Dalle dispense del prof. Dario Amodio e dalle lezioni del prof. Giovanni Santucci

I Cortes

Costruzione di Macchine e Progettazione agli Elementi Finiti (a.a. 2016-2017)

Il Metodo degli Elementi Finiti

Introduzione

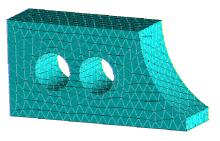
In alcune strutture la divisione in porzioni elementari, facilmente schematizzabili, discende immediatamente dal disegno e dalla tecnologia utilizzata per la costruzione.



Le caratteristiche di rigidezza dei vari elementi sono facilmente ricavabili dai modelli strutturali degli elementi (barre assiali, travi)

Molto spesso, invece, particolarmente nei componenti meccanici, la struttura è un continuo tridimensionale, che non presenta una preferenziale suddivisione in elementi.

In questi casi si può immaginare comunque di dividere la struttura in un numero finito di elementi, ognuno dei quali sarà caratterizzato da un certo numero di punti nodali nei quali definire le grandezze cinematiche e dinamiche. La rigidezza della struttura dipende dalle caratteristiche elastiche del materiale e dalla cinematica dei singoli elementi.



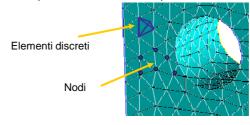
L.Cortese

Introduzione

Il metodo degli elementi finiti è lo studio dei criteri con cui rappresentare il continuo mediante un insieme di elementi discreti localmente equivalenti, dal punto di vista statico, alle corrispondenti porzioni del continuo..

L'idea è di ricondursi al caso già visto del calcolo strutturale matriciale, mediante le seguenti ipotesi di lavoro:

- Si rappresenta il continuo tramite un numero discreto di elementi finiti, connessi tra loro in un numero discreto di punti nodali lungo il contorno. (approssimazione: la connessione tra porzioni di continuo è nella realtà su infiniti punti e non in pochi punti discreti). Gli spostamenti nodali saranno ancora le incognite del problema, e tutte le grandezze di interesse verranno espresse in funzione di tali spostamenti.



L.Cortese

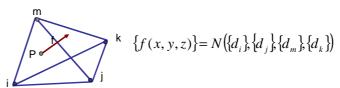
Costruzione di Macchine e Progettazione agli Elementi Finiti (a.a. 2016-2017)

Il Metodo degli Elementi Finiti

Introduzione

Il metodo degli elementi finiti è lo studio dei criteri con cui rappresentare il continuo mediante un insieme di elementi discreti localmente equivalenti, dal punto di vista statico, alle corrispondenti porzioni del continuo..

- Un insieme appropriato di funzioni viene scelto per descrivere il campo di spostamenti in seno al singolo elemento in funzione degli spostamenti nodali: funzioni di forma (approssimazione, legata alla scelta arbitraria delle funzioni di forma. In aggiunta, queste dovrebbero assicurare i requisiti di continuità degli spostamenti (congruenza) e delle deformazioni. Non sempre è possibile soddisfare tali condizioni).



P punto generico di coordinate x,y,z interno all'elemento. $\{f\}$ spostamento del punto P

L.Cortese

Introduzione

Il metodo degli elementi finiti è lo studio dei criteri con cui rappresentare il continuo mediante un insieme di elementi discreti localmente equivalenti, dal punto di vista statico, alle corrispondenti porzioni del continuo..

- Dal campo di spostamento definito sopra, è possibile ricavare il campo di deformazione corrispondente, sempre in seno all'elemento. Noto il campo di deformazione, si risale al campo di tensione, assunto il legame costitutivo del materiale e tenuto conto anche di eventuali deformazioni iniziali e tensioni residue.

$$\{\epsilon\} = \begin{cases} \varepsilon_{x} \\ \varepsilon_{y} \\ \varepsilon_{z} \\ \gamma_{xy} \\ \gamma_{yz} \\ \gamma_{zx} \end{cases} = \begin{cases} \frac{\partial u}{\partial x} \\ \frac{\partial v}{\partial y} \\ \frac{\partial w}{\partial z} \\ \frac{\partial u}{\partial z} \\ \frac{\partial u}{\partial y} + \frac{\partial v}{\partial x} \\ \frac{\partial v}{\partial z} + \frac{\partial w}{\partial y} \\ \frac{\partial w}{\partial z} + \frac{\partial u}{\partial z} \end{cases} \longrightarrow [D], \{\varepsilon_{0}\}, \{\sigma_{0}\} \longrightarrow \{\sigma\} = [D](\{\varepsilon\} - \{\varepsilon_{0}\}) + \{\sigma_{0}\}$$

