

ELENCO MATERIALI	
CALCESTRUZZO	ACCIAIO
<p>CLS MACRO Conforme alla norma UNI EN 206-1 Classe di resistenza a compressione C12/15</p> <p>CLS PER OPERE IN FONDAZIONE (PALI, TRAVI, CORDOLI, PLATEE ETC.) Conforme alla norma UNI EN 206-1 Classe di esposizione XC1 Classe di resistenza a compressione C25/30 Dimensione massima dell'aggregato D_{max}=30mm Classe di consistenza S4</p> <p>CLS PER OPERE IN ELEVAZIONE (SETTI, PLASTRI, 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 D_{max}=30mm Classe di consistenza S4</p>	<p>ACCIAIO PER CEMENTO ARMATO IN BARRE O RETI TIPO B450C fyk ≥ fy_{nom}=450 N/mm²; ftk ≥ f_{tk}nom=540 N/mm² fyk ≥ fy_{nom}=450 N/mm²; ftk ≥ f_{tk}nom=540 N/mm² 1.13 ≤ (fy/f_y)_k ≤ 1.25; (fy/f_y)_{nom} ≤ 1.25</p> <p>ACCIAIO PER CARPENTERIA METALLICA (Conforme alle norme EN 10225, EN 10210 e EN 10219) S275JR fyk ≥ fy_{nom}=275 N/mm²; ftk ≥ f_{tk}nom=355 N/mm² per l ≤ 40mm fyk ≥ fy_{nom}=275 N/mm²; ftk ≥ f_{tk}nom=355 N/mm² per l > 40mm</p> <p>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; f_tb = 800 N/mm²</p> <p>SALDATURE Conforme alla norma UNI EN ISO 4063, UNI EN ISO 15614-1, UNI EN 10111, UNI EN ISO 9692</p>

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 ±0.00.
- LE DIMENSIONI E QUOTE DEL DISEGNO SONO ESPRESSE IN CENTIMETRI, SE NON DIVERSAMENTE SPECIFICATO.
- L'APPALCATORE, PRIMA DELL'ESECUZIONE DELL'OPERA, HA L'OBBLIGO DI CONTROLLARE TUTTE LE QUOTE E LE MISURE INDICATE IN QUESTO DISEGNO. EVENTUALI DIFFERENZE DOVRANNO ESSERE SEGNALATE ALLA D.L.
- L'APPALCATORE, PRIMA DELL'ESECUZIONE DELLE OPERE, HA L'OBBLIGO DI VERIFICARE LA PRESENZA DI EVENTUALI FORNITURE O TUBAZIONI ANNESSATE NEI GETTI INDICATE NEGLI ELABORATI IMPIANTISTICI.
- PER TUTTI I MANUFATTI PER CUI È PREVISTO IL CONTATTO CON IL TERRENO, SI UTILIZZERANNO CALCESTRUZZI CONFEZIONATI ESCLUSIVAMENTE CON CEMENTI "ROZZOLANCI" E DI ALTO FORNO.
- PER LE FONDAZIONI PREVEDERE UN GETTO DI PULIZIA (MACRONE) DI ALMENO 10cm.
- LE BARRE DI ARMATURA DEVONO ESSERE RISOLVUTE ALLE ESTREMITÀ.
- SOVRAPPORRE LE BARRE DI ARMATURA PER ALMENO 50 DIAMETRI, SE NON DIVERSAMENTE SPECIFICATO.
- NEI GETTI DI CONSOLIDAMENTO DEI SOLAI PREVEDERE UNA RETE ELETTRODILATATA #6/15x15cm.
- LE CARPENTERIE METALLICHE DEVONO ESSERE PROTETTE CONTRO LA CORROSIONE MEDIANTE APPROPRII VERNICI.
- 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	PLATEE DI FONDAZIONE E SOLETTE
MIN 9x9/mq	MIN 2x14/mq

CONVENZIONI PER OPERE IN C.A.

LA LUNGHEZZA DELLE PARTI DI BARRE (ESPRESSE IN CM) È "TUORI TUTTO" (NORME ISO/DIN 4086)

TIPOLOGIE SOLAI EDIFICIO DIREZIONALE (3)

N°	TIPOLOGIA	SPESORE cm	CARATI nei min.	PESO PROPRIO KN/mq	CARICO PERMANENTE KN/mq	CARICO VARIABILE KN/mq	DESTINAZIONE
1	SOLAI A LASTRA CON BLOCCHI DI ALLEGGERIMENTO IN POLIST.	30+5	R120	4.45	2.50	4.00	COMMERCIALE PIANO TERRA
2	SOLETTA IN C.A.	35	R120	8.75	5.00	20.00	AREA ESTERNA PIANO TERRA
3	SOLAI A LASTRA CON BLOCCHI DI ALLEGGERIMENTO IN POLIST.	26+4	R90	3.85	3.15	3.00	UFFICIO
4	LAMIERA GRECATA ECR210 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 scalare 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, e' compito del ricevente di accertarsi dell'adattezza e dell'accuratezza.

