

C. C. I. A. 26866
TELEG.: ELLEDIESSE
C. C. POSTALE 26/8562

STABILIMENTO:
VIA PER LECCE - ☎ 24881
S. S. N. 16 KM. 920,300

AMMINISTRAZIONE:
VIA GALLIPOLI, 18
☎ 23957

SOCIETÀ PER AZIONI CAP. L. 100.000.000 INT. VERSATO **LATERIFICIO DEL SALENTO** **BRINDISI**

*occone alla
21/9/67*

BRINDISI, 18/9/67

N.

UFFICIO TECNICO

RIF. { COMMISSIONE N.
NS. DISEGNO N.

REPARTO SOLAI - PRECOSTRUITI

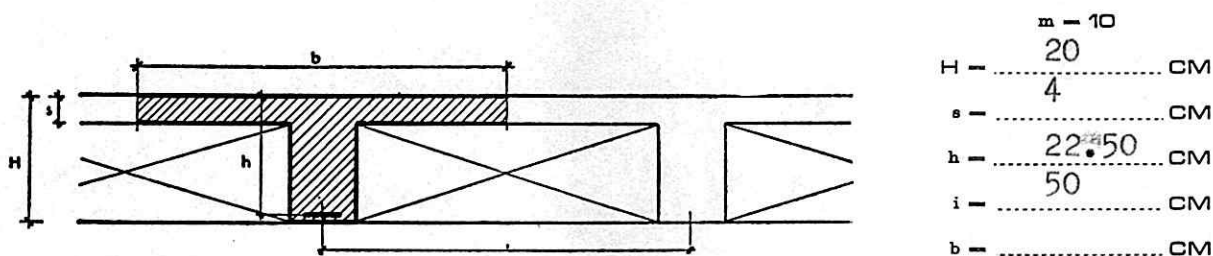
SPETT./le Impresa: SERAFINI GIOVANNI

Via Manfredi, 17- L E C C E -

VI FORNIAMO CON LA PRESENTE LA RELAZIONE DI CALCOLO DEL NS. "SOLAIO ELLEDIESSE"

TIPO..... ADOTTATO NELLA VOSTRA COSTRUZIONE DI.....

CARATTERISTICHE DEL SOLAIO



ANALISI DEI CARICHI:

SOVRACCARICO 400 KG/MQ (AL NETTO DEL P. P. DEL SOLAIO)

PESO PROPRIO - 220 KG/MQ

SOVRACCARICO - 400 KG/MQ

g - CARICO TOTALE - 620 KG/MQ

+φ14

IMPRESA Serafini Giovanni

N. COMMISSIONE

DATA

- ☐ SCANTINATO
☐ P. TERRA
☐ PIANO
☐ PIANO COPERTURA

Copia

CALCOLO SOLAIO **LDS****ANALISI DEI CARICHI**

Peso proprio del solaio LDS = Kg/m² 220
 Sovraccarico totale: (accidentale + permanente: pavim. tramezze, ecc.) = » 400 + *100*
 Cappa eventuale di calcestruzzo: cm. × Kg. = »
 Carico totale per m² di struttura: q = Kg/m² 620

CAMPO..... LUCE.....

Altezza solaio: H = cm. 20+4
 Interasse: b = cm. 50
 Luce netta: L = cm. 4.40
 Altezza utile: h = cm. 22.50

PROPORZIONAMENTO:MOMENTO FLETTENTE nei seguenti punti: MEZZERIA

$$M = \frac{Ql^2}{8} = \frac{310}{8} \times \frac{4.40^2}{8} \times 1.05 = \text{Kg/cm. } 78.771$$

AREA FERRI nella sezione: $A_f = \frac{M}{\sigma_f h 0.92} = 1.73$

Nel Travetto n° 2 $\varnothing$ 8 cm² ; n° 1 $\varnothing$ 10 cm² } Totale Af. = cm² 1.80
 Nel Traliccio n° $\varnothing$ cm² ; n° $\varnothing$ cm²

Traliccio 1 $\varnothing$ 7 tipo ARTIGLIO Monconi / $\varnothing$ / Af = cm² /

Staffe traliccio $\varnothing$

$$x = \frac{10 \times 1.80}{50} \left(-1 + \sqrt{1 + \frac{2 \times 50 \times 22.50}{10 \times 1.80}} \right) = \text{cm. } 3.68$$

