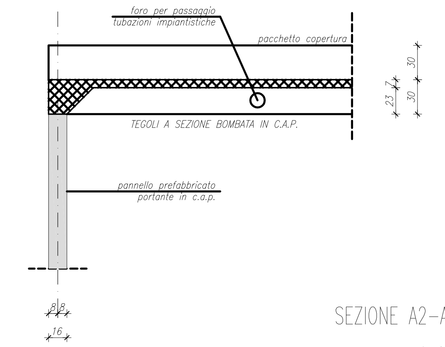
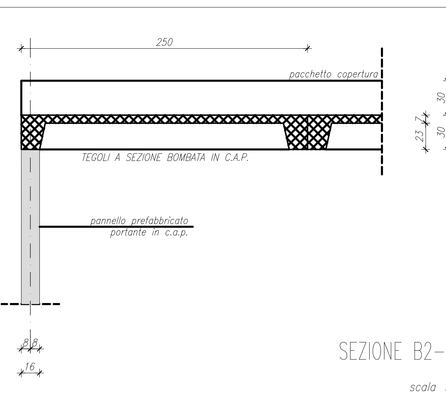
SEZIONI PARTICOLARI



SEZIONE A2–A2

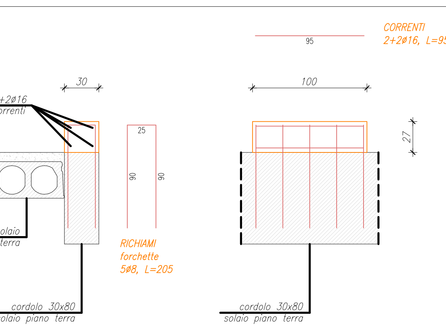
scala 1:25



SEZIONE B2–B2

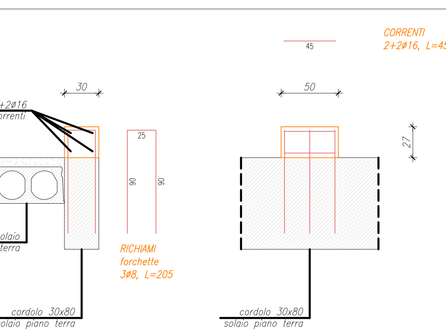
scala 1:25

PARTICOLARE RIALZI



RIALZO 100x30

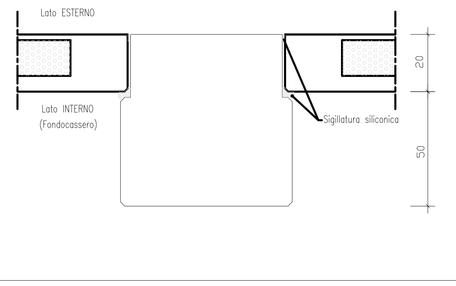
scala 1:25



RIALZO 50x30

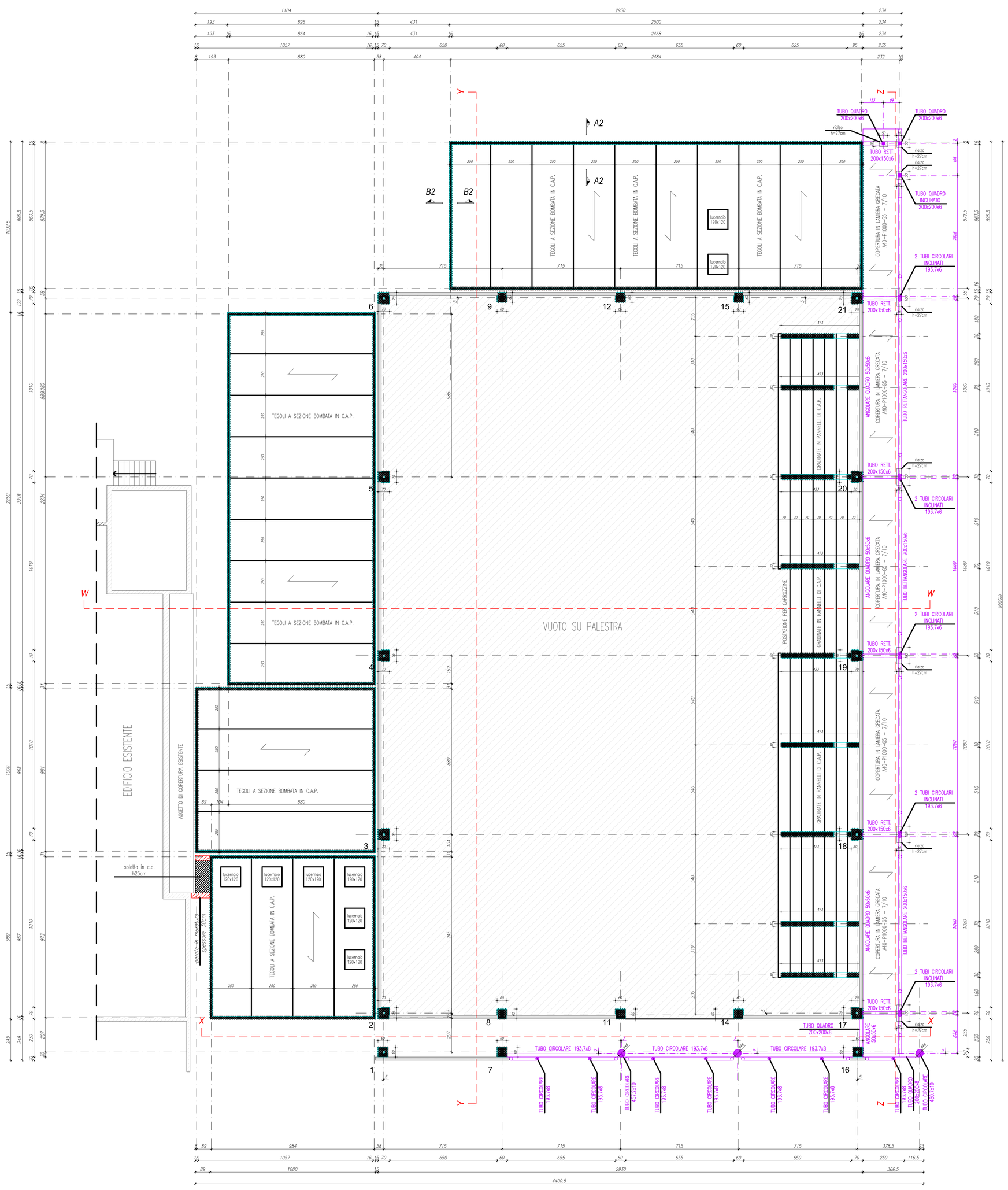
scala 1:25

PARTICOLARE: Nodo pannello-pilastro



= MURATURA ESISTENTE

= NUOVE PARETI IN MURATURA



REQUISITI STRUTTURA

CALCOLO SISMICO
Vita nominale dell'opera $V_N \geq$ 50 anni
Classe d'uso III

RESISTENZA AL FUOCO

Pilastri	R90
Solai di copertura in genere	R90
Solai di impalcato in genere	R90

CARICHI SU SOLAIO DI COPERTURA:

p.p. tegoli prefabbricati	3,90kN/mq
sovraccarico permanente manto	0,15kN/mq
sovraccarico permanente fotovoltaico	0,25kN/mq
sovraccarico variabile neve	0,80kN/mq

PRESCRIZIONI MATERIALI

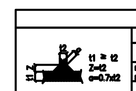
CALCESTRUZZO

	classe di resistenza	classe di esposizione	classe di consistenza	diametro max aggregato
fondazioni C25/30	$R_{ck} \geq$ 30 N/mm²	XC2	S4	20 mm
plaisti, travi e tegoli pref. C45/55	$R_{ck} \geq$ 55 N/mm²	XS1	S4	15 mm
pannelli C28/35	$R_{ck} \geq$ 35 N/mm²	XS1	S4	15 mm
cappa collaborante C28/35	$R_{ck} \geq$ 35 N/mm²	XC1	S5	20 mm

