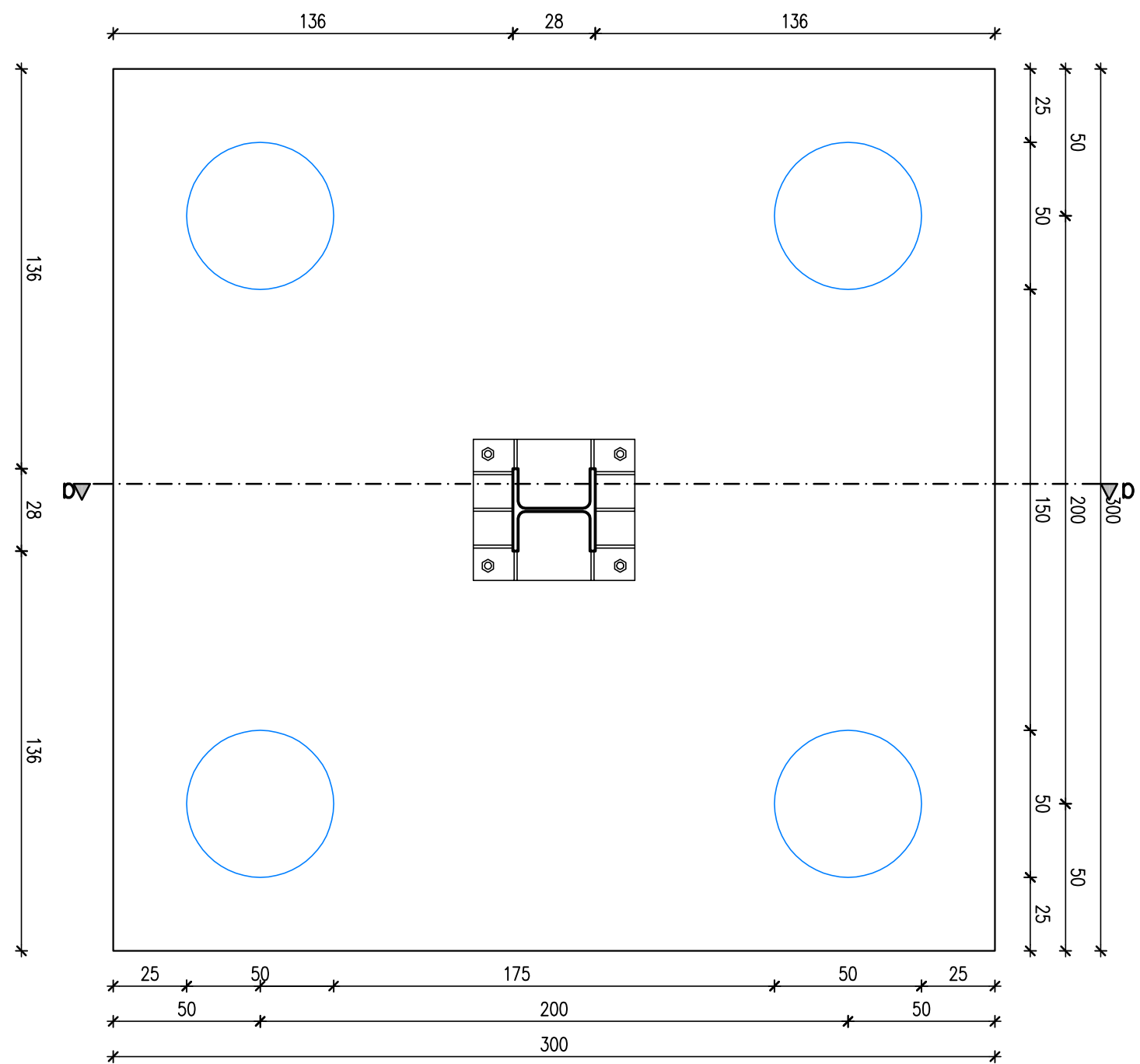


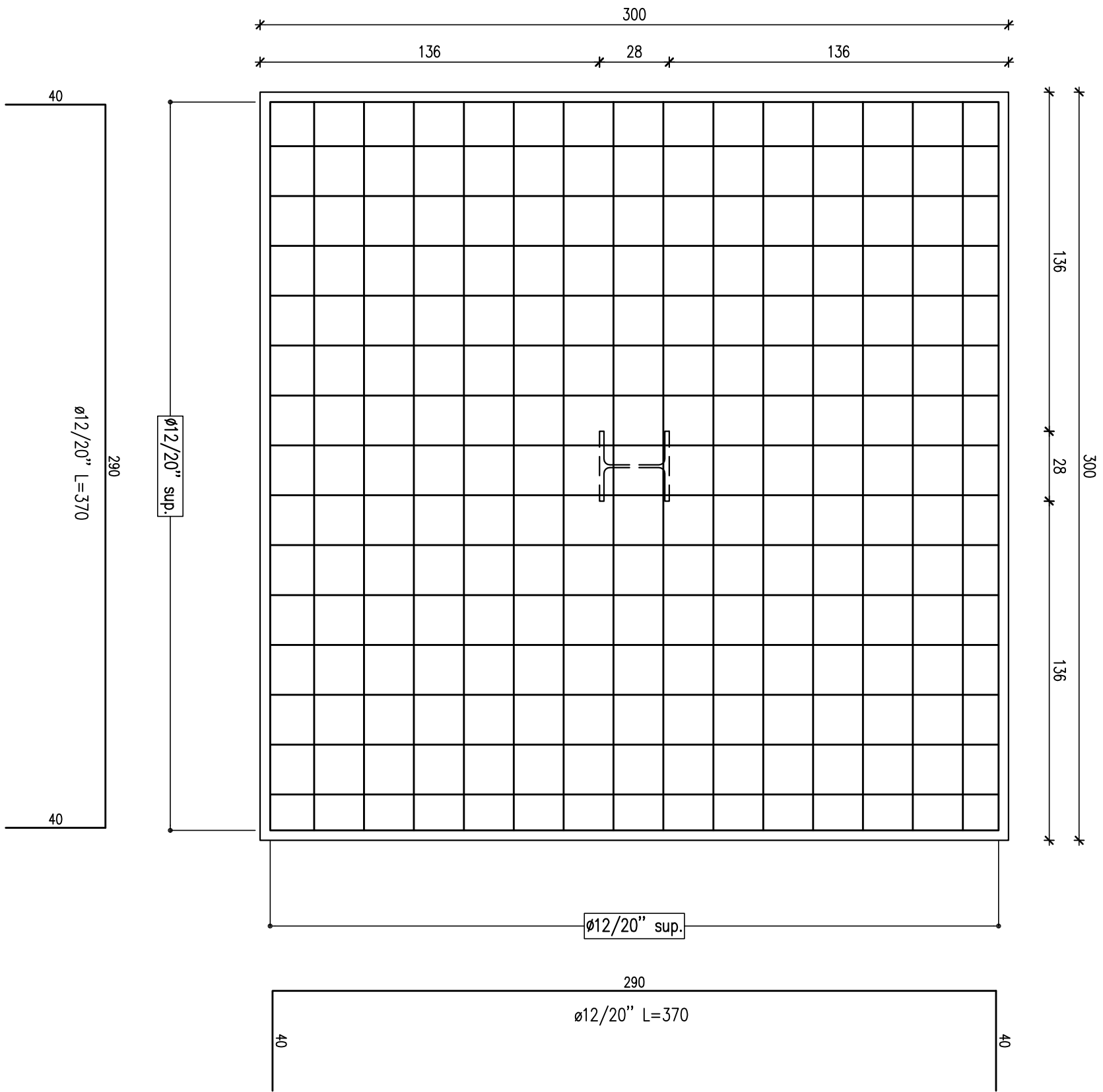
Plinto P6-P7-P8-P9-P10

