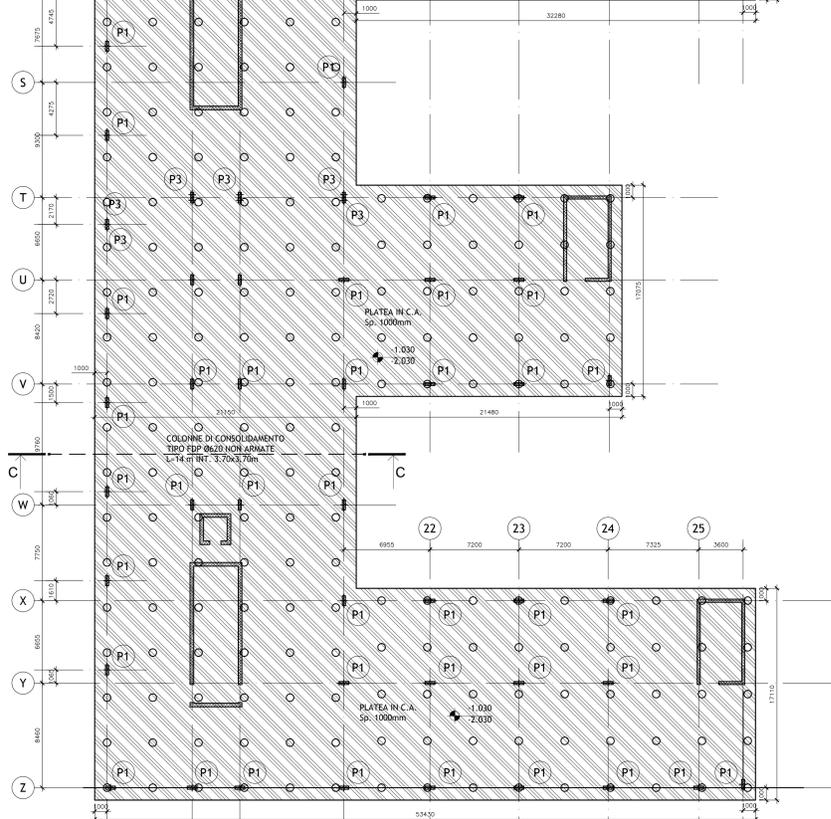
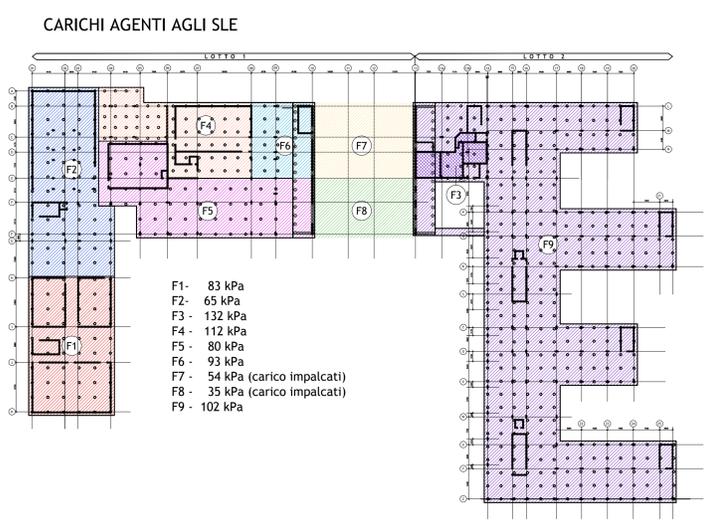
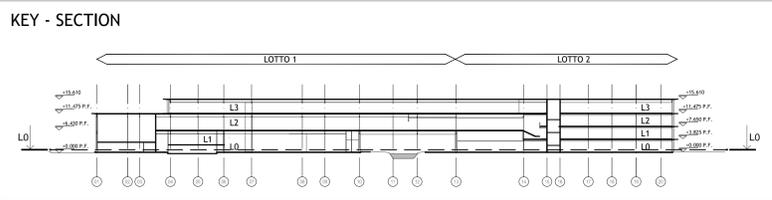
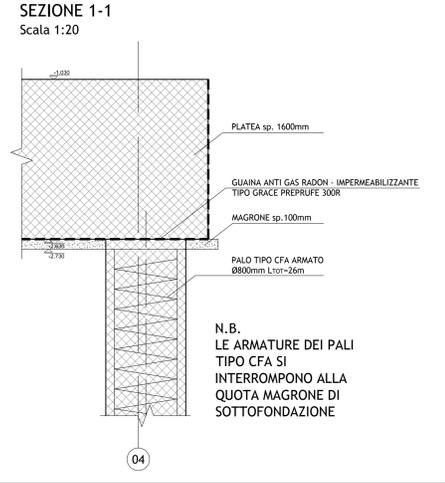


LEGENDA
IDENTIFICAZIONE COLONNE DI CONSOLIDAMENTO E PALIFICATE

- PALI TIPO CFA ARMATI Ø800 L=26m
- COLONNE DI CONSOLIDAMENTO TIPO FDP Ø620 NON ARMATE L=14 m INT. 4.65x4.65m
- COLONNE DI CONSOLIDAMENTO TIPO FDP Ø620 NON ARMATE L=14 m INT. 4.10x4.10m
- COLONNE DI CONSOLIDAMENTO TIPO FDP Ø620 NON ARMATE L=14 m INT. 3.60x3.60m
- COLONNE DI CONSOLIDAMENTO TIPO FDP Ø620 NON ARMATE L=14 m INT. 3.10x4.10m
- COLONNE DI CONSOLIDAMENTO TIPO FDP Ø620 NON ARMATE L=14 m INT. 4.20x4.20
- COLONNE DI CONSOLIDAMENTO TIPO FDP Ø620 NON ARMATE L=14 m INT. 3.70x3.70m



