Eurocode 1 – Actions sur les structures - Partie 3: Actions induites par les appareils de levage et les machines: 2006 et prNBN EN 1991-3 ANB:2009 (F)

Eurocode 3 – Calcul des structures en acier - Partie 6: Chemins de roulement (+ AC:2009):2007 et prNBN EN 1993-6 ANB:2009 (F)

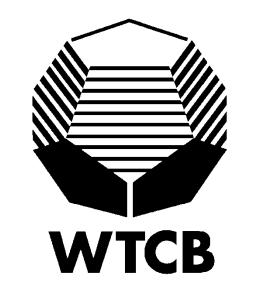
Eugène Piraprez¹, Luc Schueremans²

1: Steel Solutions, Rue Zénobe Gramme 44, B-4280 Hannut info@steelsolutions.be

²: KULeuven, departement burgerlijke bouwkunde, kasteelpark Arenberg 40, <u>luc.schueremans@bwk.kuleuven.be</u>

Avec les remerciements à: RWTH-Aachen – institut und Lehrstuhl für Stahlbau Leithmetallbau: G. Sedlacek, R. Schneider, Chr. Müller, S.

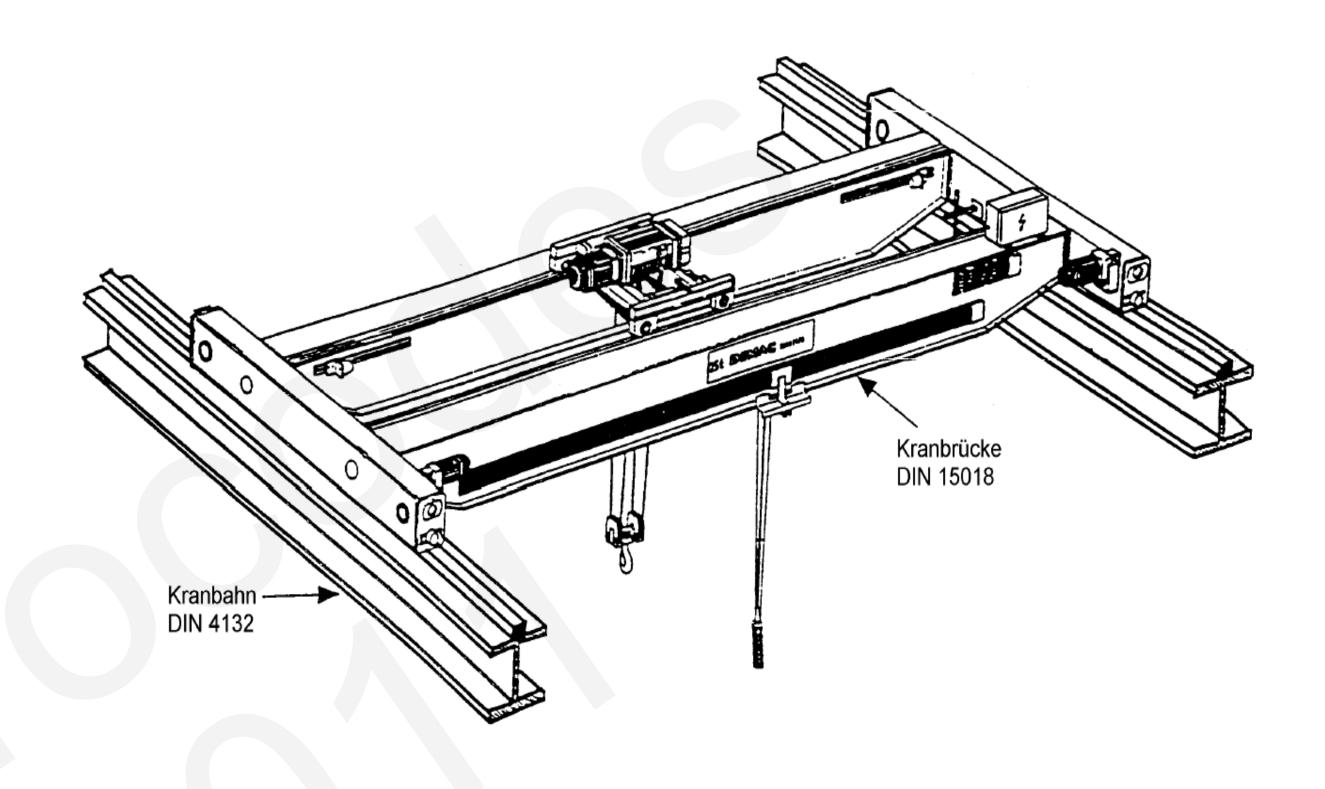
Höhler, J. Stötzel

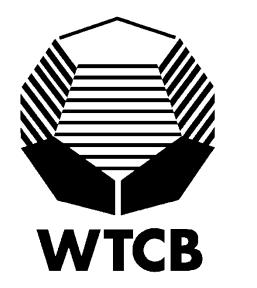




Contenu

- Références normatives EN
- Domaine d'application principes de base
- Sollicitations
- Dimensionnement
- Vérification de la stabilité
- Fatigue
- Exemple de calcul











