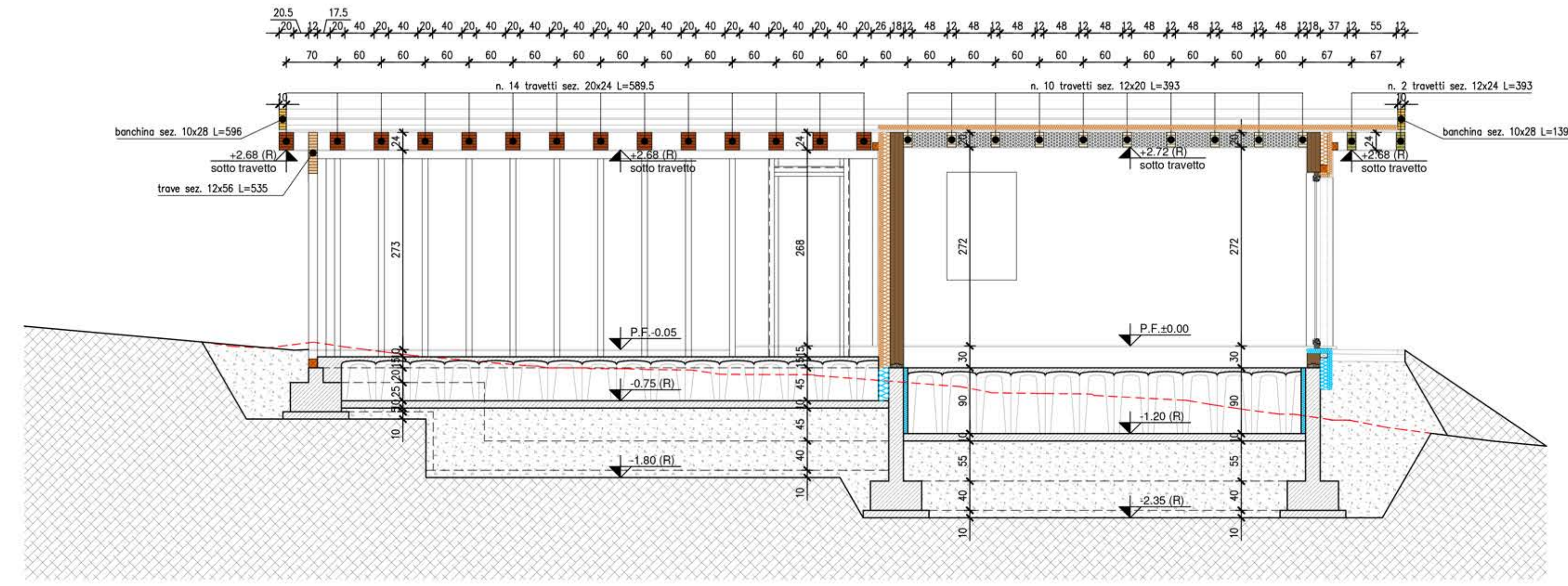
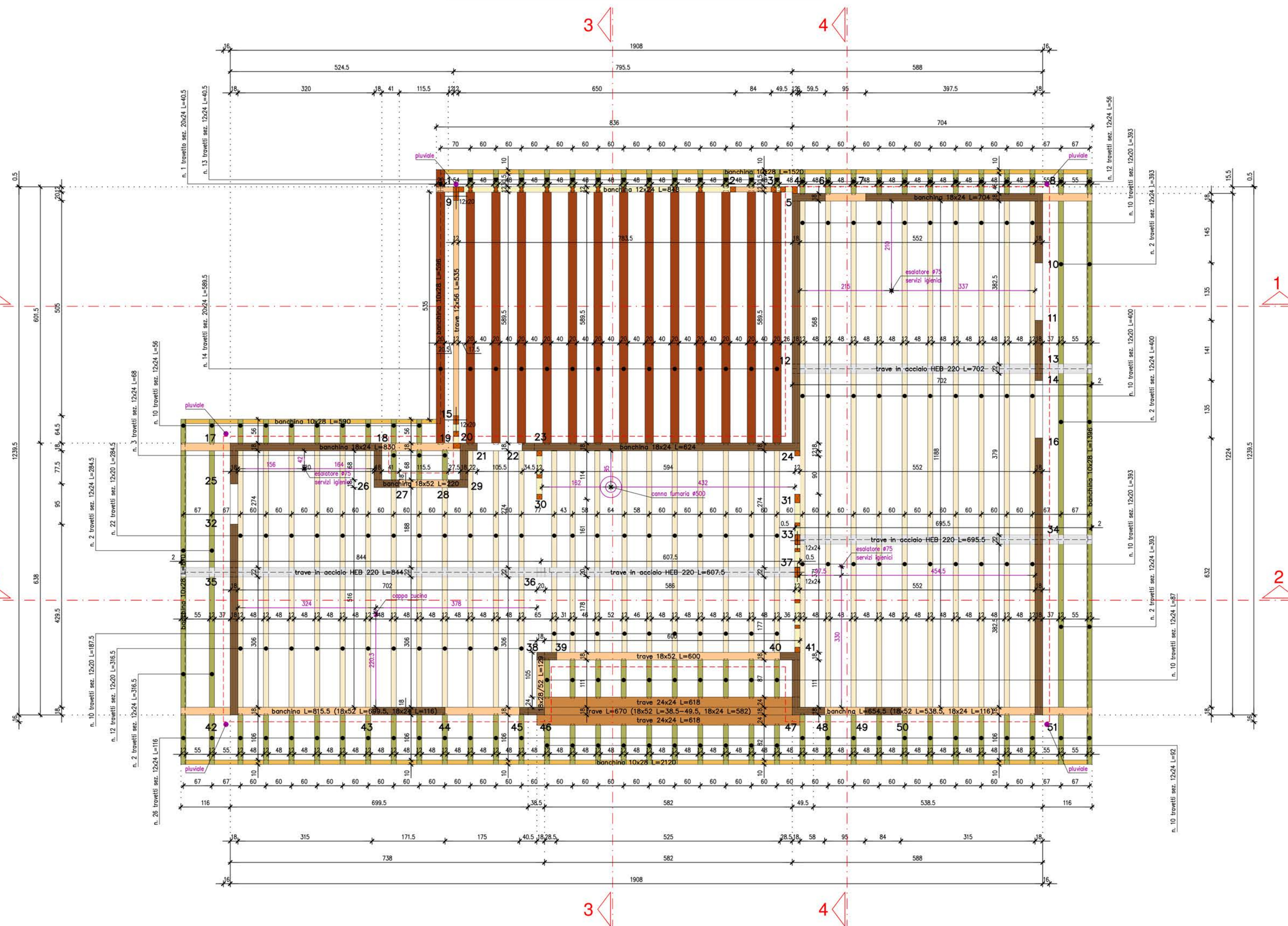
