

Analisi, progetto, verifica e disegno di travi in calcestruzzo armato



dott. ing. FERRARI Alberto www.ferrarialberto.it

# ESEMPI APPLICATIVI



#### PREMESSA

Di seguito sono riportati alcuni esempi applicativi che è possibile seguire passo-passo nella definizione di tutti i dati di input; i files di esempio sono distribuiti nella cartella "*Esempi*".

La lettura di questo documento presuppone la conoscenza della "*Guida dell'utente*" in cui si trovano anche utili informazioni per l'utilizzo del programma.

Per ogni dubbio, segnalazione d'errore o consigli, contattare: dott. ing. FERRARI Alberto via Montemaderno, 40 25088 Toscolano Maderno (BS) Cell. 347.5562749, Tel. 0365.548413 E-mail: <u>ferrarialberto@ferrarialberto.it</u> Pec: <u>ferrarialberto@pec.ferrarialberto.it</u> Sito internet: <u>www.ferrarialberto.it</u>

### SOMMARIO

1. Analisi di una trave continua a due campate	5
2. Analisi di una trave su suolo elastico1	11



#### **1. ANALISI DI UNA TRAVE CONTINUA A DUE CAMPATE**

L'esempio riportato di seguito è distribuito nella cartella "*Esempi*" col nome "*Esempio1.tci*"; è possibile consultarlo per verificare i dati di input e di output.

Si ipotizzi di dover svolgere l'analisi strutturale della trave T12, indicata in figura, di un solaio tipo predalle h=4+20+4=28 cm destinato a civile abitazione con i seguenti carichi caratteristici di progetto:



#### Fig. 1 - Pianta dell'impalcato.

Peso proprio	G <sub>1k</sub>	3.85	kN/m <sup>2</sup>
Carico permanente portato	G <sub>2k</sub>	2.00	kN/m <sup>2</sup>
Carico variabile	Q <sub>1k</sub>	2.00	kN/m <sup>2</sup>

Scegliete *Nuovo* dalla *toolbar* del form principale, quindi selezionate la finestra delle sezioni rettangolari. Trattandosi di una trave continua a due campate con sezione ipotizzata costante, digitate le sue dimensioni (100x28).



Fig. 2 - Definizione della sezione.

Selezionate successivamente il *form* delle luci e definite le due campate, rispettivamente di 5.20 m e 4.40 m; associate a ciascuna delle due campate la sezione definita.



Fig. 3 - Definizione della campate.

E' possibile notare da subito come *TCI* abbia disegnato nel *form* modello i diagrammi del taglio e del momento, dovuti al peso proprio della struttura, considerato di default.

Considerando un'area di influenza di 5.88 m, i carichi permanente e variabile agenti su entrambe le campate valgono G=34.4 kN/m e Q=11.7 kN/m. Per definire tali carichi visualizzate la tabella dei carichi uniformemente distribuiti premendo sul pulsante  $\frac{100}{100}$  della *toolbar* del form principale.



I diagrammi visualizzati sono relativi al metodo di analisi scelto, di default quello delle tensioni ammissibili; per settare come metodo di calcolo gli stati limite, visualizzare il form delle opzioni di calcolo 🕅.



Fig. 4 - Definizione dei carichi uniformemente distribuiti.

Come è possibile constatare, in pochissimi e semplici dati di input si è rapidamente eseguita l'analisi strutturale di quest'esempio.

E' possibile definire la larghezza degli appoggi per "cimare" i diagrammi delle azioni interne; per farlo aprite la tabella dei vincoli.



Fig. 5 - Definizione della larghezza dei vincoli.

A questo punto si procede con la progettazione (solo versioni Basic e Professional): premete il pulsante fE per definire le caratteristiche meccaniche del calcestruzzo e dell'acciaio, quindi col pulsante  $\mathbf{P}$  definite i parametri di progettazione e premete il pulsante "Progetta".

Tor v. 504 67 del 00/07/011 - by FERRAR Ing. Nonto     The Youlday Standar Ingention ?     Tor Value 1 - Landard - Ended Ended and Annual An	×
	×
Act of 20 to bit of 20 to b	
Access         Barreline         Dill         Call         Constraints         Call         Constraints         Call         Call <thc< td=""><td></td></thc<>	
Max 200         Last Minit         This         Address of the flucture         Addres of the flucture         Address of the fluct	
P         414 sp. 1449           1         414 sp. 1449	
10 4416 mt (+560	
	1

Fig. 6 - Caratteristiche meccaniche e parametri di progettazione.

