

IN CORRISPONDENZA DEL COLLEGAMENTO FRA IL SOLAIO E GLI ELEMENTI DI SOSTEGNO VERTICALE ESPORTI PREVEDERE GIUNTO A TAGLIO TERMICO TIPO SCOCCI ISOKORB O EQUIVALENTE

CARATTERISTICHE DEI MATERIALI

CALCESTRUZZO PER NUOVI GETTI
(Secondo D.M. 14.01.08 - §11.2.10 e UNI EN 1992-1-1)
PALI DI FONDAZIONE, PLATEA, PARETI ESTERNE, SOLAI:
 classe di esposizione XS3 secondo UNI EN 206-1 E UNI 11104
 classe di consistenza: S4, SC3 (per getti faccivista)
 classe di resistenza C 35/45
 massimo rapporto acqua-cemento $a/c \leq 0,45$
 minimo contenuto di cemento 360 kg/m^3
 diametro massimo dell'inerte $D_{max} = 20 \text{ mm}$

ACCIAIO
ARMATURE (Secondo D.M. 14.01.08 - §11.3.2.1)
 Acciaio S450C
 tensione caratteristica di snervamento $f_{yk} \geq 450 \text{ MPa}$
 tensione caratteristica di rottura $f_{tk} \geq 540 \text{ MPa}$
 allungamento $(A_{gk}) \geq 7,5 \%$

CARPENTERIA METALLICA - TRALICCIO e COPERTURA
 (Secondo UNI EN 1993-1-1 e UNI EN 10025-2/05)
 Acciaio per costruzioni in carpenteria metallica tipo S 355 J2
 tensione caratteristica di snervamento $f_{yk} \geq 355 \text{ MPa}$
 tensione caratteristica di rottura $f_{tk} \geq 510 \text{ MPa}$

CARPENTERIA METALLICA - COLONNE e TIRANTI
 (Secondo UNI EN 1993-1-1 e UNI EN 10025-2/05)
 Acciaio per costruzioni in carpenteria metallica tipo S 460 J2 NH
 tensione caratteristica di snervamento $f_{yk} \geq 460 \text{ MPa}$
 tensione caratteristica di rottura $f_{tk} \geq 560 \text{ MPa}$

CARPENTERIA METALLICA - SCALA
 (Secondo UNI EN 1993-1-1 e EN 10088/3)
 Acciaio inossidabile X2CrNiMo17-12-2 (AISI316L)
 tensione caratteristica di snervamento $R_{m0,2} \geq 200 \text{ MPa}$
 tensione caratteristica di rottura $R_m \geq 500 \text{ MPa}$
 modulo di elasticità $E \geq 200 \text{ GPa}$
 densità $\rho = 80 \text{ kN/m}^3$

ELEMENTI DI COLLEGAMENTO
 (Secondo UNI EN ISO 4016/02, UNI EN ISO 898-1/01 e UNI 5592/68)
 Bulloni zincati ad alta resistenza di classe 10.9
 tensione nominale di snervamento $f_{yk} \geq 900 \text{ MPa}$
 tensione nominale di rottura per trazione $f_{tk} \geq 1000 \text{ MPa}$

