

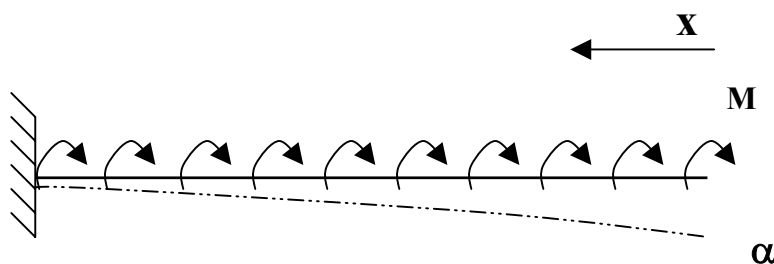
## La soluzione delle equazioni differenziali con il metodo di Galerkin

Tra le procedure generalmente adottate per formulare e risolvere le equazioni differenziali con un metodo che si avvicina agli elementi finiti, ritroviamo il metodo di Galerkin.

---

Consideriamo un problema strutturale: una trave incastrata a un estremo, tale da soddisfare le ipotesi di de Saint-Venant, soggetta a deformazione imposta all'estremo libero, in particolare alla rotazione dell'asse medio di un angolo  $\alpha$ .

Lungo tutta la trave, inoltre, sia presente un momento flettente uniforme, di intensità  $M$ .



La trave sarà infine caratterizzata dalle proprietà del materiale (modulo di elasticità longitudinale,  $E$ ) e geometriche, momento d'inerzia  $J=J(x)$ , che per semplicità considereremo costante.

---

L'equazione della **linea elastica** assume la forma:

$$-EJ \frac{d^2 y}{dx^2} = M \quad \text{con } 0 < x < L \quad (1)$$

che presenta una evidente similitudine con l'equazione di Fourier che esprime il profilo di temperatura di un filo sottile:

$$-K \frac{d^2 T}{dx^2} = Q \quad \text{con } 0 < x < L \quad (2)$$

In entrambi i casi ricorriamo al differenziale totale (x sia l'unica variabile indipendente).

Le **condizioni al contorno** associate al problema sono:

$$\frac{dy}{dx} = 0 \quad \text{per } x=L \quad (3)$$

$$y=0 \quad \text{per } x=L \quad (4)$$

$$\frac{dy}{dx} = \alpha \quad \text{per } x=0 \quad (5)$$

La soluzione esatta, che si ottiene integrando la (1), è

$$y(x) = -\frac{1}{EJ} \int_x^L \left[ \int_0^\zeta M(\xi) d\xi \right] d\zeta + \alpha x - \alpha L \quad (6)$$

In questo caso c'è una soluzione analitica, con la quale paragonare la correttezza della soluzione cui proveremo: in altri casi, per la difficoltà del problema, questo non è possibile, pertanto occorre comprendere bene gli algoritmi di problemi semplici per affrontare la formulazione numerica di problemi più complessi.

## ***La formulazione “debole”***

La procedura per la costruzione di **elementi finiti** per affrontare un problema strutturale prevede che si scelga una griglia di punti, nell'intervallo  $0 \leq x \leq L$ , così da costituire una serie di intervalli, non sovrapposti, che coprano l'intero dominio. I punti, che chiamiamo  $x_k$  sono detti **nodi**.

Su ciascun elemento la funzione da conoscere (ci riferiremo alla deformata) si può approssimare con funzioni note, predeterminate, chiamate  $\varphi_j(x)$ , e corrispondenti *parametri ignoti*,  $a_j$ .

Le funzioni  $\varphi_j(x)$  sono dette **funzioni di forma**.

Il metodo degli elementi finiti inizia proprio **dalla scelta delle funzioni di forma**.

La deflessione dell'asse della trave si può esprimere come sommatoria delle funzioni di forma, ciascuna pesata per un parametro specifico:

$$y(x) = \sum_{i=1}^{n+1} a_i \varphi_i(x) \quad (7)$$

Con un'approssimazione del genere non possiamo chiaramente pretendere di annullare l'errore in tutto il dominio: ci sarà quindi una certa differenza fra la soluzione approssimata e quella data dall'integrazione dell'equazione differenziale.

