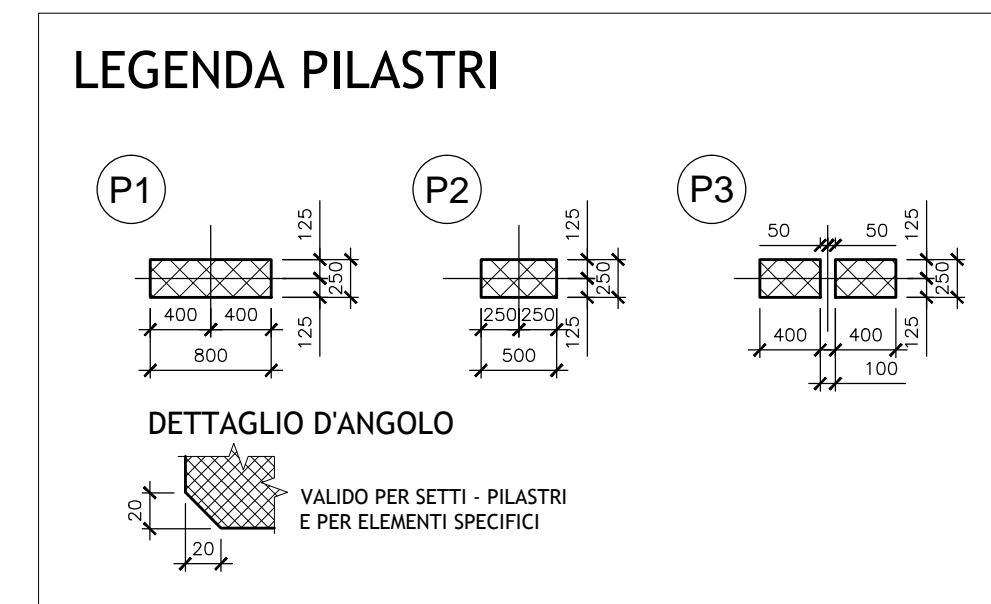
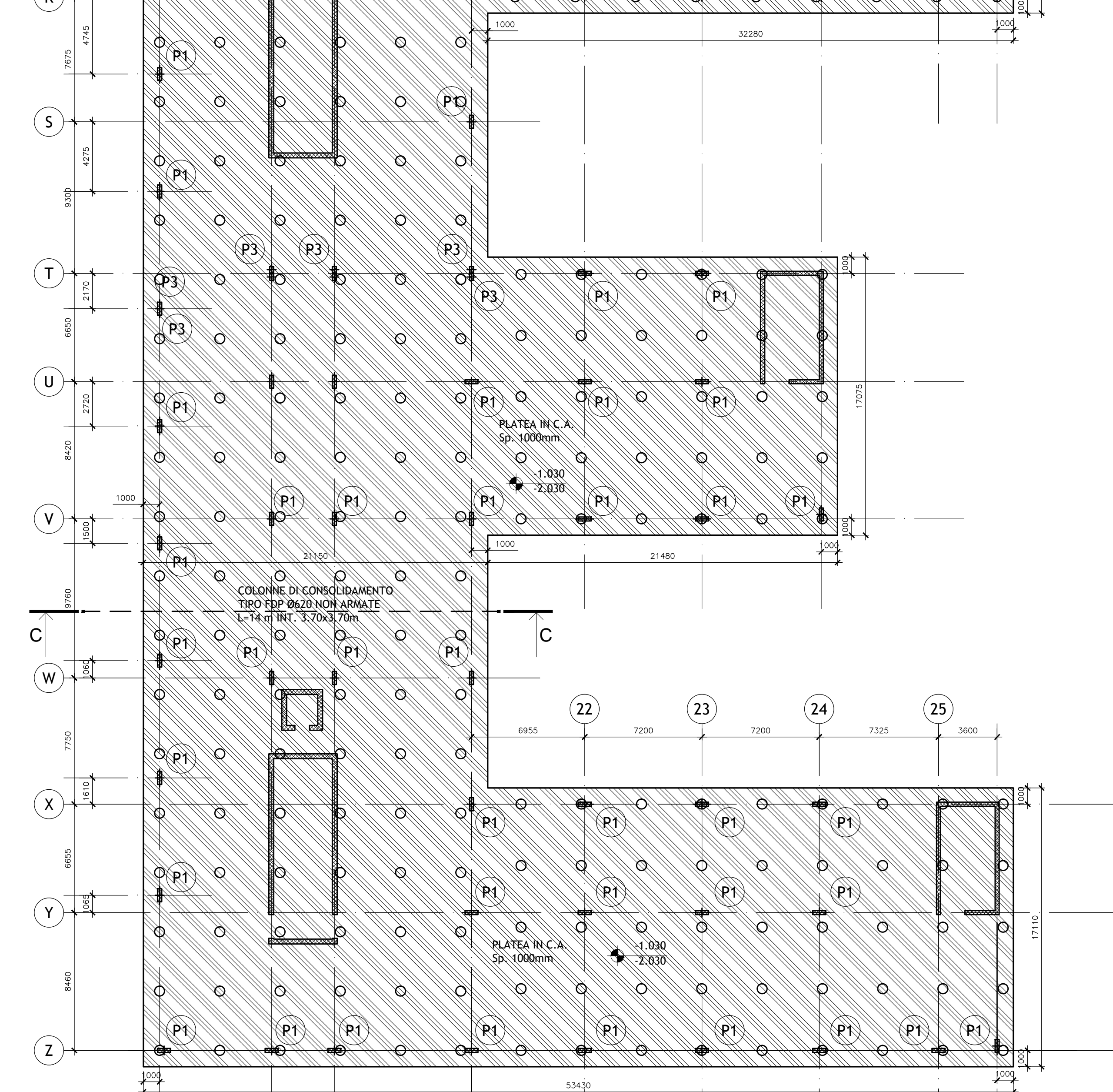
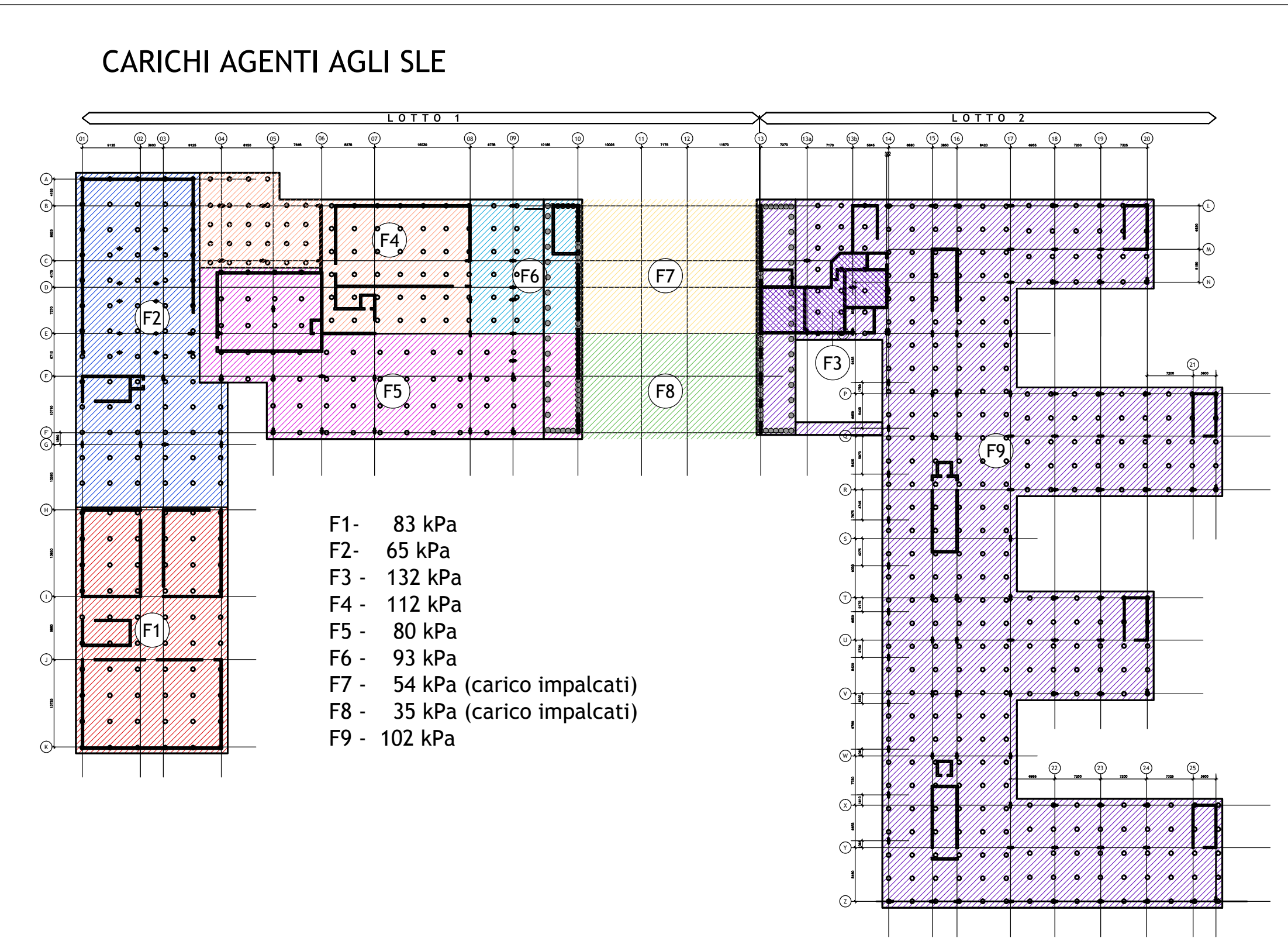
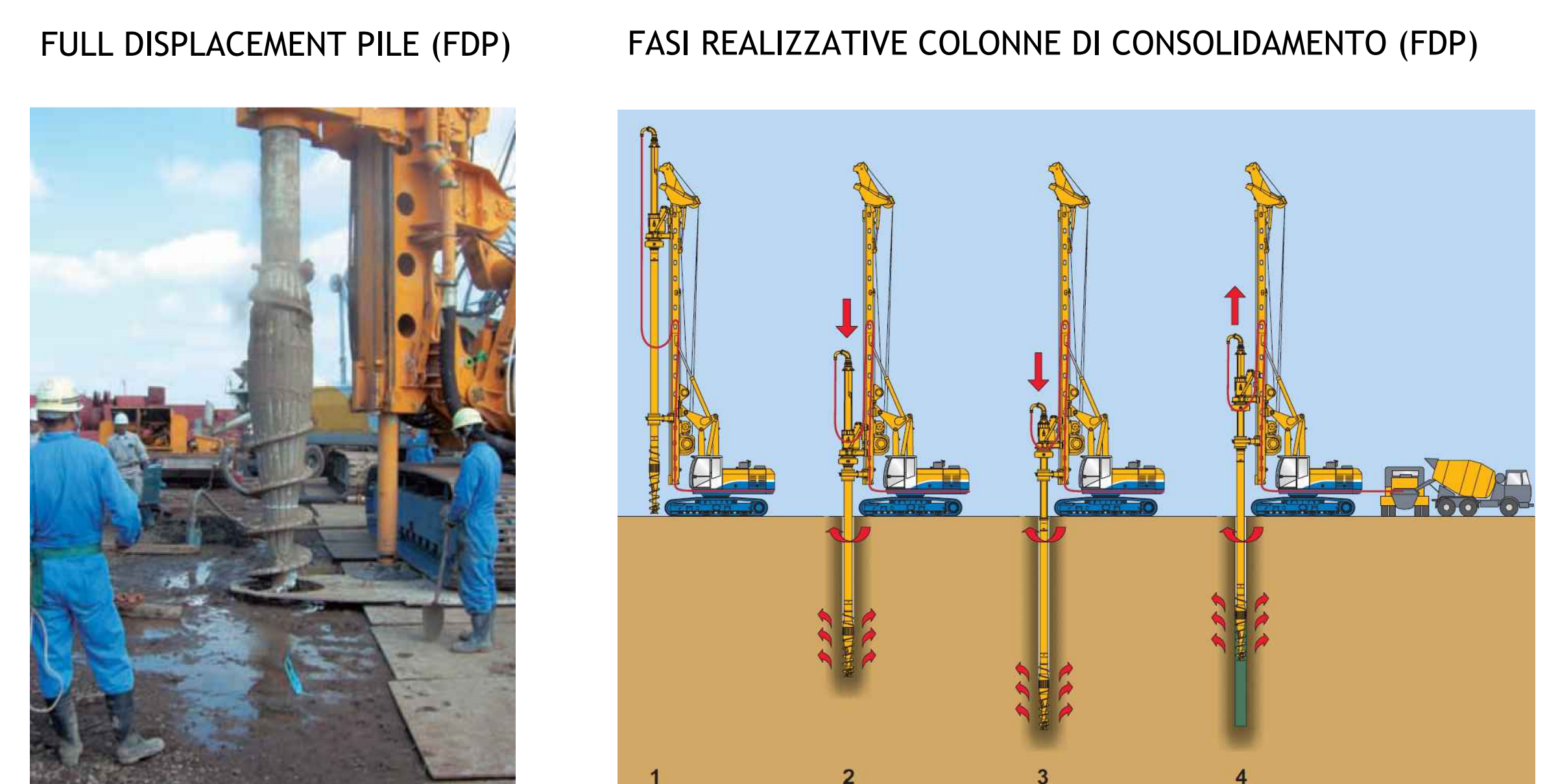
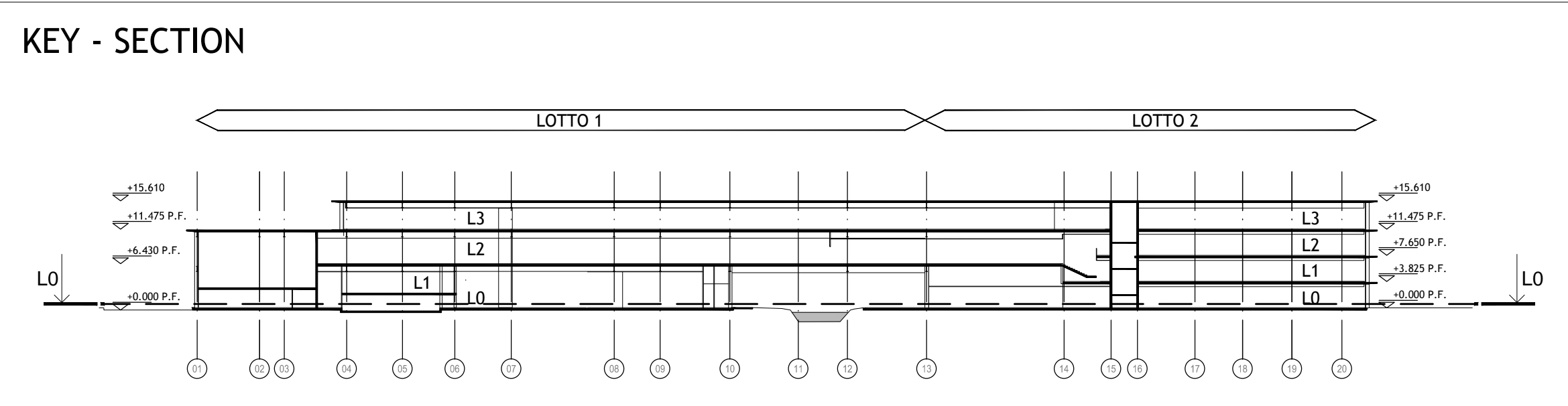
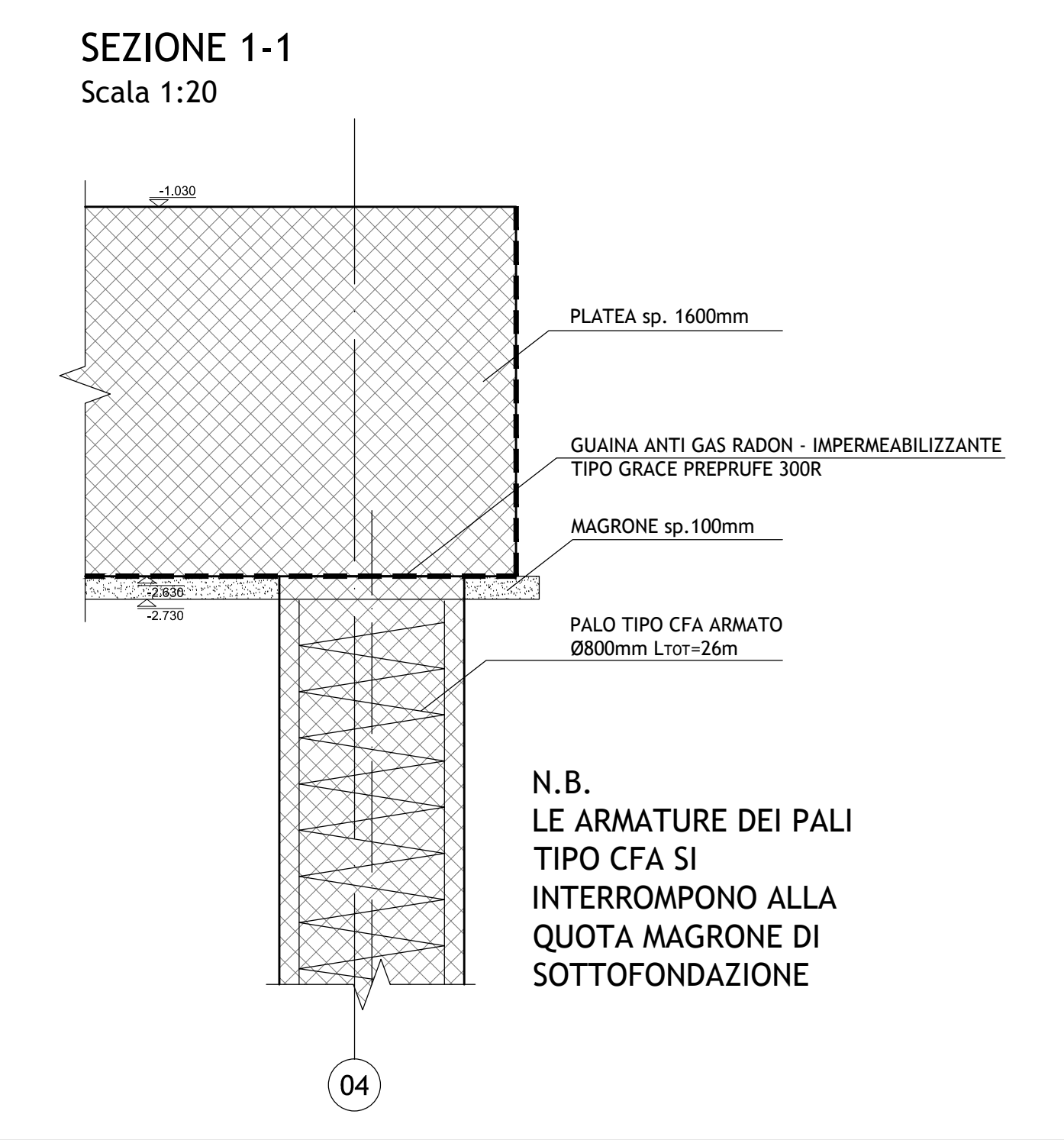


LEGENDA
IDENTIFICAZIONE COLONNE DI CONSOLIDAMENTO E PALIFICATE

- 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:

- 1) Il presente disegno e' integrabile agli elaborati di rappresentazione architettonica, impiantistica, ecc.
