

prescrizioni materiali e note generali

STRUTTURE ESISTENTI (ch - report di indagine)

Calcestruzzo gettato in opera
Acciaio in barre tonde
Acciaio da carpenteria

NUOVE STRUTTURE IN CALCESTRUZZO ARMATO
Calcestruzzo gettato in opera NI C30/37 (Rck 400 daN/cm²)
Nagione NI C12/15 (Rck 150 daN/cm²)
Acciaio tipo B450C (AD A10G - fyk = 450 daN/cm²)
Nelle strutture in c.a. il copriferro sarà:
1. in fondazione cm 5,0 (come da elaborati)
2. in elevazione cm 2,5 (come da elaborati)

OPERE A CARPENTERIA METALLICA
Profilati in acciaio NI S275 (fy 430)
Bulloni classe 8.8, RkH >= 300,0 MPa - UNI 20898-2, M14

FIBRE DI CARBONIO
Fibre di carbonio uniaxiali e quadriassiali (FRP) - vedi schede tecniche fax. IWS.04

BLOCCHI IN LATEROZIO PER NUOVE MURATURE

Caratteristiche tecniche del blocco
POROTON serie 800
Percentuale di foratura (Ø)
Caratteristiche geometriche
Peso specifico apparente
Resistenza meccanica
resistenza caratteristica a compressione
nella direzione dei carichi verticali
resistenza caratteristica a compressione
in direzione ortogonale ai carichi verticali
e nel piano della muratura

%Øs45
conformi a norme vigenti
kg/mc 800-900
N/mmq 28
kg/cm² 180
N/mmq 21,5
kg/cm² 215

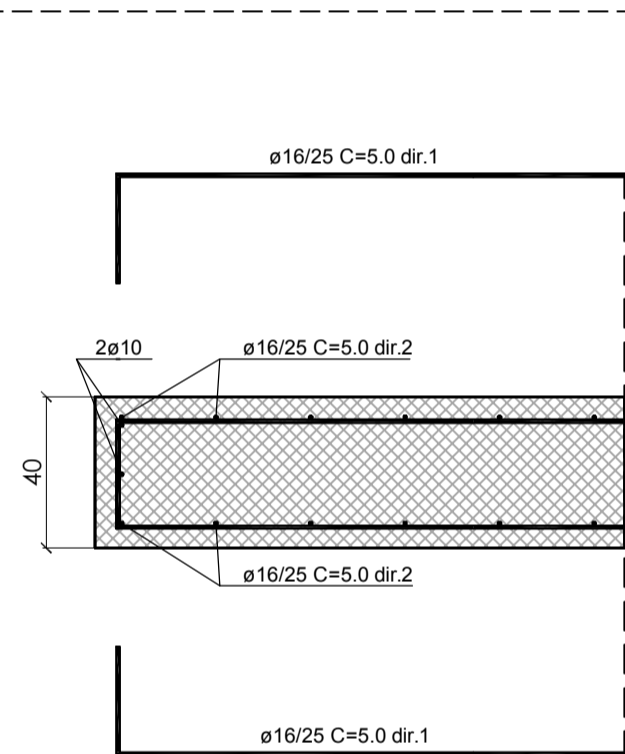
MALTA PER STRUTTURE IN ELEVAZIONE

Legante idraulico per malte di allestimento e intonaco armato
Caratteristiche tecniche (a 28gg):
Resistenza a compressione (MPa):
Resistenza a taglio (MPa):
Modulo elastico (MPa):

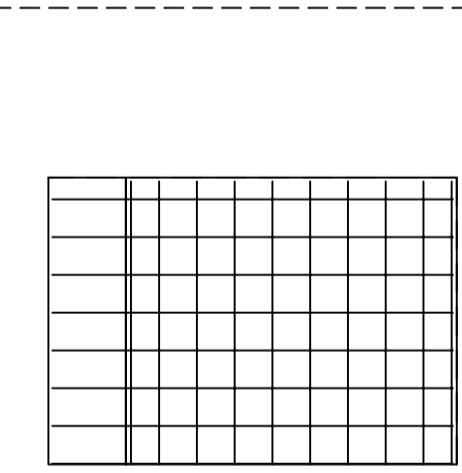
> 15 classe M15
0,15
10.000,0

NOTE GENERALI

Tutte le misure riportate nei disegni sono da ritenersi indicative e devono essere verificate dall'appaltatore prima di procedere a qualsiasi lavorazione con la D.L.
Le quote di rifinito indicate in carpenteria sono da confrontare con quelle architettoniche e da concordare con la D.L.
Le quote di imposta delle fondazioni, a seguito degli scavi dovranno essere concordate con la D.L.
Diametro non inferiore a:
1. per sponde dei casseri 5 gg
2. per punte delle travi 12 gg
3. per punte dei solai 8 gg
4. per punte degli sgabelli 14 gg

