,63	20,11	20,11	4,33

#### Verifiche taglio

$\mathbf{N}^{\circ}$	X	$\mathbf{v}$	$ m V_{Rd}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{R}\mathbf{s}\mathbf{d}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rcd}}$	$\mathbf{A}_{\mathrm{sw}}$
1	0,30	-25,91	220,34	0,00	0,00	0,00
2	0,89	2,11	219,25	0,00	0,00	0,00
3	1,57	29,43	217,99	0,00	0,00	0,00
4	2,16	48,23	216,90	0,00	0,00	0,00
5	2,85	64,78	215,63	0,00	0,00	0,00

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



IN81(NI07) – Tombino scatolare NV14B: Relazione di calcolo scatolare

COMMESSA LOTTO CODIFICA DOCUMENTO REV. FOGLIO
LI02 02D78 CL IN8100001 A 95 di 129

Base sezione B = 100 cmAltezza sezione H = 60,00 cm

## Verifiche presso-flessione

$\mathbf{N}^{\circ}$	X	$\mathbf{M}$	N	$N_{\mathrm{u}}$	$\mathbf{M}_{\mathbf{u}}$	$\mathbf{A_{fi}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	CS
1	0,00	0,00 (0,58)	-69,79	-1276,07	-75,30	20,11	20,11	18,39
2	1,27	30,82 (70,96)	78,59	596,38	538,53	20,11	20,11	7,59
3	2,60	-50,16 (-60,51)	84,10	822,43	-591,68	20,11	20,11	9,78
4	3,90	-46,33 (-60,51)	89,49	903,09	-610,64	20,11	20,11	10,09
5	5,20	0,00 (-1,21)	69,76	8155,34	171,14	20,11	20,11	117,26

#### Verifiche taglio

$\mathbf{N}^{\circ}$	X	$\mathbf{v}$	$V_{Rd}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rsd}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rcd}}$	$\mathbf{A}_{\mathrm{sw}}$
1	0,00	1,19	211,19	0,00	0,00	0,00
2	1,27	-82,60	231,17	0,00	0,00	0,00
3	2,60	-29,57	231,91	0,00	0,00	0,00
4	3,90	46,71	232,64	0,00	0,00	0,00
5	5,20	-2,49	229,95	0,00	0,00	0,00

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

Base sezione B = 100 cmAltezza sezione H = 50,00 cm

$\mathbf{N}^{\circ}$	X	M	N	$N_{\rm u}$	$\mathbf{M_{u}}$	$\mathbf{A_{fi}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}s}$	CS
1	0,35	-18,79 (-48,87)	50,06	407,10	-397,37	20,11	20,11	8,13
2	1,51	41,68 (51,47)	54,06	419,86	399,76	20,11	20,11	7,77
3	2,60	48,23 (51,47)	57,82	456,88	406,70	20,11	20,11	7,90
4	3,69	5,95 (30,16)	61,59	1056,79	517,55	20,11	20,11	17,16



IN81(NI07) - Tombino scatolare NV14B: Relazione di	
calcolo scatolare	

COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
LI02	02D78	CL	IN8100001	Α	96 di 129

20,11

4,00

5	4,85	-92,48 (-92,48)	65,58	262,57	-370,25	20,11
J	4,65	-32,40 (-32,40)	05,56	202,37	-370,23	20,1

## Verifiche taglio

N°	X	V	$V_{Rd}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{R}\mathbf{s}\mathbf{d}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rcd}}$	$\mathbf{A}_{\mathrm{sw}}$
1	0,35	75,95	206,87	0,00	0,00	0,00
2	1,51	28,39	207,40	0,00	0,00	0,00
3	2,60	-16,38	207,89	0,00	0,00	0,00
4	3,69	-61,14	208,39	0,00	0,00	0,00
5	4,85	-108,70	208,92	0,00	0,00	0,00

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

Base sezione B = 100 cmAltezza sezione H = 50,00 cm

## Verifiche presso-flessione

$\mathbf{N}^{\circ}$	X	M	N	$N_{u}$	$\mathbf{M}_{\mathbf{u}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{fi}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	CS
1	0,30	-120,50 (-120,50)	102,81	326,08	-382,17	20,11	20,11	3,17
2	0,89	-51,67 (-87,89)	96,61	444,52	-404,38	20,11	20,11	4,60
3	1,57	-8,06 (-22,53)	89,38	2832,88	-714,10	20,11	20,11	31,69
4	2,16	0,75 (1,00)	83,18	7099,09	85,02	20,11	20,11	85,34
5	2,85	-18,79 (-38,61)	75,95	998,49	-507,66	20,11	20,11	13,15

$\mathbf{N}^{\circ}$	X	V	$V_{Rd}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{R}\mathbf{s}\mathbf{d}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rcd}}$	$\mathbf{A}_{\mathrm{sw}}$
1	0,30	143,13	213,83	0,00	0,00	0,00
2	0,89	91,46	213,01	0,00	0,00	0,00
3	1,57	36,54	212,06	0,00	0,00	0,00
4	2,16	-5,91	211,24	0,00	0,00	0,00



 ${\sf IN81}({\sf NI07})$  – Tombino scatolare NV14B: Relazione di calcolo scatolare

COMMESSA LOTTO CODIFICA DOCUMENTO REV. FOGLIO
LI02 02D78 CL IN8100001 A 97 di 129

5 2,85 -50,06 210,28 0,00 0,00 0,00

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

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 50,00 cm

## Verifiche presso-flessione

$\mathbf{N}^{\circ}$	X	M	N	$N_{\mathrm{u}}$	$\mathbf{M}_{\mathbf{u}}$	$\mathbf{A_{fi}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	CS
1	0,30	-23,91 (-33,86)	135,56	2867,01	-716,05	20,11	20,11	21,15
2	0,89	-17,59 (-18,74)	129,36	4404,21	-638,02	20,11	20,11	34,05
3	1,57	-29,29 (-41,26)	122,13	1900,93	-642,17	20,11	20,11	15,56
4	2,16	-52,81 (-72,23)	115,93	737,19	-459,29	20,11	20,11	6,36
5	2,85	-92,48 (-92,48)	108,70	484,02	-411,80	20,11	20,11	4,45

$\mathbf{N}^{\circ}$	X	V	$V_{Rd}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rsd}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rcd}}$	$\mathbf{A}_{\mathrm{sw}}$
1	0,30	-25,11	218,15	0,00	0,00	0,00
2	0,89	2,91	217,34	0,00	0,00	0,00
3	1,57	30,23	216,38	0,00	0,00	0,00
4	2,16	49,03	215,56	0,00	0,00	0,00
5	2,85	65,58	214,61	0,00	0,00	0,00



IN81(NI07) – Tombino scatolare NV14B: Relazione di calcolo scatolare

COMMESSA LOTTO CODIFICA DOCUMENTO

LI02 02D78 CL IN8100001

TO REV. FOGLIO

1 A 98 di 129

## Verifiche combinazioni SLE

Simbologia adottata ed unità di misura

N° Indice sezione

X Ascissa/Ordinata sezione, espresso in m

M Momento flettente, espresso in kNm

V Taglio, espresso in kN

N Sforzo normale, espresso in kN

Afi Area armatura inferiore, espressa in cmq

A<sub>fs</sub> Area armatura superiore, espressa in cmq

 $\sigma_{\!\scriptscriptstyle ji}$  Tensione nell'armatura disposta in corrispondenza del lembo inferiore, espresse in MPa

σ<sub>fs</sub> Tensione nell'armatura disposta in corrispondenza del lembo superiore, espresse in MPa

σ<sub>c</sub> Tensione nel calcestruzzo, espresse in MPa

 $au_c$  Tensione tangenziale nel calcestruzzo, espresse in MPa

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

## $\underline{Verifica\ sezioni\ fondazione\ [Combinazione\ n^\circ\ 9\ -\ SLE\ (Quasi\ Permanente)]}$

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 60,00 cm

#### Verifiche presso-flessione

$\mathbf{N}^{\circ}$	X	M	$\mathbf{N}$	$\mathbf{A_{fi}}$	$\mathbf{A_{fs}}$	$\sigma_{\mathrm{fs}}$	$\sigma_{\rm fi}$	$\sigma_{\rm c}$
1	0,00	0,00	-0,01	20,11	20,11	0,12	0,02	0,00
2	1,27	-17,22	55,73	20,11	20,11	5,92	4,90	0,42
3	2,60	-59,69	55,73	20,11	20,11	47,55	14,07	1,45
4	3,90	-14,31	55,73	20,11	20,11	3,57	4,17	0,34
5	5,20	0,00	-0,01	20,11	20,11	0,03	0,01	0,00