- 2) Tutte le dimensioni sono espresse in millimetri salvo diversa indicazione;
- 3) I livelli indicati (L1-L3) sono riferiti all'estradosso ed all'introdosso 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 fuori di dimensioni inferiori a 300x300mm. Tipologia e posizione sono indicate esclusivamente negli elaborati del progetto impiantistico;
- 8) Tutte le formerie 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 e' assicurata mediante adeguato copriferro secondo le norme vigenti.
- 11) La quota ±0.00 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.

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 durabilita': 0,60
- Minimo contenuto cemento per durabilita': 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 durabilita': 0,55
- Minimo contenuto cemento per durabilita': 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 durabilita': 0,55
- Minimo contenuto cemento per durabilita': 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 durabilita': 0,55
- Minimo contenuto cemento per durabilita': 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 $k = (f_{tk}/f_{yk})$: $1,13 \leq k \leq 1,35$
- Tensione di snervamento nominale: $(f_{yk}/f_{nom}) \leq 1,25$
- Allungamento caratteristico al carico massimo: $E_{km} \geq 12 \%$
- Modulo di elasticita' 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 elasticita' 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

GRUPPO DI PROGETTAZIONE:	RESPONSABILE DEL COORDINAMENTO:	REVISIONI
CAPOGRUPPO: KUMA & ASSOCIATES EUROPE	Studio Pession Associato	DATA DESCRIZIONE
PROGETTAZIONE ARCHITETTONICA:	STUDIO PESSION ASSOCIATO	
Studio Pession Associato		
PROGETTAZIONE STRUTTURALE E SCELTA DEI MATERIALI:	Arch. Peppino D'Andrea	
PROGETTAZIONE IMPIANTI TECNOLOGICI E PREVENZIONE INCENDI:	Arch. Cesare Meruzzi	
PROGETTO PER APPROVAZIONE ENTI	Arch. Peppino D'Andrea	

UNIVERSITÀ DEGLI STUDI DI MILANO
PIANTA FONDAZIONI - LOTTO 2
Scala: 1:200
Data: 12.01.2015
Nome file: UNIV_02_AE_S_L2_12001.pdf