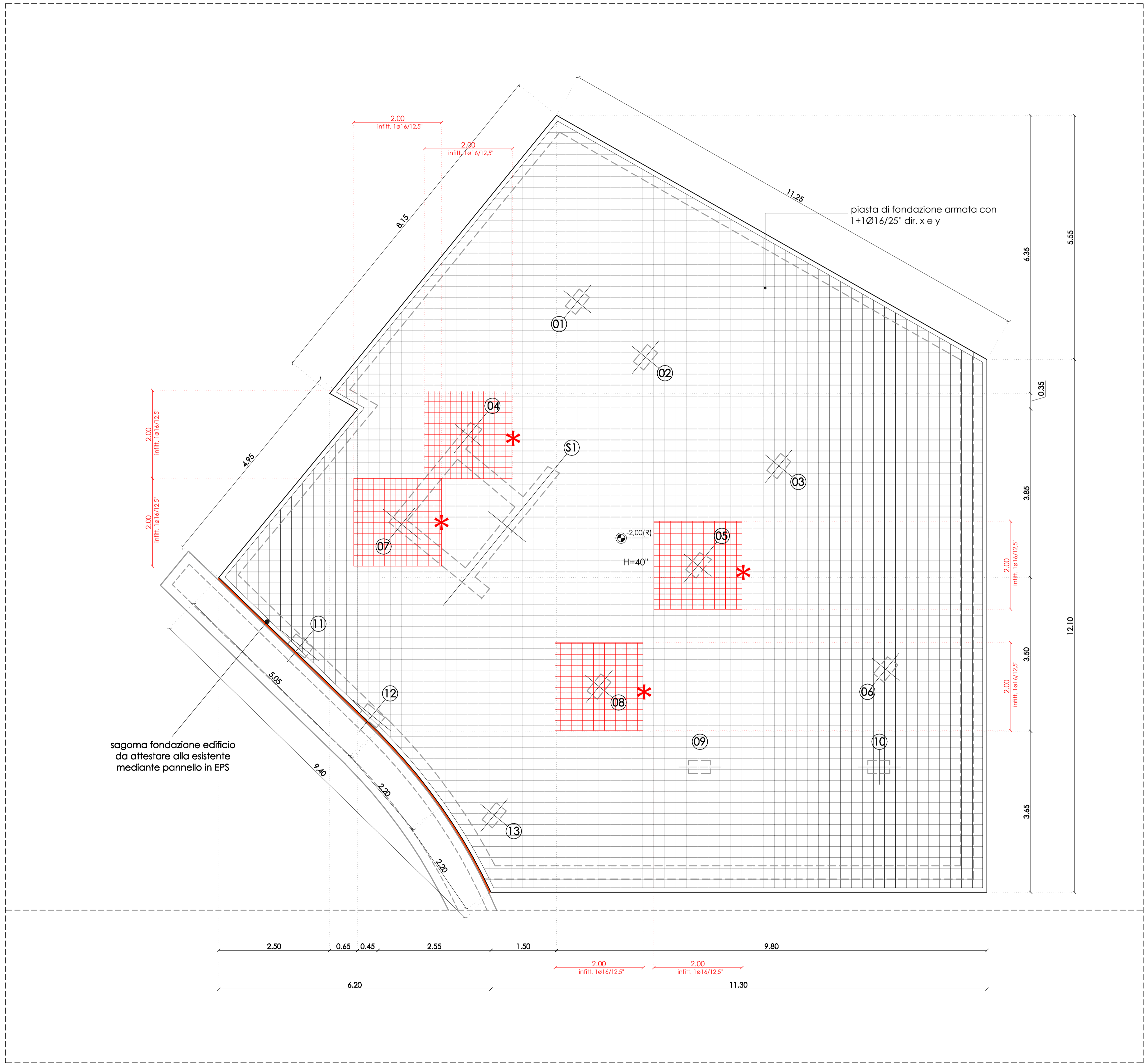


armatura piastra di fondazione scala 1:20

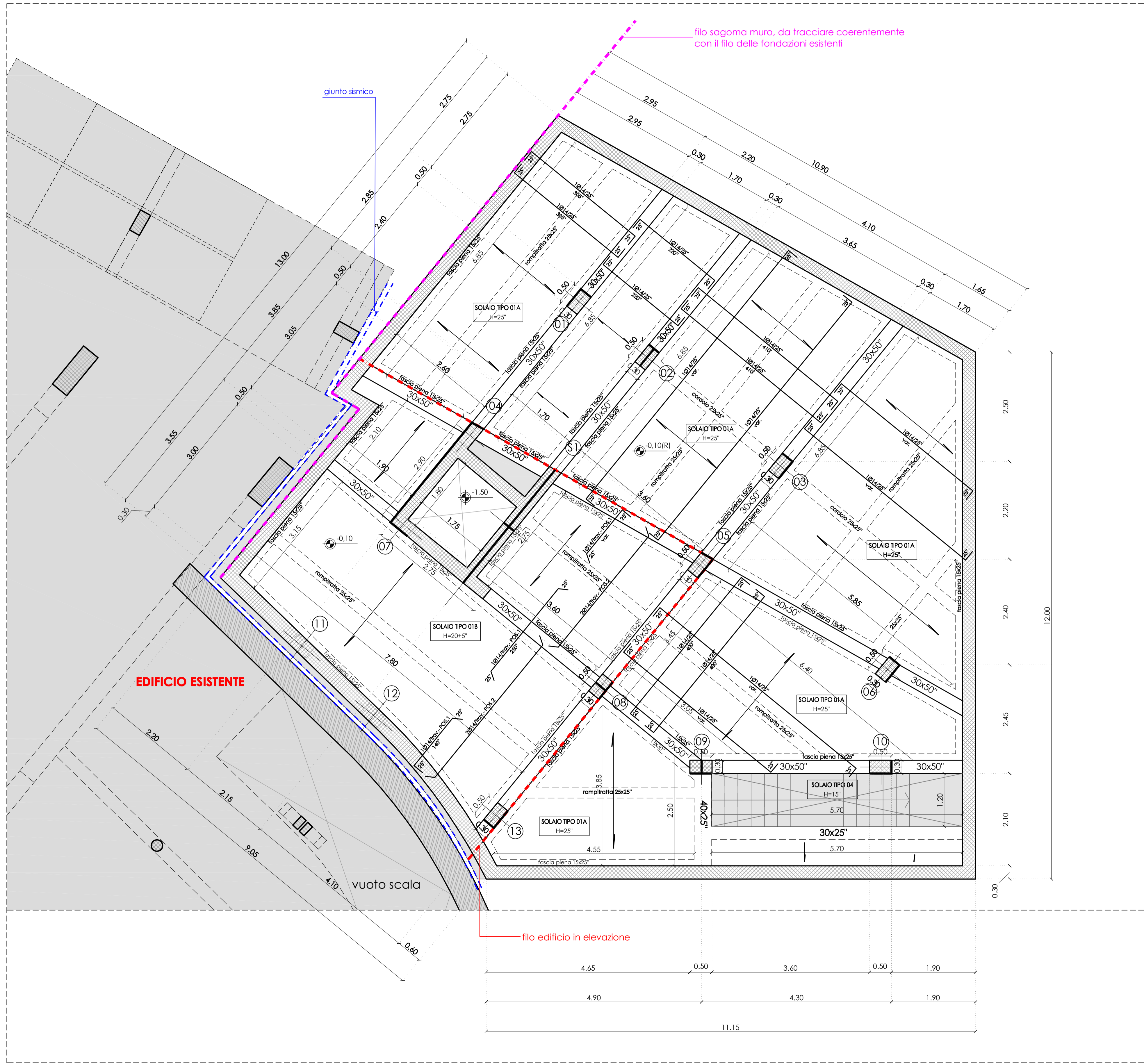


armatura setti scala 1:50

Legature				
Zona	Ø	Passo Oriz.	Passo Vert.	
Non Conf	8	25	25	
Conf	8	25	25	



carpenteria delle fondazioni scala 1:50



carpenteria a quota 0,00 (a quota calpestio piano terra) scala 1:50

analisi dei carichi

SOLAIO TIPO 1 - (Solaio piano intermedio)			
Solaio monotrave con travetti ad armatura lenta con tralicci (Htrav. 36,5")			
G1	Peso proprio elementi strutturali		3,60 kN/mq
G2	Peso proprio elementi non strutturali		2,90 kN/mq
A	Carico d'esercizio		5,00 kN/mq
Totale			11,50 kN/mq
SOLAIO TIPO 2A - (Solaio a copertura dell'interato - esterno)			
Plastrin in c.a. gettata in opera			
G1	Peso proprio elementi strutturali		6,25 kN/mq
G2	Peso proprio elementi non strutturali		2,15 kN/mq
A	Azioni variabili		0,80 kN/mq
A	Carico neve - zona II		0,80 kN/mq
A	Carico d'esercizio (Solaio carrabile)		10,00 kN/mq
Totale			19,90 kN/mq
SOLAIO TIPO 1B - (Solaio a copertura dell'interato - interno)			
Solaio monotrave con travetti ad armatura lenta con tralicci (Htrav. 36,5")			
G1	Peso proprio elementi strutturali		3,20 kN/mq
G2	Peso proprio elementi non strutturali		2,40 kN/mq
A	Carico d'esercizio		5,00 kN/mq
Totale			10,60 kN/mq
SOLAIO TIPO 2 - (Solaio di copertura)			
Solaio monotrave con travetti ad armatura lenta con tralicci (Htrav. 36,5")			
G1	Peso proprio elementi strutturali		3,60 kN/mq
G2	Peso proprio elementi non strutturali		7,10 kN/mq
A	Azioni variabili		0,80 kN/mq
