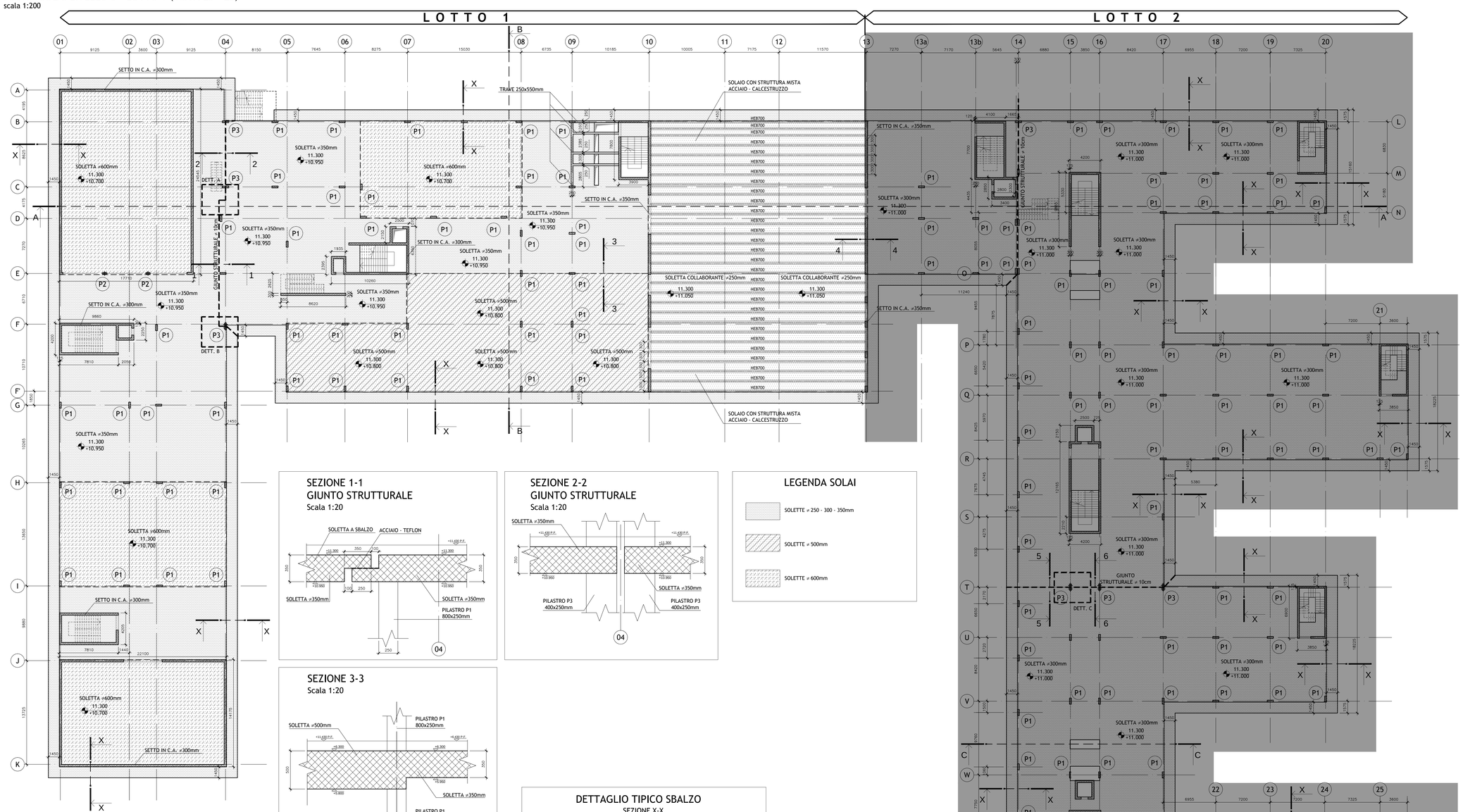
PIANTA SOLAI LIVELLO 3 - LOTTO 1 (VISTA L3 - L3)

scala 1:200



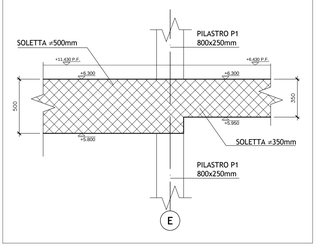
SEZIONE 1-1
GIUNTO STRUTTURALE
Scala 1:20

