prescrizioni materiali e note generali

STRUTTURE ESISTENTI (cfr - report di indagine)
Calcestruzzo gettato in opera
Acciaio in barre tonde
Acciaio da carpenteria

NUOVE STRUTTURE IN CALCESTRUZZO ARMATO
Calcestruzzo gettato in opera NT C30/40 (Rck 400 daN/cmq)
Magrone NT C12/15 (Rck 150 daN/cmq)
Acciaio tipo B450C (FeD.MIG - FeK = 4500 daN/cmq)
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 NT S275 (Fe 430)
Bulloni classe 8.8, fk.N >= 360,0 MPa - UNI 20898-2, M14

FIBRE DI CARBONIO
Fibre di carbonio unioassiali e quadriassiali (FRP)- vedi schede tecniche tipv. IMS.04

BLOCCHI IN LATERIZIO PER NUOVE MURATURE
Caratteristiche tecniche del blocco
POROTON serie 800
Percentuale di foratura (Ø) %≥45
Caratteristiche geometriche conformi a norme vigenti
Peso specifico apparente kg/mc 800÷900
Resistenza meccanica:
resistenza caratteristica a compressione N/mmq ≥8
nella direzione dei carichi verticali kg cmq ≥80
resistenza caratteristica a compressione
in direzione ortogonale ai carichi verticali N/mmq ≥1,5
e nel piano della muratura kg cmq ≥15

MALTA PER STRUTTURE IN ELEVAZIONE
Leggera idraulica per malte di allettamento e intonaco armato
Caratteristiche tecniche (a 28gg):
Resistenza a compressione (Mpa): > 15 classe M15
Resistenza a taglio(Mpa): 0,15
Modulo elastico (Mpa): 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 rustico 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.
Disarmo non anteriore a:
1. per sponde dei casset.5 gg
2. per puntelli delle travi 12 gg
3. per puntelli dei solai 8 gg
4. per puntelli degli aggetti 14 gg

ARMATURA TRAVI IN C.A.
- quota +5,76
travi S1-02/S1-S3 da armare con 3+3 Ø18 e staffe Ø8/10"
cordoli 35x35" - da armare con 4+4 Ø12 e staffe Ø8/15"
cordoli 35x35" e sbalzo - da armare con mollette 4+4 Ø14 e staffe Ø8/15"
fascia piena 15x25"- da armare con 2+2Ø14 e staffe Ø8/20"
rompitratta 25x25" - da armare con 3+3Ø14 e staffe Ø8/20"
- quota +9,65
travi S1-02/S1-S3 da armare con 3+3 Ø18 e staffe Ø8/10"
cordoli 35x35" - da armare con 4+4 Ø12 e staffe Ø8/15"
cordoli 35x35" e sbalzo - da armare con mollette 4+4 Ø14 e staffe Ø8/15"
fascia piena 15x25"- da armare con 2+2Ø14 e staffe Ø8/20"
rompitratta 25x25" - da armare con 3+3Ø14 e staffe Ø8/20"
- quota +13,65
travi S1-02/S1-S3 da armare con 3+3 Ø18 e staffe Ø8/10"
trave S2-S3-S4 da armare con 13+13 Ø18 e 2+2Ø14 di parete con staffe Ø8/20" e infittimento Ø8/10"
trave 01-02 da armare con 7+7 Ø18 e 5+5Ø12 di parete con staffe Ø8/20" e infittimento Ø8/10"
cordoli 35x35" - da armare con 4+4 Ø12 e staffe Ø8/15"
cordoli 35x35" e sbalzo - da armare con mollette 4+4 Ø14 e staffe Ø8/15"
fascia piena 15x25"- da armare con 2+2Ø14 e staffe Ø8/20"
rompitratta 25x25" - da armare con 3+3Ø14 e staffe Ø8/20"

N.B. Per la realizzazione del telaio in c.a. costituito da pilastri 20x20" e cordoli di piano, per murature di tompagno e formazione bucature, prevedere firanti di cacciata per armatura dei pilastrini

Comune di Bari
Regione Puglia
Fondazione Apulia Film Commission

Restauro 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 Sàito
via Cardassi M. Mimmo, n. 50 - 70124 Bari - 080.5559562 - saitoba@mauroseito.it
con arch. Rosa Giacomobello, arch. Michele Lizzi

progetto esecutivo strutture, interventi di miglioramento sismico,
coordinamento della sicurezza:
essa ingegneria s.r.l
corso Vittorio Emanuele n. 5, 171 - 70122 Bari - 080.5210483 - info@essaingegneria.it
Ing. Nicola Stefanelli
arch. Micaela Pignatelli
con: geom. Paolo Dorao, Felice Di Chito, ing. Umberto Gallo,
geom. Mauro Modugno, ing. Gloria Picirelli, ing. Giuseppe Sofo

impianti tecnologici e speciali, piano di manutenzione:
ing. Massimiliano Quarta
via Cardassi M.Mimmo, n. 50 - 70124 Bari - 080.5559562 - quartaingegneria@gmail.com
con: ing. Sabina Solferio, ing. Roberto Sabato,
p.i. Francesco Di Pompo, ing. Nicola M. Ligenti

consulente per la museologia e le tecnologie audiovisive:
ing. Raphael Meyer Abozov
geologia: dott. geol. Antonino Greco
indagini e diagnostica: Landnet di G. Colò & C. s.n.c.