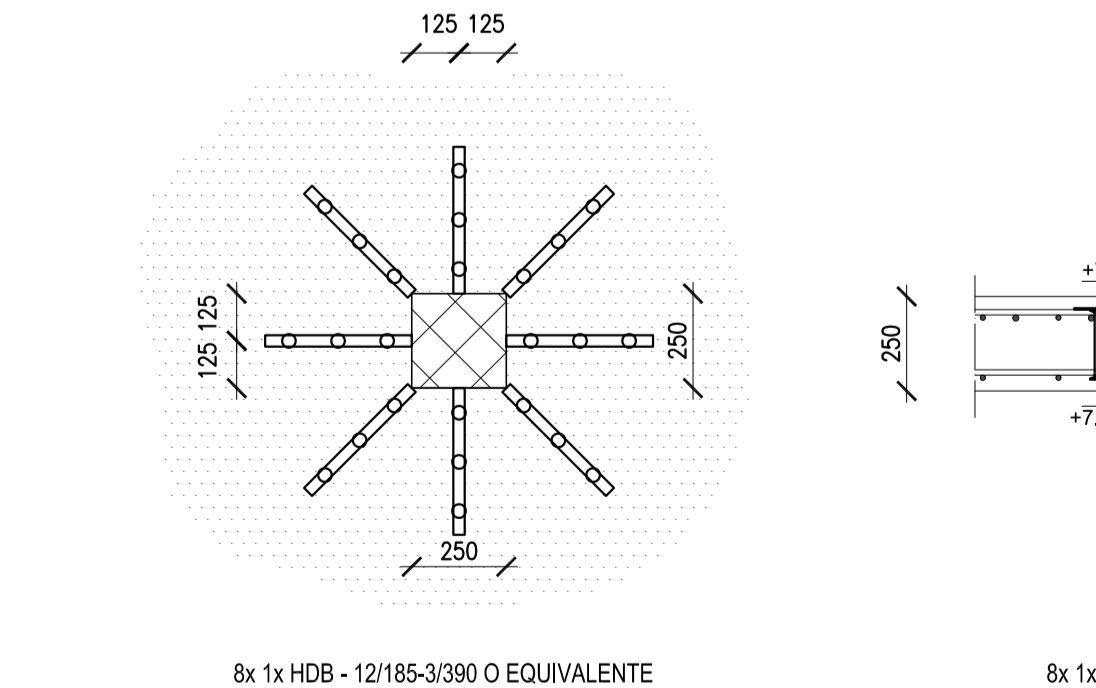
NOTE GENERALI

- 1) ELABORATO AD INTEGRAZIONE DEI DISEGNI DI ARCHITETTURA E IMPIANTI;
- 2) L'APPALTATORE DOVRA' VERIFICARE QUOTE E DIMENSIONI;
- 3) GLI INTERVENTI PROVVISORIALI E DI PUNTELLAZIONE DOVRANNO GARANTIRE LA STABILITA' DELLE OPERE IN TUTTE LE FASI DI ESECUZIONE;
- 4) LE QUOTE ALTIMETRICHE SONO RIFERITE ALLA QUOTA $\pm 0,000 \text{ m}$ s.l.m.m.
- 5) I LIVELLI INDICATI (☼ o estradosso) SONO RIFERITI RISPETTIVAMENTE ALL'ESTRADOSSO E ALL'INTRADOSSO STRUTTURALE DEI MANIFATTI;
- 6) LE QUOTE ALTIMETRICHE SONO ESPRESSE IN METRI;
- 7) LE DIMENSIONI SONO ESPRESSE IN METRI E MILLIMETRI SALVO DIVERSA INDICAZIONE;
- 8) QUOTE E DIMENSIONI NON INDICATE RIMANDANO AL PROGETTO GENERALE;
- 9) FILI E PICCHETTI CONTRASSEGNAITI CON IL SIMBOLO (*) CORRISPONDONO ALLA TRACCIATURA DELL'ARCHITETTURA.