#### Verifiche taglio

 $N^{\circ}$  X V  $au_c$   $A_{sw}$ 



IN81(NI07) – Tombino scatolare NV14B: Relazione di calcolo scatolare

COMMESSA LOTTO CODIFICA DOCUMENTO REV. FOGLIO
LI02 02D78 CL IN8100001 A 99 di 129

1	0,00	3,31	-0,012	0,00
2	1,27	-62,61	-0,136	0,00
3	2,60	5,21	0,011	0,00
4	3,90	71,24	0,155	0,00
5	5.20	-1.66	-0.001	0.00

#### $\underline{Verifica\ sezioni\ traverso\ [Combinazione\ n^\circ\ 9\ -\ SLE\ (Quasi\ Permanente)]}$

Base sezione B = 100 cmAltezza sezione H = 50,00 cm

## Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	$\mathbf{A_{fi}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	$\sigma_{\mathrm{fs}}$	$\sigma_{\rm fi}$	$\sigma_{\rm c}$
1	0,35	-47,91	31,51	20,11	20,11	52,83	13,58	1,60
2	1,51	30,60	31,51	20,11	20,11	9,15	31,11	1,03
3	2,60	53,29	31,51	20,11	20,11	14,95	59,60	1,78
4	3,69	26,34	31,51	20,11	20,11	8,05	25,77	0,89
5	4,85	-56,70	31,51	20,11	20,11	63,88	15,81	1,89

## Verifiche taglio

N°	X	V	$ au_{ m c}$	$\mathbf{A}_{\mathrm{sw}}$
1	0,35	91,91	0,246	0,00
2	1,51	43,55	0,116	0,00
3	2,60	-1,95	-0,005	0,00
4	3,69	-47,46	-0,127	0,00
5	4,85	-95,81	-0,256	0,00

#### $\underline{Verifica\ sezioni\ piedritto\ sinistro\ [Combinazione\ n^\circ\ 9\ -\ SLE\ (Quasi\ Permanente)]}$



IN81(NI07) – Tombino scatolare NV14B: Relazione di calcolo scatolare

COMMESSA LOTTO LI02 02D78

CODIFICA CL DOCUMENTO IN8100001 REV.

FOGLIO 100 di 129

Base sezione B = 100 cmAltezza sezione H = 50,00 cm

#### Verifiche presso-flessione

$\sigma_{\rm c}$	$\sigma_{\rm fi}$	$\sigma_{\mathrm{fs}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	$\mathbf{A_{fi}}$	N	M	X	N°
2,18	21,13	51,88	20,11	20,11	123,17	-63,66	0,30	1
1,33	14,03	23,32	20,11	20,11	115,95	-38,83	0,89	2
0,95	10,61	12,51	20,11	20,11	107,54	-27,97	1,57	3
1,08	11,56	17,90	20,11	20,11	100,32	-31,64	2,16	4
1.64	15.87	39.21	20.11	20.11	91.91	-47.91	2.85	5

## Verifiche taglio

$\mathbf{N}^{\circ}$	X	$\mathbf{v}$	$ au_{ m c}$	$\mathbf{A}_{\mathrm{sw}}$
1	0,30	55,74	0,149	0,00
2	0,89	29,27	0,078	0,00
3	1,57	3,20	0,009	0,00
4	2,16	-15,04	-0,040	0,00
5	2,85	-31,51	-0,084	0,00

#### $\underline{Verifica\ sezioni\ piedritto\ destro\ [Combinazione\ n^{\circ}\ 9\ -\ SLE\ (Quasi\ Permanente)]}$

Base sezione B = 100 cmAltezza sezione H = 50,00 cm

$\sigma_{\rm c}$	σfi	$\sigma_{\mathrm{fs}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{fi}}$	N	M	X	$\mathbf{N}^{\circ}$
2,47	23,61	61,88	20,11	20,11	127,07	-72,45	0,30	1
1,63	16,63	33,00	20,11	20,11	119,86	-47,62	0,89	2



IN81(NI07) - Tombino scatolare NV14B: Relazione di	COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
calcolo scatolare	LI02	02D78	CL	IN8100001	Α	101 di 129

3	1,57	-36,76	111,44	20,11	20,11	21,76	13,32	1,26
4	2,16	-40,43	104,23	20,11	20,11	27,52	14,19	1,38
5	2.85	-56.70	95.81	20.11	20.11	49 22	18 35	1 93

## Verifiche taglio

$\mathbf{N}^{\circ}$	X	V	$ au_{ m c}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{sw}}$
1	0,30	-55,74	-0,149	0,00
2	0,89	-29,27	-0,078	0,00
3	1,57	-3,20	-0,009	0,00
4	2,16	15,04	0,040	0,00
5	2,85	31,51	0,084	0,00

## $\underline{Verifica\ sezioni\ fondazione\ [Combinazione\ n^{\circ}\ 10\ - SLE\ (Frequente)]}$

Base sezione B = 100 cmAltezza sezione H = 60,00 cm

## Verifiche presso-flessione

$\mathbf{N}^{\circ}$	X	M	N	$\mathbf{A_{fi}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	$\sigma_{\mathrm{fs}}$	$\sigma_{\rm fi}$	$\sigma_{\rm c}$
1	0,00	0,00	-0,01	20,11	20,11	0,04	0,01	0,00
2	1,27	-34,82	54,85	20,11	20,11	22,85	8,86	0,85
3	2,60	-96,21	54,85	20,11	20,11	84,61	21,46	2,31
4	3,90	-32,85	54,85	20,11	20,11	20,90	8,44	0,81
5	5,20	0,00	-0,01	20,11	20,11	0,01	0,00	0,00

$A_{sw}$	$ au_{ m c}$	$\mathbf{v}$	X	$\mathbf{N}^{\circ}$
0,00	-0,011	4,41	0,00	1



 ${\sf IN81}({\sf NI07})$  – Tombino scatolare NV14B: Relazione di calcolo scatolare

COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
LI02	02D78	CL	IN8100001	Α	102 di 129

2	1,27	-90,02	-0,196	0,00
3	2,60	6,28	0,014	0,00
4	3,90	100,02	0,218	0,00
5	5.20	-2 20	-0.004	0.00

## $\underline{Verifica\ sezioni\ traverso\ [Combinazione\ n^{\circ}\ 10\ -\ SLE\ (Frequente)]}$

Base sezione B = 100 cmAltezza sezione H = 50,00 cm

#### Verifiche presso-flessione

$\sigma_{c}$	σ <sub>fi</sub>	$\sigma_{\mathrm{fs}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	$\mathbf{A_{fi}}$	N	M	X	$\mathbf{N}^{\circ}$
2,61	21,76	88,70	20,11	20,11	41,67	-78,34	0,35	1
1,70	53,95	14,72	20,11	20,11	41,67	50,69	1,51	2
2,96	102,13	24,47	20,11	20,11	41,67	89,01	2,60	3
1,56	48,60	13,63	20,11	20,11	41,67	46,42	3,69	4
2,90	24,00	99,76	20,11	20,11	41,67	-87,13	4,85	5

## Verifiche taglio

N°	X	V	$ au_{ m c}$	$\mathbf{A}_{\mathrm{sw}}$
1	0,35	147,22	0,394	0,00
2	1,51	72,22	0,193	0,00
3	2,60	-1,95	-0,005	0,00
4	3,69	-76,13	-0,204	0,00
5	4,85	-151,12	-0,404	0,00

 $\underline{Verifica\ sezioni\ piedritto\ sinistro\ [Combinazione\ n^{\circ}\ 10\ -\ SLE\ (Frequente)]}$ 



 ${\sf IN81}({\sf NI07})$  – Tombino scatolare NV14B: Relazione di calcolo scatolare

COMMESSA LOTTO CODIFICA DOCUMENTO REV. FOGLIO
LI02 02D78 CL IN8100001 A 103 di 129

Base sezione B = 100 cmAltezza sezione H = 50,00 cm

## Verifiche presso-flessione

$\mathbf{N}^{\circ}$	X	M	N	$\mathbf{A}_{\mathbf{fi}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	$\sigma_{\mathrm{fs}}$	$\sigma_{\rm fi}$	$\sigma_{\rm c}$
1	0,30	-80,02	178,48	20,11	20,11	60,20	27,29	2,74
2	0,89	-56,33	171,26	20,11	20,11	33,26	20,42	1,93
3	1,57	-48,41	162,85	20,11	20,11	25,67	17,90	1,65
4	2,16	-55,96	155,63	20,11	20,11	35,83	19,93	1,92
5	2,85	-78,34	147,22	20,11	20,11	64,78	25,86	2,68

#### Verifiche taglio

$\mathbf{N}^{\circ}$	X	V	$ au_{ m c}$	$\mathbf{A}_{\mathrm{sw}}$
1	0,30	54,86	0,147	0,00
2	0,89	26,25	0,070	0,00
3	1,57	-2,32	-0,006	0,00
4	2,16	-22,70	-0,061	0,00
5	2,85	-41,67	-0,111	0,00