Scala 1:20



Armadura superiore

Scala 1:20

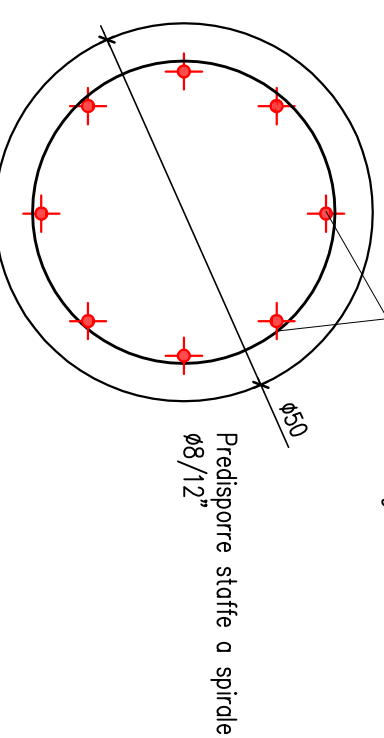


Armadura poli ø50 L=15 m

Scala 1:10

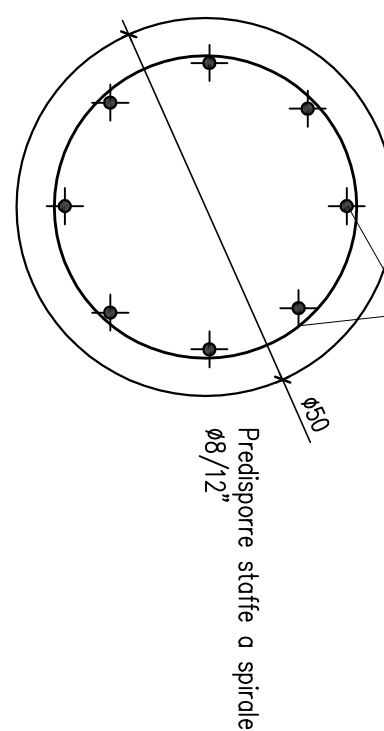
SEZIONE DA TESTA PALO A -8,00 m

Armadura longitudinale 8ø20



