Aplicația AEF-A.14

Analiza statică a structurilor din bare

CUVINTE CHEIE

Analiza statică liniară, Material liniar, Model geometric 1D, Element finit 1D, Element finit liniar, Structuri din bare, Grinzi cu zăbrele, Comparație cu metode clasice

CUPRINS

- DESCRIEREA PROBLEMEI A. B.
 - MODELUL DE AEF
- C. PREPROCESAREA MODELULUI DE AEF
- D. **REZOLVAREA MODELULUI DE AEF**
- E. POSTPROCESAREA REZULTATELOR
- F. ANALIZA REZULTATELOR
- G. CONCLUZII

A. DESCRIEREA PROBLEMEI

A.1 Introducere

Barele sunt entități constructive cu una din dimensiuni mult mai mare decât celelalte două, având secțiuni constante diverse (circulară, inelară, pătrată, dreptunghiulară, profile etc.)

Structurile realizate din bare sunt specifice, cu precădere, construcțiilor metalice (poduri, grinzi, stâlpi, ferme etc.). Pentru analiza cu elemente finite structurile din bare se modelează cu elemente finite unidimensionale ale căror proprietăți sunt determinate de parametrii secționali dimensionali și de orientare. Prin aceste modelări se reduc substantial necesarul de memorie precum și timpul de calcul. Rezultatele obținute în urma analizelor cu aceste elemente finite sunt mai puțin valide în zonele nodale de legătură (suduri, asamblări nituite, asamblări cu bolturi) care se pot analiza separat folosind elemente finite 3D și de legătură.

A.2 Descrierea aplicației

În vederea sustinerii unei conducte de alimentare cu apă la trecerea peste un râu se impune realizarea unei structuri tip grindă cu zăbrele. Conducta este atasată de suporții de pe grindă, plasați la intervale egale, cu ajutorul unor bride de fixare. Pentru a se evita apariția tensiunilor termomecanice la variații de temperatură, grinda este fixată la un capăt prin intermediul unei asamblări cu bolt care permite rotirea iar la celălalt capăt este rezemată și ghidată permițând translația.



A.3 Scopul aplicației

În cazul acestei aplicații se prezintă analiza câmpurilor deplasărilor, deformațiilor și tensiunilor unei structuri din bare solicitate static cu scopul de a optimiza construcția ei, respectiv de a-i minimiza greutatea în condițiile respectării restricțiilor de deformare și de rezistență.

Pentru începutul analizei cu elemente finite, structura de susținere din figura de mai sus, se consideră ca fiind realizat din teavă pătrată din otel S235 cu dimensiunile 80 x 80 x 5 mm. Dimensiunile structurii de sustinere sunt: lungimea L = 16a = 8 m iar înălțimea H = 3a = 1,5 m. Se consideră că această structură susține, în partea inferioară, o conductă ce este suspendată prin intermediul a două bride, la distanțe egale de margini (1 = 2 m).

Pentru analiza cu elemente finite, acțiunea conductei susținute asupra structurii se poate modela prin introducerea în fiecare nod în care se agață țeava prin intermediul bridelor de fixare a unei forțe concentrate F = 5 KN. În plus, de importanță deosebită pentru analiza acestor structuri, este și luarea în considerare a forțelor de tip greutate proprie.

B. ÎNTOCMIREA MODELULUI PENTRU ANALIZĂ

B.1 Definirea modelului pentru analiză

Pentru întocmirea modelului de analiză cu elemente finite asociat aplicației de mai sus se impune identificarea:

- formei și dimensiunilor geometrice,
- restricțiilor induse de legăturile cu elementele adiacente,
- încărcărilor exterioare și interioare (greutate proprie),
- caracteristicilor materialului.

B.2 Descrierea modelului pentru analiză

Forma geometrică și dimensiunile modelului de analiză a structurii de susținere sunt identice cu cele ale structurii la nivelul axelor tronsoanelor. Pentru analiza, structura se modelează cu elemente finite 1D și, deci, modelul geometric are configurația din figura de mai jos, având a = 0,5 m.

