COMMITTENTE:



DIREZIONE LAVORI:



:











SCALA:

n. Elab.:

PROGETTAZIONE:	PROGETTISTA:	DIRETTORE DELLA PROGETTAZIONE
RAGGRUPPAMENTO TEMPORANEO PROGETTISTI	Ing. Gaetano Usai	Ing. Piergiorgio GRASSO
ENGINEERING INTEGRA RIA		Responsabile integrazione fra le varie prestazioni specialistiche pott. hg. Piergiorgio GRASSO RASSO RAGIO
DDOOFTTO FCFCUTIVO		Wight & Onite

PROGETTO ESECUTIVO

APPALTATORE

IMPRESA PIZZAROTTI & C. S.p.A.

File: IF26.1.2.E.ZZ.CL.IN.08.0.0.002.A.doc

ITINERARIO NAPOLI - BARI RADDOPPIO TRATTA CANCELLO-BENEVENTO II LOTTO FUNZIONALE FRASSO TELESINO – VITULANO 1° LOTTO FUNZIONALE FRASSO TELESINO – TELESE

TOMBINI E PONTICELLI IDRAULICI

IN08 - Tombino idraulico 2.00 x 2.00 al km 27+246 - Relazione di calcolo

	Dott, the robin Del Batzo no Spino Del Balzo 24/02/2020							-
COM	MESSA LOTTO FAS	E ENTE	TIPO DOC	. OPERA/	DISCIPLIN	A PROC	GR. RE	٧.
I F	2 6 1 2 E	ZZ	CL	IN	0 8 0	0 0	2 A	
Rev.	Descrizione	Redatto	Data	Verificato	Data	Approvato	Data	Autorizzato Data
Α	Emissione	L. Gasperoni	24/02/2020	M. Pietrantoni	24/02/2020	P. Grasso	24/02/2020	G. Usai
						*		
								10530
								24/02/2020



Tombini e ponticelli idraulici

IN08 Tombino idraulico 2.00 x 2.00 al km 27+246 - Relazione di calcolo

 COMMESSA
 LOTTO
 CODIFICA
 DOCUMENTO
 REV.
 FOGLIO

 IF26
 12 E ZZ
 CL
 IN0800 002
 A
 3 di 280

INDICE

1.	GENERALITA'	6
1.1	DESCRIZIONE DELL'OPERA	6
1.2	Unità di misura	8
2.	NORMATIVA DI RIFERIMENTO	9
2.1	ELABORATI DI RIFERIMENTO	9
3.	MATERIALI	11
3.1	CLASSI DI ESPOSIZIONE E COPRIFERRI	11
3.2	CALCESTRUZZO PER ELEVAZIONI (C 32/40)	13
3.3	CALCESTRUZZO PER FONDAZIONE (C 28/35)	14
3.4	CALCESTRUZZO MAGRO PER GETTI DI LIVELLAMENTO/SOTTOFONDAZIONI (C12/15)	15
3.5	ACCIAIO IN BARRE D'ARMATURA PER C.A. (B450C)	16
4.	CARATTERIZZAZIONE GEOTECNICA	17
4.1	INTERAZIONE TERRENO-FONDAZIONE	18
5.	CARATTERIZZAZIONE SISMICA DEL SITO	20
5.1	VITA NOMINALE E CLASSE D'USO DELL'OPERA	21
5.2	PARAMETRI DI PERICOLOSITÀ SISMICA	23
5.3	CATEGORIA DI SOTTOSUOLO E CATEGORIA TOPOGRAFICA	30
6.	CRITERI GENERALI PER LE VERIFICHE STRUTTURALI	32
6.1	VERIFICHE ALLO SLU	32
	6.1.1 Pressoflessione	32
	6.1.2 Taglio	33
6.2	VERIFICA SLE	35
	6.2.1 Verifiche alle tensioni	35
	6.2.2 Verifiche a fessurazione	36



Tombini e ponticelli idraulici IN08 Tombino idraulico 2.00 x 2.00 al km 27+246 – Relazione di calcolo COMMESSA LOTTO CODIFICA DOCUMENTO REV. FOGLIO

IF26 12 E ZZ CL IN0800 002 A 4 di 280

7.	CARICO LIMITE DI FONDAZIONI DIRETTE	37
8.	ANALISI DEI CARICHI	39
8.1	PESO PROPRIO (COND. DI CARICO 1)	39
8.2	PERMANENTI (COND. DI CARICO 2)	40
8.3	SPINTA DEL TERRENO (COND. DI CARICO 3/4)	41
8.4	SPINTA IN PRESENZA DI FALDA (COND. DI CARICO 5)	41
8.5	VARIAZIONI TERMICHE DELLA STRUTTURA (COND. DI CARICO 9)	42
8.6	RITIRO E VISCOSITÀ (COND. DI CARICO 8)	42
8.7	AZIONI VARIABILI DA TRAFFICO (COND. DI CARICO 10/11)	43
8.8	AZIONI DI AVVIAMENTO/FRENATURA ASSOCIATI AL PASSAGGIO DEI TRENI SUL TRAVERSO (COND. 10/11)	48
8.9	AZIONI SISMICHE (COND. DI CARICO 6/7)	49
9.	COMBINAZIONI DI CARICO	51
10.	ORIGINE E CARATTERISTICHE DEI CODICI DI CALCOLO	62
11.	RISULTATI, ANALISI E VERIFICHE SEZ.A	64
11.1	MODELLO DI CALCOLO	64
11.2	SOLLECITAZIONI DI CALCOLO	66
11.3	ARMATURE DI PROGETTO	68
11.4	VERIFICHE DI RESISTENZA E FESSURAZIONE	68
11.5	VERIFICHE GEOTECNICHE	70
12.	RISULTATI, ANALISI E VERIFICHE SEZ.B	72
12.1	MODELLO DI CALCOLO	72
12.2	SOLLECITAZIONI DI CALCOLO	74
12.3	ARMATURE DI PROGETTO	77
12.4	VERIFICHE DI RESISTENZA E FESSURAZIONE	77
12.5	VERIFICHE GEOTECNICHE	79



Tombini e ponticelli idraulici IN08 Tombino idraulico 2.00 x 2.00 al km 27+246 – Relazione di calcolo COMMESSA LOTTO CODIFICA DOCUMENTO REV. FOGLIO

IF26 12 E ZZ CL IN0800 002 A 5 di 280

13.	ALLEGATO 1:TABULATI DI CALCOLO SOTTOVIA SCATOLARE SEZ A	.80
14.	ALLEGATO 2:TABULATI DI CALCOLO SOTTOVIA SCATOLARE SEZ B	185

SITALFERR GRUPPO FERROVIE DELLO STATO ITALIANE	ITINERARIO NAPOLI – BARI RADDOPPIO TRATTA CANCELLO-BENEVENTO II LOTTO FUNZIONALE FRASSO TELESINO – VITULANO 1° LOTTO FUNZIONALE FRASSO TELESINO – TELESE PROGETTO ESECUTIVO					
Tombini e ponticelli idraulici	COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
IN08 Tombino idraulico 2.00 x 2.00 al km 27+246 – Relazione di calcolo	IF26	12 E ZZ	CL	IN0800 002	Α	6 di 280

1. GENERALITA'

Il presente documento si inserisce nell'ambito della redazione degli elaborati tecnici di progetto esecutivo del Raddoppio dell'Itinerario Ferroviario Napoli-Bari nella Tratta Cancello-Benevento/ 2° Lotto Funzionale Frasso Telesino – Vitulano.

Le Analisi e Verifiche nel seguito esposte fanno riferimento al tombino scatolare (2mx2m) IN08, previsto sull'asse principale del tracciato di progetto alla progressiva km 27+246,39.

La presente relazione conferma le analisi e le verifiche eseguite in fase di Progetto Definitivo per l'opera in oggetto, in quanto nel passaggio da PD a PE non sono intervenute modifiche che possano pregiudicare la validità e correttezza della presente relazione.

1.1 Descrizione dell'opera

La tipologia di tombino idraulico oggetto di dimensionamento, è a sezione scatolare ed è caratterizzato da una sezione netta interna di dimensione 2.0mx2.0m, con piedritti, soletta di copertura e di fondazione di spessore pari a 40 cm.

Di seguito si riportano in tabella le opere oggetto di dimensionamento presenti sulla linea:

LOTTO	WBS	OPERA	PRG.	L (m)	DL (m)	B (m)	D o H (m)	Sp,s (m)	Sf (m)	Hr (m)
1	IN08	Tombino idraulico 2.00 x 2.00	27+246.39	15.0	15.0	2.0	2.0	0.40	0.40	1.45

L(m) lunghezza complessiva stimata dell'opera scatolare o circolare

DL(m) Sviluppo complessivo opere di imbocco/sbocco

B(m) larghezza netta interna dell'opera

D o H(m) Altezza netta interna dell'opera o diametro

SF(m) Spessore fondazione (per i circolari, al netto dello spessore del tubo cassero interno)

SP(m) Spessore piedritti e soletta superiore.(per i circolari, al netto dello spessore del tubo cassero interno)

Hr(m) Altezza ricoprimento da P.F.

In funzione dei ricoprimenti sono state considerate due sezioni di calcolo:

STALFERR GRUPPO FERROVIE DELLO STATO ITALIANE	ITINERARIO NAPOLI – BARI RADDOPPIO TRATTA CANCELLO-BENEVENTO II LOTTO FUNZIONALE FRASSO TELESINO – VITULANO 1° LOTTO FUNZIONALE FRASSO TELESINO – TELESE PROGETTO ESECUTIVO					
Tombini e ponticelli idraulici	COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
IN08 Tombino idraulico 2.00 x 2.00 al km 27+246 - Relazione di calcolo	IF26	12 E ZZ	CL	IN0800 002	Α	7 di 280

- Sez. A : con altezza di ricoprimento minimo e pari a 1.45 m. In modo da massimizzare gli effetti dati dal carico accidentale.
- Sez. B : con altezza di ricoprimento massimo e pari a 6.00m. In modo da massimizzare gli effetti dati dal carico permante.

Per entrambi i modelli si andrà a considerare la zona sismica più sfavorevole presente lungo la linea (zona sismica S3 definita al paragrafo 5) e la condizione stratigrafica più sfavorevole tra le aree di ubicazione delle opere rappresentata in tal caso dal litotipo ba2.

Di seguitosi riporta la sezione trasversale dell'opera. Per ulteriori dettagli si rimanda agli elaborati grafici di riferimento:

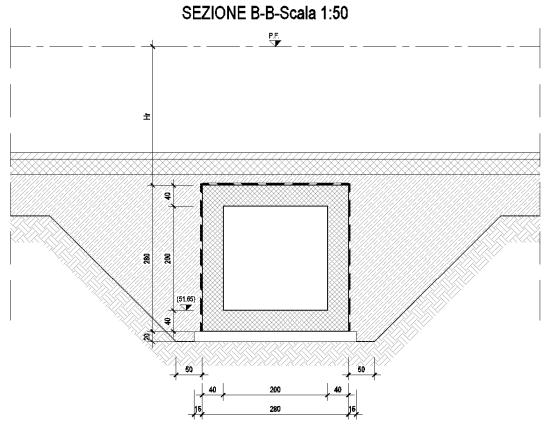


Figura 1 - Sezione trasversale

SITALFERR GRUPPO FERROVIE DELLO STATO ITALIANE	ITINERARIO NAPOLI – BARI RADDOPPIO TRATTA CANCELLO-BENEVENTO II LOTTO FUNZIONALE FRASSO TELESINO – VITULANO 1° LOTTO FUNZIONALE FRASSO TELESINO – TELESE PROGETTO ESECUTIVO					
Tombini e ponticelli idraulici	COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
IN08 Tombino idraulico 2.00 x 2.00 al km 27+246 – Relazione di calcolo	IF26	12 E ZZ	CL	IN0800 002	Α	8 di 280

Nel seguito della presente relazione è affrontato il dimensionamento strutturale e geotecnico delle opere in oggetto.

1.2 Unità di misura

Nel seguito si adotteranno le seguenti unità di misura:

ullet per le lunghezze \Rightarrow m, mm

per i carichi ⇒ kN, kN/m2, kN/m3

per le azioni di calcolo ⇒ kN, kNm

ullet per le tensioni \Rightarrow MPa

STALFERR GRUPPO FERROVIE DELLO STATO ITALIANE	ITINERARIO NAPOLI – BARI RADDOPPIO TRATTA CANCELLO-BENEVENTO II LOTTO FUNZIONALE FRASSO TELESINO – VITULANO 1° LOTTO FUNZIONALE FRASSO TELESINO – TELESE PROGETTO ESECUTIVO					
Tombini e ponticelli idraulici	COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
IN08 Tombino idraulico 2.00 x 2.00 al km 27+246 – Relazione di calcolo	IF26	12 E ZZ	CL	IN0800 002	Α	9 di 280

2. 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:

- Rif. [1] Ministero delle Infrastrutture, DM 14 gennaio 2008, «Nuove Norme Tecniche per le Costruzioni»
- Rif. [2] Ministero delle Infrastrutture e Trasporti, circolare 2 febbraio 2009, n. 617 C.S.LL.PP., «Istruzioni per l'applicazione delle Nuove norme tecniche per le costruzioni di cui al decreto ministeriale 14 gennaio 2008»
- Rif. [3] Manuale di Progettazione delle Opere Civili: PARTE I / Aspetti Generali (RFI DTC SI MA IFS 001 A)
- Rif. [4] Manuale di Progettazione delle Opere Civili: PARTE II Sezione 1 / Ambiente e Geologia (RFI DTC SI AG MA IFS 001 A rev 30/12/2016)
- Rif. [5] Manuale di Progettazione delle Opere Civili: PARTE II Sezione 2 / Ponti e Strutture (RFI DTC SI PS MA IFS 001 A– rev 30/12/2016)
- Rif. [6] Manuale di Progettazione delle Opere Civili: PARTE II Sezione 3 / Corpo Stradale (RFI DTC SI CS MA IFS 001 A– rev 30/12/2016)
- Rif. [7] Manuale di Progettazione delle Opere Civili: PARTE II Sezione 4 / Gallerie (RFI DTC SI GA MA IFS 001 A– rev 30/12/2016)
- Rif. [8] Manuale di Progettazione delle Opere Civili: PARTE II Sezione 5 / Prescrizioni per i Marciapiedi e le Pensiline delle Stazioni Ferroviarie a servizio dei Viaggiatori (RFI DTC SI CS MA IFS 002 A– rev 30/12/2016)
- Rif. [9] Manuale di Progettazione delle Opere Civili: PARTE II Sezione 6 / Sagome e Profilo minimo degli ostacoli (RFI DTC SI CS MA IFS 003 A– rev 30/12/2016)
- Rif. [10] Regolamento (UE) N.1299/2014 della Commissione del 18 Novembre 2014 relativo alle specifiche tecniche di interoperabilità per il sottosistema "infrastruttura" del sistema ferroviario dell'Unione europea
- Rif. [11] Eurocodice 1 Azioni sulle strutture, Parte 1-4: Azioni in generale Azioni del vento (UNI EN 1991-1-4)
- Rif. [12] UNI 11104: Calcestruzzo : Specificazione, prestazione, produzione e conformità Istruzioni complementari per l'applicazione della EN 206-1

2.1 Elaborati di riferimento



Costituiscono parte integrante di quanto esposto nel presente documento, l'insieme degli elaborati di progetto specifici relativi all'opera in esame e riportati in elenco elaborati.

STALFERR GRUPPO FERROVIE DELLO STATO ITALIANE	RADDOPPIO II LOTTO FU 1° LOTTO F	ITINERARIO NAPOLI – BARI RADDOPPIO TRATTA CANCELLO-BENEVENTO II LOTTO FUNZIONALE FRASSO TELESINO – VITULANO 1° LOTTO FUNZIONALE FRASSO TELESINO – TELESE PROGETTO ESECUTIVO COMMESSA LOTTO CODIFICA DOCUMENTO REV. FO					
Tombini e ponticelli idraulici	COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO	
IN08 Tombino idraulico 2.00 x 2.00 al km 27+246 - Relazione di calcolo	IF26	12 E ZZ	CL	IN0800 002	Α	11 di 280	

3. **MATERIALI**

Di seguito si riportano le caratteristiche dei materiali previsti per la realizzazione delle strutture oggetto di calcolo nell'ambito del presente documento:

CLASSI DI ESPOSIZIONE E COPRIFERRI 3.1

Con riferimento alle specifiche di cui alla norma UNI EN 206-1-2006, si definiscono di seguito le classi di esposizione del calcestruzzo delle diverse parti della struttura oggetto dei dimensionamenti di cui al presente documento:

Soletta di Fondazione: XA1;

Elevazioni: XC4;

Classe esposizione norma UNI 9858	Classe esposizione norma UNI 11104 UNI EN 206 –1	Descrizione dell'ambiente	Esemplo	Massimo rapporto a/c	Minima Classe di resistenza	Contenuto minimo in aria (%)
1 Assenza	a di rischio di	corrosione o attacco				
1	XO	Per calcestruzzo privo di armatura o inserti metallici: tutte le esposizioni eccetto dove o'è gelo'disgelo, o attacco chimico. Calcestruzzi con armatura o inserti metallici:in ambiente molto asciutto.	Interno di edifici con umidità relativa molito bassa. Caloestruzzo non armato all'interno di edifici. Caloestruzzo non armato immerso in suolo non aggressiva o in acqua non aggressiva . Caloestruzzo non armato soggetto a cidi di bagnato asciutto ma non soggetto ad abrassione, gelo o attasco chimito.	-	C 12/15	
		a carbonatazione				
condizioni rifle	ttano quelle dell'amb		iferro o nel ricoprimento di inserti metallici, ma in r lassificazione dell'ambiente circostante può esser			
2 a	XC1	Asciutto o permanentemente bagnato.	Interni di edifici con umidità relativa bassa. Calcestruzzo armato ordinario o precompresso con le superfici all'interno di strutture con eccezione delle parti esposte a condensa, o immerse i acqua.	0,60	C 25/30	
2 a	XC2	Bagnato, raramente asciutto.	Parti di strutture di contenimento liquidi, fondazioni. Calcestruzzo armato ordinario o precompresso prevalentemente immerso in acqua o terreno non aggressivo.	0,60	C 25/30	
5 a	XC3	Umidità moderata.	Calcestruzzo armato ordinario o precompresso in esterni con superfici esterne riparate dalla pioggia, o in interni con umidità da moderata ad alta.	0,55	C 28/35	
4 a 5 b	XC4	Ciclicamente asciutto e bagnato.	Calcestruzzo armato ordinario o precompresso in estemi con superfici soggette a alternanze di asciutto ed umido. Calcestruzzi a vista in ambienti urbani. Superfici a contatto con l'acqua non comprese nella classe XC2.	0,50	C 32/40	
3 Corrosi	one indotta da	a cloruri esclusi quelli	provenenti dall'acqua di mare			
5 a	XD1	Umidità moderata.	Calcestruzzo armato ordinario o precompresso in superfici o parti di ponti e viadotti esposti a spruzzi d'acqua contenenti cloruri.	0,55	C 28/35	
4 a 5 b	XD2	Bagnato, raramente asciutto.	Calcestruzzo armato ordinario o precompresso in elementi strutturali totalmente immersi in acqua anche industriale contenete cloruri (Piscine).	0,50	C 32/40	
5 c	XD3	Ciclicamente bagnato e asciutto.	Calcestruzzo armato ordinario o precompresso, di elementi strutturali direttamente soggetti agli agenti dispelanti o agli spruzzi contenenti agenti disgelanti. Calcestruzzo armato ordinario o precompresso, elementi con una superficie immersa in acqua contenente chorui e i faltra esposita all'aria. Parti di ponti, pavimentazioni e parcheggi per auto.	0,45	C 35/45	

Classe esposizione norma UNI 9858	Classe esposizione norma UNI 11104 UNI EN 206 –1	Descrizione dell'ambiente	Esemplo	Massimo rapporto a/c	Minima Classe di resistenza	Contenuto minimo in aria (%)
4 Corrosi	one indotta d	da cloruri presenti nell'	acqua di mare			
4 a 5 b	XS1	Esposto alla salsedine marina ma non direttamente in contatto con l'acqua di mare.	Calcestruzzo armato ordinario o precompresso con elementi strutturali sulle coste o in prossimità.	0,50	C 32/40	
	XS2	Permanentemente sommerso.	Calcestruzzo armato ordinario o precompresso di strutture marine completamente immersi in acqua.	0,45	C 35/45	
	XS3	Zone esposte agli spruzzi o alle marea.	Calcestruzzo armato ordinario o precompresso con elementi strutturali esposti alla battigia o alle zone soggette agli spruzzi ed onde del mare.	0,45	C 35/45	
5 Attacco	dei cicli di ge	elo/disgelo con o senza				
2 b	XF1	Moderata saturazione d'acqua,in assenza di agente disgelante.	Superfici verticali di calcestruzzo come facciate e colonne esposte alla pioggia ed al gelo. Superfici non verticali e non soggette alla completa saturazione ma esposte al gelo, alla pioggia o all'acqua.	0,50	C 32/40	
3	XF2	Moderata saturazione d'acqua, in presenza di agente disgelante.	Elementi come parti di ponti che in altro modo sarebbero classificati come XF1 ma che sono esposti direttamente o indirettamente agli agenti disgelanti.	0,50	C 25/30	3,0
2 b	XF3	Elevata saturazione d'acqua, in assenza di agente disgelante	Superfici orizzontali în edifici dove l'acqua può accumularsi e che possono essere soggetti ai fenomeni di gelo, elementi soggetti a frequenti bagnature ed esposti al gelo.	0,50	C 25/30	3,0
3	XF4	Elevata saturazione d'acqua, con presenza di agente antigelo oppure acqua di mare.	Superfici orizzontali quali strade o pavimentazioni esposte al gelo ed ai sali disgelanti in modo diretto o indiretto, elementi esposti al gelo e soggetti a frequenti bagnature in presenza di agenti disgelanti o di acqua di mare.	0,45	C 28/35	3,0
6 Attacco	chimico**					
5 a	XA1	Ambiente chimicamente debolmente aggressivo secondo il prospetto 2 della UNI EN 206-1	Contenitori di fanghi e vasche di decantazione. Contenitori e vasche per acque reflue.	0,55	C 28/35	
4 a 5 b	XA2	Ambiente chimicamente moderatamente aggressivo secondo il prospetto 2 della UNI EN 206-1	Elementi strutturali o pareti a contatto di terreni aggressivi.	0,50	C 32/40	
5 c	XA3	Ambiente chimicamente fortemente aggressivo secondo il prospetto 2 della UNI EN 206-1	Elementi strutturali o pareti a contatto di acque industriali forlemente aggressive. Contentiori di foraggi, mangimi e liquame provenienti dall'allevamento animale. Torri di raffreddamento di fumi di gas di scarico industriali.	0,45	C 35/45	

^{**)} Da parte di acque del terreno e acque fluenti.



La determinazione delle classi di resistenza dei conglomerati dei conglomerati, di cui ai successivi paragrafi, sono state inoltre determinate tenendo conto delle classi minime stabilite dalla stessa norma UNI-EN 11104, di cui alla successiva tabella:

	Nessun rischio di corrosione dell'armatura				mature													
			Corrosione delle armature indotta da cloruri Attacco da cici indotta dalla carbonatazione			co da cicli	di gelo/di	isgelo	Ambiente aggressivo per attacco chimico									
						Acqu	a di mare	•		uri prover a altre for								
	X0	XC1	XC2	XC3	XC4	XS1	XS2 X	(S3	XD1	XD2	XD3	XF1	XF2	XF3	XF4	XA1	XA2	XA3
Massimo rapporto <i>a/c</i>	-	0,	60	0,55	0,50	0,50	0,45		0,55	0,50	0,45	0,50	0,5	50	0,45	0,55	0,50	0,45
Minima classe di resistenza*)	C12/15	C2	5/30	C28/35	C32/40	C32/40	C35/4	5	C28/35	C32/40	C35/45	32/40	25/	30	28/35	28,35	32/40	35/4
Minimo contenuto in cemento (kg/m³)	-	30	00	320	340	340	360		320	340	360	320	34	10	360	320	340	360
Contenuto minimo in aria (%)														3,0 ^{a)}				
Altri requisiti																È richiest cementi r		
Contenuto minimo in aria (%) Altri requisiti Nel prospetto 7 della Ul di durabilità nei riguardi a) Quando il calcestruzzo UNI 7087, per la relativ b) Qualora la presenza di	i di acque o terreni ag non contiene aria agg ra classe di esposizior	gressivi giunta, le ne.	e sue p	restazioni (devono es	sere verific	cate rispe	tto a	d un calce	estruzzo a	erato per	di adegua e ricoprim il quale è p	ata resiste enti. Per ta erovata la r	alla UNI E nza al gel le classe (o/disgelo dovrebber	cementi r o essere de	esistenti a efinite le pr	e

Classi di resistenza minima del calcestruzzo secondo UNI – 11104

I copriferri di progetto adottati per le barre di armatura, tengono infine conto inoltre delle prescrizioni di cui alla Tabella C4.1.IV della Circolare n617 del 02-02-09; si è in particolare previsto di adottare i seguenti Copriferri minimi espressi in mm

Soletta di fondazione ed elevazioni: 40 mm

5

UNI 11104:2004



3.2 Cal	cestruzzo per E	levazior	ni (C 32/40)
Valore car	ratteristico della i	esistenz	za a compressione cubica a 28 gg:
Rck	_s = 40	MPa	
Valore car	ratteristico della r	esistenz	za a compressione cilindrica a 28 gg:
fck	33.2	MPa	(0,83*R _{ck})
Resistenz	a a compression	e cilindri	ica media:
fcm	= 41.2	MPa	(fck+8)
Resistenz	a a trazione assia	1	
f _{ctm}	a= 3.10	MPa	Valore medio
		1	1/1
f _{ctk,0,05}		MPa	Valore caratteristico frattile 5%
flessione:	a a trazione per		
		MPa	Valore medio
f _{cfm}	n= <u>3.7</u>	INFA	valoro modio
		1	Valore coretteristics frottile EO/
f cfk,0,05		MPa	Valore caratteristico frattile 5%
Coefficien	ite parziale per le	verifich	e agli SLU:
γ α			
<u>Per situazion</u>	i di carico eccezionali, i	tale valore	va considerato pari ad 1,0
Resistenz	a di calcolo a cor	npressio	one allo SLU:
f _{co}		MPa	(0,85*fck/γs)
	a di calcolo a traz	zione dir	
f _{ctd}		MPa	
		•	(f _{ctk} _{0,05} / γs)
	a di calcolo a traz	-	
f _{ctd}	f= 1.74	MPa	1,2*fctd
Per spessori	minori di 50mm e calce	estruzzi ord	linari, tale valore va ridotto del 20%
	i elasticità norma	1	Modulo di elasticità tangenziale:
Ecm	= 33643	MPa	G _{cm} = 14018 MPa
Modulo di	i Poisson		
	v= 0.2]	
·		J	
Coefficien	nte di dilatazione l	lineare	
α	z= 0.00001	°C ⁻¹	
Tensione	di aderenza di ca	lcolo aci	ciaio-calcestruzzo

 $\eta = 1.00$



 $(2,25*f_{ctk*}\eta/\gamma_S)$ 3.25 MPa $f_{bd} =$

Nel caso di armature molto addensate, o ancoraggi in zona tesa tale valore va diviso per 1,5

Tensioni massime per la verifica agli SLE (Prescrizioni Manuale RFI Parte 2-Sezione 2)

 $(0,40 f_{cK}) =$ **13.28** MPa (Combinazione di Carico Quasi Permanente) $\sigma_{cmax QP} =$

 $(0,55 f_{cK}) =$ 18.26 (Combinazione di Carico Caratteristica - Rara) $\sigma_{cmax R} =$

Per spessori minori di 50mm e calcestruzzi ordinari, tale valori vanno ridotti del 20%

1.59

 $f_{ctd f} =$

MPa

1,2*fctd

3.3 Cal	cestruzzo per F	ondazio	one (C 28/35)
Valore cal	rat <u>teristico della i</u>	esistenz	za a compressione cubica a 28 gg:
Rcl	k= 35	MPa	
Valore cal	ratteristico della i	esistenz	za a compressione cilindrica a 28 gg:
fcl	c= 29.1	MPa	(0,83*R _{ck})
Resistenz	a a compression	e cilindr	ica media:
f _{cm}	•	MPa	(fck+8)
Resistenz	a <u>a trazione assia</u>	ale:	
f _{ctm}	2.83	MPa	Valore medio
		1	
f _{ctk,0,0}		MPa	Valore caratteristico frattile 5%
Resistenz	a a trazione per		
			Valore medio
f _{cfm}	3.4	MPa	valore medio
		1	
f _{cfk,0,0}	5= 2.4	MPa	Valore caratteristico frattile 5%
Coefficier	nte parziale per le	verifich	e agli SLU:
γ	=		
Per situazion	i di carico eccezionali,	tale valore	va considerato pari ad 1,0
_ Boointon=	ra di calcala a car	~~~~~i	ana alla SI II.
	a di calcolo a coi		
fcc	_i = 16.5	MPa	(0,85*fck/γs)
Resistenz	a di calcolo a tra	zione dir	retta allo SLU:
f _{cto}	1.32	MPa	$(f_{\text{ctk }0,05}/\gamma s)$
Resistenz	a di calcolo a tra	zione pe	r flessione SLU:



Per spessori minori di 50mm e calcestruzzi ordinari, tale valore va ridotto del 20%

Modulo di e	lasticità normal	le :	Modulo di ela	ast <u>icit</u>	à tangen	<u>z</u> iale:
E _{cm} =	32588	MPa	Gc	m=	13578	MPa
Modulo di P	oisson:	•				
v= □	0.2					
Coefficiente	di dilatazione l	lineare				
α=	0.00001	°C-1				
Tensione di	aderenza di ca	lcolo ac	ciaio-calcestr	uzzo		
η=	1.00					
. _	2.09	MDo	(2,25*f _{ctk*} η/γs)	١		
f _{bd} =	2.98	MPa	(∠ , ∠3 Tctk*Π/γS,)		
Nel caso di arma	ature molto addensa	te, o ancor	aggi in zona tesa	tale valo	ore va divisc	per 1,5

Tensioni massime per la verifica agli SLE (Prescrizioni Manuale RFI Parte 2-Sezione 2)

 $\sigma_{cmax\; QP}$ = $(0,40\; f_{cK})$ = $\boxed{ 11.62 }$ MPa (Combinazione di Carico Quasi Permanente) $\sigma_{cmax\; R}$ = $(0,55\; f_{cK})$ = $\boxed{ 15.98 }$ MPa (Combinazione di Carico Caratteristica - Rara)

Per spessori minori di 50mm e calcestruzzi ordinari, tale valori vanno ridotti del 20%

3.4 Calcestruzzo magro per Getti di livellamento/sottofondazioni (C12/15)

			nza a compressione cubica a 2	8 gg:
R _{ck} =	15	MPa		
			nza a compressione cilindrica a	a 28 gg:
f _{ck} =	12.5	MPa	(0,83*R _{ck})	
Resistenza a	compression	e cilina	drica media:	
f _{cm} =	20.5	MPa	(fck+8)	

Si omettono resistenze e/o tensioni di calcolo, essendo tale conglomerato previsto per parti d'opera senza funzioni strutturali.



3.5 Acciaio in barre d'armatura per c.a. (B450C)

f_{tk}= 540 MPa (frattile al 5%)

Tensione caratteristica allo snervamento:

 f_{vk} = 450 MPa (frattile al 5%)

Fattore di so<u>vraresistenza (ne</u>l caso di impiego di legame costitutivo tipo bilineare con incrudimento)

 $k = f_{tk}/f_{vk} =$ 1.20 MPa

Allungamento a rottura (nel caso di impiego di legame costitutivo tipo bilineare con incrudimento)

 $(A_{at})_{k} = \varepsilon_{uk} = 7.5 \%$

 $\varepsilon_{\text{ud}} = 0.9 \, \varepsilon_{\text{uk}} = 6.75 \, \%$

Coefficiente parziale per le verifiche agli SLU:

 $\gamma c = 1.15$

Per situazioni di carico eccezionali, tale valore va considerato pari ad 1,0

Resistenza di calcolo allo SLU:

 f_{vd} = 391.3 MPa (f_{yk}/γ_s)

Modulo di elasticità :

E_f= **210000** MPa

Tensione massima per la verifica agli SLE (Prescrizioni Manuale RFI Parte 2-Sezione 2)

 $\sigma_{s max} = (0.75 f_{VK}) = 360 MPa$ Combinazione di Carico Caratteristica(Rara)

STALFERR GRUPPO FERROVIE DELLO STATO ITALIANE	RADDOPPIO II LOTTO FU 1° LOTTO F							
Tombini e ponticelli idraulici	COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO		
IN08 Tombino idraulico 2.00 x 2.00 al km 27+246 – Relazione di calcolo	IF26	12 E ZZ	CL	IN0800 002	Α	17 di 280		

4. CARATTERIZZAZIONE GEOTECNICA

La definizione del modello geotecnico di sottosuolo di riferimento per il dimensionamento delle strutture di fondazione dell'opera, è trattata diffusamente nelle relazioni generali delle opere all'aperto dei sub-lotti 1,2 e 3.

Dall'esame di quanto riportato nella relazione geotecnica di riferimento e in relazione alle progressive in esame, emerge che il volume di terreno direttamente interagente con l'opera ha le seguenti proprietà:

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

 $\gamma = 19.0 \text{ kN/m}^3$ peso di volume naturale

φ' = 31÷35° angolo di resistenza al taglio

c' = 0 kPa coesione drenata

Nspt = 8÷25 numero di colpi da prova SPT

Dr = 30÷70% densità relativa

Vs = 150÷240 m/s velocità delle onde di taglio

Go = 45÷100 MPa modulo di deformazione a taglio iniziale (a piccole deformazioni)

Eo = 100÷290 MPa modulo di deformazione elastico iniziale (a piccole deformazioni)

Il terreno di ricoprimento è invece costituito dal riporto stradale avente le seguenti proprietà:

Terreno di Rinfianco e di Ricoprimento: Terreno da rilevato Ferroviario

 $\gamma_{\text{nat}} = 20 \text{ kN/m}^3$ peso di volume naturale

c' = 0 kPa coesione drenata

 $\varphi' = 38^{\circ}$ angolo di resistenza al taglio

v = 0.20 coefficiente di Poisson

Eo = 300÷400 MPa modulo di deformazione elastico iniziale

Riguardo infine il livello di falda, dal profilo geotecnico locale si evince che la superficie piezometrica non influenza il regime di spinta sull'opera.

STALFERR GRUPPO FERROVIE DELLO STATO ITALIANE	II LOTTO FU	O TRATTA JNZIONAL UNZIONA	CANCELLO- E FRASSO TI LE FRASSO T	BENEVENTO ELESINO – VITUL ELESINO – TELE	_	
Tombini e ponticelli idraulici	COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
IN08 Tombino idraulico 2.00 x 2.00 al km 27+246 – Relazione di calcolo	IF26	12 E ZZ	CL	IN0800 002	Α	18 di 280

4.1 interazione terreno-fondazione

Di seguito sono trattati gli aspetti di natura geotecnica riguardanti l'interazione terreno-struttura relativamente all'opera in esame.

Per la determinazione della costante di sottofondo si può fare riferimento alle seguenti formulazioni assimilando il comportamento del terreno a quello di un mezzo elastico omogeneo:

•
$$s = B \cdot c_t \cdot (q - \sigma_{v0}) \cdot (1 - v^2) / E$$

dove:

- s = cedimento elastico totale;
- B = lato minore della fondazione;
- ct = coefficiente adimensionale di forma ottenuto dalla interpolazione dei valori dei coefficienti proposti dal Bowles, 1960 (L = lato maggiore della fondazione):

ct =
$$0.853 + 0.534 \ln(L/B)$$
 rettangolare con L/B \leq 10

$$ct = 2 + 0.0089 (L / B)$$

rettangolare con L / B>10

- q = pressione media agente sul terreno;
- $-\sigma_{v0}$ = tensione litostatica verticale alla quota di posa della fondazione;
- v = coefficiente di Poisson del terreno;
- E = modulo elastico medio del terreno sottostante.

Il valore della costante di sottofondo k_w è valutato attraverso il rapporto tra il carico applicato ed il corrispondente cedimento pertanto, si ottiene:

•
$$k_w = E / [(1 - v^2) \cdot B \cdot ct]$$

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:



Tombini e ponticelli idraulici

IN08 Tombino idraulico 2.00 x 2.00 al km 27+246 - Relazione di calcolo

 COMMESSA
 LOTTO
 CODIFICA
 DOCUMENTO
 REV.
 FOGLIO

 IF26
 12 E ZZ
 CL
 IN0800 002
 A
 19 di 280

 $E'(KN/m^2) = 50000.0$

v = 0.25B (m) = 2.8

L (m) = 14.0

ct = 1.71

Kw = **8900** KN/m3



5. CARATTERIZZAZIONE SISMICA DEL SITO

Nel seguente paragrafo è riportata la valutazione dei parametri di pericolosità sismica utili alla determinazione delle azioni sismiche di progetto dell'opera cui si riferisce il presente documento, in accordo a quanto specificato a riguardo dal D.M. 14 gennaio 2008 e relativa circolare applicativa.

L'opera in questione rientra in particolare nell'ambito del Progetto di Raddoppio della tratta Ferroviaria Frasso Telesino – Vitulano, che si sviluppa per circa 30Km, da ovest verso est, attraversando il territorio di diverse località tra cui Dugenta/Frasso (BN), Amorosi (BN), Telese(BN), Solopaca(BN), San Lorenzo Maggiore(BN), Ponte(BN), Torrecuso(BN), Vitulano (BN), Benevento – Località Roseto (BN).

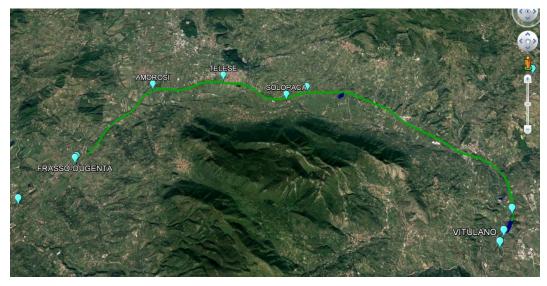


Figura 2 – Configurazione planimetrica tracciato

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 tre sottozone simiche, a seguito di un esame generale del livello pericolosità sismica dell'area che evidenzia un graduale incremento dell'intensità sismica da ovest verso est; nella fattispecie le zone sismiche "omogenee" individuate, sono quelle di seguito elencate:

Zona S1: da pk 16+500 a pk 22+500 (Dugenta/Frasso – Amorosi)

Zona S2: da pk 22+500 a pk 30+000 (Amorosi – Solopaca)

STALFERR GRUPPO FERROVIE DELLO STATO ITALIANE	II LOTTO FU	O TRATTA INZIONAL UNZIONAI	CANCELLO- E FRASSO TI LE FRASSO T	BENEVENTO ELESINO – VITUL ELESINO – TELE		
Tombini e ponticelli idraulici	COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
IN08 Tombino idraulico 2.00 x 2.00 al km 27+246 – Relazione di calcolo	IF26	12 E ZZ	CL	IN0800 002	Α	21 di 280

Zona S3: da pk 30+000 a pk 46+577 (Solopaca-Ponte-Vitulano)

Per ciascuna zona, sono stati dunque individuati, in funzione del periodo di riferimento dell'azione sismica (VR), i parametri di pericolosità sismica (ag/g, F0 e Tc*) rappresentativi delle più severe condizioni di pericolosità riscontrabili lungo il tratto di riferimento, assumendo in particolare come riferimento le seguenti Località

Zona S1: Amorosi (BN)

Zona S2: Solopaca (BN)

Zona S3 : Ponte (BN)

Nei paragrafi seguenti è riportata la valutazione dei parametri di pericolosità sismica per ciascuna delle località di riferimento.

5.1 Vita Nominale e Classe d'uso dell'Opera

Per la valutazione dei parametri di pericolosità sismica è necessario definire, oltre alla localizzazione geografica del sito, la Vita nominale dell'opera strutturale (VN), intesa come il numero di anni nel quale la struttura, purchè soggetta alla manutenzione ordinaria, deve potere essere usata per lo scopo al quale è destinata, e la Classe d'Uso a cui è associato un coefficiente d'uso (CU)

La vita nominale delle infrastrutture ferroviarie può, di norma, assumersi come indicato nella seguente tabella.

	TIPI DI COSTRUZIONE	Vita Nominale V _N [anni]
1	Opere nuove su infrastrutture ferroviarie progettate con le norme vigenti prima del DM14/1/2008 a velocità convenzionale V<250 Km/h	50
2	Altre opere nuove a velocità V<250 Km/h	75
3	Altre opere nuove a velocità V>250 Km/h	100
4	Opere di grandi dimensioni: ponti e viadotti con campate di luce maggiore di 150 m	≥100

Per l'opera in oggetto si considera una vita nominale VN = 75 anni (categoria 2)



Tombini e ponticelli idraulici IN08 Tombino idraulico 2.00 x 2.00 al km 27+246 – Relazione di calcolo COMMESSA LOTTO CODIFICA DOCUMENTO REV. FOGLIO

IF26 12 E ZZ CL IN0800 002 A 22 di 280

Riguardo invece la Classe d'Uso, il Decreto Ministeriale del 14 gennaio 2008, individua le seguenti quattro categorie

- Classe I: costruzioni con presenza solo occasionale di persone, edifici agricoli.
- Classe II: costruzioni il cui uso preveda normali affollamenti, senza contenuti pericolosi per l'ambiente e senza funzioni pubbliche e sociali essenziali. Industrie con attività non pericolose per l'ambiente. Ponti, opere infrastrutturali, reti viarie non ricadenti in Classe III o in Classe IV, reti ferroviarie la cui interruzione non provochi situazioni di emergenza. Dighe il cui collasso non provochi conseguenze rilevanti.
- Classe III: costruzioni il cui uso preveda affollamenti significativi. Industrie con attività pericolose
 per l'ambiente. Reti viarie extraurbane non ricadenti in Classe IV. Ponti e reti ferroviarie la cui
 interruzione provochi situazioni di emergenza. Dighe rilevanti per le conseguenze di un loro
 eventuale collasso.
- Classe IV: costruzioni con funzioni pubbliche o strategiche importanti, anche con riferimento alla gestione della protezione civile in caso di calamità. Industrie particolarmente pericolose per l'ambiente. Reti viarie di tipo A o B, di cui al D.M. 5 novembre 2001, n. 6792, "Norme funzionali e geometriche per la costruzione di strade", e di tipo quando appartenenti ad itinerari di collegamento tra capoluoghi di provincia non altresì serviti da strade di tipo A o B. Ponti o reti ferroviarie di importanza critica per il mantenimento delle vie di comunicazione, particolarmente dopo un evento sismico Dighe connesse al funzionamento di acquedotti e a impianti di produzione di energia elettrica.

All' opera in oggetto corrisponde pertanto una Classe III a cui è associato un coefficiente d'uso pari a (NTC – Tabella 2.4.II):

 $C_u = 1.5$

I parametri di pericolosità sismica vengono quindi valutate in relazione ad un periodo di riferimento V_R che si ricava per ciascun tipo di costruzione, moltiplicando la vita nominale V_R per il coefficiente d'uso V_R 0, ovvero:



$$V_R = V_N \cdot C_U$$

Pertanto, per l'opera in oggetto, il periodo di riferimento è pari a $V_R = 75x1.5 = 112.5$ anni

5.2 Parametri di pericolosità sismica

La valutazione dei parametri di pericolosità sismica, che ai sensi del D.M. 14-01-2008, costituiscono il dato base per la determinazione delle azioni sismiche di progetto su una costruzione (forme spettrali e/o forze inerziali) dipendono, come già in parte anticipato in precedenza, dalla localizzazione geografica del sito, dalle caratteristiche della costruzione (Periodo di riferimento per valutazione azione sismica / VR) oltre che dallo Stato Limite di riferimento/Periodo di ritorno dell'azione sismica.

Il DM 14.01.08 definisce in particolare la pericolosità sismica di un sito attraverso i seguenti parametri::

- ag/g: accelerazione orizzontale relativa massima al suolo, su sito di riferimento rigido;
- Fo: valore massimo del fattore di amplificazione dello spettro in accelerazione orizzontale;
- **T***_c: periodo di inizio del tratto a velocità costante dello spettro in accelerazione orizzontale.

Per quanto detto al precedente paragrafo, risulta un periodo di riferimento Azione sismica $V_R = 112.5$ anni,

Riguardo, infine gli stati limite di verifica/periodo di ritorno dell'azione sismica, la normativa individua in particolare 4 situazioni tipiche riferendosi alle prestazioni che la costruzione nel suo complesso deve poter espletare, riferendosi sia agli elementi strutturali, che a quelli non strutturali / impianti, come di seguito descritto:

- Stato Limite di Operatività (SLO): a seguito del terremoto la costruzione nel suo complesso, includendo gli elementi strutturali, quelli non strutturali, le apparecchiature rilevanti alla sua funzione, non deve subire danni ed interruzioni d'uso significativi;
- Stato Limite di Danno (SLD): a seguito del terremoto la costruzione nel suo complesso, includendo gli elementi strutturali, quelli non strutturali, le apparecchiature rilevanti alla sua funzione, subisce danni tali da non mettere a rischio gli utenti e da non compromettere la



capacità di resistenza e di rigidezza nei confronti delle azioni verticali ed orizzontali, mantenendosi immediatamente utilizzabile all'interruzione d'uso di parte delle apparecchiature.

- Stato Limite di salvaguardia della Vita (SLV): a seguito del terremoto la costruzione subisce rotture o crolli dei componenti non strutturali ed impiantistici e significativi danni dei componenti strutturali cui si associa una perdita significativa di rigidezza nei confronti delle azioni orizzontali; la costruzione invece conserva una parte della resistenza e della rigidezza per azioni verticali e un margine di sicurezza nei confronti del collasso per azioni sismiche
- Stato Limite di prevenzione del Collasso (SLC): a seguito del terremoto la costruzione subisce gravi rotture e crolli dei componenti non strutturali ed impiantistici e danni molto gravi dei componenti strutturali; la costruzione conserva ancora un margine di sicurezza per azioni verticali ed un esiguo margine di sicurezza nei confronti del collasso per azioni orizzontali.

A ciascuno stato limite di verifica è quindi associata una probabilità di superamento \mathbf{P}_{VR} nel periodo di riferimento ità di superamento nel periodo di riferimento \mathbf{V}_{R} , secondo quanto indicato nel seguito:

Stati Limite		P _{VR} : Probabilità di superamento nel periodo di riferimento VR
Stati limite SLO		81%
di esercizio SLD		63%
Stati limite SLV		10%
ultimi	SLC	5%

Tab. 3.2.1 DM 14.01.08

A ciascuna probabilità di superamento Pv_R è quindi associato un Periodo di Ritorno dell'azione sismica T_R , valutabile attraverso la seguente relazione:

 $T_R = -V_R / In(1-P_{VR})$ (periodo di ritorno dell'azione sismica)

Nel caso in esame risulta dunque, con riferimento ai diversi stati limite :



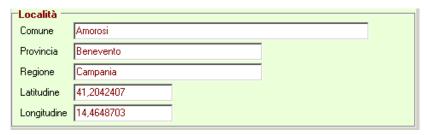
SLATO LIMITE	T _R [anni]
SLO	68
SLD	113
SLV	1068
SLC	2193



Zona S1 da pk 16+500 a pk 22+500 (Dugenta/Frasso – Amorosi)

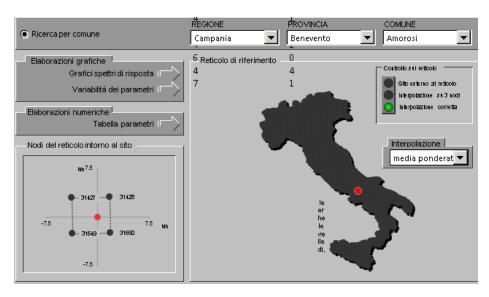
Di seguito si riportano i parametri di pericolosità sismica da assumere come riferimento per la determinazione delle Azioni sismiche di progetto per opere ricadenti nella parte di tracciato dell'infrastruttura individuata come zona S1:

Località: Amorosi (BN)



VR = 112.5 anni

Sulla scorta di quanto riportato in Allegato A delle Norme Tecniche per le costruzioni DM 14.01.08, si ottiene:



SLATO	T _R	ag	F _o	T _c *
LIMITE	[anni]	[g]	[-]	[s]
SLO	68	0.078	2.428	0.324
SLD	113	0.099	2.440	0.340
SLV	1068	0.273	2.352	0.419
SLC	2193	0.357	2.394	0.433

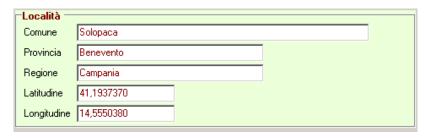
Tabella di riepilogo Parametri di pericolosità sismica zona S1



Zona S2 da pk 22+500 a pk 30+000 (Amorosi - Solopaca)

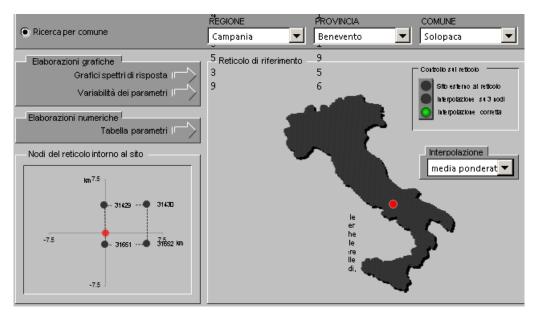
Di seguito si riportano i parametri di pericolosità sismica da assumere come riferimento per la determinazione delle Azioni sismiche di progetto per opere ricadenti nella parte di tracciato dell'infrastruttura individuata come zona S2:

Località: Solopaca (BN)



 $V_R = 112.5 \text{ anni}$

Sulla scorta di quanto riportato in Allegato A delle Norme Tecniche per le costruzioni DM 14.01.08, si ottiene:



SLATO	T _R	ag	F _o	T _c *
LIMITE	[anni]	[g]	[-]	[s]
SLO	68	0.088	2.368	0.316
SLD	113	0.113	2.377	0.331
SLV	1068	0.322	2.346	0.401
SLC	2193	0.419	2.430	0.425



Tabella di riepilogo Parametri di pericolosità sismica zona S2

Zona S3 da pk 30+000 a pk 46+577 (Solopaca-Ponte-Vitulano)

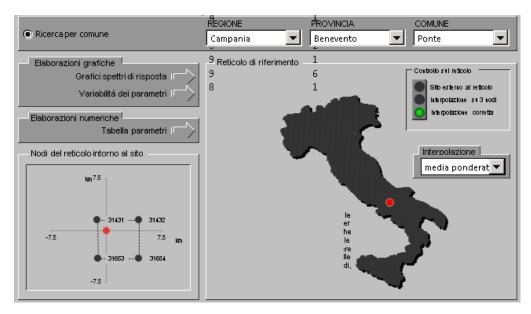
Di seguito si riportano i parametri di pericolosità sismica da assumere come riferimento per la determinazione delle Azioni sismiche di progetto per opere ricadenti nella parte di tracciato dell'infrastruttura individuata come zona **S2**:

Località: Ponte (BN)

-Località -	
Comune	Ponte
Provincia	Benevento
Regione	Campania
Latitudine	41,2139730
Longitudine	14,6935400

 $V_R = 112.5 \text{ anni}$

Sulla scorta di quanto riportato in Allegato A delle Norme Tecniche per le costruzioni DM 14.01.08, si ottiene:





Tombini e ponticelli idraulici IN08 Tombino idraulico 2.00 x 2.00 al km 27+246 – Relazione di calcolo

COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
IF26	12 E ZZ	CL	IN0800 002	Α	29 di 280

SLATO	T _R	ag	F _o	T _c *
LIMITE	[anni]	[g]	[-]	[s]
SLO	68	0.097	2.343	0.310
SLD	113	0.127	2.332	0.326
SLV	1068	0.367	2.346	0.395
SLC	2193	0.473	2.445	0.427

Tabella di riepilogo Parametri di pericolosità sismica zona S3

SITALFERR GRUPPO FERROVIE DELLO STATO ITALIANE	ITINERARIO NAPOLI – BARI RADDOPPIO TRATTA CANCELLO-BENEVENTO II LOTTO FUNZIONALE FRASSO TELESINO – VITULANO 1° LOTTO FUNZIONALE FRASSO TELESINO – TELESE PROGETTO ESECUTIVO					
Tombini e ponticelli idraulici	COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
IN08 Tombino idraulico 2.00 x 2.00 al km 27+246 – Relazione di calcolo	IF26	12 E ZZ	CL	IN0800 002	Α	30 di 280

5.3 Categoria di sottosuolo e categoria topografica

Le Categoria di Sottosuolo e le Condizioni Topografiche sono valutate come descritte al punto 3.2.2 del DM 14.01.08, ovvero:

Tabella 3.2.II – Categorie di sottosuolo

Categoria	Descrizione
A	Ammassi rocciosi affioranti o terreni molto rigidi caratterizzati da valori di $V_{s,30}$ superiori a 800 m/s, eventualmente comprendenti in superficie uno strato di alterazione, con spessore massimo pari a 3 m.
В	Rocce tenere e depositi di terreni a grana grossa molto addensati o terreni a grana fina molto consistenti con spessori superiori a 30 m, caratterizzati da un graduale miglioramento delle proprietà meccaniche con la profondità e da valori di $V_{8,30}$ compresi tra 360 m/s e 800 m/s (ovvero $N_{SPT,30} > 50$ nei terreni a grana grossa e $c_{u,30} > 250$ kPa nei terreni a grana fina).
C	Depositi di terreni a grana grossa mediamente addensati o terreni a grana fina mediamente consistenti con spessori superiori a 30 m, caratterizzati da un graduale miglioramento delle proprietà meccaniche con la profondità e da valori di $V_{s,30}$ compresi tra 180 m/s e 360 m/s (ovvero $15 < N_{SPT,30} < 50$ nei terreni a grana grossa e $70 < c_{u,30} < 250$ kPa nei terreni a grana fina).
D	Depositi di terreni a grana grossa scarsamente addensati o di terreni a grana fina scarsamente consistenti, con spessori superiori a 30 m, caratterizzati da un graduale miglioramento delle proprietà meccaniche con la profondità e da valori di $V_{s,30}$ inferiori a 180 m/s (ovvero $N_{SPT,30} < 15$ nei terreni a grana grossa e $c_{u,30} < 70$ kPa nei terreni a grana fina).
E	Terreni dei sottosuoli di tipo C o D per spessore non superiore a 20 m, posti sul substrato di riferimento (con $V_s > 800$ m/s).

Tabella 3.2.III – Categorie aggiuntive di sottosuolo.

Categoria	Descrizione
S1	Depositi di terreni caratterizzati da valori di $V_{s,30}$ inferiori a 100 m/s (ovvero $10 < c_{u,30} < 20$ kPa), che includono uno strato di almeno 8 m di terreni a grana fina di bassa consistenza, oppure che includono almeno 3 m di torba o di argille altamente organiche.
S2	Depositi di terreni suscettibili di liquefazione, di argille sensitive o qualsiasi altra categoria di sottosuolo non classificabile nei tipi precedenti.

Tabella 3.2.IV – Categorie topografiche

Categoria	Caratteristiche della superficie topografica
T1	Superficie pianeggiante, pendii e rilievi isolati con inclinazione media i \leq 15°
Т2	Pendii con inclinazione media i > 15°
Т3	Rilievi con larghezza in cresta molto minore che alla base e inclinazione media $15^\circ \le i \le 30^\circ$
T4	Rilievi con larghezza in cresta molto minore che alla base e inclinazione media i > 30°

Tabella di riepilogo Categoria di Sottosuolo e Topografiche DM 14.01.08

Note la Categoria di Sottosuolo e le Condizioni Topografiche, la costruzione degli spettri passa infine attraverso la definizione dei coefficienti di Amplificazione Stratigrafica (S_S e C_C) e Topografica (S_T),

ITALFERR GRUPPO FERROVIE DELLO STATO ITALIANE	II LOTTO FU	TRATTA INZIONAL UNZIONAI	CANCELLO- E FRASSO TE LE FRASSO T	BENEVENTO ELESINO – VITUL ELESINO – TELE	_	
Tombini e ponticelli idraulici	COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
IN08 Tombino idraulico 2.00 x 2.00 al km 27+246 – Relazione di calcolo	IF26	12 E ZZ	CL	IN0800 002	Α	31 di 280

mediante le indicazioni di cui alle tab 3.2.V e 3.2.VI del DM 14.01.08, che si ripropongono nel seguito per chiarezza espositiva:

Tabella 3.2.V – Espressioni di S_S e di C_C

\mathbf{S}_{S}	$\mathbf{c}_{\mathbf{c}}$
1,00	1,00
$1,00 \le 1,40 - 0,40 \cdot F_o \cdot \frac{a_g}{g} \le 1,20$	$1,10 \cdot (T_{C}^{*})^{-0,20}$
$1,00 \le 1,70 - 0,60 \cdot F_o \cdot \frac{a_g}{g} \le 1,50$	$1,05 \cdot (T_C^*)^{-0,33}$
$0,90 \le 2,40-1,50 \cdot F_o \cdot \frac{a_g}{g} \le 1,80 \cdot$	$1,25 \cdot (T_{\rm C}^*)^{-0,50}$
$1,00 \le 2,00 - 1,10 \cdot F_o \cdot \frac{a_g}{g} \le 1,60$	$1,15 \cdot (T_{C}^{*})^{-0,40}$
	$1,00$ $1,00 \le 1,40 - 0,40 \cdot F_o \cdot \frac{a_g}{g} \le 1,20$ $1,00 \le 1,70 - 0,60 \cdot F_o \cdot \frac{a_g}{g} \le 1,50$ $0,90 \le 2,40 - 1,50 \cdot F_o \cdot \frac{a_g}{g} \le 1,80 \cdot$ $1,00 \le 2,00 - 1,10 \cdot F_o \cdot \frac{a_g}{g} \le 1,60$

 $\textbf{Tabella 3.2.VI} - \textit{Valori massimi del coefficiente di amplificazione topografica } S_T$

Categoria topografica	Ubicazione dell'opera o dell'intervento	S_{T}
T1	-	1,0
T2	In corrispondenza della sommità del pendio 1,2	
Т3	In corrispondenza della cresta del rilievo	1,2
T4	In corrispondenza della cresta del rilievo 1,4	

Per le opere di linea si assume una categoria di sottosuolo di tipo C e una classe Topografica T1.

STALFERR GRUPPO FERROVIE DELLO STATO ITALIANE	II LOTTO FU	TRATTA INZIONAL UNZIONA	CANCELLO- E FRASSO TI LE FRASSO T	BENEVENTO ELESINO – VITUL ELESINO – TELE	_	
Tombini e ponticelli idraulici	COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
IN08 Tombino idraulico 2.00 x 2.00 al km 27+246 – Relazione di calcolo	IF26	12 E ZZ	CL	IN0800 002	Α	32 di 280

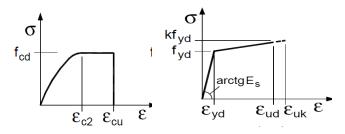
6. CRITERI GENERALI PER LE VERIFICHE STRUTTURALI

I criteri generali di verifica utilizzati per la valutazione delle capacità resistenti delle sezioni, per la condizione SLU, e per le massime tensioni nei materiali nonché per il controllo della fessurazione, relativamente agli SLE, sono quelli definiti al p.to 4.1.2 del DM 14.01.08.

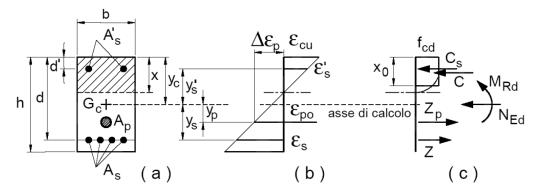
6.1 VERIFICHE ALLO SLU

6.1.1 Pressoflessione

La determinazione della capacità resistente a flessione/pressoflessione della generica sezione, viene effettuata con i criteri di cui al punto 4.1.2.1.2.4 delle NTC08, secondo quanto riportato schematicamente nelle figure seguito, tenendo conto dei valori delle resistenze e deformazioni di calcolo riportate al paragrafo dedicato alle caratteristiche dei materiali:



Legami costitutivi Calcestruzzo ed Acciaio -



Schema di riferimento per la valutazione della capacità resistente a pressoflessione generica sezione -

La verifica consisterà nel controllare il soddisfacimento della seguente condizione:

ITALFERR GRUPPO FERROVIE DELLO STATO ITALIANE	RADDOPPI II LOTTO F 1° LOTTO F	ITINERARIO NAPOLI – BARI RADDOPPIO TRATTA CANCELLO-BENEVENTO II LOTTO FUNZIONALE FRASSO TELESINO – VITULANO 1° LOTTO FUNZIONALE FRASSO TELESINO – TELESE PROGETTO ESECUTIVO				
Tombini e ponticelli idraulici	COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
IN08 Tombino idraulico 2.00 x 2.00 al km 2 Relazione di calcolo	27+246 – IF26	12 E ZZ	CL	IN0800 002	A	33 di 280

$$M_{Rd} = M_{Rd}(N_{Ed}) \ge M_{Ed}$$

dove

M_{Rd} è il valore di calcolo del momento resistente corrispondente a N_{Ed};

N_{Ed} è il valore di calcolo della componente assiale (sforzo normale) dell'azione;

M_{Ed} è il valore di calcolo della componente flettente dell'azione.

6.1.2 Taglio

La resistenza a taglio VRd della membratura priva di armatura specifica risulta pari a:

$$V_{Rd} = \left\{0.18 \cdot k \cdot \frac{\left(100 \cdot \rho_1 \cdot f_{ck}\right)^{1/3}}{\gamma_c + 0.15 \cdot \sigma_{cp}}\right\} \cdot b_w \cdot d \ge v_{min} + 0.15 \cdot \sigma_{cp} \cdot b_w d$$

Dove:

•
$$v_{\min} = 0.035 \cdot k^{3/2} \cdot f_{ck}^{1/2}$$
;

•
$$k = 1 + (200/d)^{1/2} \le 2$$
;

- $\rho_1 = A_{sw}/(b_w * d)$
- d = altezza utile per piedritti soletta superiore ed inferiore;
- b_w= 1000 mm larghezza utile della sezione ai fini del taglio.

In presenza di armatura, invece, la resistenza a taglio V_{Rd} è il minimo tra la resistenza a taglio trazione V_{Rsd} e la resistenza a taglio compressione V_{Rcd}

$$V_{Rsd} = 0.9 \cdot d \cdot \frac{A_{SW}}{s} \cdot f_{yd} \cdot (ctg\alpha + ctg\theta) \cdot \sin \alpha$$

$$V_{Rcd} = 0.9 \cdot d \cdot b_{w} \cdot \alpha_{c} \cdot f_{cd}' \cdot \frac{\left(ctg\alpha + ctg\theta\right)}{\left(1 + ctg^{2}\theta\right)}$$

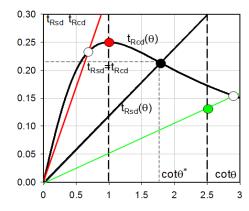
Essendo:

$$1 \le \operatorname{ctg} \theta \le 2,5$$



Per quanto riguarda in particolare le verifiche a taglio per elementi armati a taglio, si è fatto riferimento al metodo del traliccio ad inclinazione variabile, in accordo a quanto prescritto al punto 4.1.2.1.3 delle NTC08, considerando ai fini delle verifiche, un angolo θ di inclinazione delle bielle compresse del traliccio resistente tale da rispettare la condizione.

$$1 \le ctg \ \theta \le 2.5$$
 $45^{\circ} \ge \theta \ge 21.8^{\circ}$



- Se la $\cot\theta^*$ è compresa nell'intervallo (1,0-2,5) è possibile valutare il taglic resistente $V_{Rd}(=V_{Rcd}=V_{Rsd})$
- Se la $\cot\theta^*$ è maggiore di 2.5 la crisi è da attribuirsi all'armatura trasversale e il taglio resistente $V_{Rd}(=V_{Rsd})$ coincide con il massimo taglio sopportate dalle armature trasversali valutabile per una $\cot\theta=2,5$.
- Se la $\cot\theta^*$ è minore di 1.0 la crisi è da attribuirsi alle bielle compresse e taglio resistente $V_{Rd}(=V_{Rcd})$ coincide con il massimo taglio sopportato dalle bielle di calcestruzzo valutabile per una $\cot\theta=1,0$.

L'angolo effettivo di inclinazione delle bielle (θ) assunto nelle verifiche è stato in particolare valutato, nell'ambito di un problema di verifica, tenendo conto di quanto di seguito indicato :

$$\cot \theta^* = \sqrt{\frac{v \cdot \alpha_c}{\omega_{sw}}} - 1$$

(θ^* angolo di inclinazione delle bielle cui corrisponde la crisi contemporanea di bielle compresse ed armature)

dove

$$v = f' cd / fcd = 0.5$$

f 'cd = resistenza a compressione ridotta del calcestruzzo d'anima

f cd = resistenza a compressione di calcolo del calcestruzzo d'anima

 ω_{sw} : Percentuale meccanica di armatura trasversale.

SITALFERR GRUPPO FERROVIE DELLO STATO ITALIANE	ITINERARIO NAPOLI – BARI RADDOPPIO TRATTA CANCELLO-BENEVENTO II LOTTO FUNZIONALE FRASSO TELESINO – VITULANO 1° LOTTO FUNZIONALE FRASSO TELESINO – TELESE PROGETTO ESECUTIVO					
Tombini e ponticelli idraulici	COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
IN08 Tombino idraulico 2.00 x 2.00 al km 27+246 – Relazione di calcolo	IF26	12 E ZZ	CL	IN0800 002	Α	35 di 280

$$\omega_{sw} = \frac{A_{sw} f_{yd}}{b s f_{sd}}$$

6.2 VERIFICA SLE

La verifica nei confronti degli Stati limite di esercizio, consiste nel controllare, con riferimento alle sollecitazioni di calcolo corrispondenti alle Combinazioni di Esercizio il tasso di Lavoro nei Materiali e l'ampiezza delle fessure attesa, secondo quanto di seguito specificato

6.2.1 Verifiche alle tensioni

La verifica delle tensioni in esercizio consiste nel controllare il rispetto dei limiti tensionali previsti per il calcestruzzo e per l'acciaio per ciascuna delle combinazioni di carico caratteristiche "Rara" e "Quasi Permanente"; i valori tensionali nei materiali sono valutati secondo le note teorie di analisi delle sezioni in c.a. in campo elastico e con calcestruzzo "non reagente" adottando come limiti di riferimento, trattandosi nel caso in specie di opere Ferroviarie, quelli indicati nel documento " Specifica per la progettazione e l'esecuzione dei ponti ferroviari e di altre opere minori sotto binario RFI DTC INC PO SP IFS 001 A del 30-12-16 ", ovvero:

Strutture in c.a.