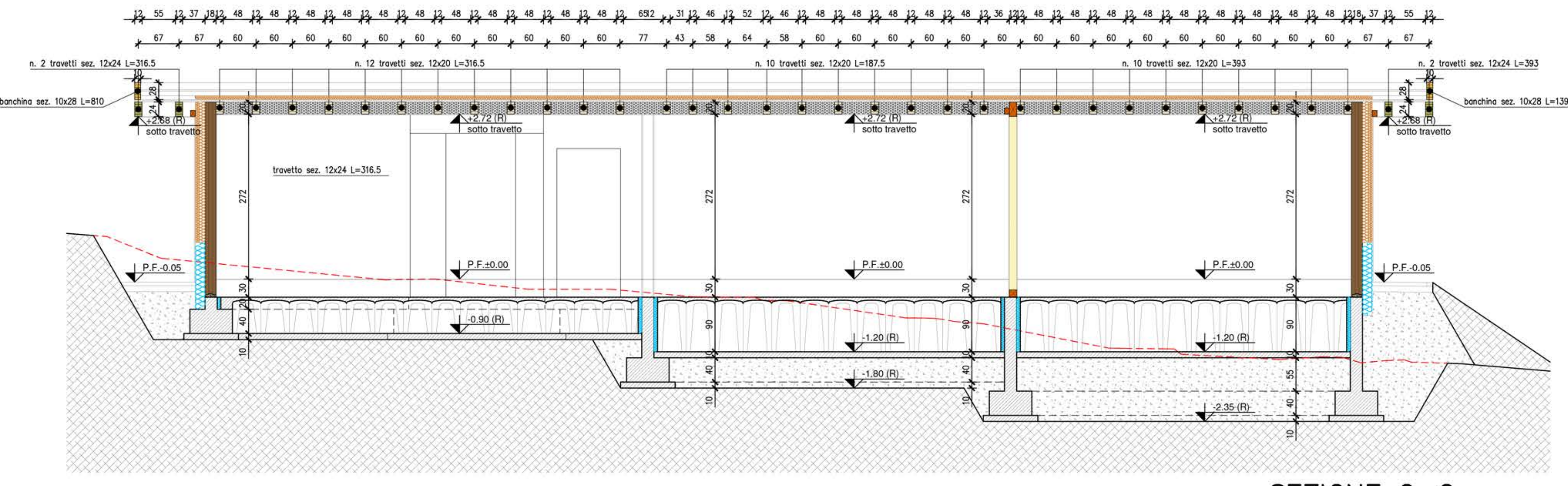


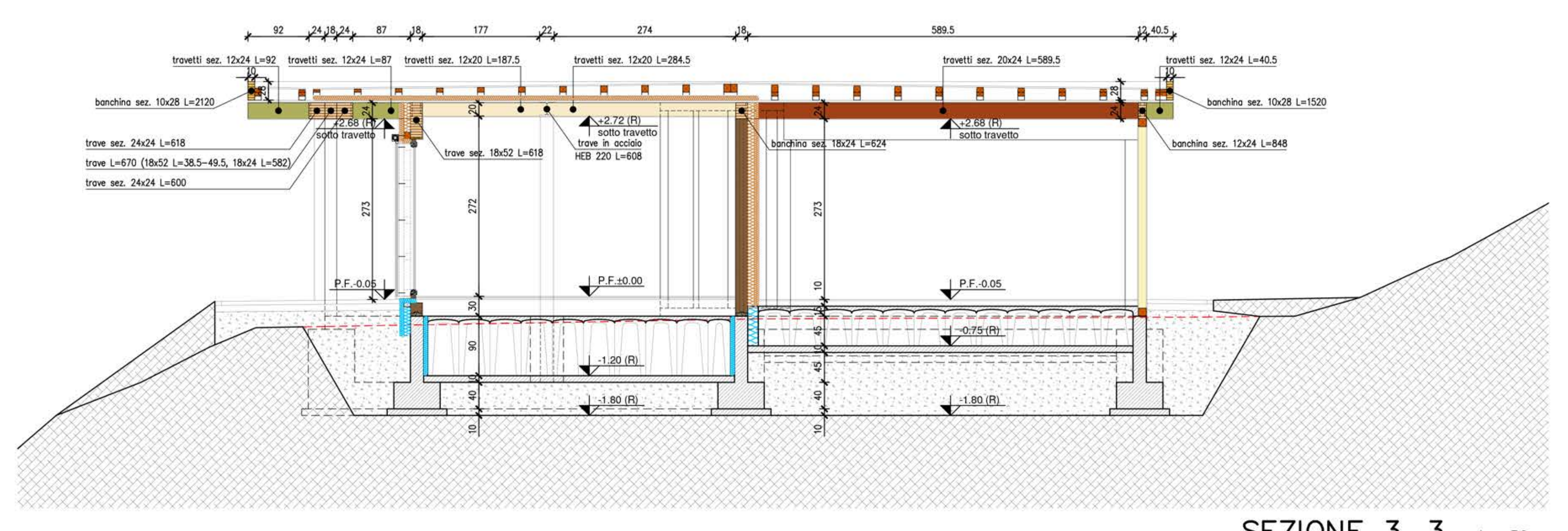
SPECULARE DELLA COPERTURA - 1 : 50 -



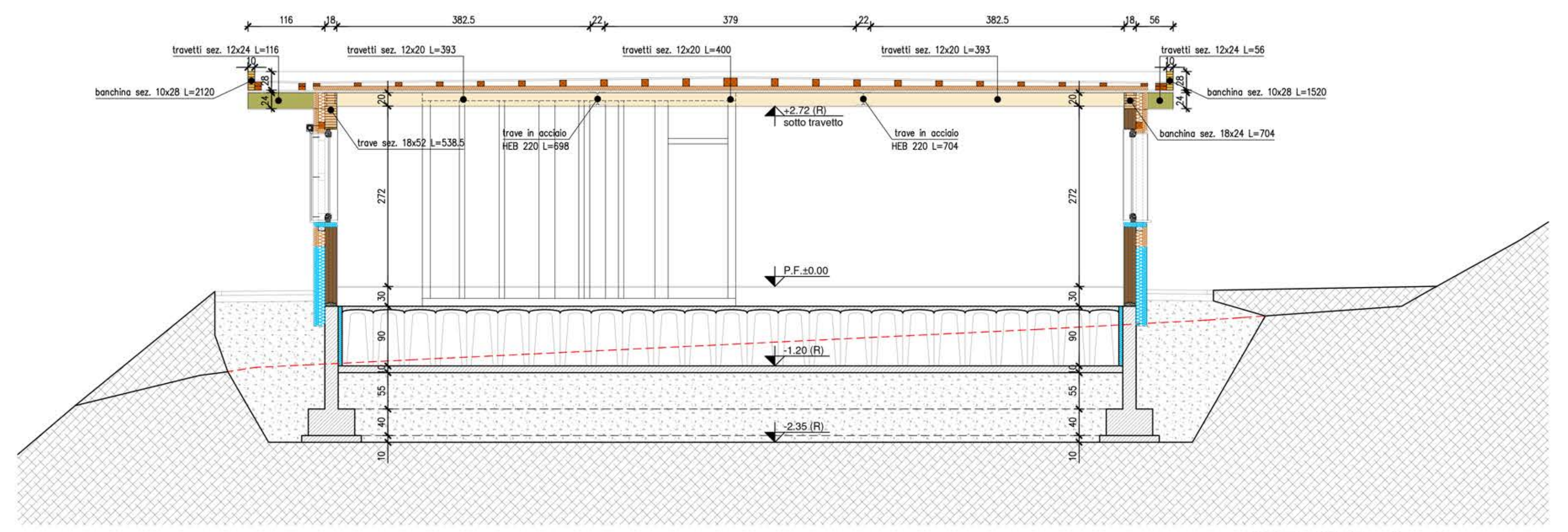
SEZIONE 1-1 - 1 : 50 -



SEZIONE 2-2 - 1 : 50 -



SEZIONE 3-3 - 1 : 50 -



SEZIONE 4-4 - 1 : 50 -

LEGENDA MATERIALI

	Parete Holzisa a 3 strati in legno di abete C24 sp. 180 mm (60+60+60)		Travi secondarie in legno lamellare GL24h sez. 12x20
	Pareti a telaio in legno massiccio C24 con controtravi in fibreggesso sp. 12,5+120+12,5 mm		Travi secondarie in legno lamellare GL24h sez. 12x24
	Ingombro rivestimento esterno di finitura sp. 160 mm		Travi secondarie in legno lamellare GL24h sez. 20x24
	Travi principali e banchine in legno lamellare GL24h		Banchine di bordo copertura in legno lamellare GL24h sez. 10x28
	Travi principali in legno lamellare GL30h		Travi in acciaio HEB 220

SCHEMA CARICHI PERMANENTI E VARIABILI (*)



	PERMANENTI G_k Peso proprio copertura Permanente portata	0.50 kN/m ² 1.15 kN/m ²
	VARIABILI Q_k Variabile Q _k da neve (q _s) Variabile Q _k da vento (p _{s,vento}) Variabile Q _k da vento (p _{s,vento}) Variabile Q _k per coperture di sola manutenzione (cat. H1)	1.68 kN/m ² -0.26 kN/m ² -0.26 kN/m ² 0.50 kN/m ²
	PERMANENTI G_k Peso proprio copertura Permanente portata	0.35 kN/m ² 1.15 kN/m ²
	VARIABILI Q_k Variabile Q _k da neve (q _s) Variabile Q _k da vento (p _{s,vento}) Variabile Q _k da vento (p _{s,vento}) Variabile Q _k per coperture di sola manutenzione (cat. H1)	1.68 kN/m ² -0.26 kN/m ² -0.26 kN/m ² 0.50 kN/m ²
	PERMANENTI G_k Peso proprio copertura Permanente portata	0.30 kN/m ² 1.50 kN/m ²
	VARIABILI Q_k Variabile Q _k da neve (q _s) Variabile Q _k da vento (p _{s,vento}) Variabile Q _k da vento (p _{s,vento}) Variabile Q _k per coperture di sola manutenzione (cat. H1)	1.68 kN/m ² -0.26 kN/m ² -0.26 kN/m ² 0.50 kN/m ²

(*) IN CASO DI VALORI DIFFORMI, INFORMARE LA D.L. STRUTTURALE PRIMA DELL'ESECUZIONE DELLE OPERE

CARATTERISTICHE DEI MATERIALI OPERE IN LEGNO

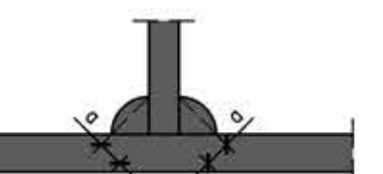
LEGGNO MASSICCIO	Classe C24
LEGGNO LAMELLARE	Classe GL24h/GL30h
CONNESSIONI	ROTHOBLAAS®

OPERE IN ACCIAIO DA CARPENTERIA

ACCIAIO DA CARPENTERIA:	Tipo S275 (Fe430)
Tensione caratteristica di snervamento	f _{yk} = 275 N/mm ²
Tensione caratteristica di rottura	f _{tk} = 430 N/mm ²

BULLONI: Bulloni ad alta resistenza
- Vite di classe B8
- Dado di classe B

SALDATURE:
Saldature di 1° classe
Altezza di gola "Q" delle saldature pari a o 0.7 volte lo spessore minimo da saldare



ATT! TUTTE LE MISURE DEVONO ESSERE VERIFICATE IN CANTIERE. IN CASO DI DIFFORMITA' CONSULTARE LA DIREZIONE DEI LAVORI

NB LA DIREZIONE DEI LAVORI STRUTTURALI DEVE ESSERE AVVISATA CON COMUNICAZIONE SCRITTA ALMENO TRE GIORNI PRIMA DELLA POSA IN OPERA DEGLI ELEMENTI STRUTTURALI PRINCIPALI

NB LE IMPRESE SONO TENUTE A PRODURRE LE CERTIFICAZIONI RELATIVE AI MATERIALI IMPIEGATI, ESEGUITE IN LABORATORI UFFICIALI

ATT! TUTTE LE MISURE SONO RIFERITE AL RUSTICO

CARATTERISTICHE DELL'OPERA STRUTTURALE:
Vita Normale: N ≥ 50 anni Classe d'uso: II

ATT! LE TOLLERANZE DI LAVORAZIONI AMMESSE RISPETTO ALLE MISURE RIPORTATE SONO DI 0.5 cm O SECONDO LE INDICAZIONI DELLA D.L. STRUTTURALE

NB L'OPERA PREVEDE L'ESECUZIONE DI SALDATURE STRUTTURALI CHE DEVONO ESSERE ESEGUITE DA SOGGETTO ABILITATO E MUNTO DI CERTIFICATO DI QUALIFICA SECONDO IL D.M. 14 GENNAIO 2008 E LA UNI EN 287/1

PROGETTO STRUTTURALE
Realizzazione edificio unifamiliare

Il Committente
L'Impresa Costruttrice
Il Direttore Lavori Strutturale
Il Progettista Strutturale
Dott. Ing. Sergio Maffia
Ingegneri di Como n. 15574

Oggetto
Speculare della copertura
Data
Ottobre 2017
Commissa n.
513/16
Scala
1:50
Tavola n.
S4
Disegnato da
Geom. Stefano Ferrario
Calcolato da
Dott. Ing. Diego Triaca
Controllato da
Dott. Ing. Sergio Maffia
Aggiornamenti
LUGLIO 2017