Pentru ca modelul de analiză să aibă aceeași comportare cu modelul real este necesar să se asocieze condiții limită care presupun anularea deplasărilor de translație în raport cu axele OX, OY și OZ și a rotirilor în raport cu axele OX și OY, în punctul P1, respectiv a rotirilor OX, OY și a translațiilor după axele OY și OZ, în punctul P5. Structura modelului de analiză se încarcă cu forța concentrată F = 5 kN în punctele P2 și P4.



B.3 Stabilirea caracteristicilor materialului și mediului

Pentru analiza cu elemente finite caracteristicile de rezistență ale materialului, oțel S235 (echivalent OL 37) sunt:

- modulul de elasticitate longitudinală, $E = 204.000 \text{ N/mm}^2$;
- coeficientul contracției transversale (Poisson), v = 0,3.

C. PREPROCESAREA MODELULUI PENTRU ANALIZĂ

C.1 Activarea și salvarea proiectului						
Activarea proiectului						
∧, Toolbox : → □ Analysis Systems → ↓ 2 Static Structural (apare automat fereastra subproiectului); → [se poate						
schimba denumirea Static Structural în Structuri bare].						
<u>Setarea tipului problemei (3D)</u>						
A: L 🦃 Geometry - Properties - Properties of Schematic A3: Geometry = Advanced Geometry Options : Analysis Type , [se						
selectează din listă cu $\downarrow \blacksquare$, $\downarrow \exists D] \rightarrow [se închide fereastra \downarrow \blacksquare].$						
<u>Salvarea proiectului</u>						
\downarrow \boxtimes Save As \rightarrow \bigwedge Save As, File name: [se introduce denumirea, AEF-A.1.16.] \rightarrow \downarrow Save Save \square .						
C.2 Modelarea caracteristicilor materialului și mediului						
Λ , Project Schematic: \Box Schematic Project Schematic A2: Engineering Data \checkmark \downarrow \rightarrow \downarrow Schematic A2: Engineering Data						
🚽 🗞 Structural Steel , Properties of Outline Row 3: Structural Steel : 🖃 😭 Isotropic Elasticity 🛶 Young's Modulus , Young's Modulus ,						
[se selectează în lista din coloana C (Unit) cu , MPa], [se introduce în caseta din coloana B (Unit) valoarea,						



finalizarea procedurii, se procedează astfel:



C	De	tails of "Body Sizir	ng" - Sizing	부. Body Sizing				
6	E	Scope		07.03.2014 22:31				
	Ì	Scoping Method	Geometry Selection	Body Sizing				
	ľ	Geometry	1 Body					
E	3							
		Suppressed	No					
	[Туре	Element Size					
		Element Size	5,e-002 m					
		Behavior	Soft					
			C.5 Modelarea constr	rângerilor				
<u>troducerea</u>	1 0	<u>iccelerației ș</u>	<u>gravitaționale</u>					
ّ → ₊ _ ?⊑	-	Static Structu	ural (B5) \rightarrow \mathfrak{P}_{k} Inertial \checkmark \rightarrow Standard Ea	arth Gravity (selectarea accelerației gravitaționa				
nplică luare	ea	în calcul a	greutății proprii a structurii metalic	$(ce) \rightarrow Details of "Standard Earth Gravity" \rightarrow Definiti$				
Direction	-	· -Y Direct	tion	,				
		- 1 Diltt						
		B: AEF-A.4.6.						
		Standard Earth	Gravity					
		Time: 1, s						

$\textcircled{O} \rightarrow \textcircled{O}$ Remote Displacement \textcircled{O} Details of "Remote Displacement"
Scope \rightarrow Geometry: [se va selecta cu \rightarrow punctul P1, folosind opțiunea (Vertex)] \rightarrow Apply; Definition \rightarrow X
Component: 0, Y Component: 0, Z Component: 0, Rotation X: 0, Rotation Y: 0, Rotation Z: Free.
Se va repeta procedura și pentru punctul P5:
$\textcircled{O} \rightarrow \textcircled{O}$ Static Structural (B5) $\rightarrow \textcircled{O}$ Supports $\checkmark \rightarrow \textcircled{O}$ Remote Displacement \rightarrow Details of "Remote Displacement" \rightarrow

