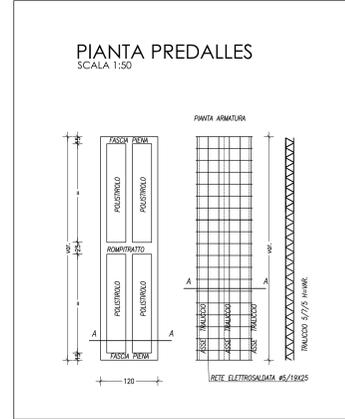
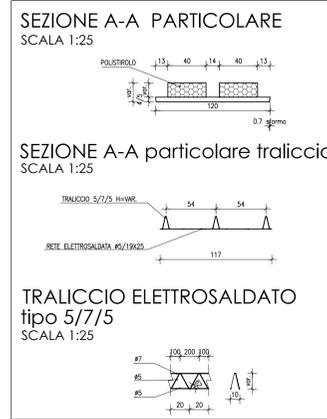
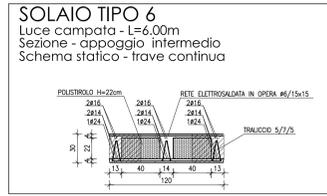
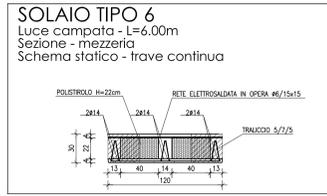
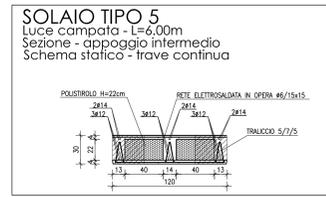
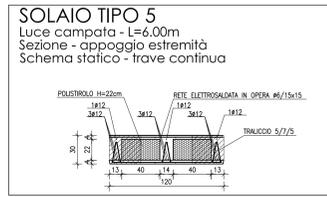
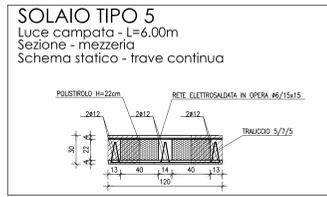
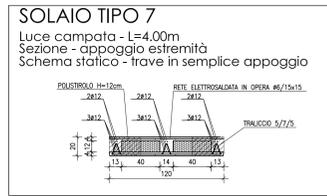
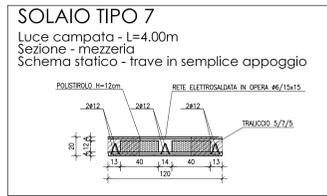
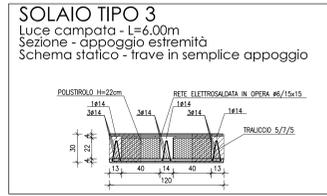
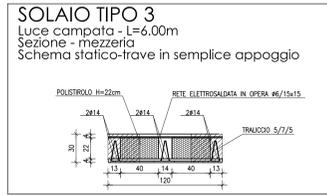
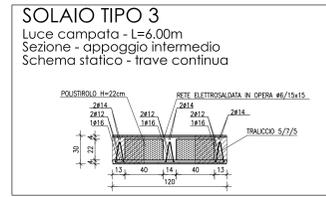
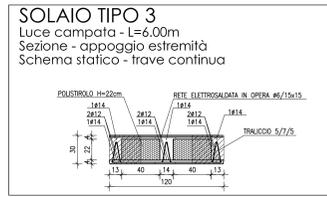
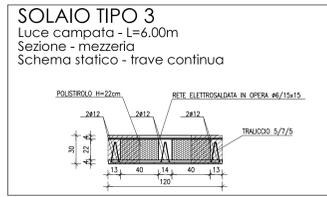
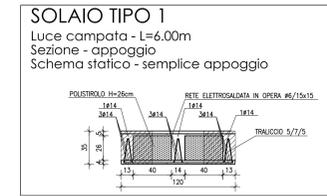
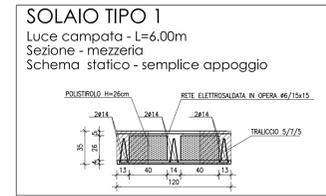
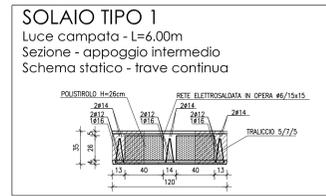
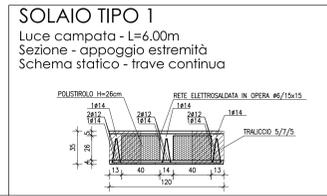
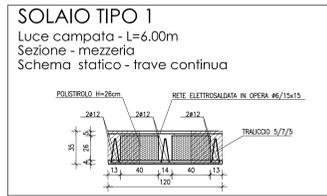