ACCIAIO

	tipo	caratteristica	copriferro minimo	sovrapposizione
acciaio per c.a.	B450C	$f_{yk} \geq$ 450 N/mm²	30 mm	60 diametri
acciaio per reti	B450A	$f_{yk} \geq$ 450 N/mm²	30 mm	2 maglie
acciaio per carpenteria	S 235 J0	$f_{yk} \geq$ 235 N/mm²		

ELENCO ISTRUZIONI SALDATURE



SALDATURE TESTA A TESTA PIENA PENETRAZIONE

SPESSORE (mm) t1 ≤ t2	3	4	5	6	8	10	12	15	20	24
N° ID. saldatura profilo CD	01	02	03	04	05	06	07	08	09	10

SALDATURE D'ANGOLO

SPESSORE (mm)	3	4	5	6	10	12	15	20	24
N° ID. saldatura profilo CD	11	12	13	14	15	16	17	18	19
2	3,0	4,0	5,0	6,0	10,0	12,0	15,0	20,0	24,0
a	2,1	2,8	3,5	4,2	7,0	8,5	10,6	14,1	17,0

FORI PER BULLONI STANDARD

DIA. BUL.	DIAMETRO FORO NORMALINEE	DIAMETRO FORO GRUPPI SFASATI	FORZA DI PRECARICO 8.8 kN	FORZA DI PRECARICO 10.9 kN	DIA. BUL.	DIAMETRO FORO NORMALINEE	DIAMETRO FORO GRUPPI SFASATI	FORZA DI PRECARICO 8.8 kN	FORZA DI PRECARICO 10.9 kN
M10	⌀ 12	⌀ 11.5	—	—	M20	⌀ 22	⌀ 21.5	125	156
M12	⌀ 14	⌀ 13.5	43	54	M22	⌀ 24	⌀ 24	154	193
M14	⌀ 16	⌀ 15.5	59	73	M24	⌀ 26	⌀ 26	180	225
M16	⌀ 18	⌀ 17.5	80	100	M27	⌀ 29	⌀ 29	234	292
M18	⌀ 20	⌀ 19.5	98	122	M30	⌀ 32	⌀ 32	286	357

FACCIONI NON GUIDATI — MANDRINI NON CONICO-PIANI — TOLLER. NON CILINDRICITÀ MANDRINI PIONI, LUCI O FUSTI: + 0,1

DIMENSIONI SENZA TOLLERANZA	QUOTE LINEARI: FINO A 6	FINO A 30	FINO A 120	FINO A 315	FINO A 1000	FINO A 2000	FINO A 4000	OLTRE 4000
LAVORATI	±0,1	±0,2	±0,3	±0,5	±0,8	±1,2	± 2	± 3
GREZZI	±0,5	± 0,8	±1,2	± 2	± 3	± 4	± 5	± 6

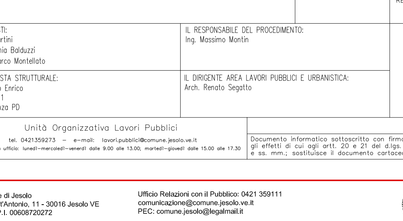
LAVORATI	= 0,1 / 100	⊥ 0,1 / 100	⌀ 0,05 / 100	
GREZZI	= 2,5 / 1000	⊥ 2,5 / 1000	⌀ 1,5 / 1000	

N.B. IL PREFABBRICATORE DOVRA' CONFORMARE I DETTAGLI AI PROPRI STANDARD, GARANTENDO LE PRESTAZIONI DI PROGETTO.

N.B. QUOTE E MISURE SONO DA VERIFICARSI IN CANTIERE E SE DEL CASO AGGIORNARE SEGUENDO I DISEGNI ARCHITETTONICI

N.B. PER IL CALCOLO DELLE QUOTE SI E' CONSIDERATO UNO SPESSORE PAVIMENTO FINITO AL PIANO TERRA PARI A 40cm.