Questa differenza può essere espressa da una funzione **residua**, dovuta proprio all'errore di approssimazione della soluzione vera  $y^*$  con la  $y(x)$ :

$$R(y, x) \equiv -EJ \frac{d^2 y}{dx^2} - M \quad (8)$$

La  $R(y, x)$  non è nulla ovunque; però possiamo fare in modo che, moltiplicata per una **funzione di peso**,  $W(x)$ , il suo integrale si annulli:

$$\int_0^L W(x) R(y, x) dx = 0 \quad (9)$$

La scelta di diverse funzioni  $W(x)$  consente di costruire un **sistema di equazioni lineari, nelle variabili  $a_i$**  per arrivare a un'approssimazione della deformata (nota la deformata il problema è risolto perché è nota la linea elastica della trave).

Nella **formulazione di Galerkin, le funzioni di peso sono uguali alle funzioni di forma**, cioè:

$$W_i(x) = \varphi_i(x) \quad (10)$$

Dato che il numero di parametri ignoti  $a_j$  è pari a quello delle funzioni di forma  $\varphi_j$ , si ha un sistema di equazioni lineari che ha una soluzione, e questa è unica se le condizioni al contorno sono ben poste e ben definite.

Notiamo che la formulazione ai residui pesati di un problema differenziale non cambia anche se variano le condizioni di carico e vincolo; analogamente, la formulazione debole rimane la stessa, perché si ricava senza riferimento alle condizioni al contorno.

Il vantaggio della formulazione di Galerkin è che **rimane da determinare un numero finito di parametri,  $a_i$ ,  $\forall i=1, 2, \dots, n+1$** , anziché il valore di  $y(x)$  in ogni punto dell'intervallo  $0 \leq x \leq L$ .

## *Applicazione al problema strutturale*

Secondo la procedura di Galerkin, per il nostro problema strutturale si ottiene:

$$\int_0^L W(x)R(y, x)dx = 0 \quad W_i(x) = \varphi_i(x) \quad R(y, x) \equiv -EJ \frac{d^2 y}{dx^2} - M$$

$$\int_0^L \varphi(x) \left[ -EJ \frac{d^2 y}{dx^2} - M \right] dx = 0 \quad (11)$$

e si deve scegliere la  $\varphi(x)$  appropriata.

Dato che la deformata è una funzione continua in  $x$ , la forma più semplice è quella di una **spezzata polinomiale** su ciascun elemento.

Sfortunatamente la **derivata prima di una spezzata non è continua**, e in queste discontinuità (di prima specie) non esiste derivata seconda; tuttavia, *la richiesta di esistenza della derivata seconda sul dominio è troppo restrittiva per consentire l'applicazione a problemi reali (e' per questo che si parla di formulazione debole).*

Una soluzione a questa difficoltà viene dall'applicazione del metodo di integrazione per parti alla derivata seconda nella (11):

$$\int_0^L \varphi(x) \left[ -EJ \frac{d^2 y}{dx^2} \right] dx = -EJ \varphi \frac{dy}{dx} \Big|_0^L - \left[ \int_0^L -EJ \frac{d\varphi}{dx} \frac{dy}{dx} dx \right] \quad (12)$$

perciò, sostituendo, possiamo scrivere la (11) come:

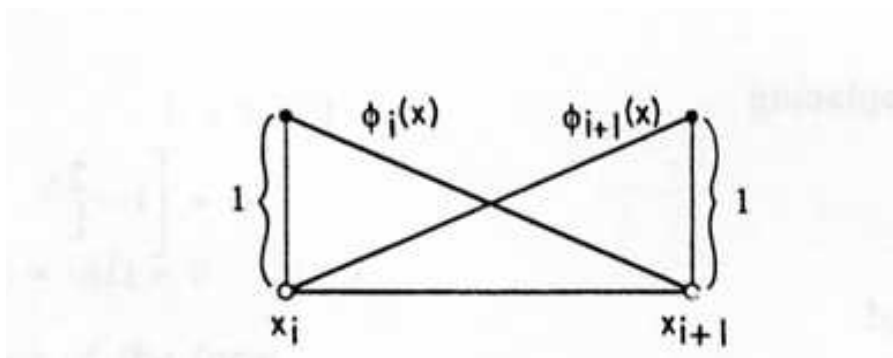
$$\int_0^L EJ \frac{d\varphi}{dx} \frac{dy}{dx} dx - \int_0^L \varphi M dx - EJ \varphi \frac{dy}{dx} \Big|_0^L = 0 \quad (13)$$