NOTE GENERALI:

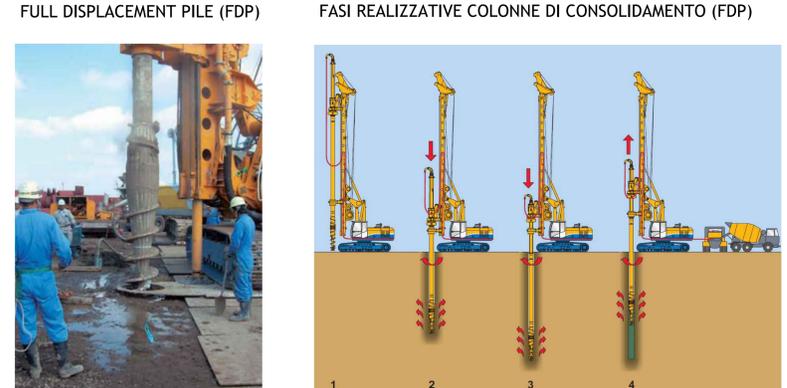
- Il presente disegno e' integrativo agli elaborati di rappresentazione architettonica, impiantistica, ecc.
- Tutte le dimensioni sono espresse in millimetri salvo diversa indicazione;
- I livelli indicati (L0-L3) sono riferiti all'estradosso ed all'introdosso delle fondazioni, dei solai e delle solette;
- Tutte le quote altimetriche sono espresse in metri;
- Le dimensioni delle travi sono larghezza per altezza;
- Per le quote e dimensioni non indicate si faccia riferimento al progetto di architettura;
- Il presente elaborato normalmente non riporta fuori di dimensioni inferiori a 300x300mm. Tipologia e posizione sono indicate esclusivamente negli elaborati del progetto impiantistico;
- Tutte le formerie non indicate negli elaborati strutturali dovranno essere sottoposte al parere della D.L.;
- Per la classe di resistenza al fuoco delle strutture vedere il progetto di prevenzione incendi;
- Per gli elementi strutturali in calcestruzzo, la resistenza al fuoco richiesta dal progetto di prevenzione incendi e' assicurata mediante adeguato copriferro secondo le norme vigenti.
- La quota ±0.000 coincide con la quota assoluta +78.800 s.l.m.

LEGENDA PILASTRI

DETTAGLIO D'ANGOLO

VALIDO PER SETTI, PILASTRI E PER ELEMENTI SPECIFICI

NOTA RESISTENZA AL FUOCO STRUTTURE:
Tutte le strutture hanno resistenza al fuoco R90 salvo indicazioni specifiche.



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 solette, 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 saldato tipo B450C
- Tensione caratteristica di snervamento: $f_{yk} \geq 450 \text{ MPa}$
- Tensione caratteristica di rottura: $f_{tk} \geq 540 \text{ MPa}$
- Valore minimo di $k_s = (f_{tk}/f_{yk})$: 1,13; $k_s \leq 1,35$
- Tensione di snervamento nominale: $(f_{yk}/f_{tk})_{nom} \leq 1,25$
- Allungamento caratteristico al carico massimo: $\epsilon_{yk} \geq 12 \%$
- Modulo di elasticità medio: $E_{km} = 200 \text{ GPa}$

Acciaio da carpenteria metallica:
(Secondo D.M. 14-01-2008)
Acciaio per costruzioni in carpenteria metallica S 355 J0
- Tensione caratteristica di snervamento per $t \leq 40 \text{ mm}$: $f_{yk} \geq 355 \text{ MPa}$
- Tensione caratteristica di rottura per $t \leq 40 \text{ mm}$: $f_{tk} \geq 510 \text{ MPa}$
- Modulo di elasticità medio: $E_{km} = 206 \text{ GPa}$

Bulloni:
Bulloni ad alta resistenza con viti di classe 8.8
- Resistenza caratteristica a snervamento: $f_{yk} = 649 \text{ MPa}$
- Resistenza caratteristica a rottura: $f_{tk} = 800 \text{ MPa}$
Bulloni ad alta resistenza con viti di classe 10.9
- Resistenza caratteristica a snervamento: $f_{yk} = 900 \text{ MPa}$
- Resistenza caratteristica a rottura: $f_{tk} = 1000 \text{ MPa}$

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: G13H1400020001

via dell'Università, 6
20900 - Lodi

GRUPPO DI PROGETTAZIONE:
CAPOGRUPPO: KUMA & ASSOCIATES EUROPE
RESPONSABILE DEL COORDINAMENTO: Studio Pession Associato

PROGETTAZIONE ARCHITETTONICA:
KUMA & ASSOCIATES EUROPE
STUDIO PESSION ASSOCIATO

PROGETTAZIONE STRUTTURALE E SCELTA DEI MATERIALI:
Architello Studio Associato
F&M Ingegneria SPA
INGEGNERIA

PROGETTAZIONE IMPIANTI TECNOLOGICI E PREVENZIONE INCENDI:
Studio Tecnico Forte Ing. Giuseppe

PROGETTO PER APPROVAZIONE ENTI
Arch. Peppino D'Andrea

UNLO AE S.L. L2 12001
Scala: 1:200
Data: 12.01.2015