L.Cortese

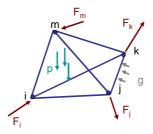
Costruzione di Macchine e Progettazione agli Elementi Finiti (a.a. 2016-2017)

Il Metodo degli Elementi Finiti

Introduzione

Il metodo degli elementi finiti è lo studio dei criteri con cui rappresentare il continuo mediante un insieme di elementi discreti localmente equivalenti, dal punto di vista statico, alle corrispondenti porzioni del continuo..

- Si determina un sistema di forze concentrate ai nodi che faccia equilibrio alle tensioni sul contorno e ad ogni carico distribuito nell'elemento. (approssimazione: concentrando le forze ai nodi, la condizione di equilibrio statico è verificata soltanto globalmente.)



Si cerca infine ancora una relazione di equilibrio di elemento del tipo:

$${F}^e = {K}^e {d}^e {+F}^e_p + {F}^e_{\varepsilon 0} + \dots$$

determinando $[K]^e$, $\{F\}_p^e$, $\{F\}_{\varepsilon^0}^e$ tramite opportune operazioni dipendenti dal tipo di elemento

L.Cortese

Introduzione

Il metodo degli elementi finiti è lo studio dei criteri con cui rappresentare il continuo mediante un insieme di elementi discreti localmente equivalenti, dal punto di vista statico, alle corrispondenti porzioni del continuo..

Con queste ipotesi, il problema è ricondotto al caso del calcolo strutturale matriciale. Si può cioè scrivere la condizione di equilibrio per ogni elemento:

$${F}^e = {K}^e {d}^e + {F}^e_p + {F}^e_{\epsilon 0} + \dots$$

In questo caso infatti, i singoli elementi fanno le veci dei veri e propri componenti individuali connessi tra loro mediante un numero discreto di punti nodali.

L'assemblaggio procede pertanto mediante gli stessi passi previsti per tale metodo; si ricostruisce cioè la matrice di rigidezza di struttura [K] , i carichi nodali equivalenti a carichi distribuiti e deformazioni iniziali $\{F\}_p^e$ $\{F\}_{\varepsilon_0}^e$, e si stimano le forze esterne $\{R\}$ supposte concentrate ai nodi

L.Cortese

Costruzione di Macchine e Progettazione agli Elementi Finiti (a.a. 2016-2017)

Il Metodo degli Elementi Finiti

Introduzione

La condizione di equilibrio imposta a livello di struttura (discreta) è dunque:

$$[K] \{d\} = \{R\} - \{F\}_p - \{F\}_{\varepsilon_0} - \dots$$

-Una volta risolto il sistema di equazioni:

$$[K]{d} = {R} - {F}_p - {F}_{\varepsilon_0} - \dots$$

e cioè trovati il campo di spostamenti incogniti $\{d\}$ e le reazioni vincolari, si possono identificare, elemento per elemento che discretizza il continuo, sia il campo di deformazione che quello di tensione mediante le:

$$\begin{aligned} & \{\varepsilon\}^e = [B] \{d\}^e \\ & \{\sigma\} = [D] [B] \{d\}^e - [D] \{\varepsilon_0\}^e + \{\sigma_0\}^e \end{aligned}$$

L.Cortese

Introduzione

Cercando di rappresentare il continuo mediante un insieme di elementi discreti di dimensioni finite si introducono le seguenti **approssimazioni**:

- la connessione tra porzioni di continuo è nella realtà su infiniti punti e non in pochi punti discreti.
- concentrando le forze ai nodi, la condizione di equilibrio statico è verificata soltanto globalmente.
- la scelta arbitraria delle funzioni di forma non garantisce che gli spostamenti veri in seno ai singoli elementi siano descritti accuratamente. In aggiunta, queste dovrebbero assicurare i requisiti di continuità degli spostamenti (congruenza) e delle deformazioni.