Per illustrare la procedura prendiamo in esame la trave divisa in due soli elementi: la deformata della trave si può scrivere come somma di due funzioni lineari; su ogni elemento, si può scrivere

$$y^{(i)}(x) = a_i \varphi_i(x) + a_{i+1} \varphi_{i+1}(x) \quad x_i \leq x \leq x_{i+1} \quad (14)$$

in cui, per ciascun elemento si ha:

$$\begin{cases} \varphi_i(x) = \frac{x_{i+1} - x}{x_{i+1} - x_i} \\ \varphi_{i+1}(x) = \frac{x - x_i}{x_{i+1} - x_i} \end{cases} \quad (15)$$



Notiamo che le funzioni  $\varphi_i$  descritte nella (15) sono le “funzioni di forma” di cui si è discusso sinora; le  $\varphi_{i+1}$  sono ancora funzioni riferite all’elemento  $i$ -esimo. Per chiarezza ricordiamo che l’elemento  $i$ -esimo è compreso fra il nodo  $x_i$  e  $x_{i+1}$ .

Per chiarire come si costruiscano queste funzioni, consideriamo una suddivisione in 5 elementi; sul terzo si può scrivere:

$$\begin{cases} \varphi_3(x) = \frac{x_4 - x}{x_4 - x_3} \\ \varphi_4(x) = \frac{x - x_3}{x_4 - x_3} \end{cases}$$

sul successivo (il quarto) di conseguenza sarà:

$$\begin{cases} \varphi_4(x) = \frac{x_5 - x}{x_5 - x_4} \\ \varphi_5(x) = \frac{x - x_4}{x_5 - x_4} \end{cases}$$

mentre la deformata approssimata sul quarto elemento è, secondo la (14):

$$y^{(4)}(x) = a_4 \varphi_4(x) + a_5 \varphi_5(x)$$



La deformata complessiva della trave è fornita dalla composizione delle deformate di ciascun elemento considerate singolarmente.

Dalla (14) si può ottenere, generalizzando la (13):

$$\sum_{j=1}^{n+1} EJ \left[ \int_0^L \frac{d\varphi_i}{dx} \frac{d\varphi_j}{dx} dx \right] a_j - \int_0^L \varphi_i M dx + \varphi_i \left( -EJ \frac{dy}{dx} \right) \Big|_0^L = 0 ,$$

$$\forall i=1, 2, \dots, n+1 \quad (16)$$

le derivate delle funzioni di forma sono

$$\begin{cases} \frac{d\varphi_i(x)}{dx} = -\frac{1}{x_{i+1} - x_i} \\ \frac{d\varphi_{i+1}(x)}{dx} = \frac{1}{x_{i+1} - x_i} \end{cases} \quad (17)$$

Si può scrivere la relazione (14) in **forma matriciale**, con

$$y^{(i)}(x) = a_i \varphi_i(x) + a_{i+1} \varphi_{i+1}(x) \quad (14)$$

$$\mathbf{y} = \boldsymbol{\varphi} \cdot \mathbf{a}, \text{ dove} \quad (18)$$

$$\boldsymbol{\varphi} = [\varphi_i \quad \varphi_{i+1}] \quad (19)$$

$$\mathbf{a} = \begin{bmatrix} a_i \\ a_{i+1} \end{bmatrix} \quad (20)$$

da cui si ottiene

$$\frac{dy}{dx} = \frac{d}{dx} \boldsymbol{\varphi} \mathbf{a} = \begin{bmatrix} \frac{d\varphi_i}{dx} & \frac{d\varphi_{i+1}}{dx} \end{bmatrix} \begin{bmatrix} a_i \\ a_{i+1} \end{bmatrix} \quad (21)$$