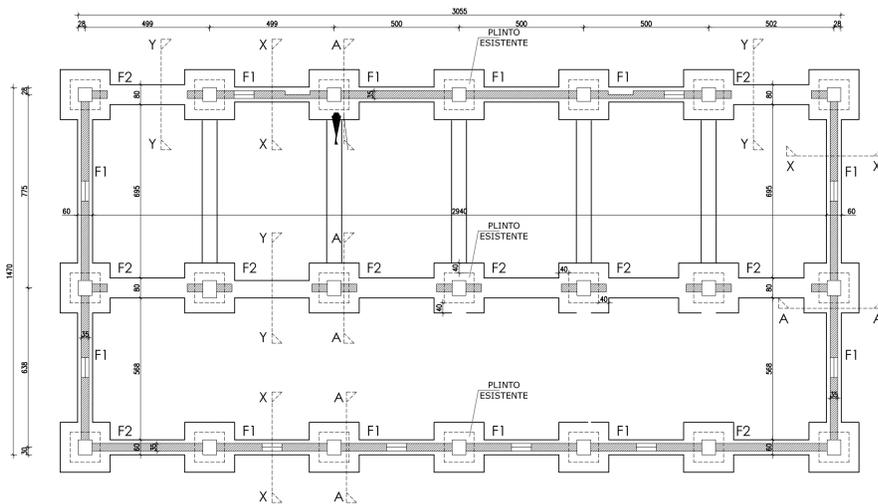
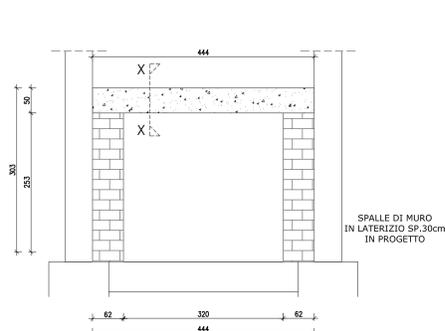


ATT.NE IL PESO DEI FUTURI TAMPONAMENTI AL PIANO PRIMO PUO' FAR AUMENTARE MOLTO LA MASSA SISMICA

PIANTA FONDAZIONI
scala 1:100

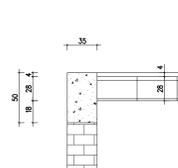


TRAVE - T11
scala 1:50

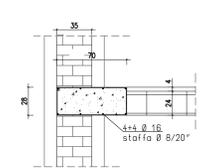


N.B. VERIFICARE IN CANTIERE LE DIMENSIONI DEI PLINTI ESISTENTI

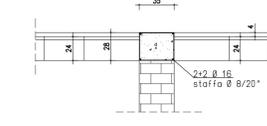
TRAVE - T12
sez. X-X
scala 1:25



CORDOLO C1
scala 1:25

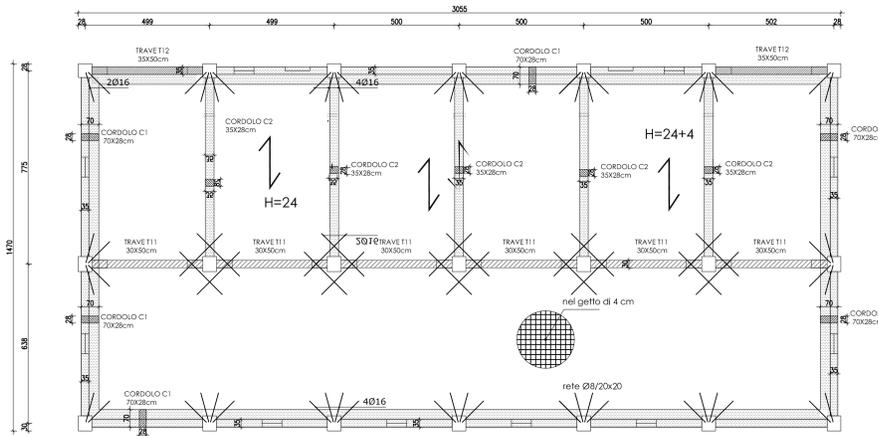


CORDOLO C2
scala 1:25



CONSIDERARE 100-120 KG/MC DI ARMATURA PER TRAVI E CORDOLI

PIANTA SOLAIO
scala 1:100

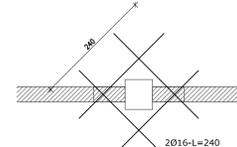


DISPOSIZIONE DI MASSIMA DELLE MURTURE PORTANTI NEL CASO SI USASSE MURATURA ORDINARIA, SP.>35cm.