A	Carico neve - zona II		0,80 kN/mq
A	Carico d'esercizio		0,50 kN/mq
Totale			12,80 kN/mq
SOLAIO TIPO 2A - (Solaio di copertura - sbalzo)			
Solaio monotrave con travetti ad armatura lenta con tralicci (Htrav. 36,5")			
G1	Peso proprio elementi strutturali		3,60 kN/mq
G2	Peso proprio elementi non strutturali		2,10 kN/mq
A	Azioni variabili		0,80 kN/mq
A	Carico neve - zona II		0,80 kN/mq
A	Carico d'esercizio		5,00 kN/mq
Totale			11,90 kN/mq
SOLAIO TIPO 3 - (Copertura vano ascensore)			
Plastrin in c.a. gettata in opera			
G1	Peso proprio elementi strutturali		5,00 kN/mq
G2	Peso proprio elementi non strutturali		0,70 kN/mq
A	Azioni variabili		0,80 kN/mq
A	Carico neve - zona II		0,80 kN/mq
A	Carico d'esercizio		0,50 kN/mq
Totale			7,80 kN/mq
SOLAIO TIPO 4 - (Solella rampante per scala esterna)			
Solella in c.a. gettata in opera			
G1	Peso proprio elementi strutturali		3,75 kN/mq
G2	Peso proprio elementi non strutturali		1,25 kN/mq
A	Azioni variabili		0,80 kN/mq
A	Carico neve - zona II		0,80 kN/mq
A	Carico d'esercizio		4,00 kN/mq
Totale			9,60 kN/mq
A	Azione orizzontale		2,00 kN/mq
MURATURE DI TOMPAIGNO DA 30 cm VUOTO PIU' PIENO			
G1	Peso proprio elementi non strutturali		3,00 kN/mq
Peso muratura a ml (H=4,50 ml)			19,50 kN/mq
Totale			22,50 kN/mq

CALCOLO DEL GIUNTO SISMICO - BLOCCO SERVIZI (BLOCCO S)			
Spostamento = d1+d2 = 9,00 cm + giunto sismico = 10 cm			
d1 =	spostamento edificio esistente alla stessa quota del realizzando	= $\frac{A_g \times 5}{0,5 \times 100} \times H$	= 4,87 cm
d2 =	spostamento edificio da eseguire (analisi dinamica 7.3.3.3 N.C. 2008, dt. relazione di calcolo)		= 4,93 cm