Х

07.03.2014 23:03

Introducerea reazemelor

Standard Earth Gravity: 9,8066 m/s² Components: 0,, -9,8066, 0, m/s2

 \rightarrow **Scope** \rightarrow Geometry: [se va selecta cu \rightarrow punctul P5, folosind opțiunea (Vertex)] \rightarrow Apply; **Definition** \rightarrow X Component: Free, Y Component: 0, Z Component: 0, Rotation X: 0, Rotation Y: 0, Rotation Z: Free.

B: AEF-A.4.6.	B: AEF-A.4.6.
Remote Displacement	Remote Displacement 2
Time: 1, s	Time: 1, s
07.03.2014 23:26	07.03.2014 23:29
Remote Displacement Components: 0,, 0,, 0, m Rotation: 0,, 0,, Free ° Location: 0,, 0,, 0, m	Remote Displacement 2 Components: Free, 0,, 0, m Rotation: 0,, 0,, Free ° Location: 8,, 0,, 0, m

Static Structural		
Time: 1, s		
07.03.2014 23:31	A	
A Standard Earth Gravity: 9,8066 m/s		
B Remote Displacement		



D. REZOLVAREA MODELULUI CU ELEMENTE FINITE



Pentru acest tip de structuri, se poate aplica instrumentul *Beam*, în scopul de a vizualiza tensiunile liniarizate pe elementele componente. Se obișnuiește, în procesul de proiectare a structurilor din bare, să se țină cont de componentele tensiunilor axiale care provin din efectul sarcinilor axiale și de încovoiere pe toate direcțiile în parte. În continuare, se setează și celelalte tipuri de rezultate ce se doresc a fi analizate: $\downarrow - \sqrt{\textcircled{B}}$ Solution (B6) $\rightarrow \textcircled{B}$ Tools $\checkmark \rightarrow \textcircled{B}$ Beam Tool. $\downarrow - \sqrt{\textcircled{B}}$ Solution (B6) $\rightarrow \textcircled{P}$ Beam Results $\checkmark \rightarrow \textcircled{P}$ Axial Force. $\downarrow - \sqrt{\textcircled{B}}$ Solution (B6) $\rightarrow \textcircled{P}$ Beam Results $\checkmark \rightarrow \textcircled{P}$ Bending Moment. $\downarrow - \sqrt{\textcircled{B}}$ Solution (B6) $\rightarrow \textcircled{P}$ Beam Results $\checkmark \rightarrow \textcircled{P}$ Torsional Moment. $\downarrow - \sqrt{\textcircled{B}}$ Solution (B6) $\rightarrow \textcircled{P}$ Beam Results $\checkmark \rightarrow \textcircled{P}$ Shear Force. $\downarrow - \sqrt{\textcircled{B}}$ Solution (B6) $\rightarrow \textcircled{P}$ Beam Results $\checkmark \rightarrow \textcircled{P}$ Shear Force. $\downarrow - \sqrt{\textcircled{B}}$ Solution (B6) $\rightarrow \textcircled{P}$ Beam Results $\checkmark \rightarrow \textcircled{P}$ Shear Force. D.2. Lansarea modulului de rezolvare a modelului \fbox{D} $\rightarrow \downarrow - \sqrt{\textcircled{B}}$ Solution (B6) $\rightarrow \cancel{P}$ Solve.

