

Faculteit Civiele Techniek en Geowetenschappen

OPGAVE FORMULIER

	0-2-2-3						
	ConstructieMechanica 3						
Totaal aantal pagina's	8 pagina's excl voorblad						
Datum en tijd	14-04-2016 van 13:30-16:30 uur						
Verantwoordelijk docent	J.W. (Hans) Welleman						
	rmulier geschreven werk / antwoord wordt beoordeeld, nvullende informatie' anders is aangegeven.						
Tentamenopgaven (in te vullen do	or examinator)						
Totaal aantal tentamenopgaven: 5, a	allen met open vragen						
□ alle opgaven tellen even zwaa	r						
☑ de opgaven hebben verschillende weging (het gewicht is in tijd weergegeven)							
Gebruik hulpmiddelen en informa	atiebronnen tijdens tentamen (in te vullen door examinator)						
<u>Niet</u> toegestaan:							
Mobiele telefoon, smart Phon	e of apparaten met vergelijkbare functies.						
Antwoord geschreven met <u>ro</u>	<u>de pen</u> of met <u>potlood</u> .						
Hulpmiddelen en/of informati	ebronnen tenzij hieronder anders vermeld <u>.</u>						
Toegestaan: □ boeken □ aantekeningen	□ woordenboeken □ dictaten						
☐ formulebladen (zie ook onder	aanvullende informatie) ⊠ rekenmachines □ computer						
図 grafische rekenmachine	☑ tekenmaterialen waaronder een passer						
Aanvullende informatie (eventuee	l in te vullen door examinator)						
	oor een scanner ingelezen en verder digitaal verwerkt. Het nnen de aangegeven ruimte te blijven en <u>duidelijk te</u>						
Uiterlijke datum nakijken tentan	nen: (de uiterlijke nakijktermijn is 15 werkdagen)						



Elk vermoeden van fraude wordt gemeld bij de examencommissie.

Mobiel UIT

Opgaveformulier van het tentamen:

CM3, 14 april 2016

Opgave 1: Theorie

(ongeveer 30 minuten)

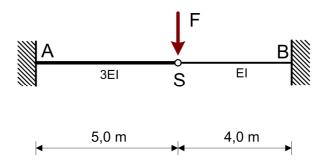
Deze opgave bestaat uit twee onderdelen. Ieder onderdeel betreft een afzonderlijk probleem. In totaal heeft deze opgave vier vragen; a) t/m d).

LET OP BIJ DE BEANTWOORDING:

Gebruik uitsluitend het <u>antwoordformulier</u> en blijf binnen de aangegeven ruimte. De antwoordbladen gaan door de scanner en het tentamen wordt verder digitaal verwerkt. Alle bladen zijn uniek gekoppeld aan uw naam en kunnen dus niet vervangen worden door nieuwe bladen. **Vraag om assistentie van de surveillanten als u grote problemen ondervindt.**

Onderdeel 1: Verplaatsingenmethode

In de onderstaande figuur is een ingeklemde scharnierligger gegeven, belast met een puntlast *F* die aangrijpt op het scharnier. De invloed van de normaalkrachtvervorming mag worden verwaarloosd. De constructie is in A en B volledig ingeklemd. Let op de verschillen in buigstijfheid tussen staafdelen AS en SB.



Gegeven : F = 317 kN; $EI = 80000 \text{ kNm}^2$;

Vragen:

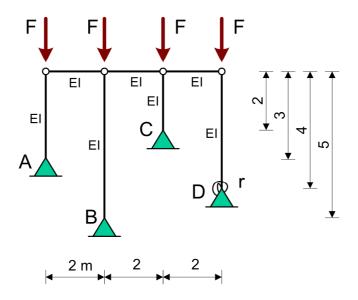
- a) Geef aan welke fundamentele onbekende(n) u kiest indien de krachtsverdeling wordt opgelost met behulp van de (discrete) verplaatsingenmethode.
- b) Stel de bijbehorende vergelijking(en) op waarmee u de fundamentele onbekende(n) kunt bepalen en los deze op.
- c) Bepaal de dwarskrachtverdeling voor de gehele constructie en teken deze verdeling inclusief de vervormingstekens. Zet de waarden erbij.

