

ZAŤAŽENIE MOSTOV

Ing. Richard Hlinka, PhD.

Žilinská univerzita v Žiline, Stavebná fakulta
Katedra stavebných konštrukcií a mostov

ZAŤAŽENIE MOSTOV

STN EN 1990

STN EN 1991

STN EN 1991-1-1

STN EN 1991- 2

STN EN 1991-1- 4

STN EN 1991-1- 5

STN EN 1991-1- 6

STN EN 1991-1- 7

Bezpečnosť a trvanlivosť

Zaťaženie konštrukcií

Stále zaťaženie - vlastná tiaž

Zaťaženie dopravou

Zaťaženie vetrom

Zaťaženie účinkami teploty

Zaťaženia počas výstavby

Mimoriadne zaťaženia

Zásady navrhovania konštrukcií

- ▶ návrhová životnosť konštrukcie = 100 rokov
- ▶ zatáženia:
 - stále, premenné a mimoriadne
 - pevné a voľné
 - statické a dynamické
- ▶ premenné zatáženia - kombinačná, častá a kvázistála hodnota
- ▶ návrhové hodnoty zatážení
- ▶ kombinácie zatážení pre MSÚ a MSP

Stále zat'aženia

- ▶ vlastná tiaž nosnej konštrukcie, mostovky, ...
- ▶ tiaž konštrukčných vrstiev vozovky, izolácie, ...
- ▶ vlastná tiaž vybavenia mosta (zvodidlá, zábradlie, protihlukové steny,...)

Zatáženia mostov dopravou (CM)

Mosty pozemných komunikácií (cestné mosty)

► STN EN 1991-2 kapitola 4

- zatážovacia dĺžka max 200 m,
- zatážovacie modely LM1, LM2, LM3 a LM4
- kategorizačné súčinitele

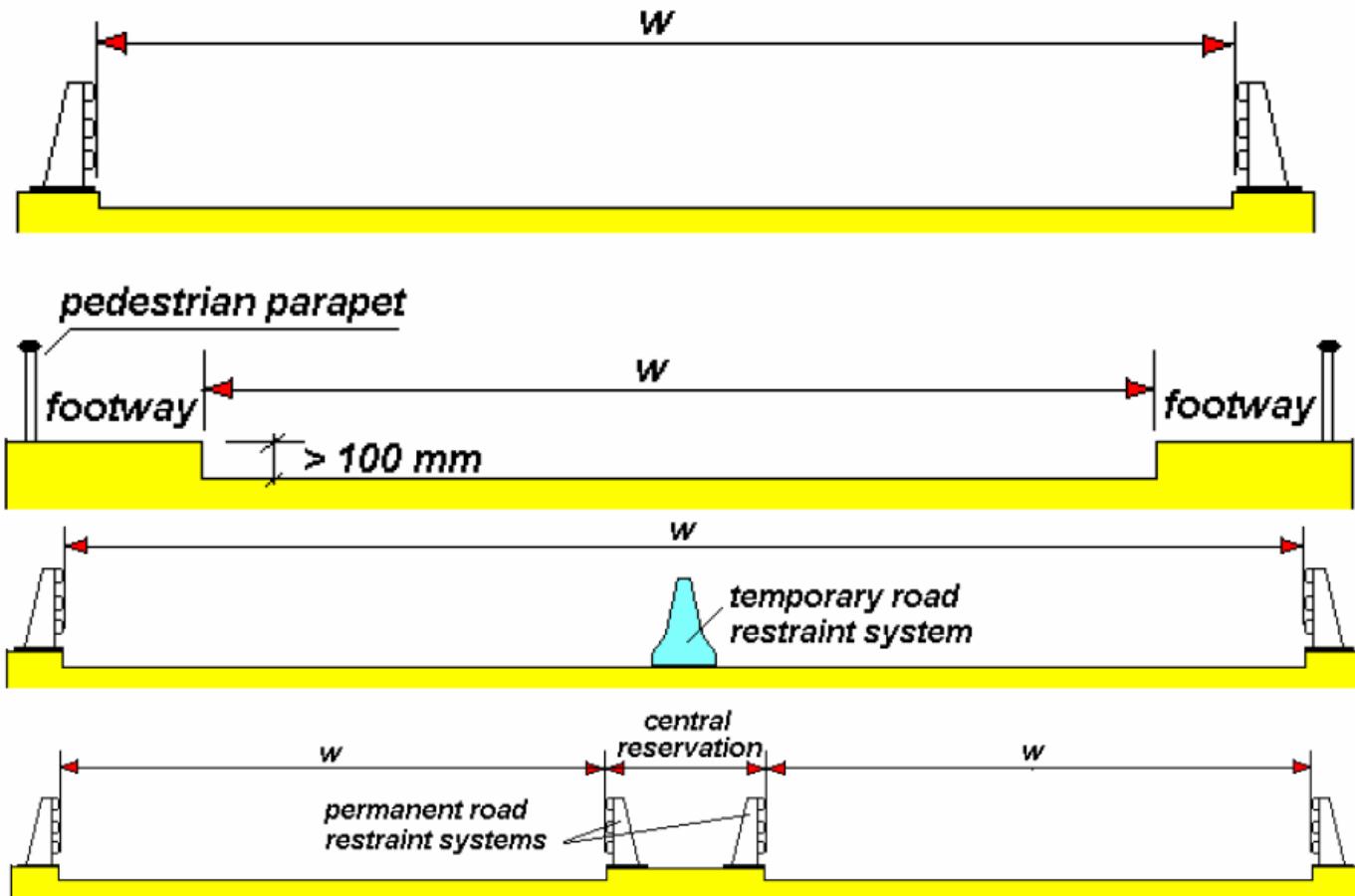


Zatáženia mostov dopravou (CM)



Zat'aženia mostov dopravou (CM)

Šírka vozovky „w“



Zatáženia mostov dopravou (CM)

Delenie vozovky na návrhové zatážovacie pruhy

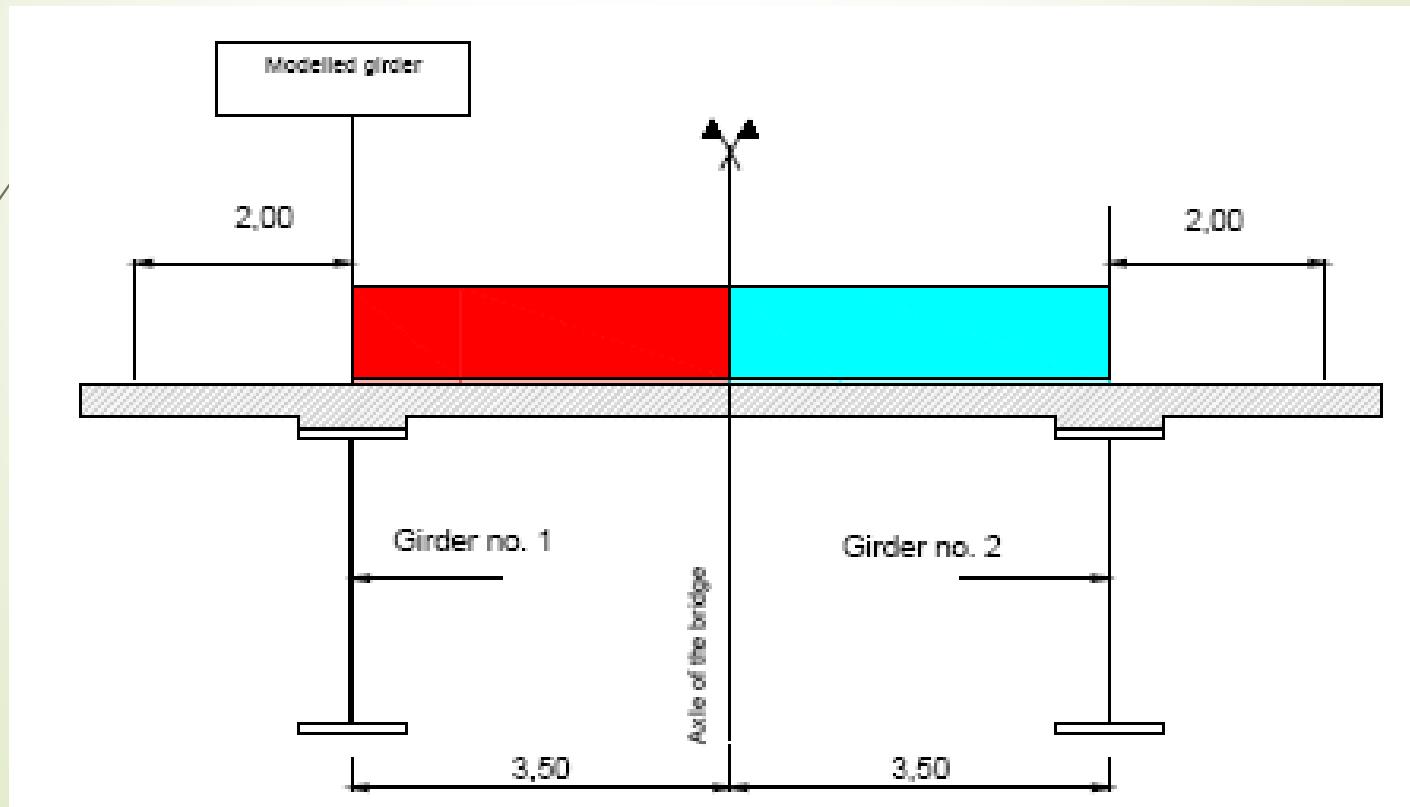


Šírka vozovky w	Počet návrhových zatážovacích pruhov	Šírka návrhových zatážovacích pruhov w_l	Šírka zvyšnej plochy
$w < 5,4 \text{ m}$	$n_1 = 1$	3 m	$w - 3 \text{ m}$
$5,4 \text{ m} \leq w < 6 \text{ m}$	$n_1 = 2$		0
$6 \text{ m} \leq w$	$n_1 = 3$	3 m	$w - 3 \times n_1$

Zatáženia mostov dopravou (CM)

Delenie vozovky na návrhové zatážovacie pruhy

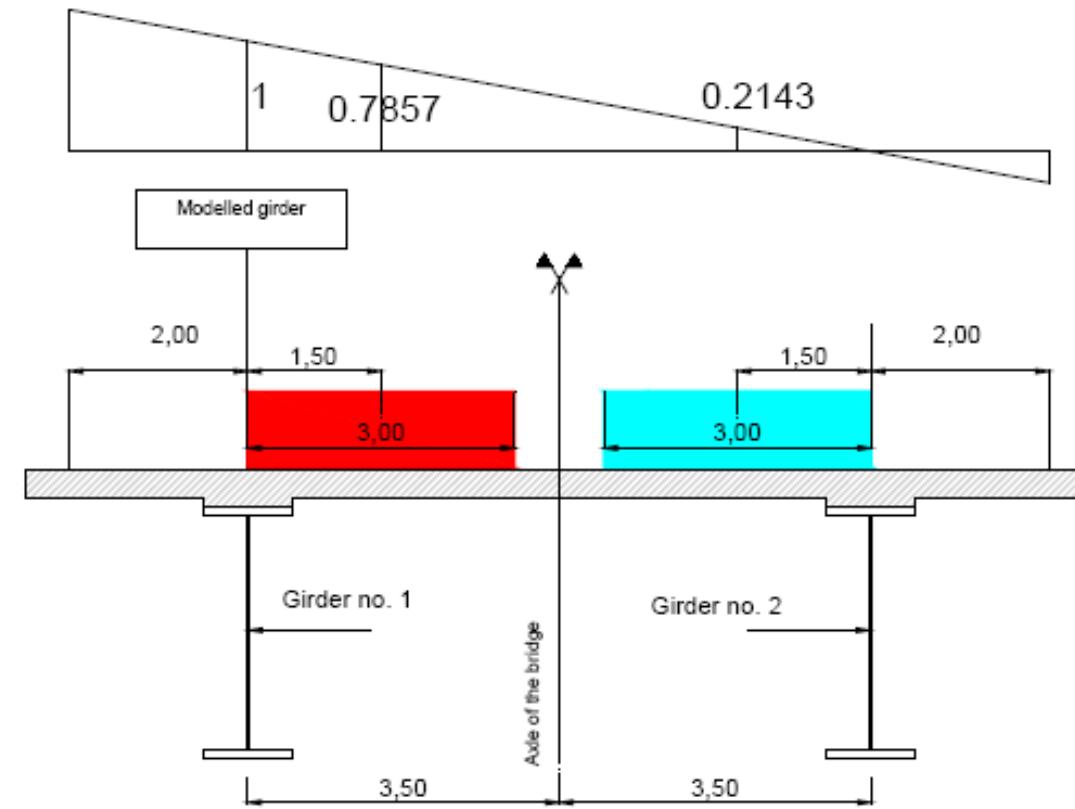
Delenie na dopravné pruhy - skutočnosť'



Zatáženia mostov dopravou (CM)

