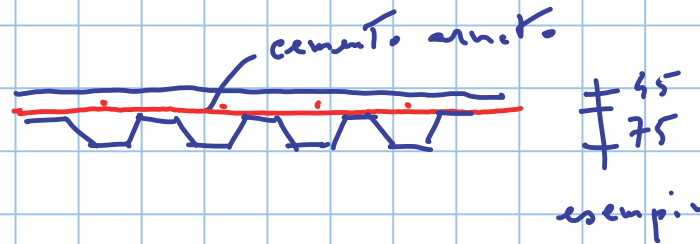


IMPALCATO = solai + travi

edifici in acciaio

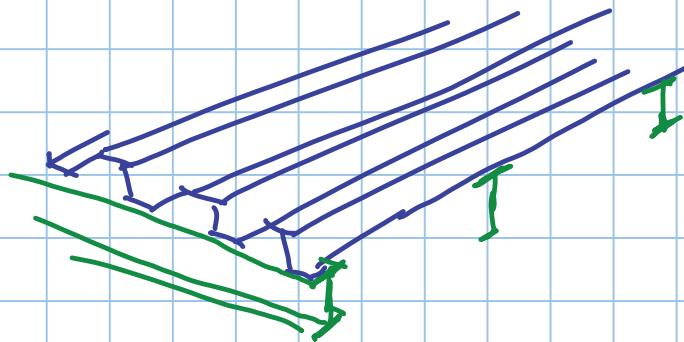


acciaio

pes. specifi. 78 kN/m^3

calcestruzzo armato

p. sp. 25 kN/m^3



stima del peso

lamiere in 1 m : circa 1750 mm

$$\begin{aligned} \text{p. 1 m} \quad \text{pes.} &= 1.75 \times 10^{-3} \times 78 \\ &= 0.14 \text{ kN} \end{aligned}$$

calcestruzzo in 1 m

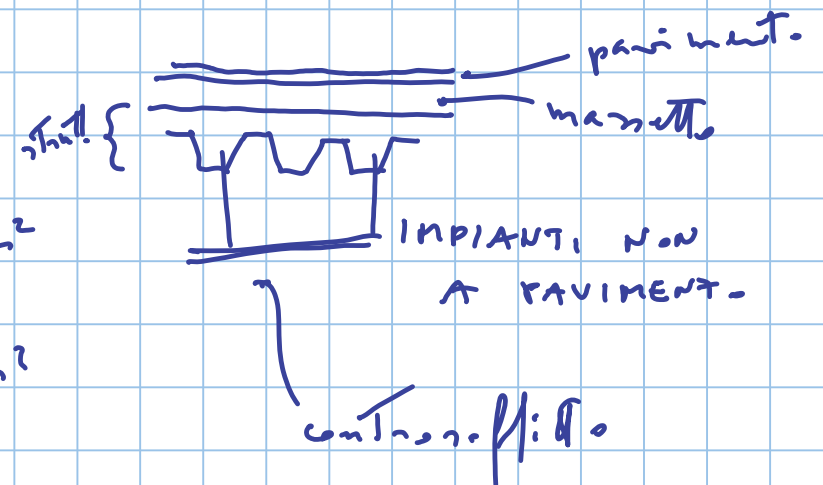
$$\begin{aligned} &(0.20 \times 0.075 + 1 \times 0.045) \times 1 \\ &\times 25 = 1.50 \text{ kN} \end{aligned}$$

TOTALE 1.64 kN/m^2 1.75 kN/m^2 nel
doppio T

CARICHI UNITARI

SOLAIO PIANO TIPO

STR. per proprio (levante + ds) $g_k = 1.75 \text{ KN/m}^2$



NON STR. massetto 2-3 cm 0.02×18

0.36 KN/m^2

STR. pavimento

0.30

controsoffitto

0.15

TOTALE

2.56 KN/m^2

g_{1k}

g_{1d}

Tramezzi 2.6 KN/m → incidenza

media 1.20 KN/m^2

g_{2k}

g_{2d}

carichi variabili

uffici, aperto al pubblico

3.00 KN/m^2

q_k

q_d

SOLAIO DI COPERTURA

calcolo simile, ma da fare specificamente

BALCONI

non ci sono

SCALA

valori di calcolo

$$g_d = \gamma_g g_k$$

$$q_d = \gamma_q q_k$$

$$g_1 \rightarrow \gamma_g = 1.3$$

$$\gamma_{g, \min} = 1$$

$$g_2 \rightarrow \gamma_g = 1.5$$

$$\gamma_{g, \min} = 0.8$$

$$q \rightarrow \gamma_q = 1.5$$

$$\gamma_{q, \min} = 0$$

CARICHI DA NEVE verticali

CARICHI DA VENTO

perpendicolari alle superfici