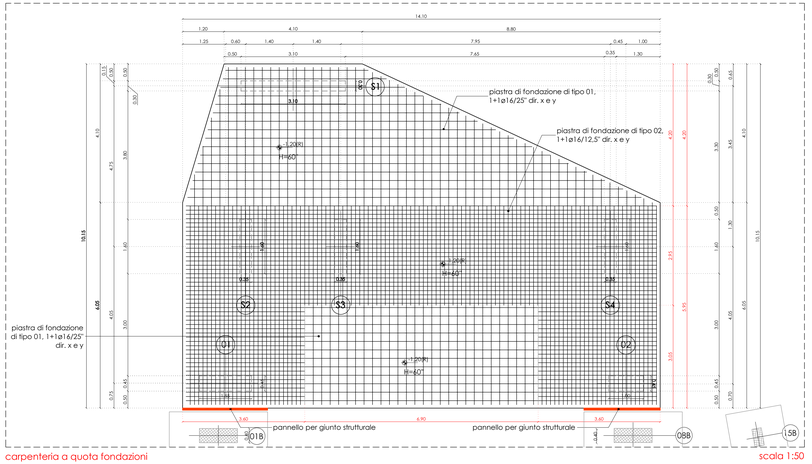
responsabile unico del procedimento (Fondazione Apulia Film Commission)
dott. Silvio Maselli

PROGETTO STRUTTURALE - NUOVI INSERIMENTI E INTERVENTI DI MIGLIORAMENTO SISMICO

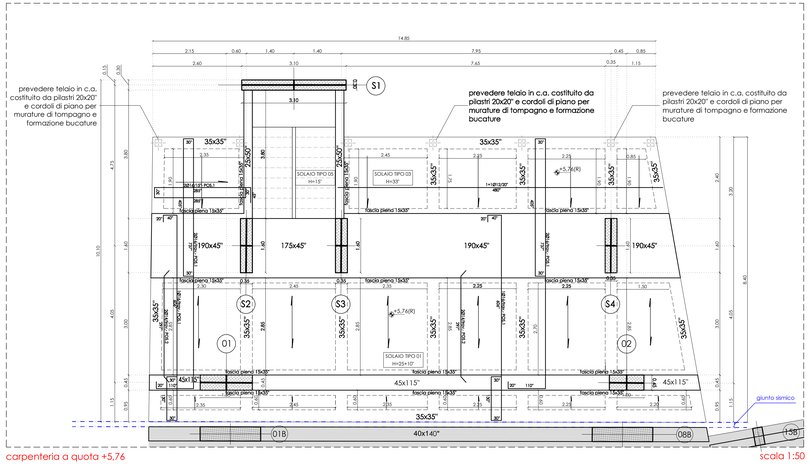
BLOCCO 02 - CARPENTERIE AI VARI IMPALCATI