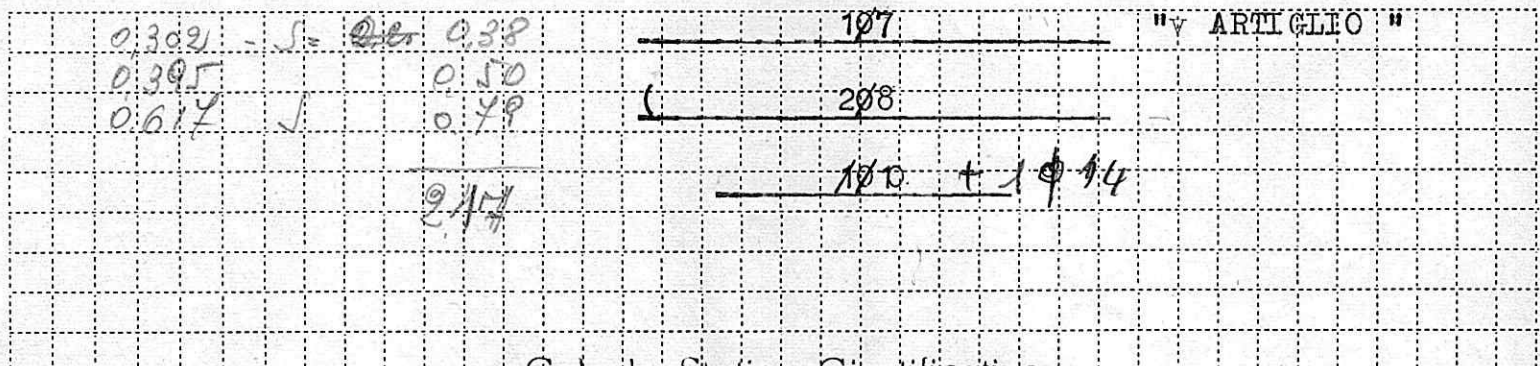
$$h - \frac{x}{3} = 21.27$$

VERIFICA:

$$\sigma_f = \frac{M}{W_f} = \frac{78.771}{1.80 \times 21.27} = \text{Kg/cmq. } 2057 \quad \sigma_c = 2 \frac{M}{W_c} = \frac{2 \times 78.771}{3.68 \times 50 \times 21.27} = \text{Kg/cmq. } 40.25$$

Ferro d'armatura da adoperare ARTIGLIO con σ_f 2200 Kg/cmq.

Calcestruzzo in opera per completamento, con cemento tipo Kg/cmq.

SCHEMA D'ARMATURA.

Calcolo Statico Giustificativo
 ad esclusivo uso del professio-
 nista abilitato che ha proget-
 tato o dirige la costruzione.

IL CALCOLATORE

Dott. Ing. Gennaro De GiorgioUFFICIO TECNICO
IL DIRETTORE

LATERIFICIO DALSALENTO

MOD. L. 02

IMPRESA **Serafini Giovanni**

N. COMMISSIONE

DATA

- ☐ SCANTINATO
☐ P. TERRA
☐ PIANO
☐ PIANO COPERTURA

Copie

CALCOLO SOLAIO **LDS****ANALISI DEI CARICHI**Peso proprio del solaio LDS = Kg/m² **220**Sovraccarico totale: (accidentale + permanente: pavim. tramezze, ecc.) = » **400**

Cappa eventuale di calcestruzzo: cm. × Kg. = »

Carico totale per m² di struttura: q = Kg/m² **620**Altezza solaio: H = cm. **20+4**Interasse: b = cm. **50**Luce netta: L = cm. **4.40**Altezza utile: h = cm. **22.50**

CAMPO..... LUCE.....