In seguito si modificano staffe ed armature longitudinali finché tutte le verifiche non risultano soddisfatte.





Fig. 7 - La progettazione è completa.

Prima di creare il file .dxf/.dwg si definiscono numero, posizioni e caratteristiche geometriche delle sezioni trasversali, premendo sul pulsante .

Sez	ioni trasv	ersali					×
N.	x [m]	Sezione	Solaio sx	h <sub>sx</sub> [cm] r <sub>sx</sub> [cm]	Solaio dx	h <sub>dx</sub> [cm] r <sub>dx</sub> [cm] + ·	Sezione 1
2	5.6	R100x28	Predalle	<ul> <li>✓ 28</li> <li>✓ 28</li> <li>✓ 28</li> <li>✓ 28</li> </ul>	Predalle		(x- 1.07 m)
3							4ø16 st.ø8/15 4 br. 10ø16
							× 100 ×
Ch	iedi conferm	a prima dell'elimir	nazione				

Fig. 8 - Definizione delle sezioni trasversali.

Premendo il pulsante i si aprirà Autocad; nel caso non vengano visualizzate le varie quote aprire e chiudere i vari stili di quotatura in Autocad.



Fig. 9 - Finestra di AutoCAD.



Fig. 10 - Disegno stampato.



## 2. ANALISI DI UNA TRAVE SU SUOLO ELASTICO

Si ipotizzi di dover svolgere l'analisi su suolo elastico di una trave con sezione a T rovescio con i carichi caratteristici indicati nello schema strutturale seguente:



Fig. 11 - Schema di calcolo e sistema di riferimento.

Scegliete *Nuovo* dalla *toolbar* del form principale, quindi selezionate la finestra delle sezioni a T rovescio. Trattandosi di una trave continua senza variazioni di sezione o di costante di Winkler è sufficiente definire un'unica campata da 15 m. La sezione abbia per ipotesi larghezza d'anima 30 cm, larghezza totale 90 cm, altezza ali 40 cm ed altezza totale 80 cm.

TCI - Travi continue iperstatiche - v. 5.01.12 del 28.11.2005 - by FERRARI ing. Alberto					
	The second secon				
	Campata Luce [m] Sezione				
	1 15 TR90x80 💽 🖪 🗙				
	2				
R=90 kN R=90 kN					
R=90 kN 15 m R=90 kN					
IR30X80					
337 LNm (v=7.5 m)					
1kN (v=0.0 m)	🔽 Chiedi conferma prima dell'eliminazione				
-90 kN (x=15					
x=6.38 m					
Sezioni a T rovescio					
Campata         Descrizione         B [cm]         b [cm]         H [cm]         h [cm2]         J [cm4]         +         •	b				
1 TR90x80 90 30 80 40 4800 2080000 🗔 🗙					
	I I I I I I I I I I I I I I I I I I I				
	* *				
I Chiedi conferma prima dell'eliminazione					
Uso: 935 Timer: 48h 17m 58s 🔋 Ressun errore riscontrato nel modello					
🦺 Start 🛛 🞯 🧕 🌆 🕖 🖸 🕵 🏷 🥔 🕑 🎽 🏠 C:\Sed\Software FDIA\T 🔤 Tci - Guida dell'utente.do 🕵 TC	I - Travi continue i 🔲 👖 🍕 🍦 🔜 🧐 💥 22.44				

Fig. 12 - Definizione della lunghezza e delle dimensioni della sezione.

Eliminate i vincoli rigidi che vengono definiti di default, definite la costante di Winkler (30 N/cm<sup>3</sup> nell'esempio), quindi definite i carichi concentrati permanenti e variabili indicati nello schema di calcolo.



Fig. 13 - Definizione della costante di sottofondo e dei carichi concentrati applicati.





Evidenziate oltre i diagrammi di taglio e momento le massime pressioni su terreno.

Risultato dell'analisi, massima pressione su suolo 139 kPa, momento superiore max 116 kNm, momento inferiore max 265 kNm.