SEZIONE 2-2
GIUNTO STRUTTURALE
Scala 1:20

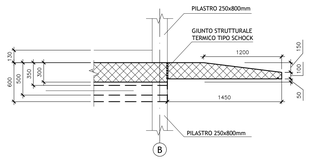
LEGENDA SOLAI

- SOLETTE = 250 - 300 - 350mm
- SOLETTE = 500mm
- SOLETTE = 600mm

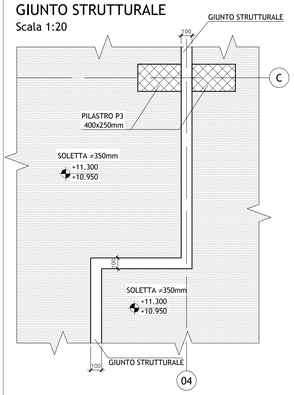
SEZIONE 3-3
Scala 1:20



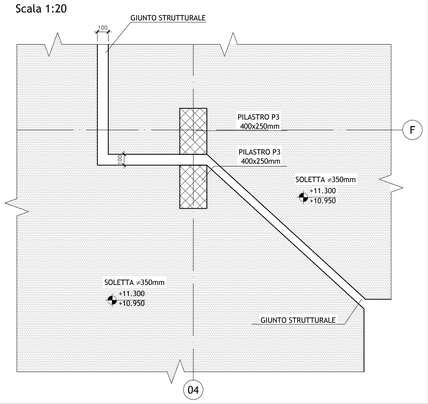
DETTAGLIO TIPICO SBALZO
SEZIONE X-X



DETTAGLIO A
GIUNTO STRUTTURALE
Scala 1:20



DETTAGLIO B
GIUNTO STRUTTURALE
Scala 1:20



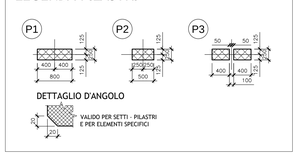
NOTE GENERALI:

1) Il presente disegno e' integrazione agli elaborati di rappresentazione architettonica, impiantistica, ecc.
2) Tutte le dimensioni sono espresse in millimetri salvo diversa indicazione;
3) I livelli indicati ( ) sono riferiti all'estradosso ed all'intradosso delle fondazioni, dei solai e delle solette;
4) Tutte le quote altimetriche sono espresse in metri;
5) Le dimensioni delle travi sono larghezza per altezza;
6) Per le quote e dimensioni non indicate si faccia riferimento al progetto di architettura;
7) Il presente elaborato normalmente non riporta fori di dimensioni inferiori a 300x300mm. Tipologia e posizione sono indicate esclusivamente negli elaborati del progetto impiantistico;
8) Tutte le forometrie non indicate negli elaborati strutturali dovranno essere sottoposte al parere della D.L.;
9) Per la classe di resistenza al fuoco delle strutture vedere il progetto di prevenzione incendi;
10) Per gli elementi strutturali in calcestruzzo, la resistenza al fuoco richiesta dal progetto di prevenzione incendi è assicurata mediante adeguato copriferro secondo le norme vigenti.
11) La quota ±0.000 coincide con la quota assoluta +78.800 s.l.m.

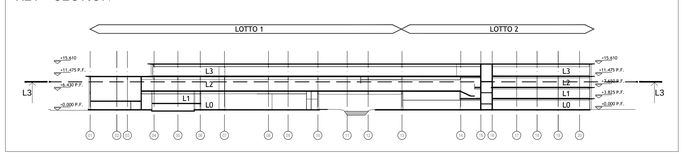
NOTA RESISTENZA AL FUOCO STRUTTURE:

Tutte le strutture hanno resistenza al fuoco R90' salvo indicazioni specifiche.

