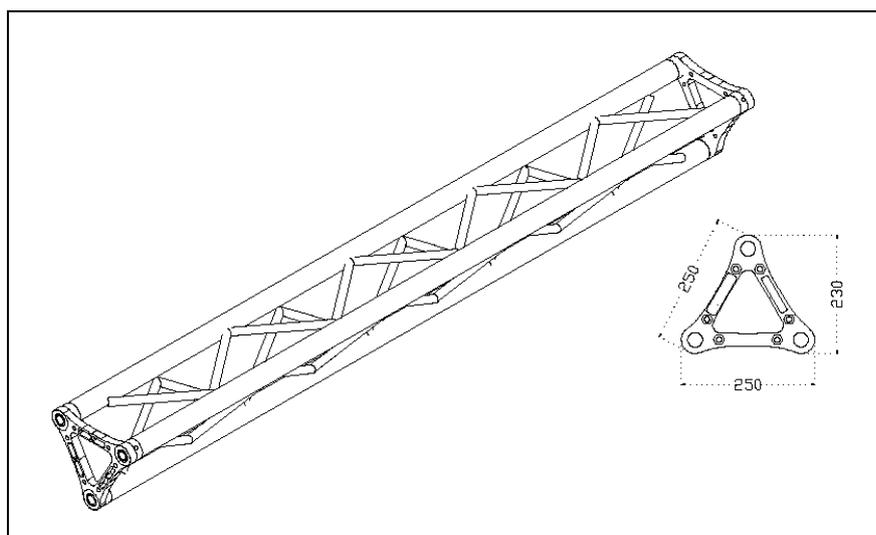


**“Efesto Production srl”**

Relazione di Calcolo  
trave serie E25T

Serie Modulare Tralicci in Alluminio  
Lato 25 cm



Ditta Costruttrice  
“EFESTO PRODUCTION SRL”  
Efesto Production S.r.l.



Il Tecnico  
Ing. Alfonso Belmonte

**Indice:**

<b>1. Caratteristiche tecniche della struttura.....</b>	<b>3</b>
<b>2. Materiali impiegati.....</b>	<b>3</b>
<b>3. Ipotesi di carico.....</b>	<b>3</b>
<b>4. Modello di calcolo.....</b>	<b>4</b>
<b>5. Conclusioni.....</b>	<b>6</b>
<b>6. Tabella delle portate utili .....</b>	<b>7</b>

### **1. Caratteristiche tecniche della struttura**

La struttura in oggetto è rappresentata da un traliccio modulare realizzato con tubolari in alluminio estruso dalle dimensioni variabili secondo le seguenti misure:

10 – 21 – 25 – 50 – 100 – 150 – 200 – 250 – 300 – 350 - 400 cm.

La trave composta da tralici in alluminio denominati E25T rileva le seguenti caratteristiche:

- *sezione triangolare lato 25 cm altezza 23cm*
- *n° 3 correnti principali sezione cava dal diametro di 50 mm e spessore 2.00 mm*
- *correnti trasversali sezione cava dal diametro di 18 mm e spessore 1.5 mm .*

Il singolo traliccio presenta agli estremi dei correnti principali piastre di accoppiamento in fusione di alluminio EN AB 44100 con spessore di 4.00 cm .

La congiunzione dei vari elementi costituenti il singolo modulo avviene tramite saldatura del tipo “TIG.\*”

La continuità tra i singolo moduli avviene con serraggio di bulloni ad alta resistenza e spinotti conici ad innesto rapido.

### **2. Materiali impiegati**

I tubolari impiegati per la realizzazione dei singoli tralici sono costituiti in lega di alluminio –silicio – magnesio –manganese di impiego generale con denominazione EN AW6082 –T6 in rif. Norma UNI EN 573-3 avente una resistenza allo snervamento pari a  $\sigma = 2600 \text{ kg/cm}^2$  e modulo elastico  $E=700000 \text{ kg/cm}^2$ .

