

CALCESTRUZZO PER NUOVI GETTI		NORME: D.M. 17/01/16 - §112 (1) EN 206 UNI 11184	
Magrone	X0	Piastrini	XC1
Classe di esposizione	S4	Classe di consistenza	S4
Classe di resistenza	C28/35	Classe di resistenza	C28/35
Massimo rapporto acqua cemento	-	Massimo rapporto acqua cemento	al/c ≤ 0.60
Minimo contenuto di cemento	200 kg/m ³	Minimo contenuto di cemento	300 kg/m ³
Diámetro massimo dell'inerte	-	Diámetro massimo dell'inerte	30 mm
Fondazioni	XC2	Travi	XC1
Classe di esposizione	S4	Classe di consistenza	S4
Classe di resistenza	C25/30	Classe di resistenza	C28/35
Massimo rapporto acqua cemento	al/c ≤ 0.60	Massimo rapporto acqua cemento	al/c ≤ 0.60
Minimo contenuto di cemento	300 kg/m ³	Minimo contenuto di cemento	300 kg/m ³
Diámetro massimo dell'inerte	30 mm	Diámetro massimo dell'inerte	20 mm
Getto completamento vespaio		Copri ferro minimo bordo staffa	
Classe di esposizione	XC2	Fondazioni:	35 mm
Classe di consistenza	S4	Piastrini:	35 mm
Classe di resistenza	C25/30	Travi:	35 mm
Massimo rapporto acqua cemento	al/c ≤ 0.60		
Minimo contenuto di cemento	300 kg/m ³		
Diámetro massimo dell'inerte	30 mm		

Calcestruzzo C25/30			
Resistenza caratteristica cubica	R_{ck}	30	MPa
Resistenza caratteristica cilindrica	f_{ck}	25	MPa
Coefficiente di sicurezza parziale per il calcestruzzo	γ_c	1.5	
Coefficiente che tiene conto degli effetti di lungo termine	ϕ_{acc}	0.85	
Peso per unità di volume	ρ_c	24	kN/m ³
Valore medio della resistenza a compressione cilindrica	f_{cm}	33	MPa
Valore medio della resistenza a trazione assiale del calcestruzzo	f_{ctm}	2.6	MPa
Valore caratteristico della resistenza a trazione assiale (trattile 5%)	$f_{ctk,0.05}$	1.8	MPa
Valore caratteristico della resistenza a trazione assiale (trattile 95%)	$f_{ctk,0.95}$	3.3	MPa
Modulo di elasticità secante del calcestruzzo	E_{cm}	31476	MPa
Coefficiente di Poisson (in condizioni non fessurate)	ν	0.20	
Deformazione di contrazione nel calcestruzzo alla tensione f_{ct}	ϵ_{ct}	0.0020	
Deformazione ultima di contrazione nel calcestruzzo	ϵ_{cu}	0.0035	
Resistenza di progetto a compressione del calcestruzzo	f_{cd}	14.17	MPa
Resistenza di progetto a trazione del calcestruzzo	f_{td}	1.20	MPa
Resistenza di calcolo a trazione per flessione	f_{td}	1.44	MPa
Tensione ammissibile nel calcestruzzo nella combinazione caratteristica	$\sigma_{c,caratt.}$	15.00	MPa
Tensione ammissibile nel calcestruzzo nella combinazione quasi permanente	$\sigma_{c,q.p.}$	11.25	MPa

Acciaio B450C			
Resistenza a snervamento dell'acciaio	f_{yk}	450	MPa
Coefficiente di sicurezza parziale per l'acciaio	γ_s	1.15	
Modulo di elasticità secante dell'acciaio	E_s	210000	MPa
Coefficiente di omogeneizzazione	η	1.0	
Peso per unità di volume	ρ_s	78.5	kN/m ³
Modulo di Poisson (in condizioni non fessurate)	ν	0.30	
Coefficiente di dilatazione termica	α_t	1.2·10 ⁻⁵	°C ⁻¹
Tensione tangenziale di aderenza acciaio-conglomerato cementizio di calcolo	f_{td}	4.27	MPa
Deformazione a snervamento dell'acciaio	ϵ_{yk}	0.001863	
Deformazione ultima dell'acciaio	ϵ_{su}	0.01	
Resistenza di progetto a trazione dell'acciaio	f_{sd}	391.3	MPa
Tensione ammissibile nell'acciaio per le combinazioni a SLS	σ_s	360	MPa