## $\underline{Verifica\ sezioni\ piedritto\ destro\ [Combinazione\ n^{\circ}\ 10\ -\ SLE\ (Frequente)]}$

Base sezione B = 100 cmAltezza sezione H = 50,00 cm

$\mathbf{N}^{\circ}$	X	M	N	$\mathbf{A_{fi}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	$\sigma_{ m fs}$	$\sigma_{\mathrm{fi}}$	$\sigma_{\rm c}$
1	0,30	-88,81	182,38	20,11	20,11	70,12	29,81	3,04
2	0,89	-65,12	175,17	20,11	20,11	42,88	23,05	2,23
3	1,57	-57,20	166,75	20,11	20,11	35,13	20,57	1,96



IN81(NI07) - Tombino scatolare NV14B: Relazione di	COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
calcolo scatolare	LI02	02D78	CL	IN8100001	Α	104 di 129

4	2,16	-64,75	159,54	20,11	20,11	45,58	22,52	2,22
5	2,85	-87,13	151,12	20,11	20,11	74,80	28,34	2,97

#### Verifiche taglio

$\mathbf{N}^{\circ}$	X	V	$ au_{ m c}$	$\mathbf{A}_{\mathrm{sw}}$
1	0,30	-54,86	-0,147	0,00
2	0,89	-26,25	-0,070	0,00
3	1,57	2,32	0,006	0,00
4	2,16	22,70	0,061	0,00
5	2,85	41,67	0,111	0,00

## $\underline{Verifica\ sezioni\ fondazione\ [Combinazione\ n^{\circ}\ 11\ - SLE\ (Frequente)]}$

Base sezione B = 100 cmAltezza sezione H = 60,00 cm

## Verifiche presso-flessione

$\mathbf{N}^{\circ}$	X	M	N	$\mathbf{A_{fi}}$	$\mathbf{A_{fs}}$	$\sigma_{\mathrm{fs}}$	$\sigma_{\rm fi}$	$\sigma_{\rm c}$
1	0,00	0,00	-0,01	20,11	20,11	0,12	0,02	0,00
2	1,27	-18,28	54,39	20,11	20,11	7,07	5,14	0,44
3	2,60	-60,23	54,39	20,11	20,11	48,39	14,13	1,46
4	3,90	-14,35	54,39	20,11	20,11	3,78	4,17	0,34
5	5,20	0,00	-0,01	20,11	20,11	0,03	0,01	0,00

$\mathbf{A}_{\mathrm{sw}}$	$ au_{ m c}$	V	X	N°
0,00	-0,012	3,31	0,00	1
0,00	-0,136	-62,22	1,27	2



IN81(NI07) – Tombino scatolare NV14B: Relazione di calcolo scatolare

 COMMESSA
 LOTTO
 CODIFICA
 DOCUMENTO
 REV.
 FOGLIO

 LI02
 02D78
 CL
 IN8100001
 A
 105 di 129

3	2,60	5,60	0,012	0,00
4	3,90	71,62	0,156	0,00
5	5,20	-1,66	-0,001	0,00

## $\underline{Verifica\ sezioni\ traverso\ [Combinazione\ n^{\circ}\ 11\ -\ SLE\ (Frequente)]}$

Base sezione B = 100 cmAltezza sezione H = 50,00 cm

#### Verifiche presso-flessione

$\sigma_{c}$	$\sigma_{\mathrm{fi}}$	$\sigma_{\mathrm{fs}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{fs}}$	$\mathbf{A_{fi}}$	N	M	X	N°
1,67	14,14	55,02	20,11	20,11	32,85	-49,90	0,35	1
0,95	27,74	8,57	20,11	20,11	32,85	28,16	1,51	2
1,69	55,67	14,27	20,11	20,11	32,85	50,42	2,60	3
0,78	21,35	7,24	20,11	20,11	32,85	23,04	3,69	4
2,02	16,82	68,28	20,11	20,11	32,85	-60,45	4,85	5

#### Verifiche taglio

$\mathbf{A}_{\mathrm{sw}}$	$ au_{ m c}$	V	X	N°
0,00	0,245	91,52	0,35	1
0,00	0,115	43,16	1,51	2
0,00	-0,006	-2,34	2,60	3
0,00	-0,128	-47,85	3,69	4
0,00	-0,257	-96,20	4,85	5

## $\underline{Verifica\ sezioni\ piedritto\ sinistro\ [Combinazione\ n^\circ\ 11\ -\ SLE\ (Frequente)]}$

Base sezione B = 100 cm



 ${\sf IN81(NI07)}$  – Tombino scatolare NV14B: Relazione di calcolo scatolare

COMMESSA LOTTO CODIFICA DOCUMENTO REV. FOGLIO
LI02 02D78 CL IN8100001 A 106 di 129

Altezza sezione H = 50,00 cm

#### Verifiche presso-flessione

$\sigma_{\rm c}$	σfi	$\sigma_{\mathrm{fs}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	$\mathbf{A_{fi}}$	N	M	X	$\mathbf{N}^{\circ}$
2,13	20,73	50,21	20,11	20,11	122,78	-62,23	0,30	1
1,31	13,83	22,64	20,11	20,11	115,56	-38,19	0,89	2
0,96	10,69	12,88	20,11	20,11	107,15	-28,25	1,57	3
1,12	11,87	19,22	20,11	20,11	99,93	-32,71	2,16	4
1,71	16,39	41,75	20,11	20,11	91,52	-49,90	2,85	5

#### Verifiche taglio

$\mathbf{A}_{\mathrm{sw}}$	$ au_{ m c}$	$\mathbf{v}$	X	N°
0,00	0,145	54,40	0,30	1
0,00	0,075	27,93	0,89	2
0,00	0,005	1,85	1,57	3
0,00	-0,044	-16,38	2,16	4
0,00	-0,088	-32,85	2,85	5

## $\underline{Verifica\ sezioni\ piedritto\ destro\ [Combinazione\ n^{\circ}\ 11\ -\ SLE\ (Frequente)]}$

Base sezione B = 100 cmAltezza sezione H = 50,00 cm

$\mathbf{N}^{\circ}$	X	M	N	$\mathbf{A}_{\mathbf{fi}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	$\sigma_{\mathrm{fs}}$	$\sigma_{\mathrm{fi}}$	$\sigma_{\rm c}$
1	0,30	-72,78	127,46	20,11	20,11	62,21	23,71	2,49
2	0,89	-48,74	120,25	20,11	20,11	34,27	16,95	1,67
3	1,57	-38,80	111,83	20,11	20,11	24,08	13,92	1,33
4	2,16	-43,26	104,62	20,11	20,11	30,85	14,99	1,48



IN81(NI07) - Tombino scatolare NV14B: Relazione di calcolo scatolare

COMMESSA LOTTO CODIFICA DOCUMENTO REV. FOGLIO
LI02 02D78 CL IN8100001 A 107 di 129

5 2,85 -60,45 96,20 20,11 20,11 53,79 19,36 2,06

## Verifiche taglio

$\mathbf{A}_{\mathrm{sw}}$	$ au_{ m c}$	V	X	N°
0,00	-0,145	-54,40	0,30	1
0,00	-0,075	-27,93	0,89	2
0,00	-0,005	-1,85	1,57	3
0,00	0,044	16,38	2,16	4
0,00	0,088	32,85	2,85	5

## $\underline{Verifica\ sezioni\ fondazione\ [Combinazione\ n^{\circ}\ 12\ - SLE\ (Rara)]}$

Base sezione B = 100 cmAltezza sezione H = 60,00 cm

#### Verifiche presso-flessione

$\mathbf{N}^{\circ}$	X	M	N	$\mathbf{A_{fi}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	$\sigma_{\mathrm{fs}}$	$\sigma_{\rm fi}$	$\sigma_{\rm c}$
1	0,00	0,00	-0,01	20,11	20,11	0,02	0,00	0,00
2	1,27	-41,76	53,22	20,11	20,11	30,10	10,28	1,02
3	2,60	-108,93	53,22	20,11	20,11	97,85	23,97	2,61
4	3,90	-39,07	53,22	20,11	20,11	27,42	9,72	0,96
5	5,20	0,00	-0,01	20,11	20,11	0,01	0,00	0,00

$\mathbf{A}_{\mathrm{sw}}$	$ au_{ m c}$	V	X	N°
0,00	-0,011	4,78	0,00	1
0,00	-0,215	-98,76	1,27	2
0.00	0,015	7,02	2,60	3



 ${\sf IN81}({\sf NI07})$  – Tombino scatolare NV14B: Relazione di calcolo scatolare