PIANO TERRA

PIANO PRIMO  
SECONDO E TIPO

PIANO MEZZANINO

PIANO COPERTURA



**ELENCO MATERIALI**

<b>CALCESTRUZZO</b> CLS MACRO Conforme alla norma UNI EN 206-1 Classe di resistenza a compressione C12/15 CLT PER OPERE IN FONDAZIONE (PALI, TRAVI, CORDELLI, PLATEE, ETC.) Conforme alla norma UNI EN 206-1 Classe di esposizione XC2 Classe di resistenza a compressione C25/30 Dimensione massima dell'aggregato D <sub>max</sub> ≤ 30mm Classe di consistenza S4	<b>ACCIAIO</b> ACCIAIO PER CEMENTO ARMATO IN BARRE O RETI TIPO B480S f <sub>yk</sub> ≥ f <sub>yk</sub> = 480 N/mm <sup>2</sup> ; f <sub>tk</sub> ≥ f <sub>tk</sub> = 540 N/mm <sup>2</sup> 1.13 ≤ (f <sub>yk</sub> /f <sub>yk</sub> ) ≤ 1.30; (f <sub>tk</sub> /f <sub>tk</sub> ) ≤ 1.20 ACCIAIO PER CARPENTERIA METALLICA (Conforme alle norme EN 10025, EN 10210 e EN 10219) S275JR f <sub>yk</sub> ≥ 275 N/mm <sup>2</sup> ; f <sub>tk</sub> ≥ 430 N/mm <sup>2</sup> per t ≤ 40mm S355JR (per piastre ad elementi di collegamento) f <sub>yk</sub> ≥ 355 N/mm <sup>2</sup> ; f <sub>tk</sub> ≥ 510 N/mm <sup>2</sup> per t ≤ 40mm BULLONI AD ALTA RESISTENZA (Norme UNI EN ISO 898, UNI EN ISO 4016, UNI EN ISO 5092) VITE Classe 8.8; DADO Classe 8 f <sub>yb</sub> = 649 N/mm <sup>2</sup> ; f <sub>tb</sub> = 800 N/mm <sup>2</sup> SALDATURE Conforme alla norma UNI EN ISO 4063, UNI EN ISO 15614-1, UNI EN ISO 10111, UNI EN ISO 6892						
<b>NOTE E PRESCRIZIONI GENERALI</b>							
<ul style="list-style-type: none"> <li>LE QUOTE ALTIMETRICHE SONO ESPRESSE IN METRI.</li> <li>IL LIVELLO 0,00 FISSATO NEL PROGETTO ARCHITETTONICO COINCIDE CON LA QUOTA ALTIMETRICA +43,95 s.l.m.</li> <li>LE DIMENSIONI E QUOTE DEL DISEGNO SONO ESPRESSE IN CENTIMETRI, SE NON DIVERSAMENTE SPECIFICATO.</li> <li>L'APPALTATORE, PRIMA DELL'ESECUZIONE DELL'OPERA, HA L'OBBLIGO DI CONTROLLARE TUTTE LE QUOTE E LE MISURE INDICATE IN QUESTO DISEGNO. EVENTUALI DIFFERENZE DEVONO ESSERE SEGNALATE ALLA D.L.</li> <li>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.</li> <li>PER TUTTI I MANUFATTI PER CUI È PRESTATO IL CONTATTO CON IL TERRENO, SI UTILIZZERANNO CALCESTRUZZI CONFEZIONATI ESCLUSIVAMENTE CON CEMENTI "TRIZOLANO" E DI ALTO FORNO.</li> <li>PER LE FONDAZIONI PREVEDERE UN GETTO DI PULIZIA (MACRONE) DI ALMENO 10cm.</li> <li>LE BARRI DI ARMATURA DEVONO ESSERE ISOLATE ALL'ESTERNA.