

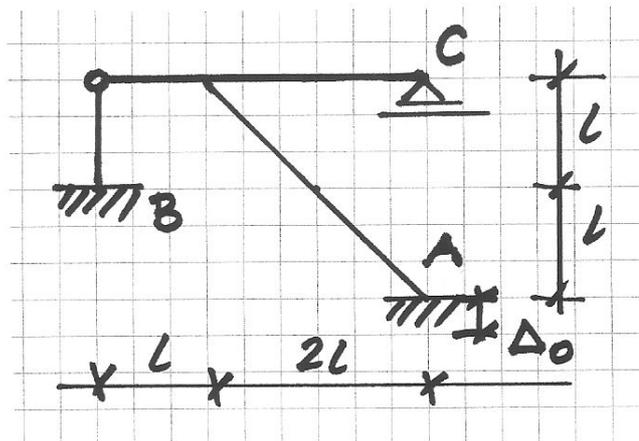
Egzamin pisemny z Mechaniki Konstrukcji I, 4 lutego 2015 r.

NAZWISKO i Imię:				
ocena zadania 1	ocena zadania 2	ocena zadania 3	ocena egz. pis.	Ocena Ostateczna
				Ocena łączna
				Data

Zadanie 1

Dana jest rama z prętów nieściśliwych;
 $EJ = \text{const}$.
 Obciążenie kinematyczne, por. Rys. .
 Sporządzić wykres M metodą przemieszczeń.

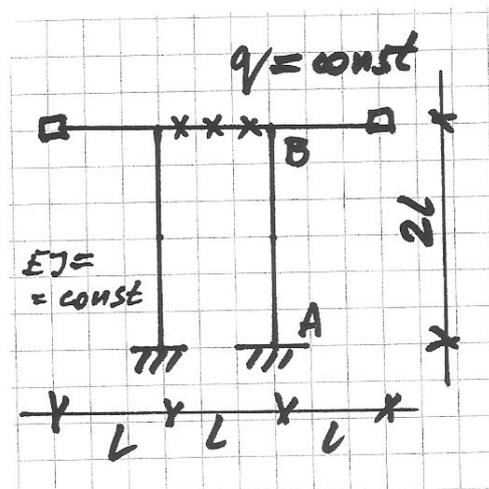
The given frame of inextensible bars is subjected to the kinematic load, cf. Figure. Construct the diagram of the bending moments by the displacement method.



Zadanie 2

Znajdź funkcję opisującą ugięcie belki AB w danym ruszcie przegubowym.

Find the deflection function of the beam AB of the given system of beams.



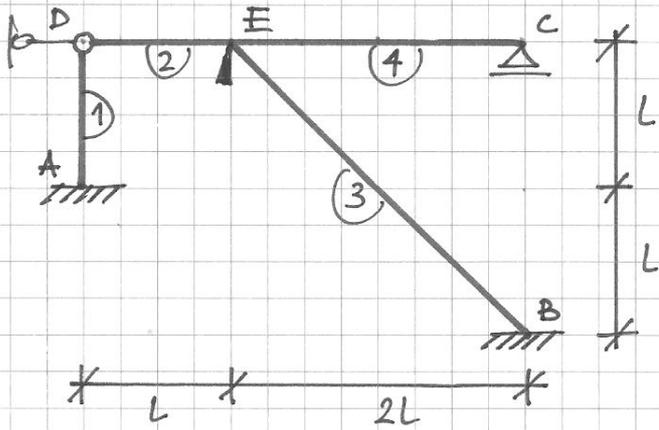
Zadanie 3

Wyprowadzić ogólne związki „transformacyjne” prostego pręta pryzmatycznego (schemat nr 1).

Derive the general slope –deflection equations for a prismatic and straight bar (scheme no 1).