Opgaveformulier van het tentamen:

CM3, 14 april 2016

Onderdeel 2 : Stabiliteit

De onderstaande figuur bestaat uit 3 pendelkolommen en een verend ingeklemde kolom. De rotatieveerstijfheid is aangegeven met *r*. De vier kolommen met buigstijfheid *EI* worden verticaal belast met de aangegeven puntlasten F. De invloed van de normaalkrachtvervorming mag worden verwaarloosd.



Gegeven: r = 2500 kNm/rad; $EI = 1500 \text{ kNm}^2$;

Vragen:

d) Bepaal de maximale waarde voor F waarbij instabiliteit optreedt.

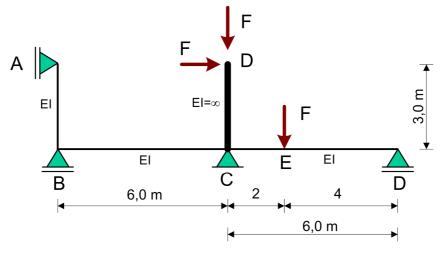
Opgaveformulier van het tentamen:

CM3, 14 april 2016

Opgave 2: Statisch onbepaalde constructies

(ongeveer 40 minuten)

Het hieronder weergegeven raamwerk is deel CD volledig star. De doorgaande staaf ABCD is haaks omgezet in B en wordt belast in E met de aangegeven puntlast F. Ook in D grijpen twee puntlasten F aan zoals aangeven in de figuur. Alle staafverbindingen zijn momentvast en de invloed van de normaalkrachtvervorming mag worden verwaarloosd.



Gegevens: $EI = 10000 \text{ kNm}^2$; F = 99 kN;

Vragen:

- a) Analyseer deze constructie en geef het model dat u hanteert om de krachtsverdeling te bepalen met behulp van de krachtenmethode. Ondersteun dit onderdeel met een duidelijke schets met daarin aangegeven de door u aangenomen onbekende(n).
- b) Stel de noodzakelijke vergelijkingen op en los de door u aangenomen onbekende(n) op. Hierbij mag u het probleem zoveel mogelijk reduceren en gebruik maken van alle op het formuleblad gegeven *vergeet-mij-nietjes*.
- c) Teken voor de gehele constructie de momentenlijn inclusief de vervormingstekens en zet op karakteristieke punten de waarden erbij. Kies zelf een geschikte schaal.
- d) Teken voor de gehele constructie de normaalkrachtenlijn en geef met het teken aan of het om trek of druk gaat. Kies zelf een geschikte schaal.

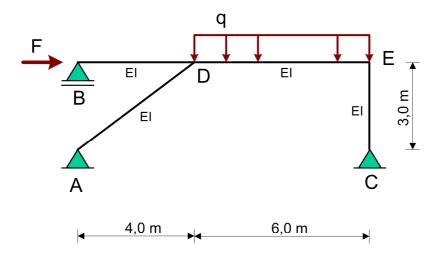
Opgaveformulier van het tentamen:

CM3, 14 april 2016

Opgave 3: Statisch onbepaalde constructies

(ongeveer 30 minuten)

De onderstaande statisch onbepaalde constructie wordt belast door de aangegeven horizontale puntlast F in B en een gelijkmatig verdeelde belasting q op deel DE. Alle verbindingen zijn momentvast en de invloed van de normaalkrachtvervorming mag verwaarloosd worden.



Vragen:

- a) Hoeveel-voudig statisch onbepaald is deze constructie?
- b) Geef in een schets aan welke onbekende(n) u kiest om de krachtsverdeling te kunnen bepalen.
- c) Stel de vergelijking(en) op waarmee u de onbekenden kunt oplossen. (ga deze <u>niet</u> oplossen). Gebruik zo nodig het volgende blad voor verduidelijkende schetsen.

Opmerking: Deze constructie werd bij de opzet van het oude vak opgelost met de 'hybride methode', welke gebruikt maak van virtuele arbeid. Deze methode maakt geen deel meer uit van het vak, en is een methode om constructies met één verplaatsbare knoop op te lossen. Deze som is dus geen onderdeel meer van het vak.

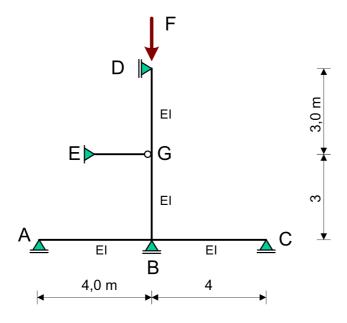
Opgaveformulier van het tentamen:

CM3, 14 april 2016

Opgave 4: Stabiliteit

(ongeveer 35 minuten)

De onderstaande constructie bestaat uit een kolom DB die in G horizontaal wordt gesteund door een pendel EG en aan de onderzijde momentvast is verbonden aan de horizontale ligger ABC. Alle staven hebben een buigstijfheid *EI*. De invloed van de normaalkrachtvervorming mag worden verwaarloosd. De opleggingen A,B, C en D zijn allen rolopleggingen.

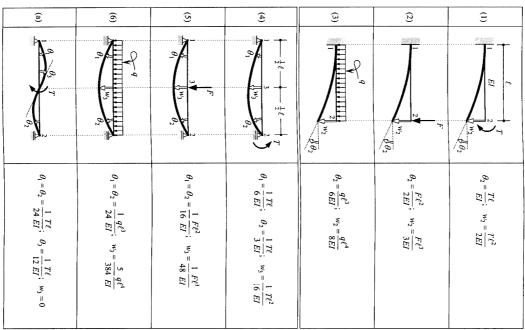


Gegevens: $EI = 5000 \text{ kNm}^2$;

Vragen:

- a) Teken de knikvorm(en) van deze constructie. Geef duidelijk aan welke delen mogelijk uitknikken en welke delen alleen buigen.
- b) Geef een schets van het rekenmodel dat u hanteert om voor het <u>onderste deel</u> GB van de kolom de kniklast te bepalen. Bepaal ook alle noodzakelijke parameters in uw model en geef deze aan in de schets.
- c) Bepaal met uw model de kniklast van deel GB. Maak zo nodig gebruik van het formuleblad.

FORMULEBLAD (scheur dit blad en verder los van het werk)



vrij opgelegde ligger (statisch bepaald)

vergeet-mij-nietjes

statisch	onbepaalde	ligger	(tweezijdig	ingeklemd)
orarisci.	onocpuunae	" 5550	1011 CCL IJ CI IS	" Gomenia,

statisch onbepaalde ligger (enkelzijdig ingeklemd)

	statisen onbepatitue tigger (tweezijuig ingekiema)		sidisch ondepadide tigger (enkelzijdig ingeklema)			
	6	(11)	(10)	(9)	(8)	(2)
Enkele formules voor prismatische liggers met buigstijfheid EI . T , F en q zijn belastingen door resp. een koppel, kracht en gelijkmatig verdeelde belasting. M_i en F_i zijn het buigend moment en de dwarskracht op einddoorsnede i van de ligger ten gevolge van de oplegreacties.	$\begin{pmatrix} M_1 & & & & & \\ & & & & & \\ & & & & & \\ & & & & & \\ & & & & & \\ & & & & & \\ & & & & & \\ & & & & & \\ & & & & \\ & & & & \\ & & & & \\ & & & \\ & & & \\ & & & \\ & & & \\ & & & \\ & & & \\ & & & \\ & & & \\ $		$\begin{pmatrix} M_1 & & & & & & & & & & & & & & & & & & &$		$\begin{pmatrix} M_1 & & & & & \\ & & & & & & \\ & & & & & & $	$\begin{pmatrix} M_1 & \frac{1}{2}\ell & \frac{1}{2}\ell & \frac{1}{2}\ell & \frac{1}{2}\ell \\ 1 & \frac{3}{2}k & \frac{2}{2} \end{pmatrix} \\ V_1 & \frac{3}{2}k & \frac{2}{2} \end{pmatrix}$
rs met buigstijfheid <i>EI.</i> 1 koppel, kracht en gelijkmatig verdeelde dwarskracht op einddoorsnede <i>i</i> van de	$\theta_3 = \frac{1}{16} \frac{T\ell}{EI}; w_5 = 0$ $M_1 = M_2 = \frac{1}{4} T; V_1 = V_2 = \frac{3}{2} \frac{T}{\ell}$	$w_{3} = \frac{1}{384} \frac{q\ell^{4}}{EI}$ $M_{1} = M_{2} = \frac{1}{12} q\ell^{2}; V_{1} = V_{2} = \frac{1}{2} q\ell$	$w_{3} = \frac{1}{192} \frac{F\ell^{3}}{EI}$ $M_{1} = M_{2} = \frac{1}{8} F\ell; V_{1} = V_{2} = \frac{1}{2} F$	$\theta_2 = \frac{1}{48} \frac{g\ell^3}{EI}; w_3 = \frac{1}{192} \frac{g\ell^4}{EI}$ $M_1 = \frac{1}{8} g\ell^2; V_1 = \frac{5}{8} g\ell; V_2 = \frac{3}{8} g\ell$	$\theta_2 = \frac{1}{32} \frac{F\ell^2}{EI}; w_3 = \frac{7}{768} \frac{F\ell^3}{EI}$ $M_1 = \frac{3}{16} F\ell; V_1 = \frac{11}{16} F; V_2 = \frac{5}{16} F$	$\theta_2 = \frac{1}{4} \frac{T\ell}{EI}; w_3 = \frac{1}{32} \frac{T\ell^2}{EI}$ $M_1 = \frac{1}{2}T; V_1 = V_2 = \frac{3}{2} \frac{T}{\ell}$

Spanningen en rekken:

Spanningen en rekken:
$$\begin{cases}
\varepsilon_{xx} = \frac{1}{E} \left(\sigma_{xx} - v \sigma_{yy} \right) \\
\varepsilon_{yy} = \frac{1}{E} \left(\sigma_{yy} - v \sigma_{xx} \right) \text{ of } \\
\varepsilon_{xy} = \frac{E}{1 - v^2} \left(\varepsilon_{xx} + v \varepsilon_{yy} \right) \\
\sigma_{yy} = \frac{E}{1 - v^2} \left(\varepsilon_{yy} + v \varepsilon_{xx} \right) \text{ met } G = \frac{E}{2(1 + v)}
\end{cases}$$

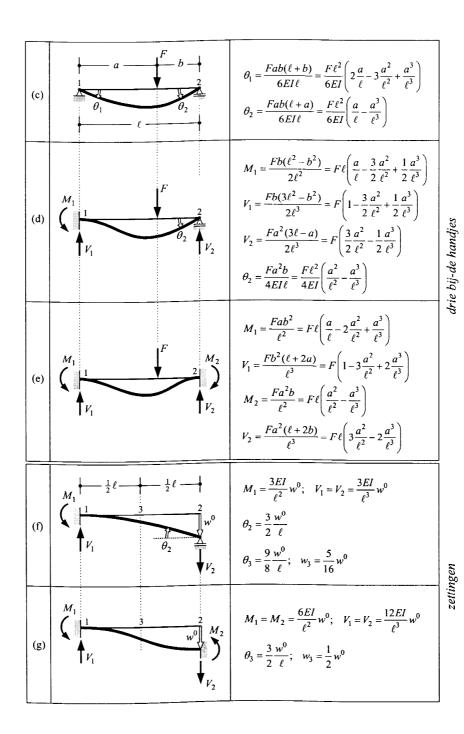
$$\varepsilon_{ij} = \frac{1}{2} \left(\frac{\partial u_i}{\partial j} + \frac{\partial u_j}{\partial i} \right) \text{ voor } i, j = x, y$$

$$\sigma_{xy} = 2G \varepsilon_{xy}$$

von Mises : $\frac{1}{6} \left[(\sigma_1 - \sigma_2)^2 + (\sigma_2 - \sigma_3)^2 + (\sigma_3 - \sigma_1)^2 \right] \le \frac{1}{3} f_y^2$

: straal van de maatgevende cirkel van Mohr is bepalend Tresca

FORMULEBLAD (vervolg)



FORMULEBLAD (vervolg)

Eulerse knikvergelijking:

$$F_k = \frac{\pi^2 EI}{l_k^2}$$

Enkelzijdig verend ingeklemde knikstaaf:

$$\frac{1}{F_{k}} = \frac{1}{\frac{r}{l}} + \frac{1}{\frac{\pi^{2}EI}{4l^{2}}} \Rightarrow l_{k} = l\sqrt{4 + \frac{10}{\rho}}$$

$$met: \rho = \frac{rl}{EI}$$

Mechanica relaties:
$$\varphi = -\frac{dw}{dx} \quad \kappa = \frac{d\varphi}{dx} \quad M = EI\kappa$$

Differentiaalvergelijkingen:

$$w'' + \alpha^2 w = 0$$
 met: $\alpha^2 = \frac{F}{EI}$

algemene oplossing:

$$w(x) = C_1 \cos \alpha x + C_2 \sin \alpha x$$

$$w'''' + \alpha^2 w'' = 0 \quad \text{met: } \alpha^2 = \frac{F}{EI}$$

en
$$S_z(x) = M' - Fw'$$

algemene oplossing:

$$w(x) = C_1 + C_2 x + C_3 \cos \alpha x + C_4 \sin \alpha x$$

$$\varphi(x) = -C_2 + C_3 \alpha \sin \alpha x - C_4 \alpha \cos \alpha x$$

$$\varphi(x) = -C_2 + C_3 \alpha \sin \alpha x - C_4 \alpha \cos \alpha x$$
$$M(x) = EI \times \left[C_3 \alpha^2 \cos \alpha x + C_4 \alpha^2 \sin \alpha x \right]$$

$$S_{z}(x) = -F \times C_{2}$$

Ongeschoorde aan twee zijden verend ingeklemde knikstaaf:

$$F_{k} = \frac{(\eta_{1} + \eta_{2})^{2}}{\eta_{1}\eta_{2}(\eta_{1} + \eta_{2} - 4)} \times \frac{\pi^{2}EI}{l^{2}} \quad \text{met} : \frac{\eta_{1} = 4 + \frac{10}{\rho_{1}}; \, \rho_{1} = \frac{r_{1}l}{EI}}{\eta_{2} = 4 + \frac{10}{\rho_{2}}; \, \rho_{2} = \frac{r_{2}l}{EI}}$$

Geschoorde aan twee zijden verend ingeklemde knikstaaf:
$$F_k = \frac{(5+2\rho_1)(5+2\rho_2)}{(5+\rho_1)(5+\rho_2)} \cdot \frac{\pi^2 EI}{l^2}$$

met:
$$\rho_1 = \frac{r_1 l}{EI}$$
 $\rho_2 = \frac{r_2 l}{EI}$

Regel van Merchant:

$$\frac{F_c}{F_k} + \frac{H_c}{H_p} = 1$$

"Vrije" kromming t.g.v lineair temperatuursverloop over de hoogte *h* van de doorsnede:

$$\kappa^{T} = \frac{\alpha \Delta T}{h}$$