

**RELAZIONE TECNICA
RELATIVA ALLA COMPATIBILITA' DEI CARICHI DI PROGETTO PRATICHE
P.di C. ex artt. 10 e 22 C. 3 trasmissione pratica n. 03643900230-
25072019-1816 SUAP 313 – 03643900230 (capannone LOTTO A) e
dell'area antistante il capannone sempre compresa nel lotto A, CON LE
PRESCRIZIONI DEL CERTIFICATO DELLA PROVINCIA DI VENEZIA IN
DATA 19/05/1999 PROT. n. 23091**

**DITTA: ECO-RICICLI VERITAS s.r.l.
via della Geologia
30174 Venezia - Marghera**

Venezia li 30/09/2022



F.to il progettista delle strutture

GI.ZA. Ingegneria – Studio Associato

Sede legale : Via Trento 104 – Mestre (VE) – Tel./Fax. 041951511/041958705 –
info@gizaingegneria.it

Sede secondaria : Via Cavinello Ovest 32 – 30030 Mellaredo di Pianiga (VE) - Tel./Fax. 041468808
P.I. : 04087730273

OGGETTO.....	3
1. INTRODUZIONE.....	3
2.1 DESCRIZIONE DELLE OPERE STRUTTURALI.	3
2. PRESSIONE AMMISSIBILE CERT. PROV. VE prot. 23091	4
3. VERIFICA LOTTO A: CAPANNONE (P.di C. ex artt. 10 e 22 C. 3 trasmissione pratica n. 03643900230-25072019-1816 SUAP 313 – 03643900230)	4
4. VERIFICA LOTTO A: AREA ANTISTANTE	7
5. ALLEGATO 1: LOTTO DI INTERVENTO	8

OGGETTO

Con la presente si intendono illustrare le verifiche relative alla compatibilità con le Opere di messa in sicurezza Permanente insistenti sull'area in base alle prescrizioni del certificato della Provincia di Venezia in data 19.05.1999 con prot. n. 23091 delle opere proposte con: P.di C. ex artt. 10 e 22 C. 3 trasmissione pratica n. 03643900230-25072019-1816 SUAP 313 – 03643900230 (capannone Lotto A) e dell'area, sempre compresa nel lotto A, antistante il capannone.

1. INTRODUZIONE.

2.1 DESCRIZIONE DELLE OPERE STRUTTURALI.

Trattasi della costruzione di un capannone di dimensioni in pianta di 32,80 m x 20,20 m ed h = 12,79 m che verrà costruito sul Lotto A e dell'antistante area in cui è presente una soletta di fondazione dello sp. Di 25 cm.

Nella seguente relazione verranno confrontate le pressioni al suolo indotte dalle suddette strutture con la pressione limite delle prescrizioni del certificato della Provincia di Venezia in data 19.05.1999 con prot. n. 23091.

2. PRESSIONE AMMISSIBILE CERT. PROV. VE prot. 23091

In base alle citate prescrizioni $q_{ult.} = 84.35$ Kpa; applicando un coefficiente di sicurezza pari a 3 risulta:

$$q_{amm.} = 28.12 \text{ Kpa} = 0.2812 \text{ kg/cmq}$$

Si fa presente comunque che sul **Lotto D** sono state eseguite dalla ditta GeoFormula s.r.l. delle prove su piastra (allegato 1) che hanno dato come risultato cedimenti minimi a fronte di carichi molto maggiori di quelli ammissibili.

3. VERIFICA LOTTO A: CAPANNONE (P.di C. ex artt. 10 e 22 C. 3 trasmissione pratica n. 03643900230-25072019-1816 SUAP 313 – 03643900230)

Di seguito l'analisi di tutti i carichi gravanti sul lotto A:

Analisi carichi capannone:

dalla relazione sui carichi alla base redatta dall'Ing. Patrick Falcini si evince che il pilastro più sollecitato (n°6) trasferisce alle fondazioni un carico di 27612 kg (SLU) che equivale, a favore di sicurezza, ad un carico ammissibile di $27612 / 1.3 = 21240$ kg. L'area di influenza di tale pilastro, a favore di sicurezza poiché bisogna tener conto della deformabilità delle fondazioni è di $ml\ 4.0 \times ml\ 5.0 = 20.00$ ml; ne consegue una pressione di: $20117/414000 = 0.1 \text{ kg/cmq}$

Peso proprio fondazioni: le fondazioni sono costituite da una platea di $h=30$ cm e nervature di rinforzo di $h=60$ cm e $b=240$ cm sotto le murature in getto e sotto i pilastri della tettoia. Ne risulta, considerando un'altezza media di 35 cm una pressione al suolo di: $(2500 \times 0.35) / (100 \times 100) = 0.0875 \text{ kg/cmq}$