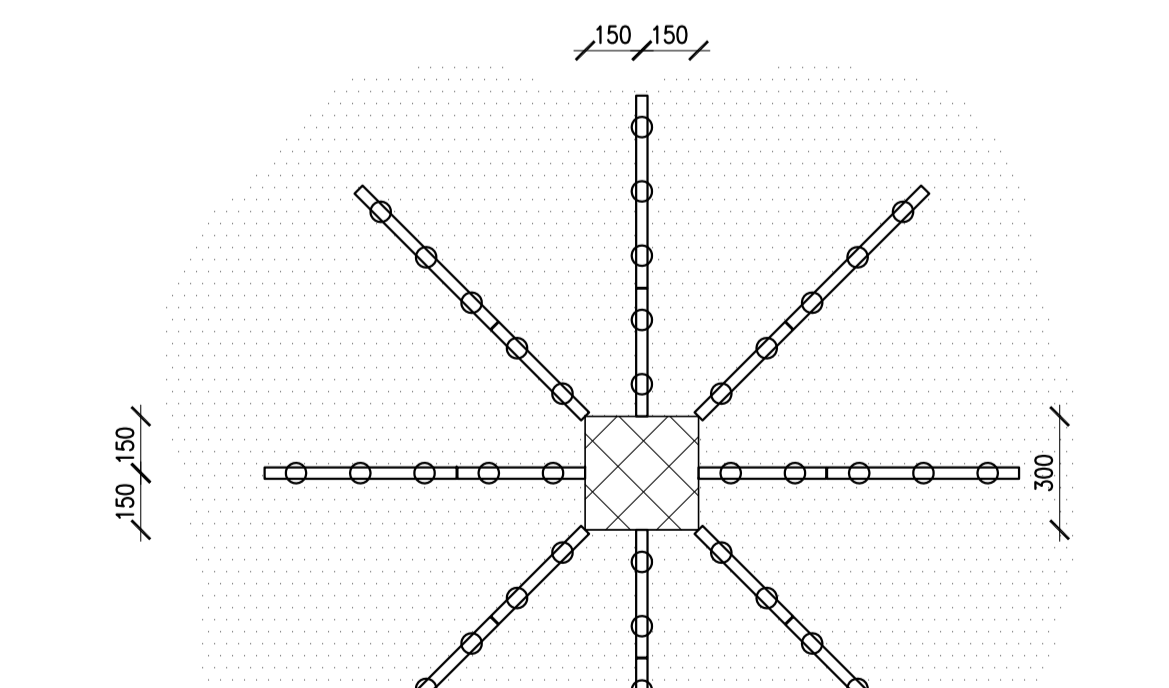
SCURETTI SU GETTI FACCIA A VISTA

RIPRESSE DI GETTO DEVONO ESSERE PREVISTE IN COINCIDENZA DEL DISEGNO DEGLI SCURETTI E DEI GIUNTI VERTICALI PREVISTI DAL PROGETTO ARCHITETTONICO.
 SCURETTI ORIZZONTALI SONO PREVISTI IN CORRISPONDENZA DELLE FASCE MARCAPIANO, MENTRE I "GIUNTI VERTICALI" DOVRANNO SEGUIRE IL DISEGNO DELLA MAGLIA ORDINATRICE DELL'EDIFICIO, CON INTERASSE 5,60 m, SULL LATO ORTOGONALE ALLA MAGLIA E A MISURA SUL LATO DIAGONALE.
 SUL SOLAIO DI COPERTURA GLI SCURETTI RIPRODUCONO IN PIANO LA MAGLIA DELL'EDIFICIO.
 SCURETTI E GIUNTI VERTICALI SARANNO MARCATI CON GOLE O RISALTI DI PROFONDITA' DI 50mm.

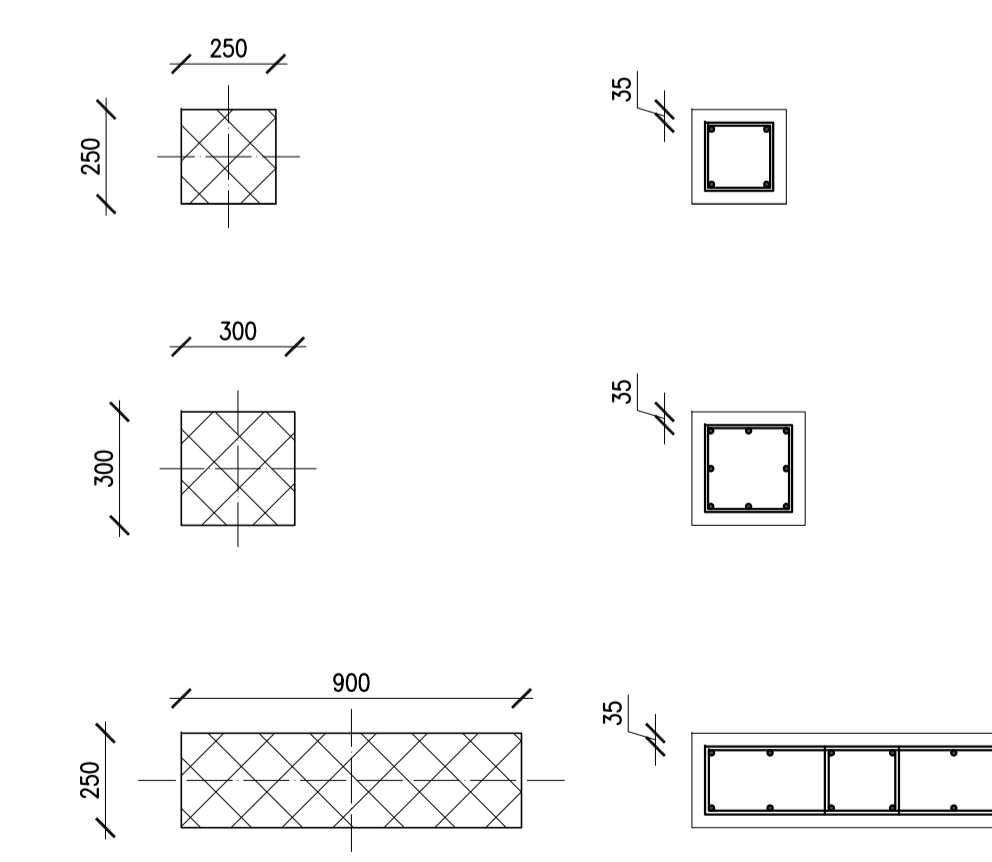
TIPICO ARMATURA A PUNZONAMENTO
PILASTRO CENTRALE 250x250mm
Scala 1:20