Tensioni di compressione del calcestruzzo

Devono essere rispettati i seguenti limiti per le tensioni di compressione nel calcestruzzo:

- per combinazione di carico caratteristica (rara): 0,55 f_{ek};
- per combinazioni di carico quasi permanente: 0,40 fek;
- per spessori minori di 5 cm, le tensioni normali limite di esercizio sono ridotte del 30%.

Tensioni di trazione nell'acciaio

Per le armature ordinarie, la massima tensione di trazione sotto la combinazione di carico caratteristica (rara) non deve superare $0.75~f_{yk}$.

ITALFERR GRUPPO FERROVIE DELLO STATO ITALIANE	II LOTTO FU	TRATTA INZIONAL UNZIONAI	CANCELLO- E FRASSO TI LE FRASSO T	BENEVENTO ELESINO – VITUL ELESINO – TELE	_	
Tombini e ponticelli idraulici	COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
IN08 Tombino idraulico 2.00 x 2.00 al km 27+246 – Relazione di calcolo	IF26	12 E ZZ	CL	IN0800 002	Α	36 di 280

6.2.2 Verifiche a fessurazione

La verifica a fessurazione 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 A – 2.5.1.8.3.2.4 (*Manuale di progettazione delle opere civili del 30/12/2016*).

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

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

Tabella 4.1.III – Descrizione delle condizioni ambientali

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

Tabella 4.1.III - DM 14.01.2008

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

STALFERR GRUPPO FERROVIE DELLO STATO ITALIANE	ITINERARIO NAPOLI – BARI RADDOPPIO TRATTA CANCELLO-BENEVENTO II LOTTO FUNZIONALE FRASSO TELESINO – VITULANO 1° LOTTO FUNZIONALE FRASSO TELESINO – TELESE PROGETTO ESECUTIVO					
Tombini e ponticelli idraulici	COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
IN08 Tombino idraulico 2.00 x 2.00 al km 27+246 – Relazione di calcolo	IF26	12 E ZZ	CL	IN0800 002	Α	37 di 280

7. 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 ≤ 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 = $tan2(45^{\circ} + \phi/2)$

B Larghezza della fondazioneL 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

gult Carico ultimo della fondazione

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

Carico verticale

$$q_{ult} = c \cdot N_c \cdot s_c \cdot d_c + q \cdot N_q \cdot s_q \cdot d_q + 0.5 \cdot B \cdot \gamma \cdot N_\gamma \cdot s_\gamma \cdot d_\gamma$$

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:

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

STALFERR GRUPPO FERROVIE DELLO STATO ITALIANE	ITINERARIO NAPOLI – BARI RADDOPPIO TRATTA CANCELLO-BENEVENTO II LOTTO FUNZIONALE FRASSO TELESINO – VITULANO 1° LOTTO FUNZIONALE FRASSO TELESINO – TELESE PROGETTO ESECUTIVO					
Tombini e ponticelli idraulici	COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
IN08 Tombino idraulico 2.00 x 2.00 al km 27+246 – Relazione di calcolo	IF26	12 E ZZ	CL	IN0800 002	Α	38 di 280

Fattori di profondità

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

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

Fattori di forma

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

per φ = 0	per φ > 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.

ITALFERR GRUPPO FERROVIE DELLO STATO ITALIANE	ITINERARIO NAPOLI – BARI RADDOPPIO TRATTA CANCELLO-BENEVENTO II LOTTO FUNZIONALE FRASSO TELESINO – VITULANO 1° LOTTO FUNZIONALE FRASSO TELESINO – TELESE PROGETTO ESECUTIVO					
Tombini e ponticelli idraulici	COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
IN08 Tombino idraulico 2.00 x 2.00 al km 27+246 – Relazione di calcolo	IF26	12 E ZZ	CL	IN0800 002	Α	39 di 280

8. ANALISI DEI CARICHI

Si riportano di seguito si riporta la valutazione dei carichi elementari considerati nel dimensionamento della struttura in esame, riferiti generalmente ad una fascia di struttura di dimensione unitaria.

Le condizioni di carico considerate complessivamente, sono quelle riportate nell'elenco seguente:

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	Ritiro e Viscosità							
9	Termica							
10	QCEN (+Azioni da avviamento/frenatura)							
11	QLAT (+Azioni da avviamento/frenatura)							

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.

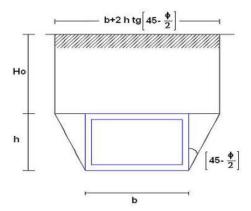
8.1 Peso proprio (cond. di carico 1)

ITALFERR GRUPPO FERROVIE DELLO STATO ITALIANE	ITINERARIO NAPOLI – BARI RADDOPPIO TRATTA CANCELLO-BENEVENTO II LOTTO FUNZIONALE FRASSO TELESINO – VITULANO 1° LOTTO FUNZIONALE FRASSO TELESINO – TELESE PROGETTO ESECUTIVO					
Tombini e ponticelli idraulici	COMMESSA LOTTO CODIFICA DOCUMENTO REV. FOGLIO					
IN08 Tombino idraulico 2.00 x 2.00 al km 27+246 - Relazione di calcolo	IF26	12 E ZZ	CL	IN0800 002	Α	40 di 280

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 Permanenti (cond. di carico 2)

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



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

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

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

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

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

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



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

Per la valutazione delle Spinte del terreno sui piedritti, in considerazione della ridotta capacità de formativa dell'opera, si è assunto che sui piedritti agisca la spinta calcolata in condizioni di riposo. L'espressione della spinta esercitata da un terrapieno, di peso di volume γ , su una parete di altezza H, risulta espressa secondo la teoria di Coulomb dalla seguente relazione (per terreno incoerente) :

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

Il coefficiente di spinta a riposo è espresso dalla relazione:

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

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

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

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

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

8.4 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:

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



Tombini e ponticelli idraulici IN08 Tombino idraulico 2.00 x 2.00 al km 27+246 – Relazione di calcolo
 COMMESSA
 LOTTO
 CODIFICA
 DOCUMENTO
 REV.
 FOGLIO

 IF26
 12 E ZZ
 CL
 IN0800 002
 A
 42 di 280

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

Quindi il diagramma delle pressioni al di sotto della linea di falda ha una pendenza minore. Al diagramma così ottenuto va sommato il diagramma triangolare legato alla pressione idrostatica esercitata dall'acqua.

Nel caso in esame, in relazione a quanto specificato al paragrafo 4, il regime di spinta non è influenzato dalla presenza della falda.

8.5 Variazioni termiche della struttura (cond. di carico 9)

Si è tenuto conto di eventuali effetti termici dovuti a variazioni di temperatura sull'opera, applicando sul traverso superiore una variazione termica variabile linearmente da - 2.5°C all'estradosso della soletta superiore, a + 2.5°C all'intradosso della soletta superiore;

8.6 Ritiro e viscosità (cond. di carico 8)

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

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

STALFERR GRUPPO FERROVIE DELLO STATO ITALIANE	ITINERARIO NAPOLI – BARI RADDOPPIO TRATTA CANCELLO-BENEVENTO II LOTTO FUNZIONALE FRASSO TELESINO – VITULANO 1° LOTTO FUNZIONALE FRASSO TELESINO – TELESE PROGETTO ESECUTIVO					
Tombini e ponticelli idraulici	COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
IN08 Tombino idraulico 2.00 x 2.00 al km 27+246 - Relazione di calcolo	IF26	12 E ZZ	CL	IN0800 002	Α	43 di 280

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

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

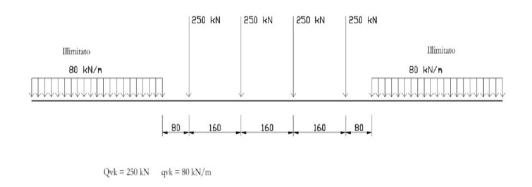


Figura 8 - Treno LM71

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

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

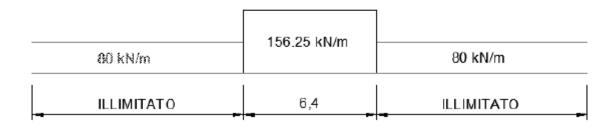
Il carico equivalente si ricava dalla ripartizione trasversale e longitudinale dei carichi per effetto delle traverse e del ballast previsti dalla stessa norma EN 1991-2:2003/AC:2010.

Determinazione delle larghezze di diffusione dei carichi mobili:

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

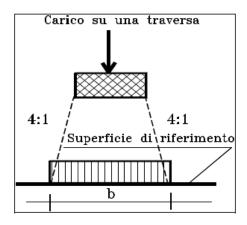
SITALFERR GRUPPO FERROVIE DELLO STATO ITALIANE	ITINERARIO NAPOLI – BARI RADDOPPIO TRATTA CANCELLO-BENEVENTO II LOTTO FUNZIONALE FRASSO TELESINO – VITULANO 1° LOTTO FUNZIONALE FRASSO TELESINO – TELESE PROGETTO ESECUTIVO					
Tombini e ponticelli idraulici	COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
IN08 Tombino idraulico 2.00 x 2.00 al km 27+246 - Relazione di calcolo	IF26	12 E ZZ	CL	IN0800 002	Α	44 di 280

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



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

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



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

Sez. A: Altezza di ricoprimento Hr=1.45m

spessore Ballast+Armamento	1.45	m
spessore soletta "hs"	0.4	m
Larghezza traversina	2.4	m
Larghezza diffusione trasv. "b"	3.525	m
Qvk (a livello dell'asse della soletta)	44.3	kPa

STALFERR GRUPPO FERROVIE DELLO STATO ITALIANE	ITINERARIO NAPOLI – BARI RADDOPPIO TRATTA CANCELLO-BENEVENTO II LOTTO FUNZIONALE FRASSO TELESINO – VITULANO 1° LOTTO FUNZIONALE FRASSO TELESINO – TELESE PROGETTO ESECUTIVO					
Tombini e ponticelli idraulici	COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
IN08 Tombino idraulico 2.00 x 2.00 al km 27+246 – Relazione di calcolo	IF26	12 E ZZ	CL	IN0800 002	Α	45 di 280

Sez. B: Altezza di ricoprimento Hr=6.00m

spessore Ballast+Armamento	6	m
spessore soletta "hs"	0.4	m
Larghezza traversina	2.4	m
Larghezza diffusione trasv. "b"	5.8	m
Larghezza diffusione trasv. "b" Qvk (a livello dell'asse della soletta)	5.8 26.9	m kPa

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

RFF RETE FERROVIARIA ITALIANA GRUPPO FERROVIE DELLO STATO ITALIANE				
SPECIFICA	Codifica: RFI DTC INC PO SP IFS 001 A			

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

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

Tab 1.4.1.1-1 Coefficiente "α"

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

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

ITALFERR GRUPPO FERROVIE DELLO STATO ITALIANE	ITINERARIO NAPOLI – BARI RADDOPPIO TRATTA CANCELLO-BENEVENTO II LOTTO FUNZIONALE FRASSO TELESINO – VITULANO 1° LOTTO FUNZIONALE FRASSO TELESINO – TELESE PROGETTO ESECUTIVO					
Tombini e ponticelli idraulici	COMMESSA LOTTO CODIFICA DOCUMENTO REV. FOGLIO					FOGLIO
IN08 Tombino idraulico 2.00 x 2.00 al km 27+246 – Relazione di calcolo	IF26	12 E ZZ	CL	IN0800 002	Α	46 di 280

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

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

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

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

Sez. A: Altezza di ricoprimento Hr=1.45m

Coefficiente di adattamento α	1.1	
Coefficiente dinamico	1.35	
Coefficiente dinamico ridotto φ3,rid	1.305	
Carico Assi Dinamizzato Q _{vk,din}	63.6	kPa
Carico Illimitato Dinamizzato q _{vk,din}	32.58	kPa

Sez. B: Altezza di ricoprimento Hr=6.00m

Coefficiente di adattamento α	1.1	
Coefficiente dinamico	1.35	
Coefficiente dinamico ridotto φ3,rid	1	
Carico Assi Dinamizzato Q _{vk,din}	29.6	kPa
Carico Illimitato Dinamizzato q _{vk,din}	15.17	kPa

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

-una prima condizione di carico (Q_{CEN}) finalizzata alla massimizzazione degli effetti flessionali su traverso ed a testa piedritti;

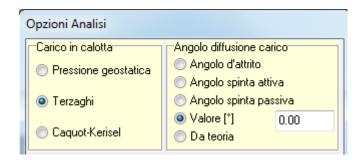
-una seconda condizione (Q_{LAT}) con finalità di massimizzare gli effetti flessionali in mezzeria piedritto.

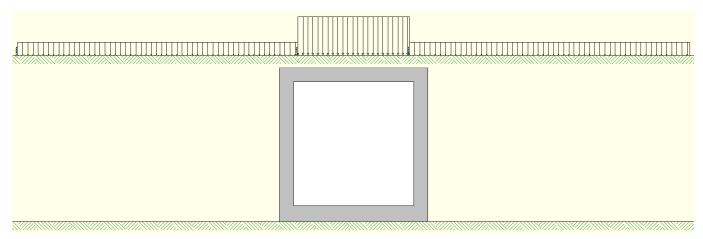
In virtù degli schemi di carico considerati, <u>il carico illimitato è stato tuttavia considerato senza portare in conto gli effetti dinamici</u>, in considerazione del fatto che per entrambi gli schemi di cui in seguito, lo stesso ricade, per larga parte o interamente, al di fuori dell'ingombro della struttura scatolare.



Analogamente, anche per il carico degli assi nella seconda condizione di carico non si è considerato l'effetto dinamico.

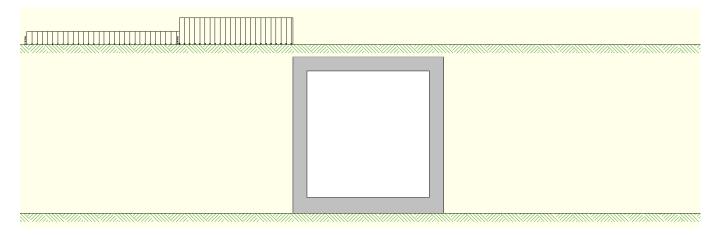
Di seguito si riportano gli schemi grafici riferiti alle due condizioni di carico citate, specificando che per comodità di modellazione, i carichi precedentemente determinati sono stati applicati sul piano limite del modello (che li andrà a distribuire ortogonalmente sulla parte di terreno sottostante avendo specificato all'interno del software di calcolo un angolo di diffusione rispetto alla verticale pari a 0°), allo scopo di cogliere in automatico col software anche gli effetti delle spinte orizzontali (qxko).





Condizione di Carico QCEN

SITALFERR GRUPPO FERROVIE DELLO STATO ITALIANE	ITINERARIO NAPOLI – BARI RADDOPPIO TRATTA CANCELLO-BENEVENTO II LOTTO FUNZIONALE FRASSO TELESINO – VITULANO 1° LOTTO FUNZIONALE FRASSO TELESINO – TELESE PROGETTO ESECUTIVO					
Tombini e ponticelli idraulici	COMMESSA LOTTO CODIFICA DOCUMENTO REV. FOGLIO					FOGLIO
IN08 Tombino idraulico 2.00 x 2.00 al km 27+246 - Relazione di calcolo	IF26	12 E ZZ	CL	IN0800 002	Α	48 di 280



Condizione di Carico Q LAT

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

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

Avviamento:

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

Frenatura:

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

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

Nel caso in esame:

Sez. A: Altezza di ricoprimento Hr=1.45m

Avviamento Treno LM71 su traverso

Avviamento a quota piattaforma	=	33.0	KN/m
Coefficiente di adattamento α	11	1.1	
Larghezza diffusione trasv. "b"	=	3.525	m
Avviamento su traverso superiore	=	10.3	KN/m

STALFERR GRUPPO FERROVIE DELLO STATO ITALIANE	ITINERARIO NAPOLI – BARI RADDOPPIO TRATTA CANCELLO-BENEVENTO II LOTTO FUNZIONALE FRASSO TELESINO – VITULANO 1° LOTTO FUNZIONALE FRASSO TELESINO – TELESE PROGETTO ESECUTIVO					
Tombini e ponticelli idraulici	COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
IN08 Tombino idraulico 2.00 x 2.00 al km 27+246 – Relazione di calcolo	IF26	12 E ZZ	CL	IN0800 002	Α	49 di 280

Frenatura Treno LM71 su traverso

Frenatura a quota piattaforma	=	35.0	KN/m
Coefficiente di adattamento α	=	1.1	
Larghezza diffusione trasv. "b"	=	3.5	m
Frenatura su traverso superiore	=	10.9	KN/m

Sez. B: Altezza di ricoprimento Hr=6.00m Avviamento Treno LM71 su traverso

Avviamento a quota piattaforma =	33.0	KN/m
Coefficiente di adattamento α =	1.1	
Larghezza diffusione trasv. "b" =	5.8	m
Avviamento su traverso superiore =	6.3	KN/m

Frenatura Treno LM71 su traverso

Frenatura a quota piattaforma =	35.0	KN/m
Coefficiente di adattamento α =	1.1	
Larghezza diffusione trasv. "b" =	5.8	m
Frenatura su traverso superiore =	6.6	KN/m

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

8.9 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 $F_h = k_h^* W$

ITALFERR GRUPPO FERROVIE DELLO STATO ITALIANE	ITINERARIO NAPOLI – BARI RADDOPPIO TRATTA CANCELLO-BENEVENTO II LOTTO FUNZIONALE FRASSO TELESINO – VITULANO 1° LOTTO FUNZIONALE FRASSO TELESINO – TELESE PROGETTO ESECUTIVO					
Tombini e ponticelli idraulici	COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
IN08 Tombino idraulico 2.00 x 2.00 al km 27+246 – Relazione di calcolo	IF26	12 E ZZ	CL	IN0800 002	Α	50 di 280

Forza sismica verticale

$$F_{v} = k_{v}^{*}W$$

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

$$k_h = a_{ma x}/g$$

$$k_v = \pm 0.5 \times k_h$$

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

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

Nel caso specifico, in accordo a quanto già riportato al paragrafo 5 risulta facendo riferimento alla zona sismica S3:

COMUNE DI PONTE (ZONA SISMICA S3)

ag/g =	0.367
βm =	1.00
Ss=	1.184
ST=	1.00

Kh=	0.434	coefficiente sismico orizzontale
Kv=	0.217	coefficiente sismico verticale

Spinta sismica terreno

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



9. COMBINAZIONI DI CARICO

Per la combinazione dei diversi carichi previsti sulla struttura di cui al precedente paragrafo 7, si è fatto riferimento a quanto specificato in merito al prg 2.5.3 del DM 14.01.08, secondo cui le combinazioni di carico da considerare nei riguardi dei diversi stati limite di verifica SLU, SLE e sisma sono le seguenti:

Combinazione fondamentale, generalmente impiegata per gli stati limite ultimi (SLU):

$$\gamma_{G1} \cdot G_1 + \gamma_{G2} \cdot G_2 + \gamma_{P} \cdot P + \gamma_{Q1} \cdot Q_{k1} + \gamma_{Q2} \cdot \psi_{02} \cdot Q_{k2} + \gamma_{Q3} \cdot \psi_{03} \cdot Q_{k3} + \dots$$

Combinazione caratteristica (rara), generalmente impiegata per gli stati limite di esercizio (SLE) irreversibili:

$$G_1 + G_2 + P + Q_{k1} + \psi_{02} \cdot Q_{k2} + \psi_{03} \cdot Q_{k3} + \dots$$

Combinazione frequente, generalmente impiegata per gli stati limite di esercizio (SLE) reversibili, utilizzata nella verifica a Fessurazione:

$$G_1 + G_2 + P + \psi_{11} \cdot Q_{k1} + \psi_{22} \cdot Q_{k2} + \psi_{23} \cdot Q_{k3} + \dots$$

Combinazione quasi permanente, generalmente impiegata per gli stati limite di esercizio (SLE) a lungo termine;

$$G_1 + G_2 + P + \psi_{21} \cdot Q_{k1} + \psi_{22} \cdot Q_{k2} + \psi_{23} \cdot Q_{k3} + \dots$$

Combinazione sismica, impiegata per ali stati limite ultimi e di esercizio connessi all'azione sismica E:

$$E + G_1 + G_2 + P + \psi_{21} \cdot Q_{k1} + \psi_{22} \cdot Q_{k2} + \dots$$

dove:

$$E = \pm 1.00 x E_Y \pm 0.3 x E_Z$$

avendo indicato con E_Y e E_Z rispettivamente le componenti orizzontale e verticale dell'azione sismica.

I coefficienti di amplificazione dei carichi γ e i coefficienti di combinazione ψ sono riportati nelle tabelle seguenti.



Tombini e ponticelli idraulici IN08 Tombino idraulico 2.00 x 2.00 al km 27+246 – Relazione di calcolo
 COMMESSA
 LOTTO
 CODIFICA
 DOCUMENTO
 REV.
 FOGLIO

 IF26
 12 E ZZ
 CL
 IN0800 002
 A
 52 di 280

Tabella 5.2.V - Coefficienti parziali di sicurezza per le combinazioni di carico agli SLU, eccezionali e sismica

Tabella 3.2.1 Coefficient parzian di sterrezza per le combinazioni di carico agni bilo, eccezionan e sismica							
		Coefficiente	EQU ⁽¹⁾	A1 STR	A2 GEO	Combinazione eccezionale	Combinazione Sismica
Carichi permanenti	favorevoli sfavorevoli	γ _{G1}	0,90 1,10	1,00 1,35	1,00 1,00	1,00 1,00	1,00 1,00
Carichi permanenti non strutturali ⁽²⁾	favorevoli sfavorevoli	γ _{G2}	0,00 1,50	0,00 1,50	0,00 1,30	1,00 1,00	1,00 1,00
Ballast ⁽³⁾	favorevoli sfavorevoli	γв	0,90 1,50	1,00 1,50	1,00 1,30	1,00 1,00	1,00 1,00
Carichi variabili da traffico ⁽⁴⁾	favorevoli sfavorevoli	γο	0,00 1,45	0,00 1,45	0,00 1,25	0,00 0,20 ⁽⁵⁾	0,00 0,20 ⁽⁵⁾
Carichi variabili	favorevoli sfavorevoli	γQi	0,00 1,50	0,00 1,50	0,00 1,30	0,00 1,00	0,00 0,00
Precompressione	favorevole sfavorevole	γP	0,90 1,00 ⁽⁶⁾	1,00 1,00 ⁽⁷⁾			1,00 1,00

⁽¹⁾ Equilibrio che non coinvolga i parametri di deformabilità e resistenza del terreno; altrimenti si applicano i valori di GEO.

Tabella 5.2.VII - Ulteriori coefficienti di combinazione \(\psi \) delle azioni.

	Azioni	Ψο	Ψ1	Ψ2
	Treno di carico LM 71	0,80(3)	(1)	0,0
Azioni	Treno di carico SW /0	0,80 ⁽³⁾	0,80	0,0
singole	Treno di carico SW/2	0,0(3)	0,80	0,0
da	Treno scarico	1,00(3)	-	-
traffico	Centrifuga	(2 (3)	(2)	(2)
	Azione laterale (serpeggio)	1,00(3)	0,80	0,0

^{(1) 0,80} se è carico solo un binario, 0,60 se sono carichi due binari e 0,40 se sono carichi tre o più binari

In definitiva, con riferimento ai carichi di tipo variabile previsti nel caso in esame, sono stati assunti i seguenti coefficienti di partecipazione Ψ :

Carichi stradali (Variabili da traffico)

 $\Psi_0 = 0.80 \ \Psi_1 = 0.80 \ \Psi_2 = 0.00 \ (\Psi_2 = 0.20 \ \text{in combinazioni sismiche})$

Azioni Termiche (Term)

 $\Psi_0 = 0.60 \ \Psi_1 = 0.60 \ \Psi_2 = 0.50$

⁽²⁾ Nel caso in cui i carichi permanenti non strutturali (ad es. carichi permanenti portati) siano compiutamente definiti si potranno adottare gli stessi coefficienti validi per le azioni permanenti.

definiti si potranno adottare gli stessi coefficienti validi per le azioni permanenti.

(3) Quando si prevedano variazioni significative del carico dovuto al ballast, se ne dovrà tener conto esplicitamente nelle verifiche.

⁽⁴⁾ Le componenti delle azioni da traffico sono introdotte in combinazione considerando uno dei gruppi di carico gr della Tab. 5.2.IV.

⁽⁵⁾ Aliquota di carico da traffico da considerare.

^{(6) 1,30} per instabilità in strutture con precompressione esterna

^{(7) 1,20} per effetti locali

⁽²⁾ Si usano gli stessi coefficienti ψ adottati per i carichi che provocano dette azioni.

⁽³⁾ Quando come azione di base venga assunta quella del vento, i coefficienti ψ₀ relativi ai gruppi di carico delle azioni da traffico vanno assunti pari a 0,0.

ITALFERR GRUPPO FERROVIE DELLO STATO ITALIANE	ITINERARIO NAPOLI – BARI RADDOPPIO TRATTA CANCELLO-BENEVENTO II LOTTO FUNZIONALE FRASSO TELESINO – VITULANO 1° LOTTO FUNZIONALE FRASSO TELESINO – TELESE PROGETTO ESECUTIVO					
Tombini e ponticelli idraulici	COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
IN08 Tombino idraulico 2.00 x 2.00 al km 27+246 - Relazione di calcolo	IF26	12 E ZZ	CL	IN0800 002	Α	53 di 280

In definitiva, sono state analizzate un totale di **24** Combinazioni di calcolo di cui **11 riferite al Caso SLU statico (A1-M1 ed A2-M2), 8 sismiche** (2 A1-M1 + 2 A2-M2) **e 8 di SLE**.

Di seguito si riporta in definitiva un riepilogo delle Combinazioni di Calcolo considerate nelle analisi

Combinazioni generate nr. 24 Comb n* Caso Sisma orizzontale Sisma verticale										
	Comb n*	Caso	Sisma orizzontale	Sisma verticale						
N	1	A1-M1	Assente							
	2	A2-M2	Assente							
	3	A1-M1	Assente							
	4	A2-M2	Assente							
	5	A1-M1	Assente							
	7	A2-M2	Assente							
	9	A1-M1	Assente							
	11	A2-M2	Assente							
	6	A1-M1	Da SINISTRA	NEGATIVO						
	8	A2-M2	Da SINISTRA	NEGATIVO						
	10	A1-M1	Da SINISTRA	NEGATIVO						
	12	A2-M2	Da SINISTRA	NEGATIVO						
	13	A1-M1	Da SINISTRA	POSITIVO						
	14	A2-M2	Da SINISTRA	POSITIVO						
	15	A1-M1	Da SINISTRA	POSITIVO						
	16	A2-M2	Da SINISTRA	POSITIVO						
	17	SLEQ	Assente							
	18	SLEF	Assente							
	19	SLEF	Assente							
	20	SLEF	Assente							
	21	SLER	Assente							
	22	SLER	Assente							
	23	SLER	Assente							
	24	SLER	Assente							

Si precisa infine che la condizione di Carico **Q STR CEN**, è rappresentativa di una configurazione di carico stradale "simmetrica", (asse carico Q1k coincidente con l'asse del traverso) mentre la condizione di carico **Q STR LAT**, è una condizione emisimmetrica, ovvero con bordo del carico Q1k coincidente con filo esterno piedritto e carico q1k(9 KN/m²) assente in soletta.

J ITALF	ERR
GRUPPO FERROVIE DELLO STA	TO ITALIANE

Tombini e ponticelli idraulici	COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
IN08 Tombino idraulico 2.00 x 2.00 al km 27+246 – Relazione di calcolo	IF26	12 E ZZ	CL	IN0800 002	A	54 di 280

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
Qcentrale	Sfavorevole	1.45	1.00	1.45
TERMICO	Sfavorevole	1.20	0.60	0.72
RITIRO	Sfavorevole	1.20	1.00	1.20

Combinazione nº 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
Qcentrale	Sfavorevole	1.25	1.00	1.25
TERMICO	Sfavorevole	1.00	0.60	0.60
RITIRO	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00

Combinazione nº 3 SLU (Caso A1-M1)

	Effetto	γ	Ψ	C
Peso Proprio	Sfavorevole	1.35	1.00	1.35
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.35	1.00	1.35
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.35	1.00	1.35
Qcentrale	Sfavorevole	1.45	0.75	1.09
TERMICO	Sfavorevole	1.20	1.00	1.20
RITIRO	Sfavorevole	1.20	1.00	1.20



FOGLIO

55 di 280

Tombini e ponticelli idraulici COMMESSA LOTTO CODIFICA DOCUMENTO REV.

IN08 Tombino idraulico 2.00 x 2.00 al km 27+246 – Relazione di calcolo COMMESSA LOTTO CODIFICA DOCUMENTO REV.

IF26 12 E ZZ CL IN0800 002 A

Combinazione nº 4 SLU (Caso A2-M2)

	Effetto	γ	Ψ	C
Peso Proprio	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Qcentrale	Sfavorevole	1.25	0.75	0.94
TERMICO	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
RITIRO	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00

Combinazione nº 5 SLU (Caso A1-M1)

	Effetto	γ	Ψ	C
Peso Proprio	Sfavorevole	1.35	1.00	1.35
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.35	1.00	1.35
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.35	1.00	1.35
Qlaterale	Sfavorevole	1.45	1.00	1.45
TERMICO	Sfavorevole	1.20	0.60	0.72
RITIRO	Sfavorevole	1.20	1.00	1.20

Combinazione nº 6 SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. negativo

	Effetto	γ	Ψ	\mathbf{c}
Peso Proprio	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Qcentrale	Sfavorevole	1.00	0.20	0.20
TERMICO	Sfavorevole	1.00	0.50	0.50
RITIRO	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Sisma da sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00



Tombini e ponticelli idraulici IN08 Tombino idraulico 2.00 x 2.00 al km 27+246 – Relazione di calcolo COMMESSA LOTTO CODIFICA DOCUMENTO REV. FOGLIO

IF26 12 E ZZ CL IN0800 002 A 56 di 280

Combinazione nº 7 SLU (Caso A2-M2)

	Effetto	γ	Ψ	C
Peso Proprio	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Qlaterale	Sfavorevole	1.25	1.00	1.25
TERMICO	Sfavorevole	1.00	0.60	0.60
RITIRO	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00

Combinazione nº 8 SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. negativo

	Effetto	γ	Ψ	C
Peso Proprio	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Qcentrale	Sfavorevole	1.00	0.20	0.20
TERMICO	Sfavorevole	1.00	0.50	0.50
RITIRO	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Sisma da sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00

Combinazione nº 9 SLU (Caso A1-M1)

	Effetto	γ	Ψ	C
Peso Proprio	Sfavorevole	1.35	1.00	1.35
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.35	1.00	1.35
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.35	1.00	1.35
Qlaterale	Sfavorevole	1.45	0.75	1.09
TERMICO	Sfavorevole	1.20	1.00	1.20
RITIRO	Sfavorevole	1.20	1.00	1.20



Tombini e ponticelli idraulici IN08 Tombino idraulico 2.00 x 2.00 al km 27+246 – Relazione di calcolo COMMESSA LOTTO CODIFICA DOCUMENTO REV. FOGLIO

IF26 12 E ZZ CL IN0800 002 A 57 di 280

Combinazione nº 10 SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. negativo

	Effetto	γ	Ψ	C
Peso Proprio	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Qlaterale	Sfavorevole	1.00	0.20	0.20
TERMICO	Sfavorevole	1.00	0.50	0.50
RITIRO	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Sisma da sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00

Combinazione nº 11 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
Qlaterale	Sfavorevole	1.25	0.75	0.94
TERMICO	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
RITIRO	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00

Combinazione nº 12 SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. negativo

	Effetto	γ	Ψ	C
Peso Proprio	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Qlaterale	Sfavorevole	1.00	0.20	0.20
TERMICO	Sfavorevole	1.00	0.50	0.50
RITIRO	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Sisma da sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00



Tombini e ponticelli idraulici IN08 Tombino idraulico 2.00 x 2.00 al km 27+246 – Relazione di calcolo COMMESSA LOTTO CODIFICA DOCUMENTO REV. FOGLIO

IF26 12 E ZZ CL IN0800 002 A 58 di 280

Combinazione nº 13 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
Qcentrale	Sfavorevole	1.00	0.20	0.20
TERMICO	Sfavorevole	1.00	0.50	0.50
RITIRO	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Sisma da sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00

Combinazione nº 14 SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. positivo

	Effetto	γ	Ψ	C
Peso Proprio	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Qcentrale	Sfavorevole	1.00	0.20	0.20
TERMICO	Sfavorevole	1.00	0.50	0.50
RITIRO	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Sisma da sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00

Combinazione nº 15 SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. positivo

	Effetto	γ	Ψ	C
Peso Proprio	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Qlaterale	Sfavorevole	1.00	0.20	0.20
TERMICO	Sfavorevole	1.00	0.50	0.50
RITIRO	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00



ITINERARIO NAPOLI – BARI RADDOPPIO TRATTA CANCELLO-BENEVENTO ONA E

FOGLIO

59 di 280

REV.

GRUPPO FERROVIE DELLO STATO		II LOTTO FUNZIONALE FRASSO TELESINO – VITULA 1º LOTTO FUNZIONALE FRASSO TELESINO – TELES PROGETTO ESECUTIVO					
Tombini e ponticelli idraulic	i	COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO		
IN08 Tombino idraulico 2.0 Relazione di calcolo	00 x 2.00 al km 27+246 -	IF26	12 E ZZ	CL	IN0800 002		
Sisma da sinistra	Sfavorevole		1.00	1.00	1.00		
Combinazione n° 16 SLU (Caso A	2-M2) - Sisma Vert. positivo						
	Effetto		γ	Ψ	C		
Peso Proprio	Sfavorevole		1.00	1.00	1.00		
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole		1.00	1.00	1.00		
Spinta terreno destra	Sfavorevole		1.00	1.00	1.00		
Qlaterale	Sfavorevole		1.00	0.20	0.20		
TERMICO	Sfavorevole		1.00	0.50	0.50		
RITIRO	Sfavorevole		1.00	1.00	1.00		
Sisma da sinistra	Sfavorevole		1.00	1.00	1.00		
Combinazione n° 17 SLE (Quasi P	<u>'ermanente)</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		
TERMICO	Sfavorevole		1.00	0.50	0.50		
RITIRO	Sfavorevole		1.00	1.00	1.00		
Combinazione n° 18 SLE (Frequer	nte)						
	Effetto		γ	Ψ	C		
Peso Proprio	Sfavorevole		1.00	1.00	1.00		
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole		1.00	1.00	1.00		
Spinta terreno destra	Sfavorevole		1.00	1.00	1.00		
Qcentrale	Sfavorevole		1.00	0.80	0.80		
TERMICO	Sfavorevole		1.00	0.50	0.50		
RITIRO	Sfavorevole		1.00	1.00	1.00		
Combinazione nº 19 SLE (Frequer	nte)						
	Effetto		γ	Ψ	C		
Peso Proprio	Sfavorevole		1.00	1.00	1.00		



GRUPPO FERROVIE DELLO STATO I	II LOTTO FUNZIONALE FRASSO TELESINO – VITULANO 1° LOTTO FUNZIONALE FRASSO TELESINO – TELESE PROGETTO ESECUTIVO							
Tombini e ponticelli idraulici		COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO	
IN08 Tombino idraulico 2.00 Relazione di calcolo) x 2.00 al km 27+246 -	IF26	12 E ZZ	CL	IN0800 002	A	60 di 280	
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole		1.00	1.00	1.00			
Spinta terreno destra	Sfavorevole		1.00	1.00	1.00			
Qlaterale	Sfavorevole		1.00	0.80	0.80			
TERMICO	Sfavorevole		1.00	0.50	0.50			
RITIRO	Sfavorevole		1.00	1.00	1.00			
Combinazione n° 20 SLE (Frequente	<u>)</u>							
	Effetto		γ	Ψ	C			
Peso Proprio	Sfavorevole		1.00	1.00	1.00			
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole		1.00	1.00	1.00			
Spinta terreno destra	Sfavorevole		1.00	1.00	1.00			
TERMICO	Sfavorevole		1.00	0.60	0.60			
RITIRO	Sfavorevole		1.00	1.00	1.00			
Combinazione n° 21 SLE (Rara)								
	Effetto		γ	Ψ	C			
Peso Proprio	Sfavorevole		1.00	1.00	1.00			
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole		1.00	1.00	1.00			
Spinta terreno destra	Sfavorevole		1.00	1.00	1.00			
Qcentrale	Sfavorevole		1.00	1.00	1.00			
TERMICO	Sfavorevole		1.00	0.60	0.60			
RITIRO	Sfavorevole		1.00	1.00	1.00			
Combinazione n° 22 SLE (Rara)								
	Effetto		γ	Ψ	C			
Peso Proprio	Sfavorevole		1.00	1.00	1.00			
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole		1.00	1.00	1.00			
Spinta terreno destra	Sfavorevole		1.00	1.00	1.00			
Qlaterale	Sfavorevole		1.00	1.00	1.00			
TERMICO	Sfavorevole		1.00	0.60	0.60			
RITIRO	Sfavorevole		1.00	1.00	1.00			
Combinazione n° 23 SLE (Rara)								
	Effetto		γ	Ψ	C			



GRUPPO FERROVIE DELLO STATO ITALIAN	1° LOTTO FUNZIONALE FRASSO TELESINO – VITULANO 1° LOTTO FUNZIONALE FRASSO TELESINO – TELESE PROGETTO ESECUTIVO							
Tombini e ponticelli idraulici	Tombini e ponticelli idraulici			CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO	
IN08 Tombino idraulico 2.00 x 2.0 Relazione di calcolo	IF26	12 E ZZ	CL	IN0800 002	A	61 di 280		
Peso Proprio	Sfavorevole		1.00	1.00	1.00			
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole		1.00	1.00	1.00			
Spinta terreno destra	Sfavorevole		1.00	1.00	1.00			
TERMICO	Sfavorevole		1.00	1.00	1.00			
Qcentrale	Sfavorevole		1.00	0.80	0.80			
RITIRO	Sfavorevole		1.00	1.00	1.00			
Combinazione n° 24 SLE (Rara)								
	Effetto		γ	Ψ	C			
Peso Proprio	Sfavorevole		1.00	1.00	1.00			
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole		1.00	1.00	1.00			
Spinta terreno destra	Sfavorevole		1.00	1.00	1.00			
TERMICO	Sfavorevole		1.00	1.00	1.00			
Qlaterale	Sfavorevole		1.00	0.80	0.80			
RITIRO	Sfavorevole		1.00	1.00	1.00			



Tombini e ponticelli idraulici

IN08 Tombino idraulico 2.00 x 2.00 al km 27+246 - Relazione di calcolo

 COMMESSA
 LOTTO
 CODIFICA
 DOCUMENTO
 REV.
 FOGLIO

 IF26
 12 E ZZ
 CL
 IN0800 002
 A
 62 di 280

10. ORIGINE E CARATTERISTICHE DEI CODICI DI CALCOLO

Nell'ambito del presente paragrafo si riporta una descrizione delle caratteristiche dei Software utilizzati per l'effettuazione delle Analisi e Verifiche strutturali e geotecniche esposte nel presente documento.

Denominazione ed Estremi di Licenza del Software

Titolo SCAT - Analisi Strutture Scatolari

Versione 11.0

Produttore Aztec Informatica srl, Casole Bruzio (CS)

Tipo di analisi svolta

L'analisi strutturale e le verifiche sono condotte con l'ausilio di un codice di calcolo automatico. La verifica della sicurezza degli elementi strutturali è stata valutata con i metodi della scienza delle costruzioni.

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

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.



Tombini e ponticelli idraulici

IN08 Tombino idraulico 2.00 x 2.00 al km 27+246 - Relazione di calcolo

 COMMESSA
 LOTTO
 CODIFICA
 DOCUMENTO
 REV.
 FOGLIO

 IF26
 12 E ZZ
 CL
 IN0800 002
 A
 63 di 280

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.

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 codice di calcolo attraverso un numero significativo di casi prova in cui i risultati sono contenuti in apposita documentazione fornita a corredo dell'acquisto del prodotto, che per brevità espositiva si omette di allegare al presente documento.

Giudizio motivato di accettabilità dei risultati

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

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

Inoltre sulla base di considerazioni riguardanti gli stati tensionali e deformativi determinati, si è valutata la validità delle scelte operate in sede di schematizzazione e di modellazione della struttura e delle azioni.

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

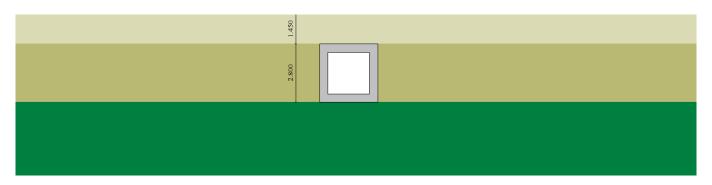
STALFERR GRUPPO FERROVIE DELLO STATO ITALIANE	ITINERARIO NAPOLI – BARI RADDOPPIO TRATTA CANCELLO-BENEVENTO II LOTTO FUNZIONALE FRASSO TELESINO – VITULANO 1° LOTTO FUNZIONALE FRASSO TELESINO – TELESE PROGETTO ESECUTIVO							
Tombini e ponticelli idraulici	COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO		
IN08 Tombino idraulico 2.00 x 2.00 al km 27+246 - Relazione di calcolo	IF26	12 E ZZ	CL	IN0800 002	Α	64 di 280		

11. RISULTATI, ANALISI E VERIFICHE SEZ.A

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.

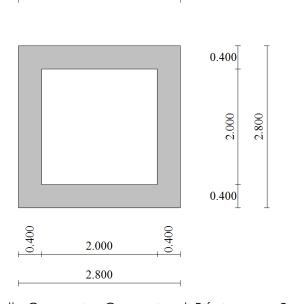
11.1 MODELLO DI CALCOLO

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



Modello Geometrico Geotecnico di Riferimento – 1/2

2.800



Modello Geometrico Geotecnico di Riferimento – 2/2



Tombini e ponticelli idraulici

IN08 Tombino idraulico 2.00 x 2.00 al km 27+246 - Relazione di calcolo

 COMMESSA
 LOTTO
 CODIFICA
 DOCUMENTO
 REV.
 FOGLIO

 IF26
 12 E ZZ
 CL
 IN0800 002
 A
 65 di 280

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

Ku = p

Da questa equazione matriciale si ricavano gli spostamenti incogniti u

u = K-1 p

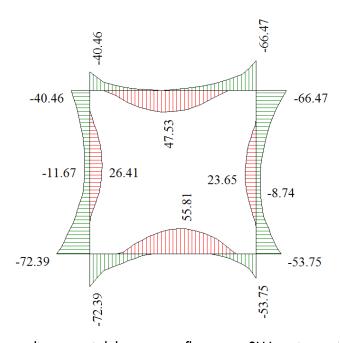
Noti gli spostamenti nodali è possibile risalire alle sollecitazioni nei vari elementi.

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

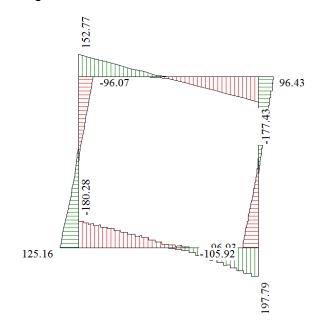
SITALFERR GRUPPO FERROVIE DELLO STATO ITALIANE	ITINERARIO NAPOLI – BARI RADDOPPIO TRATTA CANCELLO-BENEVENTO II LOTTO FUNZIONALE FRASSO TELESINO – VITULANO 1° LOTTO FUNZIONALE FRASSO TELESINO – TELESE PROGETTO ESECUTIVO						
Tombini e ponticelli idraulici	COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO	
IN08 Tombino idraulico 2.00 x 2.00 al km 27+246 – Relazione di calcolo	IF26	12 E ZZ	CL	IN0800 002	Α	66 di 280	

11.2 SOLLECITAZIONI DI CALCOLO

Si riportano, di seguito, i diagrammi di inviluppo delle caratteristiche delle sollecitazioni di Flessione, Taglio e Sforzo Normale; le unità di misura dei grafici sono i KN e m:

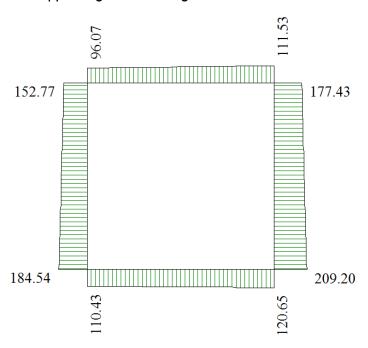


Inviluppo diagrammi del momento flettente – SLU statico e sismico

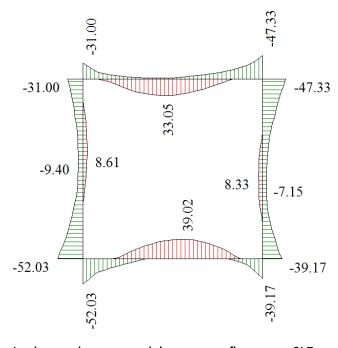


ITALFERR GRUPPO FERROVIE DELLO STATO ITALIANE	ITINERARIO NAPOLI – BARI RADDOPPIO TRATTA CANCELLO-BENEVENTO II LOTTO FUNZIONALE FRASSO TELESINO – VITULANO 1° LOTTO FUNZIONALE FRASSO TELESINO – TELESE PROGETTO ESECUTIVO						
Tombini e ponticelli idraulici	COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO	
IN08 Tombino idraulico 2.00 x 2.00 al km 27+246 – Relazione di calcolo	IF26	12 E ZZ	CL	IN0800 002	Α	67 di 280	

Inviluppo diagrammi del taglio – SLU statico e sismico



Inviluppo diagrammi dello sforzo normale – SLU statico e sismico



Inviluppo diagrammi del momento flettente – SLE



11.3 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	Armatura a taglio	
Elemento	Af 1	Af 2	Af t
TRAVERSO	1φ16/20	1φ16/20	1\psi 10/40x20
PIEDRITTI	1φ16/20	1φ16/20	1\psi 10/40x20
FONDAZIONE	1φ16/20	1φ16/20	1\psi 10/40x20

Af1: Armatura lato esterno (terreno)

Af2: Armatura lato interno

Ai fini delle verifiche si è fatto riferimento ad un copriferro di calcolo (asse armature) pari a 4 cm.

11.4 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 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.

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.

^{*}L'armatura a taglio và disposta per i primi 2m a partire dal filo esterno dell'elemento.

STALFERR GRUPPO FERROVIE DELLO STATO ITALIANE	ITINERARIO NAPOLI – BARI RADDOPPIO TRATTA CANCELLO-BENEVENTO II LOTTO FUNZIONALE FRASSO TELESINO – VITULANO 1° LOTTO FUNZIONALE FRASSO TELESINO – TELESE PROGETTO ESECUTIVO							
Tombini e ponticelli idraulici	COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO		
IN08 Tombino idraulico 2.00 x 2.00 al km 27+246 – Relazione di calcolo	IF26	12 E ZZ	CL	IN0800 002	Α	69 di 280		

Verifiche a taglio

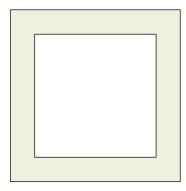
I risultati ottenuti dalle verifiche delle sezioni maggiormente sollecitate (a filo parete) per la struttura in esame sono riepilogati nella seguente tabella.

Verifica a taglio										
Sezione	V_{Ed}	b	h	V_{Rd}	Verificato	Armatura a taglio				
[-]	[kN]	[cm]	[cm]	[kN]	[-]	[-]				
Fondazione	190	100	40	302	SI	1 Φ10/40x20				
Traverso	125	100	40	302	SI	1 Φ10/40x20				
Piedritti	115	100	40	302	SI	1 Φ10/40x20				

Le sollecitazioni taglianti sono valutate in corrispondenza del filo esterno degli elementi.

Verifiche a fessurazione

L'ampiezza delle fessure è sempre al di sotto dei limiti sopra descritti, pertanto le verifiche si possono ritenere soddisfatte. Nella seguente figura vengono riportati lo schema con indicazione delle zone della struttura ove si innesca il processo di fessurazione. Per i relativi valori di ampiezza delle fessure ricavati riferirsi al tabulato in allegato:



Schema con indicazione delle zone fessurate

Non ci sono zone fessurate



11.5 VERIFICHE GEOTECNICHE

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

Simbologia adottata

IC Indice della combinazione

Nc, Nq, 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]

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

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

FS Fattore di sicurezza a carico limite

IC	Nc	Nq	Νγ	N'c	N'q	Ν'γ	qu	\mathbf{Q}_{U}	$\mathbf{Q}_{\mathbf{Y}}$	FS
1	57.75	41.44	46.52	57.75	41.44	46.52	3972	11121.13	425.52	26.14
2	34.96	20.58	17.00	34.96	20.58	17.00	1814	5079.51	344.88	14.73
3	57.75	41.44	46.52	57.75	41.44	46.52	4080	11425.38	370.19	30.86
4	34.96	20.58	17.00	34.96	20.58	17.00	1864	5220.22	297.18	17.57
5	57.75	41.44	46.52	57.75	41.44	46.52	1135	3177.42	204.19	15.56
6	57.75	41.44	46.52	57.75	41.44	46.52	4760	13327.51	204.19	65.27
7	34.96	20.58	17.00	34.96	20.58	17.00	2202	6165.11	154.08	40.01
8	34.96	20.58	17.00	34.96	20.58	17.00	2063	5775.59	192.24	30.04
9	57.75	41.44	46.52	57.75	41.44	46.52	2041	5714.94	204.19	27.99
10	57.75	41.44	46.52	57.75	41.44	46.52	4760	13327.51	204.19	65.27
11	34.96	20.58	17.00	34.96	20.58	17.00	2202	6165.11	154.08	40.01
12	34.96	20.58	17.00	34.96	20.58	17.00	2202	6165.11	154.08	40.01
13	57.75	41.44	46.52	57.75	41.44	46.52	404	1130.99	202.22	5.59
14	34.96	20.58	17.00	34.96	20.58	17.00	188	527.14	205.04	2.57
15	57.75	41.44	46.52	57.75	41.44	46.52	634	1774.55	171.69	10.34



17.00

2202

6165.11

154.08

40.01

16

34.96

20.58

17.00

34.96

20.58

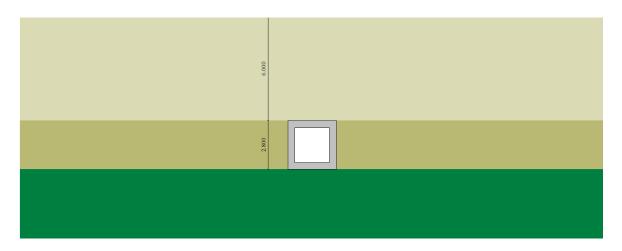
SITALFERR GRUPPO FERROVIE DELLO STATO ITALIANE	ITINERARIO NAPOLI – BARI RADDOPPIO TRATTA CANCELLO-BENEVENTO II LOTTO FUNZIONALE FRASSO TELESINO – VITULANO 1° LOTTO FUNZIONALE FRASSO TELESINO – TELESE PROGETTO ESECUTIVO					
Tombini e ponticelli idraulici	COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
IN08 Tombino idraulico 2.00 x 2.00 al km 27+246 - Relazione di calcolo	IF26	12 E ZZ	CL	IN0800 002	Α	72 di 280

12. RISULTATI, ANALISI E VERIFICHE SEZ.B

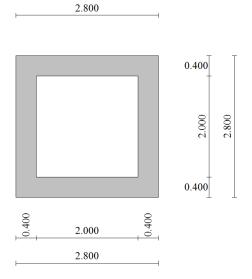
Di seguito di riporta una descrizione della modellazione effettuata mediante ausilio del software di calcolo SCAT v.11 prodotto dalla AZTEC Informativa, con una descrizione del modello strutturale implementato, sollecitazioni di calcolo ottenute e risultati delle verifiche effettuate.

12.1 MODELLO DI CALCOLO

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



Modello Geometrico Geotecnico di Riferimento – 1/2





Tombini e ponticelli idraulici

IN08 Tombino idraulico 2.00 x 2.00 al km 27+246 - Relazione di calcolo

 COMMESSA
 LOTTO
 CODIFICA
 DOCUMENTO
 REV.
 FOGLIO

 IF26
 12 E ZZ
 CL
 IN0800 002
 A
 73 di 280

Modello Geometrico Geotecnico di Riferimento – 2/2

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

Ku = p

Da questa equazione matriciale si ricavano gli spostamenti incogniti u

u = K-1p

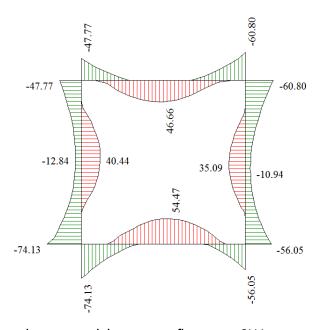
Noti gli spostamenti nodali è possibile risalire alle sollecitazioni nei vari elementi.

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.

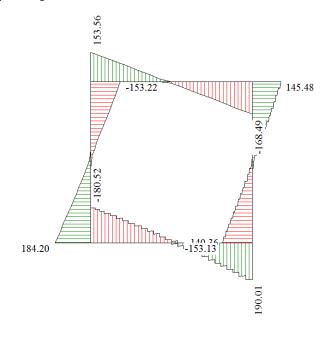
ITALFERR GRUPPO FERROVIE DELLO STATO ITALIANE	ITINERARIO NAPOLI – BARI RADDOPPIO TRATTA CANCELLO-BENEVENTO II LOTTO FUNZIONALE FRASSO TELESINO – VITULANO 1° LOTTO FUNZIONALE FRASSO TELESINO – TELESE PROGETTO ESECUTIVO					
Tombini e ponticelli idraulici	COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
IN08 Tombino idraulico 2.00 x 2.00 al km 27+246 - Relazione di calcolo	IF26	12 E ZZ	CL	IN0800 002	Α	74 di 280

12.2 SOLLECITAZIONI DI CALCOLO

Si riportano, di seguito, i diagrammi di inviluppo delle caratteristiche delle sollecitazioni di Flessione, Taglio e Sforzo Normale; le unità di misura dei grafici sono i KN e m:

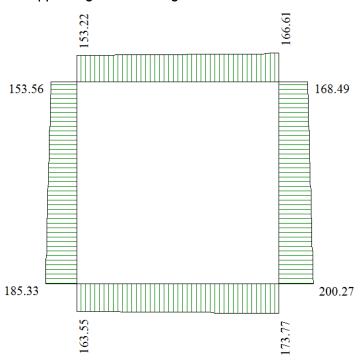


Inviluppo diagrammi del momento flettente – SLU statico e sismico

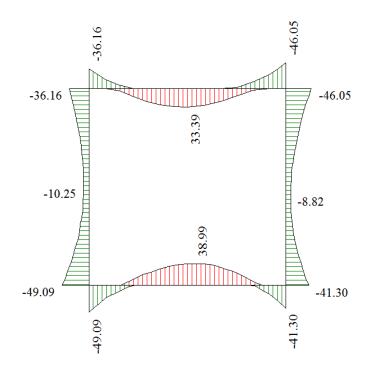


SITALFERR GRUPPO FERROVIE DELLO STATO ITALIANE	ITINERARIO NAPOLI – BARI RADDOPPIO TRATTA CANCELLO-BENEVENTO II LOTTO FUNZIONALE FRASSO TELESINO – VITULANO 1° LOTTO FUNZIONALE FRASSO TELESINO – TELESE PROGETTO ESECUTIVO					
Tombini e ponticelli idraulici	COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
IN08 Tombino idraulico 2.00 x 2.00 al km 27+246 - Relazione di calcolo	IF26	12 E ZZ	CL	IN0800 002	Α	75 di 280

Inviluppo diagrammi del taglio – SLU statico e sismico



Inviluppo diagrammi dello sforzo normale – SLU statico e sismico



STALFERR GRUPPO FERROVIE DELLO STATO ITALIANE	ITINERARIO NAPOLI – BARI RADDOPPIO TRATTA CANCELLO-BENEVENTO II LOTTO FUNZIONALE FRASSO TELESINO – VITULANO 1° LOTTO FUNZIONALE FRASSO TELESINO – TELESE PROGETTO ESECUTIVO							
Tombini e ponticelli idraulici	COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO		
IN08 Tombino idraulico 2.00 x 2.00 al km 27+246 – Relazione di calcolo	IF26	12 E ZZ	CL	IN0800 002	Α	76 di 280		

Inviluppo diagrammi del momento flettente – SLE



12.3 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	Armatura a taglio	
Elemento	Af 1	Af 2	Af t
TRAVERSO	1φ16/20	1φ16/20	1φ10/40x20
PIEDRITTI	1φ16/20	1φ16/20	1φ10/40x20
FONDAZIONE	1φ16/20	1φ16/20	1φ10/40x20

Af1: Armatura lato esterno (terreno)

Af2: Armatura lato interno

Ai fini delle verifiche si è fatto riferimento ad un copriferro di calcolo (asse armature) pari a 4 cm.

12.4 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 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.

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.

^{*}L'armatura a taglio và disposta per i primi 2m a partire dal filo esterno dell'elemento.

STALFERR GRUPPO FERROVIE DELLO STATO ITALIANE	ITINERARIO NAPOLI – BARI RADDOPPIO TRATTA CANCELLO-BENEVENTO II LOTTO FUNZIONALE FRASSO TELESINO – VITULANO 1° LOTTO FUNZIONALE FRASSO TELESINO – TELESE PROGETTO ESECUTIVO							
Tombini e ponticelli idraulici	COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO		
IN08 Tombino idraulico 2.00 x 2.00 al km 27+246 – Relazione di calcolo	IF26	12 E ZZ	CL	IN0800 002	Α	78 di 280		

Verifiche a taglio

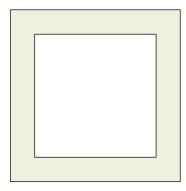
I risultati ottenuti dalle verifiche delle sezioni maggiormente sollecitate (a filo parete) per la struttura in esame sono riepilogati nella seguente tabella.

Verifica a taglio										
[-]	[kN]	[cm]	[cm]	[kN]	[-]	[-]				
Fondazione	185	100	40	302	SI	1 Φ10/40x20				
Traverso	175	100	40	302	SI	1 Φ10/40x20				
Piedritti	145	100	40	302	SI	1 Φ10/40x20				

Le sollecitazioni taglianti sono valutate in corrispondenza del filo esterno degli elementi.

Verifiche a fessurazione

L'ampiezza delle fessure è sempre al di sotto dei limiti sopra descritti, pertanto le verifiche si possono ritenere soddisfatte. Nella seguente figura vengono riportati lo schema con indicazione delle zone della struttura ove si innesca il processo di fessurazione. Per i relativi valori di ampiezza delle fessure ricavati riferirsi al tabulato in allegato:



Schema con indicazione delle zone fessurate

Non ci sono zone fessurate



12.5 VERIFICHE GEOTECNICHE

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

Simbologia adottata

IC Indice della combinazione

Nc, Nq, 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]

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

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

FS Fattore di sicurezza a carico limite

IC	Nc	Nq	Νγ	N'c	N'q	Ν'γ	qu	\mathbf{Q}_{U}	\mathbf{Q}_{Y}	FS
1	57.75	41.44	46.52	57.75	41.44	46.52	7659	21445.20	417.37	51.38
2	34.96	20.58	17.00	34.96	20.58	17.00	3642	10197.34	346.00	29.47
3	57.75	41.44	46.52	57.75	41.44	46.52	7834	21935.09	391.62	56.01
4	34.96	20.58	17.00	34.96	20.58	17.00	3728	10438.14	323.80	32.24
5	57.75	41.44	46.52	57.75	41.44	46.52	6299	17637.14	314.36	56.10
6	57.75	41.44	46.52	57.75	41.44	46.52	8531	23886.35	314.36	75.98
7	34.96	20.58	17.00	34.96	20.58	17.00	4075	11409.93	257.20	44.36
8	34.96	20.58	17.00	34.96	20.58	17.00	3966	11104.75	274.96	40.39
9	57.75	41.44	46.52	57.75	41.44	46.52	6857	19199.44	314.36	61.07
10	57.75	41.44	46.52	57.75	41.44	46.52	8531	23886.35	314.36	75.98
11	34.96	20.58	17.00	34.96	20.58	17.00	4075	11409.93	257.20	44.36
12	34.96	20.58	17.00	34.96	20.58	17.00	4075	11409.93	257.20	44.36
13	57.75	41.44	46.52	57.75	41.44	46.52	943	2641.59	267.51	9.87
14	34.96	20.58	17.00	34.96	20.58	17.00	458	1281.79	291.85	4.39
15	57.75	41.44	46.52	57.75	41.44	46.52	1132	3168.29	253.30	12.51

GRUPPO FERROVIE DELLO STATO ITALIANE					ITINERARIO NAPOLI – BARI RADDOPPIO TRATTA CANCELLO-BENEVENTO II LOTTO FUNZIONALE FRASSO TELESINO – VITULANO 1° LOTTO FUNZIONALE FRASSO TELESINO – TELESE PROGETTO ESECUTIVO						
Tombini e ponticelli idraulici						COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
IN08 Tombino idraulico 2.00 x 2.00 al km 27+246 - Relazione di calcolo					46 –	IF26	12 E ZZ	CL	IN0800 002	A	80 di 280
16	34.96	20.58	17.00	34.96	20.58	3 17.00		4075	11409.93	257.20	44.36

13. ALLEGATO 1:TABULATI DI CALCOLO SOTTOVIA SCATOLARE SEZ A

Geometria scatolare

Descrizione:	Scatolare semplice	
Altezza esterna	2.80	[m]
Larghezza esterna	2.80	[m]
Lunghezza mensola di fondazione sinistra	0.00	[m]
Lunghezza mensola di fondazione destra	0.00	[m]
Spessore piedritto sinistro	0.40	[m]
Spessore piedritto destro	0.40	[m]
Spessore fondazione	0.40	[m]
Spessore traverso	0.40	[m]

Caratteristiche strati terreno

Strato di ricoprimento

Descrizione	Terreno di ricoprimento	
Spessore dello strato	1.45	[m]
Peso di volume	20.0000	[kN/mc]
Peso di volume saturo	20.0000	[kN/mc]
Angolo di attrito	38.00	[°]
Coesione	0	[kPa]



[kPa]

Tombini e ponticelli idraulici IN08 Tombino idraulico 2.00 x 2.00 al km 27+246 – Relazione di calcolo
 COMMESSA
 LOTTO
 CODIFICA
 DOCUMENTO
 REV.
 FOGLIO

 IF26
 12 E ZZ
 CL
 IN0800 002
 A
 81 di 280

Strato di rinfianco

Descrizione	Terreno di rinfianco	
Peso di volume	20.0000	[kN/mc]
Peso di volume saturo	20.0000	[kN/mc]
Angolo di attrito	38.00	[°]
Angolo di attrito terreno struttura	25.33	[°]
Coesione	0	[kPa]
Costante di Winkler	0	[kPa/m]
Strato di base		
Descrizione	Terreno di base ba2	
Peso di volume	19.0000	[kN/mc]
Peso di volume saturo	19.0000	[kN/mc]
Angolo di attrito	35.00	[°]
Angolo di attrito terreno struttura	23.33	[°]
Coesione	0	[kPa]
Costante di Winkler	9000	[kPa/m]

Caratteristiche materiali utilizzati

24.5170

[kN/mc]

1000

Materiale calcestruzzo elevazioni

Peso specifico calcestruzzo

Tensione limite

R _{ck} calcestruzzo	40000	[kPa]
Peso specifico calcestruzzo	24.5170	[kN/mc]
Modulo elastico E	33149080	[kPa]
Tensione di snervamento acciaio	450000	[kPa]
Coeff. omogeneizzazione cls teso/compresso (n')	0.50	
Coeff. omogeneizzazione acciaio/cls (n)	15.00	
Coefficiente dilatazione termica	0.0000120	
Materiale calcestruzzo fondazioni		
R _{ck} calcestruzzo	35000	[kPa]



Tombini e ponticelli idraulici

IN08 Tombino idraulico 2.00 x 2.00 al km 27+246 - Relazione di calcolo

COMMESSA LOTTO CODIFICA DOCUMENTO REV. FOGLIO

1F26 12 E ZZ CL IN0800 002 A 82 di 280

Modulo elastico E32588000[kPa]Tensione di snervamento acciaio450000[kPa]Coeff. omogeneizzazione cls teso/compresso (n')0.50Coeff. omogeneizzazione acciaio/cls (n)15.00

Condizioni di carico

0.0000120

Convenzioni adottate

Origine in corrispondenza dello spigolo inferiore sinistro della struttura

Carichi verticali positivi se diretti verso il basso

Coefficiente dilatazione termica

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_x componente X del carico concentrato

M momento

Forze distribuite

X_i, X_f	ascisse del punto iniziale e finale per carichi distribuiti verticali
Y_i, Y_f	ordinate del punto iniziale e finale per carichi distribuiti orizzontal
V_{ni}	componente normale del carico distribuito nel punto iniziale
$V_{\rm nf}$	componente normale del carico distribuito nel punto finale
V_{ti}	componente tangenziale del carico distribuito nel punto iniziale
$V_{ m tf}$	componente tangenziale del carico distribuito nel punto finale
D _{te}	variazione termica lembo esterno espressa in gradi centigradi
Dti	variazione termica lembo interno espressa in gradi centigradi



Condizione di carico n°1 (Peso Proprio)

Condizione di carico n°2 (Spinta terreno sinistra)

Condizione di carico n°3 (Spinta terreno destra)

Condizione di carico n°4 (Sisma da sinistra)

Condizione di carico n°5 (Sisma da destra)

Condizione di carico nº 7 (Qcentrale)

Distr	Terreno	$X_i = -1.80$	$X_f = 4.60$	$V_{ni} = 63.60$	$V_{nf} = 63.60$					
Distr	Terreno	$X_i = -11.80$	$X_f = -1.80$	$V_{ni}\!\!=22.70$	$V_{nf}\!\!=22.70$					
Distr	Terreno	$X_i = 4.60$	$X_f\!\!=14.60$	$V_{ni} = 22.70$	$V_{nf} = 22.70$					
Distr	Traverso	$X_i \!\!= 0.00$	$X_f\!\!=2.80$	$V_{ni} = 0.00$	$V_{nf}\!\!=0.00$	$V_{ti}\!\!=10.90$	$V_{tf}\!\!=10.90$			
Condizione d	Condizione di carico nº 8 (Qlaterale)									
Distr	Terreno	$X_i = -13.50$	$X_f = -3.50$	$V_{ni}\!\!=22.70$	$V_{nf} = 22.70$					
Distr	Terreno	$X_i = -3.50$	$X_f\!\!=0.00$	$V_{ni} = 63.60$	$V_{nf} = 63.60$					
Distr	Traverso	$X_i \!\!= 0.00$	$X_f\!\!=2.80$	$V_{ni}\!\!=0.00$	$V_{nf}\!\!=0.00$	$V_{ti}\!\!=10.90$	$V_{tf}\!\!=10.90$			

Condizione di carico nº 9 (TERMICO)

 $Term \qquad \quad Traverso \qquad \quad D_{te} \text{= -2.50} \qquad \quad D_{ti} \text{= 2.50}$

Condizione di carico nº 10 (RITIRO)

 $Term \qquad \quad Traverso \qquad \quad D_{te} \text{= -10.00} \qquad \quad D_{ti} \text{= -10.00}$



Tombini e ponticelli idraulici

IN08 Tombino idraulico 2.00 x 2.00 al km 27+246 - Relazione di calcolo

 COMMESSA
 LOTTO
 CODIFICA
 DOCUMENTO
 REV.
 FOGLIO

 IF26
 12 E ZZ
 CL
 IN0800 002
 A
 84 di 280

Verifica materiali:

Stato Limite Ultimo

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

Verifica Taglio - Metodo dell'inclinazione variabile del traliccio

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

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

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

con:

d altezza utile sezione [mm]

b_w larghezza minima sezione [mm]

 $\sigma_{cp} \hspace{1.5cm} tensione \ media \ di \ compressione \ [N/mmq] \\$

 $\rho_1 \hspace{1cm} \text{rapporto geometrico di armatura} \\$

A_{sw} area armatuta trasversale [mmq]

interasse tra due armature trasversali consecutive [mm]

 α_c coefficiente maggiorativo, funzione di fcd e σ_{cp}

fcd'=0.5*fcd

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

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

Stato Limite di Esercizio



Tombini e ponticelli idraulici

IN08 Tombino idraulico 2.00 x 2.00 al km 27+246 - Relazione di calcolo

 COMMESSA
 LOTTO
 CODIFICA
 DOCUMENTO
 REV.
 FOGLIO

 IF26
 12 E ZZ
 CL
 IN0800 002
 A
 85 di 280

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 [m]

Apertura limite fessure w1=0.00010 w2=0.00015 w3=0.00020

<u>Verifiche secondo</u>:

Norme Tecniche 2008 - Approccio 1

Copriferro sezioni 0.0400 [m]

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 m

uy spostamento direzione Y espresso in m

σ_t pressione sul terreno espressa in kPa

Tipo di analisi



Tombini e ponticelli idraulici

IN08 Tombino idraulico 2.00 x 2.00 al km 27+246 - Relazione di calcolo

 COMMESSA
 LOTTO
 CODIFICA
 DOCUMENTO
 REV.
 FOGLIO

 IF26
 12 E ZZ
 CL
 IN0800 002
 A
 86 di 280

Pressione in calotta Teoria di Terzaghi

I carichi applicati sul terreno sono stati diffusi secondo valore 0.00

Metodo di calcolo della portanza Meyerhof

Spinta sui piedritti

a Riposo [combinazione 1]

a Riposo [combinazione 2]

a Riposo [combinazione 3]

a Riposo [combinazione 4]

a Riposo [combinazione 5]

a Riposo [combinazione 6]

a Riposo [combinazione 7]

a Riposo [combinazione 8]

a Riposo [combinazione 9]

a Riposo [combinazione 10]

a Riposo [combinazione 11]

a Riposo [combinazione 12]

a Riposo [combinazione 13]

a Riposo [combinazione 14]

a Riposo [combinazione 15]

a Riposo [combinazione 16]

a Riposo [combinazione 17]

a Riposo [combinazione 18]

a Riposo [combinazione 19]

a Riposo [combinazione 20]

a Riposo [combinazione 21]

a Riposo [combinazione 22]

a Riposo [combinazione 23]

a Riposo [combinazione 24]



Tombini e ponticelli idraulici

IN08 Tombino idraulico 2.00 x 2.00 al km 27+246 - Relazione di calcolo

COMMESSA LOTTO

12 E ZZ

IF26

CODIFICA CL DOCUMENTO
IN0800 002

REV.