E. POSTPROCESAREA REZULTATELOR



B: AEF-A.4.6. Directional Deformation Type: Directional Deformation(X Unit: m Global Coordinate System Time: 1 08.03.2014 10:19	Axis)			¥ •
0,00022417 Max 0,00019926 0,00017435 0,00014944 0,00012454 9,9629e-5 7,4722e-5 4,9815e-5 2,4907e-5			/	
În cazul în car $\downarrow \checkmark \bigcirc \bigcirc$	te se dorește vizuali: $\neg \sqrt{\Phi}$ Directional Defo $\rightarrow \frac{1}{2}$ Solve	zarea pe altă direcți rmation → <mark>Details</mark>	e, se urmează pașii pr of "Directional Deforr	rezentați mai jos: mation" → Definition →
B: AEF-A.4.6. Directional Deformation Type: Directional Deformation(Y A: Unit: m Global Coordinate System Time: 1 08.03.2014 10:34	ds)			Y • ×
-1,41e-7 Max -5,3283e-5 -0,00010643 -0,00015957 -0,00021271 -0,00026585 -0,00031899 -0,00037214 -0,00047842 Min				

E.2. Vizualizarea câmpurilor de tensiuni, forțe și momente

Tensiunea normală (Direct Stress)

Direct Stress (σ_x) reprezintă componenta tensiunii interne datorată forței axiale dintr-un element (tronson) al grinzii.







F. ANALIZA REZULTATELOR

F.1 Interpretarea rezultatelor

Se observă că, în pofida faptului că modelarea structurii de bare a fost efectuată cu ajutorul unor corpuri 1D, rezultatele obținute sunt sugestive, fiind prezentate într-un mediu 3D.

Din punct de vedere al deformațiilor totale, se observă că valoarea maximă este de 0,5 mm în zona de mijloc a structurii metalice. Pe direcția Ox, deplasarea maximă se obține în lagărul corespunzător punctului P5, având o valoare relativ mică, 0,2 mm.

Se observă că zonele cu eforturi mari de forfecare sunt cele corespunzătoare punctelor de asamblare a tronsoanelor iar cele solicitate la încovoiere fiind zonele de mijloc ale tronsoanelor (explicată prin valoarea maximă a brațelor forțelor din noduri).

Examinând reprezentarea grafică a forțelor axiale, se observă că tronsoanele situate în partea inferioară a structurii (segmentele 1-2, 2-3, 3-4, 4-5) sunt supuse solicitării de întindere – reprezentate cu culoarea roșie iar cele situate în partea superioară a structurii (1-8, 8-7, 7-6, 6-5) sunt solicitate la compresiune – reprezentate cu culoarea albastră. Tronsoanele aflate la mijlocul structurii (8-3, 7-3, 6-3) sunt foarte puțin solicitate axial, valoarea eforturilor tinzând spre 0.

Informațiile referitoare la deformații, coroborate cu informațiile referitoare la tensiunile interne, tensiunile maxime combinate conduc la concluzia că structura rezistă fără probleme sarcinilor, valorile tensiunilor maxime nedepășind 7 x 10^6 Pa, valoare sub limita admisă a materialului.





G. CONCLUZII

În cadrul acestei aplicații au fost abordate mai multe direcții ale analizei. Din punct de vedere al fazei de preprocesare, se poate observa că utilizarea corpurilor 1D implică resurse minime atât pentru modelare cât și pentru discretizare. Un alt punct forte este faptul că profilul transversal al tronsoanelor poate fi modificat / orientat foarte simplu, fără a influența forma de bază a structurii de bare. Mai mult decât atât, este posibilă utilizarea diverselor profile pentru fiecare tronson în parte. Conectarea tronsoanelor se poate realiza în mai multe moduri, în funcție de axa centrală a profilelor utilizate.

Introducerea reazemelor, constrângerilor și solicitărilor se realizează rapid și simplu. Declararea materialelor, precum și discretizarea structurii de bare sunt procese controlabile, putându-se realiza automat sau manual. Comparând rezultatele obținute prin metoda clasică și MEF, se poate constata că acestea sunt comparabile, cel puțin în cazul eforturilor axiale, caz care a fost calculat clasic, metoda elementelor finite oferind mult mai multe

date, într-un timp și cu consumuri de resurse mult mai mici.