Delenie vozovky na návrhové zatážovacie pruhy

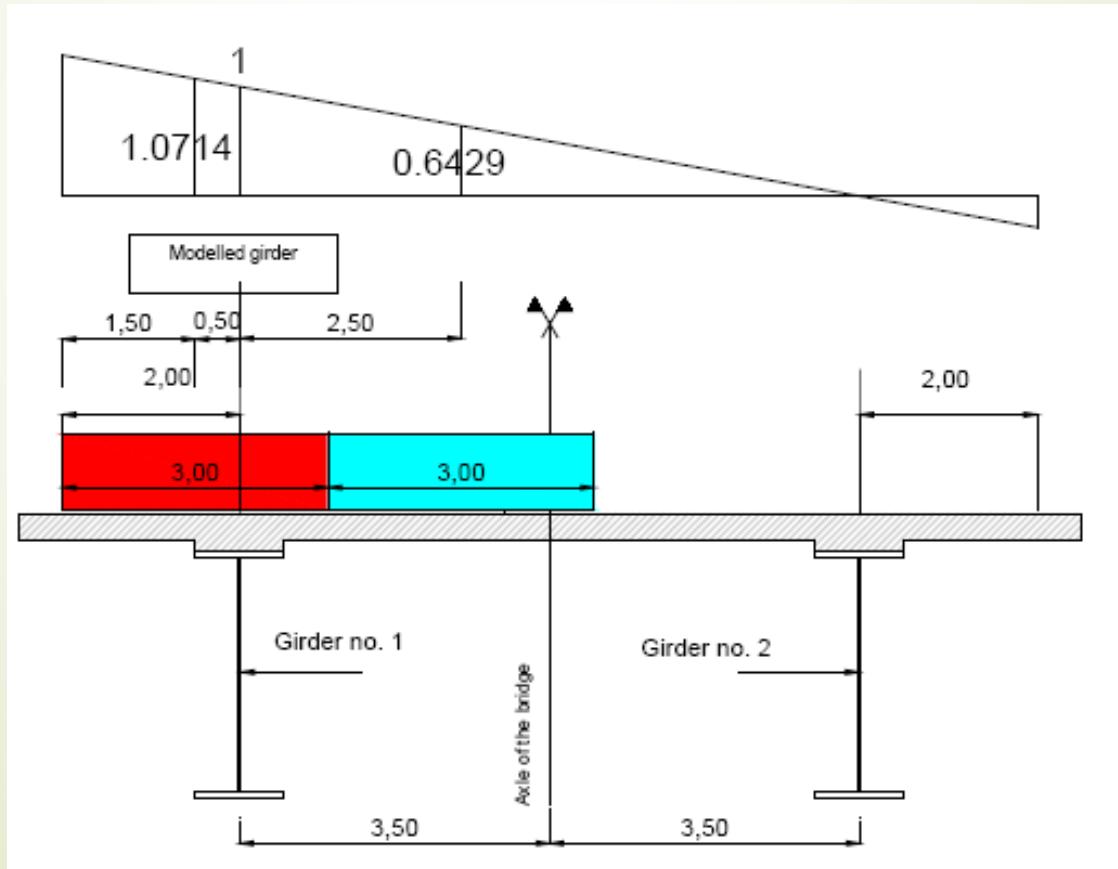
Delenie na dopravné pruhy - realistické



Zatáženia mostov dopravou (CM)

Delenie vozovky na návrhové zatážovacie pruhy

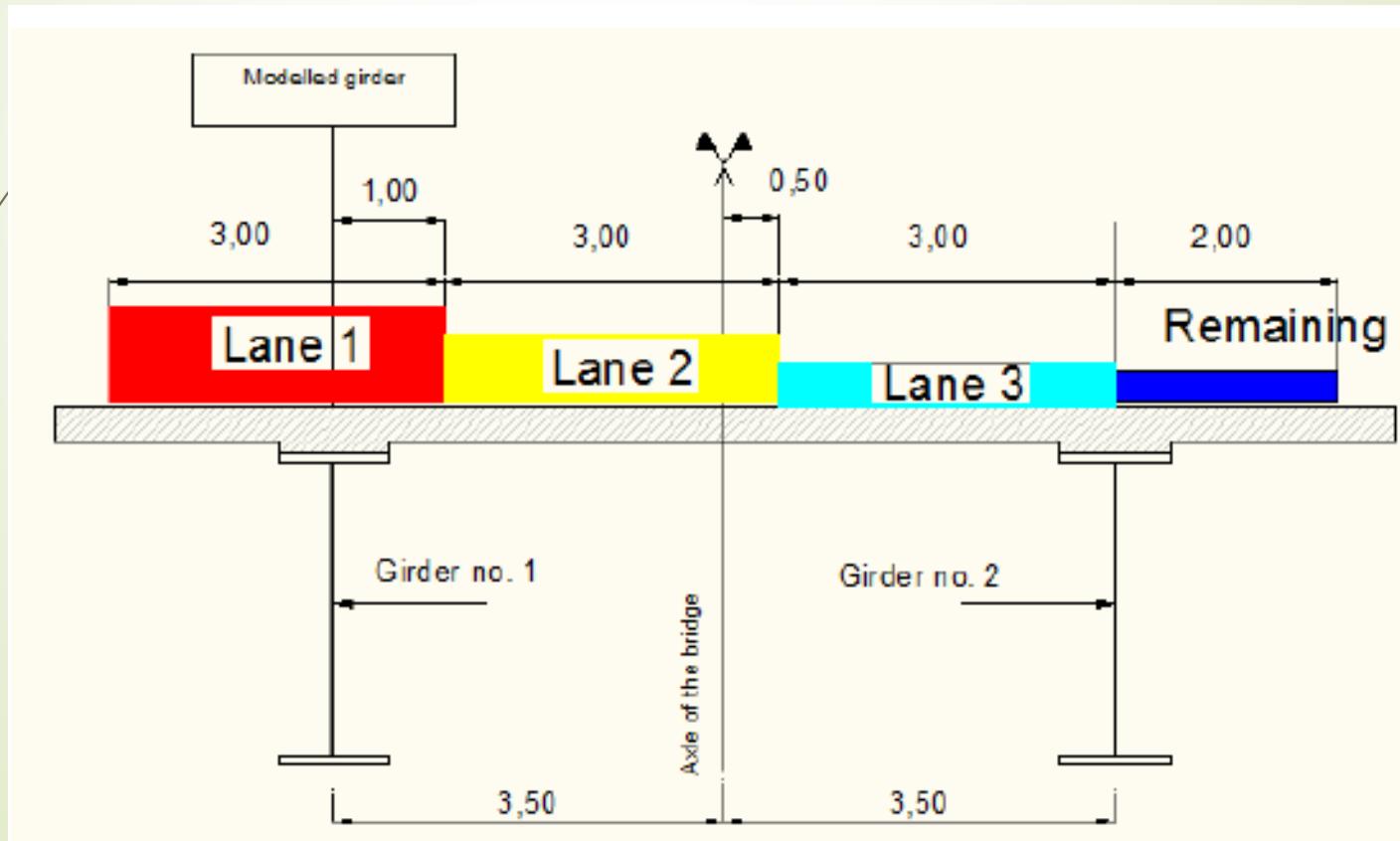
Max. pritáženie ľavého nosníka



Zatáženia mostov dopravou (CM)

Delenie vozovky na návrhové zatážovacie pruhy

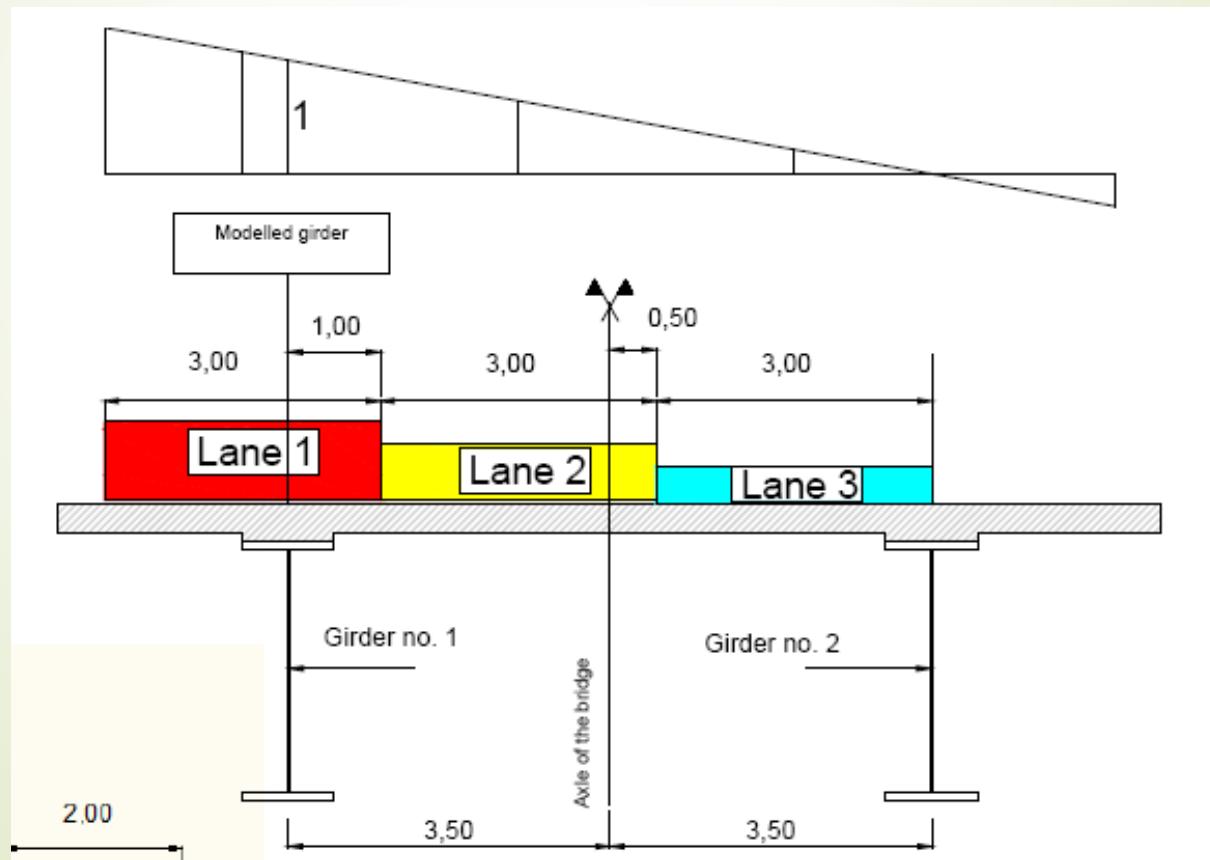
Max. prítaženie ľavého nosníka - ďalšie pruhy



Zatáženia mostov dopravou (CM)

Delenie vozovky na návrhové zatážovacie pruhy

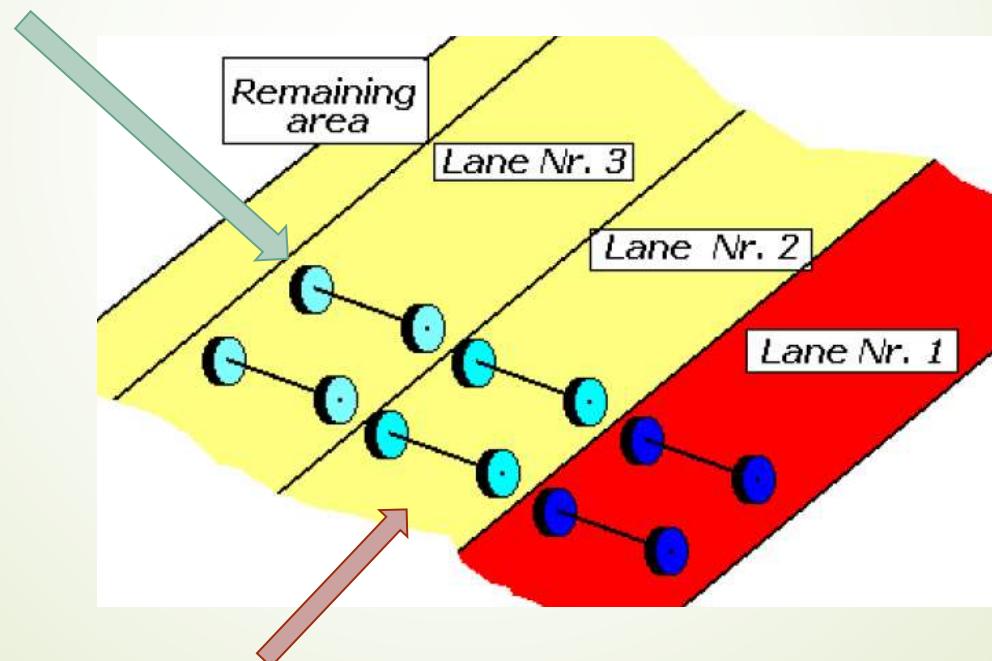
Rozdelenie pruhov podľa normy



Zatáženia mostov dopravou (CM)

LM 1

Tandemový systém - TS



Rovnomerné spojité zatáženie - UDL

Zatáženia mostov dopravou (CM)