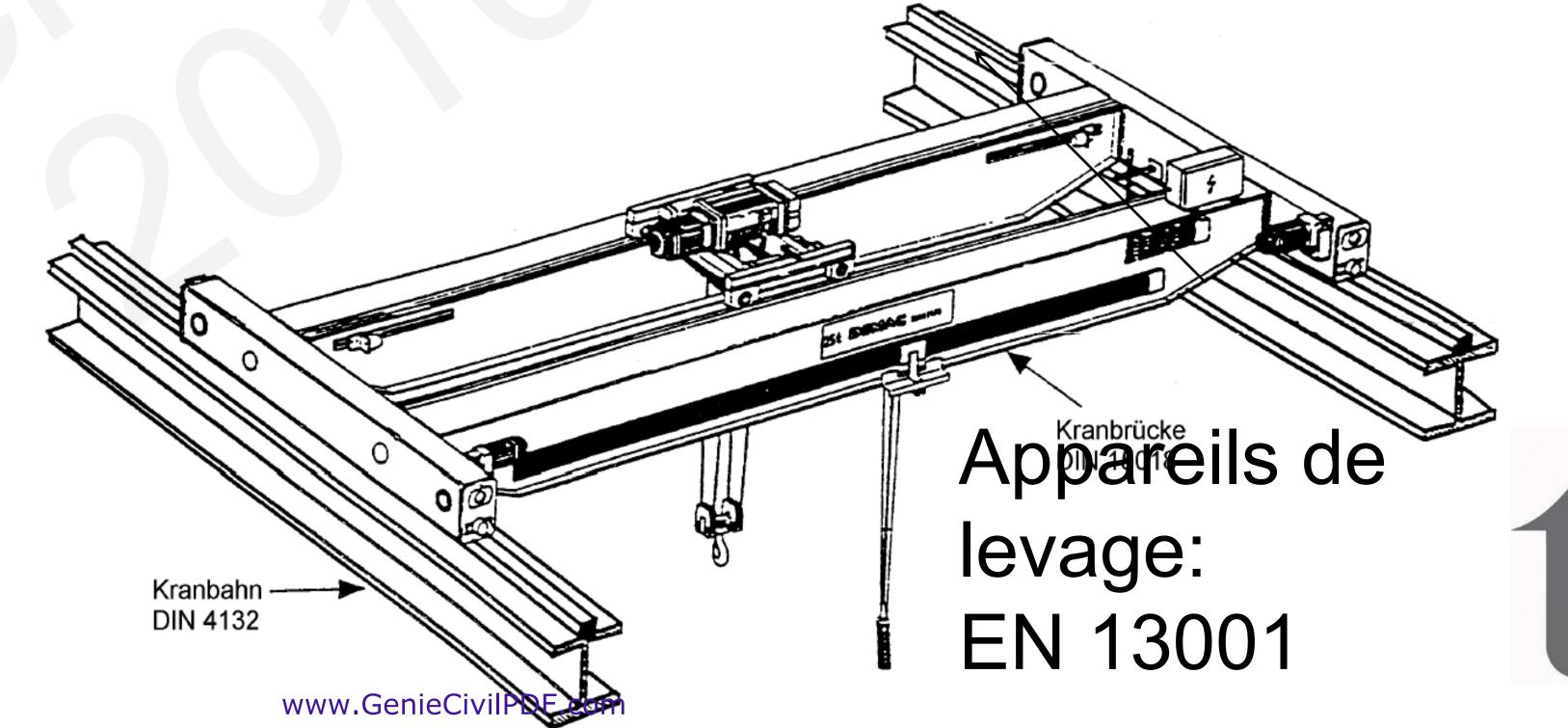
Cadre normatif

- EN 1990 Eurocode: Bases de calcul des structures
- EN 13001-1 Appareils de levage conception générale
 - Part 1: Principes et prescriptions
- EN 13001-2 Appareils de levage conception générale
 - Part 2: Effets des charges
- EN 1993-1-9 Calcul des structures en acier Partie 1-9: Fatigue
- EN 1991-3: Actions sur les structures Partie 3: Actions induites par les appareils de levage et les machines
- EN 1993-6: Calcul des structures en acier Partie 6: Chemins de roulement