Al decrescere delle dimensioni degli elementi discreti (con h la dim. media di elem.) tali approssimazioni si riducono. Si può dimostrare che sotto opportune ipotesi (riguardanti le funzioni di forma ed altro..), il metodo degli elementi finiti converge alla soluzione esatta quando $h \rightarrow 0$.

L.Cortese

Costruzione di Macchine e Progettazione agli Elementi Finiti (a.a. 2016-2017)

Il Metodo degli Elementi Finiti

Introduzione

La precisione del metodo dipende fortemente da come le funzioni di forma riescono a descrivere il campo di spostamenti reale. Esse sono scelte in maniera arbitraria e introducono una approssimazione qualora il campo vero di spostamenti non sia descrivibile mediante la formulazione analitica adottata. L'errore si riduce al decrescere della dimensione dell'elemento

Per assicurare la convergenza del metodo al risultato corretto, si dimostra che le funzioni di forma devono essere scelte in base ai seguenti criteri:

- 1) devono essere in grado di rappresentare correttamente i moti rigidi: in tali casi non devono generare deformazioni nell'elemento;
- 2) devono essere in grado di riprodurre la condizione di campo uniforme di deformazione all'interno dell'elemento;
- 3) le deformazioni in corrispondenza della separazione tra gli elementi possono presentare una discontinuità ma questa deve essere finita (ciò corrisponde alla condizione che gli spostamenti siano continui tra elementi contigui, ovvero che le funzioni di spostamento siano \mathbf{C}_0 in corrispondenza della separazione. Ci sono inoltre classi di elementi che richiedono che gli spostamenti siano \mathbf{C}_1).

L.Cortese

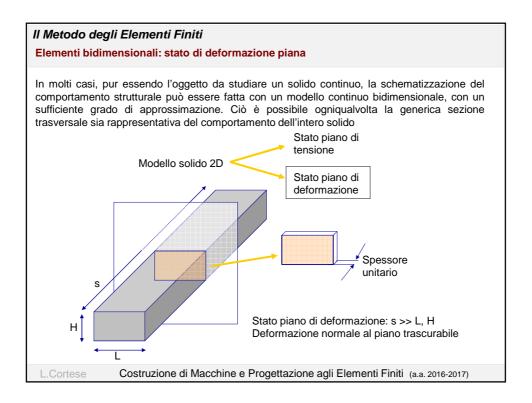
Problemi piani: L'elemento triangolare a 3 nodi

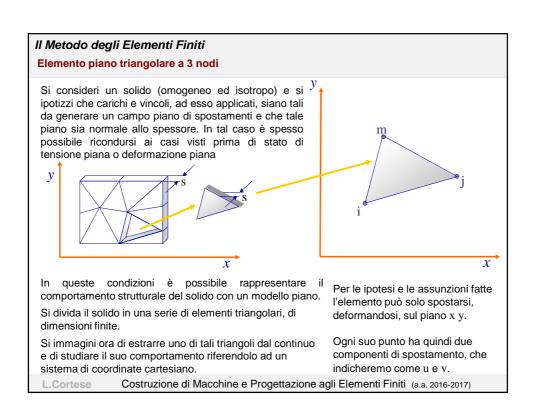
Dalle dispense del prof. Dario Amodio e dalle lezioni del prof. Giovanni Santucci

Cortes

Costruzione di Macchine e Progettazione agli Elementi Finiti (a.a. 2016-2017)

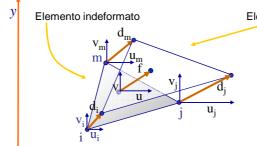
Il Metodo degli Elementi Finiti Elementi bidimensionali: stato di tensione piana In molti casi, pur essendo l'oggetto da studiare un solido continuo, la schematizzazione del comportamento strutturale può essere fatta con un modello continuo bidimensionale, con un sufficiente grado di approssimazione. Ciò è possibile quando la generica sezione trasversale sia rappresentativa del comportamento dell'intero solido Stato piano di tensione Modello solido 2D Stato piano di deformazione Spessore unitario o spessore effettivo L Stato piano di tensione: s << L, H Tensione normale al piano trascurabile L.Cortese Costruzione di Macchine e Progettazione agli Elementi Finiti (a.a. 2016-2017)





Elemento piano triangolare a 3 nodi

Consideriamo quindi l'elemento e, dotato di spessore $s,\,$ nel piano $x\,\,y.$ L'elemento è un triangolo di vertici $i,\,\,j\,\,,\,m$



Elemento deformato

Indichiamo con $\{f\}$ il vettore degli spostamenti di un generico punto interno.