### **3. Ipotesi di carico**

Le ipotesi di calcolo adottate riguardano quello di una trave appoggiata – appoggiata in condizioni statiche, considerando nulli i cedimenti sugli appoggi.

Le tipologie di carico applicato sono le seguenti:

- carico concentrato in mezzzeria del traliccio
- carico uniformemente distribuito sull'intera della luce del traliccio
- carico concentrato ad  $L/4$  ,  $L/2$  ,  $3/4 L$ .

Il carico è stato considerato statico ed applicato in corrispondenza dei nodi del corrente inferiore.

#### 4. Modello di calcolo

L'analisi dei carichi della struttura viene effettuata secondo quanto previsto dalle norme vigenti

##### **Riferimenti Normativi:**

- D.M.14/01/2008 - Norme tecniche per le costruzioni "Criteri generali
- UNI EN 573-3:1996/EC - Alluminio e leghe di alluminio –
- UNI ENV 1999 - Eurocodice 9 . Progettazione delle strutture in alluminio

Lo schema di calcolo è quello di una trave ad appoggio semplice

I carichi accidentali invece sono considerati distribuiti uniformemente sulle travi principali e tali da portare al limite le sollecitazioni .Attraverso le ipotesi di carico adottate, in corrispondenza delle sezioni dove sono massime le sollecitazioni generate alle varie combinazioni di carico sono state effettuate le seguenti verifiche :

Verifica flessione e compressione assiale aste alluminio secondo EC9 #5.9.4

Per il calcolo della struttura è stato considerato il metodo agli stati limiti .Per la verifica agli stati limiti si ipotizzano combinazioni di carico suddivise per tipologia con l'adozione dei seguenti parametri in riferimento ai correnti principale e a trasversali:

##### **Parametri di Riferimento**

###### *-dati del corrente principale:*

sezione : Ø 50x2

Area = 3.01 cmq

J = 8.7 cm<sup>4</sup>

W = 3.48 cm<sup>3</sup>

###### *-dati relativi al diagonale:*

sezione : Ø 18x1.5

Area : 0.80 cmq

J = 0.267 cm<sup>4</sup>

W= 0.296 cm<sup>3</sup>

###### *-Caratteristiche delle sezione:*

area: 9.03 cmq

Jyy = 674,00 cm<sup>4</sup>

Wy= 59,00 cm<sup>3</sup>

La verifica flessione e compressione assiale aste alluminio secondo EC9 #5.9.4

➤ Verifica asta principale del traliccio

Azione assiale di progetto allo slu	<b>Nd</b>
Momento di progetto allo slu	<b>Md</b>
Tensione di snervamento	<b>fy = kg/cm<sup>2</sup> 2250</b>
Modulo elastico 3.2.5	<b>E = kg/cm<sup>2</sup> 70000</b>
Fattore di sicurezza 5.1.1	<b>GammaM1 = 1,1</b>
Coefficiente di vincolo	<b>Beta-y = 1</b>
Lunghezza di libera inflessione	<b>Loy =</b>
Snellezza asta Lamda/iy =	Lamda-y=
Snellezza limite $3,14 \cdot (E/fy)^{0,5}$	Lamda1
Rapporto lamdaS=lamda-y/lamda1	LamdaS
Coefficiente di riduzione	$Chi = 1 / (fi + (fi^2 + LamdaS^2)^{0,5})$
	$fi = 0,5 \cdot (1 + 0,2 \cdot (lamdaS - 0,1) + LamdaS^2)$
Coefficiente di riduzione 5.8.4.1	<b>Chi</b>
Verifica $(Nd / (Chi \cdot NRd))^{0,8} + ((Md / MRd)^{1,7})^{0,6} < 1$	
NRd=Af*fy/GammaM1	
MRd=1,25*Wpl*fy/GammaM1	