 COMMESSA
 LOTTO
 CODIFICA
 DOCUMENTO
 REV.
 FOGLIO

 LI02
 02D78
 CL
 IN8100001
 A
 108 di 129

4 3,90 110,00 0,240 0,00 5 5,20 -2,39 -0,005 0,00

## $\underline{Verifica\ sezioni\ traverso\ [Combinazione\ n^{\circ}\ 12\ -\ SLE\ (Rara)]}$

Base sezione B = 100 cmAltezza sezione H = 50,00 cm

#### Verifiche presso-flessione

$\sigma_{\rm c}$	$\sigma_{\rm fi}$	$\sigma_{\mathrm{fs}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	$\mathbf{A_{fi}}$	N	M	X	N°
3,02	25,06	102,85	20,11	20,11	46,40	-90,48	0,35	1
1,85	58,19	16,01	20,11	20,11	46,40	54,94	1,51	2
3,27	112,38	26,98	20,11	20,11	46,40	98,05	2,60	3
1,68	51,77	14,70	20,11	20,11	46,40	49,82	3,69	4
3.36	27.74	116.12	20.11	20.11	46.40	-101.03	4.85	5

#### Verifiche taglio

$\mathbf{N}^{\circ}$	X	$\mathbf{v}$	$ au_{ m c}$	$\mathbf{A}_{\mathrm{sw}}$
1	0,35	165,26	0,442	0,00
2	1,51	81,39	0,218	0,00
3	2,60	-2,34	-0,006	0,00
4	3,69	-86,08	-0,230	0,00
5	4,85	-169,95	-0,454	0,00

## $\underline{Verifica\ sezioni\ piedritto\ sinistro\ [Combinazione\ n^{\circ}\ 12\ -\ SLE\ (Rara)]}$

Base sezione B = 100 cmAltezza sezione H = 50,00 cm



IN81(NI07) – Tombino scatolare NV14B: Relazione di calcolo scatolare

 COMMESSA
 LOTTO
 CODIFICA
 DOCUMENTO
 REV.
 FOGLIO

 LI02
 02D78
 CL
 IN8100001
 A
 109 di 129

## Verifiche presso-flessione

$\mathbf{N}^{\circ}$	X	M	N	$\mathbf{A_{fi}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	$\sigma_{\mathrm{fs}}$	$\sigma_{\rm fi}$	$\sigma_{\rm c}$
1	0,30	-84,05	196,52	20,11	20,11	61,34	28,93	2,88
2	0,89	-61,53	189,31	20,11	20,11	35,90	22,36	2,10
3	1,57	-55,50	180,89	20,11	20,11	30,50	20,40	1,90
4	2,16	-65,13	173,68	20,11	20,11	43,19	23,01	2,23
5	2,85	-90,48	165,26	20,11	20,11	75,85	29,71	3,09

#### Verifiche taglio

N°	X	${f v}$	$ au_{ m c}$	$\mathbf{A}_{\mathrm{sw}}$
1	0,30	53,23	0,142	0,00
2	0,89	23,91	0,064	0,00
3	1,57	-5,50	-0,015	0,00
4	2,16	-26,59	-0,071	0,00
5	2,85	-46.40	-0,124	0.00

## $\underline{Verifica\ sezioni\ piedritto\ destro\ [Combinazione\ n^{\circ}\ 12\ -\ SLE\ (Rara)]}$

Base sezione B = 100 cmAltezza sezione H = 50,00 cm

## Verifiche presso-flessione

$\mathbf{N}^{\circ}$	X	M	N	$\mathbf{A}_{\mathbf{fi}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	$\sigma_{\mathrm{fs}}$	σfi	$\sigma_{\rm c}$
1	0,30	-94,60	201,21	20,11	20,11	73,21	31,97	3,24
2	0,89	-72,08	193,99	20,11	20,11	47,44	25,51	2,47
3	1,57	-66,05	185,58	20,11	20,11	41,93	23,58	2,26
4	2,16	-75,68	178,37	20,11	20,11	54,94	26,09	2,59
5	2,85	-101,03	169,95	20,11	20,11	87,88	32,67	3,45



 ${\sf IN81}({\sf NI07})$  – Tombino scatolare NV14B: Relazione di calcolo scatolare

COMMESSA LOTTO CODIFICA DOCUMENTO REV. FOGLIO
LI02 02D78 CL IN8100001 A 110 di 129

#### Verifiche taglio

$\mathbf{A}_{\mathrm{sw}}$	$\tau_{\rm c}$	V	X	$\mathbf{N}^{\circ}$
0,00	-0,142	-53,23	0,30	1
0,00	-0,064	-23,91	0,89	2
0,00	0,015	5,50	1,57	3
0,00	0,071	26,59	2,16	4
0,00	0,124	46,40	2,85	5

## $\underline{Verifica\ sezioni\ fondazione\ [Combinazione\ n^{\circ}\ 13\ - SLE\ (Rara)]}$

Base sezione B = 100 cmAltezza sezione H = 60,00 cm

#### Verifiche presso-flessione

$\mathbf{N}^{\circ}$	X	M	N	$\mathbf{A}_{\mathbf{fi}}$	$\mathbf{A_{fs}}$	$\sigma_{\mathrm{fs}}$	σfi	$\sigma_{\rm c}$
1	0,00	0,00	-0,01	20,11	20,11	0,04	0,01	0,00
2	1,27	-40,15	48,15	20,11	20,11	29,61	9,79	0,98
3	2,60	-98,91	48,15	20,11	20,11	88,90	21,76	2,37
4	3,90	-33,04	48,15	20,11	20,11	22,51	8,30	0,81
5	5,20	0,00	-0,01	20,11	20,11	0,01	0,00	0,00

## Verifiche taglio

$\mathbf{A}_{\mathrm{sw}}$	τα	V	X	N°
0,00	-0,011	4,41	0,00	1
0,00	-0,192	-88,04	1,27	2
0,00	0,018	8,22	2,60	3
0,00	0,222	101,95	3,90	4



IN81(NI07) - Tombino scatolare NV14B: Relazione di calcolo scatolare

COMMESSA LOTTO CODIFICA DOCUMENTO REV. FOGLIO LI02 02D78 CL IN8100001 Α 111 di 129

5

5,20

-2,21

-0,004

0,00

#### $\underline{Verifica\ sezioni\ traverso\ [Combinazione\ n^{\circ}\ 13\ -\ SLE\ (Rara)]}$

Base sezione

B = 100 cm

Altezza sezione

H = 50,00 cm

## Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	$\mathbf{A_{fi}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	$\sigma_{\mathrm{fs}}$	$\sigma_{\rm fi}$	$\sigma_{\rm c}$
1	0,35	-88,30	48,37	20,11	20,11	99,65	24,59	2,95
2	1,51	38,46	48,37	20,11	20,11	11,85	37,10	1,30
3	2,60	74,66	48,37	20,11	20,11	21,13	82,50	2,50
4	3,69	29,94	48,37	20,11	20,11	9,61	26,48	1,02
5	4,85	-105,88	48,37	20,11	20,11	121,76	29,06	3,52

#### Verifiche taglio

$\mathbf{A}_{\mathrm{sw}}$	$ au_{ m c}$	V	X	$\mathbf{N}^{\circ}$
0,00	0,388	145,26	0,35	1
0,00	0,188	70,27	1,51	2
0,00	-0,010	-3,91	2,60	3
0,00	-0,209	-78,08	3,69	4
0,00	-0,409	-153,08	4,85	5

#### $\underline{Verifica\ sezioni\ piedritto\ sinistro\ [Combinazione\ n^{\circ}\ 13\ -\ SLE\ (Rara)]}$

Base sezione B = 100 cm

H = 50,00 cmAltezza sezione



IN81(NI07) – Tombino scatolare NV14B: Relazione di calcolo scatolare

 COMMESSA
 LOTTO
 CODIFICA
 DOCUMENTO
 REV.
 FOGLIO

 LI02
 02D78
 CL
 IN8100001
 A
 112 di 129

#### Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	$\mathbf{A_{fi}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	$\sigma_{\mathrm{fs}}$	$\sigma_{\mathrm{fi}}$	$\sigma_{\rm c}$
1	0,30	-72,88	176,52	20,11	20,11	51,93	25,26	2,50
2	0,89	-53,14	169,31	20,11	20,11	29,91	19,44	1,82
3	1,57	-49,82	160,89	20,11	20,11	27,64	18,28	1,70
4	2,16	-61,31	153,68	20,11	20,11	42,63	21,40	2,10
5	2,85	-88,30	145,26	20,11	20,11	77,53	28,45	3,01

## Verifiche taglio

$\mathbf{A}_{\mathrm{sw}}$	το	V	X	N°
0,00	0,129	48,16	0,30	1
0,00	0,052	19,55	0,89	2
0,00	-0,024	-9,03	1,57	3
0,00	-0,079	-29,41	2,16	4
0,00	-0,129	-48,37	2,85	5