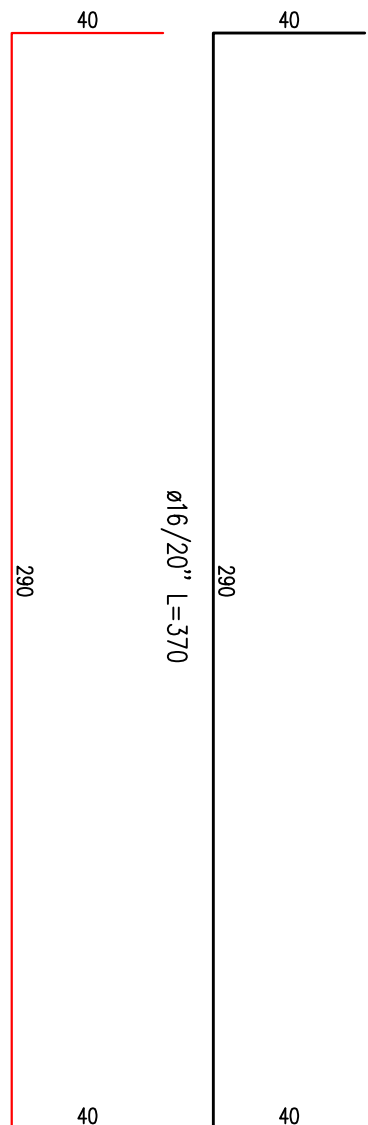
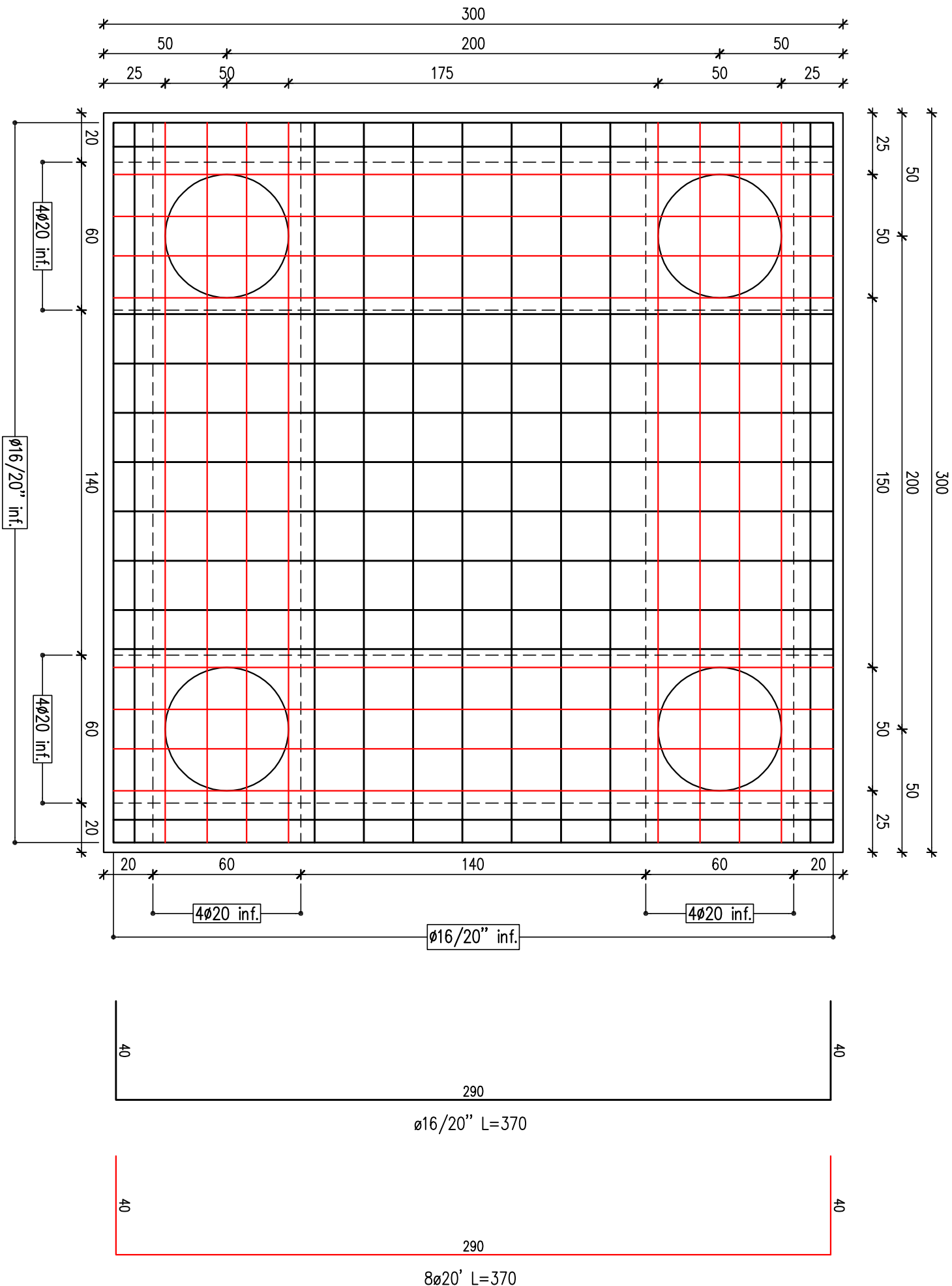
SEZIONE DA -8,00 m A -15,00 m