Le componenti del vettore $\{f\}$ sono u e v :

$$\{f\} = \begin{cases} u \\ v \end{cases}$$

 $\{f\}$ dipende dal vettore degli spostamenti nodali di elemento $\{d\}^e$ tramite una matrice di forma [N] che contiene le funzioni di spostamento:

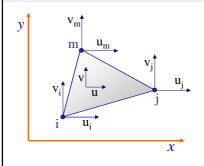
$$\{f\} = [N]\{d\}^e$$

L.Cortese

Costruzione di Macchine e Progettazione agli Elementi Finiti (a.a. 2016-2017)

Il Metodo degli Elementi Finiti

Elemento piano triangolare a 3 nodi: funzioni di forma



Nel caso di elemento piano a tre nodi

$$r_{e} = 2$$

$$m = 3$$

$$\{d\}^e = \begin{cases} d_i \\ d_j \\ d_m \end{cases}^e = \begin{cases} v_1 \\ u_2 \\ v_2 \\ u_3 \\ v_3 \end{cases}$$

$$\{f\} = [N]\{d\}^e \qquad ----$$

$$\{f\} = \begin{bmatrix} N_i & N_j & N_m \end{bmatrix} \begin{pmatrix} d_i \\ d_j \\ d_m \end{pmatrix}$$

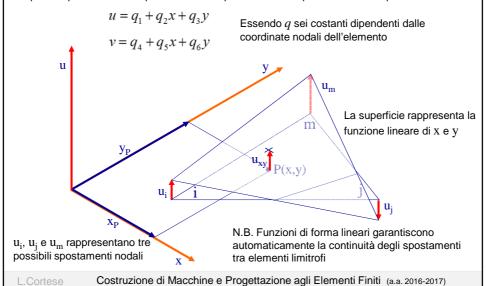
 $[N]_i$, $[N]_j$ ed $[N]_m$ sono quadrate di dimensioni 2 x 2

$${f} = {f(x, y, z)}, [N]_k = [N(x, y, z)]_k$$

L.Cortese

Elemento piano triangolare a 3 nodi: matrice delle funzioni di forma

Le più semplici funzioni di spostamento che possono essere pensate sono di tipo lineare:



Il Metodo degli Elementi Finiti

Elemento piano triangolare a 3 nodi: matrice delle funzioni di forma

Le più semplici funzioni di spostamento che possono essere pensate sono di tipo lineare:

$$u=q_1+q_2x+q_3y$$
 Essendo q sei costanti dipendenti dalle $v=q_4+q_5x+q_6y$ coordinate nodali dell'elemento

Le 6 costanti q_i possono essere calcolate imponendo che le funzioni di spostamento assumano nei nodi esattamente il valore dello spostamento nodale.

$$\begin{aligned} u_i &= q_1 + q_2 x_i + q_3 y_i & v_i &= q_4 + q_5 x_i + q_6 y_i \\ u_j &= q_1 + q_2 x_j + q_3 y_j & v_j &= q_4 + q_5 x_j + q_6 y_j \\ u_m &= q_1 + q_2 x_m + q_3 y_m & v_m &= q_4 + q_5 x_m + q_6 y_m \end{aligned}$$

Elemento piano triangolare a 3 nodi: matrice delle funzioni di forma

Risolvendo il sistema sono calcolabili le componenti del vettore $\{f\}$ di spostamento dei punti interni all'elemento, u e v, in funzione degli spostamenti nodali e delle coordinate x e y:

$$u = \frac{1}{2\Delta} \left[N_i^{'} \cdot u_i + N_j^{'} \cdot u_j + N_m^{'} \cdot u_m \right]$$
 Dove le funzioni $N_k^{'}$ sono espresse da:
$$N_k^{'} = \frac{1}{2\Delta} (a_k + b_k x + c_k y) \quad \text{per } k = i, j, m$$

$$v = \frac{1}{2\Delta} \left[N_i^{'} \cdot v_i + N_j^{'} \cdot v_j + N_m^{'} \cdot v_m \right]$$
 Esse dipendono dalle coordinate del punto e dalle coordinate dei nodi mediante le costanti a_k , b_k , c_k , Δ :