# $\underline{Verifica\ sezioni\ piedritto\ destro\ [Combinazione\ n^{\circ}\ 13\ -\ SLE\ (Rara)]}$

Base sezione B = 100 cmAltezza sezione H = 50,00 cm

## Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	$\mathbf{A_{fi}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	$\sigma_{\mathrm{fs}}$	$\sigma_{\rm fi}$	$\sigma_{\rm c}$
1	0,30	-90,46	184,34	20,11	20,11	71,73	30,32	3,10
2	0,89	-70,72	177,12	20,11	20,11	49,20	24,68	2,42
3	1,57	-67,40	168,71	20,11	20,11	46,91	23,51	2,31
4	2,16	-78,89	161,49	20,11	20,11	62,40	26,46	2,70
5	2.85	-105.88	153.08	20.11	20.11	97.65	33 35	3 60



 ${\sf IN81}({\sf NI07})$  – Tombino scatolare NV14B: Relazione di calcolo scatolare

 COMMESSA
 LOTTO
 CODIFICA
 DOCUMENTO
 REV.
 FOGLIO

 LI02
 02D78
 CL
 IN8100001
 A
 113 di 129

## Verifiche taglio

N°	X	${f v}$	$ au_{ m c}$	$\mathbf{A}_{\mathrm{sw}}$
1	0,30	-48,16	-0,129	0,00
2	0,89	-19,55	-0,052	0,00
3	1,57	9,03	0,024	0,00
4	2,16	29,41	0,079	0,00
5	2,85	48,37	0,129	0,00



IN81(NI07) – Tombino scatolare NV14B: Relazione di calcolo scatolare

COMMESSA LOTTO CODIFICA
LI02 02D78 CL

DOCUMENTO IN8100001 REV. FOGLIO

A 114 di 129

## Verifiche fessurazione

Simbologia adottata ed unità di misura

N° Indice sezione

X<sub>i</sub> Ascissa/Ordinata sezione, espresso in m

Mp Momento, espresse in kNm

M<sub>n</sub> Momento, espresse in kNm

wk Ampiezza fessure, espresse in mm

w<sub>lim</sub> Apertura limite fessure, espresse in mm

 $\mathcal{E}_{sm}$  Deformazione nelle fessure, espresse in [%]

Distanza media tra le fessure, espresse in mm

#### $\underline{Verifica\ fessurazione\ fondazione\ [Combinazione\ n^\circ\ 9\ -\ SLE\ (Quasi\ Permanente)]}$

$\mathbf{N}^{\circ}$	X	$\mathbf{A_{fi}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	Mp	Mn	M	w	Wlim	$S_{\mathbf{m}}$	€sm
1	0,06	20,11	20,11	173,89	-173,89	-0,12	0,00	0,10	0,00	0,000000
2	1,27	20,11	20,11	173,89	-173,89	-17,22	0,00	0,10	0,00	0,000000
3	2,60	20,11	20,11	173,89	-173,89	-59,69	0,00	0,10	0,00	0,000000
4	3,90	20,11	20,11	173,89	-173,89	-14,31	0,00	0,10	0,00	0,000000
5	5,14	20,11	20,11	173,89	-173,89	-0,03	0.00	0,10	0.00	0,000000

## $\underline{Verifica\ fessurazione\ traverso\ [Combinazione\ n^\circ\ 9\ -\ SLE\ (Quasi\ Permanente)]}$

$\mathbf{N}^{\circ}$	X	$\mathbf{A_{fi}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{fs}}$	Mp	Mn	M	w	$\mathbf{W_{lim}}$	$\mathbf{S}_{\mathbf{m}}$	$\epsilon_{\rm sm}$
1	0,35	20,11	20,11	122,17	-122,17	-47,91	0,00	0,10	0,00	0,000000
2	1,51	20,11	20,11	122,17	-122,17	30,60	0,00	0,10	0,00	0,000000
3	2,60	20,11	20,11	122,17	-122,17	53,29	0,00	0,10	0,00	0,000000
4	3,69	20,11	20,11	122,17	-122,17	26,34	0,00	0,10	0,00	0,000000
5	4,85	20,11	20,11	122,17	-122,17	-56,70	0,00	0,10	0,00	0,000000



IN81(NI07) – Tombino scatolare NV14B: Relazione di calcolo scatolare

COMMESSA LOTTO
LI02 02D78

CODIFICA CL DOCUMENTO IN8100001 REV. A 1

FOGLIO 115 di 129

#### Verifica fessurazione piedritto sinistro [Combinazione n° 9 - SLE (Quasi Permanente)]

$\mathbf{N}^{\circ}$	X	$\mathbf{A_{fi}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	Mp	Mn	M	w	Wlim	$S_{\mathbf{m}}$	$\epsilon_{\rm sm}$
1	0,30	20,11	20,11	122,17	-122,17	-63,66	0,00	0,10	0,00	0,000000
2	0,89	20,11	20,11	122,17	-122,17	-38,83	0,00	0,10	0,00	0,000000
3	1,57	20,11	20,11	122,17	-122,17	-27,97	0,00	0,10	0,00	0,000000
4	2,16	20,11	20,11	122,17	-122,17	-31,64	0,00	0,10	0,00	0,000000
5	2,85	20,11	20,11	122,17	-122,17	-47,91	0,00	0,10	0,00	0,000000

## $\underline{Verifica\ fessurazione\ piedritto\ destro\ [Combinazione\ n^\circ\ 9\ -\ SLE\ (Quasi\ Permanente)]}$

$\mathbf{N}^{\circ}$	X	$\mathbf{A_{fi}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	Mp	Mn	M	W	Wlim	$S_{\mathbf{m}}$	€sm
1	0,30	20,11	20,11	122,17	-122,17	-72,45	0,00	0,10	0,00	0,000000
2	0,89	20,11	20,11	122,17	-122,17	-47,62	0,00	0,10	0,00	0,000000
3	1,57	20,11	20,11	122,17	-122,17	-36,76	0,00	0,10	0,00	0,000000
4	2,16	20,11	20,11	122,17	-122,17	-40,43	0,00	0,10	0,00	0,000000
5	2,85	20,11	20,11	122,17	-122,17	-56,70	0,00	0,10	0,00	0,000000

## $\underline{Verifica\ fessurazione\ fondazione\ [Combinazione\ n^{\circ}\ 10\ -\ SLE\ (Frequente)]}$

$\mathbf{N}^{\circ}$	X	$\mathbf{A_{fi}}$	$\mathbf{A_{fs}}$	Mp	Mn	M	w	Wlim	$S_{\mathbf{m}}$	€sm
1	0,06	20,11	20,11	173,89	-173,89	-0,04	0,00	0,15	0,00	0,000000
2	1,27	20,11	20,11	173,89	-173,89	-34,82	0,00	0,15	0,00	0,000000
3	2,60	20,11	20,11	173,89	-173,89	-96,21	0,00	0,15	0,00	0,000000
4	3,90	20,11	20,11	173,89	-173,89	-32,85	0,00	0,15	0,00	0,000000
5	5,14	20,11	20,11	173,89	-173,89	-0,01	0,00	0,15	0,00	0,000000



IN81(NI07) – Tombino scatolare NV14B: Relazione di calcolo scatolare

COMMESSA LOTTO
LI02 02D78

CODIFICA

DOCUMENTO IN8100001 REV. FOGLIO

A 116 di 129

 $\underline{Verifica~fessurazione~traverso~[Combinazione~n^{\circ}~10~-SLE~(Frequente)]}$ 

$\mathbf{N}^{\circ}$	X	$\mathbf{A_{fi}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	Mp	Mn	M	w	$\mathbf{w_{lim}}$	$\mathbf{S}_{\mathbf{m}}$	$\epsilon_{\rm sm}$
1	0,35	20,11	20,11	122,17	-122,17	-78,34	0,00	0,15	0,00	0,000000
2	1,51	20,11	20,11	122,17	-122,17	50,69	0,00	0,15	0,00	0,000000
3	2,60	20,11	20,11	122,17	-122,17	89,01	0,00	0,15	0,00	0,000000
4	3,69	20,11	20,11	122,17	-122,17	46,42	0,00	0,15	0,00	0,000000
5	4,85	20,11	20,11	122,17	-122,17	-87,13	0,00	0,15	0,00	0,000000