A 87 di 280

FOGLIO

Identificazione del sito

Latitudine 41.213973

Longitudine 14.693540

Comune Provincia Benevento

Regione Campania

Punti di interpolazione del reticolo 31431 - 31653 - 31654 - 31432

Tipo di opera

Tipo di costruzione Opera ordinaria

Vita nominale 75 anni

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

Vita di riferimento 113 anni

Combinazioni SLU

Accelerazione al suolo $a_g = 3.60 \text{ [m/s}^2]$

Coefficiente di amplificazione per tipo di sottosuolo (S) 1.18Coefficiente di amplificazione topografica (St) 1.00Coefficiente riduzione (β_m) 1.00Rapporto intensità sismica verticale/orizzontale 0.50

Coefficiente di intensità sismica orizzontale (percento) $k_h = (a_g/g^*\beta_m^*St^*Ss) = 43.42$

Coefficiente di intensità sismica verticale (percento) $k_v = 0.50 * k_h = 21.71$

Combinazioni SLE

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

Coefficiente di amplificazione per tipo di sottosuolo (S) 1.50Coefficiente di amplificazione topografica (St) 1.00Coefficiente riduzione (β_m) 0.18Rapporto intensità sismica verticale/orizzontale 0.50

Coefficiente di intensità sismica orizzontale (percento) $k_h = (a_g/g^*\beta_m^*St^*Ss) = 0.00$

STALFERR GRUPPO FERROVIE DELLO STATO ITALIANE	ITINERARIO NAPOLI – BARI RADDOPPIO TRATTA CANCELLO-BENEVENTO II LOTTO FUNZIONALE FRASSO TELESINO – VITULANO 1° LOTTO FUNZIONALE FRASSO TELESINO – TELESE PROGETTO ESECUTIVO						
Tombini e ponticelli idraulici	COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO	
IN08 Tombino idraulico 2.00 x 2.00 al km 27+246 -	IF26	12 E ZZ	CL	IN0800 002	Α	88 di 280	

 $Coefficiente \ di \ intensità \ sismica \ verticale \ (percento) \\ k_{\nu} = 0.50 \ *k_h = 0.00$

Forma diagramma incremento sismico Rettangolare

Spinta sismica Wood

Angolo diffusione sovraccarico $0.00\,[^\circ]$

Coefficienti di spinta

Relazione di calcolo

N° combinazione	Statico	Sismico
1	0.384	0.000
2	0.470	0.000
3	0.384	0.000
4	0.470	0.000
5	0.384	0.000
6	0.384	0.000
7	0.470	0.000
8	0.470	0.000
9	0.384	0.000
10	0.384	0.000
11	0.470	0.000
12	0.470	0.000
13	0.384	1.106
14	0.470	1.176
15	0.384	1.106
16	0.470	0.000
17	0.384	0.000
18	0.384	0.000
19	0.384	0.000
20	0.384	0.000
21	0.384	0.000
22	0.384	0.000



Tombini e ponticelli idraulici

IN08 Tombino idraulico 2.00 x 2.00 al km 27+246 - Relazione di calcolo

 COMMESSA
 LOTTO
 CODIFICA
 DOCUMENTO
 REV.
 FOGLIO

 IF26
 12 E ZZ
 CL
 IN0800 002
 A
 89 di 280

23 0.384 0.000 24 0.384 0.000

$\underline{Discretizzazione\ strutturale}$



Tombini e ponticelli idraulici

IN08 Tombino idraulico 2.00 x 2.00 al km 27+246 - Relazione di calcolo

 COMMESSA
 LOTTO
 CODIFICA
 DOCUMENTO
 REV.
 FOGLIO

 IF26
 12 E ZZ
 CL
 IN0800 002
 A
 90 di 280

Verifiche combinazioni SLU

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

N_u Sforzo normale ultimo, espressa in kN

Mu Momento ultimo, espressa in kNm

A_{fi} Area armatura inferiore, espresse in mq

A_{fs} Area armatura superiore, espresse in mq

CS Coeff. di sicurezza sezione

 V_{Rd} Aliquota taglio assorbita dal calcestruzzo in elementi senza armature trasversali, espressa in kN

 $V_{\it Rcd}$ Aliquota taglio assorbita dal calcestruzzo in elementi con armature trasversali, espressa in kN

 V_{Rsd} Aliquota taglio assorbita armature trasversali, espressa in kN

 $H = 0.4000 \ m$

 $A_{\rm sw}$ Area armature trasversali nella sezione, espressa in mq

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

Base sezione B = 100 cm

Verifiche presso-flessione

Altezza sezione

\mathbf{N}°	X	M	N	N_u	$\mathbf{M}_{\mathbf{u}}$	$\mathbf{A_{fi}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	CS
1	0.20	72.39 (72.39)	91.62	215.85	170.56	0.001005	0.001005	2.36
2	0.76	-12.22 (-46.76)	91.62	388.78	-198.44	0.001005	0.001005	4.24
3	1.40	-54.88 (-55.81)	91.62	303.06	-184.62	0.001005	0.001005	3.31
4	2.04	-31.27 (-55.81)	91.62	359.54	-219.03	0.001005	0.001206	3.92
5	2.60	53.75 (72.39)	91.62	215.85	170.56	0.001005	0.001005	2.36



Tombini e ponticelli idraulici

IN08 Tombino idraulico 2.00 x 2.00 al km 27+246 - Relazione di calcolo

COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
IF26	12 E ZZ	CL	IN0800 002	Α	91 di 280

Verifiche taglio

\mathbf{N}°	X	V	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rd}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{R}\mathbf{s}\mathbf{d}}$	V_{Rcd}	\mathbf{A}_{sw}
1	0.20	-180.28	181.53	0.00	0.00	0.000000
2	0.76	-106.61	181.53	0.00	0.00	0.000000
3	1.40	-9.69	181.53	0.00	0.00	0.000000
4	2.04	104.16	181.53	0.00	0.00	0.000000
5	2.60	197.79	181.53	1261.75	1519.27	0.000201

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

Base sezione B = 100 cmAltezza sezione H = 0.4000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N_u	$\mathbf{M}_{\mathbf{u}}$	$\mathbf{A_{fi}}$	$\mathbf{A_{fs}}$	CS
1	0.20	-36.87 (-66.47)	55.01	129.64	-156.65	0.001005	0.001005	2.36
2	0.73	25.04 (47.53)	63.44	230.84	172.97	0.001005	0.001005	3.64
3	1.40	47.39 (47.53)	73.97	282.03	181.23	0.001005	0.001005	3.81
4	2.00	15.23 (45.97)	83.46	348.49	191.95	0.001005	0.001005	4.18
5	2.60	-66.47 (-66.47)	92.94	245.06	-175.27	0.001005	0.001005	2.64

Verifiche taglio

\mathbf{A}_{sw}	${f V}_{ m Rcd}$	${f V}_{ m Rsd}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rd}}$	V	X	N°
0.000000	0.00	0.00	176.59	152.77	0.20	1
0.000000	0.00	0.00	177.73	79.39	0.73	2
0.000000	0.00	0.00	179.15	-12.33	1.40	3
0.000000	0.00	0.00	180.43	-94.88	2.00	4
0.000000	0.00	0.00	181.71	-177.43	2.60	5

Tombini e ponticelli idraulici

IN08 Tombino idraulico 2.00 x 2.00 al km 27+246 - Relazione di calcolo

 COMMESSA
 LOTTO
 CODIFICA
 DOCUMENTO
 REV.
 FOGLIO

 IF26
 12 E ZZ
 CL
 IN0800 002
 A
 92 di 280

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

Base sezione B = 100 cmAltezza sezione H = 0.4000 m

Verifiche presso-flessione

\mathbf{N}°	X	M	N	N_u	$\mathbf{M_u}$	${f A_{fi}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	CS
1	0.20	-72.39 (-72.39)	184.54	587.61	-230.51	0.001005	0.001005	3.18
2	0.75	-31.19 (-48.93)	177.21	1145.36	-316.23	0.001005	0.001005	6.46
3	1.40	-9.77 (-13.75)	168.65	5056.17	-412.29	0.001005	0.001005	29.98
4	2.00	-13.22 (-20.75)	160.71	3750.96	-484.19	0.001005	0.001005	23.34
5	2.60	-36.87 (-54.69)	152.77	689.95	-247.02	0.001005	0.001005	4.52

Verifiche taglio

\mathbf{A}_{sw}	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rcd}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rsd}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rd}}$	\mathbf{V}	X	N°
0.000000	0.00	0.00	194.08	94.56	0.20	1
0.000000	0.00	0.00	193.09	54.73	0.75	2
0.000000	0.00	0.00	191.93	12.30	1.40	3
0.000000	0.00	0.00	190.86	-23.22	2.00	4
0.000000	0.00	0.00	189.79	-55.01	2.60	5

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

Base sezione B = 100 cmAltezza sezione H = 0.4000 m



Tombini e ponticelli idraulici

IN08 Tombino idraulico 2.00 x 2.00 al km 27+246 - Relazione di calcolo

COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
IF26	12 E ZZ	CL	IN0800 002	Α	93 di 280

N°	X	M	N	N_{u}	$\mathbf{M}_{\mathbf{u}}$	${f A_{fi}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	CS
1	0.20	-53.75 (-66.47)	209.20	869.96	-276.40	0.001206	0.001005	4.16
2	0.75	-17.34 (-31.00)	201.87	3157.01	-484.84	0.001005	0.001005	15.64
3	1.40	-6.24 (-8.94)	193.32	6287.29	-290.61	0.001005	0.001005	32.52
4	2.00	-23.96 (-40.62)	185.37	1823.97	-399.71	0.001005	0.001005	9.84
5	2.60	-66.47 (-66.47)	177.43	636.28	-238.36	0.001005	0.001005	3.59

Verifiche taglio

\mathbf{A}_{sw}	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rcd}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{R}\mathbf{s}\mathbf{d}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rd}}$	V	X	N°
0.000000	0.00	0.00	197.40	-88.68	0.20	1
0.000000	0.00	0.00	196.41	-42.16	0.75	2
0.000000	0.00	0.00	195.26	8.31	1.40	3
0.000000	0.00	0.00	194.19	51.43	2.00	4
0.000000	0.00	0.00	193.12	89.68	2.60	5

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

Base sezione B = 100 cmAltezza sezione H = 0.4000 m

\mathbf{N}°	X	M	N	N_u	$\mathbf{M}_{\mathbf{u}}$	$\mathbf{A_{fi}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{fs}}$	CS
1	0.20	62.32 (62.32)	88.96	251.72	176.34	0.001005	0.001005	2.83
2	0.76	-6.73 (-35.10)	88.96	581.92	-229.59	0.001005	0.001005	6.54
3	1.40	-41.99 (-42.82)	88.96	424.05	-204.13	0.001005	0.001005	4.77
4	2.04	-23.15 (-42.82)	88.96	502.13	-241.72	0.001005	0.001206	5.64
5	2.60	46.25 (62.32)	88.96	251.72	176.34	0.001005	0.001005	2.83



Tombini e ponticelli idraulici

IN08 Tombino idraulico 2.00 x 2.00 al km 27+246 - Relazione di calcolo

COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
IF26	12 E ZZ	CL	IN0800 002	Α	94 di 280

Verifiche taglio

\mathbf{N}°	X	V	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rd}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{R}\mathbf{s}\mathbf{d}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rcd}}$	\mathbf{A}_{sw}
1	0.20	-146.67	181.17	0.00	0.00	0.000000
2	0.76	-87.55	181.17	0.00	0.00	0.000000
3	1.40	-8.76	181.17	0.00	0.00	0.000000
4	2.04	84.61	181.17	0.00	0.00	0.000000
5	2.60	161.92	181.17	0.00	0.00	0.000201

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

Base sezione B = 100 cmAltezza sezione H = 0.4000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N_{u}	$\mathbf{M}_{\mathbf{u}}$	$\mathbf{A_{fi}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{fs}}$	CS
1	0.20	-32.86 (-58.37)	57.93	160.38	-161.61	0.001005	0.001005	2.77
2	0.73	18.36 (36.85)	65.20	336.04	189.94	0.001005	0.001005	5.15
3	1.40	36.67 (36.85)	74.28	405.41	201.13	0.001005	0.001005	5.46
4	2.00	9.72 (35.38)	82.45	506.92	217.50	0.001005	0.001005	6.15
5	2.60	-58.37 (-58.37)	90.63	281.16	-181.09	0.001005	0.001005	3.10

Verifiche taglio

\mathbf{A}_{sw}	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rcd}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{R}\mathbf{s}\mathbf{d}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rd}}$	V	X	N°
0.000000	0.00	0.00	176.98	126.50	0.20	1
0.000000	0.00	0.00	177.96	65.55	0.73	2
0.000000	0.00	0.00	179.19	-10.63	1.40	3
0.000000	0.00	0.00	180.29	-79.20	2.00	4
0.000000	0.00	0.00	181.40	-147.76	2.60	5

Tombini e ponticelli idraulici

IN08 Tombino idraulico 2.00 x 2.00 al km 27+246 - Relazione di calcolo

 COMMESSA
 LOTTO
 CODIFICA
 DOCUMENTO
 REV.
 FOGLIO

 IF26
 12 E ZZ
 CL
 IN0800 002
 A
 95 di 280

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

Base sezione B = 100 cmAltezza sezione H = 0.4000 m

Verifiche presso-flessione

CS	$\mathbf{A_{fs}}$	${f A_{fi}}$	$\mathbf{M}_{\mathbf{u}}$	N_u	N	M	X	N°
3.56	0.001005	0.001005	-221.91	534.25	150.04	-62.32 (-62.32)	0.20	1
8.07	0.001005	0.001005	-319.34	1167.03	144.61	-22.66 (-39.57)	0.75	2
46.02	0.001005	0.001005	-276.54	6363.43	138.27	-2.76 (-6.01)	1.40	3
29.88	0.001005	0.001005	-475.96	3955.62	132.39	-7.62 (-15.93)	2.00	4
4.35	0.001005	0.001005	-224.44	549.96	126.50	-32.86 (-51.63)	2.60	5

Verifiche taglio

\mathbf{A}_{sw}	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rcd}}$	${ m V}_{ m Rsd}$	${ m V}_{ m Rd}$	V	X	N°
0.000000	0.00	0.00	189.42	91.49	0.20	1
0.000000	0.00	0.00	188.68	52.20	0.75	2
0.000000	0.00	0.00	187.83	10.01	1.40	3
0.000000	0.00	0.00	187.03	-25.65	2.00	4
0.000000	0.00	0.00	186.24	-57.93	2.60	5

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

Base sezione B = 100 cmAltezza sezione H = 0.4000 m



Tombini e ponticelli idraulici

IN08 Tombino idraulico 2.00 x 2.00 al km 27+246 - Relazione di calcolo

COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
IF26	12 E ZZ	CL	IN0800 002	Α	96 di 280

N°	X	M	N	N_u	$\mathbf{M}_{\mathbf{u}}$	${f A_{fi}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	CS
1	0.20	-46.25 (-58.37)	171.30	758.04	-258.30	0.001206	0.001005	4.43
2	0.75	-10.72 (-24.12)	165.87	3348.68	-486.90	0.001005	0.001005	20.19
3	1.40	0.27 (0.63)	159.53	6764.46	26.54	0.001005	0.001005	42.40
4	2.00	-16.88 (-33.07)	153.65	1880.65	-404.72	0.001005	0.001005	12.24
5	2.60	-58.37 (-58.37)	147.76	580.71	-229.40	0.001005	0.001005	3.93

Verifiche taglio

\mathbf{A}_{sw}	${f V_{Rcd}}$	V_{Rsd}	${f V}_{ m Rd}$	V	X	N°
0.000000	0.00	0.00	192.29	-86.43	0.20	1
0.000000	0.00	0.00	191.55	-41.36	0.75	2
0.000000	0.00	0.00	190.70	7.76	1.40	3
0.000000	0.00	0.00	189.90	49.97	2.00	4
0.000000	0.00	0.00	189.11	87.82	2.60	5

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

Base sezione B = 100 cmAltezza sezione H = 0.4000 m

\mathbf{N}°	X	M	N	N_u	$\mathbf{M}_{\mathbf{u}}$	$\mathbf{A_{fi}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{fs}}$	CS
1	0.20	60.49 (60.49)	75.27	211.31	169.82	0.001005	0.001005	2.81
2	0.76	-12.26 (-41.55)	75.27	347.43	-191.78	0.001005	0.001005	4.62
3	1.40	-47.87 (-48.50)	75.27	280.96	-181.06	0.001005	0.001005	3.73
4	2.04	-26.55 (-48.50)	75.27	333.44	-214.87	0.001005	0.001206	4.43
5	2.60	46.50 (60.49)	75.27	211.31	169.82	0.001005	0.001005	2.81



Tombini e ponticelli idraulici

IN08 Tombino idraulico 2.00 x 2.00 al km 27+246 - Relazione di calcolo

COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
IF26	12 E ZZ	CL	IN0800 002	Α	97 di 280

Verifiche taglio

N°	X	V	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rd}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rsd}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rcd}}$	\mathbf{A}_{sw}
1	0.20	-156.05	179.32	0.00	0.00	0.000000
2	0.76	-90.39	179.32	0.00	0.00	0.000000
3	1.40	-6.30	179.32	0.00	0.00	0.000000
4	2.04	90.49	179.32	0.00	0.00	0.000000
5	2.60	168.83	179.32	0.00	0.00	0.000201

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

Base sezione B = 100 cmAltezza sezione H = 0.4000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N_u	$\mathbf{M_{u}}$	$\mathbf{A_{fi}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	CS
1	0.20	-40.46 (-62.65)	50.83	126.69	-156.18	0.001005	0.001005	2.49
2	0.73	11.62 (30.90)	57.15	357.70	193.43	0.001005	0.001005	6.26
3	1.40	30.90 (30.90)	65.05	432.58	205.51	0.001005	0.001005	6.65
4	2.00	4.74 (30.00)	72.16	533.47	221.78	0.001005	0.001005	7.39
5	2.60	-62.65 (-62.65)	79.28	215.79	-170.55	0.001005	0.001005	2.72

Verifiche taglio

\mathbf{A}_{sw}	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rcd}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{R}\mathbf{s}\mathbf{d}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rd}}$	V	X	N°
0.000000	0.00	0.00	176.02	128.18	0.20	1
0.000000	0.00	0.00	176.88	67.10	0.73	2
0.000000	0.00	0.00	177.94	-9.25	1.40	3
0.000000	0.00	0.00	178.90	-77.97	2.00	4
0.000000	0.00	0.00	179.86	-146.68	2.60	5

Tombini e ponticelli idraulici

IN08 Tombino idraulico 2.00 x 2.00 al km 27+246 - Relazione di calcolo

 COMMESSA
 LOTTO
 CODIFICA
 DOCUMENTO
 REV.
 FOGLIO

 IF26
 12 E ZZ
 CL
 IN0800 002
 A
 98 di 280

<u>Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione nº 3 - SLU (Caso A1-M1)]</u>

Base sezione B = 100 cmAltezza sezione H = 0.4000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N_u	$\mathbf{M_u}$	${f A_{fi}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	CS
1	0.20	-60.49 (-60.49)	159.96	625.91	-236.69	0.001005	0.001005	3.91
2	0.75	-27.39 (-41.18)	152.62	1202.33	-324.41	0.001005	0.001005	7.88
3	1.40	-11.99 (-13.88)	144.07	4600.09	-443.22	0.001005	0.001005	31.93
4	2.00	-17.72 (-25.61)	136.13	2366.82	-445.29	0.001005	0.001005	17.39
5	2.60	-40.46 (-56.92)	128.18	479.99	-213.15	0.001005	0.001005	3.74

Verifiche taglio

\mathbf{A}_{sw}	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rcd}}$	V_{Rsd}	${ m V}_{ m Rd}$	\mathbf{v}	X	N°
0.000000	0.00	0.00	190.76	77.47	0.20	1
0.000000	0.00	0.00	189.77	42.55	0.75	2
0.000000	0.00	0.00	188.61	5.85	1.40	3
0.000000	0.00	0.00	187.54	-24.36	2.00	4
0.000000	0.00	0.00	186.47	-50.83	2.60	5

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

Base sezione B = 100 cmAltezza sezione H = 0.4000 m



Tombini e ponticelli idraulici

IN08 Tombino idraulico 2.00 x 2.00 al km 27+246 - Relazione di calcolo

COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
IF26	12 E ZZ	CL	IN0800 002	Α	99 di 280

N°	X	M	N	N_{u}	$\mathbf{M_u}$	${f A_{fi}}$	$\mathbf{A_{fs}}$	CS
1	0.20	-46.50 (-62.65)	178.46	716.66	-251.61	0.001206	0.001005	4.02
2	0.75	-17.00 (-27.74)	171.12	2939.15	-476.37	0.001005	0.001005	17.18
3	1.40	-9.34 (-12.46)	162.57	5213.60	-399.50	0.001005	0.001005	32.07
4	2.00	-25.77 (-40.52)	154.63	1281.06	-335.70	0.001005	0.001005	8.28
5	2.60	-62.65 (-62.65)	146.68	510.56	-218.08	0.001005	0.001005	3.48

Verifiche taglio

\mathbf{A}_{sw}	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rcd}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{R}\mathbf{s}\mathbf{d}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rd}}$	V	X	N°
0.000000	0.00	0.00	193.25	-73.06	0.20	1
0.000000	0.00	0.00	192.26	-33.12	0.75	2
0.000000	0.00	0.00	191.11	9.61	1.40	3
0.000000	0.00	0.00	190.04	45.52	2.00	4
0.000000	0.00	0.00	188.96	76.83	2.60	5

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

H = 0.4000 m

Base sezione B = 100 cm

Verifiche presso-flessione

Altezza sezione

N°	X	M	N	N_u	$\mathbf{M_u}$	${f A_{fi}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{fs}}$	CS
1	0.20	51.69 (51.69)	72.93	247.94	175.73	0.001005	0.001005	3.40
2	0.76	-7.13 (-30.96)	72.93	515.65	-218.91	0.001005	0.001005	7.07
3	1.40	-36.31 (-36.89)	72.93	394.08	-199.30	0.001005	0.001005	5.40
4	2.04	-19.44 (-36.89)	72.93	466.85	-236.10	0.001005	0.001206	6.40
5	2.60	39.64 (51.69)	72.93	247.94	175.73	0.001005	0.001005	3.40



Tombini e ponticelli idraulici

IN08 Tombino idraulico 2.00 x 2.00 al km 27+246 - Relazione di calcolo

COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
IF26	12 E ZZ	CL	IN0800 002	Α	100 di 280

Verifiche taglio

N°	X	V	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rd}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rsd}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rcd}}$	\mathbf{A}_{sw}
1	0.20	-125.78	179.01	0.00	0.00	0.000000
2	0.76	-73.57	179.01	0.00	0.00	0.000000
3	1.40	-5.85	179.01	0.00	0.00	0.000000
4	2.04	72.82	179.01	0.00	0.00	0.000000
5	2.60	136.96	179.01	0.00	0.00	0.000201

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

Base sezione B = 100 cmAltezza sezione H = 0.4000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N_u	$\mathbf{M_{u}}$	${f A_{fi}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	CS
1	0.20	-35.31 (-54.45)	52.17	153.84	-160.55	0.001005	0.001005	2.95
2	0.73	7.43 (23.11)	57.62	566.14	227.05	0.001005	0.001005	9.83
3	1.40	23.09 (23.11)	64.43	687.77	246.66	0.001005	0.001005	10.67
4	2.00	1.31 (22.25)	70.56	881.28	277.87	0.001005	0.001005	12.49
5	2.60	-54.45 (-54.45)	76.70	247.41	-175.65	0.001005	0.001005	3.23

Verifiche taglio

\mathbf{A}_{sw}	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rcd}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{R}\mathbf{s}\mathbf{d}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rd}}$	V	X	N°
0.000000	0.00	0.00	176.21	105.31	0.20	1
0.000000	0.00	0.00	176.94	54.96	0.73	2
0.000000	0.00	0.00	177.86	-7.97	1.40	3
0.000000	0.00	0.00	178.69	-64.62	2.00	4
0.000000	0.00	0.00	179.52	-121.26	2.60	5

Tombini e ponticelli idraulici

IN08 Tombino idraulico 2.00 x 2.00 al km 27+246 - Relazione di calcolo

 COMMESSA
 LOTTO
 CODIFICA
 DOCUMENTO
 REV.
 FOGLIO

 IF26
 12 E ZZ
 CL
 IN0800 002
 A
 101 di 280

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

Base sezione B = 100 cmAltezza sezione H = 0.4000 m

Verifiche presso-flessione

\mathbf{N}°	X	M	N	N_u	$\mathbf{M_u}$	${f A_{fi}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{fs}}$	CS
1	0.20	-51.69 (-51.69)	128.85	565.79	-226.99	0.001005	0.001005	4.39
2	0.75	-19.82 (-33.02)	123.41	1224.63	-327.61	0.001005	0.001005	9.92
3	1.40	-5.40 (-6.88)	117.08	5830.71	-342.73	0.001005	0.001005	49.80
4	2.00	-11.85 (-20.11)	111.19	2514.45	-454.69	0.001005	0.001005	22.61
5	2.60	-35.31 (-51.69)	105.31	411.86	-202.17	0.001005	0.001005	3.91

Verifiche taglio

\mathbf{A}_{sw}	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rcd}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{R}\mathbf{s}\mathbf{d}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rd}}$	V	X	N°
0.000000	0.00	0.00	186.56	74.83	0.20	1
0.000000	0.00	0.00	185.82	40.71	0.75	2
0.000000	0.00	0.00	184.97	4.56	1.40	3
0.000000	0.00	0.00	184.17	-25.49	2.00	4
0.000000	0.00	0.00	183.38	-52.17	2.60	5

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

Base sezione B = 100 cmAltezza sezione H = 0.4000 m



Tombini e ponticelli idraulici

IN08 Tombino idraulico 2.00 x 2.00 al km 27+246 - Relazione di calcolo

COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
IF26	12 E ZZ	CL	IN0800 002	Α	102 di 280

\mathbf{N}°	X	\mathbf{M}	N	$\mathbf{N_u}$	$\mathbf{M}_{\mathbf{u}}$	${f A_{fi}}$	$\mathbf{A_{fs}}$	CS
1	0.20	-39.64 (-54.45)	144.79	633.25	-238.13	0.001206	0.001005	4.37
2	0.75	-10.87 (-21.42)	139.36	3152.62	-484.66	0.001005	0.001005	22.62
3	1.40	-3.12 (-5.97)	133.03	6340.93	-284.34	0.001005	0.001005	47.67
4	2.00	-18.79 (-32.96)	127.14	1312.18	-340.17	0.001005	0.001005	10.32
5	2.60	-54.45 (-54.45)	121.26	471.74	-211.82	0.001005	0.001005	3.89

Verifiche taglio

\mathbf{A}_{sw}	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rcd}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{R}\mathbf{s}\mathbf{d}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rd}}$	V	X	N°
0.000000	0.00	0.00	188.71	-71.03	0.20	1
0.000000	0.00	0.00	187.98	-32.58	0.75	2
0.000000	0.00	0.00	187.12	8.77	1.40	3
0.000000	0.00	0.00	186.33	43.74	2.00	4
0.000000	0.00	0.00	185.53	74.59	2.60	5

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

Base sezione B = 100 cmAltezza sezione H = 0.4000 m

\mathbf{N}°	X	M	N	N_u	$\mathbf{M}_{\mathbf{u}}$	$\mathbf{A_{fi}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{fs}}$	CS
1	0.20	52.74 (52.74)	86.50	302.72	184.57	0.001005	0.001005	3.50
2	0.76	15.00 (32.98)	86.50	616.95	235.24	0.001005	0.001005	7.13
3	1.40	-11.57 (-14.79)	86.50	2741.65	-468.69	0.001005	0.001005	31.69
4	2.04	-9.07 (-14.79)	86.50	2862.88	-489.41	0.001005	0.001206	33.10
5	2.60	27.52 (52.74)	86.50	302.72	184.57	0.001005	0.001005	3.50



Tombini e ponticelli idraulici

IN08 Tombino idraulico 2.00 x 2.00 al km 27+246 - Relazione di calcolo

COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
IF26	12 E ZZ	CL	IN0800 002	Α	103 di 280

Verifiche taglio

\mathbf{N}°	X	\mathbf{v}	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rd}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{R}\mathbf{s}\mathbf{d}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rcd}}$	\mathbf{A}_{sw}
1	0.20	-72.36	180.84	0.00	0.00	0.000000
2	0.76	-55.51	180.84	0.00	0.00	0.000000
3	1.40	-18.26	180.84	0.00	0.00	0.000000
4	2.04	38.69	180.84	0.00	0.00	0.000000
5	2.60	91.99	180.84	0.00	0.00	0.000201

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

Base sezione B = 100 cmAltezza sezione H = 0.4000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N_u	$\mathbf{M}_{\mathbf{u}}$	$\mathbf{A_{fi}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{fs}}$	CS
1	0.20	-13.04 (-26.48)	53.27	404.18	-200.93	0.001005	0.001005	7.59
2	0.73	2.62 (5.86)	61.70	4638.05	440.73	0.001005	0.001005	75.18
3	1.40	4.06 (5.86)	72.23	5068.01	411.33	0.001005	0.001005	70.16
4	2.00	-11.88 (-24.90)	81.72	942.05	-287.06	0.001005	0.001005	11.53
5	2.60	-44.16 (-44.16)	91.20	420.40	-203.54	0.001005	0.001005	4.61

Verifiche taglio

\mathbf{A}_{sw}	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rcd}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{R}\mathbf{s}\mathbf{d}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rd}}$	V	X	N°
0.000000	0.00	0.00	176.35	41.47	0.20	1
0.000000	0.00	0.00	177.49	17.28	0.73	2
0.000000	0.00	0.00	178.91	-12.96	1.40	3
0.000000	0.00	0.00	180.19	-40.18	2.00	4
0.000000	0.00	0.00	181.47	-67.40	2.60	5

Tombini e ponticelli idraulici

IN08 Tombino idraulico 2.00 x 2.00 al km 27+246 - Relazione di calcolo

 COMMESSA
 LOTTO
 CODIFICA
 DOCUMENTO
 REV.
 FOGLIO

 IF26
 12 E ZZ
 CL
 IN0800 002
 A
 104 di 280

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

Base sezione B = 100 cmAltezza sezione H = 0.4000 m

Verifiche presso-flessione

\mathbf{N}°	X	M	N	N_{u}	$\mathbf{M}_{\mathbf{u}}$	${f A_{fi}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	CS
1	0.20	-52.74 (-52.74)	73.25	242.93	-174.92	0.001005	0.001005	3.32
2	0.75	-10.58 (-28.88)	65.91	490.39	-214.83	0.001005	0.001005	7.44
3	1.40	11.97 (13.55)	57.36	1570.48	371.05	0.001005	0.001005	27.38
4	2.00	9.56 (13.55)	49.41	1161.59	318.56	0.001005	0.001005	23.51
5	2.60	-13.04 (-30.30)	41.47	238.41	-174.19	0.001005	0.001005	5.75

Verifiche taglio

\mathbf{A}_{sw}	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rcd}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{R}\mathbf{s}\mathbf{d}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rd}}$	\mathbf{V}	X	\mathbf{N}°
0.000000	0.00	0.00	179.05	96.30	0.20	1
0.000000	0.00	0.00	178.06	56.47	0.75	2
0.000000	0.00	0.00	176.91	14.04	1.40	3
0.000000	0.00	0.00	175.83	-21.48	2.00	4
0.000000	0.00	0.00	174.76	-53.27	2.60	5

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

Base sezione B = 100 cmAltezza sezione H = 0.4000 m



Tombini e ponticelli idraulici

IN08 Tombino idraulico 2.00 x 2.00 al km 27+246 - Relazione di calcolo

COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
IF26	12 E ZZ	CL	IN0800 002	Α	105 di 280

N°	X	M	N	$N_{\rm u}$	$M_{\rm u}$	${f A_{fi}}$	${f A_{fs}}$	CS
1	0.20	-27.52 (-44.16)	99.17	478.70	-213.14	0.001206	0.001005	4.83
2	0.75	4.13 (13.19)	91.84	3393.62	487.24	0.001005	0.001005	36.95
3	1.40	12.62 (13.19)	83.28	3031.47	479.96	0.001005	0.001005	36.40
4	2.00	-4.72 (-20.90)	75.34	1134.27	-314.64	0.001005	0.001005	15.06
5	2.60	-44.16 (-44.16)	67.40	274.86	-180.07	0.001005	0.001005	4.08

Verifiche taglio

\mathbf{A}_{sw}	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rcd}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{R}\mathbf{s}\mathbf{d}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rd}}$	V	X	N°
0.000000	0.00	0.00	182.55	-76.71	0.20	1
0.000000	0.00	0.00	181.56	-34.39	0.75	2
0.000000	0.00	0.00	180.41	11.32	1.40	3
0.000000	0.00	0.00	179.33	49.95	2.00	4
0.000000	0.00	0.00	178.26	80.93	2.60	5

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

H = 0.4000 m

Base sezione B = 100 cm

Verifiche presso-flessione

Altezza sezione

	\mathbf{A}_{fs}	${f A_{fi}}$	$M_{\rm u}$	$N_{\rm u}$	N	M	X	N°
5	0.001005	0.001005	174.22	238.56	43.00	31.40 (31.40)	0.20	1
10	0.001005	0.001005	-211.97	472.65	43.00	-5.75 (-19.28)	0.76	2
10	0.001005	0.001005	-206.36	437.86	43.00	-20.27 (-20.27)	1.40	3
12	0.001206	0.001005	-244.30	518.37	43.00	-5.75 (-20.27)	2.04	4
5	0.001005	0.001005	174.22	238.56	43.00	31.40 (31.40)	2.60	5



Tombini e ponticelli idraulici

IN08 Tombino idraulico 2.00 x 2.00 al km 27+246 - Relazione di calcolo

COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
IF26	12 E ZZ	CL	IN0800 002	Α	106 di 280

Verifiche taglio

\mathbf{N}°	X	V	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rd}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{R}\mathbf{s}\mathbf{d}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rcd}}$	\mathbf{A}_{sw}
1	0.20	-83.37	174.97	0.00	0.00	0.000000
2	0.76	-41.77	174.97	0.00	0.00	0.000000
3	1.40	3.86	174.97	0.00	0.00	0.000000
4	2.04	49.51	174.97	0.00	0.00	0.000000
5	2.60	81.94	174.97	0.00	0.00	0.000201

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

Base sezione B = 100 cmAltezza sezione H = 0.4000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N_{u}	$\mathbf{M_{u}}$	$\mathbf{A_{fi}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	CS
1	0.20	-17.54 (-17.54)	21.50	207.38	-169.19	0.001005	0.001005	9.65
2	0.73	5.04 (14.84)	21.50	256.59	177.13	0.001005	0.001005	11.94
3	1.40	15.12 (15.12)	21.50	250.36	176.12	0.001005	0.001005	11.65
4	2.00	6.96 (15.12)	21.50	250.36	176.12	0.001005	0.001005	11.65
5	2.60	-17.54 (-17.54)	21.50	207.38	-169.19	0.001005	0.001005	9.65

Verifiche taglio

\mathbf{A}_{sw}	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rcd}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{R}\mathbf{s}\mathbf{d}}$	$ m V_{Rd}$	V	X	N°
0.000000	0.00	0.00	172.06	54.44	0.20	1
0.000000	0.00	0.00	172.06	30.24	0.73	2
0.000000	0.00	0.00	172.06	0.00	1.40	3
0.000000	0.00	0.00	172.06	-27.22	2.00	4
0.000000	0.00	0.00	172.06	-54.43	2.60	5

Tombini e ponticelli idraulici

IN08 Tombino idraulico 2.00 x 2.00 al km 27+246 - Relazione di calcolo

 COMMESSA
 LOTTO
 CODIFICA
 DOCUMENTO
 REV.
 FOGLIO

 IF26
 12 E ZZ
 CL
 IN0800 002
 A
 107 di 280

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

Base sezione B = 100 cmAltezza sezione H = 0.4000 m

Verifiche presso-flessione

\mathbf{N}°	X	M	N	N_u	$\mathbf{M_u}$	${f A_{fi}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	CS
1	0.20	-31.40 (-31.40)	86.21	668.77	-243.60	0.001005	0.001005	7.76
2	0.75	-13.32 (-20.71)	78.88	1275.48	-334.90	0.001005	0.001005	16.17
3	1.40	-5.12 (-6.19)	70.32	4850.94	-426.76	0.001005	0.001005	68.98
4	2.00	-7.61 (-11.17)	62.38	2552.38	-457.11	0.001005	0.001005	40.92
5	2.60	-17.54 (-24.50)	54.44	469.90	-211.53	0.001005	0.001005	8.63

Verifiche taglio

\mathbf{A}_{sw}	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rcd}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{R}\mathbf{s}\mathbf{d}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rd}}$	V	X	N°
0.000000	0.00	0.00	180.80	43.00	0.20	1
0.000000	0.00	0.00	179.81	22.80	0.75	2
0.000000	0.00	0.00	178.66	3.28	1.40	3
0.000000	0.00	0.00	177.58	-10.98	2.00	4
0.000000	0.00	0.00	176.51	-21.50	2.60	5

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

Base sezione B = 100 cmAltezza sezione H = 0.4000 m



Tombini e ponticelli idraulici

IN08 Tombino idraulico 2.00 x 2.00 al km 27+246 - Relazione di calcolo

COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
IF26	12 E ZZ	CL	IN0800 002	Α	108 di 280

\mathbf{N}°	X	M	N	N_u	$\mathbf{M_u}$	${f A_{fi}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	CS
1	0.20	-31.40 (-31.40)	86.21	670.16	-244.10	0.001206	0.001005	7.77
2	0.75	-13.32 (-20.71)	78.88	1275.72	-334.94	0.001005	0.001005	16.17
3	1.40	-5.12 (-6.18)	70.32	4851.88	-426.70	0.001005	0.001005	69.00
4	2.00	-7.61 (-11.17)	62.38	2553.06	-457.15	0.001005	0.001005	40.93
5	2.60	-17.54 (-24.50)	54.43	469.94	-211.53	0.001005	0.001005	8.63

Verifiche taglio

\mathbf{A}_{sw}	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rcd}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{R}\mathbf{s}\mathbf{d}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rd}}$	V	X	N°
0.000000	0.00	0.00	180.80	-43.00	0.20	1
0.000000	0.00	0.00	179.81	-22.80	0.75	2
0.000000	0.00	0.00	178.66	-3.28	1.40	3
0.000000	0.00	0.00	177.58	10.98	2.00	4
0.000000	0.00	0.00	176.51	21.50	2.60	5

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

H = 0.4000 m

Base sezione B = 100 cm

Verifiche presso-flessione

Altezza sezione

CS	$\mathbf{A}_{\mathbf{fs}}$	$\mathbf{A_{fi}}$	$\mathbf{M}_{\mathbf{u}}$	N_u	N	M	X	\mathbf{N}°
7.19	0.001005	0.001005	179.84	273.43	38.02	25.01 (25.01)	0.20	1
18.75	0.001005	0.001005	-250.70	712.83	38.02	-3.12 (-13.37)	0.76	2
17.01	0.001005	0.001005	-240.04	646.73	38.02	-14.11 (-14.11)	1.40	3
20.07	0.001206	0.001005	-283.25	763.13	38.02	-3.12 (-14.11)	2.04	4
7.19	0.001005	0.001005	179.84	273.43	38.02	25.01 (25.01)	2.60	5



Tombini e ponticelli idraulici

IN08 Tombino idraulico 2.00 x 2.00 al km 27+246 - Relazione di calcolo

COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
IF26	12 E ZZ	CL	IN0800 002	Α	109 di 280

Verifiche taglio

N°	X	\mathbf{V}	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rd}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{R}\mathbf{s}\mathbf{d}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rcd}}$	\mathbf{A}_{sw}
1	0.20	-63.13	174.30	0.00	0.00	0.000000
2	0.76	-31.64	174.30	0.00	0.00	0.000000
3	1.40	2.91	174.30	0.00	0.00	0.000000
4	2.04	37.48	174.30	0.00	0.00	0.000000
5	2.60	62.05	174.30	0.00	0.00	0.000201

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

Base sezione B = 100 cmAltezza sezione H = 0.4000 m

Verifiche presso-flessione

CS	$\mathbf{A_{fs}}$	$\mathbf{A_{fi}}$	$\mathbf{M}_{\mathbf{u}}$	N_u	N	M	X	N°
10.64	0.001005	0.001005	-173.01	231.09	21.72	-16.26 (-16.26)	0.20	1
26.85	0.001005	0.001005	229.82	583.31	21.72	1.05 (8.56)	0.73	2
25.75	0.001005	0.001005	225.95	559.34	21.72	8.78 (8.78)	1.40	3
25.75	0.001005	0.001005	225.95	559.34	21.72	2.52 (8.78)	2.00	4
10.64	0.001005	0.001005	-173.01	231.09	21.72	-16.26 (-16.26)	2.60	5

\mathbf{A}_{sw}	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rcd}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{R}\mathbf{s}\mathbf{d}}$	$ m V_{Rd}$	\mathbf{v}	X	N°
0.000000	0.00	0.00	172.10	41.73	0.20	1
0.000000	0.00	0.00	172.10	23.19	0.73	2
0.000000	0.00	0.00	172.10	0.00	1.40	3
0.000000	0.00	0.00	172.10	-20.87	2.00	4
0.000000	0.00	0.00	172.10	-41.73	2.60	5

Tombini e ponticelli idraulici

IN08 Tombino idraulico 2.00 x 2.00 al km 27+246 - Relazione di calcolo

 COMMESSA
 LOTTO
 CODIFICA
 DOCUMENTO
 REV.
 FOGLIO

 IF26
 12 E ZZ
 CL
 IN0800 002
 A
 110 di 280

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

Base sezione B = 100 cmAltezza sezione H = 0.4000 m

Verifiche presso-flessione

CS	$\mathbf{A_{fs}}$	$\mathbf{A_{fi}}$	$\mathbf{M}_{\mathbf{u}}$	N_u	N	M	X	N°
9.37	0.001005	0.001005	-234.40	611.73	65.27	-25.01 (-25.01)	0.20	1
21.89	0.001005	0.001005	-339.86	1310.02	59.84	-9.23 (-15.52)	0.75	2
108.74	0.001005	0.001005	-343.98	5818.01	53.50	-2.72 (-3.16)	1.40	3
42.15	0.001005	0.001005	-415.88	2006.89	47.62	-6.02 (-9.87)	2.00	4
8.19	0.001005	0.001005	-190.87	341.83	41.73	-16.26 (-23.30)	2.60	5

Verifiche taglio

\mathbf{A}_{sw}	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rcd}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{R}\mathbf{s}\mathbf{d}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rd}}$	\mathbf{V}	X	\mathbf{N}°
0.000000	0.00	0.00	177.97	38.02	0.20	1
0.000000	0.00	0.00	177.24	19.43	0.75	2
0.000000	0.00	0.00	176.38	1.38	1.40	3
0.000000	0.00	0.00	175.59	-11.86	2.00	4
0.000000	0.00	0.00	174.80	-21.72	2.60	5

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

Base sezione B = 100 cmAltezza sezione H = 0.4000 m



Tombini e ponticelli idraulici

IN08 Tombino idraulico 2.00 x 2.00 al km 27+246 - Relazione di calcolo

COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
IF26	12 E ZZ	CL	IN0800 002	Α	111 di 280

N°	X	\mathbf{M}	N	N_u	$\mathbf{M}_{\mathbf{u}}$	${f A_{fi}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	CS
1	0.20	-25.01 (-25.01)	65.27	612.90	-234.84	0.001206	0.001005	9.39
2	0.75	-9.23 (-15.52)	59.84	1310.27	-339.90	0.001005	0.001005	21.90
3	1.40	-2.71 (-3.16)	53.50	5819.13	-343.87	0.001005	0.001005	108.77
4	2.00	-6.02 (-9.87)	47.62	2007.39	-415.93	0.001005	0.001005	42.16
5	2.60	-16.26 (-23.30)	41.73	341.85	-190.88	0.001005	0.001005	8.19

Verifiche taglio

\mathbf{A}_{sw}	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rcd}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{R}\mathbf{s}\mathbf{d}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rd}}$	V	X	N°
0.000000	0.00	0.00	177.97	-38.02	0.20	1
0.000000	0.00	0.00	177.24	-19.43	0.75	2
0.000000	0.00	0.00	176.38	-1.38	1.40	3
0.000000	0.00	0.00	175.59	11.86	2.00	4
0.000000	0.00	0.00	174.80	21.72	2.60	5

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

H = 0.4000 m

Base sezione B = 100 cm

Verifiche presso-flessione

Altezza sezione

CS	$\mathbf{A_{fs}}$	$\mathbf{A_{fi}}$	$M_{\rm u}$	N_u	N	M	X	N°
5.45	0.001005	0.001005	178.87	267.42	49.04	32.80 (32.80)	0.20	1
14.31	0.001005	0.001005	-248.92	701.77	49.04	-3.52 (-17.39)	0.76	2
11.85	0.001005	0.001005	-229.45	581.02	49.04	-19.36 (-19.36)	1.40	3
14.00	0.001206	0.001005	-271.02	686.31	49.04	-6.81 (-19.36)	2.04	4
5.45	0.001005	0.001005	178.87	267.42	49.04	29.58 (32.80)	2.60	5



Tombini e ponticelli idraulici

IN08 Tombino idraulico 2.00 x 2.00 al km 27+246 - Relazione di calcolo

COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
IF26	12 E ZZ	CL	IN0800 002	Α	112 di 280

Verifiche taglio

\mathbf{A}_{sw}	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rcd}}$	V_{Rsd}	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rd}}$	v	X	\mathbf{N}°
0.000000	0.00	0.00	175.78	-79.83	0.20	1
0.000000	0.00	0.00	175.78	-42.83	0.76	2
0.000000	0.00	0.00	175.78	0.57	1.40	3
0.000000	0.00	0.00	175.78	46.91	2.04	4
0.000201	0.00	0.00	175.78	82.03	2.60	5

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

Base sezione B = 100 cmAltezza sezione H = 0.4000 m

Verifiche presso-flessione

\mathbf{N}°	X	M	N	N_u	$\mathbf{M}_{\mathbf{u}}$	$\mathbf{A_{fi}}$	$\mathbf{A_{fs}}$	CS
1	0.20	-17.93 (-23.04)	28.14	206.50	-169.05	0.001005	0.001005	7.34
2	0.73	6.16 (16.00)	29.59	357.65	193.42	0.001005	0.001005	12.09
3	1.40	16.00 (16.00)	31.41	389.78	198.61	0.001005	0.001005	12.41
4	2.00	5.61 (16.00)	33.05	420.19	203.51	0.001005	0.001005	12.72
5	2.60	-23.04 (-23.04)	34.68	269.88	-179.27	0.001005	0.001005	7.78

\mathbf{A}_{sw}	$V_{ m Rcd}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{R}\mathbf{s}\mathbf{d}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rd}}$	\mathbf{V}	X	N°
0.000000	0.00	0.00	172.96	58.69	0.20	1
0.000000	0.00	0.00	173.16	31.66	0.73	2
0.000000	0.00	0.00	173.40	-2.13	1.40	3
0.000000	0.00	0.00	173.62	-32.53	2.00	4
0.000000	0.00	0.00	173.84	-62.94	2.60	5

Tombini e ponticelli idraulici

IN08 Tombino idraulico 2.00 x 2.00 al km 27+246 - Relazione di calcolo

 COMMESSA
 LOTTO
 CODIFICA
 DOCUMENTO
 REV.
 FOGLIO

 IF26
 12 E ZZ
 CL
 IN0800 002
 A
 113 di 280

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

Base sezione B = 100 cmAltezza sezione H = 0.4000 m

Verifiche presso-flessione

\mathbf{N}°	X	M	N	N_u	$\mathbf{M_u}$	$\mathbf{A_{fi}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	CS
1	0.20	-32.80 (-32.80)	82.22	571.22	-227.87	0.001005	0.001005	6.95
2	0.75	-11.79 (-20.47)	76.79	1233.91	-328.94	0.001005	0.001005	16.07
3	1.40	-2.06 (-3.34)	70.45	6243.64	-295.72	0.001005	0.001005	88.62
4	2.00	-5.19 (-9.65)	64.57	3251.44	-486.17	0.001005	0.001005	50.36
5	2.60	-17.93 (-27.05)	58.69	453.06	-208.81	0.001005	0.001005	7.72

Verifiche taglio

\mathbf{A}_{sw}	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rcd}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{R}\mathbf{s}\mathbf{d}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rd}}$	\mathbf{V}	X	N°
0.000000	0.00	0.00	180.26	49.54	0.20	1
0.000000	0.00	0.00	179.53	26.81	0.75	2
0.000000	0.00	0.00	178.67	3.93	1.40	3
0.000000	0.00	0.00	177.88	-13.79	2.00	4
0.000000	0.00	0.00	177.08	-28.14	2.60	5

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

Base sezione B = 100 cmAltezza sezione H = 0.4000 m



Tombini e ponticelli idraulici

IN08 Tombino idraulico 2.00 x 2.00 al km 27+246 - Relazione di calcolo

COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
IF26	12 E ZZ	CL	IN0800 002	Α	114 di 280

N°	X	M	N	N_{u}	$\mathbf{M}_{\mathbf{u}}$	${f A_{fi}}$	$\mathbf{A_{fs}}$	CS
1	0.20	-29.58 (-29.58)	86.48	752.63	-257.43	0.001206	0.001005	8.70
2	0.75	-9.39 (-17.37)	81.05	1892.85	-405.80	0.001005	0.001005	23.36
3	1.40	-1.45 (-1.58)	74.71	6584.35	-138.82	0.001005	0.001005	88.13
4	2.00	-7.04 (-13.08)	68.82	2329.78	-442.94	0.001005	0.001005	33.85
5	2.60	-23.04 (-29.58)	62.94	439.77	-206.67	0.001005	0.001005	6.99

Verifiche taglio

\mathbf{A}_{sw}	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rcd}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{R}\mathbf{s}\mathbf{d}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rd}}$	V	X	N°
0.000000	0.00	0.00	180.84	-48.53	0.20	1
0.000000	0.00	0.00	180.10	-24.63	0.75	2
0.000000	0.00	0.00	179.25	-0.37	1.40	3
0.000000	0.00	0.00	178.45	18.66	2.00	4
0.000000	0.00	0.00	177.66	34.12	2.60	5

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

Base sezione B = 100 cmAltezza sezione H = 0.4000 m

\mathbf{N}°	X	M	N	N_u	$\mathbf{M}_{\mathbf{u}}$	$\mathbf{A_{fi}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{fs}}$	CS
1	0.20	45.75 (45.75)	71.43	283.28	181.43	0.001005	0.001005	3.97
2	0.76	8.16 (25.03)	71.43	717.79	251.50	0.001005	0.001005	10.05
3	1.40	-15.39 (-17.20)	71.43	1514.73	-364.70	0.001005	0.001005	21.21
4	2.04	-9.89 (-17.20)	71.43	1679.59	-404.39	0.001005	0.001206	23.51
5	2.60	26.83 (45.75)	71.43	283.28	181.43	0.001005	0.001005	3.97



Tombini e ponticelli idraulici

IN08 Tombino idraulico 2.00 x 2.00 al km 27+246 - Relazione di calcolo

COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
IF26	12 E ZZ	CL	IN0800 002	Α	115 di 280

Verifiche taglio

\mathbf{N}°	X	V	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rd}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{R}\mathbf{s}\mathbf{d}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rcd}}$	\mathbf{A}_{sw}
1	0.20	-75.11	178.81	0.00	0.00	0.000000
2	0.76	-52.06	178.81	0.00	0.00	0.000000
3	1.40	-12.74	178.81	0.00	0.00	0.000000
4	2.04	41.38	178.81	0.00	0.00	0.000000
5	2.60	89.47	178.81	0.00	0.00	0.000201

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

Base sezione B = 100 cmAltezza sezione H = 0.4000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N_u	$\mathbf{M_{u}}$	$\mathbf{A_{fi}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	CS
1	0.20	-22.58 (-37.07)	49.52	231.13	-173.02	0.001005	0.001005	4.67
2	0.73	-5.19 (-11.84)	55.84	1929.57	-409.05	0.001005	0.001005	34.55
3	1.40	-1.59 (-4.74)	63.75	5288.65	-393.40	0.001005	0.001005	82.96
4	2.00	-15.59 (-27.56)	70.86	596.26	-231.91	0.001005	0.001005	8.41
5	2.60	-45.92 (-45.92)	77.97	317.41	-186.93	0.001005	0.001005	4.07

\mathbf{A}_{sw}	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rcd}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{R}\mathbf{s}\mathbf{d}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rd}}$	V	X	N°
0.000000	0.00	0.00	175.85	44.71	0.20	1
0.000000	0.00	0.00	176.70	20.52	0.73	2
0.000000	0.00	0.00	177.77	-9.72	1.40	3
0.000000	0.00	0.00	178.73	-36.94	2.00	4
0.000000	0.00	0.00	179.69	-64.16	2.60	5

Tombini e ponticelli idraulici

IN08 Tombino idraulico 2.00 x 2.00 al km 27+246 - Relazione di calcolo

 COMMESSA
 LOTTO
 CODIFICA
 DOCUMENTO
 REV.
 FOGLIO

 IF26
 12 E ZZ
 CL
 IN0800 002
 A
 116 di 280

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

Base sezione B = 100 cmAltezza sezione H = 0.4000 m

Verifiche presso-flessione

\mathbf{N}°	X	M	N	N_u	$\mathbf{M_u}$	${f A_{fi}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	CS
1	0.20	-45.75 (-45.75)	76.49	310.73	-185.86	0.001005	0.001005	4.06
2	0.75	-11.93 (-26.14)	69.15	626.27	-236.75	0.001005	0.001005	9.06
3	1.40	4.32 (4.77)	60.60	5145.55	405.03	0.001005	0.001005	84.91
4	2.00	-0.63 (-8.10)	52.66	3149.96	-484.56	0.001005	0.001005	59.82
5	2.60	-22.58 (-38.63)	44.71	193.17	-166.90	0.001005	0.001005	4.32

Verifiche taglio

\mathbf{A}_{sw}	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rcd}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{R}\mathbf{s}\mathbf{d}}$	$ m V_{Rd}$	V	X	N°
0.000000	0.00	0.00	179.49	78.77	0.20	1
0.000000	0.00	0.00	178.50	43.86	0.75	2
0.000000	0.00	0.00	177.34	7.15	1.40	3
0.000000	0.00	0.00	176.27	-23.05	2.00	4
0.000000	0.00	0.00	175.20	-49.52	2.60	5

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

Base sezione B = 100 cmAltezza sezione H = 0.4000 m



Tombini e ponticelli idraulici

IN08 Tombino idraulico 2.00 x 2.00 al km 27+246 - Relazione di calcolo

COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
IF26	12 E ZZ	CL	IN0800 002	Α	117 di 280

N°	X	M	N	N_{u}	$M_{\rm u}$	${f A_{fi}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	CS
1	0.20	-26.83 (-45.92)	95.93	428.21	-204.97	0.001206	0.001005	4.46
2	0.75	-0.90 (-9.74)	88.60	4218.09	-463.85	0.001005	0.001005	47.61
3	1.40	4.80 (5.73)	80.04	5386.99	385.41	0.001005	0.001005	67.30
4	2.00	-11.34 (-25.73)	72.10	694.17	-247.70	0.001005	0.001005	9.63
5	2.60	-45.92 (-45.92)	64.16	244.82	-175.23	0.001005	0.001005	3.82

Verifiche taglio

\mathbf{A}_{sw}	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rcd}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{R}\mathbf{s}\mathbf{d}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rd}}$	\mathbf{V}	X	N°
0.000000	0.00	0.00	182.11	-64.09	0.20	1
0.000000	0.00	0.00	181.12	-27.29	0.75	2
0.000000	0.00	0.00	179.97	11.87	1.40	3
0.000000	0.00	0.00	178.90	44.40	2.00	4
0.000000	0.00	0.00	177.82	70.27	2.60	5

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

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 0.4000 m

CS	$\mathbf{A}_{\mathbf{fs}}$	$\mathbf{A_{fi}}$	$\mathbf{M}_{\mathbf{u}}$	N_u	N	M	X	N°
5.55	0.001005	0.001005	174.22	238.56	43.00	31.40 (31.40)	0.20	1
10.99	0.001005	0.001005	-211.97	472.65	43.00	-5.75 (-19.28)	0.76	2
10.18	0.001005	0.001005	-206.36	437.86	43.00	-20.27 (-20.27)	1.40	3
12.06	0.001206	0.001005	-244.30	518.37	43.00	-5.75 (-20.27)	2.04	4
5.55	0.001005	0.001005	174.22	238.56	43.00	31.40 (31.40)	2.60	5



Tombini e ponticelli idraulici

IN08 Tombino idraulico 2.00 x 2.00 al km 27+246 - Relazione di calcolo

COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
IF26	12 E ZZ	CL	IN0800 002	Α	118 di 280

Verifiche taglio

\mathbf{N}°	X	\mathbf{v}	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rd}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{R}\mathbf{s}\mathbf{d}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rcd}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{sw}}$
1	0.20	-83.37	174.97	0.00	0.00	0.000000
2	0.76	-41.77	174.97	0.00	0.00	0.000000
3	1.40	3.86	174.97	0.00	0.00	0.000000
4	2.04	49.51	174.97	0.00	0.00	0.000000
5	2.60	81.94	174.97	0.00	0.00	0.000201

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

Base sezione B = 100 cmAltezza sezione H = 0.4000 m

Verifiche presso-flessione

\mathbf{N}°	X	M	N	N_u	$\mathbf{M_{u}}$	$\mathbf{A_{fi}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	CS
1	0.20	-17.54 (-17.54)	21.50	207.38	-169.19	0.001005	0.001005	9.65
2	0.73	5.04 (14.84)	21.50	256.59	177.13	0.001005	0.001005	11.94
3	1.40	15.12 (15.12)	21.50	250.36	176.12	0.001005	0.001005	11.65
4	2.00	6.96 (15.12)	21.50	250.36	176.12	0.001005	0.001005	11.65
5	2.60	-17.54 (-17.54)	21.50	207.38	-169.19	0.001005	0.001005	9.65

\mathbf{A}_{sw}	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rcd}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{R}\mathbf{s}\mathbf{d}}$	$ m V_{Rd}$	\mathbf{V}	X	N°
0.000000	0.00	0.00	172.06	54.44	0.20	1
0.000000	0.00	0.00	172.06	30.24	0.73	2
0.000000	0.00	0.00	172.06	0.00	1.40	3
0.000000	0.00	0.00	172.06	-27.22	2.00	4
0.000000	0.00	0.00	172.06	-54.43	2.60	5

Tombini e ponticelli idraulici

IN08 Tombino idraulico 2.00 x 2.00 al km 27+246 - Relazione di calcolo

 COMMESSA
 LOTTO
 CODIFICA
 DOCUMENTO
 REV.
 FOGLIO

 IF26
 12 E ZZ
 CL
 IN0800 002
 A
 119 di 280

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

Base sezione B = 100 cmAltezza sezione H = 0.4000 m

Verifiche presso-flessione

\mathbf{N}°	X	M	\mathbf{N}	N_{u}	$\mathbf{M}_{\mathbf{u}}$	${f A_{fi}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{fs}}$	CS
1	0.20	-31.40 (-31.40)	86.21	668.77	-243.60	0.001005	0.001005	7.76
2	0.75	-13.32 (-20.71)	78.88	1275.48	-334.90	0.001005	0.001005	16.17
3	1.40	-5.12 (-6.19)	70.32	4850.94	-426.76	0.001005	0.001005	68.98
4	2.00	-7.61 (-11.17)	62.38	2552.38	-457.11	0.001005	0.001005	40.92
5	2.60	-17.54 (-24.50)	54.44	469.90	-211.53	0.001005	0.001005	8.63

Verifiche taglio

\mathbf{A}_{sw}	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rcd}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{R}\mathbf{s}\mathbf{d}}$	${f V}_{Rd}$	\mathbf{V}	X	N°
0.000000	0.00	0.00	180.80	43.00	0.20	1
0.000000	0.00	0.00	179.81	22.80	0.75	2
0.000000	0.00	0.00	178.66	3.28	1.40	3
0.000000	0.00	0.00	177.58	-10.98	2.00	4
0.000000	0.00	0.00	176.51	-21.50	2.60	5

$\underline{Verifica\ sezioni\ piedritto\ destro\ [Combinazione\ n^{\circ}\ 10\ -\ SLU\ (Caso\ A1-M1)]}$

Base sezione B = 100 cmAltezza sezione H = 0.4000 m



Tombini e ponticelli idraulici

IN08 Tombino idraulico 2.00 x 2.00 al km 27+246 - Relazione di calcolo

COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
IF26	12 E ZZ	CL	IN0800 002	Α	120 di 280

N°	X	M	N	N_{u}	$\mathbf{M}_{\mathbf{u}}$	${f A_{fi}}$	$\mathbf{A_{fs}}$	CS
1	0.20	-31.40 (-31.40)	86.21	670.16	-244.10	0.001206	0.001005	7.77
2	0.75	-13.32 (-20.71)	78.88	1275.72	-334.94	0.001005	0.001005	16.17
3	1.40	-5.12 (-6.18)	70.32	4851.88	-426.70	0.001005	0.001005	69.00
4	2.00	-7.61 (-11.17)	62.38	2553.06	-457.15	0.001005	0.001005	40.93
5	2.60	-17.54 (-24.50)	54.43	469.94	-211.53	0.001005	0.001005	8.63