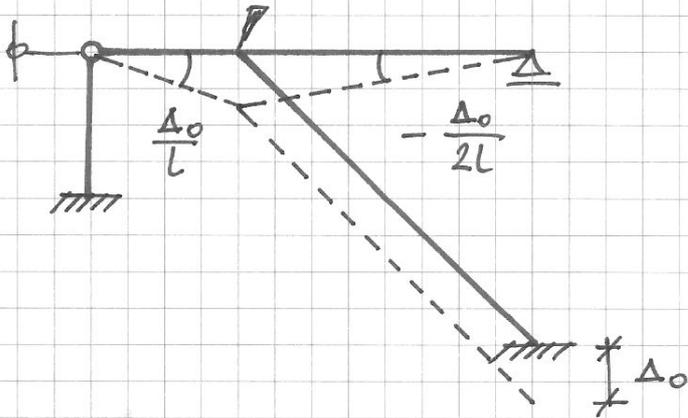
Egzamin z MK1, 4 II 2015, zadanie 1

Schemat geometrycznie wyznaczalny:

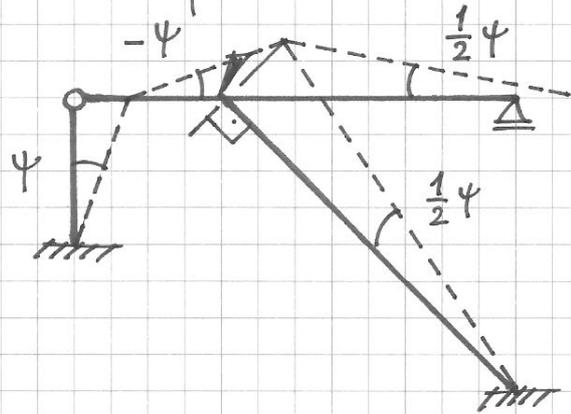


$$q = \begin{bmatrix} \varphi_E \\ \psi \end{bmatrix}$$

Wyjściowy plan przesunięć:



Plan przesunięć ψ :



Równania równowagi:

$$\Phi_E^{(2)} + \Phi_E^{(3)} + \Phi_E^{(4)} = 0$$

$$\Phi_A^{(1)} \cdot \bar{\psi} + \Phi_E^{(2)} \cdot (-\bar{\psi}) + [\Phi_B^{(3)} + \Phi_E^{(3)}] \cdot \frac{1}{2}\bar{\psi} + \Phi_E^{(4)} \cdot \frac{1}{2}\bar{\psi} = 0$$

Wzory transformacyjne:

$$\Phi_A^{(1)} = \frac{3EJ}{L} [-\psi]$$

$$\Phi_E^{(2)} = \frac{3EJ}{L} [\varphi_E + \psi] + \frac{3EJ}{L} [-\frac{\Delta_0}{L}]$$

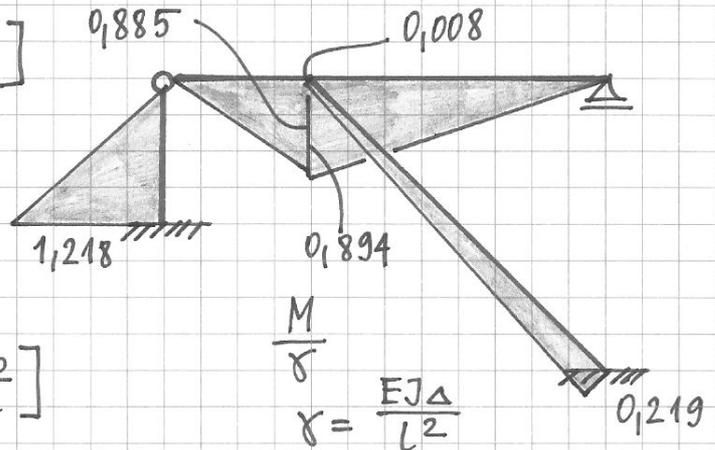
$$\Phi_B^{(3)} = \frac{2EJ}{2L\sqrt{2}} [\varphi_E - \frac{3}{2}\psi]$$

$$\Phi_E^{(3)} = \frac{2EJ}{2L\sqrt{2}} [2\varphi_E - \frac{3}{2}\psi]$$

$$\Phi_E^{(4)} = \frac{3EJ}{2L} [\varphi_E - \frac{1}{2}\psi] + \frac{3EJ}{2L} [\frac{\Delta_0}{2L}]$$

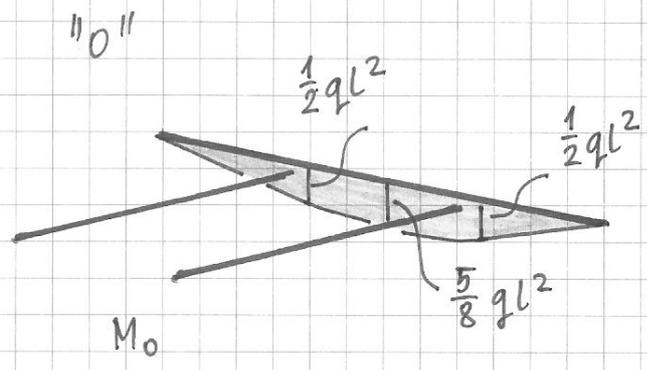
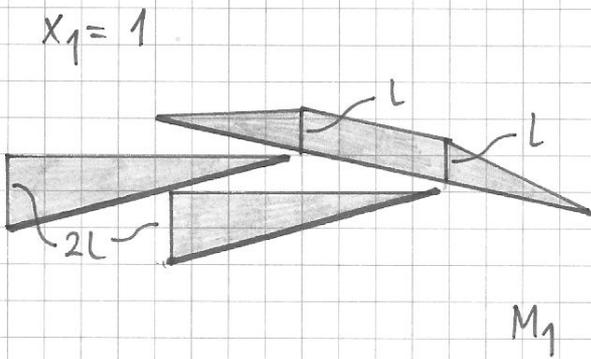
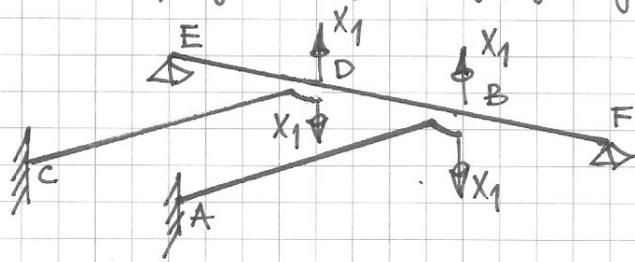
$$\varphi_E = 0,299 \frac{\Delta_0}{L}$$

$$\psi = 0,406 \frac{\Delta_0}{L}$$



Egzamin z MK1, 4II 2015, zadanie 2

Schemat zastępczy uwzględniający symetrię:



$$\delta_{11} = \frac{1}{EI} \left[\underbrace{\frac{1}{2} \cdot 2L \cdot 2L \cdot \frac{2}{3} \cdot 2L \cdot 2}_{AB+CD} + \underbrace{\frac{1}{2} \cdot L \cdot L \cdot \frac{2}{3} L \cdot 2}_{BF+DE} + \underbrace{L \cdot L \cdot L}_{BD} \right] = 7 \frac{L^3}{EI}$$

$$\delta_{10} = \frac{1}{EI} \left[\underbrace{\frac{1}{2} L \cdot L \left(-\frac{2}{3} \cdot \frac{1}{2} qL^2 \right) \cdot 2}_{BF+DE} + \underbrace{\left(\frac{1}{2} qL^2 \cdot L + \frac{2}{3} \cdot \frac{1}{8} qL^2 \cdot L \right) \cdot (-L)}_{BD} \right] = -\frac{11}{12} \frac{qL^4}{EI}$$

$$X_1 = \frac{11}{84} qL$$

Ugięcie belki AB wyraża się wzorem:

$$W_{AB}(x) = C_0 + C_1 x + C_2 x^2 + C_3 x^3$$

Warunki brzegowe:

$$W_A = 0 \rightarrow W_{AB}(0) = 0$$

$$\varphi_A = 0 \rightarrow W'_{AB}(0) = 0$$

$$M_B = 0 \rightarrow -EI W''_{AB}(2L) = 0$$

$$T_B = X_1 \rightarrow -EI W'''_{AB}(2L) = \frac{11}{84} qL$$

$$\begin{cases} C_0 = 0 \\ C_1 = 0 \\ 2C_2 + 12C_3 L = 0 \\ -EI \cdot 6C_3 = \frac{11}{84} qL \end{cases}$$

Ostatecznie: $W_{AB}(x) = \left(\frac{11}{21} \xi^2 - \frac{11}{63} \xi^3 \right) \frac{qL^4}{EI}$, $\xi = \frac{x}{2L}$