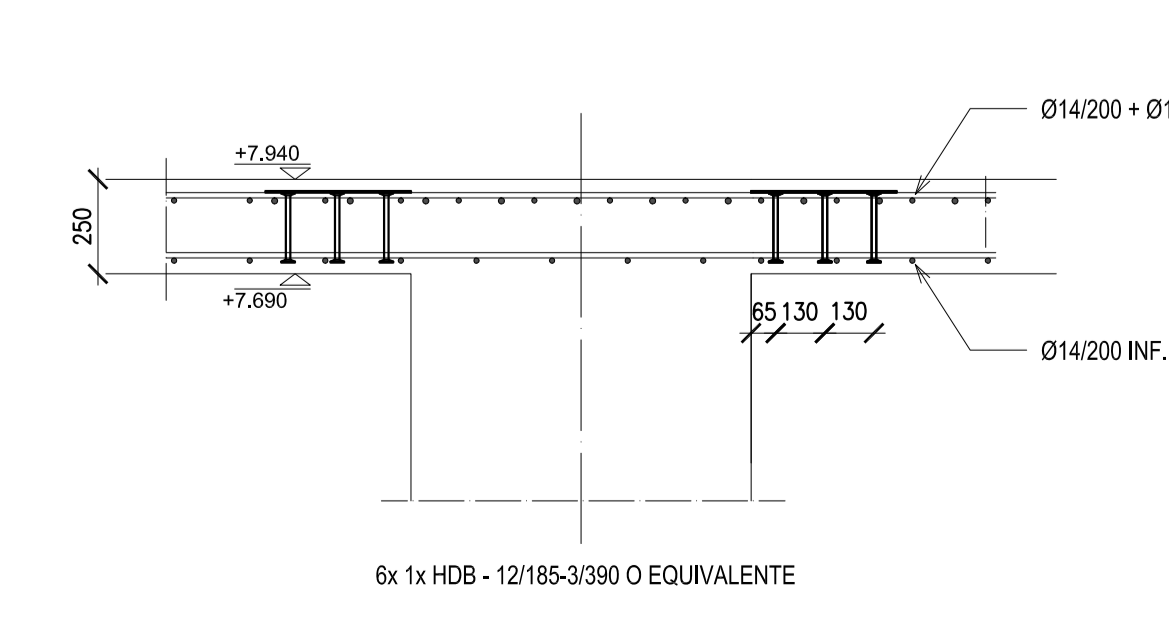
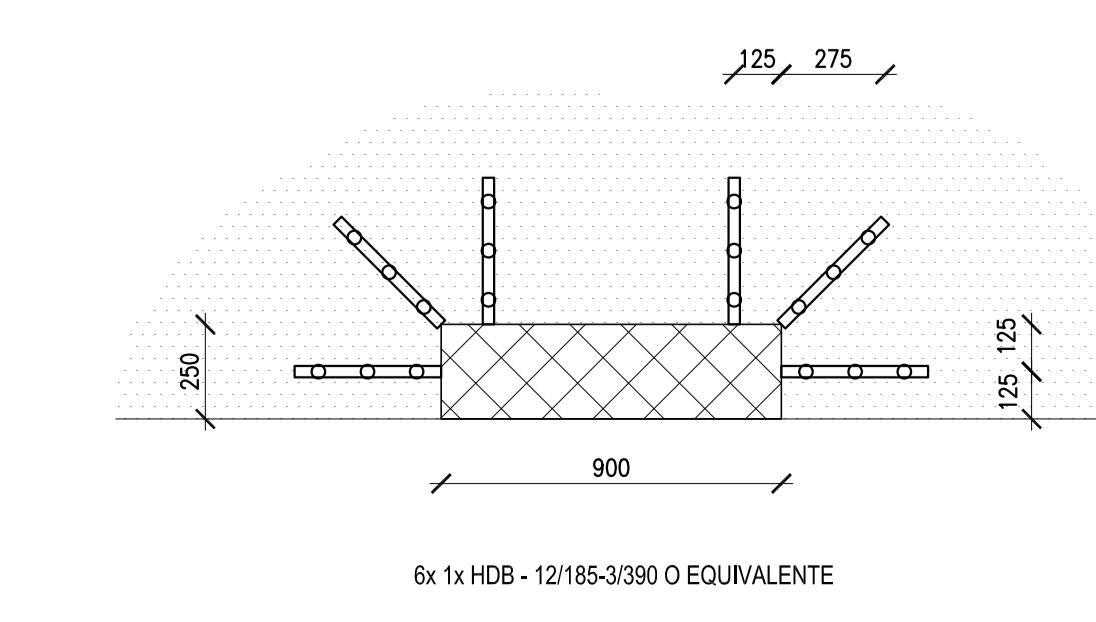
TIPICO ARMATURA A PUNZONAMENTO
PILASTRO CENTRALE 300x300mm
Scala 1:20