Verifiche taglio

\mathbf{A}_{sw}	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rcd}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{R}\mathbf{s}\mathbf{d}}$	${f V}_{Rd}$	V	X	N°
0.000000	0.00	0.00	180.80	-43.00	0.20	1
0.000000	0.00	0.00	179.81	-22.80	0.75	2
0.000000	0.00	0.00	178.66	-3.28	1.40	3
0.000000	0.00	0.00	177.58	10.98	2.00	4
0.000000	0.00	0.00	176.51	21.50	2.60	5

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

H = 0.4000 m

Base sezione B = 100 cm

Verifiche presso-flessione

Altezza sezione

CS	$\mathbf{A_{fs}}$	$\mathbf{A_{fi}}$	$\mathbf{M}_{\mathbf{u}}$	N_u	N	M	X	N°
7.50	0.001005	0.001005	177.73	260.36	34.73	23.71 (23.71)	0.20	1
14.97	0.001005	0.001005	-219.60	519.96	34.73	-4.42 (-14.67)	0.76	2
13.84	0.001005	0.001005	-213.28	480.75	34.73	-15.41 (-15.41)	1.40	3
16.38	0.001206	0.001005	-252.32	568.75	34.73	-4.42 (-15.41)	2.04	4
7.50	0.001005	0.001005	177.73	260.36	34.73	23.71 (23.71)	2.60	5



Tombini e ponticelli idraulici

IN08 Tombino idraulico 2.00 x 2.00 al km 27+246 - Relazione di calcolo

COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
IF26	12 E ZZ	CL	IN0800 002	Α	121 di 280

Verifiche taglio

\mathbf{N}°	X	\mathbf{v}	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rd}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{R}\mathbf{s}\mathbf{d}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rcd}}$	\mathbf{A}_{sw}
1	0.20	-63.12	173.85	0.00	0.00	0.000000
2	0.76	-31.64	173.85	0.00	0.00	0.000000
3	1.40	2.91	173.85	0.00	0.00	0.000000
4	2.04	37.47	173.85	0.00	0.00	0.000000
5	2.60	62.05	173.85	0.00	0.00	0.000201

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

Base sezione B = 100 cmAltezza sezione H = 0.4000 m

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	0.20	-22.87 (-22.87)	25.02	180.32	-164.83	0.001005	0.001005	7.21
2	0.73	-5.56 (-13.07)	25.02	375.94	-196.37	0.001005	0.001005	15.03
3	1.40	2.17 (2.17)	25.02	4886.35	424.44	0.001005	0.001005	195.32
4	2.00	-4.09 (-10.85)	25.02	498.51	-216.14	0.001005	0.001005	19.93
5	2.60	-22.87 (-22.87)	25.02	180.32	-164.83	0.001005	0.001005	7.21

\mathbf{A}_{sw}	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rcd}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{R}\mathbf{s}\mathbf{d}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rd}}$	V	X	\mathbf{N}°
0.000000	0.00	0.00	172.54	41.73	0.20	1
0.000000	0.00	0.00	172.54	23.19	0.73	2
0.000000	0.00	0.00	172.54	0.00	1.40	3
0.000000	0.00	0.00	172.54	-20.87	2.00	4
0.000000	0.00	0.00	172.54	-41.73	2.60	5

Tombini e ponticelli idraulici

IN08 Tombino idraulico 2.00 x 2.00 al km 27+246 - Relazione di calcolo

 COMMESSA
 LOTTO
 CODIFICA
 DOCUMENTO
 REV.
 FOGLIO

 IF26
 12 E ZZ
 CL
 IN0800 002
 A
 122 di 280

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

Base sezione B = 100 cmAltezza sezione H = 0.4000 m

Verifiche presso-flessione

\mathbf{N}°	X	M	N	N_u	$\mathbf{M_u}$	${f A_{fi}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	CS
1	0.20	-23.71 (-23.71)	65.27	672.08	-244.13	0.001005	0.001005	10.30
2	0.75	-9.75 (-14.98)	59.84	1408.38	-352.58	0.001005	0.001005	23.54
3	1.40	-5.37 (-5.99)	53.50	4168.90	-466.40	0.001005	0.001005	77.92
4	2.00	-10.65 (-15.56)	47.62	820.07	-268.00	0.001005	0.001005	17.22
5	2.60	-22.87 (-23.71)	41.73	333.66	-189.56	0.001005	0.001005	7.99

Verifiche taglio

\mathbf{A}_{sw}	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rcd}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{R}\mathbf{s}\mathbf{d}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rd}}$	V	X	N°
0.000000	0.00	0.00	177.97	34.73	0.20	1
0.000000	0.00	0.00	177.24	16.13	0.75	2
0.000000	0.00	0.00	176.38	-1.91	1.40	3
0.000000	0.00	0.00	175.59	-15.16	2.00	4
0.000000	0.00	0.00	174.80	-25.02	2.60	5

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

Base sezione B = 100 cmAltezza sezione H = 0.4000 m



Tombini e ponticelli idraulici

IN08 Tombino idraulico 2.00 x 2.00 al km 27+246 - Relazione di calcolo

COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
IF26	12 E ZZ	CL	IN0800 002	Α	123 di 280

\mathbf{N}°	X	M	N	N_u	$\mathbf{M_u}$	${f A_{fi}}$	${f A_{fs}}$	CS
1	0.20	-23.71 (-23.71)	65.27	673.49	-244.63	0.001206	0.001005	10.32
2	0.75	-9.75 (-14.98)	59.84	1408.61	-352.61	0.001005	0.001005	23.54
3	1.40	-5.36 (-5.98)	53.50	4169.63	-466.36	0.001005	0.001005	77.94
4	2.00	-10.65 (-15.56)	47.62	820.19	-268.02	0.001005	0.001005	17.23
5	2.60	-22.87 (-23.71)	41.73	333.68	-189.56	0.001005	0.001005	8.00

Verifiche taglio

\mathbf{A}_{sw}	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rcd}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{R}\mathbf{s}\mathbf{d}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rd}}$	V	X	N°
0.000000	0.00	0.00	177.97	-34.73	0.20	1
0.000000	0.00	0.00	177.24	-16.13	0.75	2
0.000000	0.00	0.00	176.38	1.91	1.40	3
0.000000	0.00	0.00	175.59	15.16	2.00	4
0.000000	0.00	0.00	174.80	25.02	2.60	5

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

H = 0.4000 m

Base sezione B = 100 cm

Verifiche presso-flessione

Altezza sezione

N°	X	M	N	N_u	$\mathbf{M_u}$	${f A_{fi}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	CS
1	0.20	25.34 (25.34)	38.85	276.53	180.34	0.001005	0.001005	7.12
2	0.76	-2.80 (-13.05)	38.85	777.27	-261.10	0.001005	0.001005	20.01
3	1.40	-13.79 (-13.79)	38.85	700.81	-248.77	0.001005	0.001005	18.04
4	2.04	-2.80 (-13.79)	38.85	826.25	-293.29	0.001005	0.001206	21.27
5	2.60	25.33 (25.34)	38.85	276.53	180.34	0.001005	0.001005	7.12



Tombini e ponticelli idraulici

IN08 Tombino idraulico 2.00 x 2.00 al km 27+246 - Relazione di calcolo

COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
IF26	12 E ZZ	CL	IN0800 002	Α	124 di 280

Verifiche taglio

\mathbf{N}°	X	\mathbf{v}	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rd}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{R}\mathbf{s}\mathbf{d}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rcd}}$	\mathbf{A}_{sw}
1	0.20	-63.13	174.41	0.00	0.00	0.000000
2	0.76	-31.65	174.41	0.00	0.00	0.000000
3	1.40	2.91	174.41	0.00	0.00	0.000000
4	2.04	37.48	174.41	0.00	0.00	0.000000
5	2.60	62.05	174.41	0.00	0.00	0.000201

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

Base sezione B = 100 cmAltezza sezione H = 0.4000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N_u	$\mathbf{M}_{\mathbf{u}}$	$\mathbf{A_{fi}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	CS
1	0.20	-14.61 (-14.61)	20.90	252.35	-176.44	0.001005	0.001005	12.07
2	0.73	2.70 (10.21)	20.90	414.86	202.65	0.001005	0.001005	19.85
3	1.40	10.43 (10.43)	20.90	402.12	200.60	0.001005	0.001005	19.24
4	2.00	4.17 (10.43)	20.90	402.12	200.60	0.001005	0.001005	19.24
5	2.60	-14.61 (-14.61)	20.90	252.35	-176.44	0.001005	0.001005	12.07

\mathbf{A}_{sw}	$V_{ m Rcd}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{R}\mathbf{s}\mathbf{d}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rd}}$	\mathbf{V}	X	N°
0.000000	0.00	0.00	171.98	41.73	0.20	1
0.000000	0.00	0.00	171.98	23.19	0.73	2
0.000000	0.00	0.00	171.98	0.00	1.40	3
0.000000	0.00	0.00	171.98	-20.87	2.00	4
0.000000	0.00	0.00	171.98	-41.73	2.60	5

Tombini e ponticelli idraulici

IN08 Tombino idraulico 2.00 x 2.00 al km 27+246 - Relazione di calcolo

 COMMESSA
 LOTTO
 CODIFICA
 DOCUMENTO
 REV.
 FOGLIO

 IF26
 12 E ZZ
 CL
 IN0800 002
 A
 125 di 280

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione nº 12 - SLU (Caso A2-M2)]

Base sezione B = 100 cmAltezza sezione H = 0.4000 m

Verifiche presso-flessione

's	$\mathbf{A}_{\mathbf{fs}}$	$\mathbf{A_{fi}}$	$M_{\rm u}$	N_u	N	M	X	N°
5 9	0.001005	0.001005	-232.24	598.30	65.27	-25.34 (-25.34)	0.20	1
5 21	0.001005	0.001005	-336.25	1284.85	59.84	-9.10 (-15.66)	0.75	2
5 113	0.001005	0.001005	-314.58	6082.30	53.50	-2.05 (-2.77)	1.40	3
5 54	0.001005	0.001005	-459.62	2591.81	47.62	-4.87 (-8.44)	2.00	4
5 9	0.001005	0.001005	-198.09	386.55	41.73	-14.61 (-21.39)	2.60	5

Verifiche taglio

\mathbf{A}_{sw}	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rcd}}$	V_{Rsd}	${f V}_{Rd}$	V	X	N°
0.000000	0.00	0.00	177.97	38.85	0.20	1
0.000000	0.00	0.00	177.24	20.25	0.75	2
0.000000	0.00	0.00	176.38	2.21	1.40	3
0.000000	0.00	0.00	175.59	-11.04	2.00	4
0.000000	0.00	0.00	174.80	-20.90	2.60	5

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

Base sezione B = 100 cmAltezza sezione H = 0.4000 m



Tombini e ponticelli idraulici

IN08 Tombino idraulico 2.00 x 2.00 al km 27+246 - Relazione di calcolo

COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
IF26	12 E ZZ	CL	IN0800 002	Α	126 di 280

N°	X	M	N	N_{u}	$\mathbf{M}_{\mathbf{u}}$	${f A_{fi}}$	$\mathbf{A_{fs}}$	CS
1	0.20	-25.33 (-25.33)	65.27	599.41	-232.66	0.001206	0.001005	9.18
2	0.75	-9.10 (-15.66)	59.84	1285.09	-336.28	0.001005	0.001005	21.48
3	1.40	-2.05 (-2.77)	53.50	6083.39	-314.46	0.001005	0.001005	113.71
4	2.00	-4.87 (-8.44)	47.62	2592.51	-459.66	0.001005	0.001005	54.45
5	2.60	-14.61 (-21.38)	41.73	386.58	-198.09	0.001005	0.001005	9.26

Verifiche taglio

\mathbf{A}_{sw}	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rcd}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{R}\mathbf{s}\mathbf{d}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rd}}$	V	X	N°
0.000000	0.00	0.00	177.97	-38.85	0.20	1
0.000000	0.00	0.00	177.24	-20.25	0.75	2
0.000000	0.00	0.00	176.38	-2.21	1.40	3
0.000000	0.00	0.00	175.59	11.04	2.00	4
0.000000	0.00	0.00	174.80	20.90	2.60	5

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

Base sezione B = 100 cm

H = 0.4000 m

Verifiche presso-flessione

Altezza sezione

N°	X	M	N	N_u	$\mathbf{M_u}$	${f A_{fi}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	CS
1	0.20	50.22 (50.22)	101.20	405.23	201.10	0.001005	0.001005	4.00
2	0.76	11.94 (27.80)	103.60	1216.77	326.48	0.001005	0.001005	11.74
3	1.40	-8.39 (-9.04)	106.31	4944.98	-420.60	0.001005	0.001005	46.51
4	2.04	0.57 (14.90)	109.02	3677.43	502.71	0.001005	0.001206	33.73
5	2.60	37.14 (50.22)	111.42	468.96	211.37	0.001005	0.001005	4.21



Tombini e ponticelli idraulici

IN08 Tombino idraulico 2.00 x 2.00 al km 27+246 - Relazione di calcolo

COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
IF26	12 E ZZ	CL	IN0800 002	Α	127 di 280

Verifiche taglio

\mathbf{N}°	X	\mathbf{v}	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rd}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{R}\mathbf{s}\mathbf{d}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rcd}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{sw}}$
1	0.20	-80.52	182.82	0.00	0.00	0.000000
2	0.76	-48.95	183.15	0.00	0.00	0.000000
3	1.40	-6.44	183.51	0.00	0.00	0.000000
4	2.04	44.24	183.88	0.00	0.00	0.000000
5	2.60	85.63	184.20	0.00	0.00	0.000201

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

Base sezione B = 100 cmAltezza sezione H = 0.4000 m

Verifiche presso-flessione

CS	$\mathbf{A}_{\mathbf{fs}}$	$\mathbf{A_{fi}}$	$\mathbf{M}_{\mathbf{u}}$	$N_{\rm u}$	N	M	X	\mathbf{N}°
6.08	0.001005	0.001005	-222.51	537.98	88.46	-26.34 (-36.59)	0.20	1
35.82	0.001005	0.001005	-486.47	3292.00	91.89	-4.50 (-13.58)	0.73	2
66.91	0.001005	0.001005	231.56	6435.58	96.19	3.42 (3.46)	1.40	3
23.96	0.001005	0.001005	-447.25	2397.57	100.05	-7.86 (-18.66)	2.00	4
6.85	0.001005	0.001005	-250.47	711.38	103.91	-36.59 (-36.59)	2.60	5

\mathbf{A}_{sw}	V_{Rcd}	V_{Rsd}	$ m V_{Rd}$	V	X	N°
0.000000	0.00	0.00	181.10	53.87	0.20	1
0.000000	0.00	0.00	181.57	28.03	0.73	2
0.000000	0.00	0.00	182.15	-4.27	1.40	3
0.000000	0.00	0.00	182.67	-33.34	2.00	4
0.000000	0.00	0.00	183.19	-62.41	2.60	5

Tombini e ponticelli idraulici

IN08 Tombino idraulico 2.00 x 2.00 al km 27+246 - Relazione di calcolo

 COMMESSA
 LOTTO
 CODIFICA
 DOCUMENTO
 REV.
 FOGLIO

 IF26
 12 E ZZ
 CL
 IN0800 002
 A
 128 di 280

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

Base sezione B = 100 cmAltezza sezione H = 0.4000 m

Verifiche presso-flessione

\mathbf{N}°	X	M	N	N_{u}	$\mathbf{M_u}$	$\mathbf{A_{fi}}$	$\mathbf{A_{fs}}$	CS
1	0.20	-50.22 (-50.22)	82.52	303.45	-184.68	0.001005	0.001005	3.68
2	0.75	-0.37 (-21.32)	75.91	1105.29	-310.48	0.001005	0.001005	14.56
3	1.40	22.98 (23.36)	68.19	748.63	256.48	0.001005	0.001005	10.98
4	2.00	12.80 (23.36)	61.03	612.78	234.57	0.001005	0.001005	10.04
5	2.60	-26.34 (-50.22)	53.87	176.07	-164.14	0.001005	0.001005	3.27

Verifiche taglio

\mathbf{A}_{sw}	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rcd}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{R}\mathbf{s}\mathbf{d}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rd}}$	\mathbf{V}	X	\mathbf{N}°
0.000000	0.00	0.00	180.30	115.73	0.20	1
0.000000	0.00	0.00	179.41	64.68	0.75	2
0.000000	0.00	0.00	178.37	8.10	1.40	3
0.000000	0.00	0.00	177.40	-41.56	2.00	4
0.000000	0.00	0.00	176.43	-88.46	2.60	5

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

Base sezione B = 100 cmAltezza sezione H = 0.4000 m



Tombini e ponticelli idraulici

IN08 Tombino idraulico 2.00 x 2.00 al km 27+246 - Relazione di calcolo

COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
IF26	12 E ZZ	CL	IN0800 002	Α	129 di 280

\mathbf{N}°	X	M	N	N_u	$\mathbf{M_u}$	${f A_{fi}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	CS
1	0.20	-37.14 (-37.14)	91.06	551.45	-224.90	0.001206	0.001005	6.06
2	0.75	4.63 (20.45)	84.45	1497.86	362.78	0.001005	0.001005	17.74
3	1.40	20.62 (20.62)	76.73	1213.00	325.94	0.001005	0.001005	15.81
4	2.00	5.58 (20.62)	69.57	993.53	294.45	0.001005	0.001005	14.28
5	2.60	-36.59 (-37.14)	62.41	312.95	-186.22	0.001005	0.001005	5.01

Verifiche taglio

\mathbf{A}_{sw}	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rcd}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{R}\mathbf{s}\mathbf{d}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rd}}$	V	X	N°
0.000000	0.00	0.00	181.45	-96.89	0.20	1
0.000000	0.00	0.00	180.56	-48.84	0.75	2
0.000000	0.00	0.00	179.52	4.53	1.40	3
0.000000	0.00	0.00	178.55	51.10	2.00	4
0.000000	0.00	0.00	177.59	89.02	2.60	5

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

Base sezione B = 100 cm

H = 0.4000 m

Verifiche presso-flessione

Altezza sezione

N°	X	M	N	N_{u}	$\mathbf{M_u}$	${f A_{fi}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{fs}}$	CS
1	0.20	52.32 (52.32)	110.43	434.36	205.80	0.001005	0.001005	3.93
2	0.76	13.40 (29.52)	112.83	1285.60	336.36	0.001005	0.001005	11.39
3	1.40	-7.23 (-7.89)	115.54	5497.07	-375.58	0.001005	0.001005	47.58
4	2.04	1.89 (16.46)	118.25	3607.07	502.08	0.001005	0.001206	30.50
5	2.60	39.05 (52.32)	120.65	498.36	216.12	0.001005	0.001005	4.13



Tombini e ponticelli idraulici

IN08 Tombino idraulico 2.00 x 2.00 al km 27+246 - Relazione di calcolo

COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
IF26	12 E ZZ	CL	IN0800 002	Α	130 di 280

Verifiche taglio

\mathbf{N}°	X	V	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rd}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{R}\mathbf{s}\mathbf{d}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rcd}}$	\mathbf{A}_{sw}
1	0.20	-81.88	184.07	0.00	0.00	0.000000
2	0.76	-49.75	184.39	0.00	0.00	0.000000
3	1.40	-6.51	184.76	0.00	0.00	0.000000
4	2.04	44.97	185.13	0.00	0.00	0.000000
5	2.60	86.99	185.45	0.00	0.00	0.000201

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

Base sezione B = 100 cmAltezza sezione H = 0.4000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N_u	$\mathbf{M_{u}}$	$\mathbf{A_{fi}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	CS
1	0.20	-28.23 (-38.53)	96.07	566.25	-227.07	0.001005	0.001005	5.89
2	0.73	-5.82 (-15.15)	99.51	3190.77	-485.70	0.001005	0.001005	32.07
3	1.40	2.35 (2.38)	103.80	6565.80	150.38	0.001005	0.001005	63.25
4	2.00	-9.15 (-20.19)	107.66	2378.32	-446.03	0.001005	0.001005	22.09
5	2.60	-38.53 (-38.53)	111.53	737.07	-254.61	0.001005	0.001005	6.61

$\mathbf{A}_{\mathbf{sw}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rcd}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rsd}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rd}}$	\mathbf{V}	X	N°
0.000000	0.00	0.00	182.13	55.26	0.20	1
0.000000	0.00	0.00	182.60	28.80	0.73	2
0.000000	0.00	0.00	183.18	-4.29	1.40	3
0.000000	0.00	0.00	183.70	-34.06	2.00	4
0.000000	0.00	0.00	184.22	-63.84	2.60	5

Tombini e ponticelli idraulici

IN08 Tombino idraulico 2.00 x 2.00 al km 27+246 - Relazione di calcolo

 COMMESSA
 LOTTO
 CODIFICA
 DOCUMENTO
 REV.
 FOGLIO

 IF26
 12 E ZZ
 CL
 IN0800 002
 A
 131 di 280

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

Base sezione B = 100 cmAltezza sezione H = 0.4000 m

Verifiche presso-flessione

\mathbf{N}°	X	M	N	N_u	$\mathbf{M_u}$	${f A_{fi}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{fs}}$	CS
1	0.20	-52.32 (-52.32)	83.91	293.66	-183.10	0.001005	0.001005	3.50
2	0.75	1.40 (23.85)	77.30	920.23	283.93	0.001005	0.001005	11.90
3	1.40	26.09 (26.41)	69.59	621.99	236.06	0.001005	0.001005	8.94
4	2.00	14.51 (26.41)	62.43	518.54	219.37	0.001005	0.001005	8.31
5	2.60	-28.23 (-52.32)	55.26	172.82	-163.62	0.001005	0.001005	3.13

Verifiche taglio

\mathbf{A}_{sw}	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rcd}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{R}\mathbf{s}\mathbf{d}}$	${f V}_{ m Rd}$	\mathbf{V}	X	N°
0.000000	0.00	0.00	180.49	125.16	0.20	1
0.000000	0.00	0.00	179.60	69.29	0.75	2
0.000000	0.00	0.00	178.56	7.77	1.40	3
0.000000	0.00	0.00	177.59	-45.84	2.00	4
0.000000	0.00	0.00	176.62	-96.07	2.60	5

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

Base sezione B = 100 cmAltezza sezione H = 0.4000 m



Tombini e ponticelli idraulici

IN08 Tombino idraulico 2.00 x 2.00 al km 27+246 - Relazione di calcolo

COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
IF26	12 E ZZ	CL	IN0800 002	Α	132 di 280

\mathbf{N}°	X	M	N	N_u	$\mathbf{M_u}$	${f A_{fi}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	CS
1	0.20	-39.05 (-39.05)	92.49	521.10	-219.99	0.001206	0.001005	5.63
2	0.75	6.42 (23.65)	85.88	1151.46	317.11	0.001005	0.001005	13.41
3	1.40	23.65 (23.65)	78.16	954.77	288.88	0.001005	0.001005	12.21
4	2.00	7.18 (23.65)	71.00	790.06	263.16	0.001005	0.001005	11.13
5	2.60	-38.53 (-39.05)	63.84	301.43	-184.36	0.001005	0.001005	4.72

Verifiche taglio

\mathbf{A}_{sw}	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rcd}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{R}\mathbf{s}\mathbf{d}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rd}}$	V	X	N°
0.000000	0.00	0.00	181.65	-105.92	0.20	1
0.000000	0.00	0.00	180.76	-53.18	0.75	2
0.000000	0.00	0.00	179.71	5.00	1.40	3
0.000000	0.00	0.00	178.75	55.38	2.00	4
0.000000	0.00	0.00	177.78	96.43	2.60	5

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

Base sezione B = 100 cm

H = 0.4000 m

Verifiche presso-flessione

Altezza sezione

N°	X	M	N	N_{u}	$\mathbf{M_u}$	$\mathbf{A_{fi}}$	$\mathbf{A_{fs}}$	CS
1	0.20	41.11 (41.11)	82.71	404.23	200.94	0.001005	0.001005	4.89
2	0.76	9.62 (22.26)	85.11	1286.59	336.50	0.001005	0.001005	15.12
3	1.40	-6.03 (-6.37)	87.82	5351.80	-388.27	0.001005	0.001005	60.94
4	2.04	2.45 (14.62)	90.53	3032.19	489.54	0.001005	0.001206	33.49
5	2.60	32.65 (41.11)	92.93	482.83	213.61	0.001005	0.001005	5.20



Tombini e ponticelli idraulici

IN08 Tombino idraulico 2.00 x 2.00 al km 27+246 - Relazione di calcolo

COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
IF26	12 E ZZ	CL	IN0800 002	Α	133 di 280

Verifiche taglio

\mathbf{N}°	X	\mathbf{v}	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rd}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{R}\mathbf{s}\mathbf{d}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rcd}}$	\mathbf{A}_{sw}
1	0.20	-67.26	180.33	0.00	0.00	0.000000
2	0.76	-39.00	180.65	0.00	0.00	0.000000
3	1.40	-3.20	181.02	0.00	0.00	0.000000
4	2.04	37.56	181.38	0.00	0.00	0.000000
5	2.60	69.59	181.71	0.00	0.00	0.000201

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

Base sezione B = 100 cmAltezza sezione H = 0.4000 m

Verifiche presso-flessione

CS	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	$\mathbf{A_{fi}}$	$\mathbf{M_{u}}$	N_u	N	M	X	N°
8.47	0.001005	0.001005	-233.10	603.67	71.25	-21.82 (-27.51)	0.20	1
38.58	0.001005	0.001005	-472.36	2836.11	73.52	-5.30 (-12.24)	0.73	2
87.20	0.001005	0.001005	92.61	6658.48	76.36	1.06 (1.06)	1.40	3
31.06	0.001005	0.001005	-450.67	2451.27	78.91	-6.79 (-14.51)	2.00	4
9.44	0.001005	0.001005	-259.83	769.41	81.47	-27.51 (-27.51)	2.60	5

\mathbf{A}_{sw}	${f V}_{ m Rcd}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{R}\mathbf{s}\mathbf{d}}$	${f V}_{ m Rd}$	\mathbf{v}	X	N°
0.000000	0.00	0.00	178.78	40.50	0.20	1
0.000000	0.00	0.00	179.09	21.45	0.73	2
0.000000	0.00	0.00	179.47	-2.37	1.40	3
0.000000	0.00	0.00	179.82	-23.81	2.00	4
0.000000	0.00	0.00	180.16	-45.25	2.60	5

Tombini e ponticelli idraulici

IN08 Tombino idraulico 2.00 x 2.00 al km 27+246 - Relazione di calcolo

 COMMESSA
 LOTTO
 CODIFICA
 DOCUMENTO
 REV.
 FOGLIO

 IF26
 12 E ZZ
 CL
 IN0800 002
 A
 134 di 280

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

Base sezione B = 100 cmAltezza sezione H = 0.4000 m

Verifiche presso-flessione

\mathbf{N}°	X	M	N	N_u	$\mathbf{M_u}$	${f A_{fi}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{fs}}$	CS
1	0.20	-41.11 (-41.11)	69.15	313.30	-186.27	0.001005	0.001005	4.53
2	0.75	-0.46 (-17.46)	62.54	1118.70	-312.41	0.001005	0.001005	17.89
3	1.40	18.32 (18.59)	54.83	763.26	258.84	0.001005	0.001005	13.92
4	2.00	9.87 (18.59)	47.67	593.29	231.43	0.001005	0.001005	12.45
5	2.60	-21.82 (-41.11)	40.50	158.99	-161.39	0.001005	0.001005	3.93

Verifiche taglio

\mathbf{A}_{sw}	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rcd}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rsd}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rd}}$	V	X	N°
0.000000	0.00	0.00	178.50	94.70	0.20	1
0.000000	0.00	0.00	177.61	52.47	0.75	2
0.000000	0.00	0.00	176.56	6.19	1.40	3
0.000000	0.00	0.00	175.60	-33.91	2.00	4
0.000000	0.00	0.00	174.63	-71.25	2.60	5

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

Base sezione B = 100 cmAltezza sezione H = 0.4000 m



Tombini e ponticelli idraulici

IN08 Tombino idraulico 2.00 x 2.00 al km 27+246 - Relazione di calcolo

COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
IF26	12 E ZZ	CL	IN0800 002	Α	135 di 280

N°	X	M	N	$N_{\rm u}$	$\mathbf{M_u}$	${f A_{fi}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	CS
1	0.20	-32.65 (-32.65)	73.90	484.57	-214.09	0.001206	0.001005	6.56
2	0.75	2.35 (15.74)	67.29	1600.14	374.43	0.001005	0.001005	23.78
3	1.40	16.37 (16.37)	59.57	1156.58	317.84	0.001005	0.001005	19.41
4	2.00	5.23 (16.37)	52.41	898.43	280.64	0.001005	0.001005	17.14
5	2.60	-27.51 (-32.65)	45.25	242.30	-174.82	0.001005	0.001005	5.35

Verifiche taglio

\mathbf{A}_{sw}	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rcd}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{R}\mathbf{s}\mathbf{d}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rd}}$	\mathbf{v}	X	N°
0.000000	0.00	0.00	179.14	-80.94	0.20	1
0.000000	0.00	0.00	178.25	-41.33	0.75	2
0.000000	0.00	0.00	177.20	2.12	1.40	3
0.000000	0.00	0.00	176.24	39.48	2.00	4
0.000000	0.00	0.00	175.27	69.21	2.60	5

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

H = 0.4000 m

Base sezione B = 100 cm

Verifiche presso-flessione

Altezza sezione

N°	X	M	N	N_u	$M_{\rm u}$	${f A_{fi}}$	$\mathbf{A_{fs}}$	CS
1	0.20	25.34 (25.34)	38.85	276.53	180.34	0.001005	0.001005	7.12
2	0.76	-2.80 (-13.05)	38.85	777.27	-261.10	0.001005	0.001005	20.01
3	1.40	-13.79 (-13.79)	38.85	700.81	-248.77	0.001005	0.001005	18.04
4	2.04	-2.80 (-13.79)	38.85	826.25	-293.29	0.001005	0.001206	21.27
5	2.60	25.33 (25.34)	38.85	276.53	180.34	0.001005	0.001005	7.12



Tombini e ponticelli idraulici

IN08 Tombino idraulico 2.00 x 2.00 al km 27+246 - Relazione di calcolo

COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
IF26	12 E ZZ	CL	IN0800 002	Α	136 di 280

Verifiche taglio

\mathbf{N}°	X	V	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rd}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{R}\mathbf{s}\mathbf{d}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rcd}}$	\mathbf{A}_{sw}
1	0.20	-63.13	174.41	0.00	0.00	0.000000
2	0.76	-31.65	174.41	0.00	0.00	0.000000
3	1.40	2.91	174.41	0.00	0.00	0.000000
4	2.04	37.48	174.41	0.00	0.00	0.000000
5	2.60	62.05	174.41	0.00	0.00	0.000201

$\underline{Verifica\ sezioni\ traverso\ [Combinazione\ n^{\circ}\ 16\ -\ SLU\ (Caso\ A2\text{-}M2)]}$

Base sezione B = 100 cmAltezza sezione H = 0.4000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N_u	$\mathbf{M}_{\mathbf{u}}$	$\mathbf{A_{fi}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	CS
1	0.20	-14.61 (-14.61)	20.90	252.35	-176.44	0.001005	0.001005	12.07
2	0.73	2.70 (10.21)	20.90	414.86	202.65	0.001005	0.001005	19.85
3	1.40	10.43 (10.43)	20.90	402.12	200.60	0.001005	0.001005	19.24
4	2.00	4.17 (10.43)	20.90	402.12	200.60	0.001005	0.001005	19.24
5	2.60	-14.61 (-14.61)	20.90	252.35	-176.44	0.001005	0.001005	12.07

\mathbf{A}_{sw}	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rcd}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{R}\mathbf{s}\mathbf{d}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rd}}$	V	X	\mathbf{N}°
0.000000	0.00	0.00	171.98	41.73	0.20	1
0.000000	0.00	0.00	171.98	23.19	0.73	2
0.000000	0.00	0.00	171.98	0.00	1.40	3
0.000000	0.00	0.00	171.98	-20.87	2.00	4
0.000000	0.00	0.00	171.98	-41.73	2.60	5

Tombini e ponticelli idraulici

IN08 Tombino idraulico 2.00 x 2.00 al km 27+246 - Relazione di calcolo

 COMMESSA
 LOTTO
 CODIFICA
 DOCUMENTO
 REV.
 FOGLIO

 IF26
 12 E ZZ
 CL
 IN0800 002
 A
 137 di 280

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

Base sezione B = 100 cmAltezza sezione H = 0.4000 m

Verifiche presso-flessione

N °	X	M	N	$N_{\rm u}$	$\mathbf{M}_{\mathbf{u}}$	${f A_{fi}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{fs}}$	CS
1	0.20	-25.34 (-25.34)	65.27	598.30	-232.24	0.001005	0.001005	9.17
2	0.75	-9.10 (-15.66)	59.84	1284.85	-336.25	0.001005	0.001005	21.47
3	1.40	-2.05 (-2.77)	53.50	6082.30	-314.58	0.001005	0.001005	113.68
4	2.00	-4.87 (-8.44)	47.62	2591.81	-459.62	0.001005	0.001005	54.43
5	2.60	-14.61 (-21.39)	41.73	386.55	-198.09	0.001005	0.001005	9.26

Verifiche taglio

\mathbf{A}_{sw}	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rcd}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{R}\mathbf{s}\mathbf{d}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rd}}$	V	X	N°
0.000000	0.00	0.00	177.97	38.85	0.20	1
0.000000	0.00	0.00	177.24	20.25	0.75	2
0.000000	0.00	0.00	176.38	2.21	1.40	3
0.000000	0.00	0.00	175.59	-11.04	2.00	4
0.000000	0.00	0.00	174.80	-20.90	2.60	5

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

Base sezione B = 100 cmAltezza sezione H = 0.4000 m



Tombini e ponticelli idraulici

IN08 Tombino idraulico 2.00 x 2.00 al km 27+246 - Relazione di calcolo

COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
IF26	12 E ZZ	CL	IN0800 002	Α	138 di 280

\mathbf{N}°	X	M	N	N_{u}	$\mathbf{M_u}$	$\mathbf{A_{fi}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{fs}}$	CS
1	0.20	-25.33 (-25.33)	65.27	599.41	-232.66	0.001206	0.001005	9.18
2	0.75	-9.10 (-15.66)	59.84	1285.09	-336.28	0.001005	0.001005	21.48
3	1.40	-2.05 (-2.77)	53.50	6083.39	-314.46	0.001005	0.001005	113.71
4	2.00	-4.87 (-8.44)	47.62	2592.51	-459.66	0.001005	0.001005	54.45
5	2.60	-14.61 (-21.38)	41.73	386.58	-198.09	0.001005	0.001005	9.26

\mathbf{A}_{sw}	$\mathbf{V}_{\mathbf{Red}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{R}\mathbf{s}\mathbf{d}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rd}}$	V	X	\mathbf{N}°
0.000000	0.00	0.00	177.97	-38.85	0.20	1
0.000000	0.00	0.00	177.24	-20.25	0.75	2
0.000000	0.00	0.00	176.38	-2.21	1.40	3
0.000000	0.00	0.00	175.59	11.04	2.00	4
0.000000	0.00	0.00	174.80	20.90	2.60	5

Tombini e ponticelli idraulici

IN08 Tombino idraulico 2.00 x 2.00 al km 27+246 - Relazione di calcolo

 COMMESSA
 LOTTO
 CODIFICA
 DOCUMENTO
 REV.
 FOGLIO

 IF26
 12 E ZZ
 CL
 IN0800 002
 A
 139 di 280

Verifiche combinazioni SLE

Simbologia adottata ed unità di misura

N° Indice sezione

X Ascissa/Ordinata sezione, espresso in m

M Momento flettente, espresso in kNm

V Taglio, espresso in kN

N Sforzo normale, espresso in kN

A_{fi} Area armatura inferiore, espressa in mq

A_{fs} Area armatura superiore, espressa in mq

 $\sigma_{\!f\!i}$ Tensione nell'armatura disposta in corrispondenza del lembo inferiore, espresse in kPa

σ_{js} Tensione nell'armatura disposta in corrispondenza del lembo superiore, espresse in kPa

 σ_c Tensione nel calcestruzzo, espresse in kPa

 au_c Tensione tangenziale nel calcestruzzo, espresse in kPa

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

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

Base sezione B = 100 cmAltezza sezione H = 0.4000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	$\mathbf{A_{fi}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	σ_{fs}	σ_{fi}	$\sigma_{\rm c}$
1	0.20	23.81	32.00	0.001005	0.001005	13500	56664	1485
2	0.76	-3.71	32.00	0.001005	0.001005	805	2709	210
3	1.40	-14.46	32.00	0.001005	0.001005	28780	8846	903
4	2.04	-3.71	32.00	0.001005	0.001206	763	2699	209
5	2.60	23.81	32.00	0.001005	0.001005	13499	56659	1485

Verifiche taglio

 $m N^{\circ} \qquad \qquad X \qquad \qquad V \qquad \qquad au_{c} \qquad \qquad A_{sw}$



Tombini e ponticelli idraulici

IN08 Tombino idraulico 2.00 x 2.00 al km 27+246 - Relazione di calcolo

COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
IF26	12 E ZZ	CL	IN0800 002	Α	140 di 280

1	0.20	-61.75	-202	0.000000
2	0.76	-30.95	-101	0.000000
3	1.40	2.86	9	0.000000
4	2.04	36.68	120	0.000000
5	2.60	60.70	198	0.000201

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

Base sezione B = 100 cmAltezza sezione H = 0.4000 m

Verifiche presso-flessione

\mathbf{N}°	X	M	N	$\mathbf{A_{fi}}$	$\mathbf{A_{fs}}$	σ_{fs}	$\sigma_{\rm fi}$	$\sigma_{\rm c}$
1	0.20	-13.18	15.77	0.001005	0.001005	32248	7357	820
2	0.73	3.55	15.77	0.001005	0.001005	2416	3937	214
3	1.40	11.02	15.77	0.001005	0.001005	6300	25774	687
4	2.00	4.97	15.77	0.001005	0.001005	3226	7877	308
5	2.60	-13.18	15.77	0.001005	0.001005	32243	7356	820

\mathbf{A}_{sw}	$ au_{ m c}$	V	X	N°
0.000000	132	40.32	0.20	1
0.000000	73	22.40	0.73	2
0.000000	0	0.00	1.40	3
0.000000	-66	-20.16	2.00	4
0.000000	-132	-40.32	2.60	5

Tombini e ponticelli idraulici

IN08 Tombino idraulico 2.00 x 2.00 al km 27+246 - Relazione di calcolo

 COMMESSA
 LOTTO
 CODIFICA
 DOCUMENTO
 REV.
 FOGLIO

 IF26
 12 E ZZ
 CL
 IN0800 002
 A
 141 di 280

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

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 0.4000 m

Verifiche presso-flessione

$\sigma_{\rm c}$	$\sigma_{\rm fi}$	σ_{fs}	$\mathbf{A}_{\mathbf{fs}}$	$\mathbf{A_{fi}}$	N	M	X	\mathbf{N}°
1483	15038	42593	0.001005	0.001005	63.86	-23.81	0.20	1
604	7198	7652	0.001005	0.001005	58.43	-10.34	0.75	2
258	3462	156	0.001005	0.001005	52.09	-4.16	1.40	3
334	4248	1870	0.001005	0.001005	46.21	-5.92	2.00	4
817	8504	21498	0.001005	0.001005	40.32	-13.18	2.60	5

Verifiche taglio

\mathbf{A}_{sw}	$ au_{ m c}$	V	X	\mathbf{N}°
0.000000	105	32.00	0.20	1
0.000000	56	17.04	0.75	2
0.000000	8	2.58	1.40	3
0.000000	-26	-7.98	2.00	4
0.000000	-52	-15.77	2.60	5

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

Base sezione B = 100 cmAltezza sezione H = 0.4000 m

\mathbf{N}°	X	M	N	$\mathbf{A_{fi}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{fs}}$	σ_{fs}	σ_{fi}	$\sigma_{\rm c}$
1	0.20	-23.81	63.86	0.001206	0.001005	42457	14672	1454



Tombini e ponticelli idraulici IN08 Tombino idraulico 2.00 x 2.00 al km 27+246 – Relazione di calcolo

COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
IF26	12 E ZZ	CL	IN0800 002	Α	142 di 280

2	0.75	-10.33	58.43	0.001005	0.001005	7648	7197	603
3	1.40	-4.16	52.09	0.001005	0.001005	157	3461	258
4	2.00	-5.92	46.21	0.001005	0.001005	1868	4247	334
5	2.60	-13.18	40.32	0.001005	0.001005	21494	8503	817

Verifiche taglio

\mathbf{A}_{sw}	$ au_{ m c}$	V	X	N°
0.000000	-105	-32.00	0.20	1
0.000000	-56	-17.04	0.75	2
0.000000	-8	-2.58	1.40	3
0.000000	26	7.98	2.00	4
0.000000	52	15.77	2.60	5

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

Base sezione B = 100 cmAltezza sezione H = 0.4000 m

Verifiche presso-flessione

$\sigma_{\rm c}$	σ_{fi}	σ_{fs}	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	$\mathbf{A_{fi}}$	N	M	X	N°
2906	112517	26251	0.001005	0.001005	59.37	46.64	0.20	1
399	5134	1707	0.001005	0.001005	59.37	-7.06	0.76	2
2083	19696	72738	0.001005	0.001005	59.37	-33.34	1.40	3
1031	11235	22623	0.001206	0.001005	59.37	-17.58	2.04	4
2271	81723	21194	0.001005	0.001005	59.37	36.36	2.60	5

Verifiche taglio

 N° X V au_{c} A_{sw}



Tombini e ponticelli idraulici

IN08 Tombino idraulico 2.00 x 2.00 al km 27+246 - Relazione di calcolo

COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
IF26	12 E ZZ	CL	IN0800 002	Α	143 di 280

0.000000	-377	-115.22	0.20	1
0.000000	-218	-66.72	0.76	2
0.000000	-15	-4.62	1.40	3
0.000000	218	66.83	2.04	4
0.000201	407	124.62	2.60	5

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

Base sezione B = 100 cmAltezza sezione H = 0.4000 m

Verifiche presso-flessione

$\sigma_{\rm c}$	$\sigma_{ m fi}$	σ_{fs}	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	$\mathbf{A_{fi}}$	N	M	X	N°
1420	13074	52700	0.001005	0.001005	33.71	-22.75	0.20	1
978	29601	9749	0.001005	0.001005	38.36	15.67	0.73	2
1867	69361	17182	0.001005	0.001005	44.18	29.91	1.40	3
637	11039	7267	0.001005	0.001005	49.41	10.62	2.00	4
2438	22276	92025	0.001005	0.001005	54.64	-39.08	2.60	5

\mathbf{A}_{sw}	$ au_{ m c}$	V	X	\mathbf{N}°
0.000000	309	94.57	0.20	1
0.000000	162	49.52	0.73	2
0.000000	-22	-6.80	1.40	3
0.000000	-188	-57.49	2.00	4
0.000000	-354	-108.18	2.60	5

Tombini e ponticelli idraulici

IN08 Tombino idraulico 2.00 x 2.00 al km 27+246 - Relazione di calcolo

H = 0.4000 m

 COMMESSA
 LOTTO
 CODIFICA
 DOCUMENTO
 REV.
 FOGLIO

 IF26
 12 E ZZ
 CL
 IN0800 002
 A
 144 di 280

<u>Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione nº 18 - SLE (Frequente)]</u>

Base sezione B = 100 cm

Verifiche presso-flessione

Altezza sezione

$\sigma_{\rm c}$	$\sigma_{\rm fi}$	σ_{fs}	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	$\mathbf{A_{fi}}$	N	M	X	\mathbf{N}°
2908	29176	86394	0.001005	0.001005	118.11	-46.64	0.20	1
1176	13995	15156	0.001005	0.001005	112.68	-20.11	0.75	2
453	6179	1237	0.001005	0.001005	106.34	-6.29	1.40	3
506	6770	191	0.001005	0.001005	100.46	-8.24	2.00	4
1381	15359	27512	0.001005	0.001005	94 57	-22 75	2 60	5

Verifiche taglio

\mathbf{A}_{sw}	$ au_{ m c}$	V	X	N°
0.000000	199	61.00	0.20	1
0.000000	115	35.21	0.75	2
0.000000	26	8.11	1.40	3
0.000000	-46	-14.19	2.00	4
0.000000	-110	-33.71	2.60	5

<u>Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione nº 18 - SLE (Frequente)]</u>

Base sezione B = 100 cmAltezza sezione H = 0.4000 m

\mathbf{N}°	X	M	N	$\mathbf{A_{fi}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{fs}}$	σ_{fs}	σ_{fi}	$\sigma_{\rm c}$
1	0.20	-36.36	131.72	0.001206	0.001005	50888	23528	2189



Tombini e ponticelli idraulici IN08 Tombino idraulico 2.00 x 2.00 al km 27+246 – Relazione di calcolo

COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
IF26	12 E ZZ	CL	IN0800 002	Α	145 di 280

2	0.75	-12.47	126.29	0.001005	0.001005	1123	9510	723
3	1.40	-4.34	119.95	0.001005	0.001005	2476	5890	421
4	2.00	-14.17	114.07	0.001005	0.001005	4026	10221	800
5	2.60	-39.08	108.18	0.001005	0.001005	68479	24809	2431

Verifiche taglio

\mathbf{A}_{sw}	$ au_{ m c}$	V	X	\mathbf{N}°
0.000000	-189	-57.75	0.20	1
0.000000	-92	-28.27	0.75	2
0.000000	11	3.27	1.40	3
0.000000	97	29.75	2.00	4
0.000000	173	52.84	2.60	5

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

Base sezione B = 100 cmAltezza sezione H = 0.4000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	$\mathbf{A_{fi}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	σ_{fs}	σ_{fi}	$\sigma_{\rm c}$
1	0.20	35.80	56.55	0.001005	0.001005	20768	81348	2235
2	0.76	7.96	56.55	0.001005	0.001005	5646	3371	452
3	1.40	-9.45	56.55	0.001005	0.001005	6198	6609	547
4	2.04	-5.33	56.55	0.001005	0.001206	301	4127	312
5	2.60	21.89	56.55	0.001005	0.001005	13736	40055	1364

Verifiche taglio

 N° X V au_{c} A_{sw}



Tombini e ponticelli idraulici

IN08 Tombino idraulico 2.00 x 2.00 al km 27+246 - Relazione di calcolo

COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
IF26	12 E ZZ	CL	IN0800 002	A	146 di 280

1	0.20	-55.68	-182	0.000000
2	0.76	-38.53	-126	0.000000
3	1.40	-9.35	-31	0.000000
4	2.04	30.71	100	0.000000
5	2.60	66.24	216	0.000201

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

Base sezione B = 100 cmAltezza sezione H = 0.4000 m

Verifiche presso-flessione

\mathbf{N}°	X	M	N	$\mathbf{A_{fi}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	σ_{fs}	$\sigma_{\rm fi}$	$\sigma_{\rm c}$
1	0.20	-9.60	32.75	0.001005	0.001005	14315	6304	592
2	0.73	3.31	37.40	0.001005	0.001005	2629	65	198
3	1.40	6.01	43.22	0.001005	0.001005	4268	2458	341
4	2.00	-4.33	48.45	0.001005	0.001005	113	3427	258
5	2.60	-26.77	53.68	0.001005	0.001005	55718	16113	1673

Verifiche taglio

\mathbf{A}_{sw}	$ au_{ m c}$	V	X	N°
0.000000	108	33.17	0.20	1
0.000000	50	15.25	0.73	2
0.000000	-23	-7.15	1.40	3
0.000000	-89	-27.31	2.00	4
0.000000	-155	-47 47	2.60	5

Tombini e ponticelli idraulici

IN08 Tombino idraulico 2.00 x 2.00 al km 27+246 - Relazione di calcolo

 COMMESSA
 LOTTO
 CODIFICA
 DOCUMENTO
 REV.
 FOGLIO

 IF26
 12 E ZZ
 CL
 IN0800 002
 A
 147 di 280

<u>Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione nº 19 - SLE (Frequente)]</u>

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 0.4000 m

Verifiche presso-flessione

$\sigma_{\rm c}$	$\sigma_{ m fi}$	σ_{fs}	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	$\mathbf{A_{fi}}$	N	M	X	\mathbf{N}°
2236	20776	81278	0.001005	0.001005	56.71	-35.80	0.20	1
507	6101	5980	0.001005	0.001005	51.27	-8.74	0.75	2
322	1754	4103	0.001005	0.001005	44.94	5.71	1.40	3
246	770	3193	0.001005	0.001005	39.05	4.33	2.00	4
592	6316	14151	0.001005	0.001005	33.17	-9.60	2.60	5

Verifiche taglio

\mathbf{A}_{sw}	$ au_{ m c}$	V	X	N°
0.000000	202	61.96	0.20	1
0.000000	118	36.17	0.75	2
0.000000	30	9.07	1.40	3
0.000000	-43	-13.23	2.00	4
0.000000	-107	-32.75	2.60	5

<u>Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione nº 19 - SLE (Frequente)]</u>

Base sezione B = 100 cmAltezza sezione H = 0.4000 m

Verifiche presso-flessione

\mathbf{N}°	X	M	N	$\mathbf{A_{fi}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{fs}}$	σ_{fs}	σ_{fi}	$\sigma_{\rm c}$
1	0.20	-21.89	71.01	0.001206	0.001005	33917	13922	1327



Tombini e ponticelli idraulici IN08 Tombino idraulico 2.00 x 2.00 al km 27+246 – Relazione di calcolo COMMESSA LOTTO CODIFICA DOCUMENTO REV. FOGLIO

IF26 12 E ZZ CL IN0800 002 A 148 di 280

2	0.75	-0.62	65.58	0.001005	0.001005	2043	2530	173
3	1.40	6.06	59.24	0.001005	0.001005	4573	702	349
4	2.00	-3.55	53.36	0.001005	0.001005	464	3257	240
5	2.60	-26.77	47.47	0.001005	0.001005	58484	15803	1673

Verifiche taglio

\mathbf{A}_{sw}	$ au_{ m c}$	V	X	N°
0.000000	-167	-51.15	0.20	1
0.000000	-78	-23.98	0.75	2
0.000000	16	4.93	1.40	3
0.000000	95	28.93	2.00	4
0.000000	157	48.02	2.60	5

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

Base sezione B = 100 cmAltezza sezione H = 0.4000 m

Verifiche presso-flessione

\mathbf{N}°	X	M	N	$\mathbf{A_{fi}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	σ_{fs}	σ_{fi}	$\sigma_{\rm c}$
1	0.20	23.49	31.18	0.001005	0.001005	13293	56068	1464
2	0.76	-4.03	31.18	0.001005	0.001005	1316	2891	228
3	1.40	-14.79	31.18	0.001005	0.001005	30099	8973	924
4	2.04	-4.03	31.18	0.001005	0.001206	1229	2870	226
5	2.60	23.49	31.18	0.001005	0.001005	13292	56063	1464

Verifiche taglio

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



Tombini e ponticelli idraulici

IN08 Tombino idraulico 2.00 x 2.00 al km 27+246 - Relazione di calcolo

COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
IF26	12 E ZZ	CL	IN0800 002	Α	149 di 280

0.20	-61.75	-202	0.000000
0.76	-30.95	-101	0.000000
1.40	2.86	9	0.000000
2.04	36.67	120	0.000000
2.60	60.70	198	0.000201

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

Base sezione B = 100 cmAltezza sezione H = 0.4000 m

Verifiche presso-flessione

\mathbf{N}°	X	M	N	$\mathbf{A_{fi}}$	${f A_{fs}}$	σ_{fs}	σ_{fi}	$\sigma_{\rm c}$
1	0.20	-14.83	16.59	0.001005	0.001005	36820	8209	923
2	0.73	1.90	16.59	0.001005	0.001005	1391	391	108
3	1.40	9.37	16.59	0.001005	0.001005	5528	20470	585
4	2.00	3.32	16.59	0.001005	0.001005	2287	3078	197
5	2.60	-14.83	16.59	0.001005	0.001005	36815	8208	922

Verifiche taglio

$\mathbf{A}_{\mathbf{sw}}$	$ au_{ m c}$	V	X	N°
0.000000	132	40.32	0.20	1
0.000000	73	22.40	0.73	2
0.000000	0	0.00	1.40	3
0.000000	-66	-20.16	2.00	4
0.000000	-132	-40.32	2.60	5

Tombini e ponticelli idraulici

IN08 Tombino idraulico 2.00 x 2.00 al km 27+246 - Relazione di calcolo

 COMMESSA
 LOTTO
 CODIFICA
 DOCUMENTO
 REV.
 FOGLIO

 IF26
 12 E ZZ
 CL
 IN0800 002
 A
 150 di 280

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

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

Altezza sezione H = 0.4000 m

Verifiche presso-flessione

$\sigma_{\rm c}$	$\sigma_{\rm fi}$	σ_{fs}	$\mathbf{A}_{\mathbf{fs}}$	$\mathbf{A_{fi}}$	N	M	X	\mathbf{N}°
1462	14866	41644	0.001005	0.001005	63.86	-23.49	0.20	1
612	7282	7947	0.001005	0.001005	58.43	-10.47	0.75	2
284	3766	232	0.001005	0.001005	52.09	-4.83	1.40	3
405	4982	3771	0.001005	0.001005	46.21	-7.07	2.00	4
923	9385	26286	0.001005	0.001005	40.32	-14.83	2.60	5

Verifiche taglio

\mathbf{A}_{sw}	$ au_{ m c}$	V	X	\mathbf{N}°
0.000000	102	31.18	0.20	1
0.000000	53	16.22	0.75	2
0.000000	6	1.76	1.40	3
0.000000	-29	-8.80	2.00	4
0.000000	-54	-16.59	2.60	5

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

Base sezione B = 100 cmAltezza sezione H = 0.4000 m

Verifiche presso-flessione

\mathbf{N}°	X	M	N	$\mathbf{A_{fi}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{fs}}$	σ_{fs}	σ_{fi}	$\sigma_{\rm c}$
1	0.20	-23.49	63.86	0.001206	0.001005	41508	14506	1434



Tombini e ponticelli idraulici IN08 Tombino idraulico 2.00 x 2.00 al km 27+246 – Relazione di calcolo

COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
IF26	12 E ZZ	CL	IN0800 002	Α	151 di 280

2	0.75	-10.46	58.43	0.001005	0.001005	7943	7281	612
_								
3	1.40	-4.83	52.09	0.001005	0.001005	231	3765	284
4	2.00	-7.07	46.21	0.001005	0.001005	3768	4981	405
5	2.60	-14.83	40.32	0.001005	0.001005	26282	9385	923

Verifiche taglio

\mathbf{A}_{sw}	$ au_{ m c}$	V	X	N°
0.000000	-102	-31.18	0.20	1
0.000000	-53	-16.22	0.75	2
0.000000	-6	-1.76	1.40	3
0.000000	29	8.80	2.00	4
0.000000	54	16.59	2.60	5

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

Base sezione B = 100 cmAltezza sezione H = 0.4000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	$\mathbf{A_{fi}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	σ_{fs}	$\sigma_{\rm fi}$	$\sigma_{\rm c}$
1	0.20	52.03	65.39	0.001005	0.001005	29231	125883	3241
2	0.76	-8.23	65.39	0.001005	0.001005	2446	5922	465
3	1.40	-38.39	65.39	0.001005	0.001005	85073	22522	2398
4	2.04	-21.37	65.39	0.001005	0.001206	29732	13449	1256
5	2.60	39.17	65.39	0.001005	0.001005	22909	87399	2447

Verifiche taglio

 N° X V au_{c} A_{sw}



Tombini e ponticelli idraulici

IN08 Tombino idraulico 2.00 x 2.00 al km 27+246 - Relazione di calcolo

COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
IF26	IF26 12 E ZZ CL		IN0800 002	Α	152 di 280

1	0.20	-128.59	-420	0.000000
2	0.76	-75.66	-247	0.000000
3	1.40	-6.48	-21	0.000000
4	2.04	74.37	243	0.000000
5	2.60	140.60	459	0.000201

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

Base sezione B = 100 cmAltezza sezione H = 0.4000 m

Verifiche presso-flessione

\mathbf{N}°	X	M	N	${f A_{fi}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{fs}}$	σ_{fs}	$\sigma_{ m fi}$	$\sigma_{\rm c}$
1	0.20	-26.79	39.02	0.001005	0.001005	62381	15361	1672
2	0.73	17.05	44.84	0.001005	0.001005	10735	30886	1062
3	1.40	32.98	52.10	0.001005	0.001005	19134	74947	2060
4	2.00	10.39	58.64	0.001005	0.001005	7232	7706	607
5	2.60	-47.21	65.18	0.001005	0.001005	111536	26861	2944

Verifiche taglio

\mathbf{A}_{sw}	$ au_{ m c}$	\mathbf{V}	X	N°
0.000000	353	108.14	0.20	1
0.000000	184	56.30	0.73	2
0.000000	-28	-8.51	1.40	3
0.000000	-218	-66.83	2.00	4
0.000000	-409	-125.15	2.60	5

Tombini e ponticelli idraulici

IN08 Tombino idraulico 2.00 x 2.00 al km 27+246 - Relazione di calcolo

 COMMESSA
 LOTTO
 CODIFICA
 DOCUMENTO
 REV.
 FOGLIO

 IF26
 12 E ZZ
 CL
 IN0800 002
 A
 153 di 280

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione nº 21 - SLE (Rara)]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 0.4000 m

Verifiche presso-flessione

\mathbf{N}°	X	M	N	$\mathbf{A_{fi}}$	$\mathbf{A_{fs}}$	σ_{fs}	σ_{fi}	$\sigma_{\rm c}$
1	0.20	-52.03	131.67	0.001005	0.001005	96390	32540	3244
2	0.75	-22.68	126.24	0.001005	0.001005	17328	15778	1328
3	1.40	-7.48	119.90	0.001005	0.001005	1241	7121	524
4	2.00	-9.98	114.02	0.001005	0.001005	135	7966	599
5	2.60	-26.79	108.14	0.001005	0.001005	33579	18020	1631

Verifiche taglio

\mathbf{N}°	X	V	$ au_{ m c}$	\mathbf{A}_{sw}
1	0.20	67.42	220	0.000000
2	0.75	38.92	127	0.000000
3	1.40	8.66	28	0.000000
4	2.00	-16.56	-54	0.000000
5	2.60	-39.02	-128	0.000000

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

Base sezione B = 100 cmAltezza sezione H = 0.4000 m

Verifiche presso-flessione

\mathbf{N}°	X	M	N	$\mathbf{A_{fi}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{fs}}$	σ_{fs}	σ_{fi}	$\sigma_{\rm c}$
1	0.20	-39.17	148.68	0.001206	0.001005	52224	25523	2349



Tombini e ponticelli idraulici IN08 Tombino idraulico 2.00 x 2.00 al km 27+246 – Relazione di calcolo

COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
IF26	12 E ZZ CL		IN0800 002	Α	154 di 280

2	0.75	-13.13	143.25	0.001005	0.001005	542	10286	776
3	1.40	-5.05	136.92	0.001005	0.001005	2789	6759	484
4	2.00	-17.39	131.03	0.001005	0.001005	6175	12423	983
5	2.60	-47.21	125 15	0.001005	0.001005	85048	29754	2940

Verifiche taglio

\mathbf{A}_{sw}	$ au_{ m c}$	V	X	N°
0.000000	-207	-63.37	0.20	1
0.000000	-99	-30.25	0.75	2
0.000000	18	5.55	1.40	3
0.000000	118	36.02	2.00	4
0.000000	206	62.93	2.60	5

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

Base sezione B = 100 cmAltezza sezione H = 0.4000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	$\mathbf{A_{fi}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	σ_{fs}	σ_{fi}	$\sigma_{\rm c}$
1	0.20	38.47	61.87	0.001005	0.001005	22377	86922	2403
2	0.76	10.55	61.87	0.001005	0.001005	7366	7228	613
3	1.40	-8.52	61.87	0.001005	0.001005	3391	6060	483
4	2.04	-6.05	61.87	0.001005	0.001206	490	4626	351
5	2.60	21.08	61.87	0.001005	0.001005	13512	35479	1309

Verifiche taglio

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



Tombini e ponticelli idraulici

IN08 Tombino idraulico 2.00 x 2.00 al km 27+246 - Relazione di calcolo

COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
IF26	12 E ZZ	CL	IN0800 002	Α	155 di 280

1	0.20	-54.16	-177	0.000000
2	0.76	-40.42	-132	0.000000
3	1.40	-12.40	-41	0.000000
4	2.04	29.21	95	0.000000
5	2.60	67.63	221	0.000201

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

Base sezione B = 100 cmAltezza sezione H = 0.4000 m

Verifiche presso-flessione

\mathbf{N}°	X	M	N	$\mathbf{A_{fi}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{fs}}$	σ_{fs}	σ_{fi}	$\sigma_{\rm c}$
1	0.20	-10.36	37.82	0.001005	0.001005	14478	6871	636
2	0.73	1.60	43.64	0.001005	0.001005	2149	894	154
3	1.40	3.10	50.90	0.001005	0.001005	2995	555	220
4	2.00	-8.31	57.44	0.001005	0.001005	3809	5880	473
5	2.60	-31.82	63.98	0.001005	0.001005	66148	19161	1988

Verifiche taglio

\mathbf{A}_{sw}	$ au_{ m c}$	V	X	\mathbf{N}°
0.000000	103	31.38	0.20	1
0.000000	44	13.46	0.73	2
0.000000	-29	-8.94	1.40	3
0.000000	-95	-29.10	2.00	4
0.000000	-161	-49.26	2.60	5

Tombini e ponticelli idraulici

IN08 Tombino idraulico 2.00 x 2.00 al km 27+246 - Relazione di calcolo

 COMMESSA
 LOTTO
 CODIFICA
 DOCUMENTO
 REV.
 FOGLIO

 IF26
 12 E ZZ
 CL
 IN0800 002
 A
 156 di 280

<u>Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione nº 22 - SLE (Rara)]</u>

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 0.4000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	\mathbf{M}	N	$\mathbf{A_{fi}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	$\sigma_{ m fs}$	$\sigma_{ m fi}$	$\sigma_{\rm c}$
1	0.20	-38.47	54.92	0.001005	0.001005	90082	21994	2400
2	0.75	-8.47	49.49	0.001005	0.001005	5847	5911	492
3	1.40	7.51	43.15	0.001005	0.001005	5239	5384	438
4	2.00	5.73	37.27	0.001005	0.001005	4033	3086	328
5	2.60	-10.36	31.38	0.001005	0.001005	17035	6675	643

Verifiche taglio

\mathbf{A}_{sw}	$ au_{ m c}$	V	X	N°
0.000000	224	68.62	0.20	1
0.000000	131	40.12	0.75	2
0.000000	32	9.86	1.40	3
0.000000	-50	-15.36	2.00	4
0.000000	-124	-37.82	2.60	5

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

Base sezione B = 100 cmAltezza sezione H = 0.4000 m

Verifiche presso-flessione

\mathbf{N}°	X	M	N	$\mathbf{A_{fi}}$	$\mathbf{A_{fs}}$	σ_{fs}	$\sigma_{\rm fi}$	$\sigma_{\rm c}$
1	0.20	-21.08	72.80	0.001206	0.001005	30910	13543	1273



Tombini e ponticelli idraulici IN08 Tombino idraulico 2.00 x 2.00 al km 27+246 – Relazione di calcolo

COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
IF26	12 E ZZ	CL	IN0800 002	Α	157 di 280

2	0.75	1.68	67.37	0.001005	0.001005	3009	1690	212
3	1.40	7.96	61.03	0.001005	0.001005	5698	2667	450
4	2.00	-4.12	55.15	0.001005	0.001005	300	3543	263
5	2.60	-31.82	19.26	0.001005	0.001005	72748	18403	1086

Verifiche taglio

\mathbf{A}_{sw}	$ au_{ m c}$	V	X	N°
0.000000	-180	-55.11	0.20	1
0.000000	-81	-24.89	0.75	2
0.000000	25	7.63	1.40	3
0.000000	114	35.00	2.00	4
0.000000	186	56.90	2.60	5

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

Base sezione B = 100 cmAltezza sezione H = 0.4000 m

Verifiche presso-flessione

$\sigma_{\rm c}$	$\sigma_{\rm fi}$	σ_{fs}	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	$\mathbf{A_{fi}}$	N	M	X	N°
2804	109538	25215	0.001005	0.001005	55.26	45.02	0.20	1
499	6103	4942	0.001005	0.001005	55.26	-8.69	0.76	2
2183	20282	79424	0.001005	0.001005	55.26	-34.96	1.40	3
1130	11967	27892	0.001206	0.001005	55.26	-19.20	2.04	4
2169	78731	20168	0.001005	0.001005	55.26	34.73	2.60	5

Verifiche taglio

 $m N^{\circ} \qquad \qquad X \qquad \qquad V \qquad \qquad au_{c} \qquad \qquad A_{sw}$



Tombini e ponticelli idraulici

IN08 Tombino idraulico 2.00 x 2.00 al km 27+246 - Relazione di calcolo

COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
IF26	12 E ZZ	CL	IN0800 002	Α	158 di 280

0.20	1	-11	5.22	-377	0.000000
).76	2	-6	6.71	-218	0.000000
.40	3	-	4.62	-15	0.000000
2.04	4	6	6.82	218	0.000000
2.60	5	12	4.61	407	0.000201

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

Base sezione B = 100 cmAltezza sezione H = 0.4000 m

Verifiche presso-flessione

$\sigma_{\rm c}$	$\sigma_{\rm fi}$	σ_{fs}	$\mathbf{A}_{\mathbf{fs}}$	$\mathbf{A_{fi}}$	N	M	X	N°
1931	17352	75539	0.001005	0.001005	37.83	-31.00	0.20	1
433	5355	5173	0.001005	0.001005	42.48	7.42	0.73	2
1353	42943	13264	0.001005	0.001005	48.29	21.66	1.40	3
202	935	2798	0.001005	0.001005	53.53	2.37	2.00	4
2949	26551	114868	0.001005	0.001005	58.76	-47.33	2.60	5

Verifiche taglio

\mathbf{A}_{sw}	$ au_{ m c}$	V	X	\mathbf{N}°
0.000000	309	94.57	0.20	1
0.000000	162	49.52	0.73	2
0.000000	-22	-6.80	1.40	3
0.000000	-188	-57.49	2.00	4
0.000000	-354	-108.18	2.60	5