Carichi accidentali: oltre al carico accidentale neve, già considerato nell'analisi dei carichi della tettoia, è stato considerando un carico accidentale di 500 kg/mq relativo al materiale da stoccaggio ne risulta una pressione di $500 / (100 \times 100) = 0.05 \text{ kg/mq}$

RIASSUMENDO

pressione indotta dal capannone: 0.1 kg/cmq

pressione indotta da peso proprio delle fondazioni: 0.0875 kg/cmq

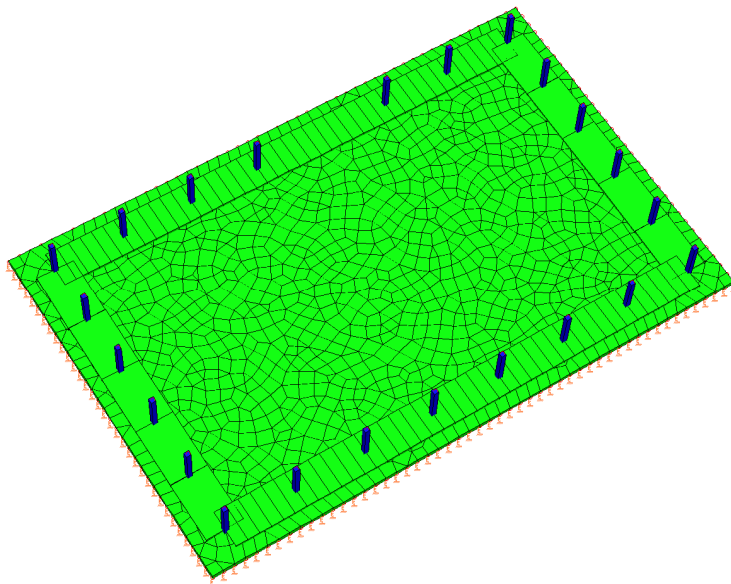
pressione indotta dal carico accidentale: 0.05 kg/mq

PRESSIONE TOTALE = 0.2375 kg/cmq < 0.28 kg/cmq

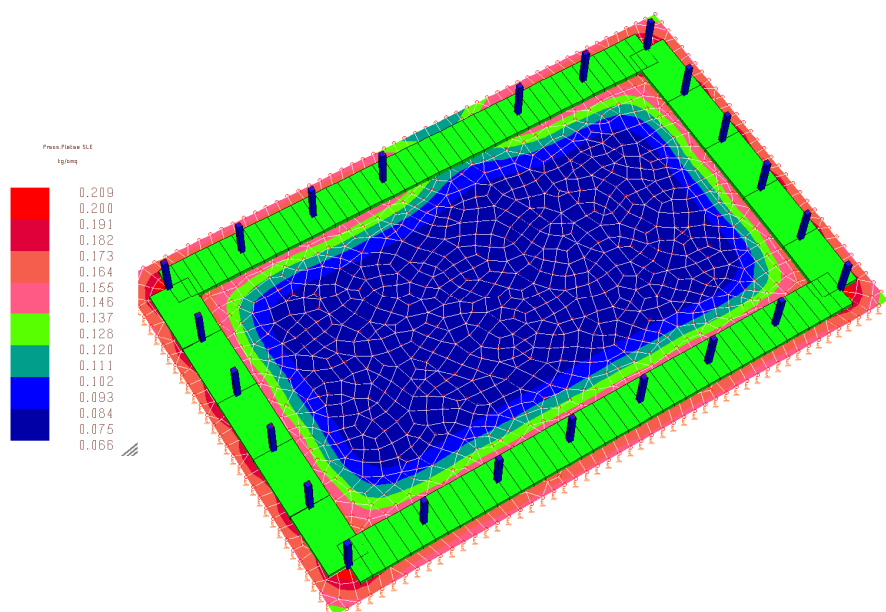
VERIFICATO

Tramite il programma di calcolo ad elementi finiti Mastersap della AMV è stata eseguita una modellazione dell'area che ha portato a risultati simili a quelli esposti sopra.

SCHEMA DI CALCOLO



PRESSIONE AL SUOLO



4. VERIFICA LOTTO A: AREA ANTISTANTE

E' presente una fondazione dello sp. di 25 cm il cui peso/mq è pari a: 0.0625 kg/mq;
ipotizzando un carico accidentale/mq di 2000 kg che equivale ad una pressione sul
terreno di 0.2 kg/cm² si ottiene che:

$$0.0625 + 0.2 = 0.2625 < 0.28 \text{ kg/cm}^2 \text{ VERIFICATO}$$

Ne consegue che il carico accidentale ammissibile per l'area è di 2000 kg/mq

5. ALLEGATO 1: LOTTO DI INTERVENTO