LM 1 - klasifikované zatáženie

Tandemový systém - TS

Rovnomerné spojité zatáženie - UDL

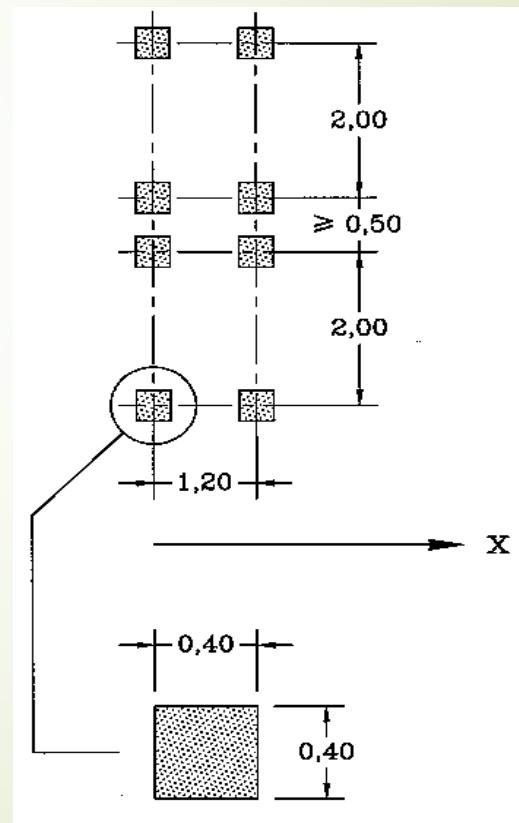
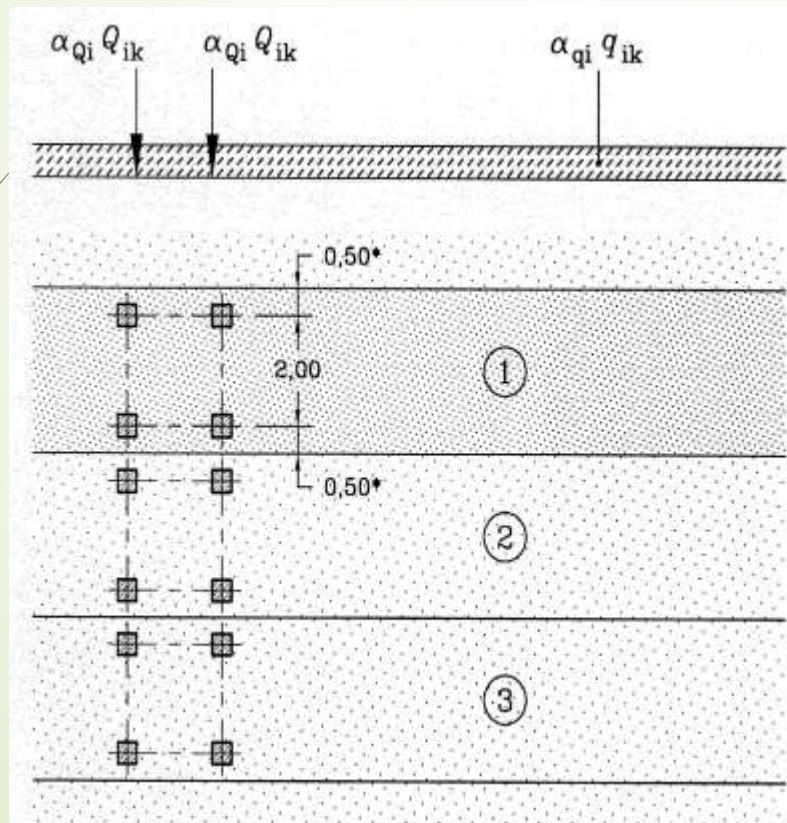
$$\alpha_Q Q_k$$

$$\alpha_q q_k$$

Poloha	Tandemový systém Dvojnápravové vozidlo	UDL systém
	Nápravové zatáženie Q_{ik} (kN)	q_{ik} (alebo q_{ik}) (kN/m ²)
Zatážovací pruh 1	300	9
Zatážovací pruh 2	200	2,5
Zatážovací pruh 3	100	2,5
Iné zatážovacie pruhy	0	2,5
Zvyšná plocha (q_{rk})	0	2,5

Zatáženia mostov dopravou (CM)

LM 1 - klasifikované zatáženie



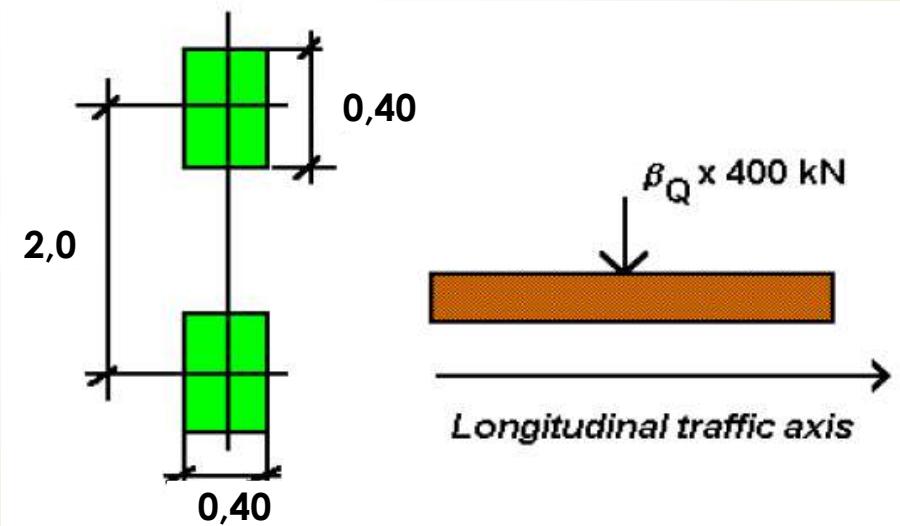
Zatáženia mostov dopravou (CM)

LM 2 - klasifikované zatáženie

Jednonápravové zatáženie s hodnotou 400 kN

$$\beta_Q Q_{ak}$$

$$\beta_Q = 1,00$$

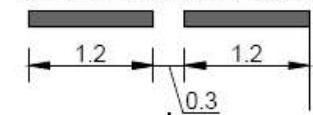


Zat'aženia mostov dopravou (CM)

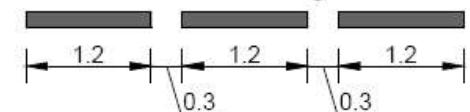
LM 3 - zvláštné vozidlá



150 kN or 200 kN axle weight



240 kN axle weight



Axle lines and wheel contact areas for special vehicles

Zat'aženia mostov dopravou (CM)

LM 4 - dav ľudí

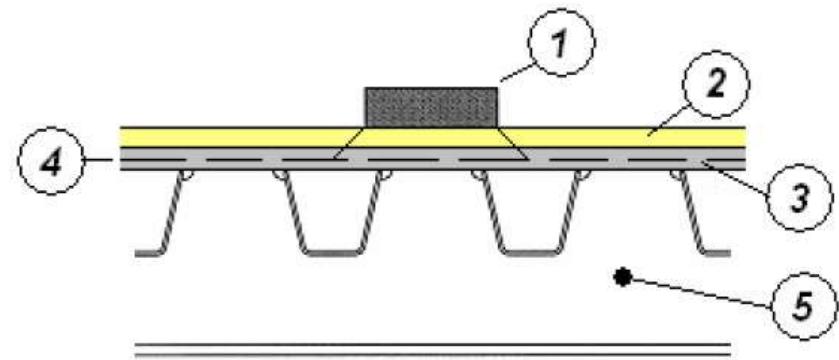
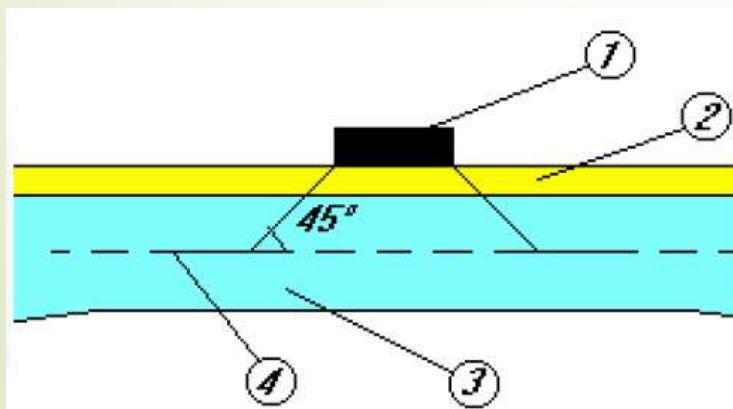
$$q_k = 5,00 \text{ kNm}^{-2}$$



Zatáženia mostov dopravou (CM)

Roznos sústredených zatážení

- 1 - kontaktný tlak kolesa
- 2 - vozovka
- 3 - mostovka
- 4 - střednicová rovina
- 5 - hlavný nosný systém



Zatáženia mostov dopravou (CM)

Vodorovné zatáženie

Brzdné a rozjazdové sily

$$Q_{lk} = 0,6 \cdot \alpha_{Q1} \cdot (2Q_{1k}) + 0,10 \cdot \alpha_{q1} \cdot q_{1k} \cdot w_1 \cdot L$$

$$180 \cdot \alpha_{Q1} [kN] \leq Q_{lk} \leq 900 [kN]$$

Odstredivé sily

$Q_{tk} = 0,2Q_v \text{ (kN)}$	ak $r < 200 \text{ m}$
$Q_{tk} = 40Q_v/r \text{ (kN)}$	ak $200 \leq r \leq 1500 \text{ m}$
$Q_{tk} = 0$	ak $r > 1500 \text{ m}$

$$Q_v = \sum_i \alpha_{Qi} (2Q_{ik})$$

Zatáženia mostov dopravou (CM)

Skupiny zatážení a kombinácie

Zatážovacie modely

Zvislé zatáženie: LM1, LM2, LM3, LM4

Vodorovné zatáženie: brzdné, rozjazdové a odstredivé sily

Skupiny zatážení

gr1a, gr1b, gr2, gr3, gr4

charakteristické, časté a kvázistále hodnoty

Kombinácie s inými zatáženiami



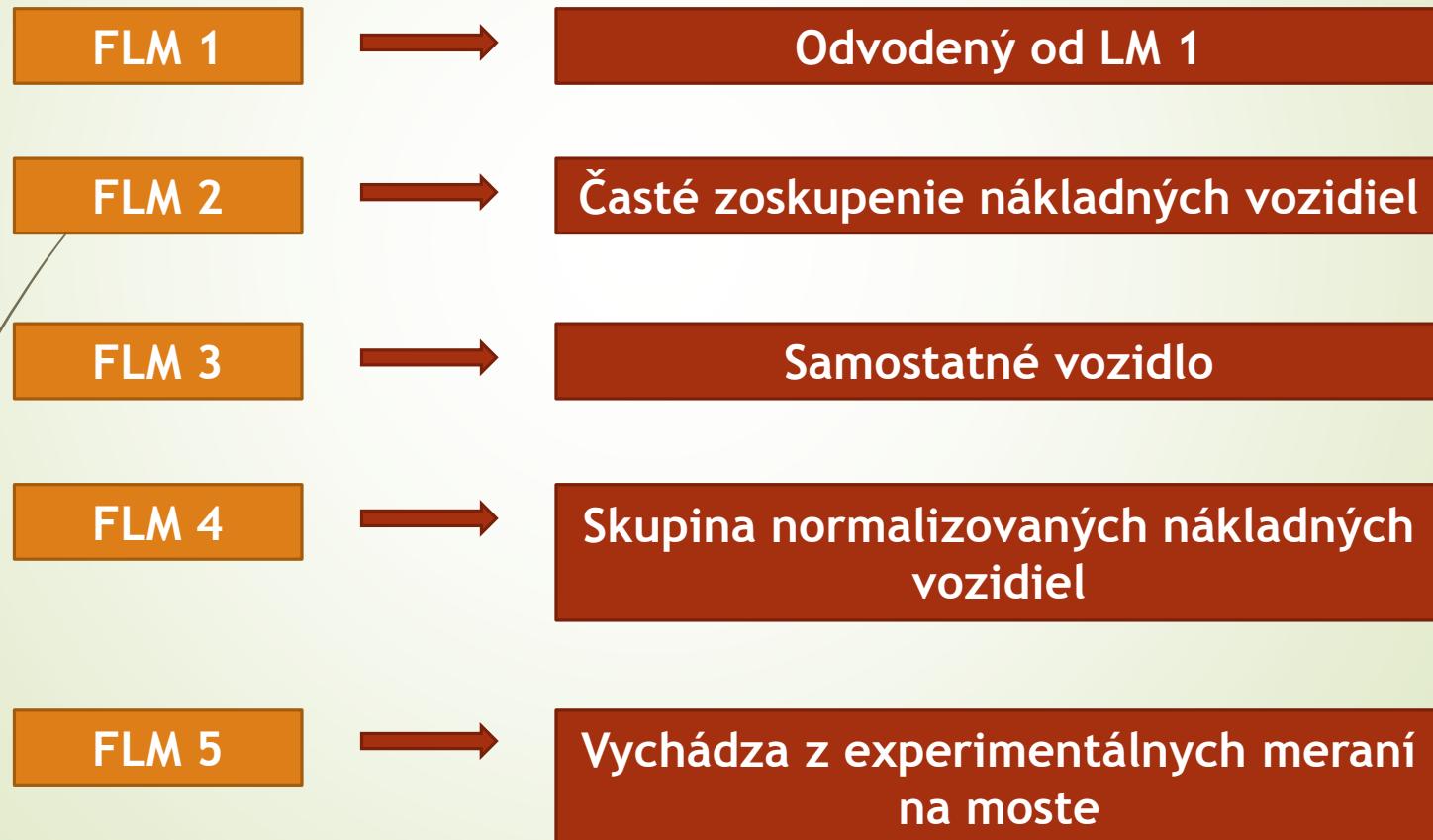
Zatáženia mostov dopravou (CM)

Skupiny zatážení a kombinácie

		VOZOVKA						Chodníky pre chodcov a cyklistov
Typ zatáženia		Zvislé sily			Vodorovné sily			Výlučne zvislé zatáženie
Číslo článku		4.3.2	4.3.3	4.3.4	4.3.5	4.4.1	4.4.2	5.3.2-(1)
Zatážovací systém		LM1 (TS a RSZ systém)	LM2 Jednonápravové vozidlá	LM3 Zvláštne vozidlá	LM4 Zatáženie davom ľudu	Brzdné a rozjazdové sily ¹⁰⁾	Odstredivé a bočné sily ¹¹⁾	Rovnomerné spojité zatáženie
Zatážovacie skupiny	sk1a	Charakter. hodnoty						Kombinačná hodnota ¹²⁾
	sk1b		Charakter. hodnota					
	sk2	Časté hodnoty				Charakter. hodnota	Charakter. hodnota	
	sk3 ¹³⁾							Charakter. hodnota ¹⁴⁾
	sk4				Charakter. hodnota			Charakter. hodnota
	sk5	Pozri prílohu A		Charakter. hodnota				
Dominantná zložka zatážení (označená ako zložka súvisiaca so skupinou)								
¹⁰⁾ Môžu byť definované v národnej prílohe (pre uvedené pripady).								
¹¹⁾ Môžu byť definované v národnej prílohe. Odporúčaná hodnota je 3 kNm^T .								
¹²⁾ Pozri 5.3.2.1-(2) iba jeden zatážený chodník sa má uvažovať len v pripade, že to vyvolá nepriaznivejší účinok, ako keď sú zatážené obe chodníky.								
¹³⁾ Táto skupina sa neuvažuje, ak sa uvažuje skupina sk 4.								

