ISTITUTO AUTONOMO CASE POPOLARI DELLA PROVINCIA DI BRINSIDI

GES.CA.L. - COSTRUZIONE DI 2 CASE PER LAVORATORI IN FRANCAVILLA FONTANA (BRINDISI) PER COMPLESSIVI ALLOGGI I8 - PROGRAMMA 57 LEGGE I4/2/I963 N. 60

IMPRESA: Consorzio Ravennate Cooperative Produzione e Lavoro - Ravenna

EDIFICIO B

Calcoli statici (III)

A. C. E. R. UFFICIO TECNICO
Dr. Ing. Zaccarelli Lamberto

I.A.C.P. - BRINDISI

Palazzina B

CALCOLO DELLE STRUTTURE DELLA COPERTURA

Travata I-4-7-I0

q = 2425 Kg/m

M_{I-4} = 2425 X $3,00^2$ X 0,095 = 2I00 Kgm

H = 60 cm $\sigma_c < 30$, σ_f = I600 Kg/cm²

b = 45 cm A_f = 2.45 cm² : 3øI0d + Iø I0 p

I5 staffe ø 8

M_{4-7} = 2425 X 2.85^2 X 0,070 = I400 Kgm.

σ_c < 30 Kg/cm² A_f = I,65 cm² 3 ø I0

σ_f = I600

I5 staffe ø 8

M = 2425 X $3,95^2$ X 0,095 = 3640 Kgm
7-I0

σ_c/σ_f = 34/I600 A_f = 4.30 cm² 3øI0 d + 2ø I2 p =
= 4,62 cm²

T_{mx} = 4800/40 X 52 = 2,30 Kg/cm²

20 staffe ø 8

Travata 2-5-8-II

q = 3300 ì Kg/m

M_{2-5} = 3300 X 3.00^2 X 0,095 = 2900 Kgm

H = 33 cm σ_c = 50 Kg/cm² σ_f = I600 Kg/cm²

b = 60 cm A_f = 6.60 cm² : 4 ø I0 d + 2 ø I6 p = 7,I6 c

M_{5-8} = 3300 X $2,85^2$ X 0,070 = I900 Kgm

σ_c = 39 Kg/cm²

σ_f = I600 Kg/cm² A_f = 4,30 cm² 4øI0 d + 2øI0p = 4,7I cm²

M_{8-II} = 3300 X $3,95^2$ X 0,095 = 5000 Kgm

σ_c = 62 Kg/cm² A_f = II,50 cm² 4øI4d + 4øI4 p

σ_f = I600 Kg/cm² A'_f = 6 cm² 4øI4 d

25 staffe ø 6

- M_8 = 3300 X $(3,95^3 + 2,85^3)$/ 9 X 6,80 = 3300 X 85/6I = 4600 K

σ_c = 60 Kg/cm² A_f = I0,50 cm² : 4øI4p + 2øI0p +

+ 4ø8d + IøI4sp

σ_f = I600 Kg/cm² A'_f = 0,30 A_f = 3,I5 cm² 4øI0 min.

Trave 9-I2

M_{9-I2} = 2800 X $3,95^2$ X 0,I05 = 4600 Kgm

A_f = I0,50 cm² 4 ø I2 d + 4 ø I4 p

A'_f = 3,I5 cm² 4 ø I2 d

si staffa con 25 ø 6

Trave 3-6 a quota terrazzo

M = 2500 X 3.00^2 X 0,095 = 2I50 Kgm

H = 50 cm o_c/θ_f = 46,5/I600

b = 20 cm A_f = 3,I5 cm² : 2øI$_2$ d + IøI2 p = 3,39 cm²

Trave 6-9 a quota terrazzo

M_{6-9} = 3270 X $2,85^2$ X 0,0875 = 2350 Kgm

H = 50 cm $\sigma c/\sigma_f$ = 49/I600

b = 20 cm A_f = 3,40 cm²

Si arma come ai piani inferiori

Trave I-2-3-

q = II55 - Kg/m

M_{I-2} = II55 X $4{,}00^2$ X 0,095 = I800 Kgm

σ_c < 30 Kg/cm²

H = 60 cm σ_f = I600 Kg/cm²

b = 45 cm A_f 2.I0 cm² : 3ø I0d + 2øI0 p

- M_2 = I800 X 0,II7/0,095 = 2220 Kgm

A_f = 2.60 cm²

M_{2-3} = II55 X 4.00^2 X 0,0875 = I620 Kgm

Si arma come I-2

M_{II-I2} = I800 X I285/II55 = 2000 Kgm

A_f = 2.I0 X I285/II55 = 2,34 cm² 3øI2 d + 2 ø I2 p

øI4

M_{I2-I24} = II55 X $2{,}50^2$ X 0,070 = 520 Kgm

Si arma con 3 ø I0 d

M_{3-3I} = 3500 X $2{,}50^2$ X 0,075 = I650 Kgm

A_f = 3 cm²

Si arma con 4 ø I2 sup. e inf. e staffe ø 8 ogni I5 cm

Trave 6 - 6' a quota terreno

q = 2200 Kg/m

M = 2200 X 2.50^2 X 0,I25 = I900 Kgm

H = 20 cm
b = 60 cm

60/I400
A_f = 8,50 cm² = 4 ø I2d + 2 ø I6 p
A'_f = 4,25 cm² = 4 ø I2 d

Trave 9 -9' a quota terreno

q = I500 Kg/m

M = I500 400 C $2,50^2$ ¥ 0,I25 = I300 Kgm

H = 20 cm
b = 60 cm

A_f = 6 cm² = 4 ø I0 d + 2 ø I4 p
A'_f = 3 cm² 4 ø I0

A.C.E.R. UFFICIO TECNICO
Dr. Ing. Zaccarelli Lamberto