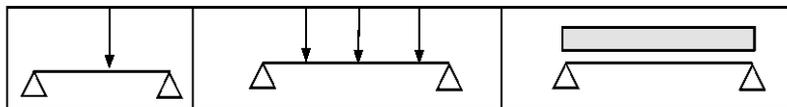
## 5. Conclusioni

A conclusione della presente relazione premettendo quanto segue ;

- visto le ipotesi statiche adottate per la verifica della trave di cui sopra
- visto che sarà cura di tecnico abilitato a definire le condizioni di vincolo, fondazioni e azioni esterne a cui la struttura sarà sottoposta nei luoghi di installazione;
- visto che il montaggio della struttura è soggetta comunque al collaudo di corretto montaggio da parte di tecnico
- visto che si è supposto che i collegamenti tra le travi effettuati con connettori e spine siano eseguiti a regola d'arte ;
- visto che i materiali utilizzati mantengono intatte le proprie caratteristiche iniziali di integrità e non siano quindi inficiati da botte, cricche o danneggiamenti;
- visto che il materiale utilizzato sia soggetto a verifica periodica;
- è possibile determinare il valore della freccia in mezzera della sezione per lunghezze differenti.

Di seguito si riporta la tabella della portate utili relativa alla Serie E25T.

**6. Tabella delle portate utili tralici Serie E25T**



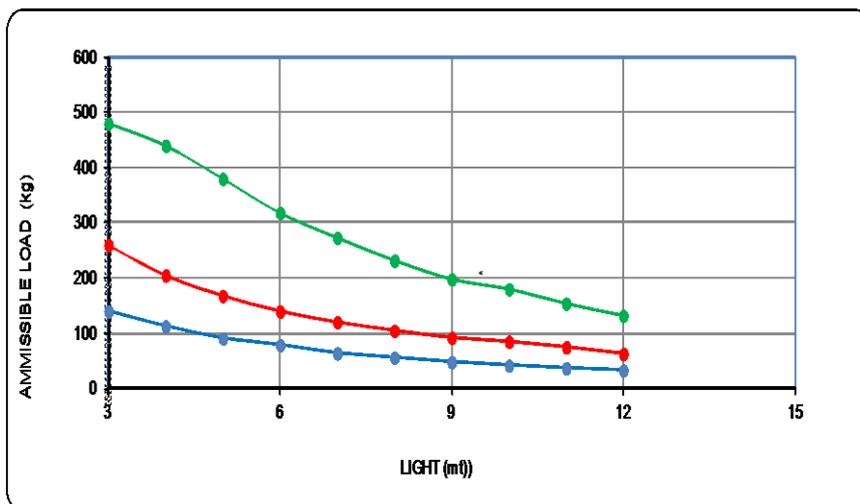
Light (mt)	Load (kg)	Central deflection (mm)	Load (kg)	Total Load (kg)	Central deflection (mm)	Load (kg)	Total Load (kg)	Central deflection (mm)
12	63	66	33	99	106	11	132	84
11	75	60	37	111	89	14	154	75
10	85	50	42	126	74	18	180	66
9	92	41	48	144	56	22	198	53
8	105	32	56	168	47	29	232	44
7	120	24	64	192	35	39	273	35
6	140	18	79	237	26	53	318	25
5	168	12	91	273	17	76	380	18
4	205	8	113	339	11	115	440	11
3	260	4	140	420	6	160	480	5

Il calcolo alla base delle tabelle è stato eseguito in conformità alla norma UNI EN 1999-1-1.

Lo schema di riferimento adottato per il calcolo è quello di trave sospesa agli estremi soggetta a carico statico applicato nei nodi dei correnti inferiori.

I valori di carico riportati sono al netto del peso proprio della singola campata.

Lo schema di riferimento deve essere considerato come una condizione ideale, sarà quindi compito dell'utilizzatore analizzare la struttura alla luce delle reali condizioni di carico, vincolo ed impiego



Ditta Costruttrice  
**"EFESTO PRODUCTION SRL"**  
 Efesto Production S.r.l.



Il Tecnico  
 Ing. Alfonso Belmonte