Zatáženia mostov dopravou (CM)

Únavové zatážovacie modely



Zatáženia mostov dopravou (chodníky a lávky)

- STN EN 1991-2 kapitola 5

Platnosť:

- chodníky
- cyklistické komunikácie
- lávky pre chodcov

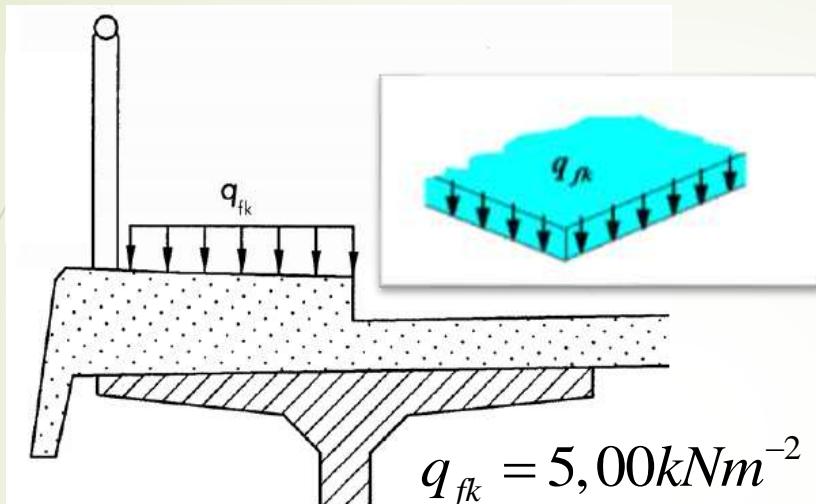
Modely zahŕňajú:

- pohyb chodcov a cyklistov
- menšie zatáženia vyvolané bežnou údržbou a výstavbou (napr. služobné vozidlá)
- mimoriadne situácie

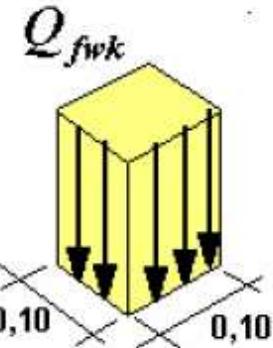
Odozva konštrukcie:

- zvislé a vodorovné sily
- statické a dynamické sily

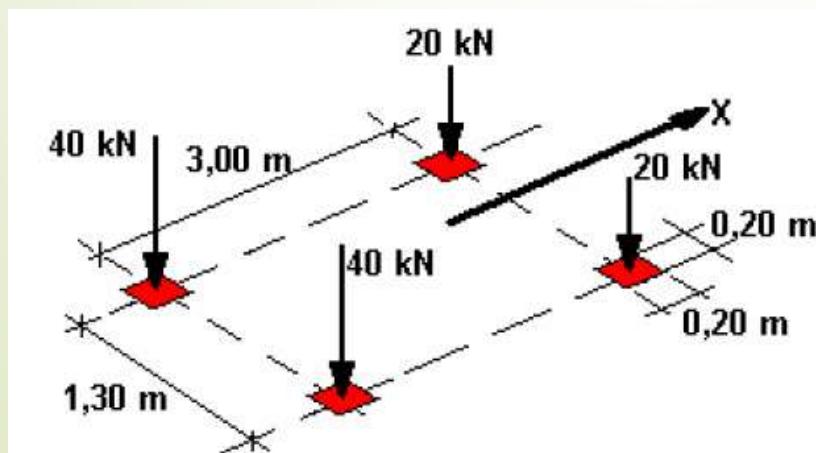
Zatáženia mostov dopravou (chodníky a lávky)



Rovnomerné spojité zatáženie


$$Q_{fwk} = 10,0 \text{ kN}$$

Sústredené bremeno



Služobné vozidlo
(12 t)

Zatáženia mostov dopravou (chodníky a lávky)

Vodorovné sily

Q_{flk} Sila pôsobiaca pozdĺž lávky v úrovni povrchu vozovky uvažuje sa ako maximum z:

- 10 % celkového zatáženia modelom rovnomerného spojitého zatáženia
- 60 % celkovej hmotnosti služobného vozidla

Skupiny zatážení

Typ zatáženia		Zvislé sily		Vodorovné sily
Zatážovací systém		Spojité zatáženie	Obslužné vozidlo	
Skupiny zatážení	gr1	q_{fk}	0	Q_{flk}
	gr2	0	Q_{serv}	Q_{flk}

Zatáženia mostov dopravou (žM)

- ▶ STN EN 1991-2 kapitola 6

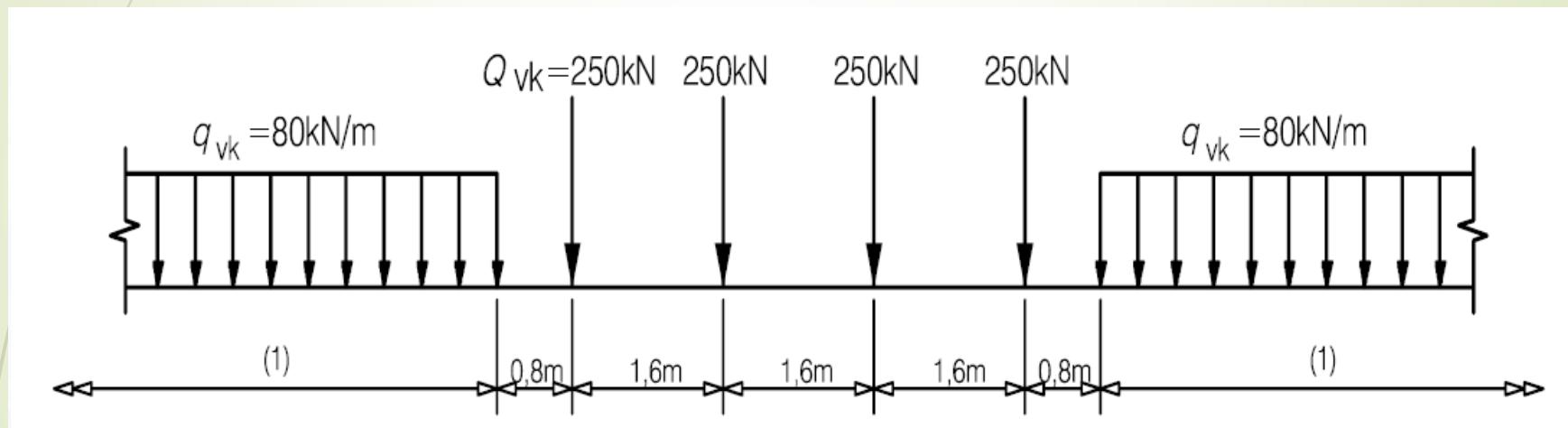
Zatážovacie modely:

- ▶ zatážovací model 71
- ▶ zatážovací model SW/0
- ▶ zatážovací model SW/2
- ▶ zatážovací model HSLM
- ▶ zatážovací model „prázdne vozne“
- ▶ zatážovacie modely prevádzkových vlakov

Zatáženia mostov dopravou (žM)

Zatážovací model 71

- reprezentuje zatáženie na mostoch od bežnej dopravy

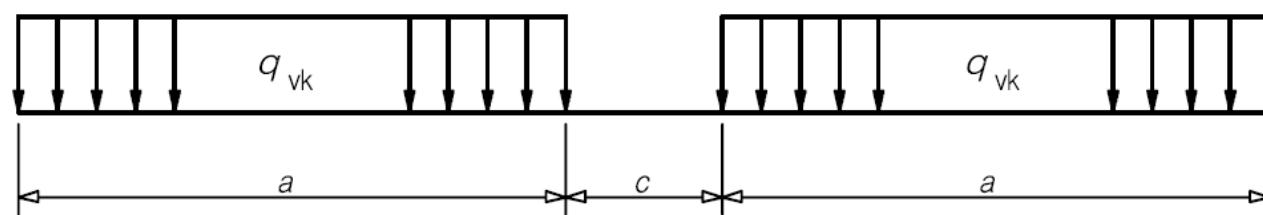


- 4 x 250 kN - charakteristické hodnoty nápravových síl
- 80 kN/m - charakteristická hodnota spojitého zatáženia
- neobmedzená platnosť'

Zatáženia mostov dopravou (ŽM)

Zatážovacie modely SW/0 a SW/2

- SW/0 reprezentuje zatáženie na spojitéch mostoch od bežnej dopravy
- SW/2 reprezentuje zatáženie na mostoch od t'ažkej dopravy



Load model	q_{vk} [kN/m]	a [m]	c [m]
SW/0	133	15,0	5,3
SW/2	150	25,0	7,0

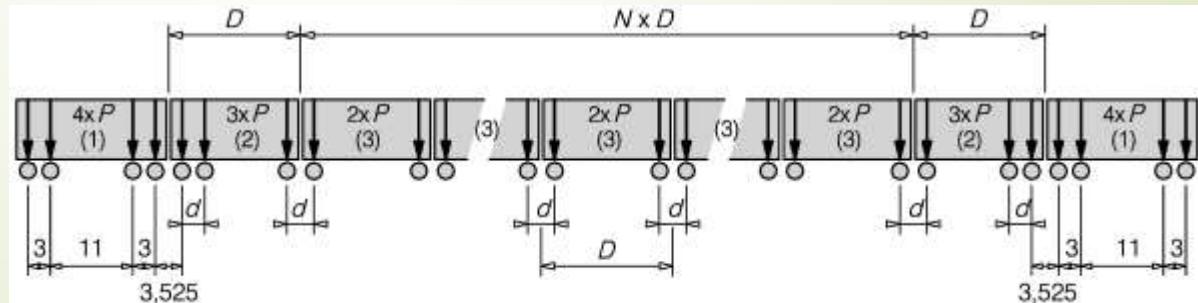
Zatáženia mostov dopravou (ŽM)

Zatážovací model „prázdne vozne“

- ▶ pre niektoré špecifické overenia (stabilita celej konštrukcie)
- ▶ 10,0 kN/m

Zatážovací model HSLM

- ▶ High Speed Load Model
- ▶ pre rýchlosť nad 200 km/h
- ▶ pre dynamickú analýzu konštrukcie
- ▶ HSLM A a HSLM B

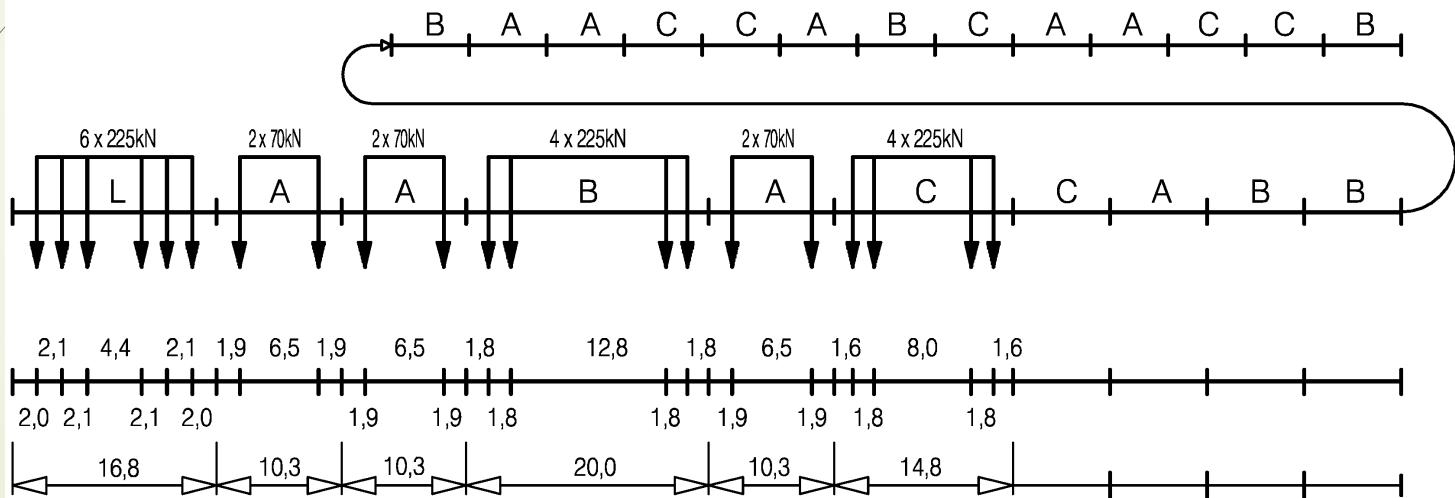


Zat'aženia mostov dopravou (žM)

Vlaky pre posúdenie únavy

► 13 typov vlakov

$\Sigma Q = 14310\text{kN}$ $V = 100\text{km/h}$ $L = 333,10\text{m}$ $q = 43,0\text{kN/m}'$