NI.03

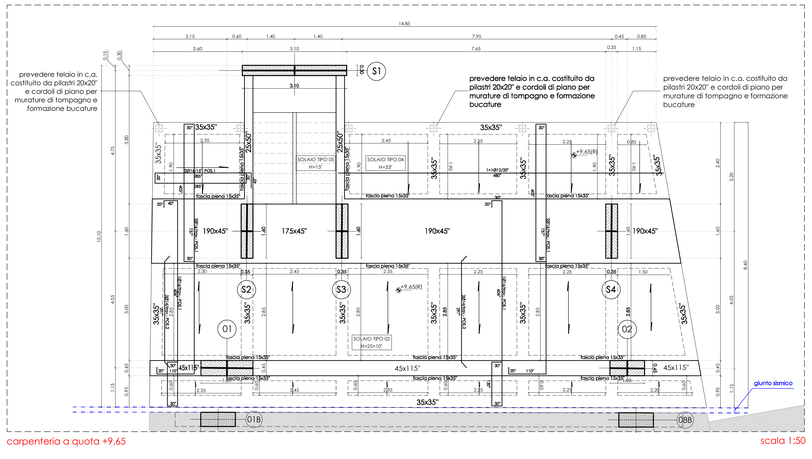
scala 1:50 archivio 1111 settembre 2013



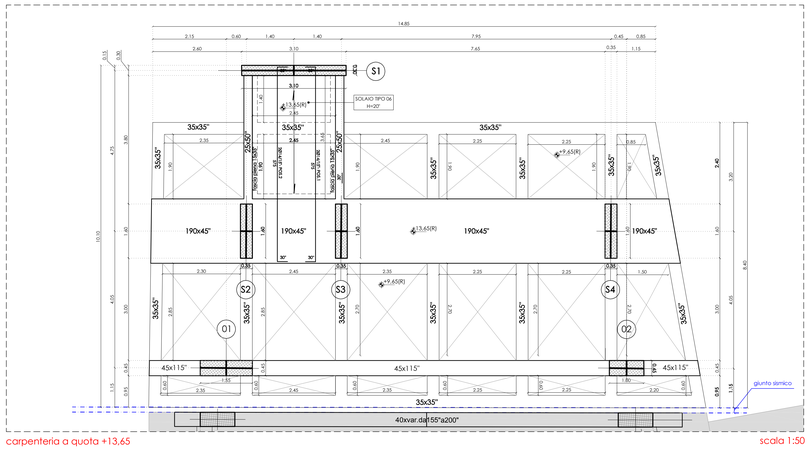
carpenteria a quota fondazioni — scala 1:50



carpenteria a quota +5,76 — scala 1:50



carpenteria a quota +9,65 — scala 1:50



carpenteria a quota +13,65 — scala 1:50

analisi dei carichi

1 SOLAIO TIPO 1 - (Solaio piani intermedi)
Solaio monotrave con travetti ad armatura lenta con traliccì (Wmax 35,5")

G1	Peso proprio elementi strutturali Solaio h=25+30"	4,85 KN/mq
G2	Peso proprio elementi non strutturali	2,40 KN/mq
Q_k	Carico d'esercizio (cat. C1, tab. 3.1.II., D.M. 14.01.2008)	5,00 KN/mq
	Totale	12,25 KN/mq

2 SOLAIO TIPO 2 - (Solaio di copertura)
Solaio monotrave con travetti ad armatura lenta con traliccì (Wmax 35,5")

G1	Peso proprio elementi strutturali Solaio h=25+30"	4,85 KN/mq
G2	Peso proprio elementi non strutturali	2,10 KN/mq
A	Azioni variabili Carico neve - zona III	0,80 KN/mq
Q_k	Carico d'esercizio (cat. H1, tab. 3.1.II., D.M. 14.01.2008)	5,00 KN/mq
	Totale	11,75 KN/mq

3 SOLAIO TIPO 3 - (Solaio sbalzi)
Piastra in c.a. gettata in opera

G1	Peso proprio elementi strutturali Solaio h=35"	8,25 KN/mq
G2	Peso proprio elementi non strutturali	2,40 KN/mq
Q_k	Carico d'esercizio (cat. C1, tab. 3.1.II., D.M. 14.01.2008)	5,00 KN/mq
	Totale	15,65 KN/mq

4 SOLAIO TIPO 4 - (Solaio di copertura - sbalzi)
Piastra in c.a. gettata in opera

G1	Peso proprio elementi strutturali Solaio h=35"	8,25 KN/mq
G2	Peso proprio elementi non strutturali	2,40 KN/mq
A	Azioni variabili Carico neve - zona III	0,80 KN/mq
Q_k	Carico d'esercizio (cat. H2, tab. 3.1.II., D.M. 14.01.2008)	5,00 KN/mq
	Totale	16,45 KN/mq

5 SOLAIO TIPO 5 - (Soletta rampante per scala interna)
Soletta in c.a. gettata in opera

G1	Peso proprio elementi strutturali Solaio h=15cm	3,75 KN/mq
G2	Peso proprio elementi non strutturali	3,25 KN/mq
Q_k	Carico d'esercizio (cat. C2, tab. 3.1.II., D.M. 14.01.2008)	4,00 KN/mq
	Totale	7,00 KN/mq
P_k	Azione orizzontale	2,00 KN/mq

6 SOLAIO TIPO 6 - (Copertura vano scala)
Piastra in c.a. gettata in opera

G1	Peso proprio elementi strutturali Soletta h = 20"	5,00 KN/mq
G2	Peso proprio elementi non strutturali	0,70 KN/mq
A	Azioni variabili Carico neve - zona III	0,80 KN/mq
Q_k	Carico d'esercizio (cat. H1, tab. 3.1.II., D.M. 14.01.2008)	0,50 KN/mq
	Totale	7,00 KN/mq

M1 MURATURE DI TOMPAGNO DA 30cm VUOTO PER PIENO

G2	Peso proprio elementi non strutturali	3,00 KN/mq
	Peso muratura a ml (H=3,55 ml)	Totale 10,65 KN/ml

CALCOLO DEL GIUNTO SISMICO - AMPLIAMENTO FAVIA (BLOCCO 2)

Spostamento = d1+d2 = 9,02 cm < giunto sismico = 10 cm

d_1 = spostamento edificio esistente alla stessa quota del realizzando = $\frac{H}{100} \times \frac{5}{0,5} \times \frac{H}{q}$ = 4,07 cm

d_2 = spostamento edificio da eseguire (analisi dinamica 7.3.3.3 NTC 2008, cfr. relazione di calcolo) = 4,94 cm