#### $\underline{Verifica\ fessurazione\ piedritto\ sinistro\ [Combinazione\ n^\circ\ 10\ -\ SLE\ (Frequente)]}$

$\mathbf{N}^{\circ}$	X	$\mathbf{A_{fi}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	Mp	Mn	M	w	$\mathbf{w_{lim}}$	$\mathbf{S}_{\mathbf{m}}$	$\epsilon_{\rm sm}$
1	0,30	20,11	20,11	122,17	-122,17	-80,02	0,00	0,15	0,00	0,000000
2	0,89	20,11	20,11	122,17	-122,17	-56,33	0,00	0,15	0,00	0,000000
3	1,57	20,11	20,11	122,17	-122,17	-48,41	0,00	0,15	0,00	0,000000
4	2,16	20,11	20,11	122,17	-122,17	-55,96	0,00	0,15	0,00	0,000000
5	2,85	20,11	20,11	122,17	-122,17	-78,34	0,00	0,15	0,00	0,000000

#### $\underline{Verifica~fessurazione~piedritto~destro~[Combinazione~n^{\circ}~10~-SLE~(Frequente)]}$

$\mathbf{N}^{\circ}$	X	$\mathbf{A_{fi}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	Mp	Mn	M	W	Wlim	$S_{\mathbf{m}}$	€sm
1	0,30	20,11	20,11	122,17	-122,17	-88,81	0,00	0,15	0,00	0,000000
2	0,89	20,11	20,11	122,17	-122,17	-65,12	0,00	0,15	0,00	0,000000
3	1,57	20,11	20,11	122,17	-122,17	-57,20	0,00	0,15	0,00	0,000000
4	2,16	20,11	20,11	122,17	-122,17	-64,75	0,00	0,15	0,00	0,000000



IN81(NI07) - Tombino scatolare NV14B: Relazione di
calcolo scatolare

COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
LI02	02D78	CL	IN8100001	Α	117 di 129

5 2,85 20,11 20,11 122,17 -122,17 -87,13 0,00 0,15 0,00	0,000000
---	----------

#### $\underline{Verifica\ fessurazione\ fondazione\ [Combinazione\ n^\circ\ 11\ -\ SLE\ (Frequente)]}$

$\mathbf{N}^{\circ}$	X	$\mathbf{A_{fi}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	Mp	Mn	M	w	Wlim	$S_{\mathbf{m}}$	<b>€</b> sm
1	0,06	20,11	20,11	173,89	-173,89	-0,12	0,00	0,15	0,00	0,000000
2	1,27	20,11	20,11	173,89	-173,89	-18,28	0,00	0,15	0,00	0,000000
3	2,60	20,11	20,11	173,89	-173,89	-60,23	0,00	0,15	0,00	0,000000
4	3,90	20,11	20,11	173,89	-173,89	-14,35	0,00	0,15	0,00	0,000000
5	5,14	20,11	20,11	173,89	-173,89	-0,03	0,00	0,15	0,00	0,000000

## $\underline{Verifica\ fessurazione\ traverso\ [Combinazione\ n^{\circ}\ 11\ -\ SLE\ (Frequente)]}$

$\mathbf{N}^{\circ}$	X	$\mathbf{A_{fi}}$	$\mathbf{A_{fs}}$	Mp	Mn	M	W	Wlim	$S_{\mathbf{m}}$	€sm
1	0,35	20,11	20,11	122,17	-122,17	-49,90	0,00	0,15	0,00	0,000000
2	1,51	20,11	20,11	122,17	-122,17	28,16	0,00	0,15	0,00	0,000000
3	2,60	20,11	20,11	122,17	-122,17	50,42	0,00	0,15	0,00	0,000000
4	3,69	20,11	20,11	122,17	-122,17	23,04	0,00	0,15	0,00	0,000000
5	4,85	20,11	20,11	122,17	-122,17	-60,45	0,00	0,15	0,00	0,000000

## $\underline{Verifica\ fessurazione\ piedritto\ sinistro\ [Combinazione\ n^{\circ}\ 11\ -\ SLE\ (Frequente)]}$

$\mathbf{N}^{\circ}$	X	$\mathbf{A_{fi}}$	$\mathbf{A_{fs}}$	Mp	Mn	M	w	$\mathbf{W_{lim}}$	$\mathbf{S}_{\mathbf{m}}$	€sm
1	0,30	20,11	20,11	122,17	-122,17	-62,23	0,00	0,15	0,00	0,000000
2	0,89	20,11	20,11	122,17	-122,17	-38,19	0,00	0,15	0,00	0,000000
3	1,57	20,11	20,11	122,17	-122,17	-28,25	0,00	0,15	0,00	0,000000



	(NI07) – <sup>-</sup> blo scatola		atolare NV1	4B: Relazione	e di	COMMESSA LI02	LOTTO <b>02D78</b>	CODIFICA CL	DOCUME IN81000		REV.	FOGLIO 118 di 129
4	2,16	20,11	20,11	122,17	-122	.,17	-32,71	0,00	0,15	0,00		0,000000
5	2,85	20,11	20,11	122,17	-122	.,17	-49,90	0,00	0,15	0,00		0,000000

## $\underline{Verifica~fessurazione~piedritto~destro~[Combinazione~n^{\circ}~11~-~SLE~(Frequente)]}$

$\mathbf{N}^{\circ}$	X	$\mathbf{A_{fi}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	Mp	Mn	M	w	Wlim	$S_{\mathbf{m}}$	€sm
1	0,30	20,11	20,11	122,17	-122,17	-72,78	0,00	0,15	0,00	0,000000
2	0,89	20,11	20,11	122,17	-122,17	-48,74	0,00	0,15	0,00	0,000000
3	1,57	20,11	20,11	122,17	-122,17	-38,80	0,00	0,15	0,00	0,000000
4	2,16	20,11	20,11	122,17	-122,17	-43,26	0,00	0,15	0,00	0,000000
5	2,85	20,11	20,11	122,17	-122,17	-60,45	0,00	0,15	0,00	0,000000

## $\underline{Verifica\ fessurazione\ fondazione\ [Combinazione\ n^{\circ}\ 12\ -\ SLE\ (Rara)]}$

$\mathbf{N}^{\circ}$	X	$\mathbf{A_{fi}}$	$\mathbf{A_{fs}}$	Mp	Mn	M	w	Wlim	$S_{\mathbf{m}}$	€sm
1	0,06	20,11	20,11	173,89	-173,89	-0,02	0,00	0,20,00	0,00	0,000000
2	1,27	20,11	20,11	173,89	-173,89	-41,76	0,00	0,20,00	0,00	0,000000
3	2,60	20,11	20,11	173,89	-173,89	-108,93	0,00	0,20,00	0,00	0,000000
4	3,90	20,11	20,11	173,89	-173,89	-39,07	0,00	0,20,00	0,00	0,000000
5	5,14	20,11	20,11	173,89	-173,89	0,00	0,00	0,20,00	0,00	0,000000

## $\underline{Verifica~fessurazione~traverso~[Combinazione~n^{\circ}~12~-~SLE~(Rara)]}$

$\mathbf{N}^{\circ}$	X	$\mathbf{A_{fi}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	Mp	Mn	M	w	$\mathbf{W}_{\mathbf{lim}}$	$S_{\mathbf{m}}$	€sm
1	0,35	20,11	20,11	122,17	-122,17	-90,48	0,00	0,20,00	0,00	0,000000
2	1,51	20,11	20,11	122,17	-122,17	54,94	0,00	0,20,00	0,00	0,000000



3 2,60 20,11 20,11 122,17 -122,17 98,05 0,00 0,20,00 0,00 0,000 0,000000 4 3,69 20,11 20,11 122,17 -122,17 49,82 0,00 0,20,00 0,00 0,00 0,00000 5 4,85 20,11 20,11 122,17 -122,17 -101,03 0,00 0,20,00 0,00 0,00 0,000000		I (NI07) — <sup>-</sup> olo scatola		atolare NV1	4B: Relazione	e di (	COMMESSA LI02	LOTTO 02D78	CODIFICA CL	DOCUMEN		REV.	FOGLIO 119 di 129
	3	2,60	20,11	20,11	122,17	-122,1	7	98,05	0,00	0,20,00	0,00		0,000000
5 4,85 20,11 20,11 122,17 -122,17 -101,03 0,00 0,20,00 0,00 0,000000	4	3,69	20,11	20,11	122,17	-122,1	7	49,82	0,00	0,20,00	0,00		0,000000
	5	4,85	20,11	20,11	122,17	-122,1	7 -:	101,03	0,00	0,20,00	0,00		0,000000

## $\underline{Verifica\ fessurazione\ piedritto\ sinistro\ [Combinazione\ n^{\circ}\ 12\ -\ SLE\ (Rara)]}$

$\mathbf{N}^{\circ}$	X	$\mathbf{A_{fi}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	Mp	Mn	M	w	$\mathbf{W_{lim}}$	$S_{\mathbf{m}}$	$\epsilon_{\rm sm}$
1	0,30	20,11	20,11	122,17	-122,17	-84,05	0,00	0,20,00	0,00	0,000000
2	0,89	20,11	20,11	122,17	-122,17	-61,53	0,00	0,20,00	0,00	0,000000
3	1,57	20,11	20,11	122,17	-122,17	-55,50	0,00	0,20,00	0,00	0,000000
4	2,16	20,11	20,11	122,17	-122,17	-65,13	0,00	0,20,00	0,00	0,000000
5	2,85	20,11	20,11	122,17	-122,17	-90,48	0,00	0,20,00	0,00	0,000000