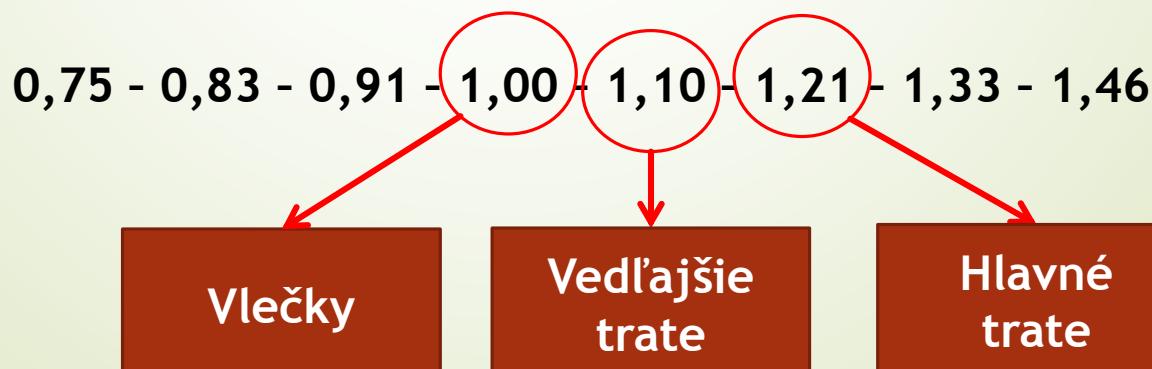


Zatáženia mostov dopravou (žM)

Klasifikované zvislé zatáženie

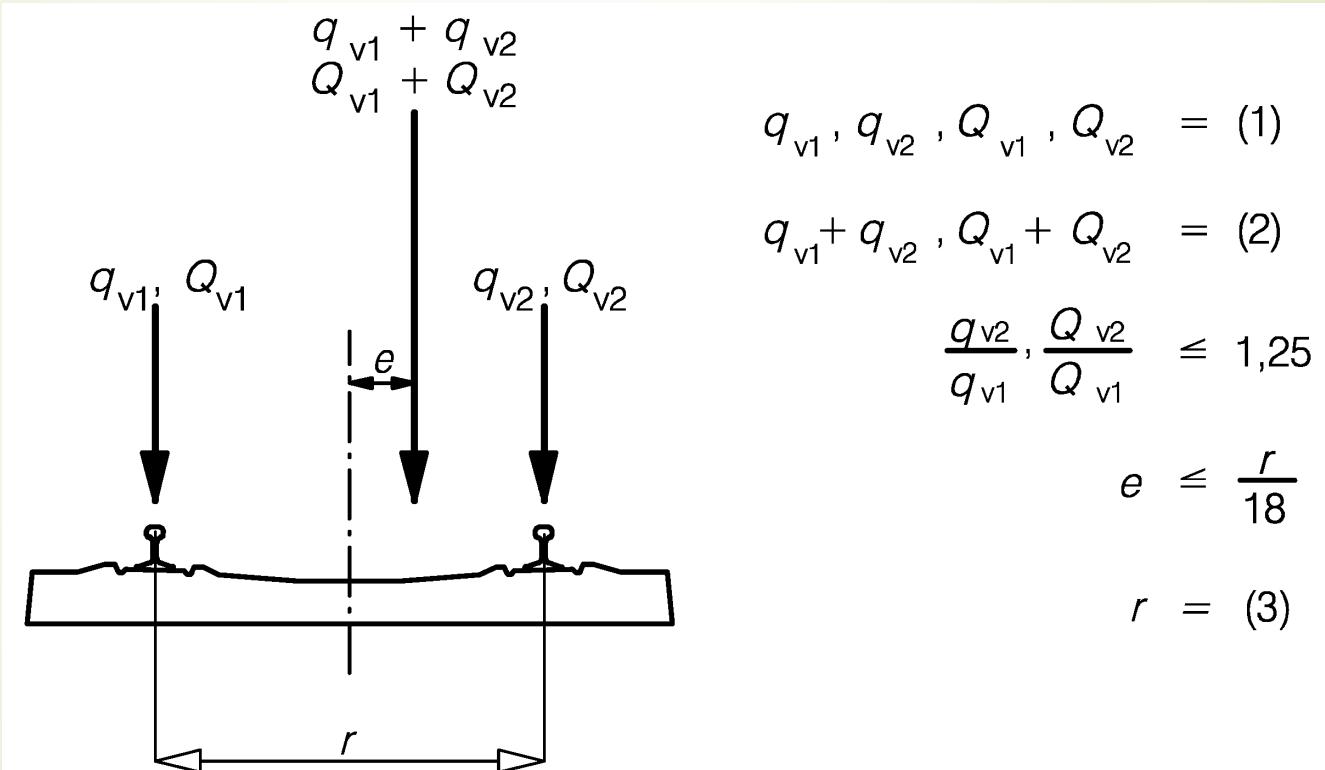
súčiniteľom α sa násobia:

- ▶ charakteristické hodnoty zvislých zatážení pre LM71
- ▶ ekvivalentné zvislé zatáženia na zemné telesá
- ▶ odstredivé sily
- ▶ bočné nárazy
- ▶ brzdné a rozjazdové sily
- ▶ kombinovaná odozva konštrukcie a trate na premenné zatáženie
- ▶ zatáženia od vykoľajenia vlaku
- ▶ zatážovací model SW/0



Zat'aženia mostov dopravou (žM)

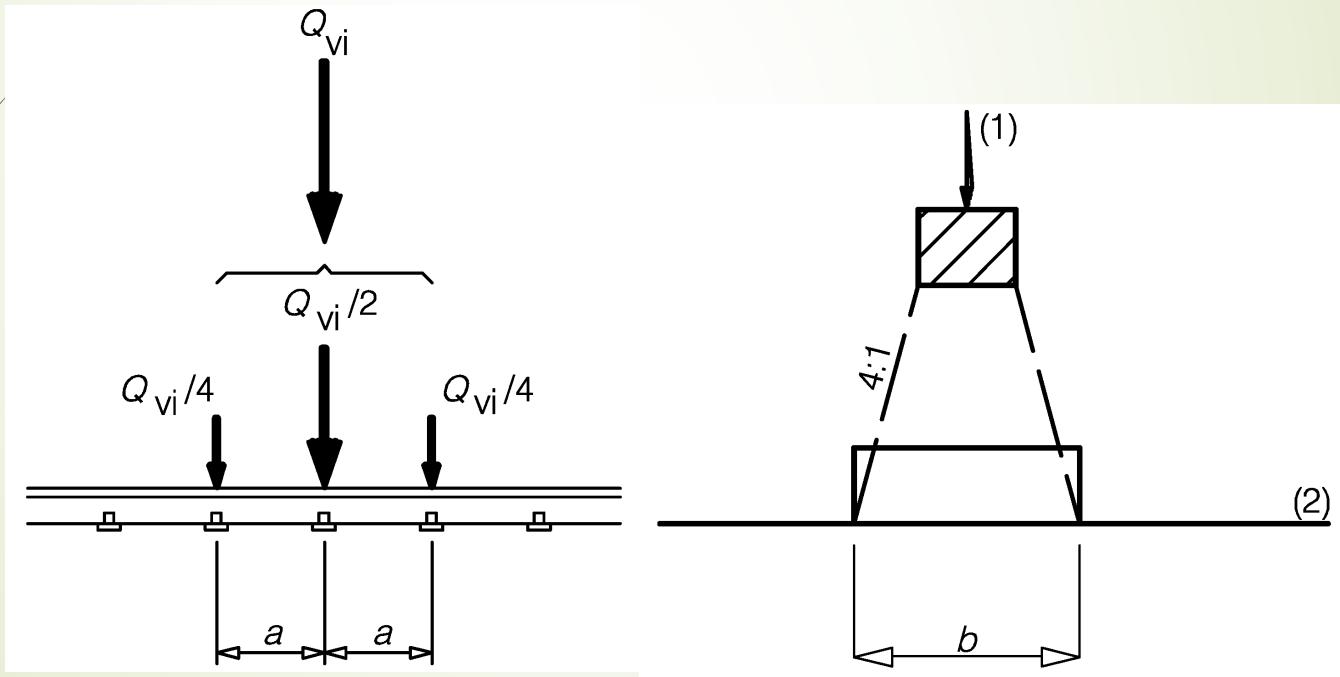
Excentricita zvislých zat'ažení



- platí pre modely LM71 a SW/0
- vplyv nerovnomerne rozloženého nákladu

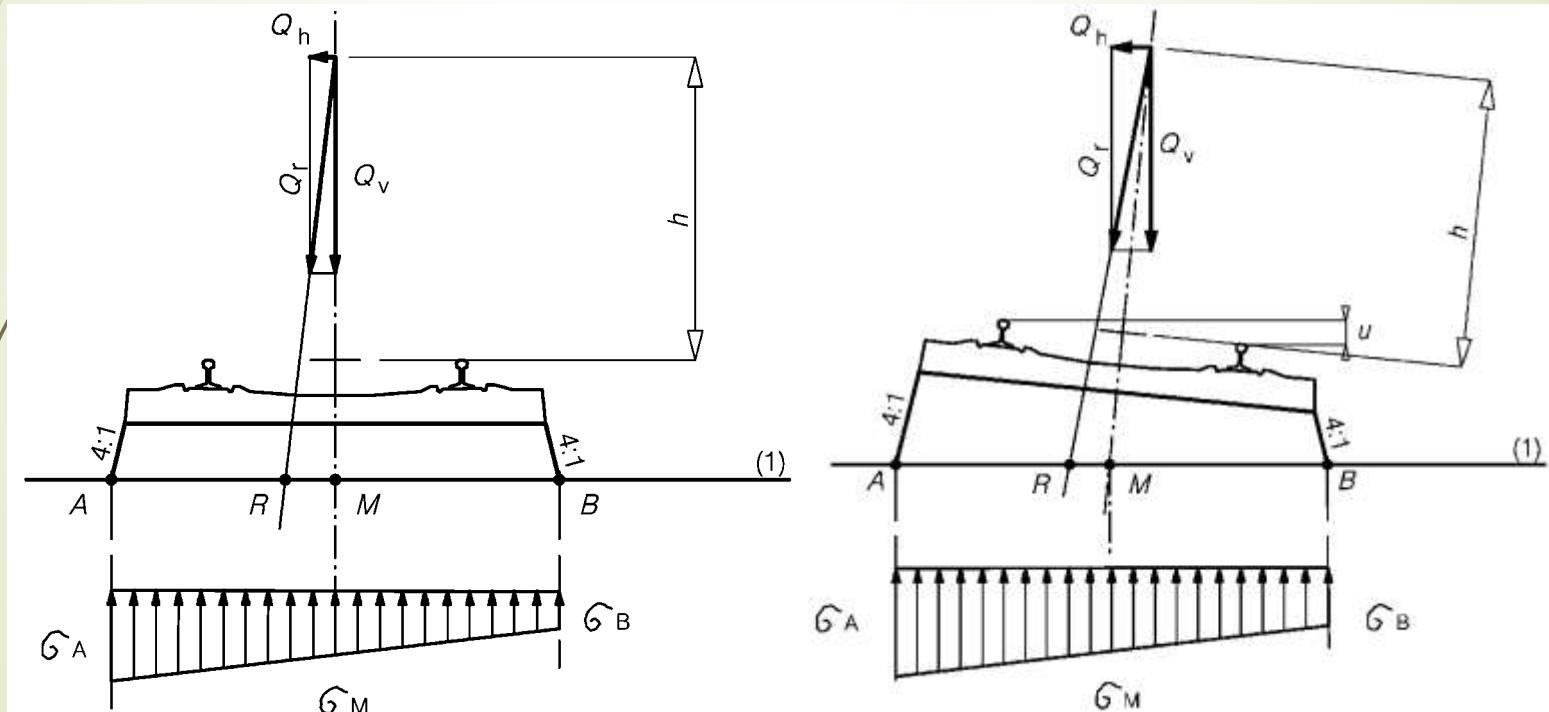
Zat'aženia mostov dopravou (žM)

Pozdĺžny roznos zat'aženia



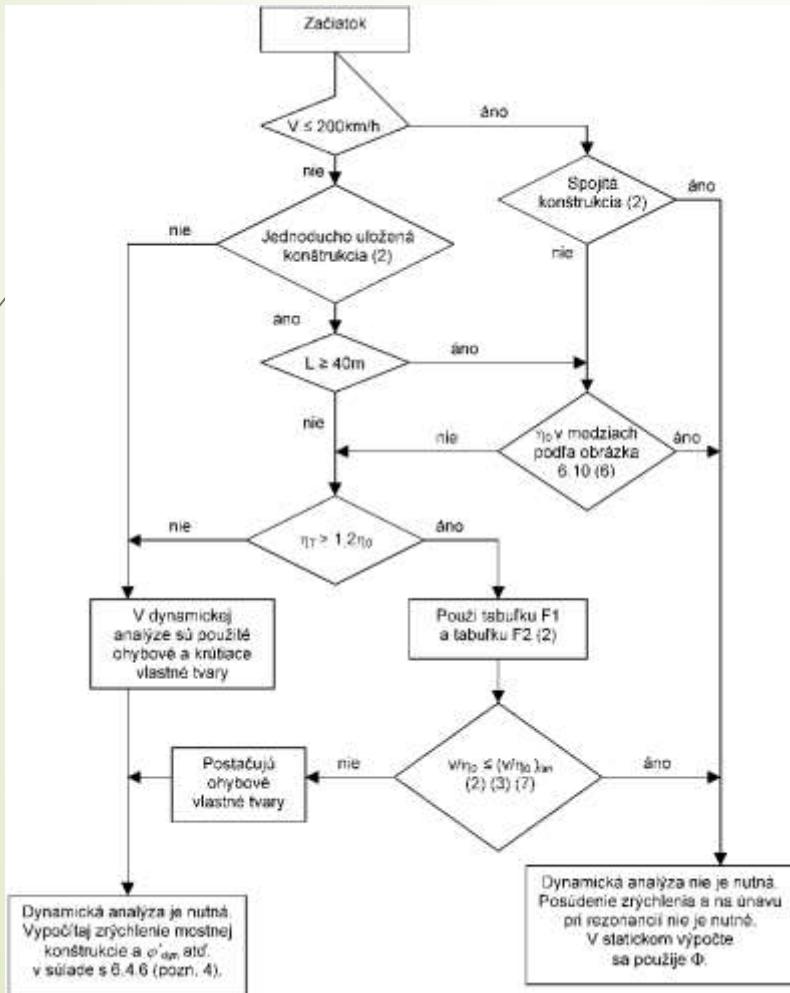
Zatáženia mostov dopravou (žM)

