

1

ENTE APPALTANTE:- I.A.C.P. DI BRINDISI

COSTRUZIONE DI CASE PER I CONTADINI IN S.MICHELE SALENTINO.-

IMPRESA: Co;Re.Fa. - Fasano -

-----oOo-----

CALCOLI STATICI PER LA COPERTURA DELLA FOSSA SETTICA.-

La fossa settica ha le dimensioni nette di m.8,60 x 4,60 ed il sovraccarico che si considera è di Kg/mq.400, relativo alla folla compatta.-

Si assume:

cemento alta resistenza tipo "700"

$\phi_c = 60 \text{ Kg/c mq.} - \phi_f = 1400 \text{ kg/cmq.} - m. = 10.-$

Lo spessore della soletta di copertura = cm.16

Vincolo: appoggio

L'Armatura sarà disposta secondo la direzione più corta = m.4,60.-

1) ANALISI DEI CARICHI.-

Peso proprio per mq. di soletta

$$1,00 \times 1,00 \times 0,16 \times 2500 = \text{Kg/mq. } 400$$

Peso accidentale

$$\text{Kg/mq. } 400$$

TOTALE

$$\text{Kg/mq. } 800$$

2) CALCOLI DEGLI SFORZI FLETTENTI.-

La striscia di soletta larga m.1,00 si considera come fosse isolata, senza tener conto, che ogni striscia è attaccata a quella contigua, con vantaggio della stabilità.-

$$M = \frac{1}{8} \times 800 \times 4,60^2 = \text{Kgm } 2116$$

3) CALCOLI D'ARMATURA.-

$$r = \frac{14}{\sqrt{211600/100}} = 0,305$$

$$A_f = 0,00260 \times 100 \times \sqrt{\frac{211.600}{100}} = \text{cmq. } 11,96$$

$$\frac{6 \varnothing 16}{\text{=====}} = \text{cmq. } 12,06 / \text{ml.}$$

che corrispondono a 1 $\varnothing$ 16 ogni 17 cm.

4) VERIFICA.-

$$x = \frac{10 \times 12,06}{100} \times (-1 + \sqrt{1 + \frac{2 \times 100 \times 16}{10 \times 12,06}}) = \text{cm. } 7,36$$

$$\sigma_c = \frac{2 \times 211.600}{100 \times 7,36 \times (16 - 7,36)} = \text{kg/mq. } 42$$

$$\sigma_f = \frac{211.600}{12,06 \times (16 - \frac{7,36}{3})} = \text{kg/cmq. } 1260$$

Fasano, 20 ottobre 1967

REDA T T O:
Det. Ing. OLINDO ANGELINI
Angelini

ENTE APPALTANTE:- I.A.C.P. DI BRINDISI

COSTRUZIONE DI CASE PER I CONTADINI IN S.MICHELE SALENTINO.-

IMPRESA: Co;Re.Fa. - Fasano -

-----oOo-----

CALCOLI STATICI PER LA COPERTURA DELLA FOSSA SETTICA.-

La fossa settica ha le dimensioni nette di m.8,60 x 4,60 ed il sovraccarico che si considera è di Kg/mq.400, relativo alla folla compatta.-

Si assume:

cemento alta resistenza tipo "700"

$\sigma_c = 60 \text{ Kg/cm}^2$ - $\sigma_f = 1400 \text{ kg/cm}^2$ - $m. = 10$.-

Lo spessore della soletta di copertura = cm.16

Vincolo: appoggio

L'Armatura sarà disposta secondo la direzione più corta = m.4,60.-

1) ANALISI DEI CARICHI.-

Peso proprio per mq. di soletta

$1,00 \times 1,00 \times 0,16 \times 2500 = \text{Kg/mq. } 400$

Peso accidentale

Kg/mq. 400

TOTALE

Kg/mq. 800

2) CALCOLI DEGLI SFORZI FLETTENTI.-

La striscia di soletta larga m.1,00 si considera come fosse isolata, senza tener conto, che ogni striscia è attaccata a quella contigua, con vantaggio della stabilità.-

$$M = \frac{1}{8} \times 800 \times 4,60^2 = \text{Kgm } 2116$$

3) CALCOLI D'ARMATURA.-

$$r = \frac{14}{\sqrt{211600/100}} = 0,305$$

$$A_f = 0,00260 \times 100 \times \sqrt{\frac{211.600}{100}} = \text{cmq. } 11,96$$

$$\underline{\underline{6 \varnothing 16}} = \text{cmq. } 12,06 \text{ /ml.}$$

che corrispondono a 1 $\varnothing$ 16 ogni 17 cm.

4) VERIFICA.-

$$x = \frac{10 \times 12,06}{100} \times (-1 + \sqrt{\frac{2 \times 100 \times 16}{10 \times 12,06}}) = \text{cm. } 7,36$$

$$\sigma_c = \frac{2 \times 211.600}{100 \times 7,36 \times (16 - 7,36)} = \text{kg/mq. } 42$$

$$\sigma_f = \frac{211.600}{12,06 \times (16 - \frac{7,36}{3})} = \text{kg/cmq. } 1260$$

Fasano, 20 ottobre 1967

R E D A T T O:

Dott. Ing. OLINDO ANGELINI

Angelini