Armadura longitudinale 8ø16



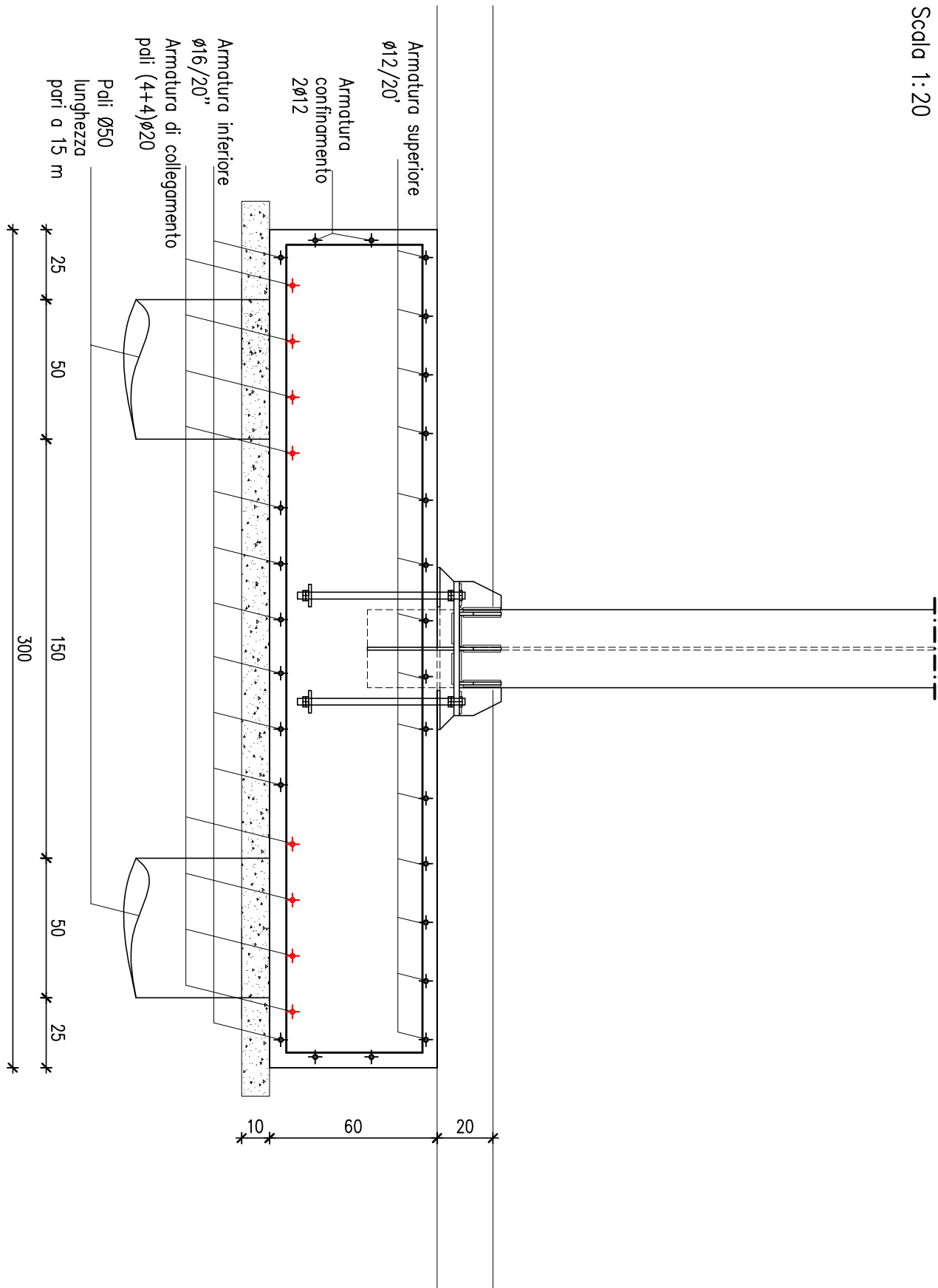
Armadura inferiore

Scala 1:20



Sezione a-a

Scala 1:20

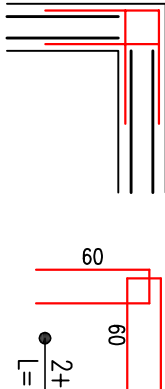


CARATTERISTICHE DEI MATERIALI

CALCESTRUZZO PER FONDAZIONI (UNI EN 206-1, UNI 11104, D.M. 17-01-2018)	
Resistenza cubica caratteristica (a 28 gg) :	$f_{ck} > 25$ N/mm ²
Dimensione massima dell'aggregato :	$\phi_{max} < 25$ mm
Classe di esposizione ambientale :	XC2
Classe di consistenza allo scorcio :	S3
Rapporto acqua/cemento massimo :	$A/C < 0,60$
Copriero 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) :	$f_{ck} > 25$ N/mm ²
Dimensione massima dell'aggregato :	$\phi_{max} < 20$ mm
Classe di esposizione ambientale :	XC1
Rapporto acqua/cemento massimo :	S4
Copriero nominale (ove non specificato) :	$A/C < 0,60$
ACCIAIO (EN 10080, UNI EN ISO 15630-1, UNI EN ISO 15630-2)	
Acciaio ad adherenza migliorata B450C (controllo in stabilimento)	$f_{yk} > 450$ N/mm ²
– Tensione caratteristica di snervamento :	$f_{tk} > 540$ N/mm ²
– Tensione caratteristica di rottura :	$A_{gk} > 7,5$ %
– Allungamento :	$f_{yk} > 450$ N/mm ²
– Tensione caratteristica di snervamento :	$f_{tk} > 540$ N/mm ²
– Tensione caratteristica di rottura :	$A_{gk} > 7,5$ %
ACCIAIO PER STRUTTURE METALLICHE (UNI EN 10025-2, UNI EN 10210, UNI EN 10219-1)	
Acciaio per tralicci a caldo S355JR	$f_{yk} > 355$ N/mm ²
– Tensione caratteristica di snervamento :	$f_{tk} > 510$ N/mm ²
