



UFFICI - ARMATURA SUPERIORE PLATEA DI FONDAZIONE - SCALA 1:50

ELENCO MATERIALI	
<b>CALCESTRUZZO</b>	<b>ACCIAIO</b>
CLS MACRO Conforme alla norma UNI EN 206-1 Classe di resistenza a compressione C12/15	ACCIAIO PER CEMENTO ARMATO IN BARRE O RETI TIPO B400E fyk ≥ fytk=450 N/mm²; ftk ≥ ftkt=540 N/mm² 1.13 ≤ (fy/fyk) ≤ 1.35; (ft/ftk) ≤ 1.25
CLS PER OPERE IN FONDAZIONE (PALI, TRAVI, CORDOLI, PLATEE ETC.) Conforme alla norma UNI EN 206-1 Classe di esposizione XC2 Classe di resistenza a compressione C25/30 Dimensione massima dell'aggregato Dmax=30mm Classe di consistenza S4	ACCIAIO PER CARPENTERIA METALLICA (Conforme alle norme EN 10025, EN 10210 e EN 10219) S235JR fyk ≥ 275 N/mm²; ftk ≥ 430 N/mm² per l ≤ 40mm S355JR (per piastre ad elementi di collegamento) fyk ≥ 355 N/mm²; ftk ≥ 510 N/mm² per l ≤ 40mm
CLS PER OPERE IN ELEVAZIONE (SETTI, PILASTRI, TRAVI, CORDOLI, SOLETTE) Conforme alla norma UNI EN 206-1 Classe di esposizione XC1 Classe di resistenza a compressione C28/35 Dimensione massima dell'aggregato Dmax=30mm Classe di consistenza S4	BULLONI AD ALTA RESISTENZA (Norme UNI EN ISO 898, UNI EN ISO 4016, UNI EN ISO 5592) VITE Classe 8.8, DADO Classe 8 fyb = 649 N/mm²; ftb = 800 N/mm²
	SALDATURE Conforme alla norma UNI EN ISO 4063, UNI EN ISO 15614-1, UNI EN 1011, UNI EN ISO 9692

**NOTE E PRESCRIZIONI GENERALI**

- LE QUOTE ALTIMETRICHE SONO ESPRESSE IN METRI.
- IL LIVELLO 0.00 FISSATO NEL PROGETTO ARCHITETTONICO COINCIDE CON LA QUOTA ALTIMETRICA +43.95 s.l.m.
- LE DIMENSIONI E QUOTE DEL DISEGNO SONO ESPRESSE IN CENTIMETRI, SE NON DIVERSAMENTE SPECIFICATO.
- L'APPALTATORE, PRIMA DELL'ESECUZIONE DELLE OPERE, HA L'OBBLIGO DI CONTROLLARE TUTTE LE QUOTE E LE MISURE INDICATE IN QUESTO DISEGNO. EVENTUALI DIFFERENZE DEVONO ESSERE SEGNALATE ALLA D.L.
- L'APPALTATORE, PRIMA DELL'ESECUZIONE DELLE OPERE, HA L'OBBLIGO DI VERIFICARE LA PRESENZA DI EVENTUALI FORNITURE O TUBAZIONI ANNEGATE NEI GETTI INDICATE NEGLI ELABORATI IMPIANTISTICI.
- PER TUTTI I MANUFATTI PER CUI E' PRESTATO IL CONTRATTO CON IL TERRAFO, SI UTILIZZERANNO CALCESTRUZZI CONFEZIONATI ESCLUSIVAMENTE CON CEMENTI "TRIOZOLANICI" E DI ALTO FORNO.
- PER LE FONDAZIONI PREVEDERE UN GETTO DI PULIZIA (MAGRONE) DI ALMENO 10cm.
- LE BARRE DI ARMATURA DEVONO ESSERE RISOLVUTE ALLE ESTREMITA'.
- SOVRAPPORRE LE BARRE DI ARMATURA PER ALMENO 50 DIAMETRI, SE NON DIVERSAMENTE SPECIFICATO.
- NEL GETTO DI COMPLETAMENTO DEI SOLAI PREVEDERE UNA RETE ELETTROSTATICA 66/1.15cm.
- LE CARPENTERIE METALLICHE DEVONO ESSERE PROTETTE CONTRO LA CORROSIONE MEDIANTE APOSTA VERNICE.
- LE CARPENTERIE METALLICHE, LADDOVE PREVISTO, DEVONO ESSERE RESE RESISTENTI AL FUOCO MEDIANTE TRATTAMENTO CON VERNICI INTUMESCENTI O PRODOTTI ANALOGHI.