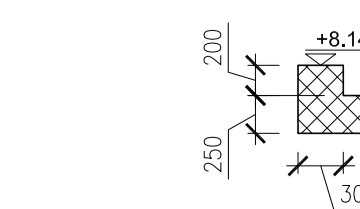
PILASTRI - TIPICO DI ARMATURA
Scala 1:20



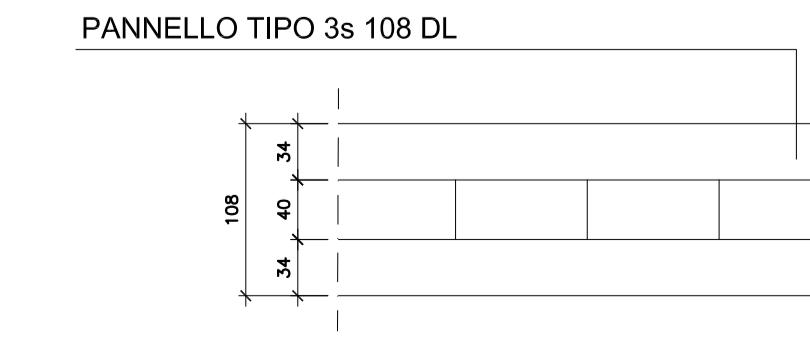
TIPICO ARMATURA A PUNZONAMENTO
PILASTRO DI BORDO 250x250mm
Scala 1:20