PROPORZIONAMENTO:MOMENTO FLETTENTE nei seguenti punti: **MEZZERIA**

$$M = \frac{Ql^2}{8} = \frac{310}{8} \times \frac{4.40^2}{8} \times 1.05 = \text{Kg/cm} \quad \mathbf{78.771}$$

AREA FERRI nella sezione: $A_f = \frac{M}{\sigma_f h 0.92} = \mathbf{1.73}$

Nel Travetto n° **2** ∅ **8** cm² ; n° **4** ∅ **10** cm²
 Nel Traliccio n° ∅ cm² ; n° ∅ cm²
 } Totale Af. = cm² **1.80**

Traliccio 1 ∅ **7** tipo **ARTIGLIO** Monconi / ∅ / Af = cm² /

Staffe traliccio ∅

$$x = \frac{10 \times 1.80}{50} \left(-1 + \sqrt{1 + \frac{2 \times 50 \times 22.50}{10 \times 1.80}} \right) = \text{cm} \quad \mathbf{3.68}$$

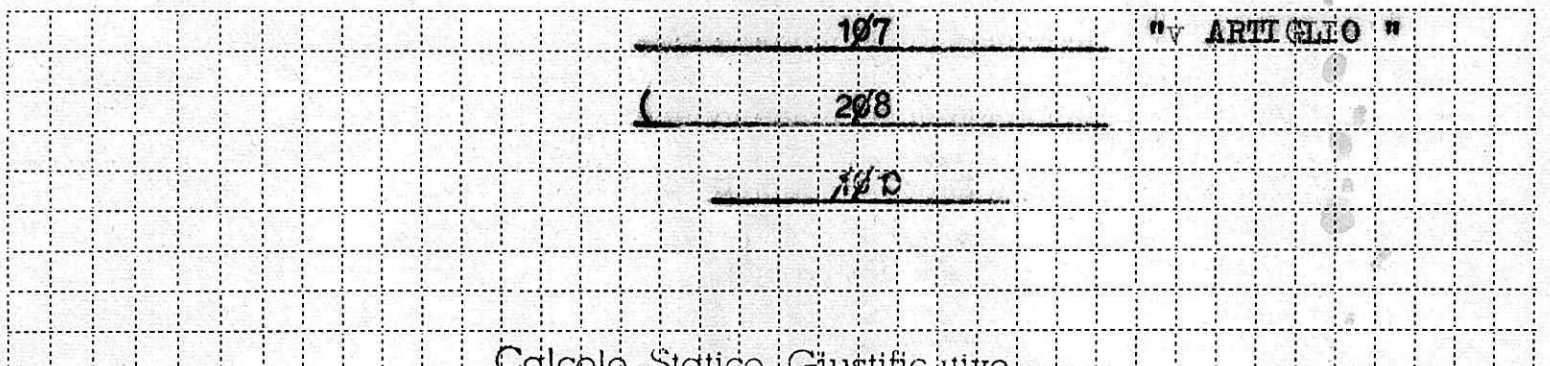
$$h - \frac{x}{3} = \mathbf{21.27}$$

VERIFICA:

$$\sigma_f = \frac{M}{W_f} = \frac{78.771}{1.80 \times 21.27} = \text{Kg/cmq.} \quad \mathbf{2057} \quad \sigma_c = 2 \frac{M}{W_c} = \frac{2 \times 78.771}{3.68 \times 50 \times 21.27} = \text{Kg/cmq.} \quad \mathbf{40.25}$$

Ferro d'armatura da adoperare **ARTIGLIO** con σ_f **2200** Kg/cmq.

Calcestruzzo in opera per completamento, con cemento tipo Kg/cmq.

SCHEMA D'ARMATURA.

Calcolo Statico Giustificativo

ad esclusivo uso del professio-
 nista abilitato che ha proget-
 tato o dirige la costruzione.

UFFICIO TECNICO
IL DIRETTORE**LATERIFICIO DEL SALENTO**

MOD. L. 02

IL CALCOLATORE

Dott. Ing. **Gennaro De Giorgio**

IMPRESA: **Serafini Giovanni**

N. COMMISSIONE:

DATA:

- ☐ SCANTINATO
☐ P. TERRA
☐ PIANO
☐ PIANO COPERTURA

CALCOLO SOLAIO **LDS**

Copia

ANALISI DEI CARICHI

Peso proprio del solaio LDS = Kg/m² **220**
 Sovraccarico totale: (accidentale + permanente: pavim. tramezze, ecc.) = » **400**
 Cappa eventuale di calcestruzzo: cm. × Kg. = »
 Carico totale per m² di struttura: q. = Kg/m² **620**

Altezza solaio: H = cm. **20.4**
 Interasse: b = cm. **50**
 Luce netta: L = cm. **4.40**
 Altezza utile: h = cm. **22.50**

CAMPO:..... LUCE:.....