## $\underline{Verifica~fessurazione~piedritto~destro~[Combinazione~n^{\circ}~12~-SLE~(Rara)]}$

$\mathbf{N}^{\circ}$	X	$\mathbf{A_{fi}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	Mp	Mn	M	w	Wlim	$S_{\mathbf{m}}$	$\epsilon_{\rm sm}$
1	0,30	20,11	20,11	122,17	-122,17	-94,60	0,00	0,20,00	0,00	0,000000
2	0,89	20,11	20,11	122,17	-122,17	-72,08	0,00	0,20,00	0,00	0,000000
3	1,57	20,11	20,11	122,17	-122,17	-66,05	0,00	0,20,00	0,00	0,000000
4	2,16	20,11	20,11	122,17	-122,17	-75,68	0,00	0,20,00	0,00	0,000000
5	2,85	20,11	20,11	122,17	-122,17	-101,03	0,00	0,20,00	0,00	0,000000

## $\underline{Verifica~fessurazione~fondazione~[Combinazione~n^{\circ}~13~-~SLE~(Rara)]}$

N°	X	$\mathbf{A_{fi}}$	$\mathbf{A_{fs}}$	Mp	Mn	M	W	Wlim	Sm	€sm
1	0,06	20,11	20,11	173,89	-173,89	-0,04	0,00	0,20,00	0,00	0,000000



	1(NI07) – <sup>-</sup> olo scatola		atolare NV1	4B: Relazione	e di	COMMESSA LI02	LOTTO <b>02D78</b>	CODIFICA CL	DOCUME IN81000		REV.	FOGLIO 120 di 129
2	1,27	20,11	20,11	173,89	-173	,89	-40,15	0,00	0,20,00	0,00		0,000000
3	2,60	20,11	20,11	173,89	-173	,89	-98,91	0,00	0,20,00	0,00		0,000000
4	3,90	20,11	20,11	173,89	-173	,89	-33,04	0,00	0,20,00	0,00		0,000000
5	5,14	20,11	20,11	173,89	-173	,89	-0,01	0,00	0,20,00	0,00		0,000000

## Verifica fessurazione traverso [Combinazione nº 13 - SLE (Rara)]

$\mathbf{N}^{\circ}$	X	$\mathbf{A_{fi}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	Mp	Mn	M	w	$\mathbf{W_{lim}}$	$\mathbf{s_m}$	$\epsilon_{\rm sm}$
1	0,35	20,11	20,11	122,17	-122,17	-88,30	0,00	0,20,00	0,00	0,000000
2	1,51	20,11	20,11	122,17	-122,17	38,46	0,00	0,20,00	0,00	0,000000
3	2,60	20,11	20,11	122,17	-122,17	74,66	0,00	0,20,00	0,00	0,000000
4	3,69	20,11	20,11	122,17	-122,17	29,94	0,00	0,20,00	0,00	0,000000
5	4,85	20,11	20,11	122,17	-122,17	-105,88	0,00	0,20,00	0,00	0,000000

## $\underline{Verifica~fessurazione~piedritto~sinistro~[Combinazione~n^{\circ}~13~-SLE~(Rara)]}$

$\mathbf{N}^{\circ}$	X	$\mathbf{A_{fi}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{fs}}$	Mp	Mn	M	w	$\mathbf{W_{lim}}$	$S_{\mathbf{m}}$	$\epsilon_{\rm sm}$
1	0,30	20,11	20,11	122,17	-122,17	-72,88	0,00	0,20,00	0,00	0,000000
2	0,89	20,11	20,11	122,17	-122,17	-53,14	0,00	0,20,00	0,00	0,000000
3	1,57	20,11	20,11	122,17	-122,17	-49,82	0,00	0,20,00	0,00	0,000000
4	2,16	20,11	20,11	122,17	-122,17	-61,31	0,00	0,20,00	0,00	0,000000
5	2,85	20,11	20,11	122,17	-122,17	-88,30	0,00	0,20,00	0,00	0,000000

## $\underline{Verifica\ fessurazione\ piedritto\ destro\ [Combinazione\ n^{\circ}\ 13\ -\ SLE\ (Rara)]}$

IN "	A	$A_{fi}$	$\mathbf{A_{fs}}$	Mp	Mn	IVI	W	$\mathbf{w_{lim}}$	$S_{\mathbf{m}}$	€sm



	IN81(NI07) – Tombino scatolare NV14B: Relazione di calcolo scatolare				COMMESSA LI02	LOTTO <b>02D78</b>	CODIFICA CL	DOCUMEN IN810000		REV.	FOGLIO 121 di 129	
1	0,30	20,11	20,11	122,17	-122	.,17	-90,46	0,00	0,20,00	0,00		0,000000
2	0,89	20,11	20,11	122,17	-122	.,17	-70,72	0,00	0,20,00	0,00		0,000000
3	1,57	20,11	20,11	122,17	-122	.,17	-67,40	0,00	0,20,00	0,00		0,000000
4	2,16	20,11	20,11	122,17	-122	.,17	-78,89	0,00	0,20,00	0,00		0,000000
5	2,85	20,11	20,11	122,17	-122	.,17 -	-105,88	0,00	0,20,00	0,00		0,000000



## 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]	$N_{max}$ [kN]
0,00	0,00	0,00	1,17	6,45	-69,79	-0,01
1,27	-30,82	58,16	-133,65	-62,22	48,15	79,39
2,60	50,01	149,29	-29,57	10,52	48,15	84,91
3,90	14,31	55,46	45,69	148,13	48,15	90,29
5,20	0,00	0,00	-3,22	-1,66	-0,01	69,76

## Inviluppo sollecitazioni traverso

X [m]	$M_{min}$ [kNm]	$M_{max}$ [kNm]	$V_{min}\left[kN ight]$	V <sub>max</sub> [kN]	$N_{min}$ [kN]	$N_{max}[kN]$
0,35	-122,36	-17,04	73,75	223,45	31,51	65,17
1,51	28,16	74,35	27,40	110,23	31,51	65,17
2,60	47,68	132,94	-16,38	-1,95	31,51	65,17
3,69	5,95	68,22	-115,85	-47,46	31,51	65,17
4,85	-139,33	-56,70	-229,08	-95,81	31,51	65,58

#### Inviluppo sollecitazioni piedritto sinistro

Y [m]	$M_{min}\left[kNm\right]$	$M_{max}\left[kNm\right]$	$V_{min}$ [kN]	$V_{max}$ [kN]	$N_{min}\left[kN\right]$	$N_{max}$ [kN]
0,30	-126,02	-62,23	48,16	143,94	100,62	265,65
0,89	-81,98	-38,19	19,55	92,26	94,42	255,92
1,57	-74,30	-8,06	-12,05	37,35	87,19	244,55
2,16	-87,69	0,75	-39,56	-2,23	80,99	234,82



 ${\sf IN81}({\sf NI07})$  – Tombino scatolare NV14B: Relazione di calcolo scatolare

COMMESSA LOTTO CODIFICA DOCUMENTO REV. FOGLIO
LI02 02D78 CL IN8100001 A 123 di 129

2,85 -122,36

-17,04 -65,17

-31,51

73,75

223,45

#### Inviluppo sollecitazioni piedritto destro

Y [m]	$M_{min}\left[kNm\right]$	$M_{max}$ [kNm]	V <sub>min</sub> [kN]	$V_{max}$ [kN]	$N_{min}$ [kN]	$N_{max}$ [kN]
0,30	-124,64	-22,33	-71,19	-18,60	127,07	271,28
0,89	-94,64	-17,59	-31,61	5,83	119,86	261,54
1,57	-87,55	-29,29	-3,20	30,23	111,44	250,18
2,16	-102,99	-40,43	15,04	49,03	104,23	240,44
2,85	-139,33	-56,70	31,51	65,58	95,81	229,08

## Inviluppo verifiche stato limite ultimo (SLU)

#### Verifica sezioni fondazione (Inviluppo)

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 60,00 cm

X	$\mathbf{A_{fi}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	CS
0,00	20,11	20,11	18,39
1,27	20,11	20,11	3,74
2,60	20,11	20,11	3,00
3,90	20,11	20,11	3,60
5,20	20,11	20,11	116,72

