

Calcestruzzo C25/30	
Resistenza caratteristica cubica	$R_{ck}$ 30 MPa
Resistenza caratteristica cilindrica	$R_{ck}$ 25 MPa
Coefficiente di sicurezza parziale per il calcestruzzo	$\gamma_c$ 1.5
Coefficiente che tiene conto degli effetti di lungo termine	$\alpha_{cc}$ 0.85
Peso per unità di volume	$\rho_c$ 24 kN/m <sup>3</sup>
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 (frattile 5%)	$f_{ctk,0.05}$ 1.8 MPa
Valore caratteristico della resistenza a trazione assiale (frattile 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)	$\nu$ 0.20
Deformazione di contrazione nel calcestruzzo alla tensione $f_t$	$\epsilon_{ct}$ 0.0020
Deformazione ultima di contrazione nel calcestruzzo	$\epsilon_{cs}$ 0.0035
Resistenza di progetto a compressione del calcestruzzo	$f_{cd}$ 14.17 MPa
Resistenza di progetto a trazione del calcestruzzo	$f_{ctd}$ 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

Calcestruzzo C28/35	
Resistenza caratteristica cubica	$R_{ck}$ 35 MPa
Resistenza caratteristica cilindrica	$R_{ck}$ 28 MPa
Coefficiente di sicurezza parziale per il calcestruzzo	$\gamma_c$ 1.5
Coefficiente che tiene conto degli effetti di lungo termine	$\alpha_{cc}$ 0.85
Peso per unità di volume	$\rho_c$ 24 kN/m <sup>3</sup>
Valore medio della resistenza a compressione cilindrica	$f_{cm}$ 36 MPa
Valore medio della resistenza a trazione assiale del calcestruzzo	$f_{ctm}$ 2.8 MPa
Valore caratteristico della resistenza a trazione assiale (frattile 5%)	$f_{ctk,0.05}$ 1.9 MPa
Valore caratteristico della resistenza a trazione assiale (frattile 95%)	$f_{ctk,0.95}$ 3.6 MPa
Modulo di elasticità secante del calcestruzzo	$E_{cm}$ 32308 MPa
Coefficiente di Poisson (in condizioni non fessurate)	$\nu$ 0.20
Deformazione di contrazione nel calcestruzzo alla tensione $f_t$	$\epsilon_{ct}$ 0.0020
Deformazione ultima di contrazione nel calcestruzzo	$\epsilon_{cs}$ 0.0035
Resistenza di progetto a compressione del calcestruzzo	$f_{cd}$ 15.87 MPa
Resistenza di progetto a trazione del calcestruzzo	$f_{ctd}$ 1.29 MPa
Resistenza di calcolo a trazione per flessione	$f_{td}$ 1.55 MPa
Tensione ammissibile nel calcestruzzo nella combinazione caratteristica	$\sigma_{c,caratt.}$ 16.80 MPa
Tensione ammissibile nel calcestruzzo nella combinazione quasi permanente	$\sigma_{c,q.p.}$ 12.60 MPa

Acciaio B450C	
Resistenza a snervamento dell'acciaio	$f_{yk}$ 450 MPa
Coefficiente di sicurezza parziale per l'acciaio	$\gamma_s$ 1.15
Modulo di elasticità secante dell'acciaio	$E_s$ 210000 MPa
Coefficiente di omogeneizzazione	$n$ 15
Peso per unità di volume	$\rho_s$ 78.5 kN/m <sup>3</sup>
Modulo di Poisson (in condizioni non fessurate)	$\nu$ 0.30
Coefficiente di dilatazione termica	$\alpha_s$ 1.2x10 <sup>-5</sup> °C <sup>-1</sup>
Tensione tangenziale di aderenza acciaio-conglomerato cementizio di calcolo	$f_{td}$ 4.27 MPa
Deformazione a snervamento dell'acciaio	$\epsilon_{yk}$ 0.001963
Deformazione ultima dell'acciaio	$\epsilon_{tk}$ 0.01
Resistenza di progetto a trazione dell'acciaio	$f_{td}$ 391.3 MPa
Tensione ammissibile nell'acciaio per le combinazioni a SLS	$\sigma_{s}$ 360 MPa

ACCIAIO PER OPERE IN C.A.	
Tipi B450C e B500C secondo UNI 10022	Armatura preconcreta
Tipi B450C e B500C secondo UNI 10022	Armatura per la trazione
Tipi B450C e B500C secondo UNI 10022	Armatura per la trazione
Tipi B450C e B500C secondo UNI 10022	Armatura per la trazione