Tombini e ponticelli idraulici

IN08 Tombino idraulico 2.00 x 2.00 al km 27+246 - Relazione di calcolo

 COMMESSA
 LOTTO
 CODIFICA
 DOCUMENTO
 REV.
 FOGLIO

 IF26
 12 E ZZ
 CL
 IN0800 002
 A
 159 di 280

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione nº 23 - SLE (Rara)]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 0.4000 m

Verifiche presso-flessione

$\sigma_{\rm c}$	$\sigma_{\rm fi}$	σ_{fs}	$\mathbf{A}_{\mathbf{fs}}$	$\mathbf{A_{fi}}$	N	M	X	N°
2805	28326	81631	0.001005	0.001005	118.11	-45.02	0.20	1
1220	14413	16656	0.001005	0.001005	112.68	-20.76	0.75	2
570	7565	306	0.001005	0.001005	106.34	-9.60	1.40	3
796	9963	5819	0.001005	0.001005	100.46	-14.03	2.00	4
1922	19997	50702	0.001005	0.001005	94.57	-31.00	2.60	5

Verifiche taglio

\mathbf{A}_{sw}	$ au_{ m c}$	V	X	N°
0.000000	186	56.88	0.20	1
0.000000	102	31.09	0.75	2
0.000000	13	3.99	1.40	3
0.000000	-60	-18.30	2.00	4
0.000000	-124	-37.83	2.60	5

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

Base sezione B = 100 cmAltezza sezione H = 0.4000 m

Verifiche presso-flessione

\mathbf{N}°	X	M	N	$\mathbf{A_{fi}}$	$\mathbf{A_{fs}}$	σ_{fs}	σ_{fi}	$\sigma_{\rm c}$
1	0.20	-34.73	131.72	0.001206	0.001005	46354	22629	2083



Tombini e ponticelli idraulici IN08 Tombino idraulico 2.00 x 2.00 al km 27+246 – Relazione di calcolo

COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
IF26	12 E ZZ	CL	IN0800 002	Α	160 di 280

2	0.75	-13.12	126.29	0.001005	0.001005	1668	9851	753
3	1.40	-7.66	119.95	0.001005	0.001005	1173	7192	530
4	2.00	-19.95	114.07	0.001005	0.001005	14437	13908	1163
5	2.60	-47.33	108.18	0.001005	0.001005	92701	29107	2956

Verifiche taglio

\mathbf{A}_{sw}	$ au_{ m c}$	V	X	N°
0.000000	-175	-53.64	0.20	1
0.000000	-79	-24.15	0.75	2
0.000000	24	7.39	1.40	3
0.000000	111	33.87	2.00	4
0.000000	186	56.96	2.60	5

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

Base sezione B = 100 cmAltezza sezione H = 0.4000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	$\mathbf{A_{fi}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	σ_{fs}	$\sigma_{ m fi}$	$\sigma_{\rm c}$
1	0.20	34.18	52.44	0.001005	0.001005	19740	78356	2134
2	0.76	6.33	52.44	0.001005	0.001005	4591	1623	358
3	1.40	-11.07	52.44	0.001005	0.001005	11188	7586	662
4	2.04	-6.95	52.44	0.001005	0.001206	2281	4925	388
5	2.60	20.26	52.44	0.001005	0.001005	12720	37045	1263

Verifiche taglio

 N° X V au_{c} A_{sw}



Tombini e ponticelli idraulici

IN08 Tombino idraulico 2.00 x 2.00 al km 27+246 - Relazione di calcolo

COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
IF26	12 E ZZ	CL	IN0800 002	Α	161 di 280

1	0.20	-55.68	-182	0.000000
2	0.76	-38.52	-126	0.000000
3	1.40	-9.35	-31	0.000000
4	2.04	30.70	100	0.000000
5	2.60	66.24	216	0.000201

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

Base sezione B = 100 cmAltezza sezione H = 0.4000 m

Verifiche presso-flessione

$\sigma_{\rm c}$	$\sigma_{\rm fi}$	σ_{fs}	$\mathbf{A}_{\mathbf{fs}}$	$\mathbf{A_{fi}}$	N	M	X	N°
1116	10799	36697	0.001005	0.001005	36.87	-17.86	0.20	1
280	3594	1201	0.001005	0.001005	41.52	-4.95	0.73	2
184	2534	767	0.001005	0.001005	47.33	-2.25	1.40	3
764	8502	15136	0.001005	0.001005	52.57	-12.59	2.00	4
2188	20449	78458	0.001005	0.001005	57.80	-35.02	2.60	5

Verifiche taglio

\mathbf{A}_{sw}	$ au_{ m c}$	V	X	N°
0.000000	108	33.17	0.20	1
0.000000	50	15.25	0.73	2
0.000000	-23	-7.15	1.40	3
0.000000	-89	-27.31	2.00	4
0.000000	-155	-47.47	2.60	5

Tombini e ponticelli idraulici

IN08 Tombino idraulico 2.00 x 2.00 al km 27+246 - Relazione di calcolo

 COMMESSA
 LOTTO
 CODIFICA
 DOCUMENTO
 REV.
 FOGLIO

 IF26
 12 E ZZ
 CL
 IN0800 002
 A
 162 di 280

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 24 - SLE (Rara)]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 0.4000 m

Verifiche presso-flessione

$\sigma_{\rm c}$	$\sigma_{ m fi}$	σ_{fs}	$\mathbf{A}_{\mathbf{fs}}$	$\mathbf{A_{fi}}$	N	M	X	N°
2135	19971	76423	0.001005	0.001005	56.71	-34.18	0.20	1
551	6521	7443	0.001005	0.001005	51.27	-9.39	0.75	2
183	626	2508	0.001005	0.001005	44.94	2.39	1.40	3
139	1935	789	0.001005	0.001005	39.05	-1.46	2.00	4
1116	10618	38339	0.001005	0.001005	33.17	-17.86	2.60	5

Verifiche taglio

\mathbf{A}_{sw}	$ au_{ m c}$	V	X	N°
0.000000	189	57.84	0.20	1
0.000000	105	32.05	0.75	2
0.000000	16	4.95	1.40	3
0.000000	-57	-17.34	2.00	4
0.000000	-120	-36.87	2.60	5

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

Base sezione B = 100 cmAltezza sezione H = 0.4000 m

Verifiche presso-flessione

\mathbf{N}°	X	M	N	$\mathbf{A_{fi}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	σ_{fs}	$\sigma_{\rm fi}$	$\sigma_{\rm c}$
1	0.20	-20.26	71.01	0.001206	0.001005	29296	13046	1223



Tombini e ponticelli idraulici

IN08 Tombino idraulico 2.00 x 2.00 al km 27+246 - Relazione di calcolo

COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
IF26	12 E ZZ	CL	IN0800 002	Α	163 di 280

2	0.75	-1.27	65.58	0.001005	0.001005	1786	2788	194
3	1.40	2.75	59.24	0.001005	0.001005	3147	985	228
4	2.00	-9.34	53.36	0.001005	0.001005	6759	6508	544
5	2 60	-35.02	47 47	0.001005	0.001005	83155	19878	2184

Verifiche taglio

\mathbf{N}°	X	V	$ au_{ m c}$	\mathbf{A}_{sw}
1	0.20	-47.03	-154	0.000000
2	0.75	-19.86	-65	0.000000
3	1.40	9.04	30	0.000000
4	2.00	33.05	108	0.000000
5	2.60	52.13	170	0.000000



Tombini e ponticelli idraulici

IN08 Tombino idraulico 2.00 x 2.00 al km 27+246 - Relazione di calcolo

 COMMESSA
 LOTTO
 CODIFICA
 DOCUMENTO
 REV.
 FOGLIO

 IF26
 12 E ZZ
 CL
 IN0800 002
 A
 164 di 280

Verifiche fessurazione

Simbologia adottata ed unità di misura

N° Indice sezione

X_i Ascissa/Ordinata sezione, espresso in m

M_p Momento, espresse in kNm

M_n Momento, espresse in kNm

wk Ampiezza fessure, espresse in m

w_{lim} Apertura limite fessure, espresse in m

s Distanza media tra le fessure, espresse in m

 ε_{sm} Deformazione nelle fessure, espresse in [%]

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

\mathbf{N}°	X	$\mathbf{A_{fi}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{fs}}$	Mp	Mn	M	w	$\mathbf{w}_{\mathrm{lim}}$	$\mathbf{S}_{\mathbf{m}}$	$\boldsymbol{\epsilon}_{sm}$
1	0.20	0.001005	0.001005	89.58	-89.58	23.81	0.00000	0.00010	0.00000	0.000
2	0.76	0.001005	0.001005	89.58	-89.58	-3.71	0.00000	0.00010	0.00000	0.000
3	1.40	0.001005	0.001005	89.58	-89.58	-14.46	0.00000	0.00010	0.00000	0.000
4	2.04	0.001005	0.001206	89.81	-90.84	-3.71	0.00000	0.00010	0.00000	0.000
5	2.60	0.001005	0.001005	89.58	-89.58	23.81	0.00000	0.00010	0.00000	0.000

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

\mathbf{N}°	X	$\mathbf{A_{fi}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	Mp	Mn	M	w	$\mathbf{W}_{\mathbf{lim}}$	$S_{\mathbf{m}}$	$\epsilon_{\rm sm}$
1	0.20	0.001005	0.001005	89.58	-89.58	-13.18	0.00000	0.00010	0.00000	0.000
2	0.73	0.001005	0.001005	89.58	-89.58	3.55	0.00000	0.00010	0.00000	0.000
3	1.40	0.001005	0.001005	89.58	-89.58	11.02	0.00000	0.00010	0.00000	0.000
4	2.00	0.001005	0.001005	89.58	-89.58	4.97	0.00000	0.00010	0.00000	0.000
5	2.60	0.001005	0.001005	89.58	-89.58	-13.18	0.00000	0.00010	0.00000	0.000



Tombini e ponticelli idraulici

IN08 Tombino idraulico 2.00 x 2.00 al km 27+246 - Relazione di calcolo

 COMMESSA
 LOTTO
 CODIFICA
 DOCUMENTO
 REV.
 FOGLIO

 IF26
 12 E ZZ
 CL
 IN0800 002
 A
 165 di 280

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

\mathbf{N}°	X	$\mathbf{A_{fi}}$	$\mathbf{A_{fs}}$	Mp	Mn	M	w	$\mathbf{w_{lim}}$	$S_{\mathbf{m}}$	$\epsilon_{\rm sm}$
1	0.20	0.001005	0.001005	89.58	-89.58	-23.81	0.00000	0.00010	0.00000	0.000
2	0.75	0.001005	0.001005	89.58	-89.58	-10.34	0.00000	0.00010	0.00000	0.000
3	1.40	0.001005	0.001005	89.58	-89.58	-4.16	0.00000	0.00010	0.00000	0.000
4	2.00	0.001005	0.001005	89.58	-89.58	-5.92	0.00000	0.00010	0.00000	0.000
5	2.60	0.001005	0.001005	89.58	-89.58	-13.18	0.00000	0.00010	0.00000	0.000

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

\mathbf{N}°	X	$\mathbf{A}_{\mathbf{fi}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	Mp	Mn	M	w	$\mathbf{W_{lim}}$	$S_{\mathbf{m}}$	€sm
1	0.20	0.001206	0.001005	90.84	-89.81	-23.81	0.00000	0.00010	0.00000	0.000
2	0.75	0.001005	0.001005	89.58	-89.58	-10.33	0.00000	0.00010	0.00000	0.000
3	1.40	0.001005	0.001005	89.58	-89.58	-4.16	0.00000	0.00010	0.00000	0.000
4	2.00	0.001005	0.001005	89.58	-89.58	-5.92	0.00000	0.00010	0.00000	0.000
5	2.60	0.001005	0.001005	89.58	-89.58	-13.18	0.00000	0.00010	0.00000	0.000

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

\mathbf{N}°	X	$\mathbf{A_{fi}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{fs}}$	Mp	Mn	M	w	$\mathbf{w_{lim}}$	$S_{\mathbf{m}}$	$\epsilon_{\rm sm}$
1	0.20	0.001005	0.001005	89.58	-89.58	46.64	0.00000	0.00015	0.00000	0.000
2	0.76	0.001005	0.001005	89.58	-89.58	-7.06	0.00000	0.00015	0.00000	0.000
3	1.40	0.001005	0.001005	89.58	-89.58	-33.34	0.00000	0.00015	0.00000	0.000
4	2.04	0.001005	0.001206	89.81	-90.84	-17.58	0.00000	0.00015	0.00000	0.000



Tombini e ponticelli idraulici IN08 Tombino idraulico 2.00 x 2.00 al km 27+246 – Relazione di calcolo COMMESSA LOTTO CODIFICA DOCUMENTO REV. FOGLIO

IF26 12 E ZZ CL IN0800 002 A 166 di 280

 $5 \qquad 2.60 \quad 0.001005 \quad 0.001005 \qquad 89.58 \qquad -89.58 \qquad 36.36 \quad 0.00000 \quad 0.00015 \quad 0.00000 \qquad 0.0001$

<u>Verifica fessurazione traverso [Combinazione nº 18 - SLE (Frequente)]</u>

\mathbf{N}°	X	$\mathbf{A}_{\mathbf{fi}}$	$\mathbf{A_{fs}}$	Mp	Mn	M	w	$\mathbf{W}_{\mathbf{lim}}$	$S_{\mathbf{m}}$	$\epsilon_{\rm sm}$
1	0.20	0.001005	0.001005	89.58	-89.58	-22.75	0.00000	0.00015	0.00000	0.000
2	0.73	0.001005	0.001005	89.58	-89.58	15.67	0.00000	0.00015	0.00000	0.000
3	1.40	0.001005	0.001005	89.58	-89.58	29.91	0.00000	0.00015	0.00000	0.000
4	2.00	0.001005	0.001005	89.58	-89.58	10.62	0.00000	0.00015	0.00000	0.000
5	2.60	0.001005	0.001005	89.58	-89.58	-39.08	0.00000	0.00015	0.00000	0.000

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

N°	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	0.20	0.001005	0.001005	89.58	-89.58	-46.64	0.00000	0.00015	0.00000	0.000
2	0.75	0.001005	0.001005	89.58	-89.58	-20.11	0.00000	0.00015	0.00000	0.000
3	1.40	0.001005	0.001005	89.58	-89.58	-6.29	0.00000	0.00015	0.00000	0.000
4	2.00	0.001005	0.001005	89.58	-89.58	-8.24	0.00000	0.00015	0.00000	0.000
5	2.60	0.001005	0.001005	89.58	-89.58	-22.75	0.00000	0.00015	0.00000	0.000

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

\mathbf{N}°	X	$\mathbf{A_{fi}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	Mp	Mn	M	w	$\mathbf{W}_{\mathbf{lim}}$	$S_{\mathbf{m}}$	$\epsilon_{ m sm}$
1	0.20	0.001206	0.001005	90.84	-89.81	-36.36	0.00000	0.00015	0.00000	0.000
2	0.75	0.001005	0.001005	89.58	-89.58	-12.47	0.00000	0.00015	0.00000	0.000
3	1.40	0.001005	0.001005	89.58	-89.58	-4.34	0.00000	0.00015	0.00000	0.000



IN08 Tombino idraulico 2.00 x 2.00 al km 27+246 -	i ombini e ponticelli idraulici
Relazione di calcolo	IN08 Tombino idraulico 2.00 x 2.00 al km 27+246 - Relazione di calcolo

COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
IF26	12 E ZZ	CL	IN0800 002	Α	167 di 280

4	2.00	0.001005	0.001005	89.58	-89.58	-14.17	0.00000	0.00015	0.00000	0.000
5	2.60	0.001005	0.001005	89.58	-89.58	-39.08	0.00000	0.00015	0.00000	0.000

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

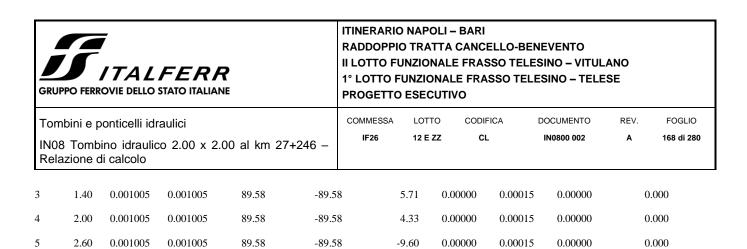
\mathbf{N}°	X	$\mathbf{A_{fi}}$	$\mathbf{A_{fs}}$	Mp	Mn	M	w	$\mathbf{W_{lim}}$	$S_{\mathbf{m}}$	$\boldsymbol{\epsilon}_{\mathrm{sm}}$
1	0.20	0.001005	0.001005	89.58	-89.58	35.80	0.00000	0.00015	0.00000	0.000
2	0.76	0.001005	0.001005	89.58	-89.58	7.96	0.00000	0.00015	0.00000	0.000
3	1.40	0.001005	0.001005	89.58	-89.58	-9.45	0.00000	0.00015	0.00000	0.000
4	2.04	0.001005	0.001206	89.81	-90.84	-5.33	0.00000	0.00015	0.00000	0.000
5	2.60	0.001005	0.001005	89.58	-89.58	21.89	0.00000	0.00015	0.00000	0.000

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

\mathbf{N}°	X	$\mathbf{A}_{\mathbf{fi}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	Mp	Mn	M	w	$\mathbf{W_{lim}}$	$S_{\mathbf{m}}$	$\epsilon_{ m sm}$
1	0.20	0.001005	0.001005	89.58	-89.58	-9.60	0.00000	0.00015	0.00000	0.000
2	0.73	0.001005	0.001005	89.58	-89.58	3.31	0.00000	0.00015	0.00000	0.000
3	1.40	0.001005	0.001005	89.58	-89.58	6.01	0.00000	0.00015	0.00000	0.000
4	2.00	0.001005	0.001005	89.58	-89.58	-4.33	0.00000	0.00015	0.00000	0.000
5	2.60	0.001005	0.001005	89.58	-89.58	-26.77	0.00000	0.00015	0.00000	0.000

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

N°	X	$\mathbf{A_{fi}}$	$\mathbf{A_{fs}}$	Mp	Mn	M	W	$\mathbf{w_{lim}}$	$S_{\mathbf{m}}$	$\boldsymbol{\epsilon}_{\mathrm{sm}}$
1	0.20	0.001005	0.001005	89.58	-89.58	-35.80	0.00000	0.00015	0.00000	0.000
2	0.75	0.001005	0.001005	89.58	-89.58	-8.74	0.00000	0.00015	0.00000	0.000



<u>Verifica fessurazione piedritto destro [Combinazione nº 19 - SLE (Frequente)]</u>

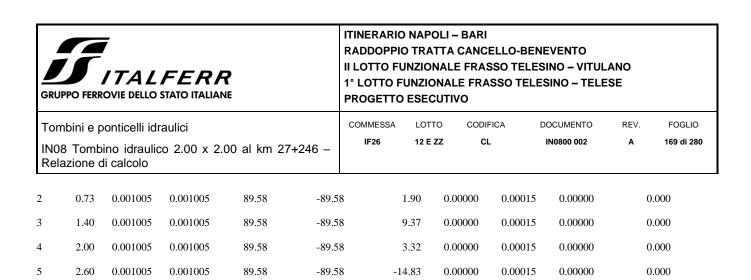
\mathbf{N}°	X	$\mathbf{A_{fi}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{fs}}$	Mp	Mn	M	w	$\mathbf{W_{lim}}$	$S_{\mathbf{m}}$	$\epsilon_{\rm sm}$
1	0.20	0.001206	0.001005	90.84	-89.81	-21.89	0.00000	0.00015	0.00000	0.000
2	0.75	0.001005	0.001005	89.58	-89.58	-0.62	0.00000	0.00015	0.00000	0.000
3	1.40	0.001005	0.001005	89.58	-89.58	6.06	0.00000	0.00015	0.00000	0.000
4	2.00	0.001005	0.001005	89.58	-89.58	-3.55	0.00000	0.00015	0.00000	0.000
5	2.60	0.001005	0.001005	89.58	-89.58	-26.77	0.00000	0.00015	0.00000	0.000

$\underline{Verifica~fessurazione~fondazione~[Combinazione~n^{\circ}~20~-SLE~(Frequente)]}$

N°	X	$\mathbf{A_{fi}}$	$\mathbf{A_{fs}}$	Mp	Mn	M	w	$\mathbf{W_{lim}}$	$S_{\mathbf{m}}$	$\boldsymbol{\epsilon}_{\mathrm{sm}}$
1	0.20	0.001005	0.001005	89.58	-89.58	23.49	0.00000	0.00015	0.00000	0.000
2	0.76	0.001005	0.001005	89.58	-89.58	-4.03	0.00000	0.00015	0.00000	0.000
3	1.40	0.001005	0.001005	89.58	-89.58	-14.79	0.00000	0.00015	0.00000	0.000
4	2.04	0.001005	0.001206	89.81	-90.84	-4.03	0.00000	0.00015	0.00000	0.000
5	2.60	0.001005	0.001005	89.58	-89.58	23.49	0.00000	0.00015	0.00000	0.000

Verifica fessurazione traverso [Combinazione n° 20 - SLE (Frequente)]

\mathbf{N}°	X	$\mathbf{A_{fi}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	Mp	Mn	M	w	$\mathbf{w}_{\mathrm{lim}}$	$S_{\mathbf{m}}$	$\epsilon_{\rm sm}$
1	0.20	0.001005	0.001005	89.58	-89.58	-14.83	0.00000	0.00015	0.00000	0.000



<u>Verifica fessurazione piedritto sinistro [Combinazione nº 20 - SLE (Frequente)]</u>

\mathbf{N}°	X	$\mathbf{A_{fi}}$	$\mathbf{A_{fs}}$	Mp	Mn	M	w	$\mathbf{w_{lim}}$	$S_{\mathbf{m}}$	$\mathbf{\epsilon}_{\mathrm{sm}}$
1	0.20	0.001005	0.001005	89.58	-89.58	-23.49	0.00000	0.00015	0.00000	0.000
2	0.75	0.001005	0.001005	89.58	-89.58	-10.47	0.00000	0.00015	0.00000	0.000
3	1.40	0.001005	0.001005	89.58	-89.58	-4.83	0.00000	0.00015	0.00000	0.000
4	2.00	0.001005	0.001005	89.58	-89.58	-7.07	0.00000	0.00015	0.00000	0.000
5	2.60	0.001005	0.001005	89.58	-89.58	-14.83	0.00000	0.00015	0.00000	0.000

<u>Verifica fessurazione piedritto destro [Combinazione nº 20 - SLE (Frequente)]</u>

\mathbf{N}°	X	$\mathbf{A_{fi}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{fs}}$	Mp	Mn	M	w	$\mathbf{W_{lim}}$	$S_{\mathbf{m}}$	$\epsilon_{ m sm}$
1	0.20	0.001206	0.001005	90.84	-89.81	-23.49	0.00000	0.00015	0.00000	0.000
2	0.75	0.001005	0.001005	89.58	-89.58	-10.46	0.00000	0.00015	0.00000	0.000
3	1.40	0.001005	0.001005	89.58	-89.58	-4.83	0.00000	0.00015	0.00000	0.000
4	2.00	0.001005	0.001005	89.58	-89.58	-7.07	0.00000	0.00015	0.00000	0.000
5	2.60	0.001005	0.001005	89.58	-89.58	-14.83	0.00000	0.00015	0.00000	0.000

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

\mathbf{N}°	\mathbf{X}	$\mathbf{A_{fi}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{fs}}$	Mp	Mn	\mathbf{M}	w	$\mathbf{W_{lim}}$	$\mathbf{s_m}$	€sm
		11	15	<u>I</u> -				11111	~111	•

GRUPPO FERROVIE DELLO STATO ITALIANE						ITINERARIO NAPOLI – BARI RADDOPPIO TRATTA CANCELLO-BENEVENTO II LOTTO FUNZIONALE FRASSO TELESINO – VITULANO 1° LOTTO FUNZIONALE FRASSO TELESINO – TELESE PROGETTO ESECUTIVO							
IN08	Tomb	oonticelli idr ino idraulio di calcolo		.00 al km 27	+246 –	COMMESSA IF26	LOTTO 12 E ZZ	CODIFIC CL	:A	DOCUMENTO IN0800 002	REV.	FOGLIO 170 di 280	
1	0.20	0.001005	0.001005	89.58	-89.58	3 52	2.03 0	0.00000	0.10000	0.00000	0	.000	
2	0.76	0.001005	0.001005	89.58	-89.58	3 -8	3.23 0	0.00000	0.10000	0.00000	0	.000	
3	1.40	0.001005	0.001005	89.58	-89.58	3 -38	3.39 0	0.00000	0.10000	0.00000	0	.000	
4	2.04	0.001005	0.001206	89.81	-90.84	4 -21	.37 0	0.00000	0.10000	0.00000	0	.000	

39.17

0.00000

0.10000

0.00000

0.000

$\underline{Verifica~fessurazione~traverso~[Combinazione~n^{\circ}~21~-SLE~(Rara)]}$

89.58

2.60 0.001005 0.001005

5

\mathbf{N}°	X	$\mathbf{A}_{\mathbf{fi}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{fs}}$	Mp	Mn	M	w	$\mathbf{W_{lim}}$	$S_{\mathbf{m}}$	$\epsilon_{\rm sm}$
1	0.20	0.001005	0.001005	89.58	-89.58	-26.79	0.00000	0.10000	0.00000	0.000
2	0.73	0.001005	0.001005	89.58	-89.58	17.05	0.00000	0.10000	0.00000	0.000
3	1.40	0.001005	0.001005	89.58	-89.58	32.98	0.00000	0.10000	0.00000	0.000
4	2.00	0.001005	0.001005	89.58	-89.58	10.39	0.00000	0.10000	0.00000	0.000
5	2.60	0.001005	0.001005	89.58	-89.58	-47.21	0.00000	0.10000	0.00000	0.000

-89.58

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

\mathbf{N}°	X	$\mathbf{A}_{\mathbf{fi}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	Mp	Mn	M	w	$\mathbf{W_{lim}}$	$S_{\mathbf{m}}$	$\epsilon_{ m sm}$
1	0.20	0.001005	0.001005	89.58	-89.58	-52.03	0.00000	0.10000	0.00000	0.000
2	0.75	0.001005	0.001005	89.58	-89.58	-22.68	0.00000	0.10000	0.00000	0.000
3	1.40	0.001005	0.001005	89.58	-89.58	-7.48	0.00000	0.10000	0.00000	0.000
4	2.00	0.001005	0.001005	89.58	-89.58	-9.98	0.00000	0.10000	0.00000	0.000
5	2.60	0.001005	0.001005	89.58	-89.58	-26.79	0.00000	0.10000	0.00000	0.000



Tombini e ponticelli idraulici IN08 Tombino idraulico 2.00 x 2.00 al km 27+246 – Relazione di calcolo

TTO COD	IFICA DOCUM	ENTO RE	V. FOGLIO
E ZZ C	L IN0800) 002 A	171 di 280

\mathbf{N}°	X	$\mathbf{A_{fi}}$	$\mathbf{A_{fs}}$	Mp	Mn	M	w	$\mathbf{w}_{\mathrm{lim}}$	$\mathbf{S}_{\mathbf{m}}$	ϵ_{sm}
1	0.20	0.001206	0.001005	90.84	-89.81	-39.17	0.00000	0.10000	0.00000	0.000
2	0.75	0.001005	0.001005	89.58	-89.58	-13.13	0.00000	0.10000	0.00000	0.000
3	1.40	0.001005	0.001005	89.58	-89.58	-5.05	0.00000	0.10000	0.00000	0.000
4	2.00	0.001005	0.001005	89.58	-89.58	-17.39	0.00000	0.10000	0.00000	0.000
5	2.60	0.001005	0.001005	89.58	-89.58	-47.21	0.00000	0.10000	0.00000	0.000

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

N°	X	$\mathbf{A_{fi}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	Mp	Mn	M	w	$\mathbf{W}_{\mathbf{lim}}$	$S_{\mathbf{m}}$	$\epsilon_{ m sm}$
1	0.20	0.001005	0.001005	89.58	-89.58	38.47	0.00000	0.10000	0.00000	0.000
2	0.76	0.001005	0.001005	89.58	-89.58	10.55	0.00000	0.10000	0.00000	0.000
3	1.40	0.001005	0.001005	89.58	-89.58	-8.52	0.00000	0.10000	0.00000	0.000
4	2.04	0.001005	0.001206	89.81	-90.84	-6.05	0.00000	0.10000	0.00000	0.000
5	2.60	0.001005	0.001005	89.58	-89.58	21.08	0.00000	0.10000	0.00000	0.000

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

\mathbf{N}°	X	$\mathbf{A}_{\mathbf{fi}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{fs}}$	Mp	Mn	M	w	$\mathbf{W}_{\mathbf{lim}}$	$S_{\mathbf{m}}$	$\epsilon_{\rm sm}$
1	0.20	0.001005	0.001005	89.58	-89.58	-10.36	0.00000	0.10000	0.00000	0.000
2	0.73	0.001005	0.001005	89.58	-89.58	1.60	0.00000	0.10000	0.00000	0.000
3	1.40	0.001005	0.001005	89.58	-89.58	3.10	0.00000	0.10000	0.00000	0.000
4	2.00	0.001005	0.001005	89.58	-89.58	-8.31	0.00000	0.10000	0.00000	0.000
5	2.60	0.001005	0.001005	89.58	-89.58	-31.82	0.00000	0.10000	0.00000	0.000



Tombini e ponticelli idraulici

IN08 Tombino idraulico 2.00 x 2.00 al km 27+246 - Relazione di calcolo

 COMMESSA
 LOTTO
 CODIFICA
 DOCUMENTO
 REV.
 FOGLIO

 IF26
 12 E ZZ
 CL
 IN0800 002
 A
 172 di 280

\mathbf{N}°	X	$\mathbf{A_{fi}}$	${f A_{fs}}$	Mp	Mn	M	w	$\mathbf{W_{lim}}$	$S_{\mathbf{m}}$	$\epsilon_{ m sm}$
1	0.20	0.001005	0.001005	89.58	-89.58	-38.47	0.00000	0.10000	0.00000	0.000
2	0.75	0.001005	0.001005	89.58	-89.58	-8.47	0.00000	0.10000	0.00000	0.000
3	1.40	0.001005	0.001005	89.58	-89.58	7.51	0.00000	0.10000	0.00000	0.000
4	2.00	0.001005	0.001005	89.58	-89.58	5.73	0.00000	0.10000	0.00000	0.000
5	2.60	0.001005	0.001005	89.58	-89.58	-10.36	0.00000	0.10000	0.00000	0.000

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

\mathbf{N}°	X	$\mathbf{A_{fi}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	Mp	Mn	M	w	$\mathbf{w}_{\mathbf{lim}}$	$\mathbf{S}_{\mathbf{m}}$	$\epsilon_{\rm sm}$
1	0.20	0.001206	0.001005	90.84	-89.81	-21.08	0.00000	0.10000	0.00000	0.000
2	0.75	0.001005	0.001005	89.58	-89.58	1.68	0.00000	0.10000	0.00000	0.000
3	1.40	0.001005	0.001005	89.58	-89.58	7.96	0.00000	0.10000	0.00000	0.000
4	2.00	0.001005	0.001005	89.58	-89.58	-4.12	0.00000	0.10000	0.00000	0.000
5	2.60	0.001005	0.001005	89.58	-89.58	-31.82	0.00000	0.10000	0.00000	0.000

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

\mathbf{N}°	X	$\mathbf{A_{fi}}$	${f A_{fs}}$	Mp	Mn	M	w	$\mathbf{w_{lim}}$	$S_{\mathbf{m}}$	$oldsymbol{arepsilon}_{ m sm}$
1	0.20	0.001005	0.001005	89.58	-89.58	45.02	0.00000	0.10000	0.00000	0.000
2	0.76	0.001005	0.001005	89.58	-89.58	-8.69	0.00000	0.10000	0.00000	0.000
3	1.40	0.001005	0.001005	89.58	-89.58	-34.96	0.00000	0.10000	0.00000	0.000
4	2.04	0.001005	0.001206	89.81	-90.84	-19.20	0.00000	0.10000	0.00000	0.000
5	2.60	0.001005	0.001005	89.58	-89.58	34.73	0.00000	0.10000	0.00000	0.000



Tombini e ponticelli idraulici

IN08 Tombino idraulico 2.00 x 2.00 al km 27+246 - Relazione di calcolo

 COMMESSA
 LOTTO
 CODIFICA
 DOCUMENTO
 REV.
 FOGLIO

 IF26
 12 E ZZ
 CL
 IN0800 002
 A
 173 di 280

<u>Verifica fessurazione traverso [Combinazione nº 23 - SLE (Rara)]</u>

N°	X	$\mathbf{A_{fi}}$	$\mathbf{A_{fs}}$	Mp	Mn	M	w	$\mathbf{w_{lim}}$	$\mathbf{S}_{\mathbf{m}}$	$\epsilon_{\rm sm}$
1	0.20	0.001005	0.001005	89.58	-89.58	-31.00	0.00000	0.10000	0.00000	0.000
2	0.73	0.001005	0.001005	89.58	-89.58	7.42	0.00000	0.10000	0.00000	0.000
3	1.40	0.001005	0.001005	89.58	-89.58	21.66	0.00000	0.10000	0.00000	0.000
4	2.00	0.001005	0.001005	89.58	-89.58	2.37	0.00000	0.10000	0.00000	0.000
5	2.60	0.001005	0.001005	89.58	-89.58	-47.33	0.00000	0.10000	0.00000	0.000

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

N°	X	$\mathbf{A_{fi}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{fs}}$	Mp	Mn	M	w	$\mathbf{w}_{\mathbf{lim}}$	$S_{\mathbf{m}}$	$\epsilon_{\rm sm}$
1	0.20	0.001005	0.001005	89.58	-89.58	-45.02	0.00000	0.10000	0.00000	0.000
2	0.75	0.001005	0.001005	89.58	-89.58	-20.76	0.00000	0.10000	0.00000	0.000
3	1.40	0.001005	0.001005	89.58	-89.58	-9.60	0.00000	0.10000	0.00000	0.000
4	2.00	0.001005	0.001005	89.58	-89.58	-14.03	0.00000	0.10000	0.00000	0.000
5	2.60	0.001005	0.001005	89.58	-89.58	-31.00	0.00000	0.10000	0.00000	0.000

<u>Verifica fessurazione piedritto destro [Combinazione nº 23 - SLE (Rara)]</u>

\mathbf{N}°	X	$\mathbf{A_{fi}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	Mp	Mn	M	w	$\mathbf{W_{lim}}$	$S_{\mathbf{m}}$	$\epsilon_{\rm sm}$
1	0.20	0.001206	0.001005	90.84	-89.81	-34.73	0.00000	0.10000	0.00000	0.000
2	0.75	0.001005	0.001005	89.58	-89.58	-13.12	0.00000	0.10000	0.00000	0.000
3	1.40	0.001005	0.001005	89.58	-89.58	-7.66	0.00000	0.10000	0.00000	0.000
4	2.00	0.001005	0.001005	89.58	-89.58	-19.95	0.00000	0.10000	0.00000	0.000
5	2.60	0.001005	0.001005	89.58	-89.58	-47.33	0.00000	0.10000	0.00000	0.000



Tombini e ponticelli idraulici

IN08 Tombino idraulico 2.00 x 2.00 al km 27+246 - Relazione di calcolo

 COMMESSA
 LOTTO
 CODIFICA
 DOCUMENTO
 REV.
 FOGLIO

 IF26
 12 E ZZ
 CL
 IN0800 002
 A
 174 di 280

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

\mathbf{N}°	X	$\mathbf{A_{fi}}$	$\mathbf{A_{fs}}$	Mp	Mn	M	w	$\mathbf{W_{lim}}$	$S_{\mathbf{m}}$	$\epsilon_{ m sm}$
1	0.20	0.001005	0.001005	89.58	-89.58	34.18	0.00000	0.10000	0.00000	0.000
2	0.76	0.001005	0.001005	89.58	-89.58	6.33	0.00000	0.10000	0.00000	0.000
3	1.40	0.001005	0.001005	89.58	-89.58	-11.07	0.00000	0.10000	0.00000	0.000
4	2.04	0.001005	0.001206	89.81	-90.84	-6.95	0.00000	0.10000	0.00000	0.000
5	2.60	0.001005	0.001005	89.58	-89.58	20.26	0.00000	0.10000	0.00000	0.000

<u>Verifica fessurazione traverso [Combinazione nº 24 - SLE (Rara)]</u>

\mathbf{N}°	X	$\mathbf{A_{fi}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{fs}}$	Mp	Mn	M	w	$\mathbf{W_{lim}}$	$\mathbf{S}_{\mathbf{m}}$	$\epsilon_{\rm sm}$
1	0.20	0.001005	0.001005	89.58	-89.58	-17.86	0.00000	0.10000	0.00000	0.000
2	0.73	0.001005	0.001005	89.58	-89.58	-4.95	0.00000	0.10000	0.00000	0.000
3	1.40	0.001005	0.001005	89.58	-89.58	-2.25	0.00000	0.10000	0.00000	0.000
4	2.00	0.001005	0.001005	89.58	-89.58	-12.59	0.00000	0.10000	0.00000	0.000
5	2.60	0.001005	0.001005	89.58	-89.58	-35.02	0.00000	0.10000	0.00000	0.000

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

\mathbf{N}°	X	$\mathbf{A_{fi}}$	$\mathbf{A_{fs}}$	Mp	Mn	M	w	$\mathbf{w_{lim}}$	$S_{\mathbf{m}}$	$\epsilon_{ m sm}$
1	0.20	0.001005	0.001005	89.58	-89.58	-34.18	0.00000	0.10000	0.00000	0.000
2	0.75	0.001005	0.001005	89.58	-89.58	-9.39	0.00000	0.10000	0.00000	0.000
3	1.40	0.001005	0.001005	89.58	-89.58	2.39	0.00000	0.10000	0.00000	0.000
4	2.00	0.001005	0.001005	89.58	-89.58	-1.46	0.00000	0.10000	0.00000	0.000
5	2.60	0.001005	0.001005	89.58	-89.58	-17.86	0.00000	0.10000	0.00000	0.000



Tombini e ponticelli idraulici

IN08 Tombino idraulico 2.00 x 2.00 al km 27+246 - Relazione di calcolo

 COMMESSA
 LOTTO
 CODIFICA
 DOCUMENTO
 REV.
 FOGLIO

 IF26
 12 E ZZ
 CL
 IN0800 002
 A
 175 di 280

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

\mathbf{N}°	X	$\mathbf{A_{fi}}$	$\mathbf{A_{fs}}$	Mp	Mn	M	w	$\mathbf{W_{lim}}$	$\mathbf{s}_{\mathbf{m}}$	$\epsilon_{ m sm}$
1	0.20	0.001206	0.001005	90.84	-89.81	-20.26	0.00000	0.10000	0.00000	0.000
2	0.75	0.001005	0.001005	89.58	-89.58	-1.27	0.00000	0.10000	0.00000	0.000
3	1.40	0.001005	0.001005	89.58	-89.58	2.75	0.00000	0.10000	0.00000	0.000
4	2.00	0.001005	0.001005	89.58	-89.58	-9.34	0.00000	0.10000	0.00000	0.000
5	2.60	0.001005	0.001005	89.58	-89.58	-35.02	0.00000	0.10000	0.00000	0.000



Inviluppo sollecitazioni nodali

Inviluppo sollecitazioni fondazione

X [m]	$M_{min}\left[kNm\right]$	M_{max} [kNm]	V_{min} [kN]	$V_{max}[kN]$	N_{min} [kN]	N_{max} [kN]
0.20	-72.39	-23.49	-180.28	-54.16	31.18	110.43
0.76	-15.00	12.26	-106.61	-30.95	31.18	112.83
1.40	6.03	54.88	-18.26	3.86	31.18	115.54
2.04	-2.45	31.27	29.21	104.16	31.18	118.25
2.60	-53.75	-20.26	60.70	197.79	31.18	120.65

Inviluppo sollecitazioni traverso

X [m]	M_{min} [kNm]	M_{max} [kNm]	V_{min} [kN]	V_{max} [kN]	N_{min} [kN]	N_{max} [kN]
0.20	-40.46	-9.60	31.38	152.77	15.77	96.07
0.73	-5.82	25.04	13.46	79.39	15.77	99.51
1.40	-2.25	47.39	-12.96	0.00	15.77	103.80
2.00	-15.59	15.23	-94.88	-20.16	15.77	107.66
2.60	-66.47	-13.18	-177.43	-40.32	15.77	111.53

Inviluppo sollecitazioni piedritto sinistro

Y [m]	M_{min} [kNm]	M _{max} [kNm]	V_{min} [kN]	V_{max} [kN]	N _{min} [kN]	N_{max} [kN]
0.20	-72.39	-23.49	31.18	125.16	54.92	184.54
0.75	-31.19	1.40	16.13	69.29	49.49	177.21
1.40	-11.99	26.09	-1.91	14.04	43.15	168.65
2.00	-17.72	14.51	-45.84	-7.98	37.27	160.71

SITALFERR GRUPPO FERROVIE DELLO STATO ITALIANE	ITINERARIO NAPOLI – BARI RADDOPPIO TRATTA CANCELLO-BENEVENTO II LOTTO FUNZIONALE FRASSO TELESINO – VITULANO 1° LOTTO FUNZIONALE FRASSO TELESINO – TELESE PROGETTO ESECUTIVO					
Tombini e ponticelli idraulici IN08 Tombino idraulico 2.00 x 2.00 al km 27+246 -	COMMESSA IF26	LOTTO 12 E ZZ	CODIFICA CL	DOCUMENTO IN0800 002	REV.	FOGLIO 177 di 280
Relazione di calcolo						

2.60 -40.46 -9.60 -96.07 -15.77 31.38 152.77

Inviluppo sollecitazioni piedritto destro

Y [m]	M_{min} [kNm]	M _{max} [kNm]	V_{min} [kN]	V_{max} [kN]	N_{min} [kN]	N_{max} [kN]
0.20	-53.75	-20.26	-105.92	-31.18	63.86	209.20
0.75	-17.34	6.42	-53.18	-16.13	58.43	201.87
1.40	-9.34	23.65	-3.28	11.87	52.09	193.32
2.00	-25.77	7.18	7.98	55.38	46.21	185.37
2.60	-66.47	-13.18	15.77	96.43	40.32	177.43

Inviluppo pressioni terreno

Inviluppo pressioni sul terreno di fondazione

$\sigma_{tmax}\left[kPa\right]$	σ_{tmin} [kPa]	X [m]
128	23	0.20
151	42	0.76
177	63	1.40
204	63	2.04
228	63	2.60

Inviluppo verifiche stato limite ultimo (SLU)

Verifica sezioni fondazione (Inviluppo)

Base sezione B = 100 cm



Tombini e ponticelli idraulici

IN08 Tombino idraulico 2.00 x 2.00 al km 27+246 - Relazione di calcolo

 COMMESSA
 LOTTO
 CODIFICA
 DOCUMENTO
 REV.
 FOGLIO

 IF26
 12 E ZZ
 CL
 IN0800 002
 A
 178 di 280

Altezza sezione H = 0.4000 m

X	$\mathbf{A_{fi}}$	${f A_{fs}}$	CS
0.20	0.001005	0.001005	2.36
0.76	0.001005	0.001005	4.24
1.40	0.001005	0.001005	3.31
2.04	0.001005	0.001206	3.92
2.60	0.001005	0.001005	2.36

X	${f V_{Rd}}$	${f V}_{f Rsd}$	${f V}_{ m Rcd}$	\mathbf{A}_{sw}
0.20	181.53	0.00	0.00	0.000000
0.76	181.53	0.00	0.00	0.000000
1.40	181.53	0.00	0.00	0.000000
2.04	181.53	0.00	0.00	0.000000
2.60	181.53	1261.75	1519.27	0.000201

Verifica sezioni traverso (Inviluppo)

Base sezione B = 100 cmAltezza sezione H = 0.4000 m

X	${f A_{fi}}$	${f A}_{ m fs}$	CS
0.20	0.001005	0.001005	2.36
0.73	0.001005	0.001005	3.64
1.40	0.001005	0.001005	3.81
2.00	0.001005	0.001005	4.18
2.60	0.001005	0.001005	2.64

SITALFERR GRUPPO FERROVIE DELLO STATO ITALIANE	ITINERARIO NAPOLI – BARI RADDOPPIO TRATTA CANCELLO-BENEVENTO II LOTTO FUNZIONALE FRASSO TELESINO – VITULANO 1° LOTTO FUNZIONALE FRASSO TELESINO – TELESE PROGETTO ESECUTIVO					
Tombini e ponticelli idraulici	COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
IN08 Tombino idraulico 2.00 x 2.00 al km 27+246 - Relazione di calcolo	IF26	12 E ZZ	CL	IN0800 002	Α	179 di 280

X	${f V_{Rd}}$	$\mathbf{V_{Rsd}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rcd}}$	\mathbf{A}_{sw}
0.20	176.59	0.00	0.00	0.000000
0.73	177.73	0.00	0.00	0.000000
1.40	179.15	0.00	0.00	0.000000
2.00	180.43	0.00	0.00	0.000000
2.60	181.71	0.00	0.00	0.000000

Verifica sezioni piedritto sinistro (Inviluppo)

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 0.4000 m

Y	${f A_{fi}}$	${f A}_{ m fs}$	CS
0.20	0.001005	0.001005	3.18
0.75	0.001005	0.001005	6.46
1.40	0.001005	0.001005	8.94
2.00	0.001005	0.001005	8.31
2.60	0.001005	0.001005	3.13

Y	${f V}_{Rd}$	${f V}_{f Rsd}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rcd}}$	\mathbf{A}_{sw}
0.20	194.08	0.00	0.00	0.000000
0.75	193.09	0.00	0.00	0.000000
1.40	191.93	0.00	0.00	0.000000
2.00	190.86	0.00	0.00	0.000000
2.60	189.79	0.00	0.00	0.000000

Verifica sezioni piedritto destro (Inviluppo)



B = 100 cmBase sezione $H=0.4000\ m$

Altezza sezione

CS	${f A}_{ m fs}$	${f A_{fi}}$	Y
4.02	0.001005	0.001206	0.20
13.41	0.001005	0.001005	0.75
12.21	0.001005	0.001005	1.40
8.28	0.001005	0.001005	2.00
3.48	0.001005	0.001005	2.60

Y	${f V}_{ m Rd}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{R}\mathbf{s}\mathbf{d}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rcd}}$	\mathbf{A}_{sw}
0.20	197.40	0.00	0.00	0.000000
0.75	196.41	0.00	0.00	0.000000
1.40	195.26	0.00	0.00	0.000000
2.00	194.19	0.00	0.00	0.000000
2.60	193.12	0.00	0.00	0.000000

Inviluppo verifiche stato limite esercizio (SLE)

Verifica sezioni fondazione (Inviluppo)

Base sezione B = 100 cm $H=0.4000\ m$ Altezza sezione

σ_{fs}	$\sigma_{\rm fi}$	$\sigma_{\rm c}$	${f A_{fs}}$	${f A_{fi}}$	X
29231	125883	3241	0.001005	0.001005	0.20
7366	7228	613	0.001005	0.001005	0.76



Tombini e ponticelli idraulici	COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
IN08 Tombino idraulico 2.00 x 2.00 al km 27+246 – Relazione di calcolo	IF26	12 E ZZ	CL	IN0800 002	Α	181 di 280

1.40	0.001005	0.001005	2398	22522	85073
2.04	0.001005	0.001206	1256	13449	29732
2.60	0.001005	0.001005	2447	87399	22909

\mathbf{A}_{sw}	$ au_{ m c}$	X
0.000000	-420	0.20
0.000000	-247	0.76
0.000000	-41	1.40
0.000000	243	2.04
0.000201	459	2.60

Verifica sezioni traverso (Inviluppo)

Base sezione B = 100 cmAltezza sezione H = 0.4000 m

X	${f A_{fi}}$	${f A_{fs}}$	$\sigma_{\rm c}$	$\sigma_{\rm fi}$	σ_{fs}
0.20	0.001005	0.001005	1931	17352	75539
0.73	0.001005	0.001005	1062	30886	10735
1.40	0.001005	0.001005	2060	74947	19134
2.00	0.001005	0.001005	764	11039	15136
2.60	0.001005	0.001005	2949	26861	114868

$\mathbf{A_{sw}}$	$ au_{ m c}$	X
0.000000	353	0.20
0.000000	184	0.73
0.000000	-29	1.40
0.000000	-218	2.00



Tombini e ponticelli idraulici

IN08 Tombino idraulico 2.00 x 2.00 al km 27+246 - Relazione di calcolo

 COMMESSA
 LOTTO
 CODIFICA
 DOCUMENTO
 REV.
 FOGLIO

 IF26
 12 E ZZ
 CL
 IN0800 002
 A
 182 di 280

2.60 -409 0.000000

Verifica sezioni piedritto sinistro (Inviluppo)

Base sezione B = 100 cmAltezza sezione H = 0.4000 m

σ_{fs}	$\sigma_{\rm fi}$	$\sigma_{\rm c}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{fs}}$	$\mathbf{A_{fi}}$	Y
96390	32540	3244	0.001005	0.001005	0.20
17328	15778	1328	0.001005	0.001005	0.75
5239	7565	570	0.001005	0.001005	1.40
5819	9963	796	0.001005	0.001005	2.00
50702	19997	1922	0.001005	0.001005	2.60

\mathbf{A}_{sw}	$ au_{ m c}$	Y
0.000000	224	0.20
0.000000	131	0.75
0.000000	32	1.40
0.000000	-60	2.00
0.000000	-128	2.60

Verifica sezioni piedritto destro (Inviluppo)

Base sezione B = 100 cmAltezza sezione H = 0.4000 m

 $Y \hspace{1cm} A_{fi} \hspace{1cm} A_{fs} \hspace{1cm} \sigma_{c} \hspace{1cm} \sigma_{fi} \hspace{1cm} \sigma_{fs}$



Tombini e ponticelli idraulici	COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
IN08 Tombino idraulico 2.00 x 2.00 al km 27+246 - Relazione di calcolo	IF26	12 E ZZ	CL	IN0800 002	Α	183 di 280

0.20	0.001206	0.001005	2349	25523	52224
0.75	0.001005	0.001005	776	10286	7943
1.40	0.001005	0.001005	530	7192	5698
2.00	0.001005	0.001005	1163	13908	14437
2.60	0.001005	0.001005	2956	29754	92701

${f A}_{ m sw}$	$ au_{ m c}$	Y
0.000000	-207	0.20
0.000000	-99	0.75
0.000000	30	1.40
0.000000	118	2.00
0.000000	206	2.60



Verifiche geotecniche

Simbologia adottata

IC Indice della combinazione Nc, Nq, N_g Fattori di capacità portante

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

qu Portanza ultima del terreno, espressa in [kPa]

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

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

FS Fattore di sicurezza a carico limite

IC	Nc	Nq	Νγ	N'c	N'q	Ν'γ	qu	\mathbf{Q}_{U}	$\mathbf{Q}_{\mathbf{Y}}$	FS
1	57.75	41.44	46.52	57.75	41.44	46.52	3972	11121.13	425.52	26.14
2	34.96	20.58	17.00	34.96	20.58	17.00	1814	5079.51	344.88	14.73
3	57.75	41.44	46.52	57.75	41.44	46.52	4080	11425.38	370.19	30.86
4	34.96	20.58	17.00	34.96	20.58	17.00	1864	5220.22	297.18	17.57
5	57.75	41.44	46.52	57.75	41.44	46.52	1135	3177.42	204.19	15.56
6	57.75	41.44	46.52	57.75	41.44	46.52	4760	13327.51	204.19	65.27
7	34.96	20.58	17.00	34.96	20.58	17.00	2202	6165.11	154.08	40.01
8	34.96	20.58	17.00	34.96	20.58	17.00	2063	5775.59	192.24	30.04
9	57.75	41.44	46.52	57.75	41.44	46.52	2041	5714.94	204.19	27.99
10	57.75	41.44	46.52	57.75	41.44	46.52	4760	13327.51	204.19	65.27
11	34.96	20.58	17.00	34.96	20.58	17.00	2202	6165.11	154.08	40.01
12	34.96	20.58	17.00	34.96	20.58	17.00	2202	6165.11	154.08	40.01
13	57.75	41.44	46.52	57.75	41.44	46.52	404	1130.99	202.22	5.59
14	34.96	20.58	17.00	34.96	20.58	17.00	188	527.14	205.04	2.57
15	57.75	41.44	46.52	57.75	41.44	46.52	634	1774.55	171.69	10.34
16	34.96	20.58	17.00	34.96	20.58	17.00	2202	6165.11	154.08	40.01

STALFERR GRUPPO FERROVIE DELLO STATO ITALIANE	ITINERARIO NAPOLI – BARI RADDOPPIO TRATTA CANCELLO-BENEVENTO II LOTTO FUNZIONALE FRASSO TELESINO – VITULANO 1° LOTTO FUNZIONALE FRASSO TELESINO – TELESE PROGETTO ESECUTIVO					
Tombini e ponticelli idraulici	COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
IN08 Tombino idraulico 2.00 x 2.00 al km 27+246 - Relazione di calcolo	IF26	12 E ZZ	CL	IN0800 002	Α	185 di 280

14. ALLEGATO 2:TABULATI DI CALCOLO SOTTOVIA SCATOLARE SEZ B

Geometria scatolare

Descrizione:	Scatolare semplice	
Altezza esterna	2.80	[m]
Larghezza esterna	2.80	[m]
Lunghezza mensola di fondazione sinistra	0.00	[m]
Lunghezza mensola di fondazione destra	0.00	[m]
Spessore piedritto sinistro	0.40	[m]
Spessore piedritto destro	0.40	[m]
Spessore fondazione	0.40	[m]
Spessore traverso	0.40	[m]

Strato di ricoprimento

Caratteristiche strati terreno

Descrizione	Terreno di ricoprimento	
Spessore dello strato	6.00	[m]
Peso di volume	20.0000	[kN/mc]
Peso di volume saturo	20.0000	[kN/mc]
Angolo di attrito	38.00	[°]
Coesione	0	[kPa]
Strato di rinfianco		
Descrizione	Terreno di rinfianco	
Peso di volume	20.0000	[kN/mc]
Peso di volume saturo	20.0000	[kN/mc]
Angolo di attrito	38.00	[°]
Angolo di attrito terreno struttura	25.33	[°]
Coesione	0	[kPa]
Costante di Winkler	0	[kPa/m]

SITALFERR GRUPPO FERROVIE DELLO STATO ITALIANE	II LOTTO FU	O TRATTA INZIONAL UNZIONAI	CANCELLO- E FRASSO TE LE FRASSO T	BENEVENTO ELESINO – VITUL ELESINO – TELE	VITULANO				
Tombini e ponticelli idraulici	COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO			
IN08 Tombino idraulico 2.00 x 2.00 al km 27+246 – Relazione di calcolo	IF26	12 E ZZ	CL	IN0800 002	A	186 di 280			

Strato di base		
Descrizione	Terreno di base ba2	
Peso di volume	19.0000	[kN/mc]
Peso di volume saturo	19.0000	[kN/mc]
Angolo di attrito	35.00	[°]
Angolo di attrito terreno struttura	23.33	[°]
Coesione	0	[kPa]
Costante di Winkler	9000	[kPa/m]
Tensione limite	1000	[kPa]

Caratteristiche materiali utilizzati

Materiale calcestruzzo elevazioni		
R _{ck} calcestruzzo	40000	[kPa]
Peso specifico calcestruzzo	24.5170	[kN/mc]
Modulo elastico E	33149080	[kPa]
Tensione di snervamento acciaio	450000	[kPa]
Coeff. omogeneizzazione cls teso/compresso (n')	0.50	
Coeff. omogeneizzazione acciaio/cls (n)	15.00	
Coefficiente dilatazione termica	0.0000120	
Materiale calcestruzzo fondazioni		
R _{ck} calcestruzzo	35000	[kPa]
Peso specifico calcestruzzo	24.5170	[kN/mc]
Modulo elastico E	32588000	[kPa]
Tensione di snervamento acciaio	450000	[kPa]
Coeff. omogeneizzazione cls teso/compresso (n')	0.50	
Coeff. omogeneizzazione acciaio/cls (n)	15.00	
Coefficiente dilatazione termica	0.0000120	

Condizioni di carico



Tombini e ponticelli idraulici

IN08 Tombino idraulico 2.00 x 2.00 al km 27+246 - Relazione di calcolo

 COMMESSA
 LOTTO
 CODIFICA
 DOCUMENTO
 REV.
 FOGLIO

 IF26
 12 E ZZ
 CL
 IN0800 002
 A
 187 di 280

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

 $F_x \qquad \qquad \text{componente } X \text{ del carico concentrato}$

M momento

Forze distribuite

 X_i, X_f

 D_{ti}

Y_i,Y_f	ordinate del punto iniziale e finale per carichi distribuiti orizzontali
V_{ni}	componente normale del carico distribuito nel punto iniziale

ascisse del punto iniziale e finale per carichi distribuiti verticali

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

 $V_{tf} \hspace{1cm} componente tangenziale del carico distribuito nel punto finale \\ D_{te} \hspace{1cm} variazione termica lembo esterno espressa in gradi centigradi$

variazione termica lembo interno espressa in gradi centigradi

Condizione di carico n°1 (Peso Proprio)

Condizione di carico n°2 (Spinta terreno sinistra)

Condizione di carico n°3 (Spinta terreno destra)

Condizione di carico n°4 (Sisma da sinistra)

Condizione di carico n°5 (Sisma da destra)

Condizione di carico nº 7 (Qcentrale)

Distr	Terreno	$X_i = -1.80$	$X_f = 4.60$	$V_{ni} = 29.60$	$V_{nf} = 29.60$
Distr	Terreno	$X_i = -11.80$	$X_f = -1.80$	$V_{ni} = 13.80$	$V_{nf} = 13.80$



rombini e ponticelli idraulici
IN08 Tombino idraulico 2.00 x 2.00 al km 27+246 -
Relazione di calcolo

COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
IF26	12 E ZZ	CL	IN0800 002	Α	188 di 280

Distr	Terreno	$X_i = 4.60$	$X_f = 14.60$	$V_{ni} = 13.80$	$V_{nf}\!\!=13.80$	
Distr	Traverso	$X_i = 0.00$	$X_f \!\!= 2.80$	$V_{ni}\!\!=0.00$	$V_{nf}\!\!=0.00$	$V_{ti} = 6.60 \ V_{tf} = 6.60$
Condizione o	di carico nº 8 (Qlate	erale)				
Distr	Terreno	$X_i = -13.50$	$X_f = -3.50$	$V_{ni}\!\!=13.80$	$V_{nf}\!\!=13.80$	
Distr	Terreno	$X_i = -3.50$	$X_f\!\!=0.00$	$V_{ni} = 29.60$	$V_{nf}\!\!=29.60$	
Distr	Traverso	$X_i = 0.00$	$X_f\!\!=2.80$	$V_{ni}\!\!=0.00$	$V_{nf}\!\!=0.00$	$V_{ti}\!\!=6.60\ V_{tf}\!\!=6.60$

Condizione di carico nº 9 (TERMICO)

 $\label{eq:temperature} Term \qquad \qquad Traverso \qquad \qquad D_{te} = -2.50 \qquad \qquad D_{ti} = 2.50$

Condizione di carico nº 10 (RITIRO)

 $\label{eq:temperature} Term \qquad \qquad Traverso \qquad \qquad D_{te} = -10.00 \qquad \qquad D_{ti} = -10.00$

Impostazioni di progetto

Verifica materiali:

Stato Limite Ultimo

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

Verifica Taglio - Metodo dell'inclinazione variabile del traliccio

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

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

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

con:

d altezza utile sezione [mm]

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

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

 ρ_1 rapporto geometrico di armatura

 $A_{sw} \hspace{1.5cm} area \hspace{0.1cm} armatuta \hspace{0.1cm} trasversale \hspace{0.1cm} [mmq]$

s interasse tra due armature trasversali consecutive [mm]



Tombini e ponticelli idraulici

IN08 Tombino idraulico 2.00 x 2.00 al km 27+246 - Relazione di calcolo

 COMMESSA
 LOTTO
 CODIFICA
 DOCUMENTO
 REV.
 FOGLIO

 IF26
 12 E ZZ
 CL
 IN0800 002
 A
 189 di 280

 $\alpha_{\rm c}$

coefficiente maggiorativo, funzione di fcd e $\sigma_{\!\scriptscriptstyle cp}$

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 [m]

 $Apertura\ limite\ fessure \qquad \qquad w1 = 0.00010 \qquad \qquad w2 = 0.00015 \qquad \qquad w3 = 0.00020$

 $\underline{Verifiche\ secondo}:$

Norme Tecniche 2008 - Approccio 1

Copriferro sezioni 0.0400 [m]



Tombini e ponticelli idraulici

IN08 Tombino idraulico 2.00 x 2.00 al km 27+246 – Relazione di calcolo

 COMMESSA
 LOTTO
 CODIFICA
 DOCUMENTO
 REV.
 FOGLIO

 IF26
 12 E ZZ
 CL
 IN0800 002
 A
 190 di 280

Descrizione combinazioni di carico

Simbologia adottata

γ Coefficiente di partecipazione della condizione

 Ψ Coefficiente di combinazione della condizione

C Coefficiente totale di partecipazione della condizione

Norme Tecniche 2008

Simbologia adottata

 γ_{qu}

 γ_{G15fav} Coefficiente parziale sfavorevole sulle azioni permanenti γ_{G25fav} Coefficiente parziale favorevole sulle azioni permanenti γ_{G25fav} Coefficiente parziale sfavorevole sulle azioni permanenti non strutturali γ_{G2fav} Coefficiente parziale favorevole sulle azioni permanenti non strutturali γ_{Q} Coefficiente parziale sulle azioni variabili γ_{uno} Coefficiente parziale di riduzione dell'angolo di attrito drenato γ_{c} Coefficiente parziale di riduzione della coesione drenata γ_{cu} Coefficiente parziale di riduzione della coesione non drenata

Coefficienti di partecipazione combinazioni statiche

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

Coefficiente parziale di riduzione del carico ultimo

Carichi	Effetto		A1	A2
Permanenti	Favorevole	γ_{G1fav}	1.00	1.00
Permanenti	Sfavorevole	γ_{G1sfav}	1.35	1.00
Permanenti non strutturali	Favorevole	γ_{G2fav}	0.00	0.00
Permanenti non strutturali	Sfavorevole	γ_{G2sfav}	1.50	1.30
Variabili	Favorevole	γ_{Qifav}	0.00	0.00
Variabili	Sfavorevole	γ_{Qisfav}	1.50	1.30
Variabili da traffico	Favorevole	γ_{Qfav}	0.00	0.00
Variabili da traffico	Sfavorevole	γ_{Qsfav}	1.45	1.25
Termici	Favorevole	$\gamma_{\epsilon fav}$	0.00	0.00
Termici	Sfavorevole	$\gamma_{\epsilon s fav}$	1.20	1.20

Coefficienti parziali per i parametri geotecnici del terreno:



Tombini e ponticelli idraulici	COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
IN08 Tombino idraulico 2.00 x 2.00 al km 27+246 – Relazione di calcolo	IF26	12 E ZZ	CL	IN0800 002	Α	191 di 280

Relazione di calcolo				
Parametri			M1	M2
Tangente dell'angolo di attrito		γ _{tanφ'}	1.00	1.25
Coesione efficace		γ _{c'}	1.00	1.25
Resistenza non drenata		$\gamma_{\rm cu}$	1.00	1.40
Resistenza a compressione uniassiale		γ_{qu}	1.00	1.60
Peso dell'unità di volume		γ_{γ}	1.00	1.00
Coefficienti di partecipazione combinazioni s	sismiche			
Coefficienti parziali per le azioni o per l'effetto	delle azioni:			
Carichi	Effetto		A1	A2
Permanenti	Favorevole	γ_{G1fav}	1.00	1.00
Permanenti	Sfavorevole	γ_{G1sfav}	1.00	1.00
Permanenti	Favorevole	γ_{G2fav}	0.00	0.00
Permanenti	Sfavorevole	YG2sfav	1.00	1.00
Variabili	Favorevole	γ_{Qifav}	0.00	0.00
Variabili	Sfavorevole	γQisfav	1.00	1.00
Variabili da traffico	Favorevole	γ_{Qfav}	0.00	0.00
Variabili da traffico	Sfavorevole	γ_{Qsfav}	1.00	1.00
Termici	Favorevole	γ _{εfav}	0.00	0.00
Termici	Sfavorevole	Yesfav	1.00	1.00
Coefficienti parziali per i parametri geotecnici c	lel terreno:			
Parametri			M1	M2
Tangente dell'angolo di attrito		$\gamma_{tan\varphi'}$	1.00	1.25
Coesione efficace		$\gamma_{c'}$	1.00	1.25
Resistenza non drenata		$\gamma_{\rm cu}$	1.00	1.40
Resistenza a compressione uniassiale		γ_{qu}	1.00	1.60

Combinazione nº 1 SLU (Caso A1-M1)

Peso dell'unità di volume

Effetto γ Ψ C

 γ_{γ}

1.00

1.00



ITALFERR GRUPPO FERROVIE DELLO STATO ITALIANE		II LOTTO FOR THE PROGETTO					
Tombini e ponticelli idraulici		COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
IN08 Tombino idraulico 2.00 x 2.00 al km 27+246 – Relazione di calcolo		IF26	12 E ZZ	CL	IN0800 002	A	192 di 280
Peso Proprio	Sfavorevole		1.35	1.00	1.35		
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole		1.35	1.00	1.35		
Spinta terreno destra	Sfavorevole		1.35	1.00	1.35		
Qcentrale	Sfavorevole		1.45	1.00	1.45		
TERMICO	Sfavorevole		1.20	0.60	0.72		
RITIRO	Sfavorevole		1.20	1.00	1.20		
Combinazione n° 2 SLU (Caso A2-1	<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		
Qcentrale	Sfavorevole		1.25	1.00	1.25		
TERMICO	Sfavorevole		1.00	0.60	0.60		
RITIRO	Sfavorevole		1.00	1.00	1.00		
Combinazione n° 3 SLU (Caso A1-1	<u>M1)</u>						
	Effetto		γ	Ψ	C		
Peso Proprio	Sfavorevole		1.35	1.00	1.35		
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole		1.35	1.00	1.35		
Spinta terreno destra	Sfavorevole		1.35	1.00	1.35		
Qcentrale	Sfavorevole		1.45	0.75	1.09		
TERMICO	Sfavorevole		1.20	1.00	1.20		
RITIRO	Sfavorevole		1.20	1.00	1.20		
Combinazione n° 4 SLU (Caso A2-1	<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		
Qcentrale	Sfavorevole		1.25	0.75	0.94		
TERMICO	Sfavorevole		1.00	1.00	1.00		



ITINERARIO NAPOLI – BARI RADDOPPIO TRATTA CANCELLO-BENEVENTO II LOTTO FUNZIONALE FRASSO TELESINO – VITULANO

ITALFERR GRUPPO FERROVIE DELLO STATO ITALIANE			UNZIONA	LE FRASSO TELESINO – VITULANO ALE FRASSO TELESINO – TELESE IIVO				
Tombini e ponticelli idraulici		COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO	
IN08 Tombino idraulico 2.00 x 2.00 al km 27+246 - Relazione di calcolo		IF26	12 E ZZ	CL	IN0800 002	A	193 di 280	
RITIRO	Sfavorevole		1.00	1.00	1.00			
Combinazione n° 5 SLU (Caso A1-	<u>M1)</u>							
	Effetto		γ	Ψ	C			
Peso Proprio	Sfavorevole		1.35	1.00	1.35			
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole		1.35	1.00	1.35			
Spinta terreno destra	Sfavorevole		1.35	1.00	1.35			
Qlaterale	Sfavorevole		1.45	1.00	1.45			
TERMICO	Sfavorevole		1.20	0.60	0.72			
RITIRO	Sfavorevole		1.20	1.00	1.20			
Combinazione n° 6 SLU (Caso A1-	<u>M1)</u>							
	Effetto		γ	Ψ	C			
Peso Proprio	Sfavorevole		1.35	1.00	1.35			
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole		1.35	1.00	1.35			
Spinta terreno destra	Sfavorevole		1.35	1.00	1.35			
TERMICO	Sfavorevole		1.20	0.50	0.60			
RITIRO	Sfavorevole		1.20	1.00	1.20			
Combinazione n° 7 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			
TERMICO	Sfavorevole		1.00	0.60	0.60			
RITIRO	Sfavorevole		1.00	1.00	1.00			
Combinazione n° 8 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			

Sfavorevole

Spinta terreno destra

1.00

1.00

1.00



GRUPPO FERROVIE DELLO STATO		II LOTTO FUNZIONALE FRASSO TELESINO – VITULANO 1° LOTTO FUNZIONALE FRASSO TELESINO – TELESE PROGETTO ESECUTIVO					
Tombini e ponticelli idraulic	i	COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
IN08 Tombino idraulico 2.0 Relazione di calcolo	00 x 2.00 al km 27+246 -	IF26	12 E ZZ	CL	IN0800 002	A	194 di 280
Qcentrale	Sfavorevole		1.25	0.20	0.25		
TERMICO	Sfavorevole		1.00	0.50	0.50		
RITIRO	Sfavorevole		1.00	1.00	1.00		
Combinazione n° 9 SLU (Caso A1	<u>-M1)</u>						
	Effetto		γ	Ψ	C		
Peso Proprio	Sfavorevole		1.35	1.00	1.35		
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole		1.35	1.00	1.35		
Spinta terreno destra	Sfavorevole		1.35	1.00	1.35		
Qlaterale	Sfavorevole		1.45	0.75	1.09		
TERMICO	Sfavorevole		1.20	1.00	1.20		
RITIRO	Sfavorevole		1.20	1.00	1.20		
Combinazione n° 10 SLU (Caso A	<u>1-M1)</u>						
	Effetto		γ	Ψ	C		
Peso Proprio	Sfavorevole		1.35	1.00	1.35		
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole		1.35	1.00	1.35		
Spinta terreno destra	Sfavorevole		1.35	1.00	1.35		
TERMICO	Sfavorevole		1.20	0.50	0.60		
RITIRO	Sfavorevole		1.20	1.00	1.20		
Combinazione n° 11 SLU (Caso A	<u>2-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		
TERMICO	Sfavorevole		1.00	1.00	1.00		
RITIRO	Sfavorevole		1.00	1.00	1.00		
Combinazione n° 12 SLU (Caso A	<u>2-M2)</u>						
	Effetto		γ	Ψ	C		
Peso Proprio	Sfavorevole		1.00	1.00	1.00		



GRUPPO FERROVIE DELLO STATO ITALIA	II LOTTO FUNZIONALE FRASSO TELESINO – VITULANO 1° LOTTO FUNZIONALE FRASSO TELESINO – TELESE PROGETTO ESECUTIVO						
Tombini e ponticelli idraulici		COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
IN08 Tombino idraulico 2.00 x 2 Relazione di calcolo	2.00 al km 27+246 -	IF26	12 E ZZ	CL	IN0800 002	A	195 di 280
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole		1.00	1.00	1.00		
Spinta terreno destra	Sfavorevole		1.00	1.00	1.00		
TERMICO	Sfavorevole		1.00	0.50	0.50		
RITIRO	Sfavorevole		1.00	1.00	1.00		
Combinazione nº 13 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		
Qcentrale	Sfavorevole		1.00	0.20	0.20		
TERMICO	Sfavorevole		1.00	0.50	0.50		
RITIRO	Sfavorevole		1.00	1.00	1.00		
Sisma da sinistra	Sfavorevole		1.00	1.00	1.00		
Combinazione nº 14 SLU (Caso A2-M2)	· Sisma Vert. positivo						
	Effetto		γ	Ψ	C		
Peso Proprio	Sfavorevole		1.00	1.00	1.00		
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole		1.00	1.00	1.00		
Spinta terreno destra	Sfavorevole		1.00	1.00	1.00		
Qcentrale	Sfavorevole		1.00	0.20	0.20		
TERMICO	Sfavorevole		1.00	0.50	0.50		
RITIRO	Sfavorevole		1.00	1.00	1.00		
Sisma da sinistra	Sfavorevole		1.00	1.00	1.00		
Combinazione nº 15 SLU (Caso A1-M1)	Sisma Vert. positivo						
	Effetto		γ	Ψ	C		
Peso Proprio	Sfavorevole		1.00	1.00	1.00		
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole		1.00	1.00	1.00		
Spinta terreno destra	Sfavorevole		1.00	1.00	1.00		
TERMICO	Sfavorevole		1.00	0.50	0.50		
RITIRO	Sfavorevole		1.00	1.00	1.00		



ITINERARIO NAPOLI – BARI RADDOPPIO TRATTA CANCELLO-BENEVENTO II LOTTO FUNZIONALE FRASSO TELESINO – VITULANO

REV.

