



CARATTERISTICHE PROGETTUALI					
CARBONI 2° IMPIANTATO (oltre di pp.)		CARBONI 2° IMPIANTATO (oltre di pp.)		CARBONI COPERTURA (oltre di pp.)	
Accidentale (NVEU)	Un/mq	0,00	Accidentale	Un/mq	Un/mq
Permanente (NVEU) (più 12 in nodo)	Un/mq	2,00	Permanente	Un/mq	Un/mq
CAPPA sp. (contorno ausogioTT)	Un/mq	2,00	CAPPA q. cm	Un/mq	Un/mq
Accidentale (CAT F)	Un/mq	2,50		Un/mq	Un/mq
	Un/mq	-		Un/mq	Un/mq
TOTALE	Un/mq	8,30	TOTALE	Un/mq	TOTALE
	Un/mq	-		Un/mq	Un/mq

CARATTERISTICHE STRUTTURE		CLASSIFICAZIONE	
Resistenza al fuoco strutture	R 90	Norma UNI-EN 1992-1-2	VITA NOMINALE: ANNI >50
Resistenza al fuoco pannelli esterni	EI 60	Norma UNI-EN 1992-1-2	CATEGORIA TERRENO D
Resistenza al fuoco pannelli divisoni	-	Norma UNI-EN 1992-1-2	CATEGORIA TERRENO CLASS II
Claude di esposizione ambientale	XS3	Norma EN 206	ZONA USU FABBRICATO D
		CLASSE SISMICA TIPO 2	

TOLLERANZE DI MONTAGGO					
TRAVI		PILASTRI		TIGOLI TT	
Pos. in senso longitudinale:	+ 20 mm	Interno in posto orizzonti	+ 15 mm	Posizione in senso longitudinale:	+ 15 mm
Pos. in senso trasversale:	+ 15 mm	Posizione sopra	+ 30 mm	Posizione in senso trasversale:	+ 15 mm
Dilatazione	+ 20 mm	Fuori quota alternativa	+ 20 mm	Dilatazione	+ 30 mm
	1300L+12 cm	Fuori posto	3 mm	Prodolità in senso di appoggio	1300L+12 cm
ELEMENTI SPECIALI DI COPERTURA					
Posizione in senso longitudinale:	+ 15 mm	PANNELLI DI COPERTURA			
Posizione in senso trasversale:	+ 15 mm	Fuori pannello (per i verticali)	+ 3 mm		
Dilatazione	+ 20 mm	Giunti	+ 50 mm		
Prodolità in senso trasversale:	+ 20 mm	Differenza di quota	+ 20 mm		
	1300L+12 cm	Sfilamento (sul piano)	+ 20 mm		

<p>LEGENDA</p>	
<p>STRUTTURE IN OPERA</p>	
<p>PANNELLO PREFABBRICATO SP. 16 cm CON CINTURIA LISCIA FONDO CASSERO VESTITO LESTERNO. INTORNO INTORNA PRATIZZAZZA A DIVERSE INCLINAZIONI (VEDASI PIANTE)</p>	
<p>GIUNTO SISMICO</p>	
<p>TRAVE PREFABBRICATA A "L" 80/50 sp alla 50</p>	
<p>TRAVE PREFABBRICATA A "L" 90/50 sp alla 50</p>	
<p>TRAVE PREFABBRICATA A "T" 90/50 sp alla 50</p>	
<p>TRAVE PREFABBRICATA A "T" 75/50 sp alla 55</p>	

MATERIALE CALCESTRUZZO

Calcestruzzo per strutture prefabbricate in stabilimento: pilastri, travi, tegole

$R_{yk} = C45/S55 \geq 55,0 \text{ N/mm}^2$	(resistenza caratteristica cubica a compressione)
$f_{tk} = 0,83 \times 55 = 45,6 \text{ N/mm}^2$	(resistenza caratteristica cilindrica a compressione)
$f_{ctk} = f_{tk}/1,5 = 30,4 \text{ N/mm}^2$	(resistenza di calcolo a compressione strutture in c.s.)
$f_{ctk} = 0,70 \cdot 27 \cdot R_{yk}^{1/3} = 15,1, 1,82 \text{ N/mm}^2$	(resistenza di calcolo a taglio strutture in c.a.p.)
$f_{ctk} = f_{tk}/1,5 = 28,5 \text{ N/mm}^2$	(resistenza di calcolo a compressione strutture in c.a.)
$f_{ctk} = 0,70 \cdot 27 \cdot R_{yk}^{1/3} = 16,1, 1,71 \text{ N/mm}^2$	(resistenza di calcolo a taglio strutture in c.a.)
classe di esposizione XS3	(zone esposte alle onde o alla marea)
classe di consistenza XA	(semifluida)
dimensione massima aggregato 20 mm	
cemento di tipo I (Portland) R42,5 N/mm ²	

MATERIALE ACCIAIO

Acciaio per ganci di sollevamento (esclusa

In barre tonde lisce laminato a caldo S355
 $\sigma_k = 510 \text{ N/mm}^2$ / analitico

$f_y = 355,0 \text{ N/mm}^2$	(resistenza caratteristica a snervamento)
$f_{yk} = f_y / 1,15 = 309,0 \text{ N/mm}^2$	(resistenza di calcolo a snervamento)
$E_s = 206000 \text{ N/mm}^2$	(modulo di elasticità)

Acciaio minimo per carpenteria

S235	
$f_y = 235,0 \text{ N/mm}^2$	(resistenza caratteristica a snervamento)
$f_{yk} = f_y / 1,15 = 205,0 \text{ N/mm}^2$	(resistenza di calcolo in esercizio)
$E_s = 206000 \text{ N/mm}^2$	(modulo di elasticità)
$KV \geq 27 \text{ J}$	(resilienza a 0 °C)

Proprietà dei materiali per la fase di analisi strutturale

Coefficiente di Poisson: $\nu = 0.3$
Modulo di elasticità trasversale: $G = E / [2 \cdot (1 + \nu)]$ (N/mm²)
Coefficiente di espansione termica lineare: $\alpha = 12 \cdot 10^{-6}$ per °C⁻¹ [per $T < 100^\circ\text{C}$]
Densità: $\rho = 7850$ kg/m³

ACCIAIO PER C.A. E PER C.A.P.

Acciaio per cemento armato precompresso.

Type ammonia stabilizante in trefole
 (pH = 10.6) 0.5 N/cm² 126

$f_p(1)k = 1572_0 \cdot 0 \text{ N/mm}^2$	[20]
$f_p(1)k = 1370_0 \cdot 0 \text{ N/mm}^2$	[20]
$E_s = 206000 \text{ N/mm}^2$	[10]

Acciaio con cemento armato normale

Acciaio per

f_{yk} tensione nominale di snervamento:	$\geq 4500 \text{ kg/cm}^2$
f_{tk} tensione nominale di rottura:	$\geq 5500 \text{ kg/cm}^2$

l'acconto dovrà rinviarsi i seguenti rimborsi:

$f_y / f_{yk} < 1.25$ $f_t / f_y \geq 1.15$
 Diametro delle barre $\leq 10-40$ mm.

Rapporto tra i diametri delle barre componenti reti e a

Scritto per

f_{yk} tensione nominale di snervamento:	$\geq 4500 \text{ kg}$
--	------------------------

f_{td} tensione di progetto a rottura:	$f_{yk} / \gamma_s =$
--	-----------------------

[illegible]