**DOCUMENTAZIONE DI ACCOMPAGNAMENTO/NOTE:**

- Tutte le lavorazioni di acciaio devono essere accompagnate da:
- dichiarazione, su documento di trasporto, degli estremi dell'attestato di "Dichiarazione dell'attività del centro di trasformazione", rilasciato dal Servizio Tecnico Centrale, recante il logo e il marchio del centro di trasformazione;
- attestazione in merito all'esecuzione della prova di controllo interno fatta eseguire dal direttore tecnico del centro di trasformazione, con indicazione dei giorni nei quali la fornitura è stata fornita;
- la dichiarazione contenuta in riferimento alla documentazione fornita dal fabbricante ai sensi del 11.3.1.5 in relazione ai prodotti utilizzati nell'ambito della specifica funzione;
- l'elenco dell'elenco di controllo di qualità del produttore, con riferimento ai documenti di produzione e controllo con riferimento al documento di trasporto del committente e trasformazione fornita.

Nel caso di forniture in cantiere non provenienti da centri 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 IMPIANTISTICI. EVENTUALI DISCREPANZE PRESENTI TRA GLI ELABORATI DELLE VARIE DISCIPLINE DEVONO ESSERE COMUNICATE TEMPESTIVAMENTE AI PROGETTISTI TRAMITE IL DIRETTORE DEI LAVORI.




**REALIZZAZIONE DELL'INTERVENTO NP1  
NUOVO PRONTO SOCCORSO DEL P.O. GIOVANNI PAOLO II DI OLBIA**  
CUP B95F20002610002 - CIG 8929016918  
COMUNE DI OLBIA - PROVINCIA DI SASSARI

Elaborati Grafici

**G.06 ST\_IMP**

PIANTA PRIMO IMPALCATO

scala: 1:50  
Quoto: (m) riferito al livello del mare  
Minuzioni: Metri lineari (ml)

PROGETTO ESECUTIVO

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

VISTO:  
Il progettista: \_\_\_\_\_  
Il committente: \_\_\_\_\_  
Il direttore Tecnico: \_\_\_\_\_

Coordinatore della sicurezza in fase di progettazione:

Arch. Sandra Deliana  
Arch. Giovanni Antonio Spano  
Ing. Dario Solimano

Coordinamento e progettazione generale:

Arch. Sandra Deliana  
Arch. Giovanni Antonio Spano  
Ing. Dario Solimano  
Dott. Geol. Roberto Tola  
Ing. Massimiliano Dienera

Coordinatore della sicurezza in fase di esecuzione:

Ing. Simone Meli  
Ing. Cristina Accardi  
Arch. Piani, Davide Pomato  
Arch. Giorgio Marangu  
Arch. Piani, Marco Cariddi  
Ing. Roberto Tola





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					

CALCESTRUZZO PER NUOVI GETTI	
<b>Magrone</b>	<b>Pilastri</b>
Classe di esposizione X0	Classe di esposizione XC1
Classe di consistenza S4	Classe di consistenza S4
Classe di resistenza C12/15	Classe di resistenza C28/35
Massimo rapporto acqua cemento a/c ≤ 0.80	Massimo rapporto acqua cemento a/c ≤ 0.80
Minimo contenuto di cemento 300 kg/m <sup>3</sup>	Minimo contenuto di cemento 300 kg/m <sup>3</sup>
Diámetro massimo dell'inerte 30 mm	Diámetro massimo dell'inerte 30 mm
<b>Fondazioni</b>	<b>Travi</b>
Classe di esposizione XC2	Classe di esposizione XC1
Classe di consistenza S4	Classe di consistenza S4
Classe di resistenza C25/30	Classe di resistenza C28/35
Massimo rapporto acqua cemento a/c ≤ 0.80	Massimo rapporto acqua cemento a/c ≤ 0.80
Minimo contenuto di cemento 300 kg/m <sup>3</sup>	Minimo contenuto di cemento 300 kg/m <sup>3</sup>
Diámetro massimo dell'inerte 30 mm	Diámetro massimo dell'inerte 30 mm
<b>Getto completamento vespaio</b>	<b>Copriforo minimo bordo staffa</b>
Classe di esposizione XC2	Fondazioni: 35 mm
Classe di consistenza S4	Pilastri: 35 mm
Classe di resistenza C25/30	Travi: 35 mm
Massimo rapporto acqua cemento a/c ≤ 0.80	
Minimo contenuto di cemento 300 kg/m <sup>3</sup>	
Diámetro massimo dell'inerte 30 mm	

LEGENDA CAMPITURE	
<b>LEGENDA CAMPITURE TRAVI</b>	
Magrone 10 cm	Trave di fondazione 100x60 cm
Trave 25x50 cm estradossata	Trave 25x60 cm estradossata
Trave 30x50 cm estradossata	Trave 40x40
<b>LEGENDA CAMPITURE PILASTRI</b>	
Cemento armato	Pilastro che nasce
	Pilastro che passa
	Pilastro che muore