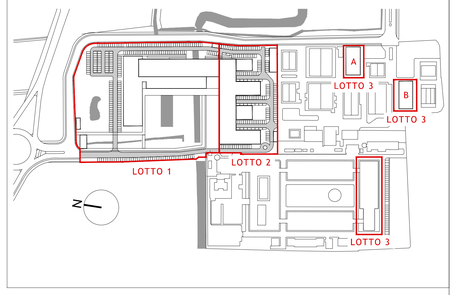
LEGENDA PILASTRI



KEY - SECTION



KEY - PLAN



CARATTERISTICHE DEI MATERIALI

Calcestruzzo opere di fondazione:
(Secondo D.M. 14-01-2008, UNI-EN 206-1:2006, UNI11104:2004)

- Classe di esposizione:	XC2
- Classe di resistenza:	C25/30
- Massimo rapporto a/c per durabilità:	0,60
- Minimo contenuto cemento per durabilità:	300 Kg/m³
- Classe di Slump al momento del getto:	S4
- Dimensione massima aggregato:	25 mm

Utilizzare cemento a basso calore di idratazione per la platea.

Calcestruzzo per setti, pareti:
(Secondo D.M. 14-01-2008, UNI-EN 206-1:2006, UNI11104:2004)

- Classe di esposizione:	XC1
- Classe di resistenza:	C32/40
- Rapporto massimo acqua/cemento per durabilità:	0.55
- Minimo contenuto cemento per durabilità:	320 Kg/m³
- Classe di Slump al momento del getto:	S4
- Dimensione massima inerte:	15 mm

Calcestruzzo per pilastri:
(Secondo D.M. 14-01-2008, UNI-EN 206-1:2006, UNI11104:2004)

- Classe di esposizione:	XC1
- Classe di resistenza:	C40/50
- Rapporto massimo acqua/cemento per durabilità:	0.55
- Minimo contenuto cemento per durabilità:	320 Kg/m³
- Classe di Slump al momento del getto:	S5
- Dimensione massima inerte:	15 mm

Calcestruzzo per solette piene sp.25 - 30 - 35 cm:
(Secondo D.M. 14-01-2008, UNI-EN 206-1:2006, UNI11104:2004)

- Classe di esposizione:	XC3
- Classe di resistenza:	C32/40
- Rapporto massimo acqua/cemento per durabilità:	0.55
- Minimo contenuto cemento per durabilità:	320 Kg/m³
- Classe di Slump al momento del getto:	S5
- Dimensione massima inerte:	15 mm

Calcestruzzo per solette piene sp.50 - 60 cm:
(Secondo D.M. 14-01-2008, UNI-EN 206-1:2006, UNI11104:2004)

- LC Leca 40/44	
- Classe di esposizione:	XC3
- Classe di resistenza:	LC 40/44
- Classe di Slump al momento del getto:	S4
- Dimensione massima inerte:	15 mm

Acciaio per cemento armato:
(Secondo D.M. 14-01-2008)
Barre ad aderenza migliorata in acciaio saldabile tipo B450C

- Tensione caratteristica di snervamento:	$f_{yk} \geq 450$MPa
- Tensione caratteristica di rottura:	$f_{tk} \geq 540$MPa
- Valore minimo di k= $(f_t/f_y)_k$:	$1,13 \leq k < 1,35$
- Tensione di snervamento nominale:	$(f_t/f_y,nom)_k \leq 1,25$
- Allungamento caratteristico al carico massimo:	$\varepsilon_{uk} \geq 12$ %
- Modulo di elasticità medio:	$E_{sm} = 200$GPa

Acciaio da carpenteria metallica:
(Secondo D.M. 14-01-2008)
Acciaio per costruzioni in carpenteria metallica S 355 J0

- Tensione caratteristica di snervamento per $t \leq 40$ mm:	$f_{yk} \geq 355$ MPa
- Tensione caratteristica di rottura per $t \leq 40$ mm:	$f_{tk} \geq 510$ MPa
- Modulo di elasticità medio:	$E_{sm} = 206$GPa

Bulloni:

Bulloni ad alta resistenza con viti di classe 8.8	
- Resistenza caratteristica a snervamento	$f_{yb} = 649$ MPa
- Resistenza caratteristica a rottura	$f_{tb} = 800$ MPa
Bulloni ad alta resistenza con viti di classe 10.9	
- Resistenza caratteristica a snervamento	$f_{yb} = 900$ MPa
- Resistenza caratteristica a rottura	$f_{tb} = 1000$ MPa

N.B.
Per analisi dei carichi solai vedere elaborato UNILO_P_S_L1_9100 (LOTTO 1) e UNILO_P_S_L2_13100 (LOTTO 2).