Comune di Bari
Regione Puglia
Fondazione
Apulia Film
Commission

Restaura e Ristrutturazione
del Palazzo del Mezzogiorno -
Padiglione 81 della Fiera del Levante -
per la sede della
APULIA FILM HOUSE
progetto esecutivo

coordinamento generale progettazione
progettazione esecutiva architettonica:
arch. Mauro Saito
via Cardinale M. Merelli, n. 32 - 70134 Bari - 080.5093952 - saito@maurosaito.it
con arch. Italo Giacomello, arch. Michele Luzzi
progetto esecutivo struttura, interventi di miglioramento sismico,
coordinamento delle scavo:
esse Ingegneria s.r.l.
viale Vito Veneto, n. 11 - 70132 Bari - 080.5274160 - info@esseingegneria.it
ing. Nicola Stefanelli
arch. Micaela Pignatelli
con: geom. Paolo D'Amico, Felice Di Cillo, ing. Umberto Gallo,
geom. Mario Modugno, ing. Guido Pascoli, ing. Giuseppe Sella
Incarichi tecnologici e speciali, piano di manutenzione:
ing. Massimiliano Quarta
via Cardinale M. Merelli, n. 32 - 70134 Bari - 080.5093952 - quartamg@es.it
con: ing. Sabina Saffirio, ing. Roberto Scatena,
di. Francesco Di Porto, ing. Nicola M. Ugenti
consulente per la museologia e la tecnologia audiovisiva:
ing. Raphael Mayer Aboav
geologia: dott. geo. Antonio Greco
indagini e diagnostica: Landini & U. Calò & C. s.n.c.
responsabile unico del procedimento (Fondazione Apulia Film Commission)
dott. Silvio Maselli

PROGETTO STRUTTURALE - NUOVI
INSERIMENTI E INTERVENTI DI
MIGLIORAMENTO SISMICO
BLOCCO 01 - CARPENTERIA A QUOTA FONDAZIONE E A QUOTA 0,00
NI.01
scala 1:50 archivio 1111 settembre 2013