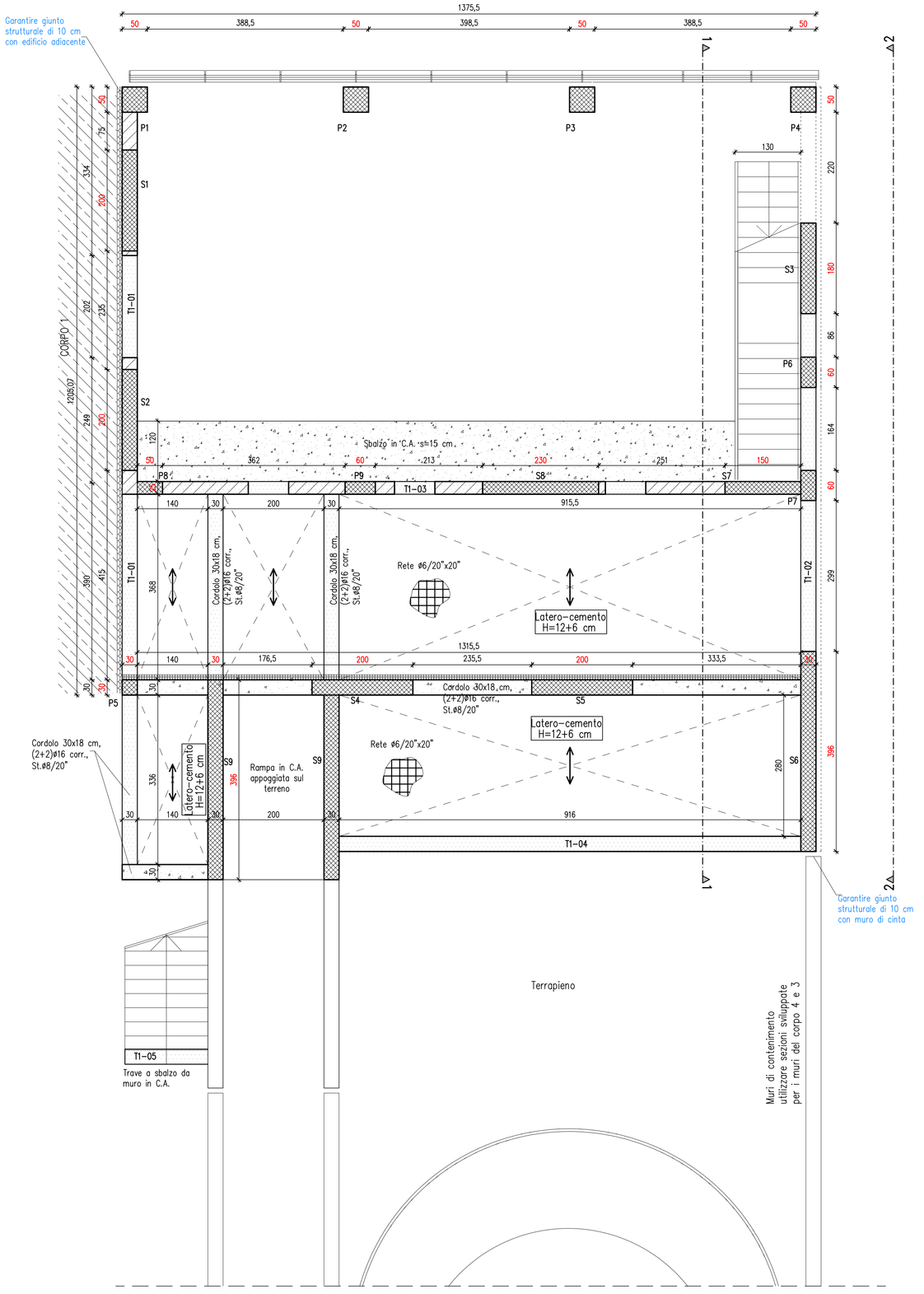
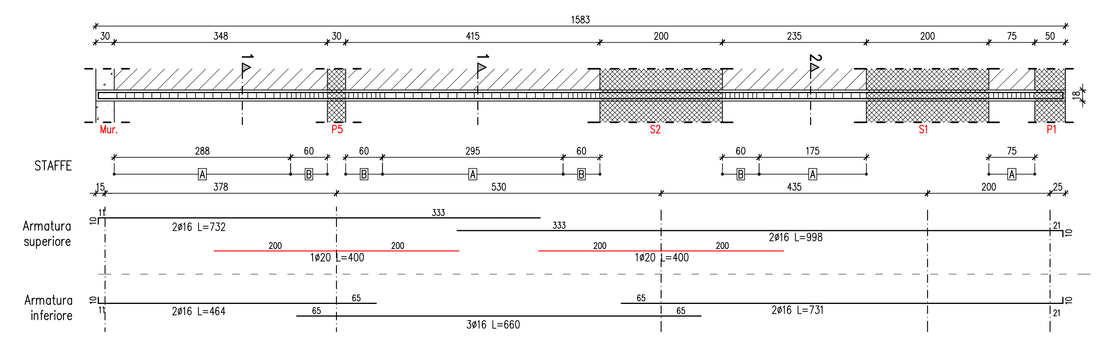
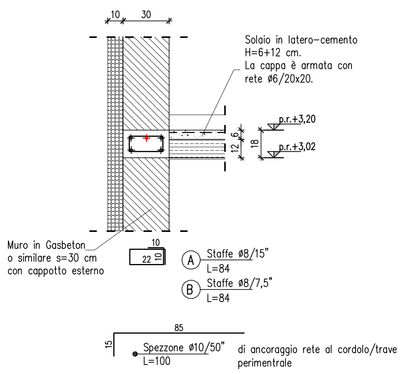
## Pianta primo impalcato
Scala 1:50



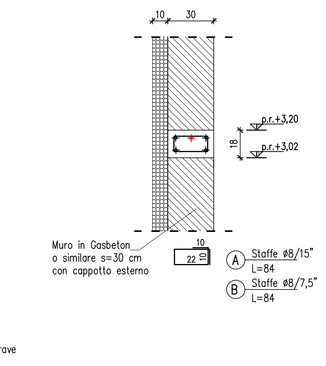

## T1-01
Scala 1:50



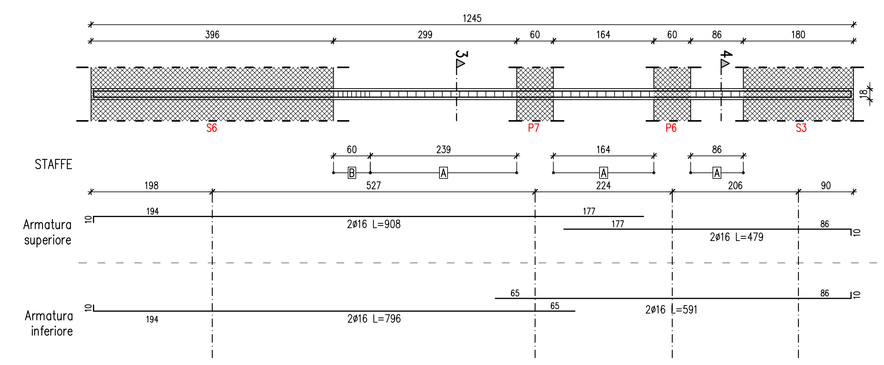

### Sezione 1-1 tipo
Scala 1:20



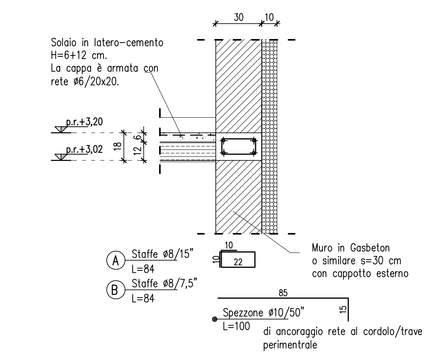

### Sezione 2-2 tipo
Scala 1:20



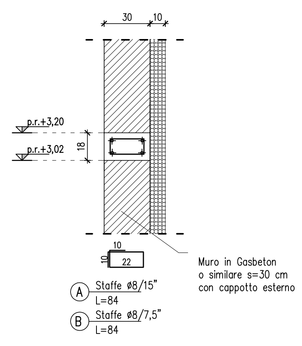

## T1-02
Scala 1:50



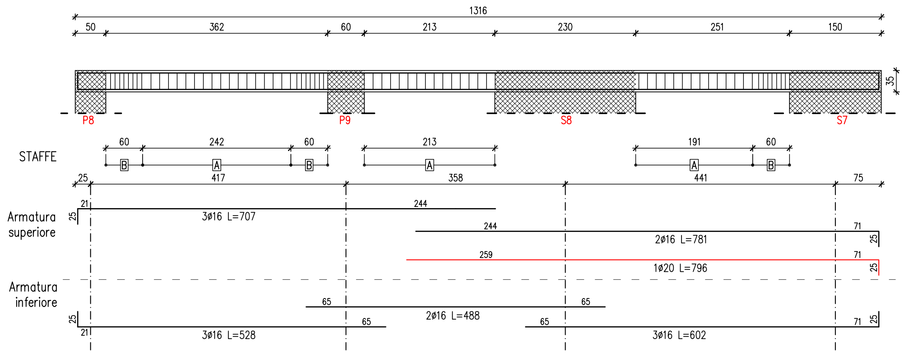

### Sezione 3-3 tipo
Scala 1:20



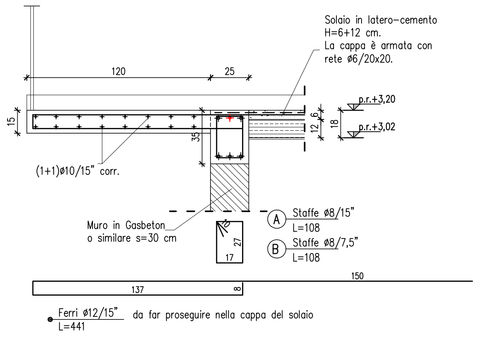

### Sezione 4-4 tipo
Scala 1:20



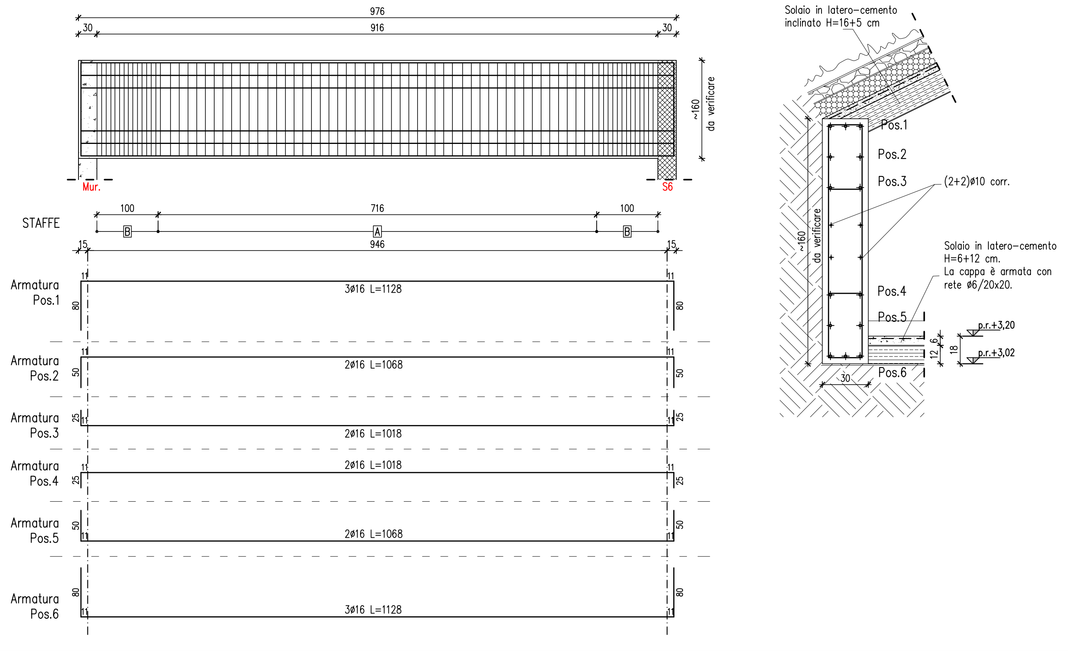

## T1-03
Scala 1:50




### Sezione
Scala 1:20




## T1-04
Scala 1:50




### Sezione
Scala 1:20

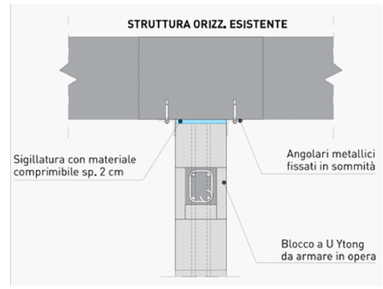


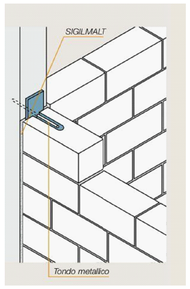

## LEGENDA

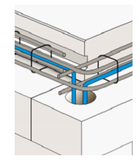
- PILASTRI/SETTI IN C.A.
- MURI IN LATERIZIO PORIZZATO P800
- SOLAIO
- CAMPITURA SOLAI
- TRAVI E CORDOLI
- ISOLANTE
- MURI IN C.A.

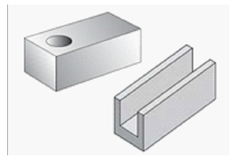
**PRESCRIZIONI PER MURATURA IN BLOCCHI DI CALCESTRUZZO CELLULARE TIPO YTONG:**

Nei corsi di malta applicare a distanza massima di 50 cm un traliccio piano in acciaio.
Il collegamento dei blocchi alla struttura portante avviene mediante tondo metallico a passo 50 cm tramite scanalatura ricavata direttamente all'interno del blocco e sigillatura mediante materiale comprimibile.
Ogni tre metri di altezza predisporre un blocco canaletto riempito con calcestruzzo ed armatura, come da particolare.
Ai lati dei pilastri e di tutte le aperture, e comunque a passo inferiore a 3 m, predisporre blocco speciale con barra ø16 annegata.





## CARATTERISTICHE DEI MATERIALI

CALCESTRUZZO PER FONDAZIONI (UNI EN 206-1, UNI 11104, D.M. 17-01-2018)

| | |
|---|---|
| Resistenza cubica caratteristica (a 28 gg) : | C25/30 |
| Dimensione massima dell'aggregato : | Ømax < 25 mm |
| Classe di esposizione ambientale : | XC2 |
| Classe di consistenza allo scarico : | S3 |
| Rapporto acqua/cemento massimo : | A/C < 0.60 |
| Copriferro nominale (ove non specificato) : | c > 35 mm |

CALCESTRUZZO IN ELEVAZIONE (UNI EN 206-1, UNI 11104, D.M. 17-01-2018)

| | |
|---|---|
| Resistenza cubica caratteristica (a 28 gg) : | C25/30 |
| Dimensione massima dell'aggregato : | Ømax < 20 mm |
| Classe di esposizione ambientale : | XC1 |
| Classe di consistenza allo scarico : | S4 |
| Rapporto acqua/cemento massimo : | A/C < 0.60 |
| Copriferro nominale (ove non specificato) : | c > 25 mm |

ACCIAIO (EN 10080, UNI EN ISO 15630-1, UNI EN ISO 15630-2)

| | |
|---|---|
| Acciaio ad aderenza migliorata B450C (controllato in stabilimento) | |
| – Tensione caratteristica di snervamento : | fyk > 450 N/mmq |
| – Tensione caratteristica di rottura : | ftk > 540 N/mmq |
| – Allungamento : | Agtk > 7,5 % |
| Rete elettrosaldata B450C (controllato in stabilimento) | |
| – Tensione caratteristica di snervamento : | fyk > 450 N/mmq |
| – Tensione caratteristica di rottura : | ftk > 540 N/mmq |
| – Allungamento : | Agtk > 7,5 % |
| **Specifiche per edifici antisismici (NTC D.M. 17-01-2018)** | |
| – Valore di calcolo deformazione uniforme ultima | εud = 6,75% |
| – Rapporto tra resistenza e tensione di snervamento : | 1,15 < ft/fy < 1,35 |
| – Rapporto tra valore effettivo e nominale della resistenza a snervamento : | fy,eff/fy,nom < 1,25 |

Ogni fornitura dovrà essere accompagnata da copia conforme del relativo certificato, con data non anteriore a tre mesi, emesso dal Laboratorio Ufficiale incaricato del controllo in stabilimento

ACCIAIO PER STRUTTURE METALLICHE (UNI EN 10025-2, UNI EN 10210, UNI EN 10219-1)

| | |
|---|---|
| Acciaio per laminati a caldo S275JR | |
| – Tensione caratteristica di snervamento : | fyk > 275 N/mmq |
| – Tensione caratteristica di rottura : | ftk > 430 N/mmq |

## NOTE E PRESCRIZIONI D'OPERA

1 Vibrare accuratamente i getti

2 E' vietata qualsiasi aggiunta d'acqua in cantiere

3 Per le barre di armatura (ove non specificato)
- Sovrapposizione minima 80ø
- Ancoraggio minimo 40ø

4 Mandrini per prove di piegamento a 90° e successivo raddrizzamento senza cricche:
Diametro minimo
- ø < 12mm > 4ø
- 12mm < ø <16 mm > 5ø
- 16mm < ø <25 mm > 8ø
- 25mm < ø <40 mm > 10ø

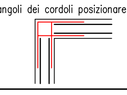
5 Le reti elettrosaldate delle solette devono sovrapporsi per almeno due maglie

6 Le quote planoaltimetriche dovranno sempre essere verificate in fase di esecuzione dei lavori contestualmente alla Direzione Lavori architettonica e strutturale.
La quota +0,00 è stata presa in corrispondenza del finito del piano terra.

7 Eseguire lo scavo fino ad individuare terreno con capacità portanti conformi a quanto indicato da relazione geologica

8 Per la dimensione effettiva delle aperture, si vedano le tavole architettoniche

9 In corrispondenza degli angoli dei cordoli posizionare barre di armatura come in figura




## CARICHI DI PROGETTO

SOLAIO LATERO-CEMENTO H=12+6 CM

| | |
|---|---|
| Peso proprio | 280 daN/mq |
| Carico permanente (escluso p.p.) | 215 daN/mq |
| Sovraccarico variabile | 300 daN/mq |

# COMUNE DI CASTEL MAGGIORE (BO)

3° Settore LL.PP. e Ambiente

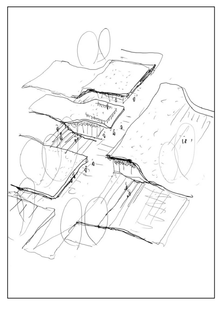
## BIBLIOTECA E STRUTTURA POLIVALENTE
**CIG 775286281C – CUP G77H16000690004**


**RESPONSABILE UNICO DEL PROCEDIMENTO:**

**Geom. Lucia CAMPANA**
Via Matteotti 10 - 40013_Castel Maggiore (BO)
mail: lavori.pubblici@comune.castel-maggiore.bo.it
pec: comune.castelmaggiore@cert.provincia.bo.it
T +39 0516386751

**S.B.ARCH. Studio Bargone Architetti Associati**
15, via DEL COLLE DI MEZZO
I_00143 Roma (RM)
T +39 06 51981103, F +39 0742 357775
email. info@studiobargone.it
*pec:* federico.bargone@archiworldpec.it

Arch. **Federico BARGONE**
Arch. **Francesco BARTOLUCCI**
Arch. **Enrico AULETTA**
Ing. **Luigi LUCCIOLI**
Per. Ind. **Giorgio DEMOFONTI**
Ing. **Stefano ROSMANI**

| | |
|---|---|
| OGGETTO: PROGETTO DEFINITIVO/ESECUTIVO | DATA Febbraio 2020 |
| TAVOLA: Corpo 2 _ Pianta primo impacato e sviluppo travi | SCALA 1:50 - 1:20 |
| | PDE-ST_3.31 |
| NOTE: | REV: |