FOGLIO 196 di 280

GRUPPO FERROVIE DELLO STATO	1° LOTTO F	II LOTTO FUNZIONALE FRASSO TELESINO – VITU 1º LOTTO FUNZIONALE FRASSO TELESINO – TEI PROGETTO ESECUTIVO					
Tombini e ponticelli idraulic	i	COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO		
IN08 Tombino idraulico 2.0 Relazione di calcolo	IN08 Tombino idraulico 2.00 x 2.00 al km 27+246 – Relazione di calcolo		12 E ZZ	CL	IN0800 002		
Sisma da sinistra	Sfavorevole		1.00	1.00	1.00		
Combinazione n° 16 SLU (Caso A	2-M2)						
	Effetto		γ	Ψ	C		
Peso Proprio	Sfavorevole		1.00	1.00	1.00		
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole		1.00	1.00	1.00		
Spinta terreno destra	Sfavorevole		1.00	1.00	1.00		
TERMICO	Sfavorevole		1.00	0.50	0.50		
RITIRO	Sfavorevole		1.00	1.00	1.00		
Combinazione n° 17 SLE (Quasi P	<u>ermanente)</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		
TERMICO	Sfavorevole		1.00	0.50	0.50		
RITIRO	Sfavorevole		1.00	1.00	1.00		
Combinazione n° 18 SLE (Frequen	ute)						
	Effetto		γ	Ψ	C		
Peso Proprio	Sfavorevole		1.00	1.00	1.00		
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole		1.00	1.00	1.00		
Spinta terreno destra	Sfavorevole		1.00	1.00	1.00		
Qcentrale	Sfavorevole		1.00	0.80	0.80		
TERMICO	Sfavorevole		1.00	0.50	0.50		
RITIRO	Sfavorevole		1.00	1.00	1.00		
Combinazione n° 19 SLE (Frequen	<u>ite)</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		



ITALFERR GRUPPO FERROVIE DELLO STATO ITALIANE		1° LOTTO F	II LOTTO FUNZIONALE FRASSO TELESINO – VITULANO 1° LOTTO FUNZIONALE FRASSO TELESINO – TELESE PROGETTO ESECUTIVO					
Tombini e ponticelli idraulici		COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO	
IN08 Tombino idraulico 2.00 x 2.00 al km 27+246 - Relazione di calcolo		IF26	12 E ZZ	CL	IN0800 002	A	197 di 280	
Qlaterale	Sfavorevole		1.00	0.80	0.80			
TERMICO	Sfavorevole		1.00	0.50	0.50			
RITIRO	Sfavorevole		1.00	1.00	1.00			
Combinazione n° 20 SLE (Frequente	<u>e)</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			
TERMICO	Sfavorevole		1.00	0.60	0.60			
RITIRO	Sfavorevole		1.00	1.00	1.00			
Combinazione n° 21 SLE (Rara)								
	Effetto		γ	Ψ	C			
Peso Proprio	Sfavorevole		1.00	1.00	1.00			
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole		1.00	1.00	1.00			
Spinta terreno destra	Sfavorevole		1.00	1.00	1.00			
Qcentrale	Sfavorevole		1.00	1.00	1.00			
TERMICO	Sfavorevole		1.00	0.60	0.60			
RITIRO	Sfavorevole		1.00	1.00	1.00			
Combinazione n° 22 SLE (Rara)								
	Effetto		γ	Ψ	C			
Peso Proprio	Sfavorevole		1.00	1.00	1.00			
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole		1.00	1.00	1.00			
Spinta terreno destra	Sfavorevole		1.00	1.00	1.00			
Qlaterale	Sfavorevole		1.00	1.00	1.00			
TERMICO	Sfavorevole		1.00	0.60	0.60			
RITIRO	Sfavorevole		1.00	1.00	1.00			
Combinazione n° 23 SLE (Rara)								
	Effetto		γ	Ψ	C			



GRUPPO FERROVIE DELLO STATO ITALIANE		1° LOTTO F PROGETTO			ELESINO – TELE	SE	
Tombini e ponticelli idraulici		COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
IN08 Tombino idraulico 2.00 x 2.00 al km 27+246 – Relazione di calcolo		IF26	12 E ZZ	E ZZ CL	IN0800 002	A	198 di 280
Peso Proprio	Sfavorevole		1.00	1.00	1.00		
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole		1.00	1.00	1.00		
Spinta terreno destra	Sfavorevole		1.00	1.00	1.00		
TERMICO	Sfavorevole		1.00	1.00	1.00		
Qcentrale	Sfavorevole		1.00	0.80	0.80		
RITIRO	Sfavorevole		1.00	1.00	1.00		
Combinazione n° 24 SLE (Rara)							
	Effetto		γ	Ψ	C		
Peso Proprio	Sfavorevole		1.00	1.00	1.00		
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole		1.00	1.00	1.00		
Spinta terreno destra	Sfavorevole		1.00	1.00	1.00		
TERMICO	Sfavorevole		1.00	1.00	1.00		
Qlaterale	Sfavorevole		1.00	0.80	0.80		
RITIRO	Sfavorevole		1.00	1.00	1.00		



Tombini e ponticelli idraulici

IN08 Tombino idraulico 2.00 x 2.00 al km 27+246 - Relazione di calcolo

 COMMESSA
 LOTTO
 CODIFICA
 DOCUMENTO
 REV.
 FOGLIO

 IF26
 12 E ZZ
 CL
 IN0800 002
 A
 199 di 280

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 m

uy spostamento direzione Y espresso in m

σ_t pressione sul terreno espressa in kPa

Tipo di analisi

Pressione in calotta Teoria di Terzaghi

I carichi applicati sul terreno sono stati diffusi secondo valore 0.00

Metodo di calcolo della portanza Meyerhof

<u>Spinta sui piedritti</u>

a Riposo [combinazione 1]

a Riposo [combinazione 2]

a Riposo [combinazione 3]

• -

a Riposo [combinazione 4]
a Riposo [combinazione 5]

a Riposo [combinazione 6]

a Riposo [combinazione 7]

a Riposo [combinazione 8]

a Riposo [combinazione 9]

a Riposo [combinazione 10]

a Riposo [combinazione 11]

a Riposo [combinazione 12]

a Riposo [combinazione 13]

a Riposo [combinazione 14]



Tombini e ponticelli idraulici
IN08 Tombino idraulico 2.00 x 2.00 al km 27+246 – Relazione di calcolo

 COMMESSA
 LOTTO
 CODIFICA
 DOCUMENTO
 REV.
 FOGLIO

 IF26
 12 E ZZ
 CL
 IN0800 002
 A
 200 di 280

a Riposo [combinazione 15]

a Riposo [combinazione 16]

a Riposo [combinazione 17]

a Riposo [combinazione 18]

a Riposo [combinazione 19]

a Riposo [combinazione 20]

a Riposo [combinazione 21]

a Riposo [combinazione 22]

a Riposo [combinazione 23]

a Riposo [combinazione 24]

Sisma

Identificazione del sito

Latitudine 41.213973

Longitudine 14.693540

Comune Ponte

Provincia Benevento

Regione Campania

Punti di interpolazione del reticolo 31431 - 31653 - 31654 - 31432

Tipo di opera

Tipo di costruzione Opera ordinaria

Vita nominale 75 anni

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

Vita di riferimento 113 anni

Combinazioni SLU

Accelerazione al suolo $a_g = 3.60 \text{ [m/s^2]}$

Coefficiente di amplificazione per tipo di sottosuolo (S) 1.18 Coefficiente di amplificazione topografica (St) 1.00 Coefficiente riduzione (β_m) 1.00

Rapporto intensità sismica verticale/orizzontale 0.50

 $Coefficiente \ di \ intensità \ sismica \ orizzontale \ (percento) \\ k_h = (a_g/g*\beta_m*St*Ss) = 43.42$

Coefficiente di intensità sismica verticale (percento) $k_v=0.50*k_h=21.71$

	JITALFERR
GR	UPPO FERROVIE DELLO STATO ITALIANI

Tombini e ponticelli idraulici

IN08 Tombino idraulico 2.00 x 2.00 al km 27+246 - Relazione di calcolo

 COMMESSA
 LOTTO
 CODIFICA
 DOCUMENTO
 REV.
 FOGLIO

 IF26
 12 E ZZ
 CL
 IN0800 002
 A
 201 di 280

Combinazioni SLE

 $Coefficiente \ di \ intensità \ sismica \ orizzontale \ (percento) \\ k_h = (a_g/g*\beta_m*St*Ss) = 0.00$

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

0.00 [°]

Coefficienti di spinta

N° combinazione	Statico	Sismico
1	0.384	0.000
2	0.470	0.000
3	0.384	0.000
4	0.470	0.000
5	0.384	0.000
6	0.384	0.000
7	0.470	0.000
8	0.470	0.000
9	0.384	0.000
10	0.384	0.000
11	0.470	0.000
12	0.470	0.000
13	0.384	1.106
14	0.470	1.176
15	0.384	1.106
16	0.470	0.000
17	0.384	0.000
18	0.384	0.000



Tombini e ponticelli idraulici IN08 Tombino idraulico 2.00 x 2.00 al km 27+246 – Relazione di calcolo
 COMMESSA
 LOTTO
 CODIFICA
 DOCUMENTO
 REV.
 FOGLIO

 IF26
 12 E ZZ
 CL
 IN0800 002
 A
 202 di 280

19	0.384	0.000
20	0.384	0.000
21	0.384	0.000
22	0.384	0.000
23	0.384	0.000
24	0.384	0.000

$\underline{Discretizzazione\ strutturale}$

27
14
25
25
28
26
26



Tombini e ponticelli idraulici

IN08 Tombino idraulico 2.00 x 2.00 al km 27+246 - Relazione di calcolo

 COMMESSA
 LOTTO
 CODIFICA
 DOCUMENTO
 REV.
 FOGLIO

 IF26
 12 E ZZ
 CL
 IN0800 002
 A
 203 di 280

Analisi della combinazione n° 1

Analisi della combinazione n° 2

Analisi della combinazione n° 3

Analisi della combinazione nº 4

Analisi della combinazione n° 5

Analisi della combinazione nº 6

Analisi della combinazione n° 7

Analisi della combinazione nº 8

Analisi della combinazione n° 9

Analisi della combinazione n° 10

Analisi della combinazione nº 11

Analisi della combinazione n° 12

Analisi della combinazione n° 13

Analisi della combinazione n° 14



Tombini e ponticelli idraulici
IN08 Tombino idraulico 2.00 x 2.00 al km 27+24

IN08 Tombino idraulico 2.00 x 2.00 al km 27+246 - Relazione di calcolo

 COMMESSA
 LOTTO
 CODIFICA
 DOCUMENTO
 REV.
 FOGLIO

 IF26
 12 E ZZ
 CL
 IN0800 002
 A
 204 di 280

Analisi della combinazione n° 15

Analisi della combinazione n° 16

Analisi della combinazione n° 17

Analisi della combinazione n° 18

Analisi della combinazione n° 19

Analisi della combinazione n° 20

Analisi della combinazione n° 21

Analisi della combinazione n° 22

Analisi della combinazione n° 23

Analisi della combinazione n° 24



RADDOPPIO TRATTA CANCELLO-BENEVENTO II LOTTO FUNZIONALE FRASSO TELESINO – VITULANO 1° LOTTO FUNZIONALE FRASSO TELESINO – TELESE

FOGLIO

205 di 280

CODIFICA REV. DOCUMENTO IF26 12 E ZZ CL IN0800 002 Α IN08 Tombino idraulico 2.00 x 2.00 al km 27+246 -

Verifiche combinazioni SLU

Simbologia adottata ed unità di misura

Relazione di calcolo

X $Ascissa/Ordinata\ sezione,\ espresso\ in\ m$

Μ Momento flettente, espresso in kNm

V Taglio, espresso in kN

 $S for zo\ normale,\ espresso\ in\ kN$ N

Sforzo normale ultimo, espressa in kN N_u

 M_u Momento ultimo, espressa in kNm

 A_{fi} $Area\ armatura\ inferiore,\ espresse\ in\ mq$

Area armatura superiore, espresse in mq A_{fs}

CSCoeff. di sicurezza sezione

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

Aliquota taglio assorbita dal calcestruzzo in elementi con armature trasversali, espressa in kN V_{Rcd}

Aliquota taglio assorbita armature trasversali, espressa in kN

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

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

Base sezione B = 100 cm

H = 0.4000 mAltezza sezione

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N_{u}	$\mathbf{M_u}$	$\mathbf{A_{fi}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	CS
1	0.20	67.00 (67.00)	87.25	223.76	171.83	0.001005	0.001005	2.56
2	0.76	-15.94 (-48.49)	87.25	344.08	-191.24	0.001005	0.001005	3.94
3	1.40	-54.15 (-54.47)	87.25	293.20	-183.03	0.001005	0.001005	3.36
4	2.04	-27.48 (-54.47)	87.25	293.20	-183.03	0.001005	0.001005	3.36
5	2.60	55.71 (67.00)	87.25	223.76	171.83	0.001005	0.001005	2.56

Verifiche taglio

N°	X	V	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rd}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{R}\mathbf{s}\mathbf{d}}$	$V_{ m Rcd}$	\mathbf{A}_{sw}
1	0.20	-180.52	180.94	0.00	0.00	0.000000
2	0.76	-100.47	180.94	0.00	0.00	0.000000
3	1.40	-2.85	180.94	0.00	0.00	0.000000



Tombini e ponticelli idraulici IN08 Tombino idraulico 2.00 x 2.00 al km 27+246 – Relazione di calcolo COMMESSA LOTTO CODIFICA DOCUMENTO REV. FOGLIO

IF26 12 E ZZ CL IN0800 002 A 206 di 280

4	2.04	105.03	180.94	0.00	0.00	0.000000
5	2.60	190.01	180.94	0.00	1518.42	0.000000

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

Base sezione B = 100 cmAltezza sezione H = 0.4000 m

Verifiche presso-flessione

\mathbf{N}°	X	M	N	N_u	$\mathbf{M}_{\mathbf{u}}$	$\mathbf{A_{fi}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	CS
1	0.20	-40.99 (-58.91)	57.40	156.93	-161.05	0.001005	0.001005	2.73
2	0.73	21.82 (46.66)	62.51	231.94	173.15	0.001005	0.001005	3.71
3	1.40	46.66 (46.66)	68.89	263.01	178.16	0.001005	0.001005	3.82
4	2.00	18.03 (46.54)	74.63	293.64	183.10	0.001005	0.001005	3.93
5	2.60	-58.91 (-58.91)	80.37	237.43	-174.04	0.001005	0.001005	2.95

Verifiche taglio

\mathbf{A}_{sw}	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rcd}}$	${f V}_{f Rsd}$	${f V}_{ m Rd}$	V	X	N°
0.000000	0.00	0.00	176.91	153.56	0.20	1
0.000000	0.00	0.00	177.60	81.99	0.73	2
0.000000	0.00	0.00	178.46	-7.47	1.40	3
0.000000	0.00	0.00	179.24	-87.98	2.00	4
0.000000	0.00	0.00	180.01	-168.49	2.60	5

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

Base sezione B = 100 cmAltezza sezione H = 0.4000 m

Verifiche presso-flessione

\mathbf{N}°	X	M	N	N_{u}	$M_{\rm u}$	${f A_{fi}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	CS
1	0.20	-67.00 (-67.00)	185.33	677.88	-245.07	0.001005	0.001005	3.66
2	0.75	-28.66 (-44.84)	178.00	1392.39	-350.76	0.001005	0.001005	7.82
3	1.40	-10.07 (-12.77)	169.44	5255.30	-396.11	0.001005	0.001005	31.01
4	2.00	-15.67 (-24.22)	161.50	3241.13	-486.09	0.001005	0.001005	20.07
5	2.60	-40.99 (-59.59)	153.56	598.58	-232.28	0.001005	0.001005	3.90



Tombini e ponticelli idraulici

IN08 Tombino idraulico 2.00 x 2.00 al km 27+246 -Relazione di calcolo

COMMESSA LOTTO CODIFICA DOCUMENTO IF26

12 E ZZ CL IN0800 002 Α 207 di 280

REV.

FOGLIO

Verifiche taglio

N°	X	V	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rd}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{R}\mathbf{s}\mathbf{d}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rcd}}$	\mathbf{A}_{sw}
1	0.20	89.03	194.18	0.00	0.00	0.000000
2	0.75	49.93	193.19	0.00	0.00	0.000000
3	1.40	8.34	192.04	0.00	0.00	0.000000
4	2.00	-26.40	190.96	0.00	0.00	0.000000
5	2.60	-57.40	189.89	0.00	0.00	0.000000

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

Base sezione B = 100 cmH = 0.4000 mAltezza sezione

Verifiche presso-flessione

\mathbf{N}°	X	M	N	N_u	$\mathbf{M}_{\mathbf{u}}$	$\mathbf{A_{fi}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{fs}}$	CS
1	0.20	-55.71 (-58.91)	200.27	1008.01	-296.52	0.001005	0.001005	5.03
2	0.75	-20.27 (-33.98)	192.93	2619.40	-461.37	0.001005	0.001005	13.58
3	1.40	-7.93 (-9.28)	184.38	6133.54	-308.59	0.001005	0.001005	33.27
4	2.00	-22.17 (-36.26)	176.44	2036.49	-418.50	0.001005	0.001005	11.54
5	2.60	-58.91 (-58.91)	168.49	720.63	-251.96	0.001005	0.001005	4.28

Verifiche taglio

\mathbf{A}_{sw}	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rcd}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{R}\mathbf{s}\mathbf{d}}$	${f V_{Rd}}$	\mathbf{V}	X	\mathbf{N}°
0.000000	0.00	0.00	196.20	-85.47	0.20	1
0.000000	0.00	0.00	195.21	-42.31	0.75	2
0.000000	0.00	0.00	194.05	4.14	1.40	3
0.000000	0.00	0.00	192.98	43.48	2.00	4
0.000000	0.00	0.00	191.91	78.40	2.60	5

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

Base sezione B = 100 cmAltezza sezione $H=0.4000\ m$

Verifiche presso-flessione



Tombini e ponticelli idraulici IN08 Tombino idraulico 2.00 x 2.00 al km 27+246 – Relazione di calcolo

COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
IF26	12 E ZZ	CL	IN0800 002	Α	208 di 280

N°	X	M	N	$N_{\rm u}$	$\mathbf{M_u}$	${f A_{fi}}$	${f A_{fs}}$	CS
1	0.20	58.81 (58.81)	86.81	262.98	178.16	0.001005	0.001005	3.03
2	0.76	-10.56 (-37.86)	86.81	493.93	-215.40	0.001005	0.001005	5.69
3	1.40	-42.67 (-42.95)	86.81	406.95	-201.38	0.001005	0.001005	4.69
4	2.04	-20.50 (-42.95)	86.81	406.95	-201.38	0.001005	0.001005	4.69
5	2.60	49.07 (58.81)	86.81	262.98	178.16	0.001005	0.001005	3.03

Verifiche taglio

\mathbf{A}_{sw}	${f V}_{f Rcd}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{R}\mathbf{s}\mathbf{d}}$	$ m V_{Rd}$	\mathbf{v}	X	N°
0.000000	0.00	0.00	180.88	-150.84	0.20	1
0.000000	0.00	0.00	180.88	-84.26	0.76	2
0.000000	0.00	0.00	180.88	-2.72	1.40	3
0.000000	0.00	0.00	180.88	87.67	2.04	4
0.000000	0.00	0.00	180.88	159.12	2.60	5

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

Base sezione B = 100 cmAltezza sezione H = 0.4000 m

Verifiche presso-flessione

N °	X	M	N	N_{u}	$\mathbf{M}_{\mathbf{u}}$	${f A_{fi}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	CS
1	0.20	-37.55 (-53.00)	61.61	194.23	-167.07	0.001005	0.001005	3.15
2	0.73	16.14 (37.35)	66.01	335.59	189.87	0.001005	0.001005	5.08
3	1.40	37.35 (37.35)	71.51	376.04	196.39	0.001005	0.001005	5.26
4	2.00	12.83 (37.22)	76.46	416.97	202.99	0.001005	0.001005	5.45
5	2.60	-53.00 (-53.00)	81.41	277.20	-180.45	0.001005	0.001005	3.40

Verifiche taglio

N°	X	V	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rd}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{R}\mathbf{s}\mathbf{d}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rcd}}$	\mathbf{A}_{sw}
1	0.20	131.26	177.48	0.00	0.00	0.000000
2	0.73	70.06	178.07	0.00	0.00	0.000000
3	1.40	-6.44	178.82	0.00	0.00	0.000000
4	2.00	-75.29	179.48	0.00	0.00	0.000000



Tombini e ponticelli idraulici

IN08 Tombino idraulico 2.00 x 2.00 al km 27+246 - Relazione di calcolo

COMMESSA LOTTO CODIFICA DOCUMENTO REV. FOGLIO

IF26 12 E ZZ CL IN0800 002 A 209 di 280

5 2.60 -144.13 180.15 0.00 0.00 0.000000

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

Base sezione B = 100 cmAltezza sezione H = 0.4000 m

Verifiche presso-flessione

CS	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	${f A_{fi}}$	$M_{\rm u}$	$N_{\rm u}$	N	M	X	\mathbf{N}°
4.01	0.001005	0.001005	-235.88	620.90	154.80	-58.81 (-58.81)	0.20	1
9.72	0.001005	0.001005	-357.59	1452.34	149.36	-20.92 (-36.78)	0.75	2
44.91	0.001005	0.001005	-239.41	6423.00	143.03	-3.19 (-5.33)	1.40	3
24.87	0.001005	0.001005	-487.37	3410.38	137.14	-10.14 (-19.60)	2.00	4
3.74	0.001005	0.001005	-214.82	490.32	131.26	-37.55 (-57.51)	2.60	5

Verifiche taglio

\mathbf{A}_{sw}	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rcd}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{R}\mathbf{s}\mathbf{d}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rd}}$	V	X	N°
0.000000	0.00	0.00	190.06	88.34	0.20	1
0.000000	0.00	0.00	189.33	48.93	0.75	2
0.000000	0.00	0.00	188.47	6.60	1.40	3
0.000000	0.00	0.00	187.68	-29.20	2.00	4
0.000000	0.00	0.00	186.88	-61.61	2.60	5

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

Base sezione B = 100 cmAltezza sezione H = 0.4000 m

Verifiche presso-flessione

CS	$\mathbf{A}_{\mathbf{fs}}$	$\mathbf{A_{fi}}$	$\mathbf{M}_{\mathbf{u}}$	N_{u}	N	M	X	\mathbf{N}°
5.23	0.001005	0.001005	-277.17	876.91	167.67	-49.07 (-53.00)	0.20	1
17.15	0.001005	0.001005	-470.30	2783.04	162.24	-13.69 (-27.42)	0.75	2
42.48	0.001005	0.001005	-114.82	6622.84	155.90	-1.35 (-2.70)	1.40	3
14.27	0.001005	0.001005	-427.70	2140.53	150.02	-15.74 (-29.98)	2.00	4
4.56	0.001005	0.001005	-241.80	657.64	144.13	-53.00 (-53.00)	2.60	5



Tombini e ponticelli idraulici

IN08 Tombino idraulico 2.00 x 2.00 al km 27+246 -Relazione di calcolo

COMMESSA LOTTO CODIFICA DOCUMENTO IF26 12 E ZZ CL

REV. IN0800 002 Α 210 di 280

FOGLIO

Verifiche taglio

\mathbf{N}°	X	\mathbf{v}	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rd}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{R}\mathbf{s}\mathbf{d}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rcd}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{sw}}$
1	0.20	-85.27	191.80	0.00	0.00	0.000000
2	0.75	-42.36	191.06	0.00	0.00	0.000000
3	1.40	4.17	190.21	0.00	0.00	0.000000
4	2.00	43.93	189.41	0.00	0.00	0.000000
5	2.60	79.71	188.62	0.00	0.00	0.000000

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

B = 100 cmBase sezione

H = 0.4000 mAltezza sezione

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N_{u}	$\mathbf{M}_{\mathbf{u}}$	${f A_{fi}}$	$\mathbf{A_{fs}}$	CS
1	0.20	60.25 (60.25)	77.28	219.52	171.15	0.001005	0.001005	2.84
2	0.76	-17.17 (-47.16)	77.28	302.32	-184.50	0.001005	0.001005	3.91
3	1.40	-51.78 (-51.89)	77.28	266.06	-178.65	0.001005	0.001005	3.44
4	2.04	-25.83 (-51.89)	77.28	266.06	-178.65	0.001005	0.001005	3.44
5	2.60	51.78 (60.25)	77.28	219.52	171.15	0.001005	0.001005	2.84

Verifiche taglio

\mathbf{N}°	X	V	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rd}}$	V_{Rsd}	V_{Rcd}	\mathbf{A}_{sw}
1	0.20	-169.62	179.59	0.00	0.00	0.000000
2	0.76	-92.55	179.59	0.00	0.00	0.000000
3	1.40	-0.66	179.59	0.00	0.00	0.000000
4	2.04	98.95	179.59	0.00	0.00	0.000000
5	2.60	176.19	179.59	0.00	0.00	0.000000

<u>Verifica sezioni traverso [Combinazione nº 3 - SLU (Caso A1-M1)]</u>

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione $H=0.4000\ m$

Verifiche presso-flessione

Ν° \mathbf{X} \mathbf{M} N_u M_{u} $\mathbf{A_{fi}}$ A_{fs} CS



Tombini e ponticelli idraulici							
IN08 Tombino idraulico 2.00 x 2.00 al km 27+246 -							
Relazione di calcolo							

COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
IF26	12 E ZZ	CL	IN0800 002	Α	211 di 280

1	0.20	-47.36 (-60.80)	57.92	152.79	-160.39	0.001005	0.001005	2.64
2	0.73	11.11 (34.81)	61.75	337.32	190.15	0.001005	0.001005	5.46
3	1.40	34.81 (34.81)	66.54	375.11	196.24	0.001005	0.001005	5.64
4	2.00	9.23 (34.81)	70.84	411.25	202.07	0.001005	0.001005	5.81
5	2.60	-60.80 (-60.80)	75.15	209.54	-169.54	0.001005	0.001005	2.79

Verifiche taglio

\mathbf{A}_{sw}	$V_{ m Rcd}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{R}\mathbf{s}\mathbf{d}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rd}}$	V	X	N°
0.000000	0.00	0.00	176.98	142.55	0.20	1
0.000000	0.00	0.00	177.50	76.70	0.73	2
0.000000	0.00	0.00	178.14	-5.60	1.40	3
0.000000	0.00	0.00	178.73	-79.68	2.00	4
0.000000	0.00	0.00	179.31	-153.75	2.60	5

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

Base sezione B = 100 cmAltezza sezione H = 0.4000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N_u	$\mathbf{M}_{\mathbf{u}}$	${f A_{fi}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{fs}}$	CS
1	0.20	-60.25 (-60.25)	174.32	736.39	-254.51	0.001005	0.001005	4.22
2	0.75	-27.05 (-40.59)	166.99	1487.85	-361.64	0.001005	0.001005	8.91
3	1.40	-12.85 (-13.78)	158.43	4883.25	-424.64	0.001005	0.001005	30.82
4	2.00	-20.98 (-30.51)	150.49	2086.14	-422.89	0.001005	0.001005	13.86
5	2.60	-47.36 (-60.25)	142.55	519.35	-219.50	0.001005	0.001005	3.64

Verifiche taglio

\mathbf{A}_{sw}	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rcd}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{R}\mathbf{s}\mathbf{d}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rd}}$	\mathbf{V}	X	N°
0.000000	0.00	0.00	192.70	78.61	0.20	1
0.000000	0.00	0.00	191.71	41.79	0.75	2
0.000000	0.00	0.00	190.55	2.87	1.40	3
0.000000	0.00	0.00	189.48	-29.39	2.00	4
0.000000	0.00	0.00	188.41	-57.92	2.60	5

Tombini e ponticelli idraulici

IN08 Tombino idraulico 2.00 x 2.00 al km 27+246 - Relazione di calcolo

COMMESSA LOTTO CODIFICA DOCUMENTO REV. FOGLIO

IF26 12 E ZZ CL IN0800 002 A 212 di 280

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

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 0.4000 m

Verifiche presso-flessione

\mathbf{N}°	X	M	N	N_{u}	$\mathbf{M}_{\mathbf{u}}$	$\mathbf{A_{fi}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	CS
1	0.20	-51.78 (-60.80)	185.52	815.48	-267.26	0.001005	0.001005	4.40
2	0.75	-20.75 (-32.44)	178.19	2488.17	-453.02	0.001005	0.001005	13.96
3	1.40	-11.24 (-13.35)	169.64	5146.59	-404.95	0.001005	0.001005	30.34
4	2.00	-25.86 (-39.54)	161.69	1471.37	-359.76	0.001005	0.001005	9.10
5	2.60	-60.80 (-60.80)	153.75	579.64	-229.22	0.001005	0.001005	3.77

Verifiche taglio

\mathbf{A}_{sw}	${f V}_{f Rcd}$	${f V}_{f Rsd}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rd}}$	\mathbf{V}	X	N°
0.000000	0.00	0.00	194.21	-75.94	0.20	1
0.000000	0.00	0.00	193.22	-36.08	0.75	2
0.000000	0.00	0.00	192.06	6.49	1.40	3
0.000000	0.00	0.00	190.99	42.21	2.00	4
0.000000	0.00	0.00	189.92	73.67	2.60	5

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

Base sezione B = 100 cmAltezza sezione H = 0.4000 m

Verifiche presso-flessione

\mathbf{N}°	X	M	N	N_{u}	$\mathbf{M_u}$	${f A_{fi}}$	$\mathbf{A_{fs}}$	CS
1	0.20	52.84 (52.84)	77.37	260.22	177.71	0.001005	0.001005	3.36
2	0.76	-11.77 (-36.85)	77.37	430.88	-205.23	0.001005	0.001005	5.57
3	1.40	-40.76 (-40.88)	77.37	369.80	-195.38	0.001005	0.001005	4.78
4	2.04	-19.23 (-40.88)	77.37	369.80	-195.38	0.001005	0.001005	4.78
5	2.60	45.54 (52.84)	77.37	260.22	177.71	0.001005	0.001005	3.36

Verifiche taglio



Tombini e ponticelli idraulici

IN08 Tombino idraulico 2.00 x 2.00 al km 27+246 - Relazione di calcolo

COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
IF26	12 E ZZ	CL	IN0800 002	Α	213 di 280

\mathbf{N}°	X	V	V_{Rd}	V_{Rsd}	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rcd}}$	\mathbf{A}_{sw}
1	0.20	-141.44	179.61	0.00	0.00	0.000000
2	0.76	-77.43	179.61	0.00	0.00	0.000000
3	1.40	-0.83	179.61	0.00	0.00	0.000000
4	2.04	82.42	179.61	0.00	0.00	0.000000
5	2.60	147.21	179.61	0.00	0.00	0.000000

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

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 0.4000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N_u	$\mathbf{M}_{\mathbf{u}}$	${f A_{fi}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	CS
1	0.20	-42.62 (-54.21)	60.99	186.60	-165.84	0.001005	0.001005	3.06
2	0.73	7.32 (27.54)	64.29	508.14	217.69	0.001005	0.001005	7.90
3	1.40	27.54 (27.54)	68.42	562.53	226.47	0.001005	0.001005	8.22
4	2.00	5.66 (27.54)	72.13	615.37	234.99	0.001005	0.001005	8.53
5	2.60	-54.21 (-54.21)	75.84	245.27	-175.30	0.001005	0.001005	3.23

Verifiche taglio

\mathbf{A}_{sw}	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rcd}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{R}\mathbf{s}\mathbf{d}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rd}}$	V	X	\mathbf{N}°
0.000000	0.00	0.00	177.40	121.77	0.20	1
0.000000	0.00	0.00	177.84	65.50	0.73	2
0.000000	0.00	0.00	178.40	-4.83	1.40	3
0.000000	0.00	0.00	178.90	-68.13	2.00	4
0.000000	0.00	0.00	179.40	-131.43	2.60	5

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

Base sezione B = 100 cmAltezza sezione H = 0.4000 m

Verifiche presso-flessione

\mathbf{N}°	X	\mathbf{M}	N	N_u	$\mathbf{M}_{\mathbf{u}}$	$\mathbf{A_{fi}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{fs}}$	CS
1	0.20	-52.84 (-52.84)	145.31	670.77	-243.92	0.001005	0.001005	4.62



Tombini e ponticelli idraulici
IN08 Tombino idraulico 2.00 x 2.00 al km 27+246 -
Relazione di calcolo

COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
IF26	12 E ZZ	CL	IN0800 002	Α	214 di 280

2	0.75	-19.73 (-33.18)	139.87	1558.55	-369.69	0.001005	0.001005	11.14
3	1.40	-5.88 (-6.52)	133.54	6187.55	-302.28	0.001005	0.001005	46.34
4	2.00	-14.80 (-24.91)	127.65	2235.08	-436.07	0.001005	0.001005	17.51
5	2.60	-42.62 (-52.84)	121.77	497.86	-216.04	0.001005	0.001005	4 09

Verifiche taglio

\mathbf{A}_{sw}	${ m V}_{ m Red}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{R}\mathbf{s}\mathbf{d}}$	${f V}_{ m Rd}$	V	X	\mathbf{N}°
0.000000	0.00	0.00	188.78	78.52	0.20	1
0.000000	0.00	0.00	188.05	41.52	0.75	2
0.000000	0.00	0.00	187.19	2.00	1.40	3
0.000000	0.00	0.00	186.40	-31.19	2.00	4
0.000000	0.00	0.00	185.60	-60.99	2.60	5

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

Base sezione B = 100 cmAltezza sezione H = 0.4000 m

Verifiche presso-flessione

\mathbf{N}°	X	M	N	N_u	$\mathbf{M}_{\mathbf{u}}$	${f A_{fi}}$	$\mathbf{A_{fs}}$	CS
1	0.20	-45.54 (-54.21)	154.96	719.98	-251.86	0.001005	0.001005	4.65
2	0.75	-14.30 (-26.16)	149.53	2647.94	-463.19	0.001005	0.001005	17.71
3	1.40	-4.50 (-6.46)	143.19	6329.10	-285.73	0.001005	0.001005	44.20
4	2.00	-19.00 (-32.69)	137.31	1547.76	-368.46	0.001005	0.001005	11.27
5	2.60	-54.21 (-54.21)	131.43	540.41	-222.90	0.001005	0.001005	4.11

Verifiche taglio

$\mathbf{A}_{\mathbf{sw}}$	V_{Rcd}	V_{Rsd}	V_{Rd}	V	X	N°
0.000000	0.00	0.00	190.08	-76.22	0.20	1
0.000000	0.00	0.00	189.35	-36.59	0.75	2
0.000000	0.00	0.00	188.49	6.08	1.40	3
0.000000	0.00	0.00	187.70	42.24	2.00	4
0.000000	0.00	0.00	186.90	74.57	2.60	5



Tombini e ponticelli idraulici

IN08 Tombino idraulico 2.00 x 2.00 al km 27+246 - Relazione di calcolo

 $H=0.4000\ m$

 COMMESSA
 LOTTO
 CODIFICA
 DOCUMENTO
 REV.
 FOGLIO

 IF26
 12 E ZZ
 CL
 IN0800 002
 A
 215 di 280

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

Base sezione B = 100 cm

Verifiche presso-flessione

Altezza sezione

N°	X	M	N	N_{u}	$\mathbf{M_u}$	${f A_{fi}}$	\mathbf{A}_{fs}	CS
1	0.20	57.86 (57.86)	84.87	260.83	177.81	0.001005	0.001005	3.07
2	0.76	-3.27 (-28.12)	84.87	798.43	-264.51	0.001005	0.001005	9.41
3	1.40	-34.00 (-34.67)	84.87	548.98	-224.28	0.001005	0.001005	6.47
4	2.04	-17.14 (-34.67)	84.87	548.98	-224.28	0.001005	0.001005	6.47
5	2.60	43.50 (57.86)	84.87	260.83	177.81	0.001005	0.001005	3.07

Verifiche taglio

\mathbf{A}_{sw}	V_{Rcd}	$\mathbf{V}_{\mathbf{R}\mathbf{s}\mathbf{d}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rd}}$	V	X	\mathbf{N}°
0.000000	0.00	0.00	180.62	-130.30	0.20	1
0.000000	0.00	0.00	180.62	-76.69	0.76	2
0.000000	0.00	0.00	180.62	-6.84	1.40	3
0.000000	0.00	0.00	180.62	74.56	2.04	4
0.000000	0.00	0.00	180.62	140.77	2.60	5

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

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 0.4000 m

Verifiche presso-flessione

\mathbf{N}°	X	M	N	N_u	$\mathbf{M}_{\mathbf{u}}$	$\mathbf{A_{fi}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{fs}}$	CS
1	0.20	-29.90 (-48.53)	56.59	194.98	-167.19	0.001005	0.001005	3.45
2	0.73	11.39 (26.52)	61.70	505.29	217.23	0.001005	0.001005	8.19
3	1.40	26.50 (26.52)	68.08	594.44	231.61	0.001005	0.001005	8.73
4	2.00	5.41 (25.67)	73.82	727.92	253.14	0.001005	0.001005	9.86
5	2.60	-48.53 (-48.53)	79.56	302.55	-184.54	0.001005	0.001005	3.80

Verifiche taglio

 N° X V V_{Rd} V_{Rsd} V_{Rcd} A_{sw}



Tombini e ponticelli idraulici
IN08 Tombino idraulico 2.00 x 2.00 al km 27+246 -
Relazione di calcolo

COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
IF26	12 E ZZ	CL	IN0800 002	Α	216 di 280

1	0.20	101.76	176.80	0.00	0.00	0.000000
2	0.73	53.08	177.49	0.00	0.00	0.000000
3	1.40	-7.76	178.35	0.00	0.00	0.000000
4	2.00	-62.52	179.13	0.00	0.00	0.000000
5	2.60	-117.28	179.90	0.00	0.00	0.000000

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

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 0.4000 m

Verifiche presso-flessione

CS	$\mathbf{A_{fs}}$	${f A_{fi}}$	$\mathbf{M}_{\mathbf{u}}$	N_u	N	M	X	N°
3.74	0.001005	0.001005	-216.23	499.08	133.53	-57.86 (-57.86)	0.20	1
8.73	0.001005	0.001005	-309.96	1101.64	126.20	-19.07 (-35.51)	0.75	2
57.33	0.001005	0.001005	38.66	6745.01	117.65	0.05 (0.67)	1.40	3
35.74	0.001005	0.001005	-477.35	3921.18	109.70	-5.06 (-13.35)	2.00	4
4.27	0.001005	0.001005	-205.74	434.04	101.76	-29.90 (-48.24)	2.60	5

Verifiche taglio

\mathbf{N}°	X	\mathbf{v}	$\mathbf{V}_{ ext{Rd}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{R}\mathbf{s}\mathbf{d}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rcd}}$	\mathbf{A}_{sw}
1	0.20	89.84	187.19	0.00	0.00	0.000000
2	0.75	50.74	186.20	0.00	0.00	0.000000
3	1.40	9.15	185.04	0.00	0.00	0.000000
4	2.00	-25.59	183.97	0.00	0.00	0.000000
5	2.60	-56.59	182.90	0.00	0.00	0.000000

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

Base sezione B = 100 cmAltezza sezione H = 0.4000 m

Verifiche presso-flessione

\mathbf{N}°	X	M	N	N_{u}	$\mathbf{M_u}$	$\mathbf{A_{fi}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	CS
1	0.20	-43.50 (-48.53)	149.06	826.25	-269.00	0.001005	0.001005	5.54
2	0.75	-10.28 (-22.82)	141.72	2964.98	-477.37	0.001005	0.001005	20.92



> FOGLIO **217 di 280**

Tombini e ponticelli idraulici	COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.
IN08 Tombino idraulico 2.00 x 2.00 al km 27+246 – Relazione di calcolo	IF26	12 E ZZ	CL	IN0800 002	Α

3	1.40	0.84 (0.98)	133.17	6727.54	49.56	0.001005	0.001005	50.52
4	2.00	-13.21 (-27.08)	125.23	1865.42	-403.37	0.001005	0.001005	14.90
5	2.60	-48 53 (-48 53)	117.28	537.62	-222.45	0.001005	0.001005	4.58

Verifiche taglio

\mathbf{N}°	X	\mathbf{v}	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rd}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{R}\mathbf{s}\mathbf{d}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rcd}}$	\mathbf{A}_{sw}
1	0.20	-79.90	189.28	0.00	0.00	0.000000
2	0.75	-38.69	188.29	0.00	0.00	0.000000
3	1.40	5.54	187.14	0.00	0.00	0.000000
4	2.00	42.79	186.07	0.00	0.00	0.000000
5	2.60	74.33	185.00	0.00	0.00	0.000000

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

 $B = 100 \ cm$ $Altezza \ sezione \qquad \qquad H = 0.4000 \ m$

Verifiche presso-flessione

\mathbf{N}°	X	M	N	N_u	$\mathbf{M}_{\mathbf{u}}$	$\mathbf{A_{fi}}$	$\mathbf{A_{fs}}$	CS
1	0.20	46.62 (46.62)	64.15	240.10	174.47	0.001005	0.001005	3.74
2	0.76	-14.26 (-36.56)	64.15	332.16	-189.31	0.001005	0.001005	5.18
3	1.40	-38.04 (-38.04)	64.15	314.40	-186.45	0.001005	0.001005	4.90
4	2.04	-14.27 (-38.04)	64.15	314.40	-186.45	0.001005	0.001005	4.90
5	2.60	46.61 (46.62)	64.15	240.10	174.47	0.001005	0.001005	3.74

\mathbf{A}_{sw}	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rcd}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{R}\mathbf{s}\mathbf{d}}$	${f V}_{ m Rd}$	V	X	N°
0.000000	0.00	0.00	177.82	-136.91	0.20	1
0.000000	0.00	0.00	177.82	-68.83	0.76	2
0.000000	0.00	0.00	177.82	5.94	1.40	3
0.000000	0.00	0.00	177.82	80.73	2.04	4
0.000000	0.00	0.00	177.82	134.72	2.60	5



Tombini e ponticelli idraulici

IN08 Tombino idraulico 2.00 x 2.00 al km 27+246 - Relazione di calcolo

 COMMESSA
 LOTTO
 CODIFICA
 DOCUMENTO
 REV.
 FOGLIO

 IF26
 12 E ZZ
 CL
 IN0800 002
 A
 218 di 280

Base sezione B = 100 cmAltezza sezione H = 0.4000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N_{u}	$\mathbf{M}_{\mathbf{u}}$	${f A_{fi}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	CS
1	0.20	-32.80 (-32.80)	42.69	223.61	-171.81	0.001005	0.001005	5.24
2	0.73	12.63 (32.35)	42.69	227.58	172.45	0.001005	0.001005	5.33
3	1.40	32.92 (32.92)	42.69	222.61	171.65	0.001005	0.001005	5.21
4	2.00	16.49 (32.92)	42.69	222.61	171.65	0.001005	0.001005	5.21
5	2.60	-32.80 (-32.80)	42.69	223.61	-171.81	0.001005	0.001005	5.24

Verifiche taglio

\mathbf{N}°	X	V	V_{Rd}	$\mathbf{V}_{\mathbf{R}\mathbf{s}\mathbf{d}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rcd}}$	\mathbf{A}_{sw}
1	0.20	109.52	174.93	0.00	0.00	0.000000
2	0.73	60.85	174.93	0.00	0.00	0.000000
3	1.40	0.00	174.93	0.00	0.00	0.000000
4	2.00	-54.76	174.93	0.00	0.00	0.000000
5	2.60	-109.52	174.93	0.00	0.00	0.000000

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

Base sezione B = 100 cmAltezza sezione H = 0.4000 m

Verifiche presso-flessione

\mathbf{N}°	X	M	N	$\mathbf{N_u}$	$\mathbf{M_u}$	$\mathbf{A_{fi}}$	$\mathbf{A_{fs}}$	CS
1	0.20	-46.62 (-46.62)	141.30	804.93	-265.56	0.001005	0.001005	5.70
2	0.75	-19.53 (-30.60)	133.96	1677.81	-383.28	0.001005	0.001005	12.52
3	1.40	-7.66 (-8.71)	125.41	5459.06	-379.33	0.001005	0.001005	43.53
4	2.00	-13.34 (-20.33)	117.47	2693.10	-466.07	0.001005	0.001005	22.93
5	2.60	-32.80 (-46.62)	109.52	513.50	-218.56	0.001005	0.001005	4.69

$\mathbf{A}_{\mathbf{sw}}$	V_{Rcd}	${f V}_{ m Rsd}$	${f V}_{ m Rd}$	V	X	N°
0.000000	0.00	0.00	188.24	64.15	0.20	1



Tombini e ponticelli idraulici
IN08 Tombino idraulico 2.00 x 2.00 al km 27+246 -
Relazione di calcolo

COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
IF26	12 E ZZ	CL	IN0800 002	Α	219 di 280

2	0.75	34.19	187.25	0.00	0.00	0.000000
3	1.40	3.26	186.09	0.00	0.00	0.000000
4	2.00	-21.58	185.02	0.00	0.00	0.000000
5	2.60	-42.69	183.95	0.00	0.00	0.000000

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

Base sezione B = 100 cmAltezza sezione H = 0.4000 m

Verifiche presso-flessione

\mathbf{N}°	X	M	N	N_u	$\mathbf{M}_{\mathbf{u}}$	${f A_{fi}}$	$\mathbf{A_{fs}}$	CS
1	0.20	-46.61 (-46.61)	141.29	805.02	-265.57	0.001005	0.001005	5.70
2	0.75	-19.52 (-30.60)	133.96	1678.11	-383.31	0.001005	0.001005	12.53
3	1.40	-7.65 (-8.71)	125.41	5459.91	-379.24	0.001005	0.001005	43.54
4	2.00	-13.33 (-20.33)	117.46	2693.73	-466.11	0.001005	0.001005	22.93
5	2.60	-32.80 (-46.61)	109.52	513.54	-218.56	0.001005	0.001005	4.69

Verifiche taglio

\mathbf{A}_{sw}	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rcd}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{R}\mathbf{s}\mathbf{d}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rd}}$	V	X	N°
0.000000	0.00	0.00	188.24	-64.15	0.20	1
0.000000	0.00	0.00	187.25	-34.19	0.75	2
0.000000	0.00	0.00	186.09	-3.26	1.40	3
0.000000	0.00	0.00	185.02	21.58	2.00	4
0.000000	0.00	0.00	183.95	42.69	2.60	5

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

Base sezione B = 100 cmAltezza sezione H = 0.4000 m

\mathbf{N}°	X	M	N	N_{u}	$\mathbf{M_u}$	$\mathbf{A_{fi}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{fs}}$	CS
1	0.20	40.14 (40.14)	62.24	280.72	181.02	0.001005	0.001005	4.51
2	0.76	-10.21 (-28.67)	62.24	453.55	-208.89	0.001005	0.001005	7.29
3	1.40	-29.88 (-29.88)	62.24	425.91	-204.43	0.001005	0.001005	6.84



Tombini e ponticelli idraulici IN08 Tombino idraulico 2.00 x 2.00 al km 27+246 – Relazione di calcolo COMMESSA LOTTO CODIFICA DOCUMENTO REV. FOGLIO

IF26 12 E ZZ CL IN0800 002 A 220 di 280

4	2.04	-10.21 (-29.88)	62.24	425.91	-204.43	0.001005	0.001005	6.84
5	2.60	40.13 (40.14)	62.24	280.72	181.02	0.001005	0.001005	4.51

Verifiche taglio

\mathbf{N}°	X	V	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rd}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{R}\mathbf{s}\mathbf{d}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rcd}}$	\mathbf{A}_{sw}
1	0.20	-113.25	177.56	0.00	0.00	0.000000
2	0.76	-56.97	177.56	0.00	0.00	0.000000
3	1.40	4.86	177.56	0.00	0.00	0.000000
4	2.04	66.71	177.56	0.00	0.00	0.000000
5	2.60	111.45	177.56	0.00	0.00	0.000000

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

Base sezione B = 100 cmAltezza sezione H = 0.4000 m

Verifiche presso-flessione

\mathbf{N}°	X	M	N	N_u	$\mathbf{M}_{\mathbf{u}}$	${f A_{fi}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	CS
1	0.20	-31.43 (-31.43)	45.98	259.86	-177.65	0.001005	0.001005	5.65
2	0.73	7.27 (24.06)	45.98	374.86	196.20	0.001005	0.001005	8.15
3	1.40	24.55 (24.55)	45.98	364.27	194.49	0.001005	0.001005	7.92
4	2.00	10.55 (24.55)	45.98	364.27	194.49	0.001005	0.001005	7.92
5	2.60	-31.43 (-31.43)	45.98	259.86	-177.65	0.001005	0.001005	5.65

Verifiche taglio

\mathbf{A}_{sw}	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rcd}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{R}\mathbf{s}\mathbf{d}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rd}}$	\mathbf{V}	X	N°
0.000000	0.00	0.00	175.37	93.30	0.20	1
0.000000	0.00	0.00	175.37	51.83	0.73	2
0.000000	0.00	0.00	175.37	0.00	1.40	3
0.000000	0.00	0.00	175.37	-46.65	2.00	4
0.000000	0.00	0.00	175.37	-93.30	2.60	5

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

Base sezione B = 100 cm



Tombini e ponticelli idraulici

IN08 Tombino idraulico 2.00 x 2.00 al km 27+246 - Relazione di calcolo

 COMMESSA
 LOTTO
 CODIFICA
 DOCUMENTO
 REV.
 FOGLIO

 IF26
 12 E ZZ
 CL
 IN0800 002
 A
 221 di 280

Altezza sezione H = 0.4000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N_u	$\mathbf{M}_{\mathbf{u}}$	$\mathbf{A_{fi}}$	$\mathbf{A_{fs}}$	CS
1	0.20	-40.14 (-40.14)	116.83	744.83	-255.87	0.001005	0.001005	6.38
2	0.75	-14.04 (-24.56)	111.40	1803.94	-397.65	0.001005	0.001005	16.19
3	1.40	-3.32 (-3.76)	105.07	6437.17	-230.57	0.001005	0.001005	61.27
4	2.00	-10.28 (-18.05)	99.18	2489.76	-453.12	0.001005	0.001005	25.10
5	2.60	-31.43 (-40.14)	93.30	504.80	-217.15	0.001005	0.001005	5.41

Verifiche taglio

N°	X	${f v}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rd}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{R}\mathbf{s}\mathbf{d}}$	V_{Rcd}	\mathbf{A}_{sw}
1	0.20	62.24	184.93	0.00	0.00	0.000000
2	0.75	32.46	184.20	0.00	0.00	0.000000
3	1.40	1.36	183.35	0.00	0.00	0.000000
4	2.00	-24.00	182.55	0.00	0.00	0.000000
5	2.60	-45.98	181.76	0.00	0.00	0.000000

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

Base sezione B = 100 cmAltezza sezione H = 0.4000 m

Verifiche presso-flessione

\mathbf{N}°	X	M	N	$N_{\rm u}$	$\mathbf{M}_{\mathbf{u}}$	$\mathbf{A_{fi}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	CS
1	0.20	-40.13 (-40.13)	116.83	744.90	-255.88	0.001005	0.001005	6.38
2	0.75	-14.04 (-24.55)	111.40	1804.30	-397.69	0.001005	0.001005	16.20
3	1.40	-3.32 (-3.76)	105.06	6437.43	-230.41	0.001005	0.001005	61.27
4	2.00	-10.27 (-18.05)	99.18	2490.27	-453.15	0.001005	0.001005	25.11
5	2.60	-31.43 (-40.13)	93.30	504.83	-217.16	0.001005	0.001005	5.41

$\mathbf{A}_{\mathbf{sw}}$	V _{Red}	V _{Rsd}	V _{Rd}	V	А	IN.
0.000000	0.00	0.00	184.93	-62.24	0.20	1
0.000000	0.00	0.00	184.20	-32.46	0.75	2



Tombini e ponticelli idraulici IN08 Tombino idraulico 2.00 x 2.00 al km 27+246 – Relazione di calcolo

COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
IF26	12 E ZZ	CL	IN0800 002	Α	222 di 280

3	1.40	-1.36	183.35	0.00	0.00	0.000000
4	2.00	24.00	182.55	0.00	0.00	0.000000
5	2.60	45.98	181.76	0.00	0.00	0.000000

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

Base sezione B = 100 cmAltezza sezione H = 0.4000 m

Verifiche presso-flessione

\mathbf{N}°	X	M	N	N_u	$\mathbf{M_u}$	${f A_{fi}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	CS
1	0.20	44.20 (44.20)	67.98	277.66	180.52	0.001005	0.001005	4.08
2	0.76	-9.95 (-30.18)	67.98	480.21	-213.19	0.001005	0.001005	7.06
3	1.40	-32.11 (-32.11)	67.98	436.36	-206.12	0.001005	0.001005	6.42
4	2.04	-11.95 (-32.11)	67.98	436.36	-206.12	0.001005	0.001005	6.42
5	2.60	42.24 (44.20)	67.98	277.66	180.52	0.001005	0.001005	4.08

Verifiche taglio

\mathbf{N}°	X	V	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rd}}$	V_{Rsd}	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rcd}}$	\mathbf{A}_{sw}
1	0.20	-120.77	178.34	0.00	0.00	0.000000
2	0.76	-62.43	178.34	0.00	0.00	0.000000
3	1.40	3.34	178.34	0.00	0.00	0.000000
4	2.04	70.90	178.34	0.00	0.00	0.000000
5	2.60	120.99	178.34	0.00	0.00	0.000000

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

Base sezione B = 100 cmAltezza sezione H = 0.4000 m

N°	X	M	N	N_{u}	$\mathbf{M_u}$	${f A_{fi}}$	$\mathbf{A_{fs}}$	CS
1	0.20	-31.00 (-34.09)	48.28	249.10	-175.92	0.001005	0.001005	5.16
2	0.73	10.70 (28.67)	49.16	321.70	187.63	0.001005	0.001005	6.54
3	1.40	28.76 (28.76)	50.26	330.32	189.02	0.001005	0.001005	6.57
4	2.00	12.66 (28.76)	51.25	339.45	190.49	0.001005	0.001005	6.62



Tombini e ponticelli idraulici

IN08 Tombino idraulico 2.00 x 2.00 al km 27+246 - Relazione di calcolo

 COMMESSA
 LOTTO
 CODIFICA
 DOCUMENTO
 REV.
 FOGLIO

 IF26
 12 E ZZ
 CL
 IN0800 002
 A
 223 di 280

5 2.60 -34.09 (-34.09) 52.24 276.24 -180.29 0.001005 0.001005 5.29

Verifiche taglio

\mathbf{N}°	X	V	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rd}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{R}\mathbf{s}\mathbf{d}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rcd}}$	\mathbf{A}_{sw}
1	0.20	100.89	175.68	0.00	0.00	0.000000
2	0.73	55.48	175.80	0.00	0.00	0.000000
3	1.40	-1.29	175.95	0.00	0.00	0.000000
4	2.00	-52.38	176.08	0.00	0.00	0.000000
5	2.60	-103.47	176.21	0.00	0.00	0.000000

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

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 0.4000 m

Verifiche presso-flessione

CS	$\mathbf{A}_{\mathbf{fs}}$	$\mathbf{A_{fi}}$	$\mathbf{M}_{\mathbf{u}}$	N_{u}	N	M	X	\mathbf{N}°
5.63	0.001005	0.001005	-248.63	699.94	124.42	-44.20 (-44.20)	0.20	1
14.15	0.001005	0.001005	-383.90	1683.28	118.99	-15.29 (-27.14)	0.75	2
57.41	0.001005	0.001005	-211.36	6467.99	112.66	-2.63 (-3.68)	1.40	3
28.32	0.001005	0.001005	-479.68	3024.33	106.77	-9.09 (-16.93)	2.00	4
4.86	0.001005	0.001005	-214.83	490.40	100.89	-31.00 (-44.20)	2.60	5

Verifiche taglio

$\mathbf{A}_{\mathbf{sw}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rcd}}$	${ m V}_{ m Rsd}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rd}}$	V	X	N°
0.000000	0.00	0.00	185.96	68.29	0.20	1
0.000000	0.00	0.00	185.23	36.58	0.75	2
0.000000	0.00	0.00	184.37	3.24	1.40	3
0.000000	0.00	0.00	183.58	-24.21	2.00	4
0.000000	0.00	0.00	182.78	-48.28	2.60	5

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

Base sezione B = 100 cmAltezza sezione H = 0.4000 m



Tombini e ponticelli idraulici

IN08 Tombino idraulico 2.00 x 2.00 al km 27+246 - Relazione di calcolo

COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
IF26	12 E ZZ	CL	IN0800 002	Α	224 di 280

Verifiche presso-flessione

\mathbf{N}°	X	M	N	N_u	$\mathbf{M}_{\mathbf{u}}$	$\mathbf{A_{fi}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{fs}}$	CS
1	0.20	-42.24 (-42.24)	127.00	792.23	-263.51	0.001005	0.001005	6.24
2	0.75	-13.84 (-25.26)	121.57	1997.60	-415.06	0.001005	0.001005	16.43
3	1.40	-2.26 (-2.61)	115.23	6568.21	-148.88	0.001005	0.001005	57.00
4	2.00	-10.21 (-19.01)	109.35	2673.36	-464.81	0.001005	0.001005	24.45
5	2.60	-34.09 (-42.24)	103.47	549.55	-224.37	0.001005	0.001005	5.31

Verifiche taglio

\mathbf{A}_{sw}	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rcd}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{R}\mathbf{s}\mathbf{d}}$	${ m V_{Rd}}$	V	X	N°
0.000000	0.00	0.00	186.31	-67.67	0.20	1
0.000000	0.00	0.00	185.57	-35.26	0.75	2
0.000000	0.00	0.00	184.72	-1.08	1.40	3
0.000000	0.00	0.00	183.92	27.16	2.00	4
0.000000	0.00	0.00	183.13	51.90	2.60	5

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

 $B = 100 \ cm$ $Altezza \ sezione \qquad \qquad H = 0.4000 \ m$

Verifiche presso-flessione

\mathbf{N}°	X	M	N	N_u	$\mathbf{M_u}$	${f A_{fi}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	CS
1	0.20	53.39 (53.39)	75.49	248.65	175.85	0.001005	0.001005	3.29
2	0.76	-7.67 (-31.88)	75.49	520.08	-219.62	0.001005	0.001005	6.89
3	1.40	-36.66 (-37.05)	75.49	412.04	-202.20	0.001005	0.001005	5.46
4	2.04	-18.08 (-37.05)	75.49	412.04	-202.20	0.001005	0.001005	5.46
5	2.60	42.62 (53.39)	75.49	248.65	175.85	0.001005	0.001005	3.29

\mathbf{A}_{sw}	$V_{ m Rcd}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{R}\mathbf{s}\mathbf{d}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rd}}$	\mathbf{V}	X	N°
0.000000	0.00	0.00	179.35	-131.95	0.20	1
0.000000	0.00	0.00	179.35	-74.71	0.76	2
0.000000	0.00	0.00	179.35	-3.65	1.40	3



Tombini e ponticelli idraulici IN08 Tombino idraulico 2.00 x 2.00 al km 27+246 – Relazione di calcolo COMMESSA LOTTO CODIFICA DOCUMENTO REV. FOGLIO

IF26 12 E ZZ CL IN0800 002 A 225 di 280

4	2.04	76.10	179.35	0.00	0.00	0.000000
5	2.60	139.26	179.35	0.00	0.00	0.000000

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

Base sezione B = 100 cmAltezza sezione H = 0.4000 m

Verifiche presso-flessione

\mathbf{N}°	X	M	N	N_u	$\mathbf{M}_{\mathbf{u}}$	$\mathbf{A_{fi}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	CS
1	0.20	-39.04 (-53.01)	57.31	177.75	-164.41	0.001005	0.001005	3.10
2	0.73	3.28 (19.68)	61.14	844.87	272.00	0.001005	0.001005	13.82
3	1.40	19.68 (19.68)	65.93	979.36	292.41	0.001005	0.001005	14.86
4	2.00	-0.24 (-19.87)	70.23	1089.95	-308.28	0.001005	0.001005	15.52
5	2.60	-53.01 (-53.01)	74.54	246.84	-175.55	0.001005	0.001005	3.31