Le relazioni precedenti possono essere riscritte in forma matriciale come segue:

$$\{f\} = \begin{cases} u \\ v \end{cases} = \begin{bmatrix} I \end{bmatrix} N_i' \quad \begin{bmatrix} I \end{bmatrix} N_j' \quad \begin{bmatrix} I \end{bmatrix} N_m' \end{bmatrix} \begin{cases} v_i \\ v_j \\ v_j \\ u_m \\ v \end{cases}$$

Let in formal matriciale come segue: $\{f\} = \begin{cases} u \\ v \end{cases} = \begin{bmatrix} [I]N_i' & [I]N_j' & [I]N_m' \end{bmatrix} \begin{cases} u_i \\ u_j \\ v_j \\ u_j \\ v_j \\ u \end{cases}$

Costruzione di Macchine e Progettazione agli Elementi Finiti (a.a. 2016-2017)

Il Metodo degli Elementi Finiti

Elemento piano triangolare a 3 nodi: matrice di deformazione

Note le funzioni di forma, il legame tra le componenti della deformazione e spostamenti nodali è. in forma matriciale:

$$\left\{ \boldsymbol{\varepsilon} \right\} = \left\{ \begin{aligned} \boldsymbol{\varepsilon}_{x} \\ \boldsymbol{\varepsilon}_{y} \\ \boldsymbol{\gamma}_{xy} \end{aligned} \right\} = \left\{ \begin{aligned} \frac{\partial u}{\partial x} \\ \frac{\partial v}{\partial y} \\ \frac{\partial u}{\partial y} + \frac{\partial v}{\partial x} \end{aligned} \right\} = \frac{1}{2\Delta} \begin{bmatrix} b_{i} & 0 & b_{j} & 0 & b_{m} & 0 \\ 0 & c_{i} & 0 & c_{j} & 0 & c_{m} \\ c_{i} & b_{i} & c_{j} & b_{j} & c_{m} & b_{m} \end{bmatrix} \left\{ \boldsymbol{d} \right\}^{e} \quad \left\{ \boldsymbol{\varepsilon} \right\} = \begin{bmatrix} \boldsymbol{B} \end{bmatrix} \left\{ \boldsymbol{d} \right\}^{e} \\ La \text{ matrice di deformazione [B] ha dimensioni r}_{\boldsymbol{\varepsilon}} \times (\mathbf{r}_{e}\mathbf{m}), \text{ nel caso in esame 3x6, e può essere divisa in tre sottomatrici 3x2 del tipo:} \\ \begin{bmatrix} \boldsymbol{B}_{k} \end{bmatrix} = \frac{1}{2\Delta} \begin{bmatrix} \boldsymbol{b}_{k} & 0 \\ 0 & \boldsymbol{c}_{k} \end{bmatrix} \quad \text{per } \boldsymbol{k} = i,j,m \end{aligned}$$

divisa in tre sottomatrici 3x2 del tipo:

$$[B_k] = \frac{1}{2\Delta} \begin{vmatrix} b_k & 0 \\ 0 & c_k \\ c_k & b_k \end{vmatrix} \quad \text{per } k=i,j,m$$

N.B. Nel caso dell'elemento piano a 3 nodi i termini della matrice [B] sono costanti, e non contengono dalle variabili x,y. La deformazione è descritta come costante in tutto l'elemento. Ciò introduce una approssimazione importante nel rappresentare elevati gradienti di deformazione.