ACCOMPAGNAMENTO PER OPERE IN CALCESTRUZZO	
<p>Tipi B450C e B500S secondo UNI 10622</p> <p>Limite di snervamento $f_{yk} = 450$ MPa - Limite di rottura $R_m = 540$ MPa</p> <p>Peri di snervamento: 0.2-0.200 (B450C) - 0.2-0.200 (B500S)</p> <p>Peri di rottura: 0.2-0.200 (B450C) - 0.2-0.200 (B500S)</p> <p>Tipi B450C e B500S secondo UNI 10622</p>	<p>Armatura precompresa</p> <p>TecnoTefel® a basso Rassegno $f_{yk} = 1900$ MPa</p> <p>Armatura base</p> <p>Tipi B450C e B500S secondo UNI 10622</p>
<p>Sovraposizione minima per barre rettilinee: H (qualità L) ≥ 5d e</p> <p>Arco minimo per barre rettilinee: H (qualità L) ≥ 4d</p>	<p>Armuture principali e secondarie</p> <p>Piegature staffe</p> <p>Moduli di sporcatura (UNI 9120)</p>

DOCUMENTAZIONE DI ACCOMPAGNAMENTO FORNITURE

Tutte le forniture di acciaio devono essere accompagnate da:

- dichiarazioni, su disposizione di progetto, dell'entità dell'attività di "Dichiarazione dell'attività del centro di trasformazione", rilasciato dal Servizio Tecnico Centrale, recante il logo e il marchio del centro di trasformazione;
- attestazioni tecniche/tecniche delle prove di controllo interno fatte eseguire dal direttore tecnico del centro di trasformazione, con l'indicazione del giorno nel quale la fornitura è stata ispezionata;
- la dichiarazione contenuta nell'elenco delle forniture fornite dal fabbricante ai sensi dell'art. 113.1.5 in relazione ai prodotti utilizzati nell'ambito della specifica funzione;
- l'attestazione di aderenza alla documentazione fornita dal fabbricante deve essere accompagnata da copia dei documenti necessari per produrre e completare il riferimento al documento di progetto del committente e trasformazione autorizzata.

Nel caso di fornitura in cantiere non proveniente da centro di trasformazione, il Direttore dei Lavori, prima della messa in opera, è tenuto a verificare quanto sopra indicato e a rifiutare le eventuali forniture non conformi.

NOTE:

PRIMA DI INIZIARE I LAVORI TUTTE LE MISURE DEVONO ESSERE CONTROLLATE E VERIFICATE IN CANTIERE. GLI ESECUTIVI STRUTTURALI SONO DA LEGGERSI UNITAMENTE A QUELLI ARCHITETTONICI ED IDRAULICI. EVENTUALI DISCREPANZE PRESIDENTI TRA GLI ELABORATI DEVONO ESSERE COMUNICATE TEMPRANAMENTE AI PROGETTISTI TRAMITE IL DIRETTORE DEI LAVORI.



REALIZZAZIONE DELL'INTERVENTO NP1
NUOVO PRONTO SOCCORSO DEL P.O. GIOVANNI PAOLO II DI OLBIA
 CUP B35F20002610002 - CIG 8929016918
 COMUNE DI OLBIA - PROVINCIA DI SASSARI

Elaborati Grafici: **G.07 ST_CA_FON**
 CARPENTERIE TRAVI DI FONDAZIONE
 scala: 1:50
 Quota: (m) riferita al livello del mare
 Minuzazioni: Metri lineari (ml)