Verifiche taglio

\mathbf{A}_{sw}	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rcd}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{R}\mathbf{s}\mathbf{d}}$	${f V}_{ m Rd}$	V	X	N°
0.000000	0.00	0.00	176.90	103.70	0.20	1
0.000000	0.00	0.00	177.42	55.02	0.73	2
0.000000	0.00	0.00	178.06	-5.82	1.40	3
0.000000	0.00	0.00	178.64	-60.58	2.00	4
0.000000	0.00	0.00	179.23	-115.34	2.60	5

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

Base sezione B = 100 cmAltezza sezione H = 0.4000 m

N°	X	M	N	N_u	$\mathbf{M_u}$	${f A_{fi}}$	$\mathbf{A_{fs}}$	CS
1	0.20	-53.39 (-53.39)	135.47	583.07	-229.78	0.001005	0.001005	4.30
2	0.75	-19.85 (-33.59)	128.14	1280.24	-335.59	0.001005	0.001005	9.99
3	1.40	-5.26 (-6.39)	119.59	6022.42	-321.59	0.001005	0.001005	50.36
4	2.00	-13.03 (-22.36)	111.64	2132.03	-426.95	0.001005	0.001005	19.10
5	2.60	-39.04 (-53.39)	103.70	383.94	-197.66	0.001005	0.001005	3.70



Tombini e ponticelli idraulici

IN08 Tombino idraulico 2.00 x 2.00 al km 27+246 -Relazione di calcolo

COMMESSA LOTTO CODIFICA DOCUMENTO IF26 12 E ZZ CL

REV. IN0800 002 Α 226 di 280

FOGLIO

Verifiche taglio

N°	X	\mathbf{v}	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rd}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{R}\mathbf{s}\mathbf{d}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rcd}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{sw}}$
1	0.20	79.22	187.45	0.00	0.00	0.000000
2	0.75	42.40	186.46	0.00	0.00	0.000000
3	1.40	3.48	185.31	0.00	0.00	0.000000
4	2.00	-28.79	184.23	0.00	0.00	0.000000
5	2.60	-57.31	183.16	0.00	0.00	0.000000

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

Base sezione B = 100 cmH = 0.4000 mAltezza sezione

Verifiche presso-flessione

\mathbf{N}°	X	M	N	N_{u}	$\mathbf{M}_{\mathbf{u}}$	${f A_{fi}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	CS
1	0.20	-42.62 (-53.01)	147.12	681.86	-245.71	0.001005	0.001005	4.63
2	0.75	-13.26 (-24.07)	139.78	2714.64	-467.44	0.001005	0.001005	19.42
3	1.40	-4.66 (-7.10)	131.23	5996.33	-324.64	0.001005	0.001005	45.69
4	2.00	-19.14 (-32.65)	123.29	1251.67	-331.49	0.001005	0.001005	10.15
5	2.60	-53.01 (-53.01)	115.34	454.99	-209.12	0.001005	0.001005	3.94

Verifiche taglio

\mathbf{N}°	X	V	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rd}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rsd}}$	V_{Rcd}	\mathbf{A}_{sw}
1	0.20	-71.76	189.02	0.00	0.00	0.000000
2	0.75	-33.37	188.03	0.00	0.00	0.000000
3	1.40	7.54	186.88	0.00	0.00	0.000000
4	2.00	41.69	185.81	0.00	0.00	0.000000
5	2.60	70.61	184.73	0.00	0.00	0.000000

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

Base sezione B = 100 cmAltezza sezione $H=0.4000\ m$



Tombini e ponticelli idraulici IN08 Tombino idraulico 2.00 x 2.00 al km 27+246 – Relazione di calcolo
 COMMESSA
 LOTTO
 CODIFICA
 DOCUMENTO
 REV.
 FOGLIO

 IF26
 12 E ZZ
 CL
 IN0800 002
 A
 227 di 280

N°	X	M	N	N_{u}	\mathbf{M}_{u}	${f A_{fi}}$	${f A}_{ m fs}$	CS
1	0.20	46.62 (46.62)	64.15	240.10	174.47	0.001005	0.001005	3.74
2	0.76	-14.26 (-36.56)	64.15	332.16	-189.31	0.001005	0.001005	5.18
3	1.40	-38.04 (-38.04)	64.15	314.40	-186.45	0.001005	0.001005	4.90
4	2.04	-14.27 (-38.04)	64.15	314.40	-186.45	0.001005	0.001005	4.90
5	2.60	46.61 (46.62)	64.15	240.10	174.47	0.001005	0.001005	3.74

Verifiche taglio

\mathbf{A}_{sw}	$V_{ m Rcd}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{R}\mathbf{s}\mathbf{d}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rd}}$	\mathbf{V}	X	N°
0.000000	0.00	0.00	177.82	-136.91	0.20	1
0.000000	0.00	0.00	177.82	-68.83	0.76	2
0.000000	0.00	0.00	177.82	5.94	1.40	3
0.000000	0.00	0.00	177.82	80.73	2.04	4
0.000000	0.00	0.00	177.82	134.72	2.60	5

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

Base sezione B = 100 cmAltezza sezione H = 0.4000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	М	N	N_{u}	$\mathbf{M}_{\mathbf{n}}$	$\mathbf{A_{fi}}$	\mathbf{A}_{fs}	CS
1	Λ	141	14	ı v u	IVI _u	Afi	A_{fs}	CS
1	0.20	-32.80 (-32.80)	42.69	223.61	-171.81	0.001005	0.001005	5.24
2	0.73	12.63 (32.35)	42.69	227.58	172.45	0.001005	0.001005	5.33
3	1.40	32.92 (32.92)	42.69	222.61	171.65	0.001005	0.001005	5.21
4	2.00	16.49 (32.92)	42.69	222.61	171.65	0.001005	0.001005	5.21
5	2.60	-32.80 (-32.80)	42.69	223.61	-171.81	0.001005	0.001005	5.24

N°	X	\mathbf{v}	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rd}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{R}\mathbf{s}\mathbf{d}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rcd}}$	\mathbf{A}_{sw}
1	0.20	109.52	174.93	0.00	0.00	0.000000
2	0.73	60.85	174.93	0.00	0.00	0.000000
3	1.40	0.00	174.93	0.00	0.00	0.000000
4	2.00	-54.76	174.93	0.00	0.00	0.000000



Tombini e ponticelli idraulici

IN08 Tombino idraulico 2.00 x 2.00 al km 27+246 - Relazione di calcolo

COMMESSA LOTTO CODIFICA DOCUMENTO REV. FOGLIO

IF26 12 E ZZ CL IN0800 002 A 228 di 280

5 2.60 -109.52 174.93 0.00 0.00 0.000000

<u>Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione nº 10 - SLU (Caso A1-M1)]</u>

Base sezione B = 100 cmAltezza sezione H = 0.4000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N_{u}	$\mathbf{M_u}$	${f A_{fi}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{fs}}$	CS
1	0.20	-46.62 (-46.62)	141.30	804.93	-265.56	0.001005	0.001005	5.70
2	0.75	-19.53 (-30.60)	133.96	1677.81	-383.28	0.001005	0.001005	12.52
3	1.40	-7.66 (-8.71)	125.41	5459.06	-379.33	0.001005	0.001005	43.53
4	2.00	-13.34 (-20.33)	117.47	2693.10	-466.07	0.001005	0.001005	22.93
5	2.60	-32.80 (-46.62)	109.52	513.50	-218.56	0.001005	0.001005	4.69

Verifiche taglio

\mathbf{A}_{sw}	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rcd}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{R}\mathbf{s}\mathbf{d}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rd}}$	V	X	N°
0.000000	0.00	0.00	188.24	64.15	0.20	1
0.000000	0.00	0.00	187.25	34.19	0.75	2
0.000000	0.00	0.00	186.09	3.26	1.40	3
0.000000	0.00	0.00	185.02	-21.58	2.00	4
0.000000	0.00	0.00	183.95	-42.69	2.60	5

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

Base sezione B = 100 cmAltezza sezione H = 0.4000 m

\mathbf{N}°	X	M	N	N_{u}	$\mathbf{M}_{\mathbf{u}}$	$\mathbf{A_{fi}}$	$\mathbf{A_{fs}}$	CS
1	0.20	-46.61 (-46.61)	141.29	805.02	-265.57	0.001005	0.001005	5.70
2	0.75	-19.52 (-30.60)	133.96	1678.11	-383.31	0.001005	0.001005	12.53
3	1.40	-7.65 (-8.71)	125.41	5459.91	-379.24	0.001005	0.001005	43.54
4	2.00	-13.33 (-20.33)	117.46	2693.73	-466.11	0.001005	0.001005	22.93
5	2.60	-32.80 (-46.61)	109.52	513.54	-218.56	0.001005	0.001005	4.69



Tombini e ponticelli idraulici

IN08 Tombino idraulico 2.00 x 2.00 al km 27+246 - Relazione di calcolo

COMMESSA LOTTO CODIFICA

IF26 12 E ZZ CL

DOCUMENTO
IN0800 002

REV. FOGLIO

229 di 280

Α

N°	X	\mathbf{v}	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rd}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{R}\mathbf{s}\mathbf{d}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rcd}}$	\mathbf{A}_{sw}
1	0.20	-64.15	188.24	0.00	0.00	0.000000
2	0.75	-34.19	187.25	0.00	0.00	0.000000
3	1.40	-3.26	186.09	0.00	0.00	0.000000
4	2.00	21.58	185.02	0.00	0.00	0.000000
5	2.60	42.69	183.95	0.00	0.00	0.000000

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

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 0.4000 m

Verifiche presso-flessione

CS	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	$\mathbf{A_{fi}}$	$\mathbf{M}_{\mathbf{u}}$	N_u	N	M	X	\mathbf{N}°
4.63	0.001005	0.001005	179.75	272.84	58.95	38.84 (38.84)	0.20	1
6.64	0.001005	0.001005	-198.84	391.20	58.95	-11.51 (-29.96)	0.76	2
6.27	0.001005	0.001005	-195.32	369.38	58.95	-31.17 (-31.17)	1.40	3
6.27	0.001005	0.001005	-195.32	369.38	58.95	-11.51 (-31.17)	2.04	4
4.63	0.001005	0.001005	179.75	272.84	58.95	38.83 (38.84)	2.60	5

Verifiche taglio

\mathbf{N}°	X	V	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rd}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rsd}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rcd}}$	\mathbf{A}_{sw}
1	0.20	-113.25	177.12	0.00	0.00	0.000000
2	0.76	-56.96	177.12	0.00	0.00	0.000000
3	1.40	4.86	177.12	0.00	0.00	0.000000
4	2.04	66.70	177.12	0.00	0.00	0.000000
5	2.60	111.45	177.12	0.00	0.00	0.000000

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

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 0.4000 m

Verifiche presso-flessione

 N° X M N N_{u} M_{u} A_{fi} A_{fs} CS



Tombini e ponticelli idraulici							
IN08 Tombino idraulico 2.00 x 2.00 al km 27+246 -							
Relazione di calcolo							

COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
IF26	12 E ZZ	CL	IN0800 002	Α	230 di 280

1	0.20	-38.03 (-38.03)	49.27	222.28	-171.59	0.001005	0.001005	4.51
2	0.73	0.67 (17.46)	49.27	702.89	249.10	0.001005	0.001005	14.27
3	1.40	17.95 (17.95)	49.27	668.85	243.61	0.001005	0.001005	13.58
4	2.00	3.95 (17.95)	49.27	668.85	243.61	0.001005	0.001005	13.58
5	2.60	-38.03 (-38.03)	49.27	222.28	-171.59	0.001005	0.001005	4.51

Verifiche taglio

\mathbf{A}_{sw}	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rcd}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{R}\mathbf{s}\mathbf{d}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rd}}$	V	X	N°
0.000000	0.00	0.00	175.81	93.30	0.20	1
0.000000	0.00	0.00	175.81	51.83	0.73	2
0.000000	0.00	0.00	175.81	0.00	1.40	3
0.000000	0.00	0.00	175.81	-46.65	2.00	4
0.000000	0.00	0.00	175.81	-93.30	2.60	5

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

Base sezione B = 100 cmAltezza sezione H = 0.4000 m

Verifiche presso-flessione

\mathbf{N}°	X	M	N	N_u	\mathbf{M}_{u}	${f A_{fi}}$	$\mathbf{A_{fs}}$	CS
1	0.20	-38.84 (-38.84)	116.83	793.28	-263.68	0.001005	0.001005	6.79
2	0.75	-14.56 (-24.01)	111.40	1875.45	-404.26	0.001005	0.001005	16.83
3	1.40	-5.97 (-6.60)	105.07	5685.79	-357.00	0.001005	0.001005	54.12
4	2.00	-14.90 (-23.74)	99.18	1531.23	-366.58	0.001005	0.001005	15.44
5	2.60	-38.03 (-38.84)	93.30	532.39	-221.61	0.001005	0.001005	5.71

$\mathbf{A}_{\mathbf{sw}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{Red}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{R}\mathbf{s}\mathbf{d}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rd}}$	V	X	N°
0.000000	0.00	0.00	184.93	58.95	0.20	1
0.000000	0.00	0.00	184.20	29.16	0.75	2
0.000000	0.00	0.00	183.35	-1.93	1.40	3
0.000000	0.00	0.00	182.55	-27.29	2.00	4
0.000000	0.00	0.00	181.76	-49.27	2.60	5

Tombini e ponticelli idraulici

IN08 Tombino idraulico 2.00 x 2.00 al km 27+246 - Relazione di calcolo

 COMMESSA
 LOTTO
 CODIFICA
 DOCUMENTO
 REV.
 FOGLIO

 IF26
 12 E ZZ
 CL
 IN0800 002
 A
 231 di 280

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

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 0.4000 m

Verifiche presso-flessione

CS	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	$\mathbf{A_{fi}}$	$\mathbf{M}_{\mathbf{u}}$	N_u	N	M	X	\mathbf{N}°
6.79	0.001005	0.001005	-263.69	793.36	116.83	-38.83 (-38.83)	0.20	1
16.84	0.001005	0.001005	-404.29	1875.76	111.40	-14.56 (-24.01)	0.75	2
54.13	0.001005	0.001005	-356.91	5686.69	105.06	-5.97 (-6.59)	1.40	3
15.44	0.001005	0.001005	-366.61	1531.51	99.18	-14.90 (-23.74)	2.00	4
5.71	0.001005	0.001005	-221.61	532.43	93.30	-38.03 (-38.83)	2.60	5

Verifiche taglio

\mathbf{A}_{sw}	${f V_{Rcd}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{R}\mathbf{s}\mathbf{d}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rd}}$	\mathbf{V}	X	N°
0.000000	0.00	0.00	184.93	-58.95	0.20	1
0.000000	0.00	0.00	184.20	-29.16	0.75	2
0.000000	0.00	0.00	183.35	1.93	1.40	3
0.000000	0.00	0.00	182.55	27.29	2.00	4
0.000000	0.00	0.00	181.76	49.27	2.60	5

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

Base sezione B = 100 cmAltezza sezione H = 0.4000 m

Verifiche presso-flessione

CS	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	${f A_{fi}}$	$\mathbf{M}_{\mathbf{u}}$	N_u	N	M	X	N°
4.48	0.001005	0.001005	181.32	282.63	63.06	40.46 (40.46)	0.20	1
7.47	0.001005	0.001005	-211.72	471.09	63.06	-9.88 (-28.34)	0.76	2
7.00	0.001005	0.001005	-206.98	441.70	63.06	-29.55 (-29.55)	1.40	3
7.00	0.001005	0.001005	-206.98	441.70	63.06	-9.88 (-29.55)	2.04	4
4.48	0.001005	0.001005	181.32	282.63	63.06	40.46 (40.46)	2.60	5



Tombini e ponticelli idraulici

IN08 Tombino idraulico 2.00 x 2.00 al km 27+246 - Relazione di calcolo

 COMMESSA
 LOTTO
 CODIFICA
 DOCUMENTO
 REV.
 FOGLIO

 IF26
 12 E ZZ
 CL
 IN0800 002
 A
 232 di 280

N°	X	V	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rd}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{R}\mathbf{s}\mathbf{d}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rcd}}$	\mathbf{A}_{sw}
1	0.20	-113.25	177.68	0.00	0.00	0.000000
2	0.76	-56.97	177.68	0.00	0.00	0.000000
3	1.40	4.86	177.68	0.00	0.00	0.000000
4	2.04	66.71	177.68	0.00	0.00	0.000000
5	2.60	111.46	177.68	0.00	0.00	0.000000

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

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 0.4000 m

Verifiche presso-flessione

\mathbf{N}°	X	M	N	N_u	$\mathbf{M_u}$	${f A_{fi}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	CS
1	0.20	-29.78 (-29.78)	45.15	272.42	-179.68	0.001005	0.001005	6.03
2	0.73	8.92 (25.71)	45.15	332.53	189.37	0.001005	0.001005	7.36
3	1.40	26.20 (26.20)	45.15	324.02	188.00	0.001005	0.001005	7.18
4	2.00	12.20 (26.20)	45.15	324.02	188.00	0.001005	0.001005	7.18
5	2.60	-29.78 (-29.78)	45.15	272.42	-179.68	0.001005	0.001005	6.03

Verifiche taglio

\mathbf{A}_{sw}	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rcd}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{R}\mathbf{s}\mathbf{d}}$	V_{Rd}	V	X	N°
0.000000	0.00	0.00	175.26	93.30	0.20	1
0.000000	0.00	0.00	175.26	51.83	0.73	2
0.000000	0.00	0.00	175.26	0.00	1.40	3
0.000000	0.00	0.00	175.26	-46.65	2.00	4
0.000000	0.00	0.00	175.26	-93.30	2.60	5

$\underline{Verifica\ sezioni\ piedritto\ sinistro\ [Combinazione\ n^\circ\ 12\ -\ SLU\ (Caso\ A2-M2)]}$

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 0.4000 m

\mathbf{N}°	X	M	N	N_{u}	$\mathbf{M}_{\mathbf{u}}$	$\mathbf{A_{fi}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{fs}}$	CS
1	0.20	-40.46 (-40.46)	116.83	733.63	-254.06	0.001005	0.001005	6.28



Tombini e ponticelli idraulici								
IN08 Tombino idraulico 2.00 x 2.00 al km 27+246 -								
Palazione di calcolo								

COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
IF26	12 E ZZ	CL	IN0800 002	Α	233 di 280

2	0.75	-13.91 (-24.69)	111.40	1783.52	-395.32	0.001005	0.001005	16.01
3	1.40	-2.66 (-3.37)	105.07	6474.19	-207.49	0.001005	0.001005	61.62
4	2.00	-9.12 (-16.63)	99.18	2812.12	-471.43	0.001005	0.001005	28.35
5	2.60	-29.78 (-40.46)	93.30	498.34	-216.11	0.001005	0.001005	5.34

Verifiche taglio

\mathbf{A}_{sw}	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rcd}}$	V_{Rsd}	V_{Rd}	\mathbf{v}	X	N°
0.000000	0.00	0.00	184.93	63.06	0.20	1
0.000000	0.00	0.00	184.20	33.28	0.75	2
0.000000	0.00	0.00	183.35	2.19	1.40	3
0.000000	0.00	0.00	182.55	-23.17	2.00	4
0.000000	0.00	0.00	181.76	-45.15	2.60	5

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

Base sezione B = 100 cmAltezza sezione H = 0.4000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N_u	M_u	${f A_{fi}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	CS
1	0.20	-40.46 (-40.46)	116.83	733.70	-254.07	0.001005	0.001005	6.28
2	0.75	-13.91 (-24.69)	111.40	1783.86	-395.36	0.001005	0.001005	16.01
3	1.40	-2.66 (-3.36)	105.06	6474.45	-207.33	0.001005	0.001005	61.62
4	2.00	-9.12 (-16.62)	99.18	2812.66	-471.45	0.001005	0.001005	28.36
5	2.60	-29.78 (-40.46)	93.30	498.37	-216.12	0.001005	0.001005	5.34

$\mathbf{A}_{\mathbf{sw}}$	V_{Rcd}	V_{Rsd}	V_{Rd}	V	X	N°
0.000000	0.00	0.00	184.93	-63.06	0.20	1
0.000000	0.00	0.00	184.20	-33.28	0.75	2
0.000000	0.00	0.00	183.35	-2.19	1.40	3
0.000000	0.00	0.00	182.55	23.17	2.00	4
0.000000	0.00	0.00	181.76	45.15	2.60	5



Tombini e ponticelli idraulici

IN08 Tombino idraulico 2.00 x 2.00 al km 27+246 - Relazione di calcolo

 COMMESSA
 LOTTO
 CODIFICA
 DOCUMENTO
 REV.
 FOGLIO

 IF26
 12 E ZZ
 CL
 IN0800 002
 A
 234 di 280

<u>Verifica sezioni fondazione [Combinazione nº 13 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. positivo]</u>

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 0.4000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N_u	$\mathbf{M}_{\mathbf{u}}$	$\mathbf{A_{fi}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{fs}}$	CS
1	0.20	65.92 (65.92)	138.26	430.25	205.13	0.001005	0.001005	3.11
2	0.76	13.04 (34.60)	140.66	1454.66	357.86	0.001005	0.001005	10.34
3	1.40	-13.94 (-14.65)	143.37	4432.37	-452.76	0.001005	0.001005	30.91
4	2.04	-0.64 (-14.65)	146.08	4487.61	-449.90	0.001005	0.001005	30.72
5	2.60	49.47 (65.92)	148.48	480.20	213.19	0.001005	0.001005	3.23

Verifiche taglio

\mathbf{N}°	X	V	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rd}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{R}\mathbf{s}\mathbf{d}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rcd}}$	\mathbf{A}_{sw}
1	0.20	-112.60	187.83	0.00	0.00	0.000000
2	0.76	-66.57	188.15	0.00	0.00	0.000000
3	1.40	-7.18	188.52	0.00	0.00	0.000000
4	2.04	61.35	188.88	0.00	0.00	0.000000
5	2.60	116.52	189.21	0.00	0.00	0.000000

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

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 0.4000 m

Verifiche presso-flessione

\mathbf{N}°	X	M	N	N_u	$\mathbf{M}_{\mathbf{u}}$	${f A_{fi}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	CS
1	0.20	-40.66 (-50.30)	128.78	591.93	-231.21	0.001005	0.001005	4.60
2	0.73	-5.14 (-20.18)	131.76	3168.53	-485.28	0.001005	0.001005	24.05
3	1.40	8.99 (8.99)	135.47	5561.95	369.19	0.001005	0.001005	41.06
4	2.00	-7.04 (-23.05)	138.82	2848.14	-472.83	0.001005	0.001005	20.52
5	2.60	-50.30 (-50.30)	142.17	705.00	-249.44	0.001005	0.001005	4.96

Verifiche taglio

 N° X V V_{Rd} V_{Rsd} V_{Rcd} A_{sw}

S ITALFERR
GRUPPO FERROVIE DELLO STATO ITALIANE

Tombini e ponticelli idraulici	COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
IN08 Tombino idraulico 2.00 x 2.00 al km 27+246 - Relazione di calcolo	IF26	12 E ZZ	CL	IN0800 002	Α	235 di 280

1	0.20	86.77	186.55	0.00	0.00	0.000000
2	0.73	46.42	186.95	0.00	0.00	0.000000
3	1.40	-4.02	187.45	0.00	0.00	0.000000
4	2.00	-49.41	187.90	0.00	0.00	0.000000
5	2.60	-94.80	188.35	0.00	0.00	0.000000

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

 $B = 100 \ cm$ $Altezza \ sezione \qquad \qquad H = 0.4000 \ m$

Verifiche presso-flessione

\mathbf{N}°	X	M	N	N_u	$\mathbf{M_u}$	${f A_{fi}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	CS
1	0.20	-65.92 (-65.92)	115.41	331.16	-189.15	0.001005	0.001005	2.87
2	0.75	1.67 (29.95)	108.80	1152.43	317.25	0.001005	0.001005	10.59
3	1.40	32.51 (32.78)	101.09	832.88	270.07	0.001005	0.001005	8.24
4	2.00	16.54 (32.78)	93.93	723.18	252.37	0.001005	0.001005	7.70
5	2.60	-40.66 (-65.92)	86.77	226.82	-172.32	0.001005	0.001005	2.61

Verifiche taglio

\mathbf{N}°	X	V	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rd}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{R}\mathbf{s}\mathbf{d}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rcd}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{sw}}$
1	0.20	157.21	184.74	0.00	0.00	0.000000
2	0.75	87.27	183.85	0.00	0.00	0.000000
3	1.40	8.68	182.81	0.00	0.00	0.000000
4	2.00	-61.44	181.84	0.00	0.00	0.000000
5	2.60	-128.78	180.88	0.00	0.00	0.000000

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

Base sezione B = 100 cmAltezza sezione H = 0.4000 m

CS	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	${f A_{fi}}$	$\mathbf{M}_{\mathbf{u}}$	N_u	N	M	X	N°
4.47	0.001005	0.001005	-224.67	551.38	123.45	-49.47 (-50.30)	0.20	1
13.26	0.001005	0.001005	368.59	1548.87	116.84	6.49 (27.80)	0.75	2

GRUPF	O FERROVI	TALFER E DELLO STATO ITALIA	R Ane		RADDOP II LOTTO 1° LOTTO	FUNZIONA	A CANCELL LE FRASSO ALE FRASSO	O-BENEVENTO TELESINO – VIT D TELESINO – TE		
Tomb	ini e pont	icelli idraulici			COMMESS	A LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
	Tombino tione di ca	idraulico 2.00 x : alcolo	2.00 al km 27	7+246 –	IF26	12 E ZZ	CL	IN0800 002	A	236 di 280
3	1.40	28.04 (28.04)	109.13	1338.	83	343.99	0.001005	0.001005	12.27	
4	2.00	7.55 (28.04)	101.97	1155.	09	317.63	0.001005	0.001005	11.33	
5	2.60	-50.30 (-50.30)	94.80	367.	56	-195.02	0.001005	0.001005	3.88	
erifich	ne taglio									
N°	X	V	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rd}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{R}\mathbf{s}\mathbf{d}}$		V_{Rcd}	\mathbf{A}_{sw}			
1	0.20	-129.54	185.83	0.00		0.00	0.000000			
2	0.75	-65.79	184.94	0.00		0.00	0.000000			

0.00

0.00

0.00

0.000000

0.000000

0.000000

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

183.89

182.93

181.96

 $B = 100 \ cm$ $Altezza \ sezione \qquad \qquad H = 0.4000 \ m$

Verifiche presso-flessione

1.40

2.00

2.60

6.00

69.61

122.78

3

4

5

X	M	N	N_u	$\mathbf{M}_{\mathbf{u}}$	$\mathbf{A_{fi}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	CS
0.20	74.13 (74.13)	163.55	464.90	210.72	0.001005	0.001005	2.84
0.76	15.80 (39.57)	165.95	1542.86	367.90	0.001005	0.001005	9.30
1.40	-13.86 (-14.62)	168.66	4893.04	-424.00	0.001005	0.001005	29.01
2.04	0.88 (22.77)	171.37	3668.83	487.50	0.001005	0.001005	21.41
2.60	56.05 (74.13)	173.77	511.60	218.25	0.001005	0.001005	2.94
	0.20 0.76 1.40 2.04	0.20 74.13 (74.13) 0.76 15.80 (39.57) 1.40 -13.86 (-14.62) 2.04 0.88 (22.77)	0.20 74.13 (74.13) 163.55 0.76 15.80 (39.57) 165.95 1.40 -13.86 (-14.62) 168.66 2.04 0.88 (22.77) 171.37	0.20 74.13 (74.13) 163.55 464.90 0.76 15.80 (39.57) 165.95 1542.86 1.40 -13.86 (-14.62) 168.66 4893.04 2.04 0.88 (22.77) 171.37 3668.83	0.20 74.13 (74.13) 163.55 464.90 210.72 0.76 15.80 (39.57) 165.95 1542.86 367.90 1.40 -13.86 (-14.62) 168.66 4893.04 -424.00 2.04 0.88 (22.77) 171.37 3668.83 487.50	0.20 74.13 (74.13) 163.55 464.90 210.72 0.001005 0.76 15.80 (39.57) 165.95 1542.86 367.90 0.001005 1.40 -13.86 (-14.62) 168.66 4893.04 -424.00 0.001005 2.04 0.88 (22.77) 171.37 3668.83 487.50 0.001005	0.20 74.13 (74.13) 163.55 464.90 210.72 0.001005 0.001005 0.76 15.80 (39.57) 165.95 1542.86 367.90 0.001005 0.001005 1.40 -13.86 (-14.62) 168.66 4893.04 -424.00 0.001005 0.001005 2.04 0.88 (22.77) 171.37 3668.83 487.50 0.001005 0.001005

0.00

0.00

0.00

$\mathbf{A}_{\mathbf{sw}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{Red}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{R}\mathbf{s}\mathbf{d}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rd}}$	V	X	N°
0.000000	0.00	0.00	191.24	-124.35	0.20	1
0.000000	0.00	0.00	191.57	-73.36	0.76	2
0.000000	0.00	0.00	191.93	-7.81	1.40	3
0.000000	0.00	0.00	192.30	67.58	2.04	4
0.000000	0.00	0.00	192.62	128.24	2.60	5



Tombini e ponticelli idraulici

IN08 Tombino idraulico 2.00 x 2.00 al km 27+246 - Relazione di calcolo

 COMMESSA
 LOTTO
 CODIFICA
 DOCUMENTO
 REV.
 FOGLIO

 IF26
 12 E ZZ
 CL
 IN0800 002
 A
 237 di 280

Base sezione B = 100 cmAltezza sezione H = 0.4000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N_{u}	$\mathbf{M}_{\mathbf{u}}$	$\mathbf{A_{fi}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	CS
1	0.20	-47.77 (-57.80)	153.22	628.63	-237.13	0.001005	0.001005	4.10
2	0.73	-7.29 (-24.47)	156.19	3073.69	-481.60	0.001005	0.001005	19.68
3	1.40	8.99 (8.99)	159.91	5924.71	333.01	0.001005	0.001005	37.05
4	2.00	-8.96 (-26.99)	163.26	2863.46	-473.42	0.001005	0.001005	17.54
5	2.60	-57.80 (-57.80)	166.61	731.28	-253.68	0.001005	0.001005	4.39

Verifiche taglio

\mathbf{N}°	X	v	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rd}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{R}\mathbf{s}\mathbf{d}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rcd}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{sw}}$
1	0.20	98.78	189.85	0.00	0.00	0.000000
2	0.73	53.02	190.25	0.00	0.00	0.000000
3	1.40	-4.18	190.75	0.00	0.00	0.000000
4	2.00	-55.65	191.20	0.00	0.00	0.000000
5	2.60	-107.13	191.65	0.00	0.00	0.000000

<u>Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione nº 14 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. positivo]</u>

Base sezione B = 100 cmAltezza sezione H = 0.4000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N_{u}	\mathbf{M}_{u}	$\mathbf{A_{fi}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{fs}}$	CS
1	0.20	-74.13 (-74.13)	127.43	322.82	-187.81	0.001005	0.001005	2.53
2	0.75	4.86 (37.75)	120.82	897.76	280.53	0.001005	0.001005	7.43
3	1.40	40.27 (40.44)	113.10	691.60	247.28	0.001005	0.001005	6.11
4	2.00	20.54 (40.44)	105.94	615.77	235.05	0.001005	0.001005	5.81
5	2.60	-47.77 (-74.13)	98.78	230.39	-172.90	0.001005	0.001005	2.33

$\mathbf{A}_{\mathbf{sw}}$	$ m V_{Rcd}$	V_{Rsd}	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rd}}$	V	X	N°
0.000000	0.00	0.00	186.36	184.20	0.20	1



Tombini e ponticelli idraulici
IN08 Tombino idraulico 2.00 x 2.00 al km 27+246 -
Relazione di calcolo

COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO		
IF26	12 E ZZ	CL	IN0800 002	00 002 A		002 A 238 di 280	

2	0.75	101.52	185.47	0.00	0.00	0.000000
3	1.40	8.72	184.43	0.00	0.00	0.000000
4	2.00	-73.94	183.46	0.00	0.00	0.000000
5	2.60	-153.22	182.50	0.00	0.00	0.000000

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

Base sezione B = 100 cmAltezza sezione H = 0.4000 m

Verifiche presso-flessione

\mathbf{N}°	X	M	N	N_u	$\mathbf{M}_{\mathbf{u}}$	${f A_{fi}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{fs}}$	CS
1	0.20	-56.05 (-57.80)	135.78	513.42	-218.55	0.001005	0.001005	3.78
2	0.75	9.89 (35.05)	129.17	1187.62	322.30	0.001005	0.001005	9.19
3	1.40	35.09 (35.09)	121.45	1044.58	301.77	0.001005	0.001005	8.60
4	2.00	10.66 (35.09)	114.29	928.93	285.18	0.001005	0.001005	8.13
5	2.60	-57.80 (-57.80)	107.13	358.91	-193.63	0.001005	0.001005	3.35

Verifiche taglio

\mathbf{A}_{sw}	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rcd}}$	${f V}_{f Rsd}$	${f V_{Rd}}$	\mathbf{V}	X	N°
0.000000	0.00	0.00	187.49	-153.13	0.20	1
0.000000	0.00	0.00	186.60	-77.67	0.75	2
0.000000	0.00	0.00	185.56	7.14	1.40	3
0.000000	0.00	0.00	184.59	82.18	2.00	4
0.000000	0.00	0.00	183.63	145.48	2.60	5

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

Base sezione B = 100 cmAltezza sezione H = 0.4000 m

\mathbf{N}°	X	M	N	N_{u}	$M_{\rm u}$	$\mathbf{A_{fi}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	CS
1	0.20	61.47 (61.47)	129.52	433.21	205.61	0.001005	0.001005	3.34
2	0.76	11.75 (31.75)	131.92	1516.00	364.84	0.001005	0.001005	11.49
3	1.40	-12.88 (-13.41)	134.63	4506.74	-448.91	0.001005	0.001005	33.47



Tombini e ponticelli idraulici IN08 Tombino idraulico 2.00 x 2.00 al km 27+246 – Relazione di calcolo COMMESSA LOTTO CODIFICA DOCUMENTO REV. FOGLIO

IF26 12 E ZZ CL IN0800 002 A 239 di 280

4	2.04	0.38 (19.31)	137.34	3470.32	487.83	0.001005	0.001005	25.27
5	2.60	47.53 (61.47)	139.74	487.18	214.31	0.001005	0.001005	3.49

Verifiche taglio

\mathbf{N}°	X	V	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rd}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{R}\mathbf{s}\mathbf{d}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rcd}}$	\mathbf{A}_{sw}
1	0.20	-106.64	186.65	0.00	0.00	0.000000
2	0.76	-61.74	186.97	0.00	0.00	0.000000
3	1.40	-5.33	187.34	0.00	0.00	0.000000
4	2.04	58.40	187.70	0.00	0.00	0.000000
5	2.60	108.86	188.03	0.00	0.00	0.000000

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

Base sezione B = 100 cmAltezza sezione H = 0.4000 m

Verifiche presso-flessione

\mathbf{N}°	X	M	N	N_u	$\mathbf{M}_{\mathbf{u}}$	${f A_{fi}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	CS
1	0.20	-38.81 (-45.76)	120.96	625.41	-236.61	0.001005	0.001005	5.17
2	0.73	-5.64 (-19.77)	123.24	2980.02	-477.96	0.001005	0.001005	24.18
3	1.40	7.92 (7.92)	126.07	5683.80	357.20	0.001005	0.001005	45.08
4	2.00	-6.37 (-20.86)	128.63	2936.28	-476.25	0.001005	0.001005	22.83
5	2.60	-45.76 (-45.76)	131.18	723.68	-252.46	0.001005	0.001005	5.52

Verifiche taglio

$\mathbf{A}_{\mathbf{sw}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rcd}}$	${f V}_{ m Rsd}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rd}}$	V	X	N°
0.000000	0.00	0.00	185.49	80.78	0.20	1
0.000000	0.00	0.00	185.80	43.59	0.73	2
0.000000	0.00	0.00	186.18	-2.90	1.40	3
0.000000	0.00	0.00	186.53	-44.74	2.00	4
0.000000	0.00	0.00	186.87	-86.58	2.60	5

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

Base sezione B = 100 cm



Tombini e ponticelli idraulici

IN08 Tombino idraulico 2.00 x 2.00 al km 27+246 - Relazione di calcolo

 COMMESSA
 LOTTO
 CODIFICA
 DOCUMENTO
 REV.
 FOGLIO

 IF26
 12 E ZZ
 CL
 IN0800 002
 A
 240 di 280

Altezza sezione H = 0.4000 m

Verifiche presso-flessione

\mathbf{N}°	X	M	N	N_{u}	$\mathbf{M}_{\mathbf{u}}$	$\mathbf{A_{fi}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	CS
1	0.20	-61.47 (-61.47)	109.43	338.95	-190.41	0.001005	0.001005	3.10
2	0.75	1.73 (28.10)	102.82	1169.74	319.73	0.001005	0.001005	11.38
3	1.40	30.31 (30.52)	95.11	850.63	272.93	0.001005	0.001005	8.94
4	2.00	15.04 (30.52)	87.95	730.95	253.63	0.001005	0.001005	8.31
5	2.60	-38.81 (-61.47)	80.78	226.36	-172.25	0.001005	0.001005	2.80

Verifiche taglio

N°	X	v	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rd}}$	V_{Rsd}	V_{Rcd}	\mathbf{A}_{sw}
1	0.20	147.22	183.94	0.00	0.00	0.000000
2	0.75	81.40	183.04	0.00	0.00	0.000000
3	1.40	7.59	182.00	0.00	0.00	0.000000
4	2.00	-58.07	181.03	0.00	0.00	0.000000
5	2.60	-120.96	180.07	0.00	0.00	0.000000

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

Base sezione B = 100 cmAltezza sezione H = 0.4000 m

Verifiche presso-flessione

\mathbf{N}°	X	M	N	N_u	$\mathbf{M}_{\mathbf{u}}$	$\mathbf{A_{fi}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{fs}}$	CS
1	0.20	-47.53 (-47.53)	115.23	540.34	-222.89	0.001005	0.001005	4.69
2	0.75	5.27 (25.46)	108.62	1594.31	373.77	0.001005	0.001005	14.68
3	1.40	25.97 (25.97)	100.90	1333.63	343.25	0.001005	0.001005	13.22
4	2.00	7.45 (25.97)	93.74	1137.28	315.07	0.001005	0.001005	12.13
5	2.60	-45.76 (-47.53)	86.58	350.13	-192.21	0.001005	0.001005	4.04

$\mathbf{A}_{\mathbf{sw}}$	V _{Rcd}	V _{Rsd}	V _{Rd}	V	А	IN.
0.000000	0.00	0.00	184.72	-122.04	0.20	1
0.000000	0.00	0.00	183.83	-62.34	0.75	2



DOCUMENTO

IN0800 002

REV.

Α

FOGLIO

241 di 280

Tombini e ponticelli idraulici	COMMESSA	LOTTO	CODIFICA
IN08 Tombino idraulico 2.00 x 2.00 al km 27+246 – Relazione di calcolo	IF26	12 E ZZ	CL

3	1.40	4.67	182.78	0.00	0.00	0.000000
4	2.00	63.85	181.82	0.00	0.00	0.000000
5	2.60	113.09	180.85	0.00	0.00	0.000000

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

Base sezione B = 100 cmAltezza sezione H = 0.4000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N_{u}	$\mathbf{M_u}$	${f A_{fi}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{fs}}$	CS
1	0.20	40.46 (40.46)	63.06	282.63	181.32	0.001005	0.001005	4.48
2	0.76	-9.88 (-28.34)	63.06	471.09	-211.72	0.001005	0.001005	7.47
3	1.40	-29.55 (-29.55)	63.06	441.70	-206.98	0.001005	0.001005	7.00
4	2.04	-9.88 (-29.55)	63.06	441.70	-206.98	0.001005	0.001005	7.00
5	2.60	40.46 (40.46)	63.06	282.63	181.32	0.001005	0.001005	4.48

Verifiche taglio

$\mathbf{A}_{\mathbf{sw}}$	$ m V_{Rcd}$	V_{Rsd}	${f V}_{ m Rd}$	V	X	N°
0.000000	0.00	0.00	177.68	-113.25	0.20	1
0.000000	0.00	0.00	177.68	-56.97	0.76	2
0.000000	0.00	0.00	177.68	4.86	1.40	3
0.000000	0.00	0.00	177.68	66.71	2.04	4
0.000000	0.00	0.00	177.68	111.46	2.60	5

$\underline{Verifica\ sezioni\ traverso\ [Combinazione\ n^{\circ}\ 16\ -\ SLU\ (Caso\ A2\text{-}M2)]}$

Base sezione B = 100 cmAltezza sezione H = 0.4000 m

N°	X	M	N	N_u	$\mathbf{M_u}$	${f A_{fi}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{fs}}$	CS
1	0.20	-29.78 (-29.78)	45.15	272.42	-179.68	0.001005	0.001005	6.03
2	0.73	8.92 (25.71)	45.15	332.53	189.37	0.001005	0.001005	7.36
3	1.40	26.20 (26.20)	45.15	324.02	188.00	0.001005	0.001005	7.18
4	2.00	12.20 (26.20)	45.15	324.02	188.00	0.001005	0.001005	7.18



Tombini e ponticelli idraulici

IN08 Tombino idraulico 2.00 x 2.00 al km 27+246 - Relazione di calcolo

 COMMESSA
 LOTTO
 CODIFICA
 DOCUMENTO
 REV.
 FOGLIO

 IF26
 12 E ZZ
 CL
 IN0800 002
 A
 242 di 280

5 2.60 -29.78 (-29.78) 45.15 272.42 -179.68 0.001005 0.001005 6.03

Verifiche taglio

\mathbf{N}°	X	\mathbf{v}	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rd}}$	V_{Rsd}	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rcd}}$	\mathbf{A}_{sw}
1	0.20	93.30	175.26	0.00	0.00	0.000000
2	0.73	51.83	175.26	0.00	0.00	0.000000
3	1.40	0.00	175.26	0.00	0.00	0.000000
4	2.00	-46.65	175.26	0.00	0.00	0.000000
5	2.60	-93.30	175.26	0.00	0.00	0.000000

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione nº 16 - SLU (Caso A2-M2)]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 0.4000 m

Verifiche presso-flessione

\mathbf{N}°	X	M	N	N_u	$\mathbf{M}_{\mathbf{u}}$	$\mathbf{A_{fi}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{fs}}$	CS
1	0.20	-40.46 (-40.46)	116.83	733.63	-254.06	0.001005	0.001005	6.28
2	0.75	-13.91 (-24.69)	111.40	1783.52	-395.32	0.001005	0.001005	16.01
3	1.40	-2.66 (-3.37)	105.07	6474.19	-207.49	0.001005	0.001005	61.62
4	2.00	-9.12 (-16.63)	99.18	2812.12	-471.43	0.001005	0.001005	28.35
5	2.60	-29.78 (-40.46)	93.30	498.34	-216.11	0.001005	0.001005	5.34

Verifiche taglio

$\mathbf{A}_{\mathbf{sw}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rcd}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{R}\mathbf{s}\mathbf{d}}$	${f V_{Rd}}$	\mathbf{v}	X	N°
0.000000	0.00	0.00	184.93	63.06	0.20	1
0.000000	0.00	0.00	184.20	33.28	0.75	2
0.000000	0.00	0.00	183.35	2.19	1.40	3
0.000000	0.00	0.00	182.55	-23.17	2.00	4
0.000000	0.00	0.00	181.76	-45.15	2.60	5

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

Base sezione B = 100 cmAltezza sezione H = 0.4000 m



Tombini e ponticelli idraulici

IN08 Tombino idraulico 2.00 x 2.00 al km 27+246 - Relazione di calcolo

COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
IF26	12 E ZZ	CL	IN0800 002	Α	243 di 280

Verifiche presso-flessione

\mathbf{N}°	X	M	N	N_u	$\mathbf{M_u}$	$\mathbf{A_{fi}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	CS
1	0.20	-40.46 (-40.46)	116.83	733.70	-254.07	0.001005	0.001005	6.28
2	0.75	-13.91 (-24.69)	111.40	1783.86	-395.36	0.001005	0.001005	16.01
3	1.40	-2.66 (-3.36)	105.06	6474.45	-207.33	0.001005	0.001005	61.62
4	2.00	-9.12 (-16.62)	99.18	2812.66	-471.45	0.001005	0.001005	28.36
5	2.60	-29.78 (-40.46)	93.30	498.37	-216.12	0.001005	0.001005	5.34

\mathbf{N}°	X	v	${f V}_{ m Rd}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{R}\mathbf{s}\mathbf{d}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rcd}}$	\mathbf{A}_{sw}
1	0.20	-63.06	184.93	0.00	0.00	0.000000
2	0.75	-33.28	184.20	0.00	0.00	0.000000
3	1.40	-2.19	183.35	0.00	0.00	0.000000
4	2.00	23.17	182.55	0.00	0.00	0.000000
5	2.60	45.15	181.76	0.00	0.00	0.000000



Tombini e ponticelli idraulici

IN08 Tombino idraulico 2.00 x 2.00 al km 27+246 - Relazione di calcolo

 COMMESSA
 LOTTO
 CODIFICA
 DOCUMENTO
 REV.
 FOGLIO

 IF26
 12 E ZZ
 CL
 IN0800 002
 A
 244 di 280

Verifiche combinazioni SLE

Simbologia adottata ed unità di misura

N° Indice sezione

X Ascissa/Ordinata sezione, espresso in m

M Momento flettente, espresso in kNm

V Taglio, espresso in kN

N Sforzo normale, espresso in kN

A_{fi} Area armatura inferiore, espressa in mq

A_{fs} Area armatura superiore, espressa in mq

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

σ_{js} Tensione nell'armatura disposta in corrispondenza del lembo superiore, espresse in kPa

σ_c Tensione nel calcestruzzo, espresse in kPa

 au_c Tensione tangenziale nel calcestruzzo, espresse in kPa

Asw Area armature trasversali nella sezione, espressa in mq

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

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 0.4000 m

Verifiche presso-flessione

$\sigma_{\rm c}$	$\sigma_{\rm fi}$	σ_{fs}	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	$\mathbf{A_{fi}}$	N	M	X	N°
2188	83241	19918	0.001005	0.001005	47.67	35.08	0.20	1
599	6868	10051	0.001005	0.001005	47.67	-10.01	0.76	2
1726	16243	60966	0.001005	0.001005	47.67	-27.63	1.40	3
599	6869	10054	0.001005	0.001005	47.67	-10.02	2.04	4
2187	83233	19917	0.001005	0.001005	47.67	35.08	2.60	5

$\mathbf{A}_{\mathbf{sw}}$	$ au_{ m c}$	V	X	N°
0.000000	-331	-101.42	0.20	1
0.000000	-167	-50.99	0.76	2
0.000000	14	4.40	1.40	3
0.000000	195	59.80	2.04	4
0.000000	326	99.79	2.60	5

Tombini e ponticelli idraulici

IN08 Tombino idraulico 2.00 x 2.00 al km 27+246 - Relazione di calcolo

 COMMESSA
 LOTTO
 CODIFICA
 DOCUMENTO
 REV.
 FOGLIO

 IF26
 12 E ZZ
 CL
 IN0800 002
 A
 245 di 280

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

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 0.4000 m

Verifiche presso-flessione

$\sigma_{\rm c}$	$\sigma_{\rm fi}$	σ_{fs}	$\mathbf{A}_{\mathbf{fs}}$	$\mathbf{A_{fi}}$	N	M	X	N°
1526	13795	58912	0.001005	0.001005	31.47	-24.48	0.20	1
565	13601	6027	0.001005	0.001005	31.47	9.17	0.73	2
1508	58060	13656	0.001005	0.001005	31.47	24.20	1.40	3
749	21848	7565	0.001005	0.001005	31.47	12.03	2.00	4
1525	13794	58904	0.001005	0.001005	31.47	-24 48	2.60	5

Verifiche taglio

\mathbf{A}_{sw}	$ au_{ m c}$	V	X	N°
0.000000	265	81.13	0.20	1
0.000000	147	45.07	0.73	2
0.000000	0	0.00	1.40	3
0.000000	-133	-40.56	2.00	4
0.000000	-265	-81.13	2.60	5

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione nº 17 - SLE (Quasi Permanente)]

Base sezione B = 100 cmAltezza sezione H = 0.4000 m

Verifiche presso-flessione

\mathbf{N}°	X	M	N	$\mathbf{A_{fi}}$	$\mathbf{A_{fs}}$	σ_{fs}	$\sigma_{\rm fi}$	$\sigma_{\rm c}$
1	0.20	-35.08	104.66	0.001005	0.001005	58338	22547	2177
2	0.75	-14.93	99.23	0.001005	0.001005	7611	10530	853
3	1.40	-6.04	92.90	0.001005	0.001005	865	5614	414
4	2.00	-10.16	87.01	0.001005	0.001005	2274	7409	575
5	2.60	-24.48	81.13	0.001005	0.001005	37432	16000	1512



Tombini e ponticelli idraulici

IN08 Tombino idraulico 2.00 x 2.00 al km 27+246 - Relazione di calcolo

 COMMESSA
 LOTTO
 CODIFICA
 DOCUMENTO
 REV.
 FOGLIO

 IF26
 12 E ZZ
 CL
 IN0800 002
 A
 246 di 280

\mathbf{A}_{sw}	$ au_{ m c}$	V	X	N°
0.000000	156	47.67	0.20	1
0.000000	83	25.48	0.75	2
0.000000	8	2.57	1.40	3
0.000000	-52	-15.83	2.00	4
0.000000	-103	-31.47	2.60	5

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

Base sezione B = 100 cmAltezza sezione H = 0.4000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	$\mathbf{A_{fi}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	σ_{fs}	$\sigma_{\rm fi}$	$\sigma_{\rm c}$
1	0.20	-35.08	104.66	0.001005	0.001005	58331	22545	2177
2	0.75	-14.93	99.23	0.001005	0.001005	7607	10528	853
3	1.40	-6.04	92.89	0.001005	0.001005	866	5613	414
4	2.00	-10.15	87.01	0.001005	0.001005	2271	7408	575
5	2 60	-24 48	81 13	0.001005	0.001005	37425	15998	1512

Verifiche taglio

\mathbf{N}°	X	V	$ au_{ m c}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{sw}}$
1	0.20	-47.67	-156	0.000000
2	0.75	-25.48	-83	0.000000
3	1.40	-2.57	-8	0.000000
4	2.00	15.83	52	0.000000
5	2.60	31.47	103	0.000000

<u>Verifica sezioni fondazione [Combinazione nº 18 - SLE (Frequente)]</u>

Base sezione B = 100 cmAltezza sezione H = 0.4000 m

N°	X	M	N	$\mathbf{A_{fi}}$	$\mathbf{A_{fs}}$	$\sigma_{ m fs}$	$\sigma_{ m fi}$	σ_{c}
1	0.20	46.55	60.96	0.001005	0.001005	26295	111491	2901



Tombini e ponticelli idraulici IN08 Tombino idraulico 2.00 x 2.00 al km 27+246 – Relazione di calcolo

COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
IF26	726 12 E ZZ CL		IN0800 002	Α	247 di 280

2	0.76	-10.72	60.96	0.001005	0.001005	7848	7471	626
3	1.40	-36.30	60.96	0.001005	0.001005	80853	21253	2268
4	2.04	-17.09	60.96	0.001005	0.001005	24434	11296	1051
5	2.60	40.31	60.96	0.001005	0.001005	23236	92828	2516

Verifiche taglio

\mathbf{N}°	X	V	$ au_{ m c}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{sw}}$
1	0.20	-125.48	-410	0.000000
2	0.76	-68.45	-224	0.000000
3	1.40	-0.45	-1	0.000000
4	2.04	73.21	239	0.000000
5	2.60	130.30	426	0.000000

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

Base sezione B = 100 cmAltezza sezione H = 0.4000 m

Verifiche presso-flessione

\mathbf{N}°	X	M	N	${f A_{fi}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	σ_{fs}	σ_{fi}	$\sigma_{\rm c}$
1	0.20	-27.91	39.04	0.001005	0.001005	65701	15908	1741
2	0.73	15.34	41.86	0.001005	0.001005	9713	27124	955
3	1.40	32.87	45.38	0.001005	0.001005	18705	77682	2050
4	2.00	13.97	48.54	0.001005	0.001005	9198	20475	860
5	2.60	-37.80	51.71	0.001005	0.001005	89518	21479	2357

$\mathbf{A}_{\mathbf{sw}}$	$ au_{ m c}$	V	X	N°
0.000000	345	105.42	0.20	1
0.000000	185	56.74	0.73	2
0.000000	-13	-4.12	1.40	3
0.000000	-192	-58.89	2.00	4
0.000000	-371	-113.66	2.60	5

Tombini e ponticelli idraulici

IN08 Tombino idraulico 2.00 x 2.00 al km 27+246 - Relazione di calcolo

 $H=0.4000\ m$

 COMMESSA
 LOTTO
 CODIFICA
 DOCUMENTO
 REV.
 FOGLIO

 IF26
 12 E ZZ
 CL
 IN0800 002
 A
 248 di 280

<u>Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione nº 18 - SLE (Frequente)]</u>

Base sezione B = 100 cm

Verifiche presso-flessione

Altezza sezione

$\sigma_{\rm c}$	$\sigma_{\rm fi}$	σ_{fs}	$\mathbf{A}_{\mathbf{fs}}$	${f A_{fi}}$	N	M	X	N°
2896	29553	81514	0.001005	0.001005	128.96	-46.55	0.20	1
1146	13949	11984	0.001005	0.001005	123.53	-19.89	0.75	2
500	6812	1361	0.001005	0.001005	117.19	-6.93	1.40	3
623	8224	753	0.001005	0.001005	111.31	-10.68	2.00	4
1709	18598	37645	0.001005	0.001005	105 42	-27 91	2 60	5

Verifiche taglio

\mathbf{A}_{sw}	$ au_{ m c}$	\mathbf{v}	X	\mathbf{N}°
0.000000	202	61.94	0.20	1
0.000000	113	34.71	0.75	2
0.000000	19	5.92	1.40	3
0.000000	-59	-17.95	2.00	4
0.000000	-128	-39.04	2.60	5

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

Base sezione B = 100 cm

H = 0.4000 m

Verifiche presso-flessione

Altezza sezione

\mathbf{N}°	X	M	N	${f A_{fi}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{fs}}$	$\sigma_{ m fs}$	$\sigma_{\rm fi}$	$\sigma_{\rm c}$
1	0.20	-40.31	137.20	0.001005	0.001005	60208	26455	2486
2	0.75	-15.26	131.77	0.001005	0.001005	3304	11149	864
3	1.40	-5.75	125.43	0.001005	0.001005	2112	6636	480
4	2.00	-14.26	119.55	0.001005	0.001005	3486	10362	806
5	2.60	-37.80	113.66	0.001005	0.001005	62479	24322	2345

Verifiche taglio

 $m N^{\circ} \qquad \qquad X \qquad \qquad V \qquad \qquad au_{c} \qquad \qquad A_{sw}$



Tombini e ponticelli idraulici

IN08 Tombino idraulico 2.00 x 2.00 al km 27+246 - Relazione di calcolo

COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
IF26	12 E ZZ	CL	IN0800 002	Α	249 di 280

	0.20	-59.98	-196	0.000000
	0.75	-30.50	-100	0.000000
	1.40	0.97	3	0.000000
	2.00	27.37	89	0.000000
	2.60	50.62	165	0.000000

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

Base sezione B = 100 cmAltezza sezione H = 0.4000 m

Verifiche presso-flessione

\mathbf{N}°	X	M	N	$\mathbf{A_{fi}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{fs}}$	$\sigma_{ m fs}$	$\sigma_{\rm fi}$	$\sigma_{\rm c}$
1	0.20	41.50	59.65	0.001005	0.001005	23747	96979	2589
2	0.76	-3.73	59.65	0.001005	0.001005	612	3548	261
3	1.40	-25.18	59.65	0.001005	0.001005	48414	15578	1572
4	2.04	-11.39	59.65	0.001005	0.001005	9756	7882	672
5	2.60	33.58	59.65	0.001005	0.001005	19828	73315	2098

Verifiche taglio

\mathbf{A}_{sw}	$ au_{ m c}$	V	X	N°
0.000000	-320	-97.77	0.20	1
0.000000	-181	-55.32	0.76	2
0.000000	-9	-2.66	1.40	3
0.000000	184	56.40	2.04	4
0.000000	337	103.13	2.60	5

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

Base sezione B = 100 cmAltezza sezione H = 0.4000 m

\mathbf{N}°	X	M	N	$\mathbf{A_{fi}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{fs}}$	σ_{fs}	σ_{fi}	$\sigma_{\rm c}$
1	0.20	-21.79	38.59	0.001005	0.001005	47620	12860	1361
2	0.73	9.58	41.41	0.001005	0.001005	6500	11028	579



Tombini e ponticelli idraulici IN08 Tombino idraulico 2.00 x 2.00 al km 27+246 – Relazione di calcolo COMMESSA LOTTO CODIFICA DOCUMENTO REV. FOGLIO

IF26 12 E ZZ CL IN0800 002 A 250 di 280

3	1.40	21.75	44.93	0.001005	0.001005	13155	44688	1359
4	2.00	7.01	48.10	0.001005	0.001005	4958	3282	399
5	2.60	-32.07	51.27	0.001005	0.001005	72581	18634	2002

Verifiche taglio

\mathbf{A}_{sw}	$ au_{ m c}$	V	X	\mathbf{N}°
0.000000	251	76.84	0.20	1
0.000000	133	40.79	0.73	2
0.000000	-14	-4.28	1.40	3
0.000000	-147	-44.85	2.00	4
0.000000	-279	-85.41	2.60	5

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

Base sezione B = 100 cmAltezza sezione H = 0.4000 m

Verifiche presso-flessione

$\sigma_{\rm c}$	$\sigma_{\rm fi}$	σ_{fs}	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	$\mathbf{A_{fi}}$	N	M	X	N°
2589	25761	78881	0.001005	0.001005	100.38	-41.50	0.20	1
836	10273	7855	0.001005	0.001005	94.95	-14.59	0.75	2
250	3621	2559	0.001005	0.001005	88.61	-1.35	1.40	3
350	4782	988	0.001005	0.001005	82.73	-4.83	2.00	4
1341	14376	31486	0.001005	0.001005	76.84	-21.79	2.60	5

Verifiche taglio

\mathbf{A}_{sw}	$ au_{ m c}$	V	X	N°
0.000000	204	62.39	0.20	1
0.000000	115	35.15	0.75	2
0.000000	21	6.36	1.40	3
0.000000	-57	-17.50	2.00	4
0.000000	-126	-38.59	2.60	5

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



Tombini e ponticelli idraulici

IN08 Tombino idraulico 2.00 x 2.00 al km 27+246 - Relazione di calcolo

 COMMESSA
 LOTTO
 CODIFICA
 DOCUMENTO
 REV.
 FOGLIO

 IF26
 12 E ZZ
 CL
 IN0800 002
 A
 251 di 280

Base sezione B = 100 cmAltezza sezione H = 0.4000 m

Verifiche presso-flessione

$\sigma_{\rm c}$	σ_{fi}	σ_{fs}	$\mathbf{A}_{\mathbf{fs}}$	$\mathbf{A_{fi}}$	N	M	X	\mathbf{N}°
2076	21873	52274	0.001005	0.001005	108.95	-33.58	0.20	1
571	7556	566	0.001005	0.001005	103.51	-9.74	0.75	2
256	3747	3030	0.001005	0.001005	97.18	-0.91	1.40	3
537	7035	1065	0.001005	0.001005	91.29	-9.32	2.00	4
1997	20227	57601	0.001005	0.001005	85.41	-32.07	2.60	5

Verifiche taglio

\mathbf{A}_{sw}	$ au_{ m c}$	V	X	N°
0.000000	-186	-56.91	0.20	1
0.000000	-93	-28.51	0.75	2
0.000000	6	1.75	1.40	3
0.000000	88	26.99	2.00	4
0.000000	158	48.38	2.60	5

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

Base sezione B = 100 cmAltezza sezione H = 0.4000 m

Verifiche presso-flessione

\mathbf{N}°	X	M	N	$\mathbf{A_{fi}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	σ_{fs}	$\sigma_{\rm fi}$	$\sigma_{\rm c}$
1	0.20	34.76	46.85	0.001005	0.001005	19712	82644	2167
2	0.76	-10.34	46.85	0.001005	0.001005	11158	7053	622
3	1.40	-27.96	46.85	0.001005	0.001005	62302	16361	1746
4	2.04	-10.34	46.85	0.001005	0.001005	11162	7054	622
5	2.60	34.75	46.85	0.001005	0.001005	19711	82637	2167

\mathbf{A}_{sw}	$ au_{ m c}$	V	X	N°
0.000000	-331	-101.42	0.20	1



Tombini e ponticelli idraulici

IN08 Tombino idraulico 2.00 x 2.00 al km 27+246 - Relazione di calcolo

COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
IF26	12 E ZZ	CL	IN0800 002	Α	252 di 280

0.000000	-167	-50.98	0.76	2
0.000000	14	4.40	1.40	3
0.000000	195	59.80	2.04	4
0.000000	326	99.79	2.60	5

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

Base sezione B = 100 cmAltezza sezione H = 0.4000 m

Verifiche presso-flessione

$\sigma_{\rm c}$	$\sigma_{\rm fi}$	σ_{fs}	$\mathbf{A_{fs}}$	$\mathbf{A_{fi}}$	N	M	X	N°
1628	14649	63482	0.001005	0.001005	32.29	-26.13	0.20	1
455	8734	5099	0.001005	0.001005	32.29	7.52	0.73	2
1407	52739	12895	0.001005	0.001005	32.29	22.55	1.40	3
643	16712	6715	0.001005	0.001005	32.29	10.38	2.00	4
1628	14648	63474	0.001005	0.001005	32 29	-26.13	2 60	5

Verifiche taglio

\mathbf{A}_{sw}	$ au_{ m c}$	V	X	\mathbf{N}°
0.000000	265	81.13	0.20	1
0.000000	147	45.07	0.73	2
0.000000	0	0.00	1.40	3
0.000000	-133	-40.56	2.00	4
0.000000	-265	-81.13	2.60	5

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

Base sezione B = 100 cmAltezza sezione H = 0.4000 m

$\sigma_{\rm c}$	σ_{fi}	σ_{fs}	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	$\mathbf{A_{fi}}$	N	M	X	N°
2156	22372	57399	0.001005	0.001005	104.66	-34.76	0.20	1
862	10614	7853	0.001005	0.001005	99.23	-15.06	0.75	2
436	5875	603	0.001005	0.001005	92.90	-6.70	1.40	3



Tombini e ponticelli idraulici IN08 Tombino idraulico 2.00 x 2.00 al km 27+246 -

IN08 Tombino idraulico 2.00 x 2.00 al km 27+246 - Relazione di calcolo

COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
IF26	12 E ZZ	CL	IN0800 002	Α	253 di 280

4	2.00	-11.31	87.01	0.001005	0.001005	3758	8104	639
5	2.60	-26.13	81.13	0.001005	0.001005	42158	16903	1619

Verifiche taglio

$\mathbf{A}_{\mathbf{sw}}$	$ au_{ m c}$	V	X	N°
0.000000	153	46.85	0.20	1
0.000000	81	24.65	0.75	2
0.000000	6	1.74	1.40	3
0.000000	-54	-16.66	2.00	4
0.000000	-106	-32.29	2.60	5

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

Base sezione B = 100 cmAltezza sezione H = 0.4000 m

Verifiche presso-flessione

\mathbf{N}°	X	M	N	$\mathbf{A_{fi}}$	$\mathbf{A_{fs}}$	σ_{fs}	σ_{fi}	$\sigma_{\rm c}$
1	0.20	-34.75	104.66	0.001005	0.001005	57392	22370	2156
2	0.75	-15.06	99.23	0.001005	0.001005	7849	10613	861
3	1.40	-6.70	92.89	0.001005	0.001005	604	5874	435
4	2.00	-11.31	87.01	0.001005	0.001005	3755	8102	639
5	2.60	-26.13	81.13	0.001005	0.001005	42151	16901	1619

Verifiche taglio

$\mathbf{A}_{\mathbf{sw}}$	$ au_{ m c}$	V	X	N°
0.000000	-153	-46.85	0.20	1
0.000000	-81	-24.65	0.75	2
0.000000	-6	-1.74	1.40	3
0.000000	54	16.66	2.00	4
0.000000	106	32.29	2.60	5

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

Base sezione B = 100 cm



Tombini e ponticelli idraulici

IN08 Tombino idraulico 2.00 x 2.00 al km 27+246 - Relazione di calcolo

 COMMESSA
 LOTTO
 CODIFICA
 DOCUMENTO
 REV.
 FOGLIO

 IF26
 12 E ZZ
 CL
 IN0800 002
 A
 254 di 280

Altezza sezione H = 0.4000 m

Verifiche presso-flessione

$\sigma_{\rm c}$	$\sigma_{\rm fi}$	$\sigma_{ m fs}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{fs}}$	${f A_{fi}}$	N	M	X	N°
3059	117956	27682	0.001005	0.001005	63.46	49.09	0.20	1
656	7818	8310	0.001005	0.001005	63.46	-11.23	0.76	2
2423	22622	87163	0.001005	0.001005	63.46	-38.80	1.40	3
1185	12534	29377	0.001005	0.001005	63.46	-19.18	2.04	4
2578	94634	23858	0.001005	0.001005	63.46	41.30	2.60	5

Verifiche taglio

\mathbf{N}°	X	v	$ au_{ m c}$	\mathbf{A}_{sw}
1	0.20	-131.49	-430	0.000000
2	0.76	-72.81	-238	0.000000
3	1.40	-1.66	-5	0.000000
4	2.04	76.56	250	0.000000
5	2.60	137.93	451	0.000000

<u>Verifica sezioni traverso [Combinazione nº 21 - SLE (Rara)]</u>

Base sezione B = 100 cmAltezza sezione H = 0.4000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	${f A_{fi}}$	${f A_{fs}}$	$\sigma_{ m fs}$	$\sigma_{\rm fi}$	$\sigma_{\rm c}$
1	0.20	-30.41	41.76	0.001005	0.001005	71968	17292	1897
2	0.73	15.23	45.28	0.001005	0.001005	9780	25380	945
3	1.40	33.39	49.68	0.001005	0.001005	19202	77271	2084
4	2.00	12.81	53.64	0.001005	0.001005	8654	15345	777
5	2.60	-42.77	57.60	0.001005	0.001005	101736	24256	2667

Verifiche taglio

$\mathbf{A}_{\mathbf{sw}}$	$ au_{ m c}$	V	X	N°
0.000000	364	111.50	0.20	1
0.000000	195	59.65	0.73	2



Tombini e ponticelli idraulici

IN08 Tombino idraulico 2.00 x 2.00 al km 27+246 - Relazione di calcolo

COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
IF26	12 E ZZ	CL	IN0800 002	A	255 di 280

3	1.40	-5.15	-17	0.000000
4	2.00	-63.47	-207	0.000000
5	2.60	-121.80	-398	0.000000

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

Base sezione B = 100 cmAltezza sezione H = 0.4000 m

Verifiche presso-flessione

\mathbf{N}°	X	M	N	$\mathbf{A_{fi}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	σ_{fs}	σ_{fi}	$\sigma_{\rm c}$
1	0.20	-49.09	135.03	0.001005	0.001005	86367	31129	3054
2	0.75	-21.26	129.60	0.001005	0.001005	13373	14889	1228
3	1.40	-7.82	123.26	0.001005	0.001005	1225	7372	543
4	2.00	-11.96	117.38	0.001005	0.001005	1350	9034	689
5	2 60	-30.41	111.50	0.001005	0.001005	42321	20182	1866

Verifiche taglio

$\mathbf{A}_{\mathbf{sw}}$	$ au_{ m c}$	V	X	N°
0.000000	211	64.69	0.20	1
0.000000	118	36.19	0.75	2
0.000000	19	5.93	1.40	3
0.000000	-63	-19.30	2.00	4
0.000000	-136	-41.76	2.60	5

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

Base sezione B = 100 cmAltezza sezione H = 0.4000 m

Verifiche presso-flessione

\mathbf{N}°	X	M	N	$\mathbf{A_{fi}}$	$\mathbf{A_{fs}}$	$\sigma_{\rm fs}$	$\sigma_{\rm fi}$	$\sigma_{\rm c}$
1	0.20	-41.30	145.33	0.001005	0.001005	59801	27239	2541
2	0.75	-15.47	139.90	0.001005	0.001005	2731	11424	880
3	1.40	-6.35	133.57	0.001005	0.001005	2163	7152	518
4	2.00	-16.45	127.68	0.001005	0.001005	5299	11798	929



Tombini e ponticelli idraulici

IN08 Tombino idraulico 2.00 x 2.00 al km 27+246 - Relazione di calcolo

 COMMESSA
 LOTTO
 CODIFICA
 DOCUMENTO
 REV.
 FOGLIO

 IF26
 12 E ZZ
 CL
 IN0800 002
 A
 256 di 280

5 2.60 -42.77 121.80 0.001005 0.001005 73538 27282 2659

Verifiche taglio

\mathbf{N}°	X	v	$ au_{ m c}$	\mathbf{A}_{sw}
1	0.20	-62.23	-203	0.000000
2	0.75	-30.94	-101	0.000000
3	1.40	2.68	9	0.000000
4	2.00	31.08	102	0.000000
5	2.60	56.24	184	0.000000

<u>Verifica sezioni fondazione [Combinazione nº 22 - SLE (Rara)]</u>

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 0.4000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	$\mathbf{A_{fi}}$	$\mathbf{A_{fs}}$	σ_{fs}	$\sigma_{\rm fi}$	$\sigma_{\rm c}$
1	0.20	42.78	61.82	0.001005	0.001005	24497	99815	2669
2	0.76	-2.49	61.82	0.001005	0.001005	1178	3134	225
3	1.40	-24.89	61.82	0.001005	0.001005	46631	15521	1553
4	2.04	-12.06	61.82	0.001005	0.001005	10720	8328	714
5	2.60	32.88	61.82	0.001005	0.001005	19588	70260	2055

Verifiche taglio

\mathbf{A}_{sw}	$ au_{ m c}$	V	X	N°
0.000000	-317	-96.85	0.20	1
0.000000	-184	-56.41	0.76	2
0.000000	-14	-4.42	1.40	3
0.000000	182	55.55	2.04	4
0.000000	340	103.97	2.60	5

<u>Verifica sezioni traverso [Combinazione nº 22 - SLE (Rara)]</u>

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

Altezza sezione H = 0.4000 m



Tombini e ponticelli idraulici

IN08 Tombino idraulico 2.00 x 2.00 al km 27+246 - Relazione di calcolo

COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
IF26	12 E ZZ	CL	IN0800 002	Α	257 di 280

Verifiche presso-flessione

$\sigma_{\rm c}$	$\sigma_{\rm fi}$	σ_{fs}	$\mathbf{A}_{\mathbf{fs}}$	$\mathbf{A_{fi}}$	N	M	X	N°
1423	13482	49367	0.001005	0.001005	41.20	-22.77	0.20	1
470	6130	5587	0.001005	0.001005	44.72	8.03	0.73	2
1215	36189	12180	0.001005	0.001005	49.12	19.49	1.40	3
258	225	3469	0.001005	0.001005	53.08	4.11	2.00	4
2224	20701	80562	0.001005	0.001005	57.04	-35.61	2.60	5

Verifiche taglio

\mathbf{A}_{sw}	$ au_{ m c}$	V	X	\mathbf{N}°
0.000000	248	75.77	0.20	1
0.000000	130	39.72	0.73	2
0.000000	-17	-5.35	1.40	3
0.000000	-150	-45.92	2.00	4
0.000000	-283	-86.48	2.60	5

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione nº 22 - SLE (Rara)]

Base sezione B = 100 cmAltezza sezione H = 0.4000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	${f A_{fi}}$	${f A_{fs}}$	σ_{fs}	$\sigma_{\rm fi}$	$\sigma_{\rm c}$
1	0.20	-42.78	99.31	0.001005	0.001005	83110	26374	2671
2	0.75	-14.64	93.88	0.001005	0.001005	8170	10294	840
3	1.40	-0.84	87.54	0.001005	0.001005	2722	3383	231
4	2.00	-4.65	81.66	0.001005	0.001005	1020	4675	342
5	2.60	-22.77	75.77	0.001005	0.001005	34678	14889	1406

Verifiche taglio

\mathbf{A}_{sw}	$ au_{ m c}$	V	X	N°
0.000000	213	65.25	0.20	1
0.000000	120	36.75	0.75	2
0.000000	21	6.49	1.40	3



Tombini e ponticelli idraulici

IN08 Tombino idraulico 2.00 x 2.00 al km 27+246 - Relazione di calcolo

 COMMESSA
 LOTTO
 CODIFICA
 DOCUMENTO
 REV.
 FOGLIO

 IF26
 12 E ZZ
 CL
 IN0800 002
 A
 258 di 280

4 2.00 -18.74 -61 0.000000 5 2.60 -41.20 -135 0.000000

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

Base sezione B = 100 cmAltezza sezione H = 0.4000 m

Verifiche presso-flessione

\mathbf{N}°	X	M	N	$\mathbf{A_{fi}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{fs}}$	σ_{fs}	$\sigma_{ m fi}$	$\sigma_{\rm c}$
1	0.20	-32.88	110.02	0.001005	0.001005	49851	21520	2029
2	0.75	-8.58	104.58	0.001005	0.001005	203	7045	527
3	1.40	-0.29	98.25	0.001005	0.001005	3311	3541	238
4	2.00	-10.27	92.36	0.001005	0.001005	1862	7574	584
5	2.60	-35.61	86.48	0.001005	0.001005	67547	22121	2222

Verifiche taglio

\mathbf{A}_{sw}	$ au_{ m c}$	V	X	N°
0.000000	-191	-58.39	0.20	1
0.000000	-93	-28.44	0.75	2
0.000000	12	3.65	1.40	3
0.000000	100	30.60	2.00	4
0.000000	175	53.43	2.60	5

<u>Verifica sezioni fondazione [Combinazione nº 23 - SLE (Rara)]</u>

 $B = 100 \ cm$ $Altezza \ sezione \qquad \qquad H = 0.4000 \ m$

Verifiche presso-flessione

\mathbf{N}°	X	M	N	$\mathbf{A_{fi}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	σ_{fs}	σ_{fi}	$\sigma_{\rm c}$
1	0.20	44.92	56.85	0.001005	0.001005	25261	108511	2799
2	0.76	-12.35	56.85	0.001005	0.001005	13020	8436	741
3	1.40	-37.92	56.85	0.001005	0.001005	87553	21830	2367
4	2.04	-18.71	56.85	0.001005	0.001005	30699	12062	1160
5	2.60	38.69	56.85	0.001005	0.001005	22207	89840	2414



Tombini e ponticelli idraulici

IN08 Tombino idraulico 2.00 x 2.00 al km 27+246 - Relazione di calcolo

COMMESSA LOTTO CODIFICA

IF26 12 E ZZ CL

DOCUMENTO

REV. FOGLIO

12 E ZZ CL IN0800 002 A 259 di 280

Verifiche taglio

\mathbf{A}_{sw}	$ au_{ m c}$	V	X	N°
0.000000	-410	-125.48	0.20	1
0.000000	-224	-68.44	0.76	2
0.000000	-1	-0.45	1.40	3
0.000000	239	73.20	2.04	4
0.000000	426	130.30	2.60	5

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

 $H=0.4000\ m$

Base sezione B = 100 cm

Verifiche presso-flessione

Altezza sezione

$\sigma_{\rm c}$	$\sigma_{\rm fi}$	σ_{fs}	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	${f A_{fi}}$	N	M	X	N°
2251	20180	88548	0.001005	0.001005	43.16	-36.16	0.20	1
406	3835	4985	0.001005	0.001005	45.97	7.08	0.73	2
1539	51194	14826	0.001005	0.001005	49.49	24.62	1.40	3
326	924	4242	0.001005	0.001005	52.66	5.72	2.00	4
2868	25751	112365	0.001005	0.001005	55.83	-46.05	2.60	5

Verifiche taglio

\mathbf{N}°	X	V	$ au_{ m c}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{sw}}$
1	0.20	105.42	345	0.000000
2	0.73	56.74	185	0.000000
3	1.40	-4.12	-13	0.000000
4	2.00	-58.89	-192	0.000000
5	2.60	-113.66	-371	0.000000

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

Base sezione B = 100 cmAltezza sezione H = 0.4000 m

Verifiche presso-flessione



Tombini e ponticelli idraulici

IN08 Tombino idraulico 2.00 x 2.00 al km 27+246 - Relazione di calcolo

COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
IF26	12 E ZZ	CL	IN0800 002	Α	260 di 280

$\sigma_{\rm c}$	$\sigma_{\rm fi}$	σ_{fs}	$\mathbf{A}_{\mathbf{fs}}$	$\mathbf{A_{fi}}$	N	M	X	N°
2792	28688	76788	0.001005	0.001005	128.96	-44.92	0.20	1
1189	14373	13331	0.001005	0.001005	123.53	-20.54	0.75	2
615	8181	130	0.001005	0.001005	117.19	-10.25	1.40	3
939	11625	8013	0.001005	0.001005	111.31	-16.46	2.00	4
2246	23152	61143	0.001005	0.001005	105.42	-36.16	2.60	5

Verifiche taglio

\mathbf{A}_{sw}	$ au_{ m c}$	V	X	\mathbf{N}°
0.000000	189	57.83	0.20	1
0.000000	100	30.59	0.75	2
0.000000	6	1.80	1.40	3
0.000000	-72	-22.06	2.00	4
0.000000	-141	-43.16	2.60	5

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

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 0.4000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	$\mathbf{A_{fi}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	$\sigma_{ m fs}$	$\sigma_{\rm fi}$	$\sigma_{\rm c}$
1	0.20	-38.69	137.20	0.001005	0.001005	55615	25547	2379
2	0.75	-15.91	131.77	0.001005	0.001005	4072	11533	899
3	1.40	-9.07	125.43	0.001005	0.001005	808	7939	589
4	2.00	-20.05	119.55	0.001005	0.001005	13254	14018	1162
5	2.60	-46.05	113.66	0.001005	0.001005	86549	28682	2872

Verifiche taglio

\mathbf{A}_{sw}	$ au_{ m c}$	V	X	N°
0.000000	-183	-55.86	0.20	1
0.000000	-86	-26.39	0.75	2
0.000000	17	5.09	1.40	3
0.000000	103	31.49	2.00	4



Tombini e ponticelli idraulici

IN08 Tombino idraulico 2.00 x 2.00 al km 27+246 - Relazione di calcolo

 COMMESSA
 LOTTO
 CODIFICA
 DOCUMENTO
 REV.
 FOGLIO

 IF26
 12 E ZZ
 CL
 IN0800 002
 A
 261 di 280

5 2.60 54.74 179 0.000000

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

Base sezione B = 100 cmAltezza sezione H = 0.4000 m

Verifiche presso-flessione

$\sigma_{\rm c}$	$\sigma_{\rm fi}$	σ_{fs}	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	$\mathbf{A_{fi}}$	N	M	X	N°
2487	93993	22716	0.001005	0.001005	55.53	39.87	0.20	1
312	4118	397	0.001005	0.001005	55.53	-5.36	0.76	2
1675	16218	54996	0.001005	0.001005	55.53	-26.80	1.40	3
788	8813	15224	0.001005	0.001005	55.53	-13.01	2.04	4
1996	70318	18804	0.001005	0.001005	55.53	31.95	2.60	5

Verifiche taglio

$\mathbf{A}_{\mathbf{sw}}$	$ au_{ m c}$	V	X	N°
0.000000	-319	-97.77	0.20	1
0.000000	-181	-55.32	0.76	2
0.000000	-9	-2.66	1.40	3
0.000000	184	56.39	2.04	4
0.000000	337	103.13	2.60	5

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

Base sezione B = 100 cmAltezza sezione H = 0.4000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	${f A_{fi}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{fs}}$	$\sigma_{ m fs}$	σ_{fi}	$\sigma_{\rm c}$
1	0.20	-30.04	42.71	0.001005	0.001005	70416	17164	1874
2	0.73	1.33	45.53	0.001005	0.001005	2109	1066	149
3	1.40	13.50	49.05	0.001005	0.001005	8944	18944	829
4	2.00	-1.24	52.21	0.001005	0.001005	1332	2309	162
5	2.60	-40.32	55.38	0.001005	0.001005	95397	22926	2514



Tombini e ponticelli idraulici

IN08 Tombino idraulico 2.00 x 2.00 al km 27+246 - Relazione di calcolo

 COMMESSA
 LOTTO
 CODIFICA
 DOCUMENTO
 REV.
 FOGLIO

 IF26
 12 E ZZ
 CL
 IN0800 002
 A
 262 di 280

Verifiche taglio

\mathbf{A}_{sw}	$ au_{ m c}$	V	X	N°
0.000000	251	76.84	0.20	1
0.000000	133	40.79	0.73	2
0.000000	-14	-4.28	1.40	3
0.000000	-147	-44.85	2.00	4
0.000000	-279	-85.41	2.60	5

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione nº 24 - SLE (Rara)]

Base sezione B = 100 cmAltezza sezione H = 0.4000 m

Verifiche presso-flessione

$\sigma_{\rm c}$	$\sigma_{\rm fi}$	σ_{fs}	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	$\mathbf{A_{fi}}$	N	M	X	\mathbf{N}°
2486	24917	74104	0.001005	0.001005	100.38	-39.87	0.20	1
878	10697	9134	0.001005	0.001005	94.95	-15.25	0.75	2
359	4923	1256	0.001005	0.001005	88.61	-4.66	1.40	3
599	7615	3367	0.001005	0.001005	82.73	-10.61	2.00	4
1873	18822	55310	0.001005	0.001005	76.84	-30.04	2.60	5

Verifiche taglio

N°	X	\mathbf{v}	$ au_{ m c}$	\mathbf{A}_{sw}
1	0.20	58.27	190	0.000000
2	0.75	31.04	101	0.000000
3	1.40	2.25	7	0.000000
4	2.00	-21.61	-71	0.000000
5	2.60	-42.71	-140	0.000000

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

Base sezione B = 100 cmAltezza sezione H = 0.4000 m

Verifiche presso-flessione

 N° X M N A_{fi} A_{fs} σ_{fs} σ_{fi} σ



Tombini e ponticelli idraulici

IN08 Tombino idraulico 2.00 x 2.00 al km 27+246 - Relazione di calcolo

COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
IF26	12 E ZZ	CL	IN0800 002	Α	263 di 280

1	0.20	-31.95	108.95	0.001005	0.001005	47646	20975	1970
2	0.75	-10.40	103.51	0.001005	0.001005	1063	7887	600
3	1.40	-4.23	97.18	0.001005	0.001005	1728	5049	364
4	2.00	-15.11	91.29	0.001005	0.001005	9694	10573	874
5	2.60	-40.32	85.41	0.001005	0.001005	81911	24486	2519

Verifiche taglio

\mathbf{N}°	X	V	$ au_{ m c}$	\mathbf{A}_{sw}
1	0.20	-52.79	-173	0.000000
2	0.75	-24.39	-80	0.000000
3	1.40	5.86	19	0.000000
4	2.00	31.11	102	0.000000
5	2.60	52.49	172	0.000000



Tombini e ponticelli idraulici

IN08 Tombino idraulico 2.00 x 2.00 al km 27+246 - Relazione di calcolo

 COMMESSA
 LOTTO
 CODIFICA
 DOCUMENTO
 REV.
 FOGLIO

 IF26
 12 E ZZ
 CL
 IN0800 002
 A
 264 di 280

Verifiche fessurazione

N° Indice sezione

X_i Ascissa/Ordinata sezione, espresso in m

M_p Momento, espresse in kNm

M_n Momento, espresse in kNm

 w_k Ampiezza fessure, espresse in m

w_{lim} Apertura limite fessure, espresse in m

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

Distanza media tra le fessure, espresse in m

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

N°	X	$\mathbf{A_{fi}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	Mp	Mn	M	W	$\mathbf{w}_{\mathbf{lim}}$	$S_{\mathbf{m}}$	$\boldsymbol{\epsilon}_{\mathrm{sm}}$
1	0.20	0.001005	0.001005	89.58	-89.58	35.08	0.00000	0.00010	0.00000	0.000
2	0.76	0.001005	0.001005	89.58	-89.58	-10.01	0.00000	0.00010	0.00000	0.000
3	1.40	0.001005	0.001005	89.58	-89.58	-27.63	0.00000	0.00010	0.00000	0.000
4	2.04	0.001005	0.001005	89.58	-89.58	-10.02	0.00000	0.00010	0.00000	0.000
5	2.60	0.001005	0.001005	89.58	-89.58	35.08	0.00000	0.00010	0.00000	0.000

<u>Verifica fessurazione traverso [Combinazione nº 17 - SLE (Quasi Permanente)]</u>

\mathbf{N}°	X	$\mathbf{A_{fi}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{fs}}$	Mp	Mn	M	w	$\mathbf{W_{lim}}$	$\mathbf{S}_{\mathbf{m}}$	$\epsilon_{\rm sm}$
1	0.20	0.001005	0.001005	89.58	-89.58	-24.48	0.00000	0.00010	0.00000	0.000
2	0.73	0.001005	0.001005	89.58	-89.58	9.17	0.00000	0.00010	0.00000	0.000
3	1.40	0.001005	0.001005	89.58	-89.58	24.20	0.00000	0.00010	0.00000	0.000
4	2.00	0.001005	0.001005	89.58	-89.58	12.03	0.00000	0.00010	0.00000	0.000
5	2.60	0.001005	0.001005	89.58	-89.58	-24.48	0.00000	0.00010	0.00000	0.000

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

N°	X	$\mathbf{A_{fi}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{fs}}$	Mp	Mn	M	W	$\mathbf{w_{lim}}$	$\mathbf{S}_{\mathbf{m}}$	$\epsilon_{ m sm}$
1	0.20	0.001005	0.001005	89.58	-89.58	-35.08	0.00000	0.00010	0.00000	0.000
2	0.75	0.001005	0.001005	89.58	-89.58	-14.93	0.00000	0.00010	0.00000	0.000
3	1.40	0.001005	0.001005	89.58	-89.58	-6.04	0.00000	0.00010	0.00000	0.000



GRU			FERF STATO ITALIAN			RADDOPPIO TI II LOTTO FUNZ 1° LOTTO FUNZ PROGETTO ES	IONALE FRA ZIONALE FR	ASSO TELE	SINO – VITUI		
Ton	nbini e p	onticelli idi	raulici					DIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
		ino idraulio di calcolo	co 2.00 x 2.	00 al km 27	7+246 –	IF26 1:	2 E ZZ	CL	IN0800 002	Α	265 di 280
4	2.00	0.001005	0.001005	89.58	-89.58	-10.16	0.00000	0.00010	0.00000	0.0	000
5	2.60	0.001005	0.001005	89.58	-89.58	-24.48	0.00000	0.00010	0.00000	0.0	000
<u>Verif</u>	ïca fessur	azione piedr	itto destro [Co	mbinazione n	° 17 - SLE (0	Quasi Permanent	<u>e)]</u>				
N°	X	$\mathbf{A_{fi}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{fs}}$	Mp	Mr	ı M	w	$\mathbf{W_{lim}}$	$\mathbf{s_m}$	1	$\mathbf{\epsilon}_{\mathrm{sm}}$
1	0.20	0.001005	0.001005	89.58	-89.58	-35.08	0.00000	0.00010	0.00000	0.0	000
2	0.75	0.001005	0.001005	89.58	-89.58	-14.93	0.00000	0.00010	0.00000	0.0	000
3	1.40	0.001005	0.001005	89.58	-89.58	-6.04	0.00000	0.00010	0.00000	0.0	000
4	2.00	0.001005	0.001005	89.58	-89.58	-10.15	0.00000	0.00010	0.00000	0.0	000
5	2.60	0.001005	0.001005	89.58	-89.58	-24.48	0.00000	0.00010	0.00000	0.0	000
<u>Verif</u>	ïca fessur	azione fonda	azione [Combin	nazione n° 18 -	· SLE (Frequ	uente)]					
N°	X	$\mathbf{A_{fi}}$	${f A_{fs}}$	Mp	Mr	ı M	w	$\mathbf{w}_{\mathrm{lim}}$	$S_{\mathbf{m}}$;	$\epsilon_{ m sm}$
1	0.20	0.001005	0.001005	89.58	-89.58	3 46.55	0.00000	0.00015	0.00000	0.0	000
2	0.76	0.001005	0.001005	89.58	-89.58	-10.72	0.00000	0.00015	0.00000	0.0	000
3	1.40	0.001005	0.001005	89.58	-89.58	-36.30	0.00000	0.00015	0.00000	0.0	000
4	2.04	0.001005	0.001005	89.58	-89.58	-17.09	0.00000	0.00015	0.00000	0.0	000
5	2.60	0.001005	0.001005	89.58	-89.58	40.31	0.00000	0.00015	0.00000	0.0	000
<u>Verif</u>	ica fessur	razione trave	rso [Combinaz	zione n° 18 - Sl	LE (Freque	<u>nte)]</u>					
N°	X	$\mathbf{A_{fi}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{fs}}$	Mp	Mr	ı M	w	$\mathbf{W}_{\mathbf{lim}}$	$\mathbf{s}_{\mathbf{m}}$		$\epsilon_{ m sm}$
1	0.20	0.001005	0.001005	89.58	-89.58	-27.91	0.00000	0.00015	0.00000	0.0	000
2	0.73	0.001005	0.001005	89.58	-89.58	3 15.34	0.00000	0.00015	0.00000	0.0	000
3	1.40	0.001005	0.001005	89.58	-89.58	32.87	0.00000	0.00015	0.00000	0.0	000
4	2.00	0.001005	0.001005	89.58	-89.58	3 13.97	0.00000	0.00015	0.00000	0.0	000
5	2.60	0.001005	0.001005	89.58	-89.58	-37.80	0.00000	0.00015	0.00000	0.0	000
<u>Verif</u>	ïca fessur	azione piedr	itto sinistro [C	ombinazione 1	n° 18 - SLE	(Frequente)]					
N°	X	$\mathbf{A_{fi}}$	${f A_{fs}}$	Mp	Mn	ı M	w	$\mathbf{w}_{\mathrm{lim}}$	$\mathbf{s}_{\mathbf{m}}$;	$\epsilon_{ m sm}$
1	0.20	0.001005	0.001005	89.58	-89.58	-46.55	0.00000	0.00015	0.00000	0.0	000
2	0.75	0.001005	0.001005	89.58	-89.58	-19.89	0.00000	0.00015	0.00000	0.0	000
3	1.40	0.001005	0.001005	89.58	-89.58	-6.93	0.00000	0.00015	0.00000	0.0	000



GRU			FERF STATO ITALIAN			RADDOPPIO TR II LOTTO FUNZI 1° LOTTO FUNZ PROGETTO ESE	ONALE FRA	SSO TELE	SINO – VITUL		
Ton	nbini e p	onticelli idi	raulici					IFICA	DOCUMENTO		FOGLIO
		ino idraulio di calcolo	co 2.00 x 2.	00 al km 27	7+246 –	IF26 12	E ZZ C	<u> </u>	IN0800 002	A 2	266 di 280
4	2.00	0.001005	0.001005	89.58	-89.58	-10.68	0.00000	0.00015	0.00000	0.000)
5	2.60	0.001005	0.001005	89.58	-89.58	-27.91	0.00000	0.00015	0.00000	0.000)
<u>Verif</u>	ïca fessur	azione piedr	itto destro [Co	mbinazione n°	° 18 - SLE (I	Frequente)]					
N°	X	$\mathbf{A_{fi}}$	${f A_{fs}}$	Mp	Mn	M	w	$\mathbf{W_{lim}}$	$\mathbf{S_m}$	$oldsymbol{arepsilon}_{ m sn}$	n
1	0.20	0.001005	0.001005	89.58	-89.58	-40.31	0.00000	0.00015	0.00000	0.000)
2	0.75	0.001005	0.001005	89.58	-89.58	-15.26	0.00000	0.00015	0.00000	0.000)
3	1.40	0.001005	0.001005	89.58	-89.58	-5.75	0.00000	0.00015	0.00000	0.000)
4	2.00	0.001005	0.001005	89.58	-89.58	-14.26	0.00000	0.00015	0.00000	0.000)
5	2.60	0.001005	0.001005	89.58	-89.58	-37.80	0.00000	0.00015	0.00000	0.000)
<u>Verif</u>	ïca fessur	azione fonda	nzione [Combin	nazione n° 19 -	· SLE (Frequ	iente)]					
N°	X	$\mathbf{A_{fi}}$	${f A_{fs}}$	Mp	Mn	M	w	$\mathbf{W_{lim}}$	$\mathbf{S}_{\mathbf{m}}$	$oldsymbol{arepsilon}_{ ext{sn}}$	n
1	0.20	0.001005	0.001005	89.58	-89.58	41.50	0.00000	0.00015	0.00000	0.000)
2	0.76	0.001005	0.001005	89.58	-89.58	-3.73	0.00000	0.00015	0.00000	0.000)
3	1.40	0.001005	0.001005	89.58	-89.58	-25.18	0.00000	0.00015	0.00000	0.000)
4	2.04	0.001005	0.001005	89.58	-89.58	-11.39	0.00000	0.00015	0.00000	0.000)
5	2.60	0.001005	0.001005	89.58	-89.58	33.58	0.00000	0.00015	0.00000	0.000)
<u>Verif</u>	ica fessur	razione trave	rso [Combinaz	zione n° 19 - Sl	LE (Frequer	nte)]					
N°	X	$\mathbf{A_{fi}}$	${f A_{fs}}$	Mp	Mn	M M	w	$\mathbf{W}_{\mathbf{lim}}$	$S_{\mathbf{m}}$	€ _{SB}	n
1	0.20	0.001005	0.001005	89.58	-89.58	-21.79	0.00000	0.00015	0.00000	0.000)
2	0.73	0.001005	0.001005	89.58	-89.58	9.58	0.00000	0.00015	0.00000	0.000)
3	1.40	0.001005	0.001005	89.58	-89.58	21.75	0.00000	0.00015	0.00000	0.000)
4	2.00	0.001005	0.001005	89.58	-89.58	7.01	0.00000	0.00015	0.00000	0.000)
5	2.60	0.001005	0.001005	89.58	-89.58	-32.07	0.00000	0.00015	0.00000	0.000)
<u>Verif</u>	ïca fessur	azione piedr	itto sinistro [C	ombinazione r	n° 19 - SLE ((Frequente)]					
N°	X	$\mathbf{A_{fi}}$	${f A_{fs}}$	Mp	Mn	M M	w	$\mathbf{W_{lim}}$	$\mathbf{S}_{\mathbf{m}}$	$oldsymbol{arepsilon}_{ m sn}$	n
1	0.20	0.001005	0.001005	89.58	-89.58	-41.50	0.00000	0.00015	0.00000	0.000)
2	0.75	0.001005	0.001005	89.58	-89.58	-14.59	0.00000	0.00015	0.00000	0.000)
3	1.40	0.001005	0.001005	89.58	-89.58	-1.35	0.00000	0.00015	0.00000	0.000)



GRU			FERF STATO ITALIAN			RADDOPPIO TE II LOTTO FUNZI 1° LOTTO FUNZ PROGETTO ESI	ONALE FRA	ASSO TELE	SINO – VITUI		
Tor	mbini e p	oonticelli id	raulici					DIFICA	DOCUMENTO		FOGLIO
		oino idraulio di calcolo	co 2.00 x 2.	00 al km 27	7+246 –	IF26 12	? E ZZ	CL	IN0800 002	A 26	67 di 280
4	2.00	0.001005	0.001005	89.58	-89.58	-4.83	0.00000	0.00015	0.00000	0.000	ı
5	2.60	0.001005	0.001005	89.58	-89.58	-21.79	0.00000	0.00015	0.00000	0.000	ı
<u>Veri</u>	fica fessuı	razione piedr	ritto destro [Co	ombinazione n°	° 19 - SLE (1	Frequente)]					
\mathbf{N}°	X	$\mathbf{A_{fi}}$	$\mathbf{A_{fs}}$	Mp	Mr	M M	w	$\mathbf{w}_{\mathrm{lim}}$	S _m	$\epsilon_{ m sm}$	ı
1	0.20	0.001005	0.001005	89.58	-89.58	-33.58	0.00000	0.00015	0.00000	0.000	ı
2	0.75	0.001005	0.001005	89.58	-89.58	-9.74	0.00000	0.00015	0.00000	0.000	ı
3	1.40	0.001005	0.001005	89.58	-89.58	-0.91	0.00000	0.00015	0.00000	0.000	ı
4	2.00	0.001005	0.001005	89.58	-89.58	-9.32	0.00000	0.00015	0.00000	0.000	ı
5	2.60	0.001005	0.001005	89.58	-89.58	-32.07	0.00000	0.00015	0.00000	0.000	'
Veri	fica fessuı	razione fonda	azione [Combin	nazione n° 20 -	SLE (Frequ	uente)]					
\mathbf{N}°	X	$\mathbf{A_{fi}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{fs}}$	Mp	Mr	M M	w	$\mathbf{W}_{\mathrm{lim}}$	S _m	€ _{sm}	ı
1	0.20	0.001005	0.001005	89.58	-89.58	34.76	0.00000	0.00015	0.00000	0.000	ı
2	0.76	0.001005	0.001005	89.58	-89.58	-10.34	0.00000	0.00015	0.00000	0.000	ı
3	1.40	0.001005	0.001005	89.58	-89.58	-27.96	0.00000	0.00015	0.00000	0.000	ı
4	2.04	0.001005	0.001005	89.58	-89.58	-10.34	0.00000	0.00015	0.00000	0.000	ı
5	2.60	0.001005	0.001005	89.58	-89.58	34.75	0.00000	0.00015	0.00000	0.000	ı
<u>Veri</u>	fica fessuı	razione trave	rso [Combinaz	zione n° 20 - SI	LE (Freque	nte)]					
N°	X	${f A_{fi}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{fs}}$	Mp	Mr	M M	w	$\mathbf{w}_{\mathrm{lim}}$	s _m	$\epsilon_{ m sm}$	ī
1	0.20	0.001005	0.001005	89.58	-89.58	-26.13	0.00000	0.00015	0.00000	0.000	ı
2	0.73	0.001005	0.001005	89.58	-89.58	7.52	0.00000	0.00015	0.00000	0.000	ı
3	1.40	0.001005	0.001005	89.58	-89.58	3 22.55	0.00000	0.00015	0.00000	0.000	ı
4	2.00	0.001005	0.001005	89.58	-89.58	3 10.38	0.00000	0.00015	0.00000	0.000	ı
5	2.60	0.001005	0.001005	89.58	-89.58	-26.13	0.00000	0.00015	0.00000	0.000	ı
<u>Veri</u>	fica fessuı	razione piedr	itto sinistro [C	Combinazione r	n° 20 - SLE	(Frequente)]					
N°	X	$\mathbf{A_{fi}}$	$\mathbf{A_{fs}}$	Mp	Mr	ı M	w	$\mathbf{w}_{\mathrm{lim}}$	S _m	$oldsymbol{arepsilon}_{ m sm}$	ı
1	0.20	0.001005	0.001005	89.58	-89.58	-34.76	0.00000	0.00015	0.00000	0.000	ı
2	0.75	0.001005	0.001005	89.58	-89.58	-15.06	0.00000	0.00015	0.00000	0.000	ı
3	1.40	0.001005	0.001005	89.58	-89.58	-6.70	0.00000	0.00015	0.00000	0.000	ı



GRU	PPO FERR	///AL	FERF	?		II LOTTO FUNZ 1° LOTTO FUN PROGETTO ES	IONALE FR	ASSO TELE	SINO – VITU		
Ton	nbini e p	onticelli idi	raulici			COMMESSA L	отто сс	DDIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
		ino idraulio di calcolo	co 2.00 x 2.0	00 al km 27	7 +246 –	IF26 1	2 E ZZ	CL	IN0800 002	Α	268 di 280
4	2.00	0.001005	0.001005	89.58	-89.58	-11.31	0.00000	0.00015	0.00000		0.000
5	2.60	0.001005	0.001005	89.58	-89.58	-26.13	0.00000	0.00015	0.00000		0.000
<u>Verif</u>	ïca fessur	azione piedr	itto destro [Co	mbinazione n°	20 - SLE (Frequente)]					
N°	X	${f A_{fi}}$	\mathbf{A}_{fs}	Mp	Mı	n M	I w	W_{lim}	S_{m}		$\boldsymbol{\epsilon}_{\mathrm{sm}}$
1	0.20	0.001005	0.001005	89.58	-89.58	34.75	0.00000	0.00015	0.00000		0.000
2	0.75	0.001005	0.001005	89.58	-89.58	-15.06	0.00000	0.00015	0.00000		0.000
3	1.40	0.001005	0.001005	89.58	-89.58	-6.70	0.00000	0.00015	0.00000		0.000
4	2.00	0.001005	0.001005	89.58	-89.58	-11.31	0.00000	0.00015	0.00000		0.000
5	2.60	0.001005	0.001005	89.58	-89.58	-26.13	0.00000	0.00015	0.00000		0.000
<u>Verif</u>	ica fessur	azione fonda	azione [Combin	nazione n° 21 -	SLE (Rara	<u>)]</u>					
N°	X	$\mathbf{A_{fi}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{fs}}$	Mp	Mı	n M	I w	W _{lim}	Sm		$\mathbf{\epsilon}_{\mathrm{sm}}$
1	0.20	0.001005	0.001005	89.58	-89.58	3 49.09	0.00000	0.10000	0.00000		0.000
2	0.76	0.001005	0.001005	89.58	-89.58	-11.23	0.00000	0.10000	0.00000		0.000
3	1.40	0.001005	0.001005	89.58	-89.58	-38.80	0.00000	0.10000	0.00000		0.000
4	2.04	0.001005	0.001005	89.58	-89.58	-19.18	0.00000	0.10000	0.00000		0.000
5	2.60	0.001005	0.001005	89.58	-89.58	3 41.30	0.00000	0.10000	0.00000		0.000
<u>Verif</u>	ica fessur	razione trave	rso [Combinaz	zione n° 21 - Sl	LE (Rara)]						
N°	X	$\mathbf{A_{fi}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	Mp	Mı	n M	í w	W _{lim}	S_{m}		$\boldsymbol{\epsilon}_{\mathrm{sm}}$
1	0.20	0.001005	0.001005	89.58	-89.58	-30.41	0.00000	0.10000	0.00000		0.000
2	0.73	0.001005	0.001005	89.58	-89.58	3 15.23	0.00000	0.10000	0.00000		0.000
3	1.40	0.001005	0.001005	89.58	-89.58	33.39	0.00000	0.10000	0.00000		0.000
4	2.00	0.001005	0.001005	89.58	-89.58	3 12.81	0.00000	0.10000	0.00000		0.000
5	2.60	0.001005	0.001005	89.58	-89.58	-42.77	0.00000	0.10000	0.00000		0.000
<u>Verif</u>	ica fessur	azione piedr	itto sinistro [C	ombinazione 1	1° 21 - SLE	(Rara)]					
N°	X	$\mathbf{A_{fi}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{fs}}$	Mp	Mı	n M	l w	W _{lim}	S_{m}		$\boldsymbol{\epsilon}_{\mathrm{sm}}$
1	0.20	0.001005	0.001005	89.58	-89.58	-49.09	0.00000	0.10000	0.00000		0.000
2	0.75	0.001005	0.001005	89.58	-89.58	-21.26	0.00000	0.10000	0.00000		0.000
3	1.40	0.001005	0.001005	89.58	-89.58	3 -7.82	0.00000	0.10000	0.00000		0.000



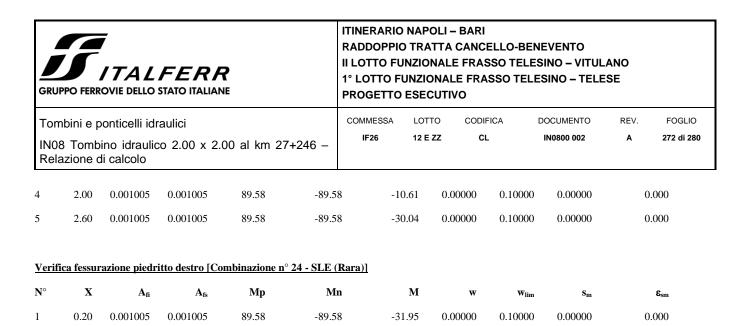
GRU			FERF STATO ITALIAN			RADDOPPIO TRA II LOTTO FUNZIO 1º LOTTO FUNZI PROGETTO ESE	ONALE FRA	SSO TELE	SINO – VITUL		
IN0	8 Tomb	oonticelli id oino idraulio di calcolo	raulici co 2.00 x 2.	00 al km 27	7 +246 –		TTO CODI		DOCUMENTO IN0800 002	REV. FOG A 269 d	
4	2.00	0.001005	0.001005	89.58	-89.58	-11.96	0.00000	0.10000	0.00000	0.000	
5	2.60	0.001005	0.001005	89.58	-89.58	-30.41	0.00000	0.10000	0.00000	0.000	
<u>Verif</u>	ïca fessuı	razione piedr	itto destro [Co	mbinazione n°	21 - SLE (F	<u>Rara)]</u>					
N°	X	${f A_{fi}}$	${f A_{fs}}$	Mp	Mn	M	w	$\mathbf{w}_{\mathrm{lim}}$	$S_{\mathbf{m}}$	$\mathbf{\epsilon}_{\mathrm{sm}}$	
1	0.20	0.001005	0.001005	89.58	-89.58	-41.30	0.00000	0.10000	0.00000	0.000	
2	0.75	0.001005	0.001005	89.58	-89.58	-15.47	0.00000	0.10000	0.00000	0.000	
3	1.40	0.001005	0.001005	89.58	-89.58	-6.35	0.00000	0.10000	0.00000	0.000	
4	2.00	0.001005	0.001005	89.58	-89.58	-16.45	0.00000	0.10000	0.00000	0.000	
5	2.60	0.001005	0.001005	89.58	-89.58	-42.77	0.00000	0.10000	0.00000	0.000	
<u>Verif</u>	ica fessur	razione fonda	azione [Combin	nazione n° 22 -	SLE (Rara)	ıl					
N°	X	${f A_{fi}}$	$\mathbf{A_{fs}}$	Mp	Mn	M	w	$\mathbf{w}_{\mathrm{lim}}$	$S_{\mathbf{m}}$	$\mathbf{\epsilon}_{\mathrm{sm}}$	
1	0.20	0.001005	0.001005	89.58	-89.58	42.78	0.00000	0.10000	0.00000	0.000	
2	0.76	0.001005	0.001005	89.58	-89.58	-2.49	0.00000	0.10000	0.00000	0.000	
3	1.40	0.001005	0.001005	89.58	-89.58	-24.89	0.00000	0.10000	0.00000	0.000	
4	2.04	0.001005	0.001005	89.58	-89.58	-12.06	0.00000	0.10000	0.00000	0.000	
5	2.60	0.001005	0.001005	89.58	-89.58	32.88	0.00000	0.10000	0.00000	0.000	
<u>Verif</u>	<u>ïca fessuı</u>	razione trave	rso [Combinaz	zione n° 22 - Sl	LE (Rara)]						
N°	X	$\mathbf{A_{fi}}$	$\mathbf{A_{fs}}$	Mp	Mn	M	w	$\mathbf{W}_{\mathbf{lim}}$	$S_{\mathbf{m}}$	$\mathbf{\epsilon}_{\mathrm{sm}}$	
1	0.20	0.001005	0.001005	89.58	-89.58	-22.77	0.00000	0.10000	0.00000	0.000	
2	0.73	0.001005	0.001005	89.58	-89.58	8.03	0.00000	0.10000	0.00000	0.000	
3	1.40	0.001005	0.001005	89.58	-89.58	19.49	0.00000	0.10000	0.00000	0.000	
4	2.00	0.001005	0.001005	89.58	-89.58	4.11	0.00000	0.10000	0.00000	0.000	
5	2.60	0.001005	0.001005	89.58	-89.58	-35.61	0.00000	0.10000	0.00000	0.000	
<u>Verif</u>	ica fessur	razione piedr	itto sinistro [C	ombinazione r	n° 22 - SLE (Rara)]					
N°	X	$\mathbf{A_{fi}}$	${f A_{fs}}$	Mp	Mn	M	w	$\mathbf{w}_{\mathrm{lim}}$	$S_{\mathbf{m}}$	$oldsymbol{arepsilon}_{ m sm}$	
1	0.20	0.001005	0.001005	89.58	-89.58	-42.78	0.00000	0.10000	0.00000	0.000	
2	0.75	0.001005	0.001005	89.58	-89.58	-14.64	0.00000	0.10000	0.00000	0.000	
3	1.40	0.001005	0.001005	89.58	-89.58	-0.84	0.00000	0.10000	0.00000	0.000	



GRU			FERF STATO ITALIAN			RADDOPPIO TRATTA CANCELLO-BENEVENTO II LOTTO FUNZIONALE FRASSO TELESINO – VITULANO 1° LOTTO FUNZIONALE FRASSO TELESINO – TELESE PROGETTO ESECUTIVO						
Tor	mbini e p	oonticelli id	raulici					DIFICA	DOCUMENTO		FOGLIO	
		oino idraulio di calcolo	co 2.00 x 2.	00 al km 27	7+246 –	IF26 12	EZZ	CL	IN0800 002	A 27	70 di 280	
4	2.00	0.001005	0.001005	89.58	-89.58	-4.65	0.00000	0.10000	0.00000	0.000		
5	2.60	0.001005	0.001005	89.58	-89.58	-22.77	0.00000	0.10000	0.00000	0.000		
<u>Verif</u>	fica fessuı	razione piedr	itto destro [Co	ombinazione n°	22 - SLE (1	Rara)]						
\mathbf{N}°	X	${f A_{fi}}$	$\mathbf{A_{fs}}$	Mp	Mr	M	w	$\mathbf{w}_{\mathrm{lim}}$	$S_{\mathbf{m}}$	$\epsilon_{ m sm}$		
1	0.20	0.001005	0.001005	89.58	-89.58	-32.88	0.00000	0.10000	0.00000	0.000		
2	0.75	0.001005	0.001005	89.58	-89.58	-8.58	0.00000	0.10000	0.00000	0.000		
3	1.40	0.001005	0.001005	89.58	-89.58	-0.29	0.00000	0.10000	0.00000	0.000		
4	2.00	0.001005	0.001005	89.58	-89.58	-10.27	0.00000	0.10000	0.00000	0.000		
5	2.60	0.001005	0.001005	89.58	-89.58	-35.61	0.00000	0.10000	0.00000	0.000		
<u>Verif</u>	fica fessuı	razione fonda	azione [Combin	nazione n° 23 -	· SLE (Rara	<u>)]</u>						
N°	X	$\mathbf{A_{fi}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{fs}}$	Mp	Mr	M	w	$\mathbf{W}_{\mathbf{lim}}$	$S_{\mathbf{m}}$	$\boldsymbol{\epsilon}_{\mathrm{sm}}$		
1	0.20	0.001005	0.001005	89.58	-89.58	44.92	0.00000	0.10000	0.00000	0.000		
2	0.76	0.001005	0.001005	89.58	-89.58	-12.35	0.00000	0.10000	0.00000	0.000		
3	1.40	0.001005	0.001005	89.58	-89.58	-37.92	0.00000	0.10000	0.00000	0.000		
4	2.04	0.001005	0.001005	89.58	-89.58	-18.71	0.00000	0.10000	0.00000	0.000		
5	2.60	0.001005	0.001005	89.58	-89.58	38.69	0.00000	0.10000	0.00000	0.000		
<u>Verif</u>	fica fessur	razione trave	rso [Combinaz	zione n° 23 - Sl	LE (Rara)]							
N°	X	${f A_{fi}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{fs}}$	Mp	Mr	M	w	$\mathbf{W}_{\mathbf{lim}}$	S_{m}	$\boldsymbol{arepsilon}_{ ext{sm}}$		
1	0.20	0.001005	0.001005	89.58	-89.58	-36.16	0.00000	0.10000	0.00000	0.000		
2	0.73	0.001005	0.001005	89.58	-89.58	7.08	0.00000	0.10000	0.00000	0.000		
3	1.40	0.001005	0.001005	89.58	-89.58	24.62	0.00000	0.10000	0.00000	0.000		
4	2.00	0.001005	0.001005	89.58	-89.58	5.72	0.00000	0.10000	0.00000	0.000		
5	2.60	0.001005	0.001005	89.58	-89.58	-46.05	0.00000	0.10000	0.00000	0.000		
Verif	fica fessuı	razione piedr	itto sinistro [C	Combinazione 1	n° 23 - SLE	(<u>Rara)]</u>						
N°	X	$\mathbf{A_{fi}}$	${f A_{fs}}$	Mp	Mn	M	w	$\mathbf{w}_{\mathrm{lim}}$	$\mathbf{s}_{\mathbf{m}}$	$\boldsymbol{\epsilon}_{\mathrm{sm}}$		
1	0.20	0.001005	0.001005	89.58	-89.58	-44.92	0.00000	0.10000	0.00000	0.000		
2	0.75	0.001005	0.001005	89.58	-89.58	-20.54	0.00000	0.10000	0.00000	0.000		
3	1.40	0.001005	0.001005	89.58	-89.58	-10.25	0.00000	0.10000	0.00000	0.000		



GRU			FERF			II LOTTO FUN 1° LOTTO FUI PROGETTO E	NZIONAI	LE FRA				
Ton	nbini e p	onticelli idi	raulici			COMMESSA	LOTTO	CODI	FICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
IN0	8 Tomb		co 2.00 x 2.0	00 al km 27	7+246 –	IF26	12 E ZZ	С	L	IN0800 002	A	271 di 280
4	2.00	0.001005	0.001005	89.58	-89.5	8 -16.4	46 0.0	00000	0.10000	0.00000		0.000
5	2.60	0.001005	0.001005	89.58	-89.5	8 -36.	16 0.0	00000	0.10000	0.00000		0.000
<u>Verif</u>	ica fessur	azione piedr	itto destro [Co	mbinazione n°	23 - SLE (Rara)]						
N°	X	${f A_{fi}}$	${f A}_{ m fs}$	Mp	M	n 1	M	w	$\mathbf{W}_{\mathrm{lim}}$	$S_{\mathbf{m}}$		$\boldsymbol{\epsilon}_{\mathrm{sm}}$
1	0.20	0.001005	0.001005	89.58	-89.5	8 -38.0	59 0.0	00000	0.10000	0.00000		0.000
2	0.75	0.001005	0.001005	89.58	-89.5	8 -15.9	91 0.0	00000	0.10000	0.00000		0.000
3	1.40	0.001005	0.001005	89.58	-89.5	8 -9.0	0.0	00000	0.10000	0.00000		0.000
4	2.00	0.001005	0.001005	89.58	-89.5	8 -20.0	0.0	00000	0.10000	0.00000		0.000
5	2.60	0.001005	0.001005	89.58	-89.5	8 -46.0	0.0	00000	0.10000	0.00000		0.000
<u>Verif</u>	ica fessur	razione fonda	azione [Combin	nazione n° 24 -	SLE (Rara	<u>ı)]</u>						
N °	X	${f A_{fi}}$	\mathbf{A}_{fs}	Mp	M	n 1	M	w	$\mathbf{w}_{\mathrm{lim}}$	$\mathbf{S}_{\mathbf{m}}$		$\boldsymbol{\epsilon}_{\mathrm{sm}}$
1	0.20	0.001005	0.001005	89.58	-89.5	8 39.8	87 0.0	00000	0.10000	0.00000		0.000
2	0.76	0.001005	0.001005	89.58	-89.5	8 -5.3	36 0.0	00000	0.10000	0.00000		0.000
3	1.40	0.001005	0.001005	89.58	-89.5	8 -26.8	80 0.0	00000	0.10000	0.00000		0.000
4	2.04	0.001005	0.001005	89.58	-89.5	8 -13.0	0.0	00000	0.10000	0.00000		0.000
5	2.60	0.001005	0.001005	89.58	-89.5	8 31.9	95 0.0	00000	0.10000	0.00000		0.000
<u>Verif</u>	ica fessur	razione trave	rso [Combinaz	zione n° 24 - Sl	LE (Rara)]							
N°	X	$\mathbf{A_{fi}}$	${f A_{fs}}$	Mp	M	n]	M	w	$\mathbf{W}_{\mathrm{lim}}$	$S_{\mathbf{m}}$		$\mathbf{\epsilon}_{\mathrm{sm}}$
1	0.20	0.001005	0.001005	89.58	-89.5	8 -30.0	0.0	00000	0.10000	0.00000		0.000
2	0.73	0.001005	0.001005	89.58	-89.5	8 1.3	33 0.0	00000	0.10000	0.00000		0.000
3	1.40	0.001005	0.001005	89.58	-89.5	8 13.5	50 0.0	00000	0.10000	0.00000		0.000
4	2.00	0.001005	0.001005	89.58	-89.5	8 -1.2	24 0.0	00000	0.10000	0.00000		0.000
5	2.60	0.001005	0.001005	89.58	-89.5	8 -40.3	32 0.0	00000	0.10000	0.00000		0.000
<u>Verif</u>	ica fessur	azione piedr	itto sinistro [C	ombinazione 1	n° 24 - SLE	(Rara)]						
N°	X	$\mathbf{A_{fi}}$	${f A_{fs}}$	Mp	M	n]	M	w	$\mathbf{W}_{\mathrm{lim}}$	$S_{\mathbf{m}}$		$\mathbf{\epsilon}_{\mathrm{sm}}$
1	0.20	0.001005	0.001005	89.58	-89.5	8 -39.8	87 0.0	00000	0.10000	0.00000		0.000
2	0.75	0.001005	0.001005	89.58	-89.5	8 -15.2	25 0.0	00000	0.10000	0.00000		0.000
3	1.40	0.001005	0.001005	89.58	-89.5	8 -4.0	56 0.0	00000	0.10000	0.00000		0.000



-10.40

-4.23

-15.11

-40.32

0.00000

0.00000

0.00000

0.00000

0.10000

0.10000

0.10000

0.10000

0.00000

0.00000

0.00000

0.00000

0.000

0.000

0.000

0.000

2

3

4

5

0.75

1.40

2.00

2.60

0.001005

0.001005

0.001005

0.001005

0.001005

0.001005

0.001005

0.001005

89.58

89.58

89.58

89.58

-89.58

-89.58

-89.58

-89.58



Inviluppo sollecitazioni nodali

Inviluppo sollecitazioni fondazione

X [m]	$\mathbf{M}_{\mathrm{min}}$ [k]	Nm] M _{max} [[kNm]	V_{min} [kN]	$V_{max}\left[kN\right]$	$N_{min}\left[kN\right]$	N_{max} [kN]
0.20	-74	4.13	-34.76	-180.52	-96.85	46.85	163.55
0.76	-1:	5.80	17.17	-100.47	-50.98	46.85	165.95
1.40	1:	2.88	54.15	-7.81	5.94	46.85	168.66
2.04	-4	0.88	27.48	55.55	105.03	46.85	171.37
2.60	-50	6.05	-31.95	99.79	190.01	46.85	173.77
Inviluppo	sollecitazioni traver	<u>'SO</u>					
X [m]	M_{min} [k]	Nm] M _{max} [kNm]	$V_{min}\left[kN\right]$	$V_{max}\left[kN\right]$	$N_{min}\left[kN\right]$	$N_{max}\left[kN\right]$
0.20	-4	7.77	-21.79	75.77	153.56	31.47	153.22
0.73		7.29	21.82	39.72	81.99	31.47	156.19
1.40	,	7.92	46.66	-7.76	0.00	31.47	159.91
2.00		8.96	18.03	-87.98	-40.56	31.47	163.26
2.60	-60	0.80	-24.48	-168.49	-81.13	31.47	166.61
Inviluppo	sollecitazioni piedri	tto sinistro					
Y [m]	M_{min} [kNm]	M_{max} [kNm]	$\mathbf{V}_{\mathrm{min}}$, [kN]	$V_{max}\left[kN\right]$	N_{min} [kN]	N_{max} [kN]
0.20	-74.13	-34.76		46.85	184.20	99.31	185.33
0.75	-28.66	4.86					
1.40				24.65	101.52	93.88	178.00
2.00	-12.85	40.27		24.65 -1.93	101.52 9.15	93.88 87.54	178.00 169.44
2.00	-12.85 -20.98	40.27 20.54					
2.60			-	-1.93	9.15	87.54	169.44
2.60	-20.98	20.54	-	-1.93 73.94	9.15 -15.83	87.54 81.66	169.44 161.50
2.60	-20.98 -47.77	20.54	- -1	-1.93 73.94	9.15 -15.83	87.54 81.66	169.44 161.50
2.60 <u>Inviluppo</u>	-20.98 -47.77 sollecitazioni piedri	20.54 -21.79 tto destro	-1 V _{mir}	-1.93 73.94 53.22	9.15 -15.83 -31.47	87.54 81.66 75.77	169.44 161.50 153.56
2.60 Inviluppo Y [m]	-20.98 -47.77 <u>sollecitazioni piedri</u> M _{min} [kNm]	20.54 -21.79 tto destro M _{max} [kNm]	-1 V _{mir} -1	-1.93 73.94 53.22	9.15 -15.83 -31.47 V _{max} [kN]	87.54 81.66 75.77 N _{min} [kN]	169.44 161.50 153.56 N _{max} [kN]
2.60 Inviluppo Y [m] 0.20	-20.98 -47.77 sollecitazioni piedri M _{min} [kNm] -56.05	20.54 -21.79 tto destro M _{max} [kNm] -31.95	-1 V _{mir} -1	-1.93 73.94 53.22 [kN] 53.13	9.15 -15.83 -31.47 V _{max} [kN] -46.85	87.54 81.66 75.77 N _{min} [kN] 104.66	169.44 161.50 153.56 N _{max} [kN] 200.27
2.60 Inviluppo Y [m] 0.20 0.75	-20.98 -47.77 sollecitazioni piedri M _{min} [kNm] -56.05 -20.75	20.54 -21.79 tto destro M _{max} [kNm] -31.95 9.89	-1 V _{mir} -1	-1.93 73.94 53.22 [kN] 53.13	9.15 -15.83 -31.47 V _{max} [kN] -46.85 -24.39	87.54 81.66 75.77 N _{min} [kN] 104.66 99.23	169.44 161.50 153.56 N _{max} [kN] 200.27 192.93

STALFERR GRUPPO FERROVIE DELLO STATO ITALIANE	ITINERARIO NAPOLI – BARI RADDOPPIO TRATTA CANCELLO-BENEVENTO II LOTTO FUNZIONALE FRASSO TELESINO – VITULANO 1° LOTTO FUNZIONALE FRASSO TELESINO – TELESE PROGETTO ESECUTIVO							
Tombini e ponticelli idraulici	COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO		
IN08 Tombino idraulico 2.00 x 2.00 al km 27+246 – Relazione di calcolo	IF26	12 E ZZ	CL	IN0800 002	Α	274 di 280		

Inviluppo pressioni terreno

<u>Inviluppo pressioni sul terreno di fondazione</u>

$\sigma_{tmax}\left[kPa\right]$	$\sigma_{tmin}\left[kPa\right]$	X [m]
144	74	0.20
158	85	0.76
173	97	1.40
190	97	2.04
205	97	2.60

Inviluppo verifiche stato limite ultimo (SLU)

Verifica sezioni fondazione (Inviluppo)

Base sezione	B = 100 cm				
Altezza sezione	H = 0.4000 m				
X	${f A_{fi}}$	\mathbf{A}_{fs}	CS		
0.20	0.001005	0.001005	2.56		
0.76	0.001005	0.001005	3.91		
1.40	0.001005	0.001005	3.36		
2.04	0.001005	0.001005	3.36		
2.60	0.001005	0.001005	2.56		
X	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rd}}$		${f V}_{ m Rsd}$	$ m V_{Rcd}$	\mathbf{A}_{sw}
0.20	180.94		0.00	0.00	0.000000
0.76	180.94		0.00	0.00	0.000000
1.40	180.94		0.00	0.00	0.000000
2.04	180.94		0.00	0.00	0.000000
2.60	180.94		0.00	1518.42	0.000000

Verifica sezioni traverso (Inviluppo)

Base sezione B = 100 cm



Tombini e ponticelli idraulici

IN08 Tombino idraulico 2.00 x 2.00 al km 27+246 - Relazione di calcolo

COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
IF26	12 E ZZ	CL	IN0800 002	Α	275 di 280

Altezza sezione	H = 0.4000 m				
X	${f A_{fi}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	CS		
0.20	0.001005	0.001005	2.64		
0.73	0.001005	0.001005	3.71		
1.40	0.001005	0.001005	3.82		
2.00	0.001005	0.001005	3.93		
2.60	0.001005	0.001005	2.79		
X	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rd}}$		$\mathbf{V}_{\mathbf{R}\mathbf{s}\mathbf{d}}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rcd}}$	A
0.20	176.91		0.00	0.00	0.00000
0.73	177.60		0.00	0.00	0.00000
1.40	178.46		0.00	0.00	0.00000
2.00	179.24		0.00	0.00	0.00000
2.60	180.01		0.00	0.00	0.0000

Verifica sezioni piedritto sinistro (Inviluppo)

Base sezione	B = 100 cm		
Altezza sezione	H = 0.4000 m		
Y	$\mathbf{A_{fi}}$	${f A}_{ m fs}$	CS
0.20	0.001005	0.001005	2.53
0.75	0.001005	0.001005	7.43
1.40	0.001005	0.001005	6.11
2.00	0.001005	0.001005	5.81
2.60	0.001005	0.001005	2.33

\mathbf{A}_{sw}	$ m V_{Rcd}$	${f V}_{ m Rsd}$	$\mathbf{V}_{\mathbf{Rd}}$	Y
0.000000	0.00	0.00	194.18	0.20
0.000000	0.00	0.00	193.19	0.75
0.000000	0.00	0.00	192.04	1.40
0.000000	0.00	0.00	190.96	2.00
0.000000	0.00	0.00	189.89	2.60

Verifica sezioni piedritto destro (Inviluppo)

Base sezione	B = 100 cm						
Altezza sezione	H = 0.4000 m	H = 0.4000 m					
Y	$\mathbf{A_{fi}}$	${f A_{fs}}$	CS				
0.20	0.001005	0.001005	3.78				
0.75	0.001005	0.001005	9.19				
1.40	0.001005	0.001005	8.60				
2.00	0.001005	0.001005	8.13				
2.60	0.001005	0.001005	3.35				
Y	$ m V_{Rd}$		$\mathbf{V}_{\mathbf{R}\mathbf{s}\mathbf{d}}$				
0.20	196.20	1	0.00				
0.75	195.21		0.00				
1.40	194.05		0.00				
2.00	192.98		0.00				
2.60	191.91		0.00				

Inviluppo verifiche stato limite esercizio (SLE)

Verifica sezioni fondazione (Inviluppo)

Base sezione	B = 100 cm				
Altezza sezione	H = 0.4000 m				
X	$\mathbf{A_{fi}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	$\sigma_{\rm c}$	σ_{fi}	σ_{fs}
0.20	0.001005	0.001005	3059	117956	27682
0.76	0.001005	0.001005	741	8436	13020
1.40	0.001005	0.001005	2423	22622	87553
2.04	0.001005	0.001005	1185	12534	30699
2.60	0.001005	0.001005	2578	94634	23858
X	$ au_{ m c}$		$\mathbf{A_{sw}}$		
0.20	-430		0.000000		
0.76	-238		0.000000		



Tombini e ponticelli idraulici IN08 Tombino idraulico 2.00 x 2.00 al km 27+246 -
 COMMESSA
 LOTTO
 CODIFICA
 DOCUMENTO
 REV.
 FOGLIO

 IF26
 12 E ZZ
 CL
 IN0800 002
 A
 277 di 280

 1.40
 -14
 0.000000

 2.04
 250
 0.000000

 2.60
 451
 0.000000

Verifica sezioni traverso (Inviluppo)

Base sezione B = 100 cm

Relazione di calcolo

Altezza sezione H = 0.4000 m

σ_{fs}	$\sigma_{ m fi}$	$\sigma_{\rm c}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	$\mathbf{A_{fi}}$	X
88548	20180	2251	0.001005	0.001005	0.20
9780	27124	955	0.001005	0.001005	0.73
19202	77682	2084	0.001005	0.001005	1.40
9198	21848	860	0.001005	0.001005	2.00
112365	25751	2868	0.001005	0.001005	2.60

\mathbf{A}_{sw}	$ au_{ m c}$	X
0.000000	364	0.20
0.000000	195	0.73
0.000000	-17	1.40
0.000000	-207	2.00
0.000000	-398	2.60

Verifica sezioni piedritto sinistro (Inviluppo)

Base sezione B = 100 cmAltezza sezione H = 0.4000 m

Y	${f A_{fi}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{fs}}$	$\sigma_{\rm c}$	σ_{fi}	σ_{fs}
0.20	0.001005	0.001005	3054	31129	86367
0.75	0.001005	0.001005	1228	14889	13373
1.40	0.001005	0.001005	615	8181	2722
2.00	0.001005	0.001005	939	11625	8013
2.60	0.001005	0.001005	2246	23152	61143

Y au_{c} A_s



Tombini e ponticelli idraulici

IN08 Tombino idraulico 2.00 x 2.00 al km 27+246 - Relazione di calcolo

COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
IF26	12 E ZZ	CL	IN0800 002	Α	278 di 280

0.20	213	0.000000
0.75	120	0.000000
1.40	21	0.000000
2.00	-72	0.000000
2.60	-141	0.000000

Verifica sezioni piedritto destro (Inviluppo)

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 0.4000 m

Y	$\mathbf{A_{fi}}$	$\mathbf{A}_{\mathbf{f}\mathbf{s}}$	$\sigma_{\rm c}$	$\sigma_{\rm fi}$	σ_{fs}
0.20	0.001005	0.001005	2541	27239	60208
0.75	0.001005	0.001005	899	11533	7849
1.40	0.001005	0.001005	589	7939	3311
2.00	0.001005	0.001005	1162	14018	13254
2.60	0.001005	0.001005	2872	28682	86549

$\mathbf{A}_{\mathbf{sw}}$	$ au_{ m c}$	Y
0.000000	-203	0.20
0.000000	-101	0.75
0.000000	19	1.40
0.000000	103	2.00
0.000000	184	2.60



Tombini e ponticelli idraulici

IN08 Tombino idraulico 2.00 x 2.00 al km 27+246 - Relazione di calcolo

 COMMESSA
 LOTTO
 CODIFICA
 DOCUMENTO
 REV.
 FOGLIO

 IF26
 12 E ZZ
 CL
 IN0800 002
 A
 279 di 280

Verifiche geotecniche

Simbologia adottata

IC Indice della combinazione

Nc, Nq, N_g Fattori di capacità portante

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

qu Portanza ultima del terreno, espressa in [kPa]

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

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

FS Fattore di sicurezza a carico limite

IC	Nc	Nq	Nγ	N'c	N'q	N'γ	qu	\mathbf{Q}_{U}	$\mathbf{Q}_{\mathbf{Y}}$	FS
1	57.75	41.44	46.52	57.75	41.44	46.52	7659	21445.20	417.37	51.38
2	34.96	20.58	17.00	34.96	20.58	17.00	3642	10197.34	346.00	29.47
3	57.75	41.44	46.52	57.75	41.44	46.52	7834	21935.09	391.62	56.01
4	34.96	20.58	17.00	34.96	20.58	17.00	3728	10438.14	323.80	32.24
5	57.75	41.44	46.52	57.75	41.44	46.52	6299	17637.14	314.36	56.10
6	57.75	41.44	46.52	57.75	41.44	46.52	8531	23886.35	314.36	75.98
7	34.96	20.58	17.00	34.96	20.58	17.00	4075	11409.93	257.20	44.36
8	34.96	20.58	17.00	34.96	20.58	17.00	3966	11104.75	274.96	40.39
9	57.75	41.44	46.52	57.75	41.44	46.52	6857	19199.44	314.36	61.07
10	57.75	41.44	46.52	57.75	41.44	46.52	8531	23886.35	314.36	75.98
11	34.96	20.58	17.00	34.96	20.58	17.00	4075	11409.93	257.20	44.36
12	34.96	20.58	17.00	34.96	20.58	17.00	4075	11409.93	257.20	44.36
13	57.75	41.44	46.52	57.75	41.44	46.52	943	2641.59	267.51	9.87
14	34.96	20.58	17.00	34.96	20.58	17.00	458	1281.79	291.85	4.39
15	57.75	41.44	46.52	57.75	41.44	46.52	1132	3168.29	253.30	12.51
16	34.96	20.58	17.00	34.96	20.58	17.00	4075	11409.93	257.20	44.36

