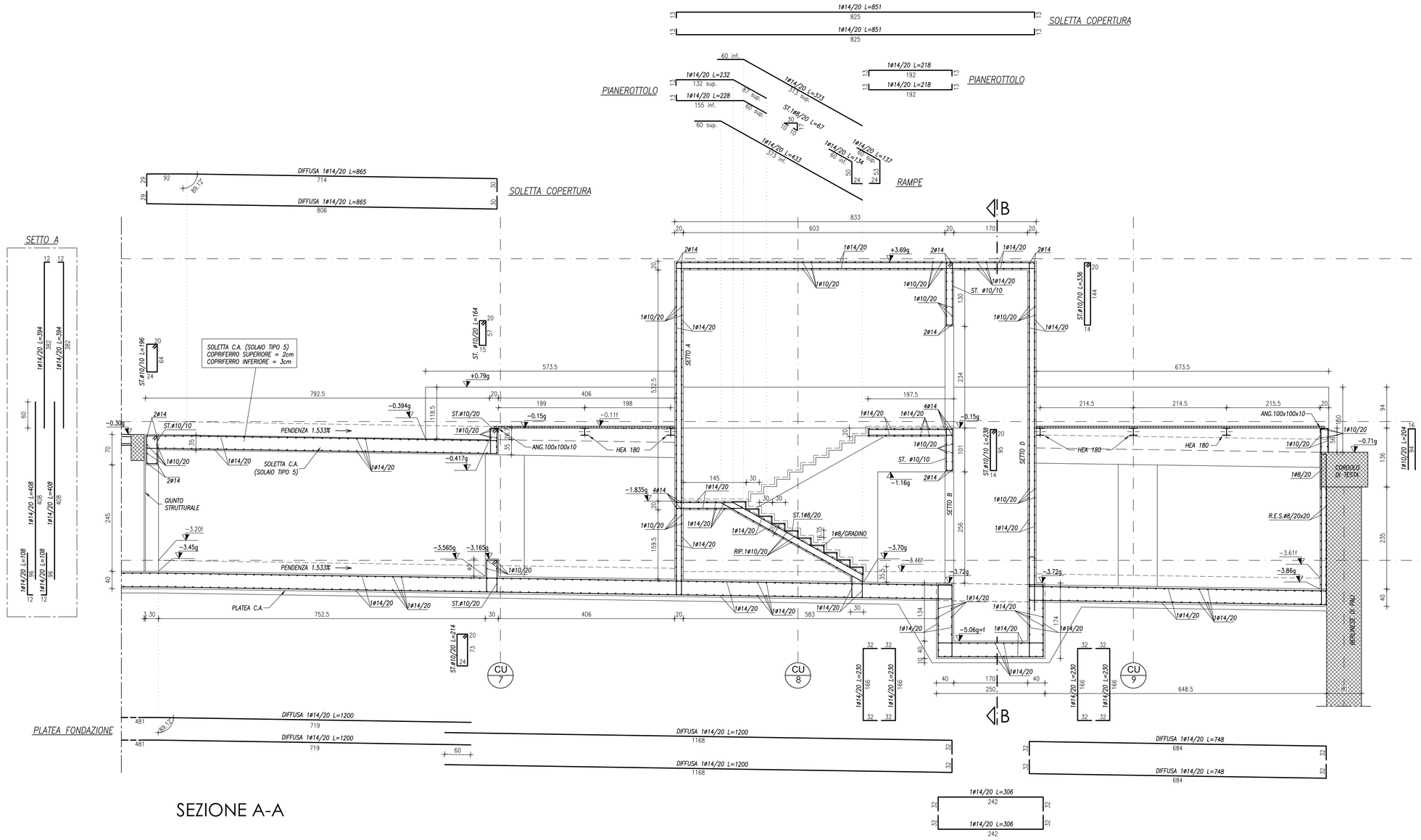
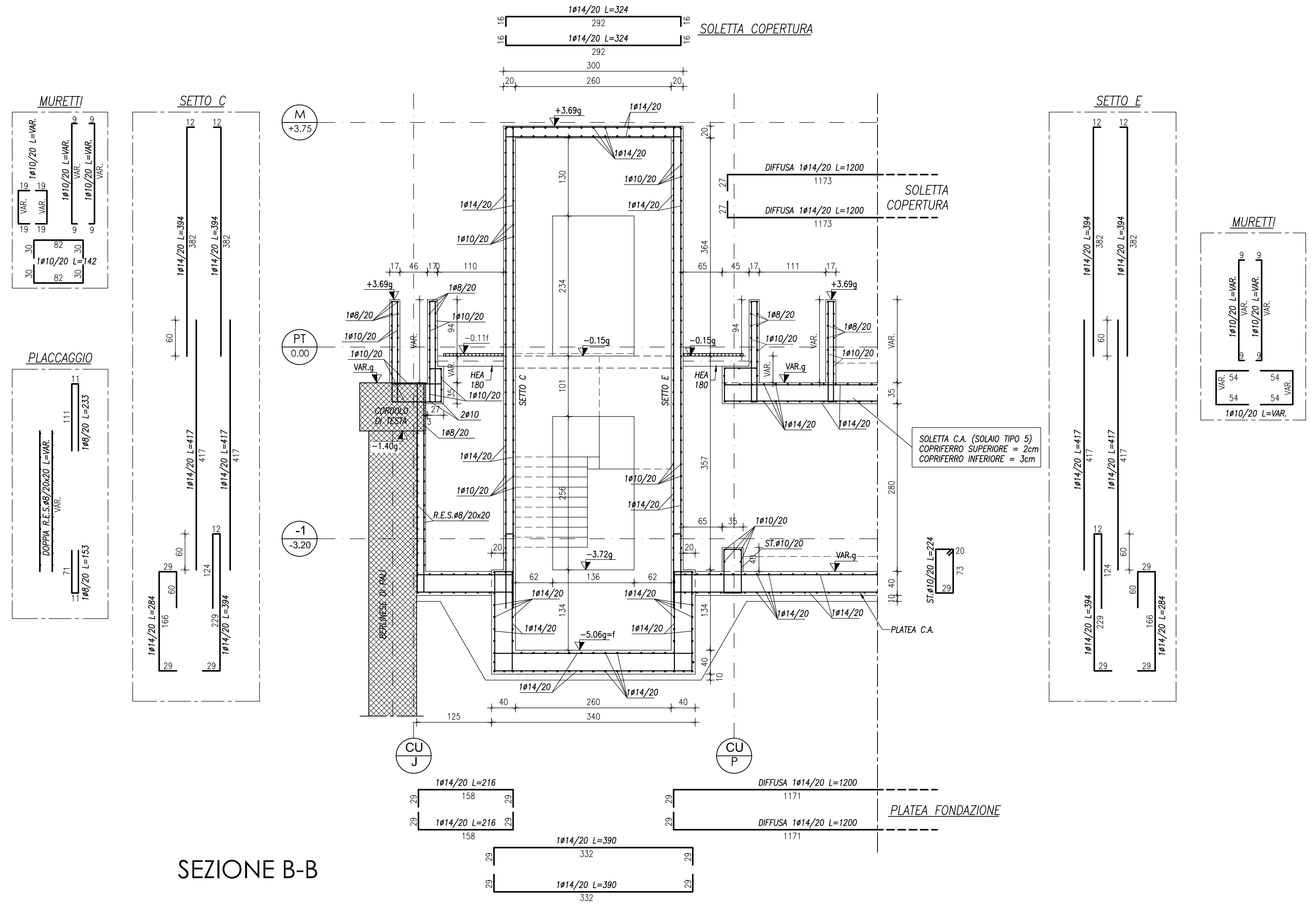