Priečny roznos zatáženia



Zatáženia mostov dopravou (žM)

Dynamické účinky



Dynamický súčineteľ:

- dobre udržiavaná trat'

$$\phi_2 = \frac{1,44}{\sqrt{L_\phi}} + 0,82$$

$$1,00 \leq \phi_2 \leq 1,67$$

- bežne udržiavaná trat'

$$\phi_3 = \frac{2,16}{\sqrt{L_\phi}} + 0,73$$

$$1,15 \leq \phi_3 \leq 2,00$$

Zat'aženia mostov dopravou (žM)

Vodorovné účinky - odstredivé sily

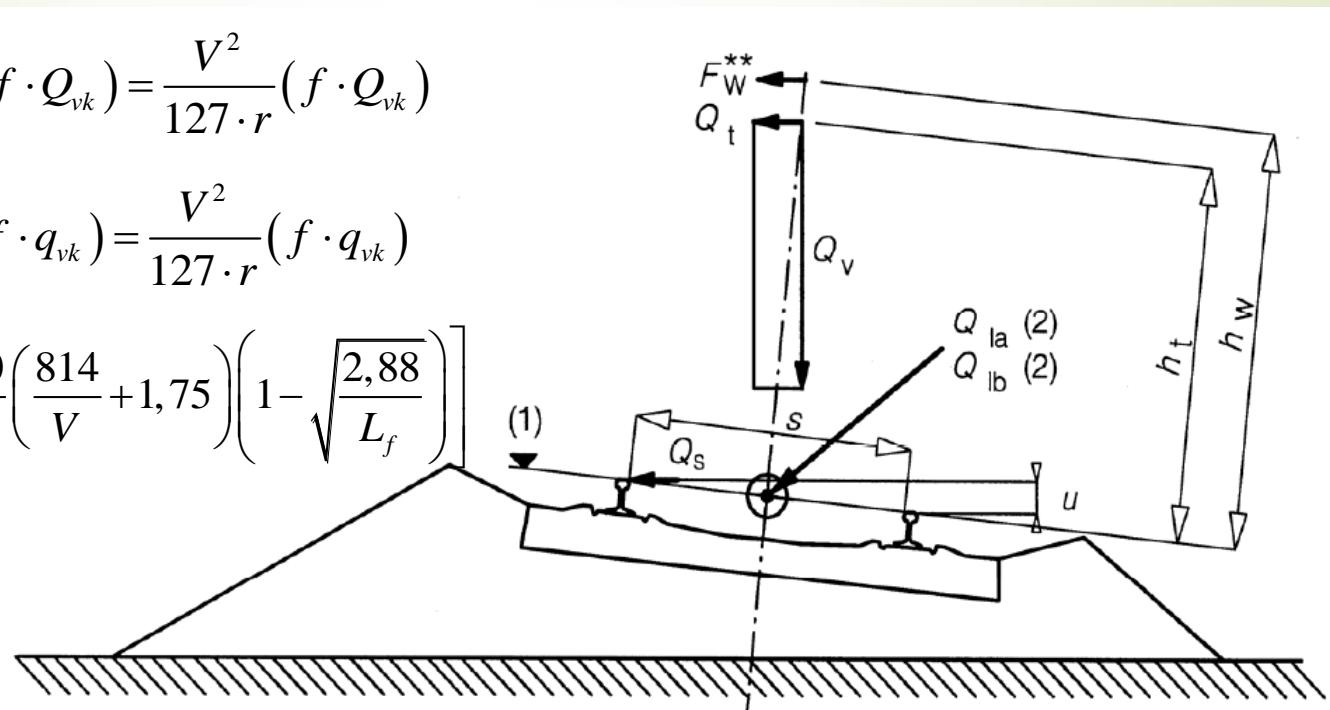
Poloha a smer zat'aženia:

- 1,8 m nad temenom koľajnice
- vo vodorovnom smere, smerom von z oblúka
- stanovujú sa pre maximálnu traťovú rýchlosť'

$$Q_{tk} = \frac{v^2}{g \cdot r} (f \cdot Q_{vk}) = \frac{V^2}{127 \cdot r} (f \cdot Q_{vk})$$

$$q_{tk} = \frac{v^2}{g \cdot r} (f \cdot q_{vk}) = \frac{V^2}{127 \cdot r} (f \cdot q_{vk})$$

$$f = \left[1 - \frac{V - 120}{1000} \left(\frac{814}{V} + 1,75 \right) \left(1 - \sqrt{\frac{2,88}{L_f}} \right) \right]$$



Zatáženia mostov dopravou (žM)

Vodorovné účinky - bočné nárazy

Príčina vzniku:

- ▶ nedokonalosť kolesa
- ▶ nepriamost' koľajnice

Poloha a smer zatáženia:

- ▶ vodorovná sila v osi koľaje
- ▶ pôsobisko v temene koľajnice
- ▶ v priamej aj v oblúku

$$Q_{sk} = 100kN$$

Poznámky:

- ▶ nenásobí sa dyn. súčiniteľom
- ▶ násobí sa α , ale len pre $\alpha \geq 1,0$
- ▶ v priamej aj v oblúku
- ▶ vždy sa kombinujú so zvislým zatážením dopravou

Zat'aženia mostov dopravou (žM)

Vodorovné účinky - brzdné a rozjazdové sily

Príčina vzniku:

- brzdenie resp. rozjazd vlaku

Poloha a smer zat'aženia:

- rovnomerne rozdelené po účinnej zat'ažovacej dĺžke
- pôsobisko v temene koľajnice

Brzdné sily:

LM71, SW/0 a HSLM

$$Q_{lbk} = 20[kN / m] \cdot L_{a,b} [m] \leq 6000[kN]$$

SW/2

$$Q_{lbk} = 35[kN / m] \cdot L_{a,b} [m] \leq 6000[kN]$$

Rozjazdové sily:

LM71, SW/0, SW/2 a HSLM

$$Q_{lak} = 33[kN / m] \cdot L_{a,b} [m] \leq 1000[kN]$$

Zatáženia mostov dopravou (ŽM)

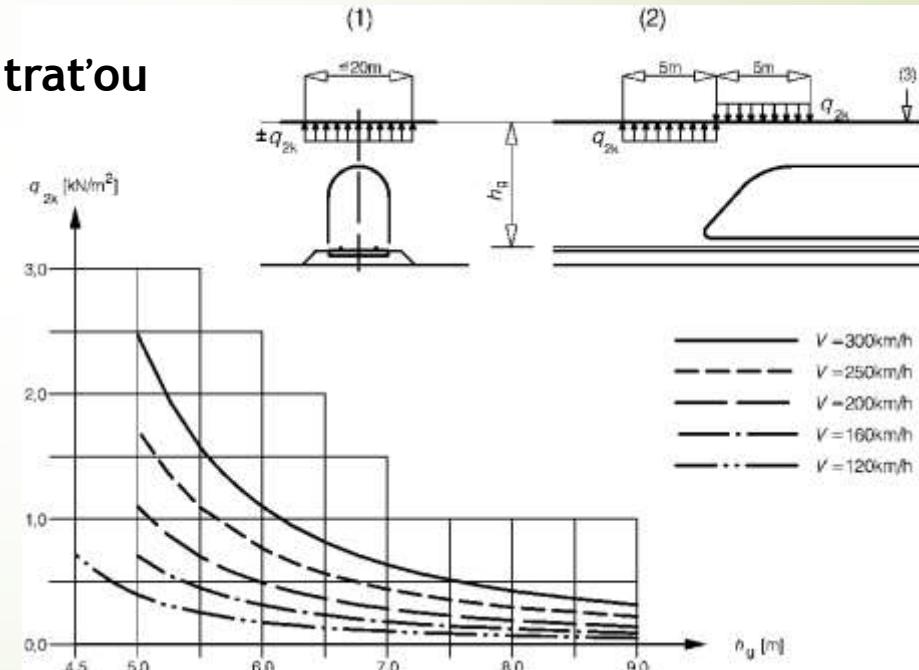
Skupiny zatážení

Počet koľají			Zatážovacie skupiny		Zvislé zatáženie			Vodorovné zatáženie			Poznámka	
			Podľa EN 1991-2		6.3.2/6.3.3	6.3.3	6.3.4	6.5.3	6.5.1	6.5.2		
1	2	≥ 3	počet zať. koľají	Zať. skupiny ⁽⁸⁾	Zaťažená koľaj	LM 71 ⁽¹⁾ SW/0 ^{(1), (2)} HSLM ^{(6), (7)}	SW/2 ^{(1), (3)}	Prázdne vozne	Rozjazd Brzdenie ⁽¹⁾	Odstredivá sila ⁽¹⁾	Bočné nárazy ⁽¹⁾	
			1	gr 11	T ₁	1			1 ⁽⁵⁾	0,5 ⁽⁵⁾	0,5 ⁽⁵⁾	Max. zvislé 1 s max. vodorovným
			1	gr 12	T ₁	1			0,5 ⁽⁵⁾	1 ⁽⁵⁾	1 ⁽⁵⁾	Max. zvislé 2 s max. priečnym
			1	gr 13	T ₁	1 ⁽⁴⁾			1	0,5 ⁽⁵⁾	0,5 ⁽⁵⁾	Max. pozdĺžne
			1	gr 14	T ₁	1 ⁽⁴⁾			0,5 ⁽⁵⁾	1	1	Max. priečne
			1	gr 15	T ₁			1		1 ⁽⁵⁾	1 ⁽⁵⁾	Stabilita v prieč. smere pre "prázdne vozne"
			1	gr 16	T ₁		1		1 ⁽⁵⁾	0,5 ⁽⁵⁾	0,5 ⁽⁵⁾	SW/2 s max. pozdĺžnym
			1	gr 17	T ₁		1		0,5 ⁽⁵⁾	1 ⁽⁵⁾	1 ⁽⁵⁾	SW/2 s max. priečnym
			2	gr 21	T ₁ T ₂	1 1			1 ⁽⁵⁾ 1 ⁽⁵⁾	0,5 ⁽⁵⁾ 0,5 ⁽⁵⁾	0,5 ⁽⁵⁾ 0,5 ⁽⁵⁾	Max. zvislé 1 s max. pozdĺžnym
			2	gr 22	T ₁ T ₂	1 1			0,5 ⁽⁵⁾ 0,5 ⁽⁵⁾	1 ⁽⁵⁾ 1 ⁽⁵⁾	1 ⁽⁵⁾ 1 ⁽⁵⁾	Max. zvislé 2 s max. priečnym
			2	gr 23	T ₁ T ₂	1 ⁽⁴⁾ 1 ⁽⁴⁾			1 1	0,5 ⁽⁵⁾ 0,5 ⁽⁵⁾	0,5 ⁽⁵⁾ 0,5 ⁽⁵⁾	Max. pozdĺžne
			2	gr 24	T ₁ T ₂	1 ⁽⁴⁾ 1 ⁽⁴⁾			0,5 ⁽⁵⁾ 0,5 ⁽⁵⁾	1 1	1 1	Max. priečne
			2	gr 26	T ₁ T ₂	1	1		1 ⁽⁵⁾ 1 ⁽⁵⁾	0,5 ⁽⁵⁾ 0,5 ⁽⁵⁾	0,5 ⁽⁵⁾ 0,5 ⁽⁵⁾	SW/2 s max. pozdĺžnym
			2	gr 27	T ₁ T ₂	1	1		0,5 ⁽⁵⁾ 0,5 ⁽⁵⁾	1 ⁽⁵⁾ 1 ⁽⁵⁾	1 ⁽⁵⁾ 1 ⁽⁵⁾	SW/2 s max. priečnym
			≥ 3	gr 31	T _i	0.75			0.75 ⁽⁵⁾	0.75 ⁽⁵⁾	0.75 ⁽⁵⁾	Prídavný zaťažovací stav

Zatáženia mostov dopravou (ŽM)

Ostatné zatáženia

- ▶ aerodynamické zatáženia od vlakov
 - ▶ povrchy nad traťou
 - ▶ povrchy rovnobežné s traťou
 - ▶ povrchy príľahlé trati



- ▶ zatáženie verejných chodníkov
 - ▶ plošné zatáženie 5,0 kN/m²
 - ▶ osamelá sila 2,0 kN na ploche 200x200 mm

