

COMMITTENTE:



PROGETTAZIONE:



U.O. INFRASTRUTTURE SUD

PROGETTO DEFINITIVO

LINEA SALERNO - PONTECAGNANO AEROPORTO COMPLETAMENTO METROPOLITANA DI SALERNO TRATTA ARECHI - PONTECAGNANO AEROPORTO

INTERFERENZE VIARIE ED IDRAULICHE

Elaborati Generali

Relazione di calcolo platea di varo e muro reggispinta: Tombino doppia canna 3.50x1.20

SCALA:

-

COMMESSA LOTTO FASE ENTE TIPO DOC. OPERA/DISCIPLINA Progr. REV.

NN1X 00 D 78 CL IN0000 008 B

Rev.	Descrizione	Redatto	Data	Verificato	Data	Approvato	Data	Autorizzato Data
A	Emissione Esecutiva	F.Durastanti	Ott-2020	G.Romano	Ott-2020	M.D'Avino	Ott-2020	D.Tiberti Gen-2021
B	Emissione Esecutiva	F.Durastanti	Gen-2021	G.Romano	Gen-2021	M.D'Avino	Gen-2021	ITALFERR S.p.A. Gruppo Ferrovie dello Stato Direzione Generale UO Infrastrutture Sud Dott. Ing. Paolo Tiberti Ordine degli Ingegneri Prov. di Napoli n. 10475

NN1X.0.0.D.78.CL.IN.00.0.0.008.B

n. Elab.:

ELABORATI GENERALI

 Relazione di calcolo platea di varo e muro reggispinta:
 Tombino doppia canna 3.50x1.20

COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
NN1X	00	D 78	CL IN0000 008	B	1 di 18

INDICE

1. OPERE DI VARO	2
1.1. GEOMETRIA DELLA STRUTTURA E DATI DI INPUT	2
1.2. DESCRIZIONE DELL'OPERA	3
2. PROGETTO OPERE DI VARO.....	4
2.1. NORMATIVA DI RIFERIMENTO	4
2.2. UNITA' DI MISURA E SIMBOLOGIA.....	5
2.3. MATERIALI	5
2.4. INQUADRAMENTO GEOTECNICO	6
2.5. DIMENSIONAMENTO DELL'APPARATO DI SPINTA.....	6
2.5.1. CONDIZIONI DI CALCOLO.....	8
2.5.2. DETERMINAZIONE DEI PESI E DELLE SPINTE	8
2.6. VERIFICA GEOTECNICA	9
2.6.1. SOLLECITAZIONI - SPINTA DEL MONOLITE	10
2.6.2. SPINTA PASSIVA	10
2.6.3. RESISTENZA ALLO SCORRIMENTO	11
2.6.4. CALCOLO COEFFICIENTE DI SICUREZZA.....	11
2.7. VERIFICHE STRUTTURALI.....	12
2.7.1. SOLLECITAZIONI MURO REGGISPINTA	12
2.7.1.1. SOLLECITAZIONI MURO REGGISPINTA ARMATURE ORIZZONTALI.....	13
2.7.1.2. SOLLECITAZIONI MURO REGGISPINTA ARMATURE VERTICALI	14
2.7.1.3. VERIFICA DEL MURO REGGISPINTA.....	15
2.7.2. VERIFICA DELLA PLATEA DI VARO.....	17

1. OPERE DI VARO

1.1. GEOMETRIA DELLA STRUTTURA E DATI DI INPUT

Come già precedentemente detto parte del tombino, nel rispetto dei tempi di chiusura dell'esercizio e nell'ottica di velocizzare i tempi di cantierizzazione, deve essere realizzato lontano dalla sua sede di progetto ed essere poi portato in posizione attraverso un sistema di spinta oleodinamico.

Il monolite viene, quindi, costruito a lato del rilevato ferroviario e poi infisso mediante operazioni di spinta a vuoto. Esso poggia su una platea di varo che è collegata al muro reggispinga, per garantire la necessaria azione di contrasto dei manufatti durante le fasi di spinta.

Il monolite presenta una sezione trasversale di dimensioni interne nette $L_{int} \times H_{int}$ pari a 3.50 m x 1.20 m, con solette superiore e pareti laterali di spessore 0,40 e fondazione di 0.50 m. Le dimensioni esterne della sezione trasversale risultano quindi pari a 8.70 m x 2.10 m. La lunghezza del monolite è di 12.35 m.

Scopo del presente documento tecnico è quello di illustrare, i criteri di calcolo e le verifiche della platea di varo e del muro reggispinga da realizzare per poter poi infiggere il monolite.

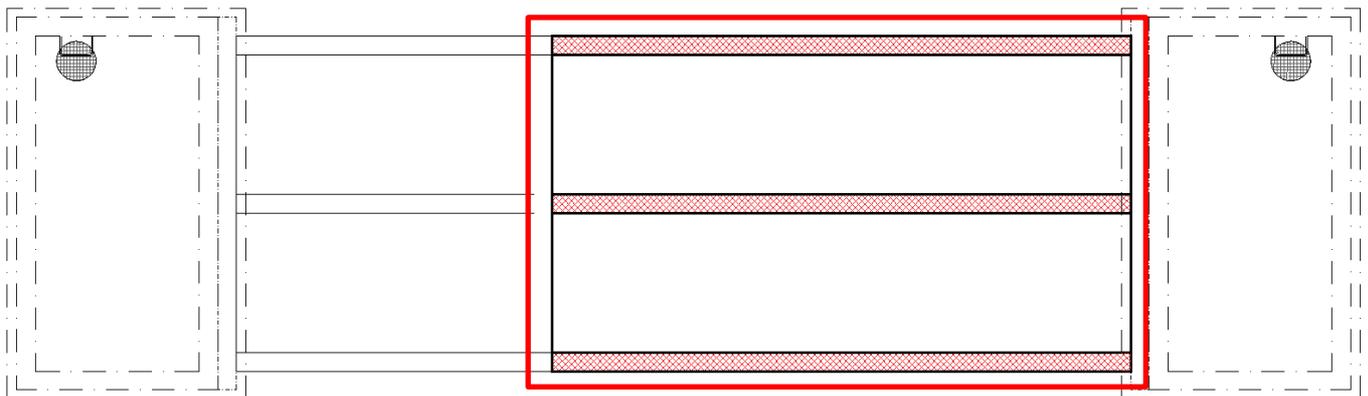


Figura 1 – Pianta tombino con individuazione della porzione di sottopasso da varare a spinta

1.2. DESCRIZIONE DELL'OPERA

La platea in c.a. ha dimensioni in pianta di 17.50 m x 9.15 m con spessore di 0.20 m e collegata al muro reggispinta che ha spessore del paramento di 1.00 m.