UNIVERSITÀ DEGLI STUDI DI MILANO
DIVISIONE PROGETTAZIONE E GESTIONE DEL PATRIMONIO IMMOBILIARE

POLO DELL'UNIVERSITÀ IN LODI
DESTINATO AI CORSI DI LAUREA DELLA FACOLTÀ DI MEDICINA VETERINARIA
Realizzazione edifici per attività didattiche e dipartimentali

(codifica opera: 030 04NC)
CODICE CIG: 5676539C29
CODICE CUP: G13H14000020001

CODICE IDENTIFICATIVO	INDIRIZZO	FILE
	via dell'Università, 6 20900 - Lodi	

REVISIONI

n°	DATA	DESCRIZIONE
--	--	--

GRUPPO DI PROGETTAZIONE:

CAPOGRUPPO:
Kuma and Associates Europe
KUMA & ASSOCIATES EUROPE
Via della Rovere 47/a-49 00186 Roma
T. +39 06 45 42 25 35 F. +39 06 45 42 25 55
Sabri Yasi 842 337 0853 NAF 7111Z

RESPONSABILE DEL COORDINAMENTO:
Studio Pession Associato
STUDIO PESSION ASSOCIATO
INGEGNERIA - ARCHITETTURA - DESIGN
Via Bertola, 34 - 10122 Torino (TO) - Italy
T. +39 011 5611150 - F. +39 011 5611452
Direttivo: Viale Piave, 14 - 20124 Milano (MI) - Italy
www.studio-pession.com - segreteria@pession.it

PROGETTAZIONE ARCHITETTONICA:
Kuma and Associates Europe
rue Marcel 16, 75010 - Paris, France
T +33 (0)1 44 88 94 90 F +33 1 42 46 2255 maria-chiara@kkaa.co.jp www.kka.co.jp

Studio Pession Associato
corso Galileo Ferraris 60, 10129 - Torino, Italia
T +39 011 599356 F +39 011 501900 segreteria@pession.it www.studio-pession.com

Archiloco Studio Associato
via Paolo Sacchi 40, 10128 - Torino, Italia
T +39 011 5664000 F +39 011 5088602 progetti@archilo.it www.archiloco.it
Dott. Ing. Alessandro Bolaventura
Ordine degli Ingegneri della Provincia di Torino n. 4347

PROGETTAZIONE STRUTTURALE E SICUREZZA:
F&M Ingegneria SpA
via Belvedere 8/10, 30035 - Mirano (VE), Italia
T +39 041 5785711 F +39 041 4355933 fm@fm-ingegneria.com www.fm-ingegneria.com
Dott. Ing. Giuseppe Forte
Ordine degli Ingegneri della Provincia di Venezia n. 1191

PROGETTAZIONE IMPIANTI TECNOLOGICI E PREVENZIONE INCENDI:
Studio Tecnico Forte Ing. Giuseppe
Frazione Castelnovo 10/a, 12050 - Guarene (CN), Italia
T: +39 0173 611453 F: +39 0173 611453 segreteria@ing-forte.191.it www.forteingegneria.com

IL CAPO DIVISIONE
Arch. Peppino D'Andrea

PROGETTO PER APPROVAZIONE ENTI

TAVOLA N.	UNILO_AE_S_L1_8104
SCALA	1:200
DATA	12.01.2015
TIPOLOGIA ELABORATO	PIANTA SOLAIO LIVELLO 3 - LOTTO 1
IL TECNICO RETENTE	Arch. Cesare Merlozzi
IL RESPONSABILE DEL PROCEDIMENTO	Arch. Peppino D'Andrea
IL VERIFICATORE	A.T.I. ICMQ SpA Progetto Costruzione Qualità - PCQ srl

NOME FILE: UNILO_AE_S_L1_8104.pdf — DPGPI_M_CarrProg_Rev 2_20130924

QUESTO DISEGNO È DI PROPRIETÀ DELL'UNIVERSITÀ DEGLI STUDI DI MILANO CHE SE NE RISERVA LA TUTELA A TERMINI DI LEGGE.