SEZIONE A-A



SEZIONE B-B

ELENCO MATERIALI

CALCESTRUZZO	ACCIAIO
CLS MAGRO Conforme alla norma UNI EN 206-1 Classe di resistenza a compressione C12/15 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 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	ACCIAIO PER CEMENTO ARMATO IN BARRE O RETI TIPO B450C fyk ≥ fynom=450 N/mmq; ftk ≥ ftnom=540 N/mmq 1.13 ≤ (ft/fy)k ≤ 1.35; (fy/fynom)k ≤ 1.25 ACCIAIO PER CARPENTERIA METALLICA (Conforme alle norme EN 10025, EN 10210 e EN 10219) S275JR fyk ≥ 275 N/mmq; ftk ≥ 430 N/mmq per t ≤ 40mm S355JR (per piastre ed elementi di collegamento) fyk ≥ 355 N/mmq; ftk ≤ 510 N/mmq per t ≤ 40mm 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/mmq; ftb = 800 N/mmq SALDATURE Conformi alle norme 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 DELL'OPERA, HA L'OBBLIGO DI CONTROLLARE TUTTE LE QUOTE E LE MISURE INDICATE IN QUESTO DISEGNO. EVENTUALI DIFFORMITA' DOVRANNO ESSERE SEGNALATE ALLA DL.
+ L'APPALTATORE, PRIMA DELL'ESECUZIONE DELLE OPERE, HA L'OBBLIGO DI VERIFICARE LA PRESENZA DI EVENTUALI FOROMETRIE O TUBAZIONI ANNEGATE NEI GETTI INDICATE NEGLI ELABORATI IMPIANTISTICI.
+ PER TUTTI I MANUFATTI PER CUI E' PREVISTO IL CONTATTO CON IL TERRENO, SI UTILIZZERANNO CALCESTRUZZI CONFEZIONATI ESCLUSIVAMENTE CON CEMENTI "POZZOLANICI" E DI ALTO FORNO.
+ PER LE FONDAZIONI PREVEDERE UN GETTO DI PULIZIA (MAGRONE) DI ALMENO 10cm.
+ LE BARRE DI ARMATURA DEVONO ESSERE RISVOLTATE ALLE ESTREMITA'.
+ SOVRAPPORRE LE BARRE DI ARMATURA PER ALMENO 50 DIAMETRI, SE NON DIVERSAMENTE SPECIFICATO.
+ NEL GETTO E' COMPLETAMENTO DEI SOLAI PREVEDERE UNA RETE ELETTROSALDATA Ø6/15x15cm.
+ LE CARPENTERIE METALLICHE DEVONO ESSERE PROTETTE CONTRO LA CORROSIONE MEDIANTE APPOSITA 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 SINGOLI ELABORATI)