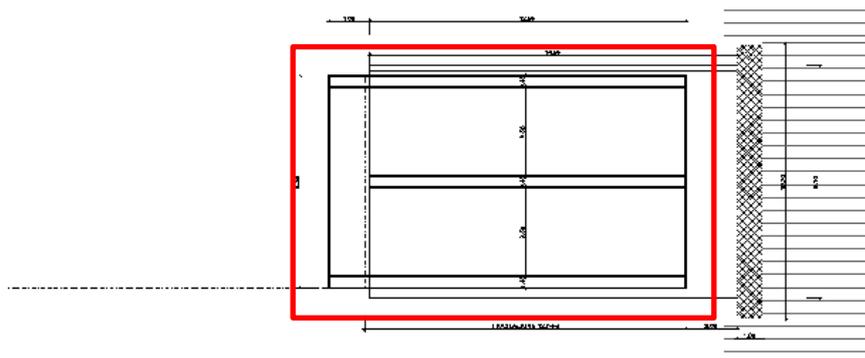


Figura 2 – Pianta monolite in posizione di varo

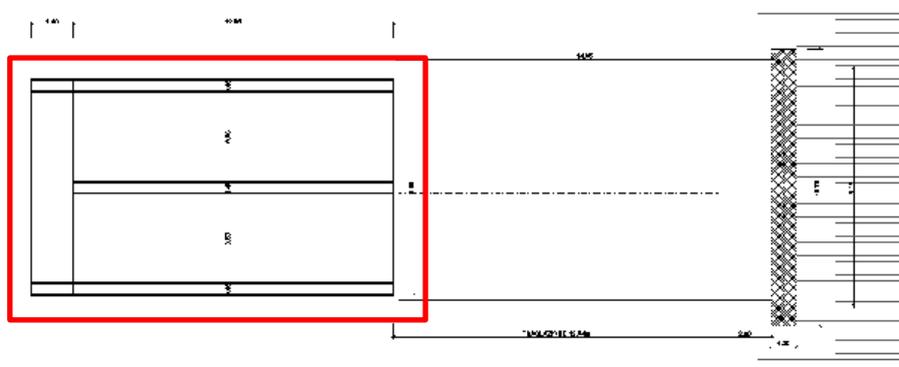


Figura 3 – Pianta monolite a varo ultimato

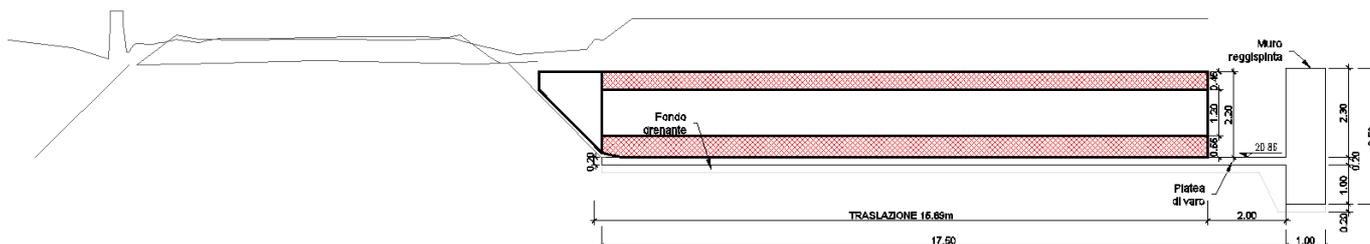


Figura 4 - Sezione longitudinale monolite in posizione di varo

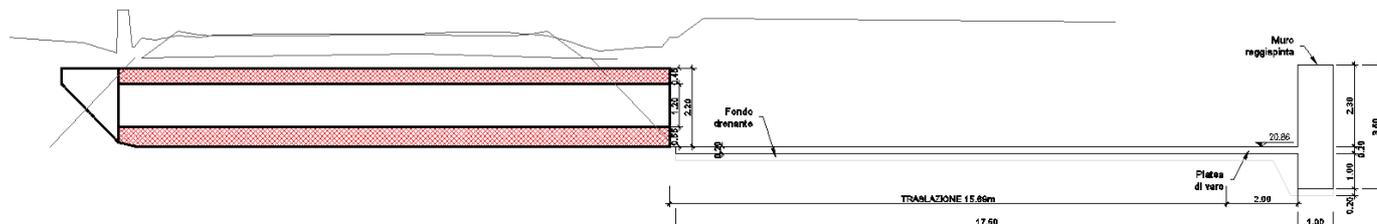


Figura 5 - Sezione longitudinale monolite a varo ultimato

2. PROGETTO OPERE DI VARO

Nel presente paragrafo si riportano i calcoli volti alla progettazione del sottopasso nel rispetto della norma attualmente vigente NTC18.

2.1. NORMATIVA DI RIFERIMENTO

Tutte le calcolazioni sono state eseguite nel rispetto delle normativa NTC18 attualmente vigente.. In particolare si è fatto riferimento:

- [N.1]. Norme Tecniche per le Costruzioni - D.M. 17-01-18 (NTC-2018);
- [N.2]. Circolare n. 7 del 21 gennaio 2019 - Istruzioni per l'Applicazione dell'aggiornamento delle Norme Tecniche per le Costruzioni di cui al Decreto Ministeriale 17 gennaio 2018;
- [N.3]. 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, modificato dal Regolamento di esecuzione (UE) N° 2019/776 della Commissione del 16 maggio 2019
- [N.4]. Eurocodici EN 1991-2: 2003/AC:2010 – Eurocodice 1 – Parte 2
- [N.5]. RFI DTC SI MA IFS 001 D del 20 dicembre 2019 - Manuale di Progettazione delle Opere Civili

ELABORATI GENERALI

Relazione di calcolo platea di varo e muro reggispinta:
Tombino doppia canna 3.50x1.20

COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
NN1X	00	D 78	CL IN0000 008	B	5 di 18

2.2. UNITA' DI MISURA E SIMBOLOGIA

Si utilizza il Sistema Internazionale (SI):