Elemento piano triangolare a 3 nodi: matrice di elasticità

Lo stato di tensione in un punto dell'elemento è descritto dal vettore $\{\sigma\}$, composto da 3 termini. In condizioni di comportamento elastico del materiale, tale vettore può essere espresso come:

$$\left\{\sigma\right\} = \left\{\begin{matrix} \sigma_{_{X}} \\ \sigma_{_{y}} \\ \tau_{_{xy}} \end{matrix}\right\} = \left[D\right] \! \left\{\epsilon\right\} - \left\{\epsilon_{_{0}}\right\} \! \right) + \left\{\sigma_{_{0}}\right\} \quad \text{La matrice [D] ha dimensioni 3x3; i vettori } \left\{\sigma_{_{0}}\right\}, \\ \left\{\epsilon_{_{0}}\right\} \text{ rappresentano gli eventuali stati di tensione e deformazione residui preesistenti nel materiale.}$$

Le matrici [D] per lo stato piano di tensione e per lo stato di deformazione piana si ottengono invertendo le relative relazioni di Hooke, ovvero ricavando le σ in funzione delle ϵ

$$[D] = \frac{E}{1 - v^2} \begin{bmatrix} 1 & v & 0 \\ v & 1 & 0 \\ 0 & 0 & \frac{1 - v}{2} \end{bmatrix}$$
 State piane di
$$[D] = \frac{E(1 - v)}{(1 + v)(1 - 2v)} \begin{bmatrix} 1 & \frac{v}{1 - v} & 0 \\ \frac{v}{1 - v} & 1 & 0 \\ 0 & 0 & \frac{1 - 2v}{2(1 - v)} \end{bmatrix}$$
 State piane di deformazione

Costruzione di Macchine e Progettazione agli Elementi Finiti (a.a. 2016-2017)

Il Metodo degli Elementi Finiti

Elemento piano triangolare a 3 nodi: relazione di equilibrio di elemento

La relazione che esprime la condizione di equilibrio dell'elemento nel continuo si può ricavare chiamando in causa il principio dei lavori virtuali:

- {F}e vettore delle forze esterne agenti sull'elemento, applicate direttamente ai nodi:

N.B. In questo caso {F}e rappresenta le forze nodali che sono staticamente equivalenti alle tensioni $\{\sigma\}$ realmente agenti sul contorno dell'elemento.

- {p} vettore dei carichi distribuiti per unità di volume, ad esempio dovuto ad azioni inerziali:

La condizione di equilibrio tra le forze esterne e le reazioni interne, dovute allo stato tensionale, si ricava tramite il principio dei lavori virtuali

Supponendo l'elemento in equilibrio, imponendo un campo arbitrari spostamenti virtuali il lavoro compiuto dalle forze esterne deve eguagliare quello compiuto dalle forze interne

$$L_e = L_i$$

Elemento piano triangolare a 3 nodi: relazione di equilibrio di elemento

Utilizzando il p.l.v., con molti passaggi..... si ricavano i termini della relazione di equilibrio di

$$\begin{bmatrix} K \end{bmatrix}^e = \begin{bmatrix} B \end{bmatrix}^{\mathrm{T}} \begin{bmatrix} D \end{bmatrix} \begin{bmatrix} B \end{bmatrix} V = \begin{bmatrix} B_i^{\mathrm{T}} D B_i & B_i^{\mathrm{T}} D B_j & B_i^{\mathrm{T}} D B_m \\ B_j^{\mathrm{T}} D B_i & B_j^{\mathrm{T}} D B_j & B_j^{\mathrm{T}} D B_m \end{bmatrix} \cdot t \cdot \Delta$$

$$\begin{bmatrix} B_m^{\mathrm{T}} D B_i & B_m^{\mathrm{T}} D B_j & B_m^{\mathrm{T}} D B_m \end{bmatrix} \cdot t \cdot \Delta$$
t spessore (costante) dell'elemento

$$\left\{F_{\varepsilon 0}\right\}^{e} = -\frac{E \ \text{a}\Delta \text{T}t}{2(1-v^{2})} \begin{cases} b_{i} + vb_{i} \\ vc_{i} + c_{i} \\ b_{j} + vb_{j} \\ vc_{j} + c_{j} \\ b_{m} + vb_{m} \\ vc_{m} + c_{m} \end{cases} \\ \left\{F_{p}\right\}^{e} = -\left(\int\limits_{V} \left\{\begin{matrix} \text{I}N'_{i} \\ \text{I}N'_{j} \\ \text{I}N'_{m} \end{matrix}\right\} dV \right) \left\{p\right\}$$
 L.Cortese Costruzione di Macchine e Progettazione agli Elementi Finiti (a.a. 2016)