SEZIONE 1-1
Scala 1:50

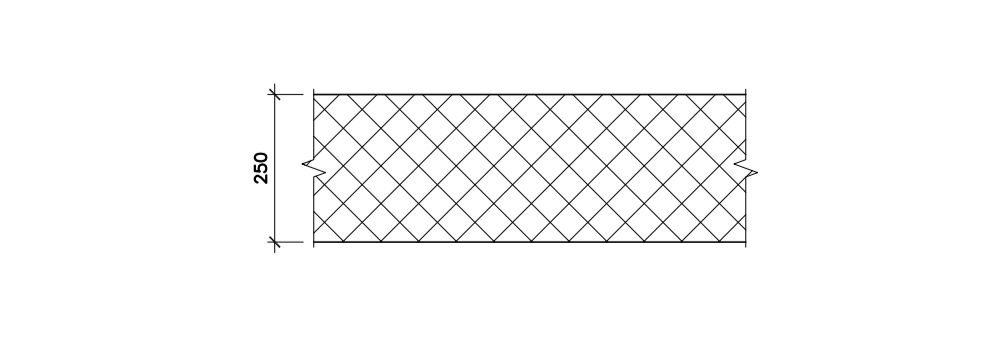


SOLAIO TIPO (A)



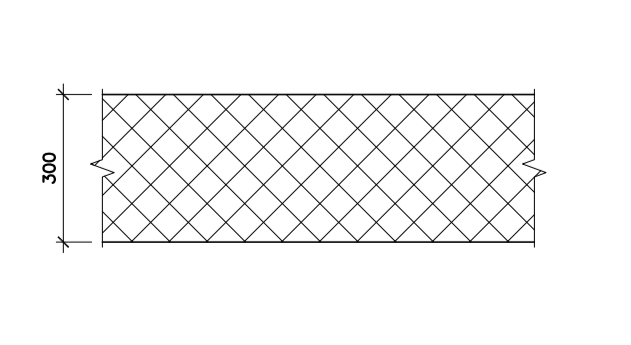
ANALISI DEI CARICHI PER MQ. DI SOLAIO
 PESO PROPRIO $G_k = 0,65 \text{ kN/m}^2$
 SOVRACCARICO PERMANENTE $Q_{k1} = 2,50 \text{ kN/m}^2$
 SOVRACCARICO ACCIDENTALE $Q_{k2} = 2,00 \text{ kN/m}^2$
 COMPLESSIVI $T = 5,55 \text{ kN/m}^2$

SOLETTA $\neq 250 \text{ mm}$ DI COPERTURA



ANALISI DEI CARICHI PER MQ. DI SOLAIO
 PESO PROPRIO $G_k = 6,25 \text{ kN/m}^2$
 SOVRACCARICO PERMANENTE $Q_{k1} = 1,80 \text{ kN/m}^2$
 SOVRACCARICO ACCIDENTALE $Q_{k2} = 0,80 \text{ kN/m}^2$
 COMPLESSIVI $T = 8,85 \text{ kN/m}^2$

SOLETTA $\neq 300 \text{ mm}$



ANALISI DEI CARICHI PER MQ. DI SOLAIO
 PESO PROPRIO $G_k = 7,50 \text{ kN/m}^2$
 SOVRACCARICO PERMANENTE $Q_{k1} = 3,00 \text{ kN/m}^2$
 SOVRACCARICO ACCIDENTALE $Q_{k2} = 5,00 \text{ kN/m}^2$
 COMPLESSIVI $T = 15,50 \text{ kN/m}^2$

INDICE	MODIFICA	DATA

PROGETTO ARCHITETTONICO:
RBPW
 RENZO PIANO BUILDING WORKSHOP
 Via P.P. Rubens 29, 16158 Genova - Italy - tel. 010 61711

PROGETTO STRUTTURALE:
 dot. ing. maurizio milan
 n. 1413
 viale degli ingegneri
 00187 Roma

PROGETTO IMPIANTI:
Manens-Tifs
 INGEGNERIA
 Via Campitona n. 21 - 37129 - Verona - tel. 045 8036100

CONSULENTE ANTICENDIO - SICUREZZA:
GAE
 GAE Engineering S.r.l.
 Corso Marconi n. 20 - 10125 - Torino - tel. 011 0566226

PROGETTO:
Torre Piloti
 Genova

OGGETTO:
 Pianta Piano Copertura

TAVOLA	TPG_PP_S1_202_0
DATA	Giugno 2015
SCALA	1:100
REDAZIONE	Milan Ingegneria
LIVELLO PROGETTAZIONE	PROGETTO DEFINITIVO
REVISIONE	00
NOME FILE	TPG_PP_S1_202_0.dwg
CODICE ELABORATO	TPG_PP_S1_202_0