Unità di misura principali

- N (Newton) unità di forza
- m (metro) unità di lunghezza
- kg (kilogrammo) unità di massa
- s (secondo) unità di tempo

Unità di misura derivate da N 10³ N

- (kiloNewton)

Si utilizzano i seguenti principali simboli con le relative unità di misura normalmente adottate:

γ (gamma)	peso dell'unità di volume	(kN/m ³)	
σ (sigma)	tensione normale	(N/mm ²)	
τ (tau)	tensione tangenziale	(N / mm ²)	
ϵ (epsilon)	deformazione	(m/m)	-
ϕ (fi)	angolo di resistenza	(° sessagesimali)	

2.3. MATERIALI

Per le opere in c.a. si adotta:

Calcestruzzo **C25/30** le cui caratteristiche principali sono:

- Resistenza cilindrica caratteristica: $f_{ck} = 25 \text{ N/mm}^2$
- Resistenza di calcolo a compressione semplice: $f_{cd} = \alpha_{cc} f_{ck} / \gamma_m$, dove:
 - $\alpha_{cc} = 0.85$ e $\gamma_m = 1.5$;
 - $f_{cd} = 14,6 \text{ N/mm}^2$
- Resistenza di calcolo a trazione semplice: $f_{ctd} = f_{ctk} / \gamma_m$, dove :
 - $\gamma_m = 1.5$;
 - $f_{ctd} = 1.35 \text{ N/mm}^2$.
- Modulo elastico: $E_c = 31475 \text{ N/mm}^2$.

ELABORATI GENERALI

Relazione di calcolo platea di varo e muro reggispinta:
Tombino doppia canna 3.50x1.20

COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
NN1X	00	D 78	CL IN0000 008	B	6 di 18

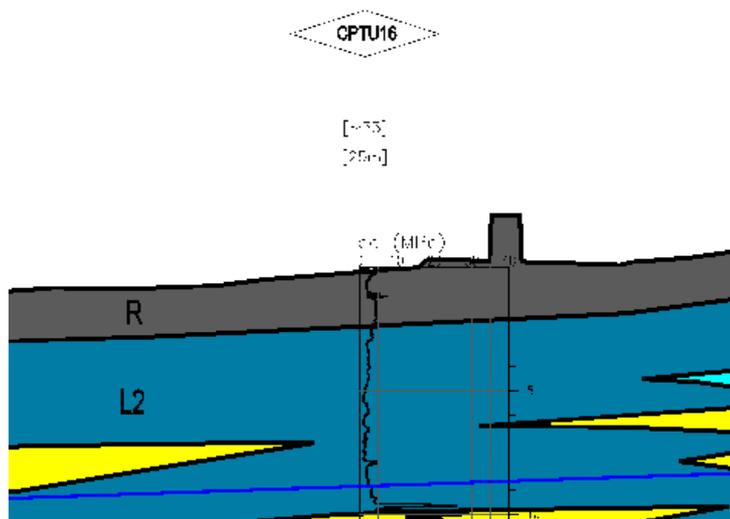
- Tolleranza di posa del copriferro = **10 mm**;
- Classe di esposizione **XA1**
- Copriferro = **40 mm**
- Condizioni ambientali: **aggressive**
- Apertura fessure limite: **w1 = 0.2 mm**

Acciaio da cemento armato normale **B450C** controllato in stabilimento. Le barre sono ad aderenza migliorata. Le caratteristiche meccaniche sono:

- Tensione caratteristica di snervamento: $f_{yk} = 450 \text{ Nmm}^2$
- Resistenza di calcolo dell'acciaio: $f_{yd} = f_{yk} / \gamma_s$ dove:
- $\gamma_s = 1.15$
- $f_{yd} = 391 \text{ Nmm}^2$
- Allungamento **D1 > 12%**
- Modulo di elasticità: **$E_s = 206000 \text{ Nmm}^2$**
- Sovrapposizioni barre **$\geq 40\varphi$**

2.4. INQUADRAMENTO GEOTECNICO

Si riporta di seguito la stratigrafia in corrispondenza della zona di riferimento:



ELABORATI GENERALI

 Relazione di calcolo platea di varo e muro reggispinta:
 Tombino doppia canna 3.50x1.20

COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
NN1X	00	D 78	CL IN0000 008	B	7 di 18

Per l'inquadratura geotecnica si fa riferimento alla relazione geotecnica, della quale si riportano gli stralci significativi del profilo geotecnico e dei parametri geotecnici del terreno di fondazione, del rinterro e del rinfiacco.

Lo strato significativo del profilo geotecnico è l'unità
 la cui descrizione nella relazione geotecnica è:

3)L2

Peso specifico terreno	γ_t	18.0 kN/m ³
angolo d'attrito terreno	ϕ	22.0 [°]
coesione efficace terreno	c'	10.0 kN/m ²
coesione non drenata terreno	c_u	45.0 kN/m ²

I parametri geotecnici del rinterro e del terreno di rinfiacco sono i seguenti:

Peso specifico rinterro	FERROVIARIO	γ_t	20.0 kN/m ³	
angolo di attrito rinterro		ϕ'	38.0 [°]	0.663 [rad]
coesione rinterro		c_u	0.0 kN/m ²	
Peso specifico terreno di rinfiacco		γ_t	20.0 kN/m ³	
angolo di attrito terreno di rinfiacco		ϕ'	38.0 [°]	0.663 [rad]
coesione terreno di rinfiacco		c_u	0.0 kN/m ²	

FALDA

Quota falda dal p.c.	q_w	10.40 m
Peso specifico	γ_w	10.00 kN/m ³

2.5. DIMENSIONAMENTO DELL'APPARATO DI SPINTA

La struttura monolitica da infiggere viene gettata in opera al di sopra di una platea di varo armata.

L'infissione avviene tramite martinetti che contrastano su una parete, detta muro reggispinta, che a sua volta scarica e ripartisce tale azione sul terreno retrostante.

Nella fase iniziale la distanza tra la soletta di fondazione del monolite e la parete reggispinta dovrà essere, ove possibile, di almeno 3.00 m per consentire l'alloggiamento dei martinetti e della trave di ripartizione.