– Tensione caratteristica di rottura :	

NOTE E PRESCRIZIONI D'OPERA

- Valutare accuratamente i getti
- E' vietato qualsiasi oggetto d'acqua in cantiere
- Per le barre di armatura (ove non specificato)
 - Sovraposizione minima
 - Ancoraggio minimo
- Montefini per prove di piegamento a 90° e successivo raddrizzamento senza cicliche
 - Diametro minimo
 - $\phi < 12$ mm
 - 12 mm $< \phi < 16$ mm
 - 16 mm $< \phi < 25$ mm
 - 25 mm $< \phi < 40$ mm
 - 40 mm $< \phi < 60$ mm
 - 60 mm $< \phi < 80$ mm
 - 80 mm $< \phi < 100$ mm
- Le reti elettrosaldate delle solette devono sovrapporsi per almeno due maglie
- La quale planimetria delle solette dovranno sempre essere verificate in fase di esecuzione dei lavori contestualmente alla quota +0,00 e stato preso in considerazione del finto 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 cordoli 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: lavoro.public@comune.castel-maggiore.bo.it
pec: comune.castelmaggiore@cert.provincia.bo.it
T +39 0516386751

S.B.A.R.C.H. 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@airchowdpec.it
Arch. Federico BARGONE
Arch. Francesco BARTOLUCCI
Arch. Enrico AULETTA
Ing. Luigi LUCIOLI
Per. Ing. Giorgio DEMOFONTI
Ing. Stefano ROSMANI



OGGETTO:	DATA
PROGETTO DEFINITIVO/ESECUTIVO	Febbraio 2020
TAVOLA:	SCALA
Corpo 1 _ Plinti P6-P7-P8-P9-P10	1:20 - 1:10

PDE-ST_3.39

NOTE:

REV: