POLISTUDIO
ARCHITECTURE&ENGINEERING

PROVINCIA DI RIMINI
COMUNE DI SANTARCANGELO DI ROMAGNA

PROCEDIMENTO UNICO (L.R. 24/2017, ART.53, C., LETT. B.)

PER CAMBIO DESTINAZIONE DI PORZIONE DI FABBRICATO AD USO ARTIGIANALE SITO IN SANTARCANGELO DI ROMAGNA, IN VIA DEL GRANO N.235

COMMITTENTE : PWG Pezzi Wall Group s.r.l.

RELAZIONE TECNICA SULLE STRUTTURE

Il tecnico incaricato

Ing. Mauro Cevoli



POLISTUDIO A.E.S.
Società di Ingegneria S.r.l.
Via Tortona 10 · 47838 Riccione (RN)
tel. +39 0541 485300
info@polistudio.net
www.polistudio.net
C.F. e P.IVA 03452840402

Società iscritta nella sezione ordinaria del Registro delle Imprese di Rimini al n. 03452840402 · Capitale sociale € 64.802,00 interamente versato. Reg. No:19519 UNI EN ISO 9001:2015

PREMESSA

Il fabbricato artigianale in oggetto è stato realizzato con pratica sismica n.71/ST/2019, prot. gen. 19745 del 26/06/2019, autorizzazione sismica n.52/2019 del 18/09/2019.
Le strutture prefabbricate sono state progettate dall'Ing. Sandro Tamburri e prodotte dalla ditta VEGA PREFABBRICAT s.r.l.
Le opere strutturali sono state ultimate in data 10/07/2020.
Il collaudo statico delle strutture è stato redatto dall'Ing. Andrea Succi e depositato in data 24/08/2020.

ESAME DELLE STRUTUTRE ESISTENTI

L'edificio presenta una porzione soppalcata realizzata con travi e solai in c.a.p. con getto collaborante.
Si riportano sotto i disegni del soppalco e lo schema di calcolo estratti dalla "Relazione tecnica generale (rel.01)" allegata alla sopra citata pratica sismica:

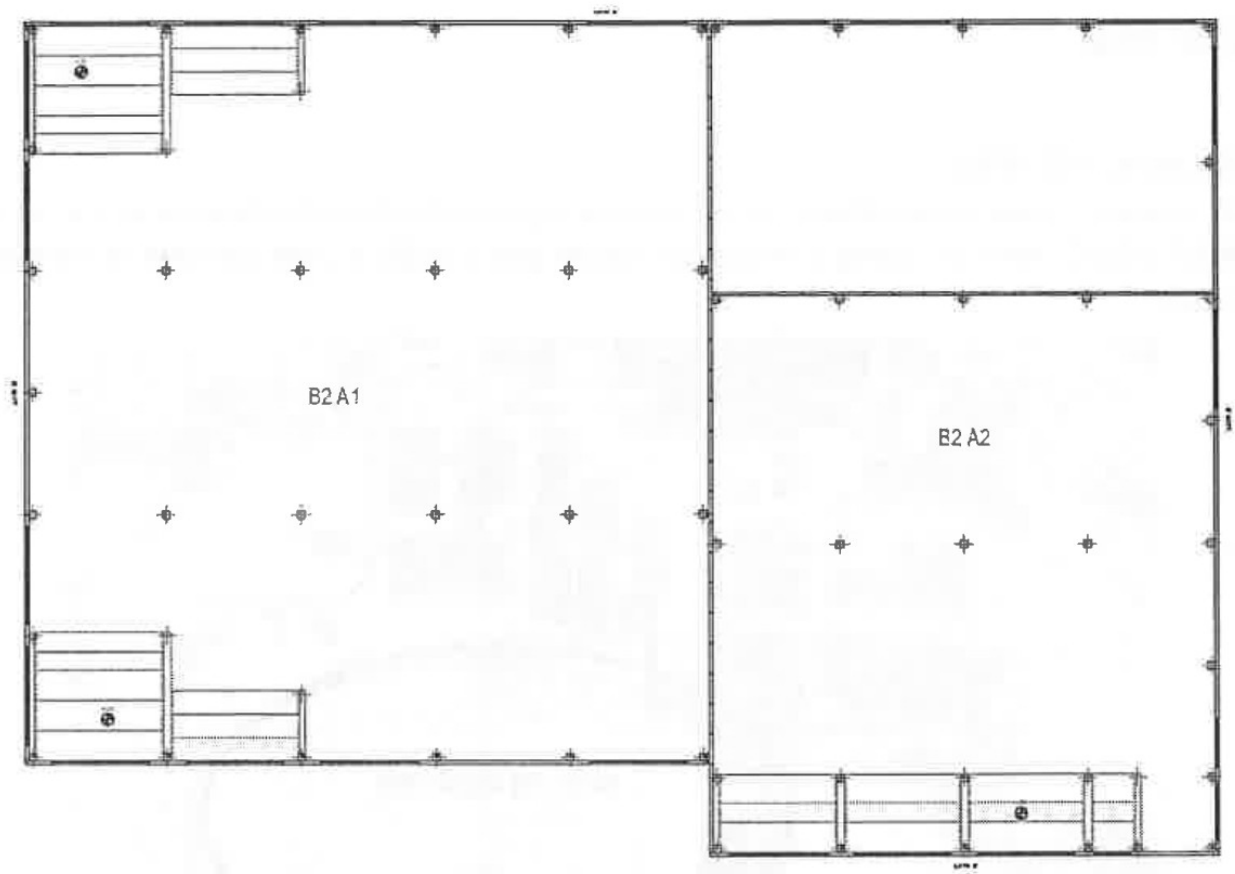


Figura 2 - Pianta piano terra

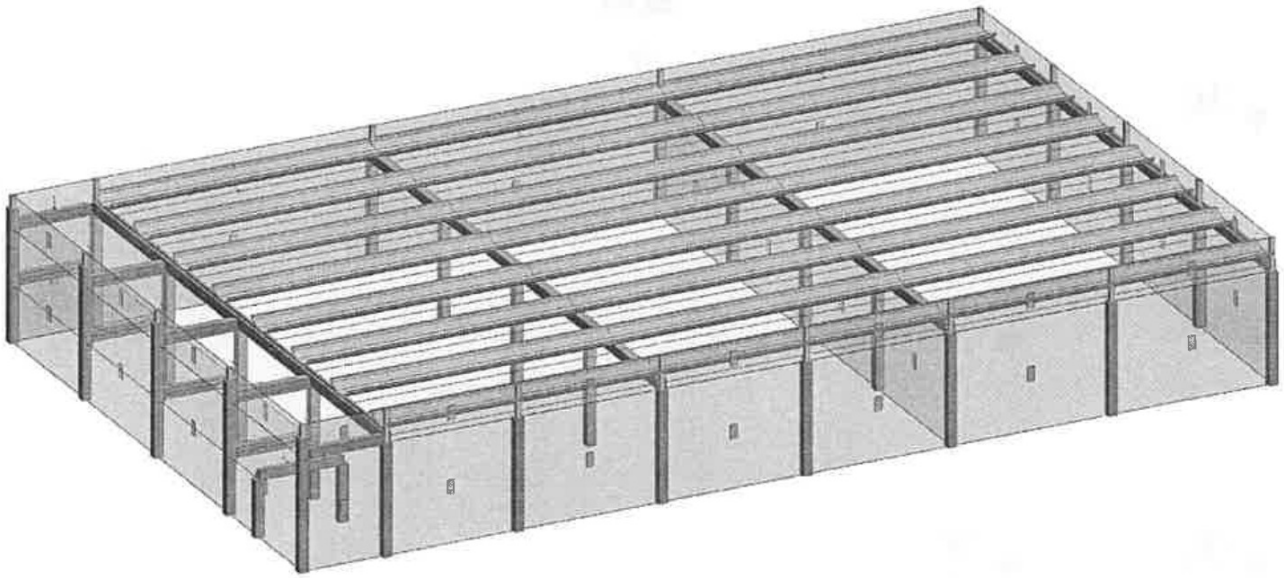


Figura 5 – Corpo A2 - Modello 3D di calcolo – vista isometrica frontale

Nella relazione sopra citata sono stati esplicitati i carichi assunti per il dimensionamento delle strutture, di cui si riporta un estratto:

2.1 PESI ELEMENTI PREFABBRICATI E PERMANENTI STRUTTURALI (G_1):

Gli elementi monodimensionali quali travi, pilastri e tegoli, sono stati considerati nel calcolo con il loro peso per unità di lunghezza, calcolato moltiplicando l'area della sezione per:

- 25,00 kN/m³

Secondo la Tab. 3.1.I delle NTC.

Altri pesi permanenti sono stati valutati come segue:

• Solaio soppalco	3.50 kN/m²
• Tegoli TT H40	2.92 kN/m²
• Getto collaborante 5 cm	1.25 kN/m²
• Coppelle Copertura	0.90 kN/m²

2.2 PESI PERMANENTI PORTATI (G_2):

Sono stati considerati i seguenti sovraccarichi permanenti:

• Fotovoltaico in copertura	0.20 kN/m²
• Sovraccarichi permanenti soppalchi	2.00 kN/m²
• Sovraccarichi permanenti copertura TT	1.00 kN/m²
• Fotovoltaico in copertura	0.20 kN/m²
• Isolamento tegoli	0.20 kN/m²
• Pannelli di tamponamento	3.30 kN/m²

2.3 SOVRACCARICHI VARIABILI (Q)

• Folla cat. H (coperture non praticabili)	0.50 kN/m²
• Folla cat. B (uffici) su soppalchi	3.00 kN/m²
• Neve	1.20 kN/m²

I carichi sopra evidenziati sono stati considerati agenti sull'intera superficie del soppalco e quindi anche nella porzione di soppalco attualmente non praticabile.

INTERVENTI IN PROGETTO E CONCLUSIONI

La presente pratica è finalizzata alla realizzazione di uffici nella porzione di soppalco attualmente non praticabile.
Per quanto sopra illustrato:

- La struttura del soppalco era già stata dimensionata in fase progettuale per un suo futuro utilizzo;
- In fase di progettazione esecutiva dell'intervento si dimostrerà che i pesi permanenti portati risultano inferiori a quelli già previsti;
- I carichi variabili associati alla nuova destinazione d'uso rientrano nei limiti già previsti;
- Non si verificheranno incrementi di carico sul fabbricato.

Si ritiene pertanto che il fabbricato esistente risulta idoneo a sopportare i carichi derivanti dal previsto cambio d'suo della porzione di soppalco.