ELABORATI GENERALI

 Relazione di calcolo platea di varo e muro reggispinta:
 Tombino doppia canna 3.50x1.20

COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
NN1X	00	D 78	CL IN0000 008	B	8 di 18

2.5.1. CONDIZIONI DI CALCOLO

Le condizioni di spinta considerate sono:

- 1) Al momento della spinta iniziale (distacco del manufatto dalla platea di varo - fase 1);
- 2) Al momento della spinta massima (fine dell'infissione - fase 2).

Sia per le verifiche geotecniche che per le verifiche strutturali si è considerato l'approccio 2 con combinazione: A1+M1+R3.

2.5.2. DETERMINAZIONE DEI PESI E DELLE SPINTE

Per le analisi seguenti si fa riferimento alla seguente stratigrafia:

DATI GEOTECNICI

TERRENO 1 - Riemp. a tergo del muro

Spessore	h_1	5.00 m	
Peso specifico	γ_{d1}	20.00 kN/m ³	
Angolo di attrito	Φ_1	30 °	0.524 [rad]
Tangente angolo d'attrito	$\tan(\Phi_1)$	0.577 [-]	
Coesione drenata	c_1	0.00 kN/m ²	
Coeff. di spinta a riposo	$k_{0,1}$	0.500 [-]	$(1 - \sin\theta)$
Coeff. di spinta passiva	$k_{p,1}$	3.00 [-]	$(1 + \sin\theta) / (1 - \sin\theta)$

TERRENO 2 - Terreno di fondazione

Peso specifico	γ_t	18 kN/m ³	
Angolo di attrito	Φ	22 °	0.384 [rad]
Tangente angolo di attrito	$\tan(\Phi)$	0.404 [-]	
Coesione dreanta	c'	10 kN/m ²	

FALDA

Quota falda dal p.c.	q_w	10.40 m	
Peso specifico	γ_w	10.00 kN/m ³	

Tra la struttura del monolite ed il piano di scorrimento viene interposto un foglio di polietilene cerato al fine di evitare fenomeni di adesione. Con tale accorgimento si può valutare prudenzialmente che il valore della spinta per cui il monolite inizia la traslazione sia circa pari al peso della struttura (ciò equivale a fissare un coefficiente di attrito di primo stacco pari all'unità).

L'attrito di scorrimento, dopo la fase di primo stacco, scende a valori inferiori.

Nella tabella seguente si riportano le caratteristiche geometriche e il calcolo analitico dei pesi del monolite, della platea di varo e del muro reggispinta.

ELABORATI GENERALI

 Relazione di calcolo platea di varo e muro reggispinta:
 Tombino doppia canna 3.50x1.20

COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
NN1X	00	D 78	CL IN0000 008	B	9 di 18

CARATTERISTICHE DELL'OPERA
MONOLITE

Lunghezza totale di spinta del monolite	Lsp	15.70 m	
Lunghezza totale dello scatolare	L	15.50 m	
Larghezza totale dello scatolare	Ltot	8.35 m	
Larghezza utile dello scatolare	Lint	3.50 m	
Altezza totale dello scatolare	Htot	2.20 m	
Altezza libera dello scatolare	Hhint	1.20 m	
Spessore soletta superiore	Ss	0.45 m	
Spessore piedritti	Sp	0.45 m	
Numero piedritti	n	3.00 [-]	
Spessore soletta di fondazione	Sf	0.55 m	
Peso specifico calcestruzzo armato	γ_{cls}	25.00 kN/m ³	
Peso totale soletta	Ps	1456.03 kN	$\gamma_{cls} \times Ss \times Ls \times Ltot$
Peso totale piedritti	Pp	627.75 kN	$\gamma_{cls} \times Sp \times L \times Hhint \times n$
Peso totale fondazione	Pf	1779.59 kN	$\gamma_{cls} \times Sf \times Lsp \times Ltot$
Peso scatolare finale	Pscat	3863 kN	$Ps + Pp + Pf$
Lunghezza max muri avambecco	Lmuri	1.60 m	
Altezza muri avambecco	Hmuri	2.20 m	<i>A fav di sic si considerano alti quanto lo scatolare</i>
Spessore muri avambecco	Smuri	0.45 m	
Numero muri avambecco	n	2.00 [-]	
Peso muri d'ala	Pmuri	48 kN	$\gamma_{cls} \times Smuri \times Lmuri \times Hmuri$
Peso totale monolite	Pmon	3911 kN	$Pscat + Pmon$

PLATEA

Lunghezza platea di varo	Lu,pv	17.5 m	
Larghezza platea di varo	La,pv	9.15 m	
Altezza platea di varo	Hpv	0.20 m	
Peso platea di varo	Ppv	801 kN	$\gamma_{cls} \times Lu,pv \times La,pv \times Hpv$
Altezza cordoli	Hcc	0.20 m	
Larghezza cordoli	Lcc	0.20 m	
Peso cordoli	Pcc	18 kN	$\gamma_{cls} \times Lu,pv \times Lcc \times Hcc$
Peso totale platea di varo	Ppv,tot	818 kN	$Ppv + Pcc$

MURO REGGISPINTA

Altezza totale muro reggispinta	Hms	3.50 m	
Altezza muro reggispinta sopra la platea	Hms2	2.30 m	
Spessore muro reggispinta	Sms	1.00 m	
Lunghezza muro reggispinta	Lms	10.10 m	

2.6. VERIFICA GEOTECNICA

Le verifiche geotecniche sono condotte utilizzando l'approccio 2 combinazione 1: A1+M1+R3.

2.6.1. SOLLECITAZIONI - SPINTA DEL MONOLITE

Una volta superata la platea di varo, la resistenza che si oppone allo scorrimento dovuto all'attrito alla base del manufatto vale $P_{mon} \cdot \tan(\varphi)$, valore ottenuto considerando come coefficiente d'attrito $\tan(\varphi)$ la tangente dell'angolo d'attrito del terreno stesso.

Nella tabella che segue si riporta il calcolo analitico del peso del monolite nelle due fasi iniziali e finale.