– OPERE IN FONDAZIONE E PALI	s=4.0cm
– PILASTRI	s=3.0cm
– TRAVI	s=3.0cm
– SETTI	s=3.0cm
– SOLETTE	s=2.0cm

FERRI DISTANZIATORI PER OPERE IN C.A.

MURI E SETTI: MIN 9Ø8/mq
PLATEE DI FONDAZIONE E SOLETTE: MIN 3Ø14/mq

CONVENZIONI PER OPERE IN C.A.

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

TIPOLOGIE SOLAI EDIFICIO CULTURALE (1) E PARCHEGGIO (2)

N°	TIPOLOGIA	SPESSORE cm	CARATT. REI min.	PESO PROPRIO kN/mq	CARICO PERMANENTE kN/mq	CARICO VARIABILE 1° Azione kN/mq	CARICO VARIABILE 2° Azione kN/mq	DESTINAZIONE
1	SOLAIO A LASTRA CON BLOCCHI DI ALLEGGERIMENTO IN POLIST.	26+4	R120	3.85	2.50	5.00	–	PIANO MEZZANINO 1
2	SOLAIO A LASTRE CON BLOCCHI DI ALLEGGERIMENTO IN POLIST.	30+5	R120	4.45	2.50	5.00	–	PIANO TERRA PIANO PRIMO
3	SOLAIO A LASTRE CON BLOCCHI DI ALLEGGERIMENTO IN POLIST.	20+5	R120	3.60	6.40	1.00	1.00	LOCALI TECNICI
4	LAMIERA GRECATA ESG10 SP=0.8 E GETTO COLLABORANTE*	10	R120	1.90	4.00	1.00	1.00	COPERTURA
5	SOLETTA IN C.A.	35	R120	8.75	5.00	20.00	1.00	COPERTURA PARCHEGGIO INTERR.
6	GRIGLIATO ELETTROFORGIATO MAGLIA 15x76 PIATTO PORT. 40x3	4			0.70	–	5.00	1.00	TERRAZZA PIANO PRIMO
7	GRIGLIATO ELETTROFORGIATO MAGLIA 25x76 PIATTO PORT. 50x4	5			0.70	–	1.00	1.00	COPERTURA LOCALI TECNICI
8	SOLETTA IN C.A.	20	R120	5.00	2.50	5.00	–	VANI SCALE
9	SOLAIO A LASTRE CON BLOCCHI DI ALLEGGERIMENTO IN POLIST.	20+5	R120	3.60	2.50	5.00	–	PIANO TERRA PRIMO E MEZZANINO

* CON PUNTELLAZIONE E ARMATURA A MOMENTO NEGATIVO

Data	Revisione	Descrizione
22.09.2009	-	Progetto Esecutivo
10.12.2009	A	Progetto Esecutivo (RV)

Non scalare direttamente dal disegno. L'autore di questa rappresentazione non si assume alcuna responsabilita' per ogni dimensione ottenuta direttamente dal disegno. Se non viene data la misura, e' compito del ricevente 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 puo' essere riprodotto per sviluppare il progetto o per la realizzazione delle opere, a meno che Politecnica - Ingegneria e Architettura lo conceda con autorizzazione scritta.

COMUNE DI SCANDICCI

SCANDICCI CENTRO Srl

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 2008

PROGETTO STRUTTURALE

Progettista

POLITECNICA
INGEGNERIA E ARCHITETTURA
FIRENZE
Viale Amendola, 6 Int.3 - 50121 Firenze
Tel. 055 2001616 - Fax. 055 2344556
polit@politecnica.it
www.politecnica.it

Titolo: Edificio Culturale

Armatura setti in c.a. tav. 6/6

Scala @ A0	Numero disegno	
1:50	3485-ESE-STR-C-ST-06	
Data	Data Revisione	Revisione
22.09.2009	10.12.2009	A