Il Copyright di questo disegno appartiene a Politecnica - Ingegneria e Architettura. Il materiale di questo disegno non puo' essere riprodotto per integrare 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 SH

Scandicci Centro

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

PROGETTO ESECUTIVO

PROGETTO STRUTTURALE

Progettista

POLITECNICA
INGEGNERIA E ARCHITETTURA
FIRENZE
Viale Amerigo, 6 int.3 - 50121 Firenze
Tel. 055 2041611 - Fax. 055 2344506
politecnica@politecnica.it
www.politecnica.it

Titolo

Edificio Direzionale

Sezioni BB e CC

Scala @ A0

1:100

Numero disegno

3485-ESE-STR-D-SE-02

Data

22.09.2009

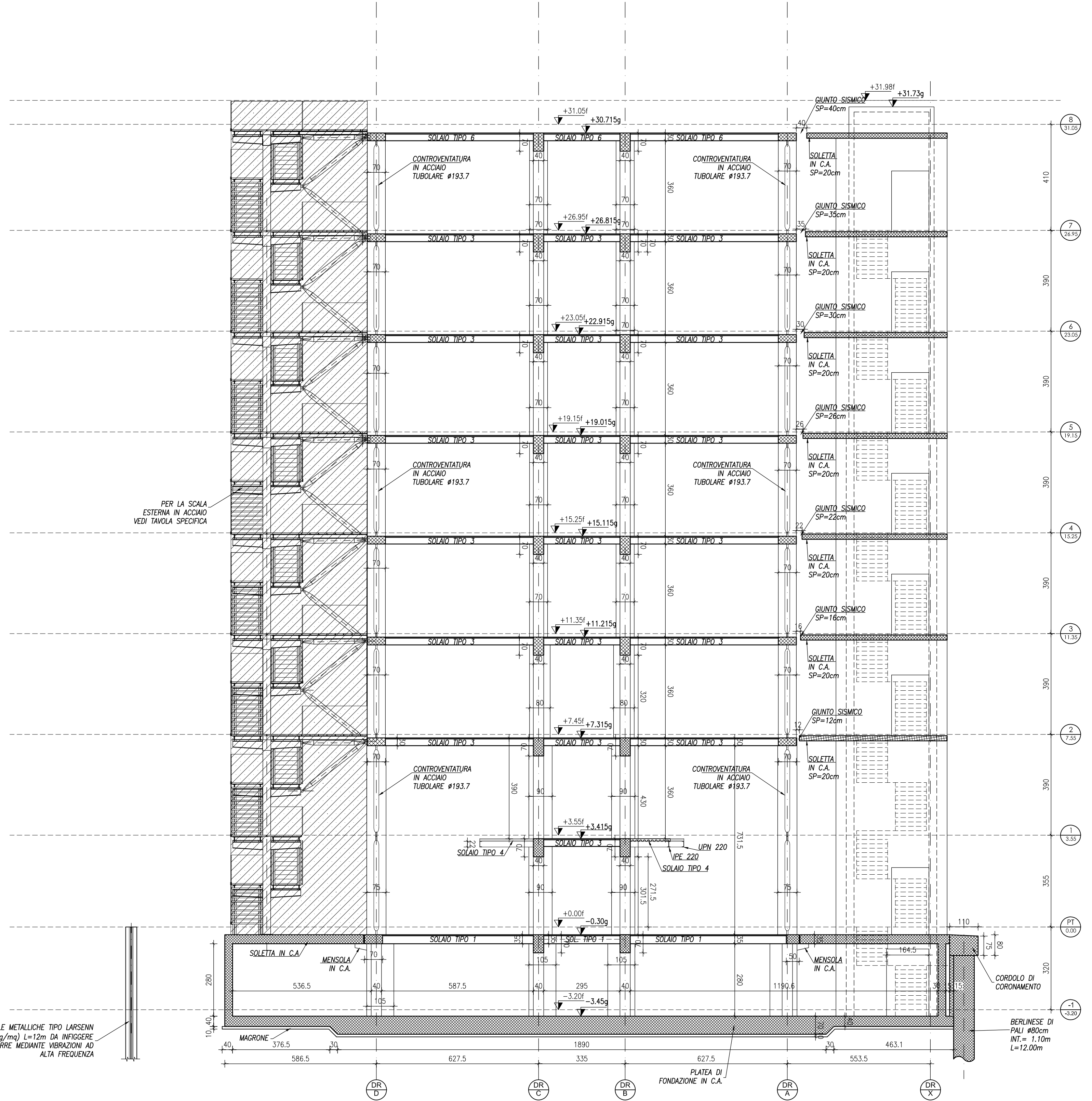
Data Revisione

-

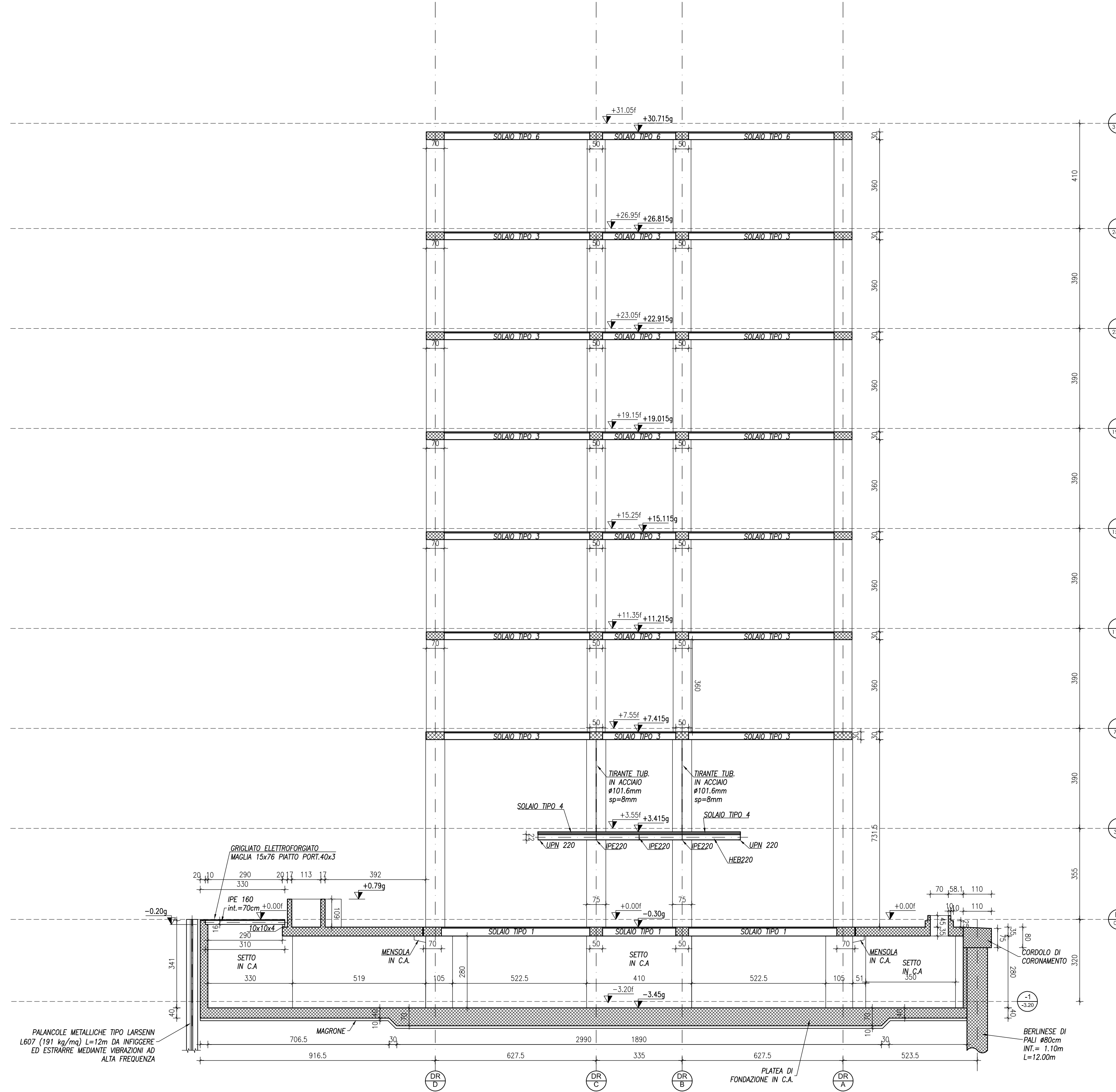
Revisione

-

© copyright Politecnica - Ingegneria e Architettura, tutti i diritti riservati 2009



UFFICI - SEZIONE B-B - SCALA 1:100



UFFICI - SEZIONE C-C - SCALA 1:100

PALANCOLE METALLICHE TIPO LARSEN 1607 (190 kg/mq) L=1.0m DA INSERIRE ED ESTRARRE MEDIANTE VIBRAZIONI AD ALTA FREQUENZA

PALANCOLE METALLICHE TIPO LARSEN 1607 (190 kg/mq) L=1.2m DA INSERIRE ED ESTRARRE MEDIANTE VIBRAZIONI AD ALTA FREQUENZA