CALCOLO SOLLECITAZIONI

FASE INIZIALE

Peso totale monolite	P_{mon}	3911 kN	
Coefficiente di attrito in fase 1	$\tan(\Phi)$	1.00 [-]	
Spinta di primo distacco	Sin	3911 kN	$P_{mon} \times \phi$

FASE FINALE

Attrito alla base del monolite

Peso totale monolite	P_{mon}	3911 kN	
Sovraccarico su soletta inferiore	q	0.00 kN/m ²	
Peso sovraccarico su soletta inferiore	P_{ss}	0.00 kN	$q \times L \times L_{int}$
Coeff. di attrito	$\tan(\Phi)$	0.404 [-]	
Forza di attrito alla base del monolite	Sfin	1580 kN	$(P_{mon} + P_{ss}) \times \tan(\Phi)$

Attrito laterale

SPINTA A VUOTO

NO

Pressione asse soletta superiore	P1	8.22 kN/m ²	Da condizione di carico SPTDX/SX monolite
Pressione asse soletta inferiore	P2	25.14 kN/m ²	Da condizione di carico SPTDX/SX monolite
Spinta laterale terreno	SPlat	37 kN/m	$(P1+P2) \times H_{tot} / 2$
Coeff. di attrito laterale	$\tan(\Phi')$	0.404 [-]	
Forza di attrito parete dx	Slat,1	233 kN	$S_{plat} \times \tan(\Phi') \times L_{sp}$
Forza di attrito parete sx	Slat,2	233 kN	$S_{plat} \times \tan(\Phi') \times L_{sp}$
Forza di attrito pareti laterali	Fattr	466 kN	$S_{lat,1} + S_{lat,2}$

FASE INIZIALE / FASE FINALE - Spinta totale di infissione

Spinta complessiva in FASE INIZIALE	S_{T1}	3911 kN	Sin
Spinta complessiva in FASE FINALE	S_{T2}	2046 kN	Sfin+Fattr
Coefficiente moltiplicativo dei carichi	γ_f	1.30 [-]	
Spinta di progetto	$S_{T,d}$	5084 kN	$(S_{T1}+S_{T2}) \times \gamma_f$

2.6.2. SPINTA PASSIVA

Il calcolo della spinta passiva opposta dal terreno a tergo del muro reggispinta viene effettuato considerando le caratteristiche di resistenza del terreno di riempimento.

Nella tabella seguente si riporta il calcolo della resistenza passiva del terreno.

ELABORATI GENERALI

 Relazione di calcolo platea di varo e muro reggispinta:
 Tombino doppia canna 3.50x1.20

COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
NN1X	00	D 78	CL IN0000 008	B	11 di 18

CALCOLO DELLA RESISTENZA
RESISTENZA PASSIVA

Il calcolo della spinta passiva opposta dal terreno a tergo del muro reggispinta viene effettuato considerando le caratteristiche di resistenza del terreno di riempimento.

Nella tabella seguente si riporta il calcolo della resistenza passiva del terreno

Sovraccarico terreno	q	0 kN/mq	
Tensione verticale estradosso murc z=0.00	$\sigma'_{v,3}$	0 kN/mq	$[\gamma d1 \times b1 - \gamma w (\xi; qw)] * Kp$
Tensione verticale intradosso murc z=3.50	$\sigma'_{v,4}$	70 kN/mq	$[\gamma d1 \times b1 - \gamma w (\xi; qw)] * Kp$
Press. dovuta alla spinta pass. in testa al muro	σ'_{p1}	0 kN/mq	$2 \times c' \times (kp)^{0.5} + Kp \times (\sigma'_{v+q})$
Press. dovuta alla spinta pass. alla base del muro	σ'_{p2}	210 kN/mq	$2 \times c' \times (kp)^{0.5} + Kp \times (\sigma'_{v+q})$
Spinta passiva resistente	$R_{p,max}$	3712 kN	

2.6.3. RESISTENZA ALLO SCORRIMENTO

Il contributo di resistenza allo scorrimento, offerto dalla platea di varo, si valuta come segue:

RESISTENZA ALLO SCORRIMENTO

Il contributo di resistenza allo scorrimento, offerto dalla platea di varo, si valuta come segue:

FASE INIZIALE

Peso monolite	P_{mon}	3911 kN	
Peso platea di varo	P_{pv}	818 kN	
Coefficiente di attrito	$\tan(\Phi)$	0.404 [-]	
Contrib. alla resist. platea varo+monolite	$R_{mon+pv,in}$	1911 kN	$(P_{mon} + P_{pv}) \times \tan(\Phi)$

FASE FINALE

Peso platea di varo	P_{pv}	818 kN	
Coefficiente di attrito	$\tan(\Phi)$	0.404 [-]	
Contrib. alla resist. platea varo	$R_{pv,fin}$	331 kN	$(P_{mon} + P_{pv}) \times \tan(\Phi)$

2.6.4. CALCOLO COEFFICIENTE DI SICUREZZA

I valori risultanti dalle forze di reazione su cui si può fare affidamento nelle due fasi per vincere le resistenze per attrito e far muovere il monolite e i corrispondenti coefficienti di sicurezza CS valgono:

ELABORATI GENERALI

 Relazione di calcolo platea di varo e muro reggispinta:
 Tombino doppia canna 3.50x1.20

COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
NN1X	00	D 78	CL IN0000 008	B	12 di 18

CALCOLO COEFFICIENTI DI SICUREZZA

Spinta complessiva FASE INIZIALE	S_{T1}	5084 kN	
Spinta complessiva FASE FINALE	S_{T2}	2659 kN	
Contrib. platea di varo+monolite FASE INIZIALE	R_{pv+mon}	1911 kN	
Contrib. platea di varo FASE FINALE	R_{pv}	331 kN	
Resist. pass. FASE INIZIALE+FASE FINALE	$R_{p,max}$	3712 kN	
Coefficiente parziale di sicurezza	γ_{R1}	1.1	
VERIFICA FASE INIZIALE	C.S.	1.11 > 1.1	OK
VERIFICA FASE FINALE	C.S.	1.52 > 1.1	OK

La spinta resistente che può essere mobilitata è MAGGIORE della spinta necessaria all'infissione del manufatto per entrambe le fasi.