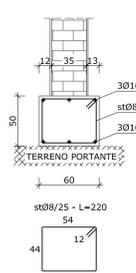
PART. FERRI NEL GETTO
scala 1:25



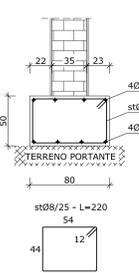
PART. FERRI NEL GETTO
scala 1:25



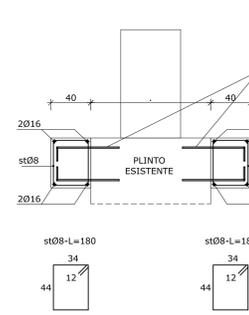
FONDAZIONE F1
sez. X-X
scala 1:25



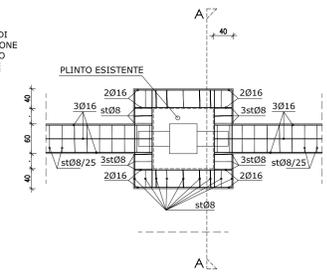
FONDAZIONE F2
sez. Y-Y
scala 1:25



SEZIONE A-A
scala 1:25



PIANTA PLINTO
scala 1:50



LA SOLUZIONE MIGLIORE DAL PUNTO DI VISTA DELLA RESISTENZA SISMICA DEI MURI, SAREBBE QUELLA DI DISPORRE ALCUNE PARETI IN C.A. O IN MURATURA ARMATA, (CONTINUI DAL TETTO ALLA FONDAZIONE) CHE FACCIANO DA CONTROVENTO ASSORBENDO TUTTO LO SFORZO SISMICO PER POI AVERE PIU' LIBERTA' NELLA DISPOSIZIONE DEI RESTANTI TAMPONAMENTI. AL CONTRARIO COSTRUIENDO TUTTO IN MURATURA ORDINARIA SONO NECESSARIE NUMEROSE MURATURE PORTANTI (POROTON P800) DI SPESSORI NOTEVOLI E L' UTILIZZO DI MALTA M15.

MATERIALI

CALCESTRUZZO ARMATO

Calcestruzzo a prestazione garantita in base alla UNI EN 206-1:2006 e UNI 11104:2004

STRUTTURA	Classe di resistenza min.	Copriferro [cm]	Classe di esposizione	Classe di consistenza	Ø max. inerte [mm]
Magrone :	C12/15 (Ex Rck 150)	-	X0	-	-
Fondazioni, muri controterra :	C25/30 (Ex Rck 300)	4	XC2	S3	30
Strutture in elevazione :	C25/30 (Ex Rck 300)	3	XC2	S4	20

-Denominazione normalizzata del cemento (UNI EN 197-1) : Cemento Portland EN 197-1 - CEM I 32.5 R
-Controllo accettazione tipo A (Tipo B per volumi complessivi di calcestruzzo superiori a 1500 mc)

Tutte le caratteristiche sopra indicate devono essere riportate nella bolla di consegna o documento equivalente e il materiale deve possedere **marcatura CE** ed essere certificato, ovvero possedere la dichiarazione di conformità.

ACCIAIO DA C.A.

Acciaio ad aderenza migliorata **B450C** controllato in stabilimento, saldabile:
-Tensione caratteristica di snervamento : $f_{yk} > 450$ MPa
-Tensione caratteristica di rottura : $R_k > 540$ MPa
-Controllo accettazione (NTC 14/01/08 # 11.3.2.11.3)

Ogni fornitura deve essere accompagnata da Attestato di Qualificazione dei prodotti utilizzati, estremi dell'attestato di avvenuta dichiarazione di attività recante il logo (su DDT, Documento di trasporto) e l'attestato di esecuzione delle prove emesso dal laboratorio ufficiale incaricato del controllo in stabilimento

PRESCRIZIONI D'OPERA

LUNGHEZZA DI SOVRAPPOSIZIONE DEI FERRI (ove non indicato)



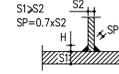
Ø [mm]	6	8	10	12	14	16	18	20	22	24
lb [cm]	40	50	60	75	85	100	110	120	135	145

LUNGHEZZA DI ANCORAGGIO DEI FERRI (ove non indicato): $l_{bd} = 40Ø$

ACCIAIO DA CARPENTERIA

ACCIAIO S275 SALDABILE
BULLONERIA CLASSE 8.8

SEZIONE TIPICA SALDATURA:
LE SALDATURE A CORDONI D'ANGOLO OVE NON INDICATE, VANNO COSI' REALIZZATE :



NORMATIVA: NTC 2008
METODO DI CALCOLO: STATI LIMITE
ZONA SISMICA: 4
NEVE: Zona II
VENTO: Zona I (<200m s.l.m.)

Rd di progetto terreno (approssimo 2 NTC08) : 1.30 kg/cmq

CARICHI

	SOLAIO COPERTURA IN LEGNO	SOLAIO INTERMEDIO h24+4
ACCIDENTALE	150 kg/mq	200 kg/mq
PERMANENTE	60 kg/mq	200 kg/mq
PESO PROPRIO	100 kg/mq	365 kg/mq
TOTALE	310 kg/mq	765 kg/mq

VARIANTI:

Studio Tecnico
Ing. DEMETRIO ROSIGNOLI
Ing. GIULIO ROSIGNOLI

Progettazioni edili e Strutturali
Via Matteotti 288 - Acquafredda s/C (Mn)
46011 tel.0376/79512 fax.0376/790147
mail : ing.rosignoli@comnetnet.it

PROGETTO PER RICAVAREA UTORESSE

UNICA

COMITENTE: CIRLA ELISABETTA

DATA: 30.07.13

LOCALIZZAZIONE: PORTO MANTOVANO (MN)

SCALA: varie

OGGETTO: PROGETTO DI MASSIMA

DESEGNATORE: G.R.