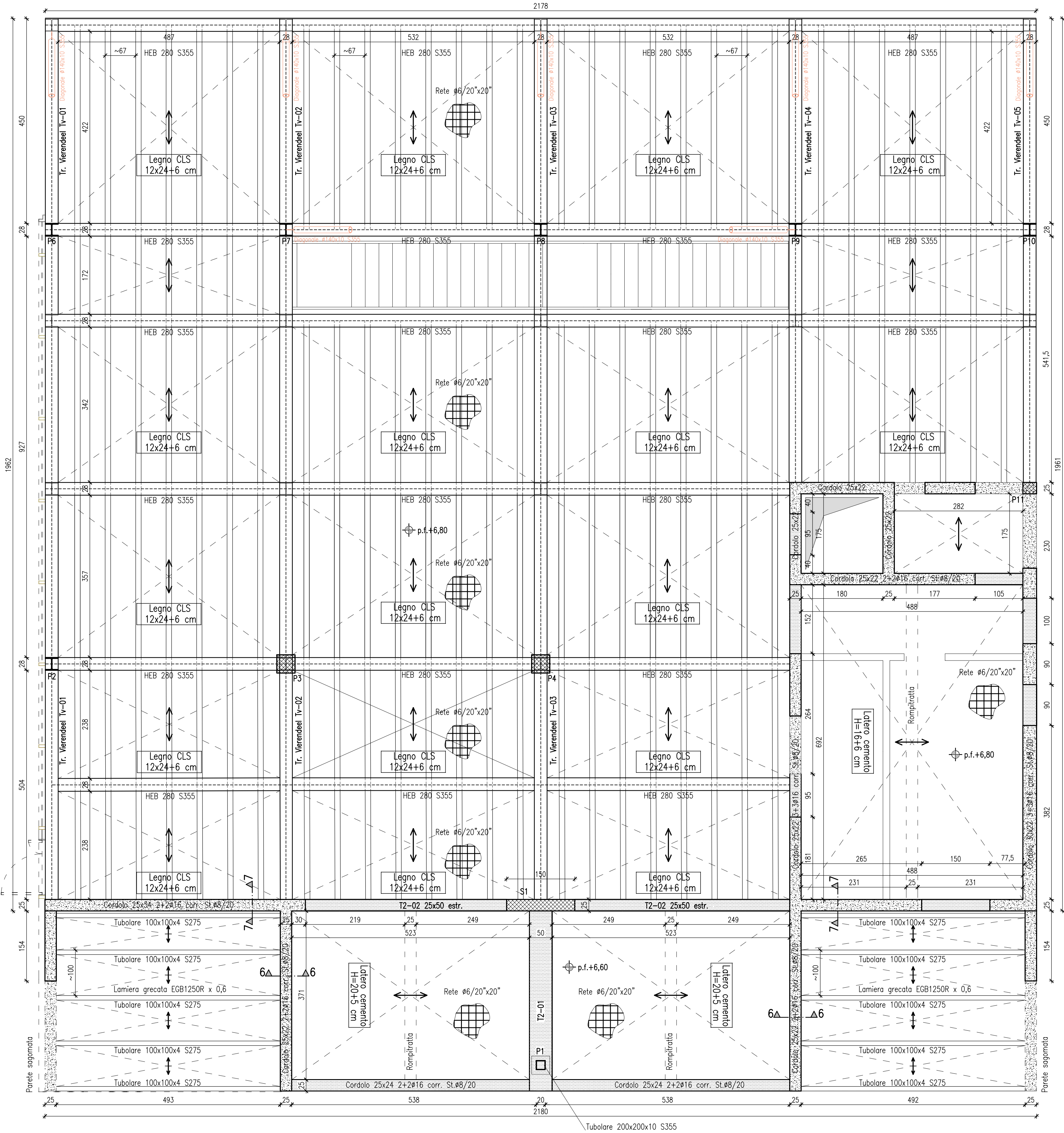


Secondo impalcato

Scala 1:50



CARICHI DI PROGETTO

SOLAIO LATERO-CEMENTO H=16+6 CM

Peso proprio 335 daN/mq  
Carico permanente (escluso p.p.) 180 daN/mq  
Sovraccarico variabile 300 daN/mq

CARICHI DI PROGETTO

SOLAIO LATERO-CEMENTO H=20+5 CM (copertura)

Peso proprio 325 daN/mq  
Carico permanente (escluso p.p.) 130 daN/mq  
Sovraccarico variabile 150 daN/mq

CARICHI DI PROGETTO

SOLAIO LEGNO-CALCESTRUZZO

Peso proprio 174 daN/mq  
Carico permanente (escluso p.p.) 260 daN/mq  
Sovraccarico variabile 600 daN/mq

LEGENDA

- MURI/GETTO IN C.A.  
TRAVI/CORDOLI IN C.A.  
PILASTRI/SETTI IN C.A.  
ORIENTAMENTO SOLAIO

SEZIONI TIPO MURI C.A.

6Δ...Δ6 Sezione muri 6-6

Disporre come armatura dei muri in C.A. ferri (1+1)Ø10/20" in entrambe le direzioni e spilli Ø6 in percentuale di 9 al mq. Disporre chiamate con la fondazione (1+1)Ø12/20", L=170 cm

7Δ...Δ7 Sezione muri 7-7

Disporre come armatura dei muri in C.A. ferri (1+1)Ø10/20" in entrambe le direzioni e spilli Ø6 in percentuale di 9 al mq. Disporre chiamate con la fondazione (1+1)Ø12/20", L=170 cm

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  
Copriferra nominale (ove non specificato) : a > 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  
Copriferra nominale (ove non specificato) : a > 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 : eud = 6,75%  
- Rapporto tra resistenza e tensione di snervamento : 1,15 < fy/fyk < 1,25  
- Rapporto tra valore effettivo e nominale della resistenza a snervamento : fy,eff/fy,nom < 1,25

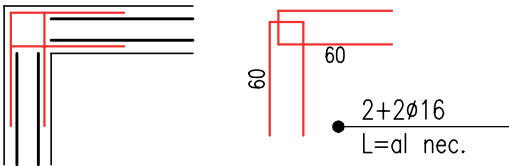
Ogni fornitura dovrà essere accompagnata da copia conforme del relativo certificato, con data non anteriore a tre mesi, emesso dal Laboratorio Ufficiale incaricato del controllo in stabilimento

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

Acciaio per laminati a caldo S355JR  
- Tensione caratteristica di snervamento : fyk > 355 N/mmq  
- Tensione caratteristica di rottura : ftk > 510 N/mmq

NOTE E PRESCRIZIONI D'OPERA

- Vibrare accuratamente i getti
- E' vietata qualsiasi aggiunta d'acqua in cantiere
- Per le barre di armatura (ove non specificato)
  - Sovrapposizione minima 80Ø
  - Ancoraggio minimo 40Ø
- Mandrinii 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
- Le reti elettrosaldate delle solette devono sovrapporsi per almeno due maglie
- Le quote planometriche 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.
- Eseguire lo scavo fino ad individuare terreno con capacità portanti conformi a quanto indicato da relazione geologica
- Per la dimensione effettiva delle aperture, si vedano le tavole architettoniche
- In corrispondenza degli angoli dei cordali posizionare barre di armatura come in figura



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

Novembre 2019

TAVOLA:

Corpo 1 \_ Pianta secondo impalcato

SCALA

1:50

NOTE:

REV:

PDE-ST\_3.50