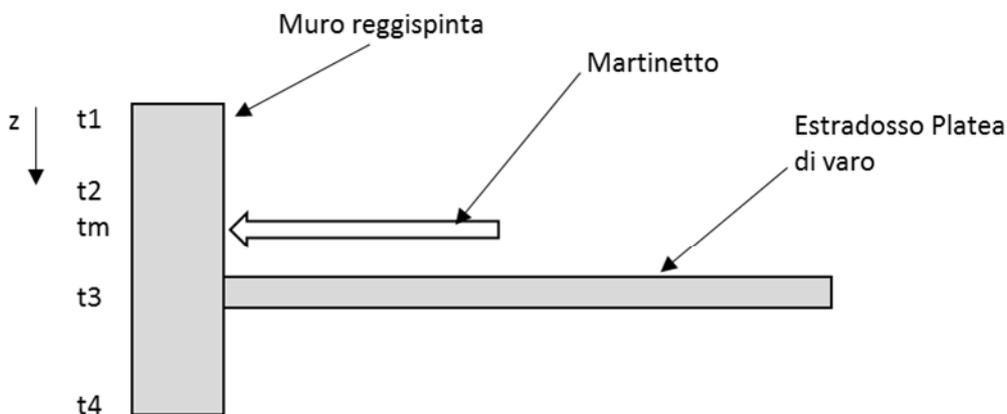
2.7. VERIFICHE STRUTTURALI

Le verifiche strutturali nei confronti dello SLU sono condotte utilizzando l'approccio 1 combinazione 1: A1+M1+R1.

2.7.1. SOLLECITAZIONI MURO REGGISPINTA

Il procedimento utilizzato per il calcolo delle spinte è lo stesso già mostrato nei paragrafi precedenti, utilizzando i valori caratteristici dei parametri di resistenza dei terreni M1.

Si riportano i calcoli:



ELABORATI GENERALI

 Relazione di calcolo platea di varo e muro reggispinta:
 Tombino doppia canna 3.50x1.20

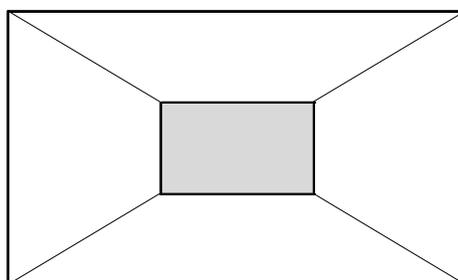
COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
NN1X	00	D 78	CL IN0000 008	B	13 di 18

t1= in testa al muro reggispinta
 t2= in corrispondenza del martinetto
 tm=interasse martinetto
 t3= in corrispondenza della platea di v
 t4= alla base del muro reggispinta

	$\sigma'v$ [kN/m ²]	$\sigma'p$ [kN/m ²]	z [m]
t1	0	0.0	0.00
t2	38	114.0	1.90
tm	42	126.0	2.10
t3	50	150.0	2.50
t4	70	210.0	3.50

2.7.1.1. SOLLECITAZIONI MURO REGGISPINTA ARMATURE ORIZZONTALI

Si considera la spinta passiva agente in corrispondenza del martinetto e si distribuisce su una fascia di carico pari alle dimensioni della piastra del martinetto, di 0.40x0.40 m, più la distribuzione del carico stesso a 45° nello spessore del muro reggispinta, pari a 1.00 m.

CALCOLO SOLLECITAZIONI MURO REGGISPINTA ARMATURE ORIZZONTALI


h1/2	0.40	h1/2
0.40 + h1		

Il calcolo delle armature orizzontali è stato svolto considerando il comportamento del muro reggispinta come una mensola, la cui lunghezza è pari alla distanza tra la fine della fascia di distribuzione del carico sopra descitta e l'estremità laterale del muro stesso.

Si riportano i calcoli effettuati:

ELABORATI GENERALI

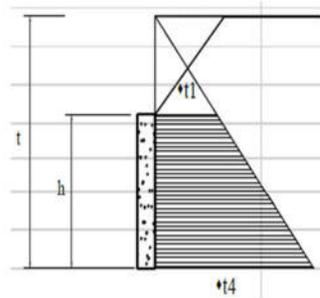
Relazione di calcolo platea di varo e muro reggispinta:
Tombino doppia canna 3.50x1.20

COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
NN1X	00	D 78	CL IN0000 008	B	14 di 18

Larghezza piastra martinetto	Lm	0.40 m	
Altezza piastra martinetto	Hm	0.40 m	
Interasse martinetti	im	6.50 m	
Fascia di diffusione martinetto	fa	1.40 m	
Sbalzo di calcolo	l	1.10 m	$(L_{ms}/2) - (fa/2)$
Carico distribuito dovuto alla spinta	qp	503 kN/m	$S_{T,d} / L_{ms}$
Coefficiente moltiplicativo dei carichi	γ_{SLU}	1.3 [-]	
Momento ultimo agente sul muro reggispinta	Mslu	305 kNm	$\gamma_{SLU} \times \sigma'p \times fa \times l^2 / 2$
Taglio ultimo agente sul muro reggispinta	Vslu	554 kN	$\gamma_{SLU} \times \sigma'p \times fa \times l$
Momento in esercizio sul muro reggispinta	Msle	234 kNm	$\sigma'p \times fa \times l^2 / 2$

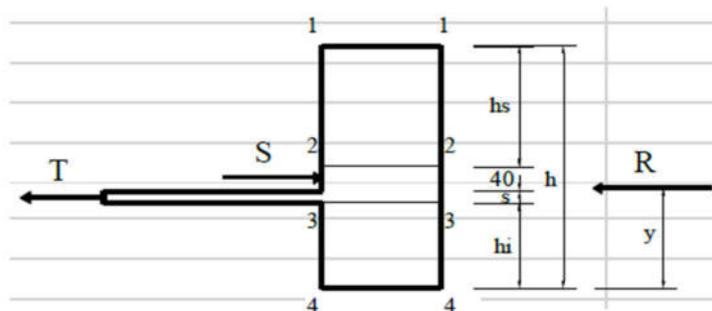
2.7.1.2. SOLLECITAZIONI MURO REGGISPINTE ARMATURE VERTICALI

Per il calcolo dell'armatura verticale si assume la configurazione seguente:



Al fine di valutare le sollecitazioni nelle sezioni critiche della parete di spinta si fa riferimento al seguente schema di calcolo. Di seguito si valutano il valor medio della reazione del terreno, le pressioni in testa e al piede del muro e il momento di verifica nella sezione 2 e 3. Le verifiche saranno condotte considerando, quindi, le sollecitazioni al metro lineare di muro. Si riportano le formule utilizzate nella verifica:

$$Ry + T (hi + s/2) - S (hi + s + 0.40) = 0$$



ELABORATI GENERALI

 Relazione di calcolo platea di varo e muro reggispinta:
 Tombino doppia canna 3.50x1.20

COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
NN1X	00	D 78	CL IN0000 008	B	15 di 18

$$R \cdot y = \left[\frac{1}{2} \cdot \sigma_{t1} \cdot h^2 + \frac{1}{6} \cdot (\sigma_{t4} - \sigma_{t1}) \cdot h^2 \right] \cdot b$$

Spessore soletta	Hp _v	0.20 m	
Altezza muro reggispinta	H _{ms}	3.50 m	
Distanza testa muro-filo piastra martinetto	hs	1.90 m	H _{mi2} - s ₂
Distanza base muro-intradosso platea di varo	hi	1.00 m	H - b _i - s - s ₂

VALORI TENSIONALI

Tensioni verticali in testa al muro	z=0.0	$\sigma'_{v,t1}$	0	$[\gamma d1 \times b1 - \gamma w (\zeta \cdot qw)] \cdot Kp$
Tensioni in testa al muro		$\sigma_{p,t1}$	0.0 kN/m ²	$2 \times e' \times (kp)^{0.5} + Kp \times (\sigma'_{v+q})$
Tensioni verticali alla base del mur	z=3.5	$\sigma'_{v,t4}$	70	$[\gamma d1 \times b1 - \gamma w (\zeta \cdot qw)] \cdot Kp$
Tensioni alla base del muro		$\sigma_{p,t4}$	210.0 kN/m ²	$2 \times e' \times (kp)^{0.5} + Kp \times (\sigma'_{v+q})$
Tensioni verticali sez.2	z=1.9	$\sigma'_{v,t2}$	38	$[\gamma d1 \times b1 - \gamma w (\zeta \cdot qw)] \cdot Kp$
Tensioni sez.2		$\sigma_{p,t2}$	114.0 kN/m ²	$2 \times e' \times (kp)^{0.5} + Kp \times (\sigma'_{v+q})$
Tensioni verticali sez.3	z=2.5	$\sigma'_{v,t3}$	50	$[\gamma d1 \times b1 - \gamma w (\zeta \cdot qw)] \cdot Kp$
Tensioni sez.3		$\sigma_{p,t3}$	150.0 kN/m ²	$2 \times e' \times (kp)^{0.5} + Kp \times (\sigma'_{v+q})$
Coefficiente moltiplicativo dei carichi		γ_q	1.3 [-]	

SEZIONE 2

Momento ultimo di calcolo agente	M _{slu2}	89.17 kNm/m	$1/2 \times \sigma_{t1} \times h_s^2 + 1/6 \times (\sigma_{t2} - \sigma_{t1}) \times h_s^2 \times \gamma q$
Taglio ultimo di calcolo agente	V _{slu2}	140.79 kN/m	$\sigma_{t1} \times h_s + 1/2 \times (\sigma_{t2} - \sigma_{t1}) \times h_s$
Momento di esercizio agente	M _{sle2}	68.59 kNm/m	$1/2 \times \sigma_{t1} \times h_s^2 + 1/6 \times (\sigma_{t2} - \sigma_{t1}) \times h_s^2$

SEZIONE 3

Momento ultimo di calcolo agente	M _{slu3}	296.19 kNm/m	$1/2 \times \sigma_{t3} \times h_i^2 + 1/3 \times (\sigma_{t4} - \sigma_{t3}) \times h_i^2 \times \gamma q$
Taglio ultimo di calcolo agente	V _{slu3}	336.96 kN/m	$\sigma_{t3} \times h_i + 1/2 \times (\sigma_{t4} - \sigma_{t3}) \times h_i$
Momento di esercizio agente	M _{sle3}	227.84 kNm/m	$1/2 \times \sigma_{t3} \times h_i^2 + 1/6 \times (\sigma_{t4} - \sigma_{t3}) \times h_i^2$

2.7.1.3. VERIFICA DEL MURO REGGISPINTA

Si riportano una tabella riassuntiva delle caratteristiche geometriche della sezione di calcolo, le armature e le verifiche allo SLU e allo SLE:

VERIFICHE STRUTTURALI DEL MURO REGGISPINTA
ARMATURA VERTICALE

Armatura principale esterna	F16 /100	2011 mm ²
Armatura principale interna	F16 /100	2011 mm ²
Armatura a taglio	F12 /200	2 braccia
Copriferro armatura sup. compressa	c'	68 mm
Copriferro armatura inf. Tesa	c	68 mm

ELABORATI GENERALI

 Relazione di calcolo platea di varo e muro reggispinta:
 Tombino doppia canna 3.50x1.20

COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
NN1X	00	D 78	CL IN0000 008	B	16 di 18

Sollecitazioni di calcolo

Sforzo normale di calcolo [(+)Trazione] - SLU	Ned	0 kN
Momento flettente di calcolo [(+) - SLU	Med	296 kNm
Taglio di calcolo [(+) - SLU	Ved	337 kN
Momento flettente di calcolo [(+) - SLE RARA	Med	228 kNm

Dati di Output:
SLU - Momento e Taglio resistenti

Momento Ultimo resistente dissipativo <S/N>	<S-N>	S	Coeff.Sfrutt.
Momento ultimo resistente	Mrd	711 kNm	42%
Taglio ultimo resistente senza staffe	Vrd	289 kN	117%
Taglio ultimo resistente	Vrd	928 kN	36%
Momento torcente ultimo resistente	Trd	8 kNm	

SLE - Tensioni e ampiezza fessure

Tensione barre superiori [(-)Compresso]	Sigs-sup	-22 Mpa	6%
Tensione barre inferiori [(+)Teso]	Sigs-inf	131 Mpa	36%
Tensione cls superiore [(-)Compresso]	Sigc-sup	-2 Mpa	15%
Tensione cls inferiore [non reag.Trazione]	Sigc-inf	0 Mpa	
Momento di prima fessurazione	Mcr	456 kNm	
Ampiezza di fessura	wk	0.18 mm	88%

Coeff.Sfrutt.Max 88%

OK

ARMATURA ORIZZONTALE

Armatura principale esterna	F20 /200	2199 mm ²
Armatura principale interna	F20 /200	2199 mm ²
Armatura a taglio	F12 /200	
Copriferro armatura sup. compressa		40 mm
Copriferro armatura inf. Tesa		40 mm