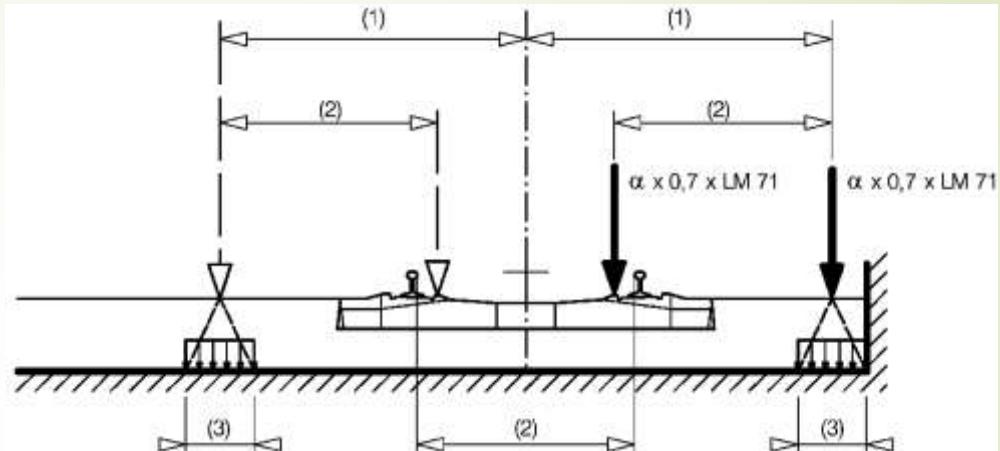
Mimoriadne zatáženia od cestnej dopravy



Mimoriadne zat'aženia od železničnej dopravy

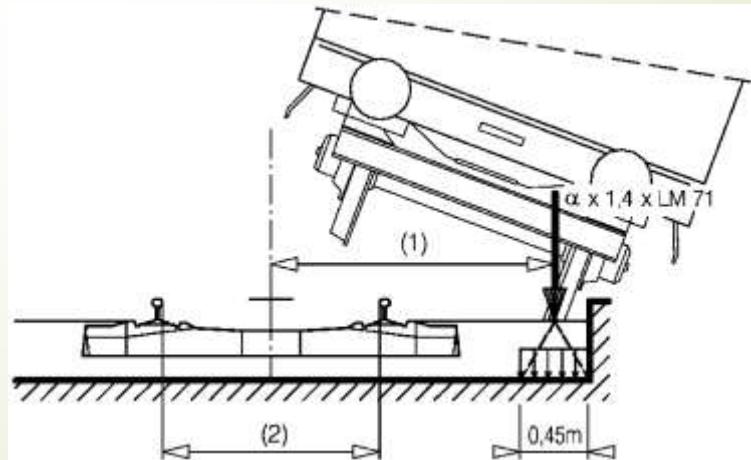
Návrhová situácia I

prípustné je len
lokálne poškodenie
konštrukcie



Návrhová situácia II

posúdenie stability



Zatáženie mostov vetrom

- ▶ zatáženie vetrom je premenné pevné zatáženie
- ▶ pôsobenie vetra:
 - ▶ priamo ako tlak na vonkajšie povrhy konštrukcie,
 - ▶ trecie sily (na veľkých plochách pri obtekaní).
- ▶ reprezentácia zatáženia vetrom:
 - ▶ skupina tlakov,
 - ▶ jednoduché sily.
- ▶ aplikácia zatáženia
 - ▶ vietor na konštrukciu
 - ▶ vietor na dopravný pás

Zat'aženie mostov vetrom

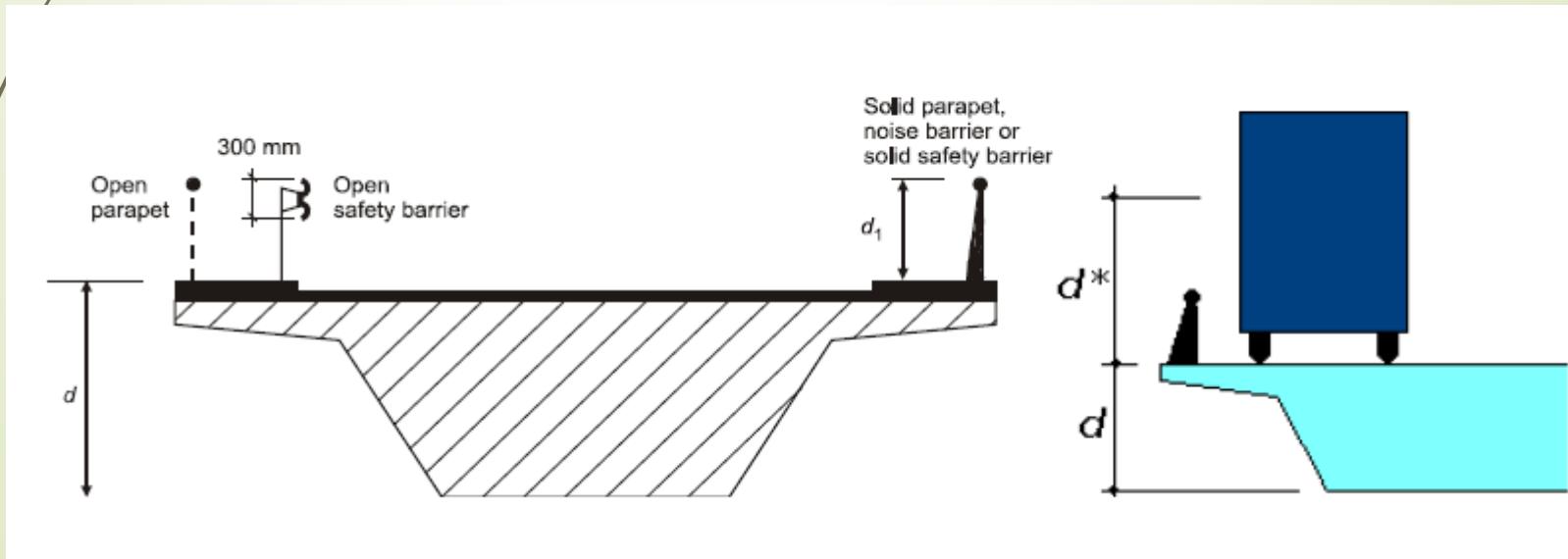
$$F_w = \frac{1}{2} \cdot \rho \cdot v_b^2 \cdot C \cdot A_{ref,x}$$

špičkový tlak vetra

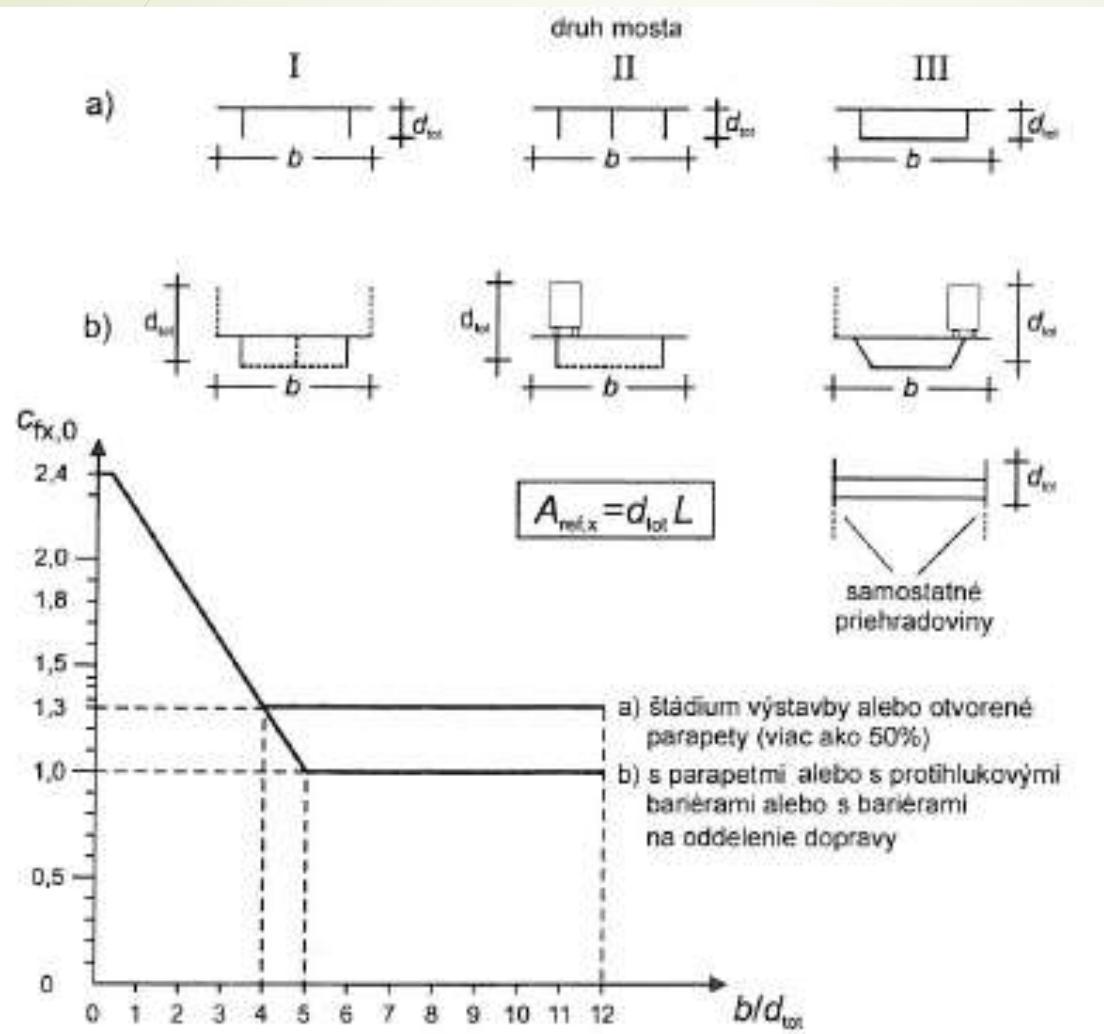
referenčná plocha

tvarový súčinatel'

$$C = c_e \cdot c_{f,x}$$



Zatáženie mostov vetrom



výška d_{tot} :

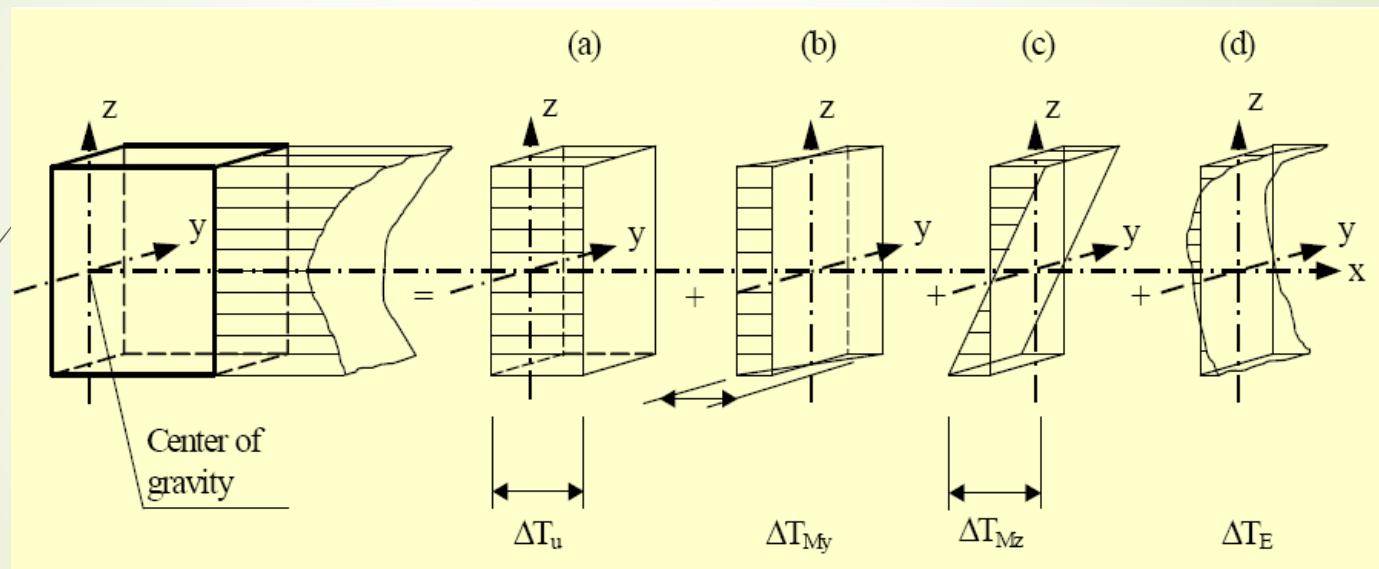
- a, nezatážený most
b, zatážený most

výška dopravného
pásu = 2,0 m (CM)
= 4,0 m (ŽM)

Zat'aženia účinkami teploty

Overovanie prvkov resp. konštrukcií:

- ▶ vytvorením dilatačných škár
- ▶ zahrnutím účinkov do návrhu

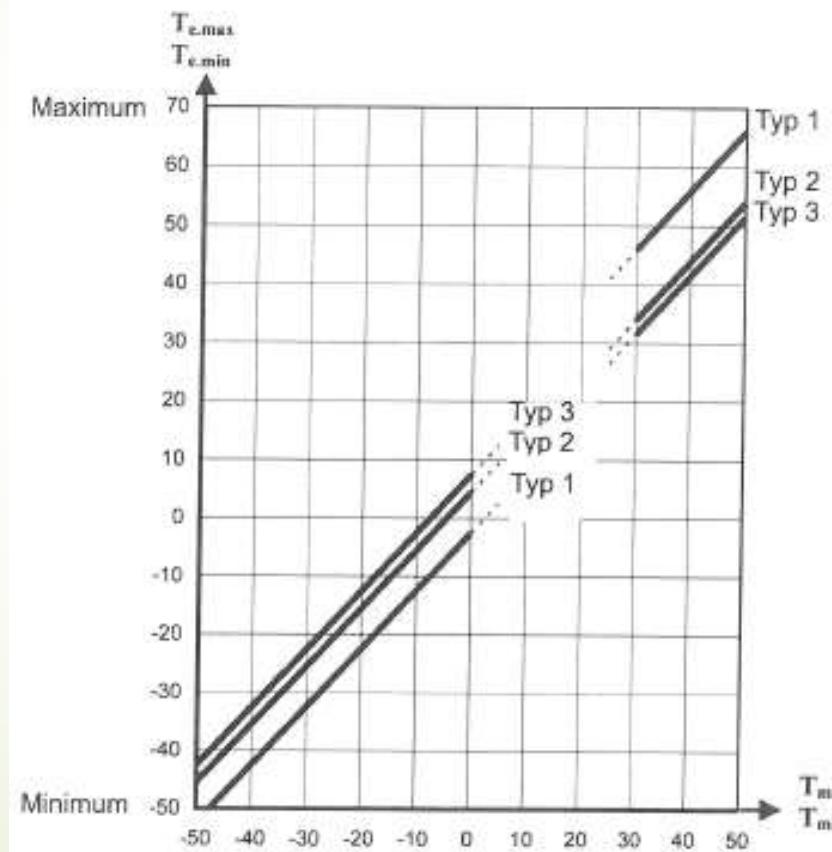


- ▶ zložka rovnomernej teploty
- ▶ zložka lineárne meniaceho sa teplotného spádu okolo osi z-z
- ▶ zložka lineárne meniaceho sa teplotného spádu okolo osi y-y
- ▶ nelineárna zložka teplotného spádu