X	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rd}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{R}\mathbf{s}\mathbf{d}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rcd}}$	$\mathbf{A}_{\mathrm{sw}}$
0,00	220,56	0,00	0,00	0,00
1,27	230,17	0,00	0,00	0,00



IN81(NI07) - Tombino scatolare NV14B: Relazione di	COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
calcolo scatolare	LI02	02D78	CL	IN8100001	Α	124 di 129

2,60	230,17	0,00	0,00	0,00
3,90	230,17	0,00	0,00	0,00
5.20	220.56	0.00	0.00	0.00

#### Verifica sezioni traverso (Inviluppo)

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 50,00 cm

X	$\mathbf{A_{fi}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	CS
0,35	20,11	20,11	2,53
1,51	20,11	20,11	3,02
2,60	20,11	20,11	2,65
3,69	20,11	20,11	3,14
4,85	20,11	20,11	2,53

X	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rd}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{R}\mathbf{s}\mathbf{d}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rcd}}$	$\mathbf{A}_{\mathrm{sw}}$
0,35	208,61	0,00	1388,35	0,00
1,51	208,61	0,00	0,00	0,00
2,60	208,61	0,00	0,00	0,00
3,69	208,61	0,00	0,00	0,00
4,85	208,61	0,00	1388,35	0,00

## Verifica sezioni piedritto sinistro (Inviluppo)

Base sezione B = 100 cmAltezza sezione H = 50,00 cm



 ${\sf IN81}({\sf NI07})$  – Tombino scatolare NV14B: Relazione di calcolo scatolare

 COMMESSA
 LOTTO
 CODIFICA
 DOCUMENTO
 REV.
 FOGLIO

 LI02
 02D78
 CL
 IN8100001
 A
 125 di 129

Y	$\mathbf{A}_{\mathbf{fi}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	CS
0,30	20,11	20,11	3,10
0,89	20,11	20,11	4,43
1,57	20,11	20,11	8,51
2,16	20,11	20,11	5,43
2,85	20,11	20,11	3,95

Y	${f V_{Rd}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{R}\mathbf{s}\mathbf{d}}$	$ m V_{Rcd}$	$\mathbf{A}_{\mathrm{sw}}$
0,30	235,33	0,00	0,00	0,00
0,89	234,04	0,00	0,00	0,00
1,57	232,54	0,00	0,00	0,00
2,16	231,25	0,00	0,00	0,00
2,85	229,76	0,00	0,00	0,00

## Verifica sezioni piedritto destro (Inviluppo)

Base sezione B = 100 cmAltezza sezione H = 50,00 cm

Y	$\mathbf{A_{fi}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	CS
0,30	20,11	20,11	3,46
0,89	20,11	20,11	5,39
1,57	20,11	20,11	6,29
2,16	20,11	20,11	4,12
2,85	20,11	20,11	3,19

Y	$\mathbf{V}_{\mathbf{R}\mathbf{d}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rsd}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rcd}}$	$\mathbf{A}_{\mathrm{sw}}$
0,30	236,07	0,00	0,00	0,00
0,89	234,78	0,00	0,00	0,00



IN81(NI07) - Tombino scatolare NV14B: Relazione di	COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
calcolo scatolare	LI02	02D78	CL	IN8100001	Α	126 di 129

1,57	233,28	0,00	0,00	0,00
2,16	232,00	0,00	0,00	0,00
2,85	230,50	0,00	0,00	0,00

# Inviluppo verifiche stato limite esercizio (SLE)

## Verifica sezioni fondazione (Inviluppo)

Base sezione B = 100 cmAltezza sezione H = 60,00 cm

$\sigma_{\mathrm{fs}}$	$\sigma_{\rm fi}$	$\sigma_{\rm c}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	$\mathbf{A_{fi}}$	X
0,125	0,024	0,003	20,11	20,11	0,00
30,105	10,280	1,022	20,11	20,11	1,27
97,850	23,967	2,613	20,11	20,11	2,60
27,422	9,716	0,957	20,11	20,11	3,90
0,033	0,006	0,001	20,11	20,11	5,20

X	$ au_{ m c}$	$\mathbf{A}_{\mathrm{sw}}$
0,00	-0,01	0,00
1,27	-0,22	0,00
2,60	0,02	0,00
3,90	0,24	0,00
5,20	0,00	0,00

## Verifica sezioni traverso (Inviluppo)



 ${\sf IN81}({\sf NI07})$  – Tombino scatolare NV14B: Relazione di calcolo scatolare

COMMESSA LOTTO CODIFICA DOCUMENTO REV. FOGLIO
LI02 02D78 CL IN8100001 A 127 di 129

Base sezione B = 100 cmAltezza sezione H = 50,00 cm

X	$\mathbf{A_{fi}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	$\sigma_{ m c}$	$\sigma_{\rm fi}$	$\sigma_{\mathrm{fs}}$
0,35	20,11	20,11	3,017	25,059	102,852
1,51	20,11	20,11	1,848	58,188	16,008
2,60	20,11	20,11	3,266	112,378	26,981
3,69	20,11	20,11	1,679	51,773	14,697
4,85	20,11	20,11	3,525	29,057	121,759

X	$ au_{ m c}$	$\mathbf{A}_{\mathrm{sw}}$
0,35	0,44	0,00
1,51	0,22	0,00
2,60	-0,01	0,00
3,69	-0,23	0,00
4,85	-0,45	0,00

## Verifica sezioni piedritto sinistro (Inviluppo)

Base sezione B = 100 cmAltezza sezione H = 50,00 cm

Y	$\mathbf{A_{fi}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	$\sigma_{\rm c}$	$\sigma_{\rm fi}$	$\sigma_{\mathrm{fs}}$
0,30	20,11	20,11	2,879	28,931	61,338
0,89	20,11	20,11	2,104	22,359	35,900
1,57	20,11	20,11	1,896	20,397	30,497
2,16	20,11	20,11	2,231	23,009	43,187
2,85	20,11	20,11	3,092	29,706	77,531



 ${\sf IN81}({\sf NI07})$  – Tombino scatolare NV14B: Relazione di calcolo scatolare

 COMMESSA
 LOTTO
 CODIFICA
 DOCUMENTO
 REV.
 FOGLIO

 LI02
 02D78
 CL
 IN8100001
 A
 128 di 129

	$ au_{ m c}$	Y
•	0,15	0,30
•	0,08	0,89
•	-0,02	1,57
•	-0,08	2,16
(	-0,13	2,85

#### Verifica sezioni piedritto destro (Inviluppo)

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 50,00 cm

Y	$\mathbf{A_{fi}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{fs}}$	$\sigma_{\rm c}$	$\sigma_{\mathrm{fi}}$	$\sigma_{\mathrm{fs}}$
0,30	20,11	20,11	3,238	31,967	73,214
0,89	20,11	20,11	2,469	25,510	49,199
1,57	20,11	20,11	2,309	23,577	46,909
2,16	20,11	20,11	2,700	26,464	62,400
2,85	20,11	20,11	3,603	33,354	97,650
1,57 2,16	20,11 20,11	20,11 20,11	2,309 2,700	23,577 26,464	46,909 62,400

Y	$ au_{ m c}$	$\mathbf{A}_{\mathrm{sw}}$
0,30	-0,15	0,00
0,89	-0,08	0,00
1,57	0,02	0,00
2,16	0,08	0,00
2,85	0,13	0,00



IN81(NI07) – Tombino scatolare NV14B: Relazione di calcolo scatolare

COMMESSA LOTTO
LI02 02D78

CODIFICA DO

DOCUMENTO REV.
IN8100001 A

FOGLIO 129 di 129

## 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 [MPa]

Qu Portanza ultima del terreno, espressa in [kN]/m

 $Q_Y$  Carico verticale al piano di posa, espressa in [kN]/m

FS Fattore di sicurezza a carico limite

IC	Nc	Nq	Νγ	N'c	N'q	Ν'γ	qu	$\mathbf{Q}_{\mathrm{U}}$	$\mathbf{Q}_{\mathbf{Y}}$	FS
1	19,32	9,60	5,72	29,03	11,90	7,08	1,575	8192,03	662,85	12,36
2	14,47	6,15	2,68	20,89	7,46	3,25	0,923	4798,81	518,27	9,26
3	19,32	9,60	5,72	29,03	11,90	7,08	1,575	8192,03	612,52	13,37
4	14,47	6,15	2,68	20,89	7,46	3,25	0,923	4798,81	475,39	10,09
5	19,32	9,60	5,72	14,87	6,56	0,14	0,532	2768,65	369,19	7,50
6	19,32	9,60	5,72	13,53	5,97	0,00	0,457	2374,33	314,56	7,55
7	14,47	6,15	2,68	10,95	4,17	0,01	0,333	1729,54	374,09	4,62
8	14,47	6,15	2,68	9,98	3,80	0,13	0,293	1524,12	319,46	4,77