

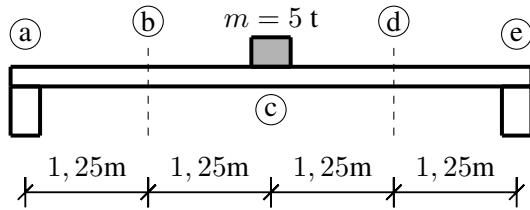
# Cvičení č. 2 – zadání

Marek Tyburec  
24. 2. 2021

**Příklad č. 1.** Pro zadaný prostě podepřený nosník s osamělým břemenem  $m$

- nakreslete výpočetní střednicový model,
- vypočtěte vnější reakce,
- určete vnitřní síly v řezech (b) a (d),
- zkontrolujte rovnováhu na segmentu (b)–(d),
- vykreslete průběh vnitřních sil.

Pozn.: vlastní tíhu nosníku zanedbejte.



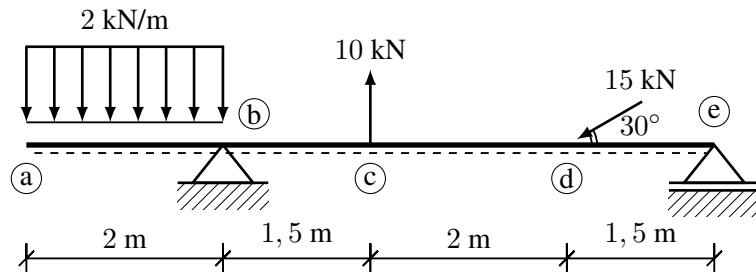
*Kontrola:*  $|A_v| = 25 \text{ kN}$ ,  $|B| = 25 \text{ kN}$ ,  $N_b = N_c = N_d = 0 \text{ kN}$ ,  $V_b = V_{cb} = 10 \text{ kN}$ ,  $V_d = V_{cd} = -10 \text{ kN}$ ,  $M_b = M_d = 31,25 \text{ kNm}$ ,  $M_c = 62,5 \text{ kNm}$

**Příklad č. 2.** Pro konstrukci z Příkladu 1 jsou známé následující doplňující informace: nosník je železobetonový panel o výšce  $h = 0,25 \text{ m}$ , šířce  $b = 1 \text{ m}$  a objemové hmotnosti  $\rho_v = 25 \text{ kN/m}^3$ . Pro zatěžovací stav zatížení vlastní tíhou panelu (t.j., bez břemene  $m$ )

- nakreslete výpočetní střednicový model,
- vypočtěte vnější reakce,
- určete vnitřní síly v řezech (b) a (d),
- zkontrolujte rovnováhu na segmentu (b)–(d),
- vykreslete průběh vnitřních sil.

*Kontrola:*  $|A_v| = |B| = 15,625 \text{ kN}$ , pro s jdoucí doprava z bodu (a):  $N(s) = 0 \text{ [kN]}$ ;  $V(s) = 15,625 - 6,25s \text{ [kN]}$ ;  $M(s) = 15,625s - 3,125s^2 \text{ [kNm]}$

**Příklad č. 3.** Pro zadanou konstrukci a zatížení vykreslete průběh vnitřních sil.



*Kontrola:*  $N_{ab} = N_{ba} = 0 \text{ kN}$ ,  $N_{bc} = N_{cb} = N_{cd} = N_{dc} = 12,990 \text{ kN}$ ,  $N_{de} = N_{ed} = 0 \text{ kN}$ ,  $V_{ab} = 0 \text{ kN}$ ,  $V_{ba} = -4 \text{ kN}$ ,  $V_{bc} = V_{cb} = -3,95 \text{ kN}$ ,  $V_{cd} = V_{dc} = 6,05 \text{ kN}$ ,  $V_{de} = V_{ed} = -1,45 \text{ kN}$ ,  $M_a = 0 \text{ kNm}$ ,  $M_b = -4 \text{ kNm}$ ,  $M_c = -9,925 \text{ kNm}$ ,  $M_d = 2,175 \text{ kNm}$ ,  $M_e = 0 \text{ kNm}$

## Po dnešním cvičení byste měli vědět...

- Jak se zavádí vnitřní síly ve 2d?
- Jaké jsou zásady vykreslování vnitřních sil ve 2d? Jaká je motivace u momentu?
- Ve kterých místech konstrukce se průběh vnitřních sil mění skokově?
- Ve kterých místech konstrukce se mění předpis funkce průběhu vnitřních sil?
- Polynomem jakého stupně je průběh posouvající síly  $V(s)$  pod konstantním liniovým zatížením?
- Polynomem jakého stupně je průběh posouvající síly  $V(s)$  u segmentu bez liniového zatížení?
- Polynomem jakého stupně je průběh momentu  $M(s)$  pod konstantním liniovým zatížením?
- Polynomem jakého stupně je průběh momentu  $M(s)$  u segmentu bez liniového zatížení?
- Jaká je hodnota posouvající síly v místě extrémního momentu?

## K zamýšlení do příště

- Jaký je vztah mezi stupněm polynomů  $V(s)$  a  $M(s)$ ?
- Pokud  $f_z(s)$  je funkce vyjadřující velikost spojitého zatížení, jaký je vztah mezi stupněm polynomů  $f_z(s)$  a  $V(s)$ ?
- Pokud je  $f_z(s) > 0$  v bodě  $s$ , co můžeme říci o průběhu funkcí  $V(s)$  a  $M(s)$  v tomto bodě?
- Pokud je  $f_z(s) = 0$  v bodě  $s$ , co můžeme říci o průběhu funkcí  $V(s)$  a  $M(s)$  v tomto bodě?
- Pokud je  $V(s) = 0$  v bodě  $s$ , co můžeme říci o průběhu funkce  $M(s)$  v tomto bodě?