Zat'aženia účinkami teploty

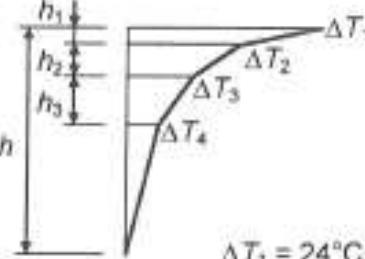
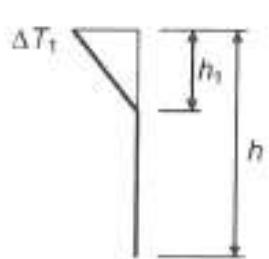
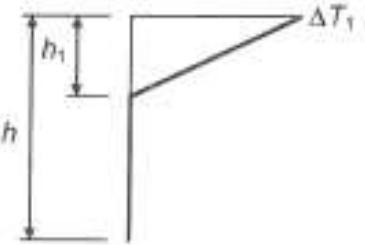
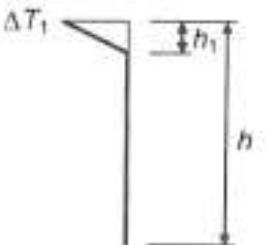
Rovnomerná zložka teploty
(účinky):

- ▶ obmedzenie predĺžení alebo skrátení, spôsobené typom konštrukcie (portálový rám, oblúk, gumové ložiská,...)
- ▶ trenie vo valčekových alebo klzných ložiskách
- ▶ nelineárne geometrické účinky (teória druhého rádu)
- ▶ interakcia medzi koľajou a mostom na železničných mostoch - dodatočné sily v ložiskách



Zat'aženia účinkami teploty

Zložka teplotného spádu - oceľové mosty

Typ konštrukcie	Teplotný spád ΔT	
	a) ohrievanie	b) ochladzovanie
 <p>1a. Oceľová nosná konštrukcia – oceľový komorový nosník</p>	 <p>$\Delta T_1 = 24^\circ\text{C}$ $\Delta T_2 = 14^\circ\text{C}$ $\Delta T_3 = 8^\circ\text{C}$ $\Delta T_4 = 4^\circ\text{C}$</p> <p>$h_1 = 0,1 \text{ m}$ $h_2 = 0,2 \text{ m}$ $h_3 = 0,3 \text{ m}$</p>	 <p>$\Delta T_1 = -6^\circ\text{C}$</p> <p>$h_1 = 0,5 \text{ m}$</p>
 <p>1b. Oceľová nosná konštrukcia – oceľový priehradový alebo plnostenný nosník</p>	 <p>$h_1 = 0,5 \text{ m}$</p> <p>$\Delta T_1 = 21^\circ\text{C}$</p>	 <p>$\Delta T_1 = -5^\circ\text{C}$</p> <p>$h_1 = 0,1 \text{ m}$</p>

Zat'aženia účinkami teploty

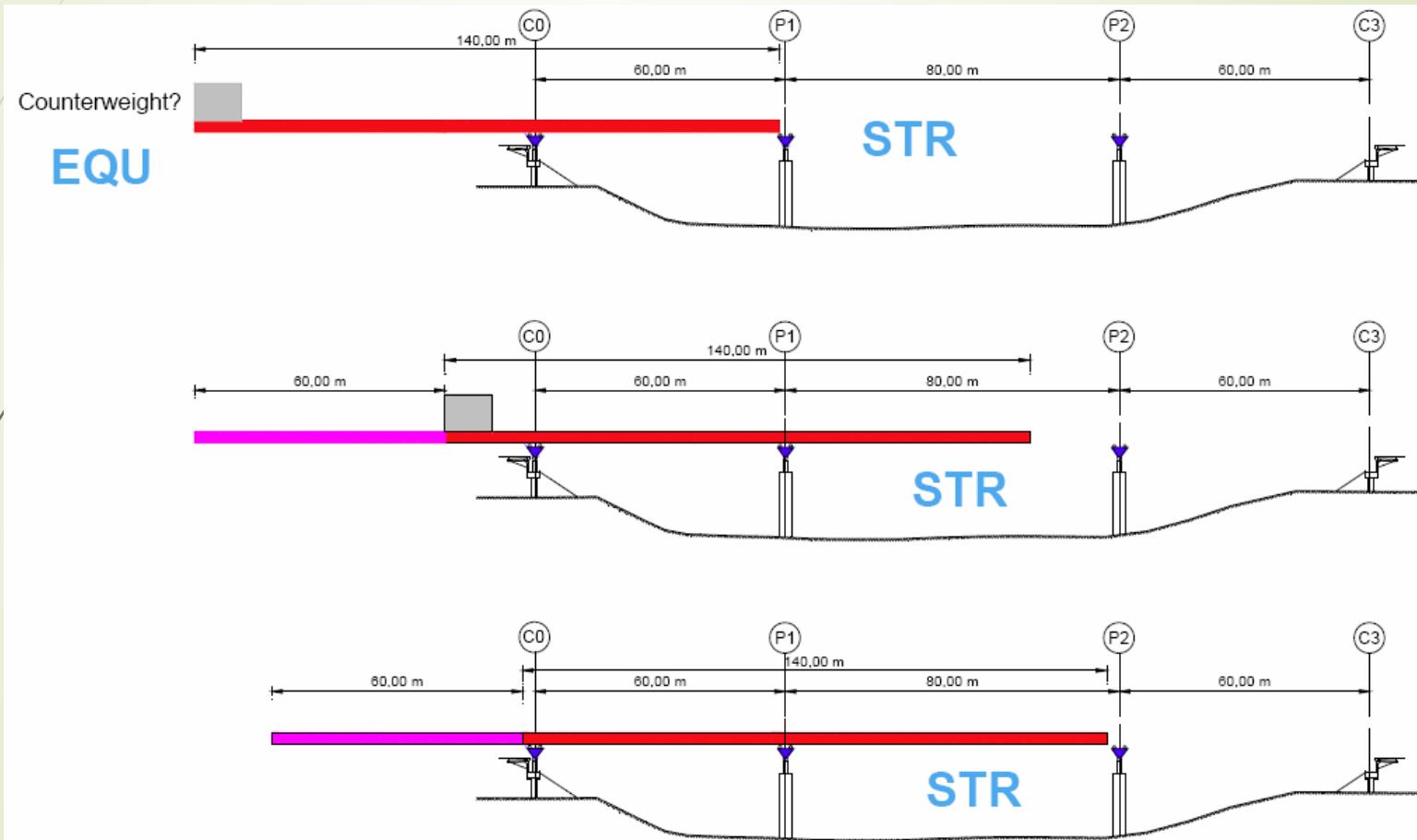
Zložka teplotného spádu - betónové mosty

Typ konštrukcie	Teplotný spád ΔT																																						
	a) ohrevanie		b) ochladzovanie																																				
3a. Betónová doska				$h_1 = 0,3h \text{ ale } \leq 0,15 \text{ m}$	$h_1 = h_4 = 0,20h \text{ ale } \leq 0,25 \text{ m}$																																		
3b. Betónový nosník		$h_2 = 0,3h \text{ ale } \geq 0,10 \text{ m}$ $\text{ale } \leq 0,25 \text{ m}$	$h_2 = h_4 = 0,20h \text{ ale } \leq 0,25 \text{ m}$	$h_3 = 0,3h \text{ ale } \leq (0,10 \text{ m} +$ hrúbka povrchovej úpravy v m) (pre tenké dosky je h_3 limitované hodnotou $h - h_1 - h_2$)																																			
3c. Betónový komorový nosník		<table border="1"> <thead> <tr> <th>h [m]</th> <th>ΔT_1 [°C]</th> <th>ΔT_2 [°C]</th> <th>ΔT_3 [°C]</th> <th>ΔT_4 [°C]</th> </tr> </thead> <tbody> <tr> <td>$\leq 0,2$</td> <td>-2,0</td> <td>-0,5</td> <td>-0,5</td> <td>-1,5</td> </tr> <tr> <td>0,4</td> <td>-4,5</td> <td>-1,4</td> <td>-1,0</td> <td>-3,5</td> </tr> <tr> <td>0,6</td> <td>-6,5</td> <td>-1,8</td> <td>-1,5</td> <td>-5,0</td> </tr> <tr> <td>0,8</td> <td>-7,6</td> <td>-1,7</td> <td>-1,5</td> <td>-6,0</td> </tr> <tr> <td>1,0</td> <td>-8,0</td> <td>-1,5</td> <td>-1,5</td> <td>-6,3</td> </tr> <tr> <td>$\geq 1,5$</td> <td>-8,4</td> <td>-0,5</td> <td>-1,0</td> <td>-6,5</td> </tr> </tbody> </table>	h [m]	ΔT_1 [°C]	ΔT_2 [°C]	ΔT_3 [°C]	ΔT_4 [°C]	$\leq 0,2$	-2,0	-0,5	-0,5	-1,5	0,4	-4,5	-1,4	-1,0	-3,5	0,6	-6,5	-1,8	-1,5	-5,0	0,8	-7,6	-1,7	-1,5	-6,0	1,0	-8,0	-1,5	-1,5	-6,3	$\geq 1,5$	-8,4	-0,5	-1,0	-6,5		
h [m]	ΔT_1 [°C]	ΔT_2 [°C]	ΔT_3 [°C]	ΔT_4 [°C]																																			
$\leq 0,2$	-2,0	-0,5	-0,5	-1,5																																			
0,4	-4,5	-1,4	-1,0	-3,5																																			
0,6	-6,5	-1,8	-1,5	-5,0																																			
0,8	-7,6	-1,7	-1,5	-6,0																																			
1,0	-8,0	-1,5	-1,5	-6,3																																			
$\geq 1,5$	-8,4	-0,5	-1,0	-6,5																																			
Legenda 1 Hrúbka povrchovej úpravy 100 mm																																							

Zaťaženia počas výstavby

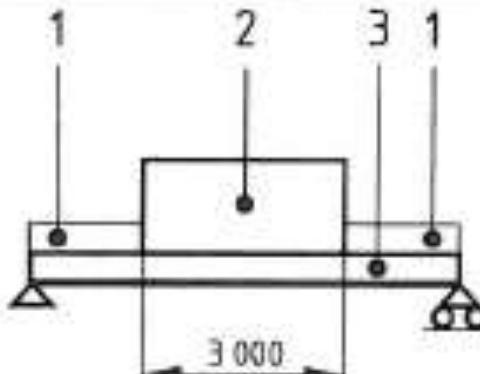
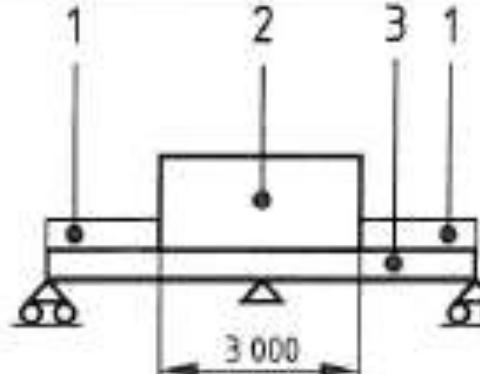
- ▶ Zaťaženie stále (vlastná tiaž) je zaťaženie premenné v čase!
 - ▶ treba zohľadňovať účinky spolupôsobenia konštrukcií počas výstavby, uvažovať aj tiaž dočasných konštrukcií
- ▶ Zaťaženie nosných prvkov počas manipulácie
 - ▶ miesta podoprenia konštrukcie pri preprave
 - ▶ prídavné časti konštrukcie nutné na prepravu
- ▶ Geotechnické zaťaženia
- ▶ Zaťaženia spôsobené predpínaním (stále zaťaženie)
- ▶ Účinky teploty, zmrašťovania a hydratácie
 - ▶ treba ich uvažovať v každej fáze výstavby
 - ▶ niekedy treba uvažovať s účinkami druhého rádu
- ▶ Zaťaženie vetrom
 - ▶ - väčšinou stačí uvažovať statický vietor
- ▶ Zaťaženie snehom

Zat'aženia počas výstavby



Zatáženia počas výstavby - betonáž

Zatáženie	Zatážená plocha	Zatáženie v kN/m ²
(1)	mimo pracovnej plochy	0,75 predstavuje Q_{ca}
(2)	vo vnútri pracovnej plochy 3 m x 3 m (alebo dĺžka rozpätia, ak je plocha menšia)	10 % vlastnej tiaže betónu, ale nie menej ako 0,75 a nie viac ako 1,5 zahŕňa Q_{ca} a Q_{cl}
(3)	skutočná plocha	vlastná tiaž debnenia, nosného prvku (Q_{cc}) a tiaž čerstvého betónu pre návrhovú hrúbku (Q_{cf})



Ďakujem za pozornosť'