PROPORZIONAMENTO:

MOMENTO FLETTENTE nei seguenti punti: **MEZZANEA**

$$M = \frac{q l^2}{8} = \frac{620}{8} \times 4.40^2 \times 1.05 = \text{Kg/cm} \cdot \mathbf{78.771}$$

AREA FERRI nella sezione: $A_f = \frac{M}{\sigma_f h 0.92} = \mathbf{1.73}$

Nel Travetto n° **2** Ø **8** cm² ; n° **1** Ø **10** cm²
 Nel Traliccio n° Ø cm² ; n° Ø cm²
 Totale Af. = cm² **1.80**

Traliccio 1 Ø **7** tipo **ARTIGLIO** Monconi / Ø / Af = cm² /

Staffe traliccio Ø

$$x = \frac{10 \times 1.80}{50} \left(-1 + \sqrt{1 + \frac{2 \times 50 \times 22.50}{10 \times 1.80}} \right) = \text{cm} \cdot \mathbf{3.68}$$

$$h - \frac{x}{3} = \mathbf{21.27}$$

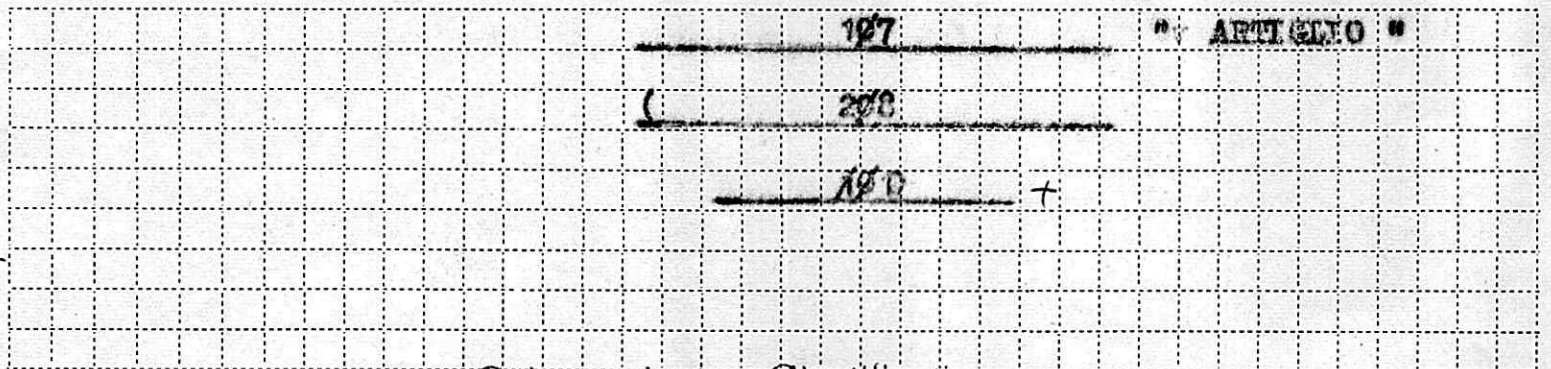
VERIFICA:

$$\sigma_f = \frac{M}{W_f} = \frac{78.771}{1.80 \times 21.27} = \text{Kg/cm}^2 \cdot \mathbf{2057} \quad \sigma_c = 2 \frac{M}{W_c} = \frac{2 \times 78.771}{3.68 \times 50 \times 21.27} = \text{Kg/cm}^2 \cdot \mathbf{40.25}$$

Ferro d'armatura da adoperare: **ARTIGLIO** con σ_f **2200** Kg/cm².

Calcestruzzo in opera per completamento, con cemento tipo Kg/cm².

SCHEMA D'ARMATURA.



Calcolo Statico Giustificativo
 ad esclusivo uso del professionista
 abilitato che ha progettato
 o dirige la costruzione.

IL CALCOLATORE
 Dott. Ing. **Gennaro De Giorgio**

UFFICIO TECNICO
 IL DIRETTORE
LATERIFICIO DEL SALENTO