</li> <li>SOVRAPPORRE LE BARRI DI ARMATURA PER ALMENO 50 DIAMETRI, SE NON DIVERSAMENTE SPECIFICATO.</li> <li>NEL GETTO DI COMPLETAMENTO DEI SOLAI PREVEDERE UNA RETE ELETROSALDATA #6/15x15cm.</li> <li>LE CARPENTERIE METALLICHE DEVONO ESSERE PROTETTE CONTRO LA CORROSIONE MEDIANTE APPROPRIATE VERNICI.</li> <li>LE CARPENTERIE METALLICHE, LADDOVE PRESENTI, DEVONO ESSERE RESE RESISTENTI AL FUOCO MEDIANTE TRATTAMENTO CON VERNICI INTUMESCENTI O PRODOTTI ANALOGHI.</li> </ul>							
<b>COPRIFERRO PER OPERE IN C.A. (SALVO DIVERSA INDICAZIONE NEI SINGLI ELABORATI)</b>							
<ul style="list-style-type: none"> <li>OPERE IN FONDAZIONE E PALI a=4,0cm</li> <li>PALASTRI a=3,0cm</li> <li>TRAVI a=3,0cm</li> <li>SETTI a=3,0cm</li> <li>SOLETTI a=2,0cm</li> </ul>							
<b>FERRI DISTANZIATORI PER OPERE IN C.A.</b> MIN 90°/mq MIN 30°/mq	<b>CONVENZIONI PER OPERE IN C.A.</b> LA LUNGHEZZA DELLE PARTI DI BARRE (ESPRESSA IN CM) È "TUTTI TUTTI" (NORME ISO/DIN 4066)						
<b>TIPOLOGIE SOLAI EDIFICIO DIREZIONALE (3)</b>							
<b>N°</b>	<b>TPOLOGIA</b>	<b>SPESORE</b> cm	<b>CARATI</b> R120	<b>PESO</b> PROPRIO KN/mq	<b>CARICO</b> PERMANENTE KN/mq	<b>CARICO VARIABILE</b> KN/mq	<b>DESTINAZIONE</b>
1	SOLAIO 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	SOLAIO 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	SOLAIO A LASTRA CON BLOCCHI DI ALLEGGERIMENTO IN POLIST. LAMIERA GRECCATA ECRB10 SP=0,8 CON SOLETTA COLLABORANTE	26+4	R90	3.85	3.15	3.00	UFFICI
4	SOLAIO A LASTRA CON BLOCCHI DI ALLEGGERIMENTO IN POLIST.	26+4	R90	3.85	3.80	1.00	MEZZANINO
5	SOLAIO A LASTRA CON BLOCCHI DI ALLEGGERIMENTO IN POLIST.	26+4	R90	3.85	3.80	1.00	COPERTURA
6	SOLAIO A LASTRA CON BLOCCHI DI ALLEGGERIMENTO IN POLIST.	26+4	R90	3.85	7.80	1.00	COPERTURA IMPANTI
7	SOLAIO A LASTRA CON BLOCCHI DI ALLEGGERIMENTO IN POLIST.	16+4	R90	3.00	1.50	1.00	COPERTURA CABINA ENEL

**COMUNE DI SCANDICCI**

SCANDICCI CENTRO SH

Scandicci Centro

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

**PROGETTO ESECUTIVO**

PROGETTO STRUTTURALE  
Titolo Edificio Direzionale  
Progettista Armatura solai

**POLITECNICA**  
FIRENZE  
Viale Annunziata, 61613 - 50121 Firenze  
Tel. 055 2091916 - Fax 055 238480  
pol@politecnica.it  
www.politecnica.it

Scala @ A0  
1:25/1:50  
Numero disegno  
3485-ESE-STR-D-SO-03  
Data  
22.09.2009  
Data Revisione  
-  
Revisione  
-