PROGETTO ESECUTIVO
 Art. 23 comma 8, D.Lgs. n. 50/16

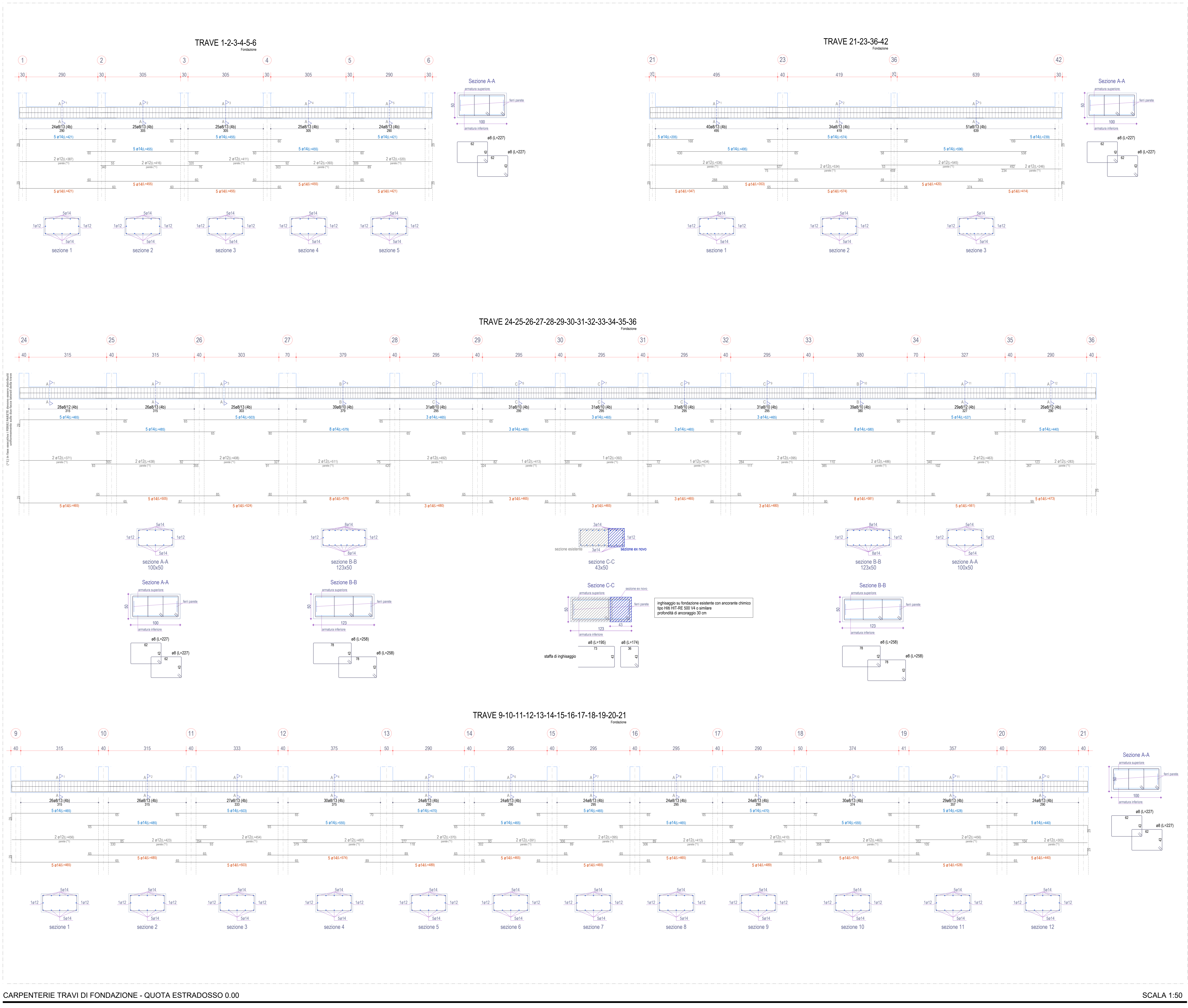
Il progettista: **VISTO:**
 Il committente:
 Il direttore Tecnico:

Coordinatore della sicurezza in fase di progettazione: **A1 Engineering srl**
 Arch. Sandra Deliana
 Arch. Giovanni Antonio Spano
 Ing. Dario Solimano
 (Capogruppo mandataria)

Coordinatore della sicurezza in fase di esecuzione: **mytho**
 Ing. Massimo Di Stefano
 Ing. Simone Meli
 Ing. Cristina Accardi
 Arch. Paolo De Santis
 Arch. Giorgio Marangola
 Arch. Pierluigi Caracciolo
 Ing. Roberto Tadda

www.AIE.it

rev.	data	descrizione	dis.	cont.	approv.
0	07/2023	Prima Emissione	Ing. S. Meli	Arch. G.A. Spano	Arch. G.A. Spano
1	09/2023	Rev01	Ing. S. Meli	Arch. G.A. Spano	Arch. G.A. Spano
2					
3					
4					
5					



CARPENTERIE TRAVI DI FONDAZIONE - QUOTA ESTRADOSSO 0.00

SCALA 1:50