**COPRIFERRO PER OPERE IN C.A.** (SALVO DIVERSA INDICAZIONE NEI SINGLI ELABORATI)

- OPERE IN FONDAZIONE E PALI s=4.0cm
- PILASTRI s=3.0cm
- TRAVI s=3.0cm
- SETTI s=3.0cm
- SOLETTE s=3.0cm

**FERRI DISTANZIATORI PER OPERE IN C.A.**

MURI E SETTI: MIN 20/14/mq  
PLATEE DI FONDAZIONE E SOLETTE: MIN 20/14/mq

**CONVENZIONI PER OPERE IN C.A.**

LA LUNGHEZZA DELLE PARTI DI BARRE (ESPRESSA IN CM) E' "TUTTO TUTTO" (NORME ISO/DIN 4066)

**TIPOLOGIE SOLAI EDIFICIO DIREZIONALE (3)**

N°	TIPOLOGIA	SPESORE	CARATI	PESO	CARICO	CARICO	DESTINAZIONE
		cm	ad	PROPRIO	PERMANENTE	1° Azione	
			min.	KN/mq	KN/mq	NEVE	
						KN/mq	
1	SOLAI A LASTRA CON BLOCCHI DI ALLEGGERIMENTO IN POLIST. SOLETTA IN C.A.	30+5	R120	4.45	2.50	4.00	COMMERCIALE PIANO TERRA
2	SOLAI A LASTRA CON BLOCCHI DI ALLEGGERIMENTO IN POLIST. SOLETTA IN C.A.	35	R120	6.75	5.00	20.00	AREA ESTERNA PIANO TERRA
3	SOLAI A LASTRA CON BLOCCHI DI ALLEGGERIMENTO IN POLIST. SOLETTA IN C.A.	26+4	R90	3.85	3.15	3.00	UFFICI
4	LAMIERA GRECATA ESBERTO SP=0.8 CON SOLETTA COLLABORANTE	5.5+4.5	-	1.80	1.80	4.00	MEZZANNO
5	SOLAI A LASTRA CON BLOCCHI DI ALLEGGERIMENTO IN POLIST.	26+4	R90	3.85	3.80	1.00	COPERTURA
6	SOLAI A LASTRA CON BLOCCHI DI ALLEGGERIMENTO IN POLIST.	26+4	R90	3.85	7.80	1.00	COPERTURA IMPIANTI
7	SOLAI A LASTRA CON BLOCCHI DI ALLEGGERIMENTO IN POLIST.	16+4	R90	3.00	1.50	1.00	COPERTURA CABINA ENEL

Data	Revisione	Descrizione
22.09.2009	-	Progetto Esecutivo

Non scattare direttamente dal disegno. L'autore di questa rappresentazione non si assume alcuna responsabilità per ogni dimensione ottenuta direttamente dal disegno. Se non viene data la misura, il compito del rilevante di accertarsi dall'autore o direttamente in cantiere.

Il Copyright di questo disegno appartiene a Politecnica - Ingegneria e Architettura. Il materiale di questo disegno non può essere riprodotto per individuare il progetto o per la realizzazione delle opere, o meno che Politecnica - Ingegneria e Architettura lo conceda con autorizzazione scritta.

**COMUNE DI SCANDICCI**

**SCANDICCI CENTRO SH**

Scandicci Centro

Project Financing "Nuovo Centro Civico e Stazione Tramvia Veloce Firenze S.M.N.- Scandicci

**PROGETTO ESECUTIVO**

© copyright Politecnica - Ingegneria e Architettura, tutti i diritti riservati 2005

PROGETTO STRUTTURALE	Titolo <b>Edificio Direzionale</b>		
Progettista	Armatura platea di fondazione tav.2		
<b>POLITECNICA</b> FIRENZE Viale Annunziata, 6 50131 Firenze Tel. 055 2019161 - Fax 055 2348496 polif@politecnica.it www.politecnica.it	Scala @ A0	Numero disegno	
	1:50	3485-ESE-STR-D-F0-02	
Data	22.09.2009	Data Revisione	Revisione