PRESCRIZIONI PER LE ARMATURE



ANALISI DEI CARICHI PER MQ. DI COPERTURA IN LAMIERA GRECATA

PESO PROPRIO	G = 10	daN/mq
SOVRACCARICO PERMANENTE	P1= –	daN/mq
SOVRACCARICO PERMANENTE	P2= –	daN/mq
SOVRACCARICO ACCIDENTALE	Q1= 80	daN/mq
SOVRACCARICO ACCIDENTALE	Q2= –	daN/mq
COMPLESSIVI	= 90	daN/mq

ANALISI DEI CARICHI PER MQ. DI COPERTURA IN TEGOLI A SEZIONE BOMBATA IN C.A.P.

PESO PROPRIO	G = 500	daN/mq
SOVRACCARICO PERMANENTE	P1= 200	daN/mq
SOVRACCARICO PERMANENTE	P2= –	daN/mq
SOVRACCARICO ACCIDENTALE	Q1= 80	daN/mq
SOVRACCARICO ACCIDENTALE	Q2= –	daN/mq
COMPLESSIVI	= 780	daN/mq

BARRE FILETTATE (CLASSE 8.8) profondità 200mm con Resina in cartuccia (f_{bd} = 10,500 daN)

BULLONI (CLASSE 8.8) (f_{bd} = 10,500 daN)

ACCIAIO PER PROFILI LAMINATI A CALDO S 235 JR (σ_{amm}=1600daN/cmq)

JESOLO — CITTÀ di JESOLO — www.comune.jesolo.ve.it

AREA LAVORI PUBBLICI E URBANISTICA
UNITA' ORGANIZZATIVA COMPLESSA
LAVORI PUBBLICI E SERVIZI MANUTENTIVI

REALIZZAZIONE DI UNA NUOVA PALESTRA
PRESSO LA SCUOLA "G. RODARI"

PROGETTO ESECUTIVO

COMUNE DI JESOLO
27/04/2018
Prot. N° 29172

CODICE IPA: CP2YBJ | CUP: F27B15000430004

PIANTA COPERTURA
ZONE SERVIZI/SPOGLIATOI
E PENSILINA NORD

ALLEGATO: C.ST.2

SCALA: 1:100–1:25
DATA: febbraio 2018
REV.: 06

I PROGETTISTI:
Ing. Ugo Martini
Arch. Stefania Bidussi
Per. Ind. Marco Montelatici

IL RESPONSABILE DEL PROCEDIMENTO:
Ing. Massimo Manfrè

IL PROGETTISTA STRUTTURALE:
Ing. Bonetta Enrico
via E. Medi 1
35010 Vigonza PD

IL DIRIGENTE AREA LAVORI PUBBLICI E URBANISTICA:
Arch. Renato Segatto

Unità Organizzativa Lavori Pubblici
tel. 0421359215 - e-mail: lavoripubblici@comune.jesolo.ve.it
orario apertura ufficio: lunedì-mercoledì-venerdì dalle 9.00 alle 13.00, martedì-giovedì dalle 15.00 alle 17.30

Documento informatico sottoscritto con firma elettronica ai sensi e con gli effetti di cui agli artt. 20 e 21 del d.lgs. del 07/03/2005, n. 82 e ss. mm., sostituisce il documento cartaceo e la firma autografa.

Comune di Jesolo
Via Sant'Antonio, 11 - 30016 Jesolo VE
C.F. e P.I. 00608120272

Ufficio Relazioni con il Pubblico: 0421 359111
comunicazione@comune.jesolo.ve.it
PEC: comune.jesolo@legalmail.it

Il presente elaborato è di proprietà del Comune di Jesolo e non può essere diffuso o trasmesso a terzi senza la preventiva autorizzazione scritta.

PIANTA COPERTURA SPOGLIATOI/UFFICI E PENSILINA NORD — scala 1:100