Sollecitazioni di calcolo

Sforzo normale di calcolo [(+)Trazione] - SLU	Ned	0 kN
Momento flettente di calcolo [(+) - SLU	Med	305 kNm
Taglio di calcolo [(+) - SLU	Ved	554 kN
Momento flettente di calcolo [(+) - SLE RARA	Med	234 kNm

Dati di Output:
SLU - Momento e Taglio resistenti

Momento Ultimo resistente dissipativo <S/N>	<S-N>	S	Coeff.Sfrutt.
Momento ultimo resistente	Mrd	791 kNm	39%
Taglio ultimo resistente senza staffe	Vrd	407 kN	136%
Taglio ultimo resistente	Vrd	936 kN	59%
Momento torcente ultimo resistente	Trd	12 kNm	

SLE - Tensioni e ampiezza fessure

Tensione barre superiori [(-)Compresso]	Sigs-sup	-18 Mpa	5%
Tensione barre inferiori [(+)Teso]	Sigs-inf	121 Mpa	34%
Tensione cls superiore [(-)Compresso]	Sigc-sup	-2 Mpa	12%
Tensione cls inferiore [non reag.Trazione]	Sigc-inf	0 Mpa	
Momento di prima fessurazione	Mcr	630 kNm	
Ampiezza di fessura	wk	0.19 mm	93%

93%

OK

Riepilogo armature muro reggispinta:

Elemento strutturale	Armatura Verticale	Armatura Orizzontale	Armatura a taglio
Sezione Sp.=100cm	Φ 16/10 sup. e inf.	Φ20/20 sup. e inf.	Φ 12/200/500

2.7.2. VERIFICA DELLA PLATEA DI VARO

Il calcolo della platea di varo è effettuato nell'ipotesi che l'armatura longitudinale nella stessa sia in grado di assorbire l'azione di attrito trasmessa dal monolite in fase di spinta.

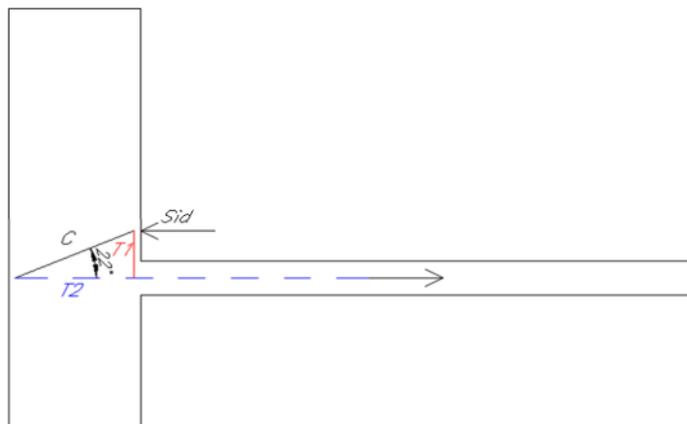
In direzione trasversale si dispone in soletta armatura di ripartizione sia all'estradosso che all'intradosso della soletta pari a circa il 25% dell'armatura longitudinale principale.

Lo sforzo di trazione agente sulla platea di varo varia linearmente dal valore massimo calcolato nella sezione di attacco al muro reggispinta sino al valore nullo all'estremità opposta.

La platea di varo è soggetta ad azioni taglianti trascurabili, pertanto la relativa verifica a taglio viene omessa.

L'azione di spinta applicata dai martinetti $S_{ED,T2}$ e la corrispettiva azione di tiro impressa dalla soletta di varo $N_{EK,T2}$ vengono riportati nella tabella nella pagina successiva.

Il muro reggispinta è quindi sottoposto ad un regime di sforzi le cui risultanti di trazione e compressione si esplicano come in figura a seguire:



ELABORATI GENERALI

 Relazione di calcolo platea di varo e muro reggispinta:
 Tombino doppia canna 3.50x1.20

COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
NN1X	00	D 78	CL IN0000 008	B	18 di 18

Il corrente teso inferiore (T2) sottopone a trazione le barre di armatura della soletta di varo.

Si riporta la verifica delle armature longitudinali e trasversali della platea di varo:

CALCOLO DELLA FORZA DI TRAZIONE

Sforzo di trazione agente sulla platea al metro	$S_{Ek,T2}$	427.4 kN/m
Forza di trazione agente nella soletta di varo	$N_{Ek,T2}$	3911.1 kN
Coefficiente moltiplicativo dei carichi	γ_{SLU}	1.5 [-]
Sforzo assiale di progetto	$S_{Ed,T2}$	641.2 kN/m

ARMATURA LONGITUDINALE

Resistenza caratteristica dell'acciaio d'armatura	f_{yk}	450 N/mm ²	
Coefficiente di sicurezza	γ_s	1.15 [-]	
Resistenza di progetto dell'acciaio d'armatura	f_{yd}	391.3 N/mm ²	
Diametro armatura longitudinale	ϕ_{long}	16 [-]	
Passo barre armatura longitudinale	p_1	200 mm	
Numero strati armature	n	2 [-]	
Numero barre in direzione longitudinale	n_1	10 [-]	
Area minima di armatura resistente necessaria	$A_{s,min}$	1638.5 mm ² /m	
Area totale di armatura longitudinale	$A_{s,eff}$	2010.6 mm ² /m	
Coefficiente di sicurezza	C.S.	1.23 [-]	OK

ARMATURA TRASVERSALE

Resistenza caratteristica dell'acciaio d'armatura	f_{yk}	450 N/mm ²	
Coefficiente di sicurezza	γ_s	1.15 [-]	
Resistenza di progetto dell'acciaio d'armatura	f_{yd}	391.3 N/mm ²	
Diametro armatura longitudinale	ϕ_{long}	12 [-]	
Passo barre armatura longitudinale	p_2	400 mm	
Numero strati armature	n	2 [-]	
Numero barre in direzione longitudinale	n_2	5 [-]	
Area minima di armatura resistente necessaria	$A_{s,min}$	502.7 mm ² /m	
Area totale di armatura trasversale	$A_{s,eff}$	565.5 mm ² /m	
Coefficiente di sicurezza	C.S.	1.1 [-]	OK

Riepilogo armature platea di varo:

Elemento strutturale	Armatura Longitudinale	Armatura Trasversale	Armatura a taglio
Sezione Sp.=20cm	Φ16/20 sup. e inf.	Φ 12/40 sup. e inf.	-