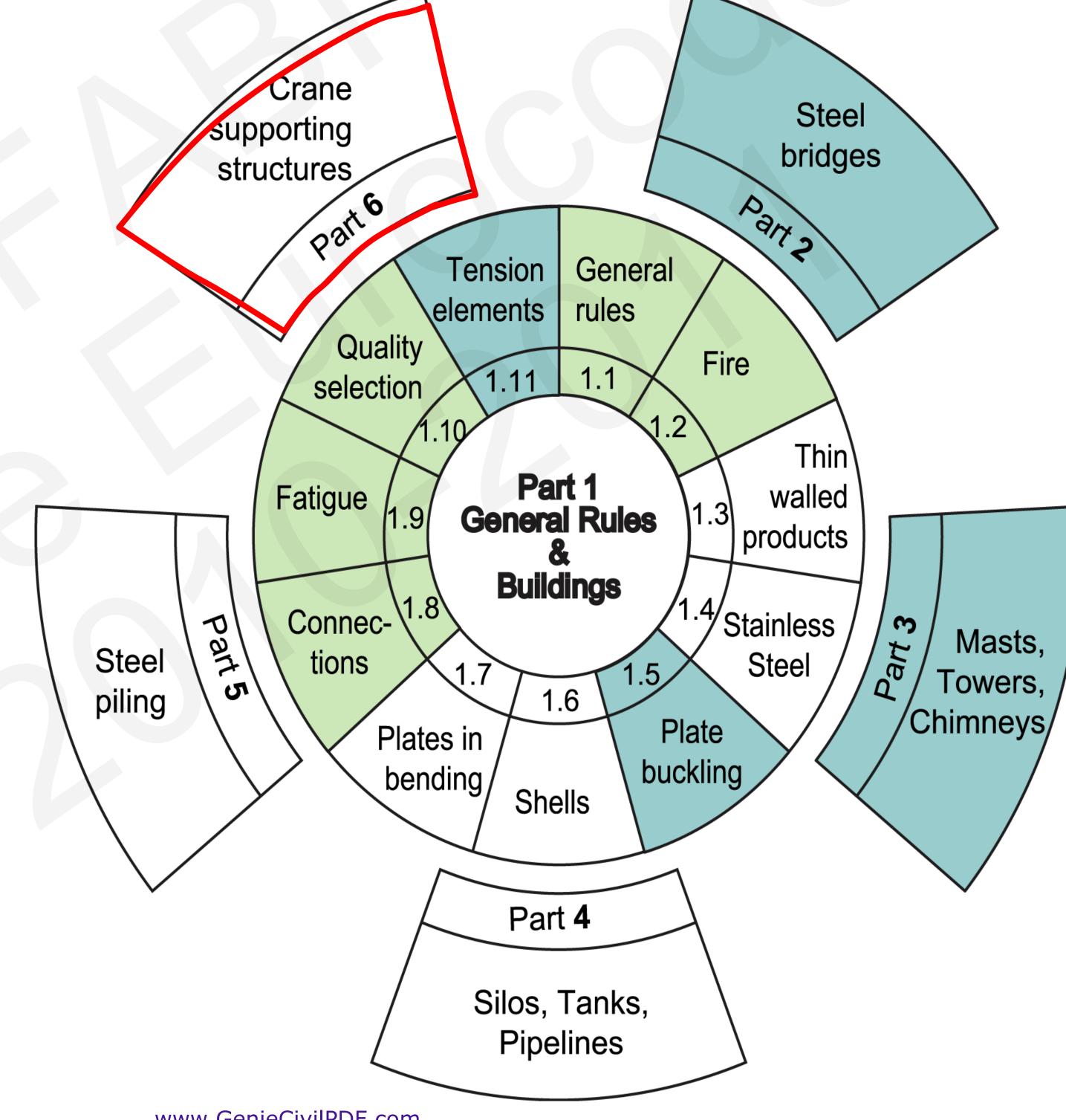


Cadre normatif

• EN 1991-3 Actions sur les structures – Partie 3: Actions induites par les appareils de levage et les machines

• EN 1993-6 Calcul des structures en acier - Partie 6: Chemins de

roulement





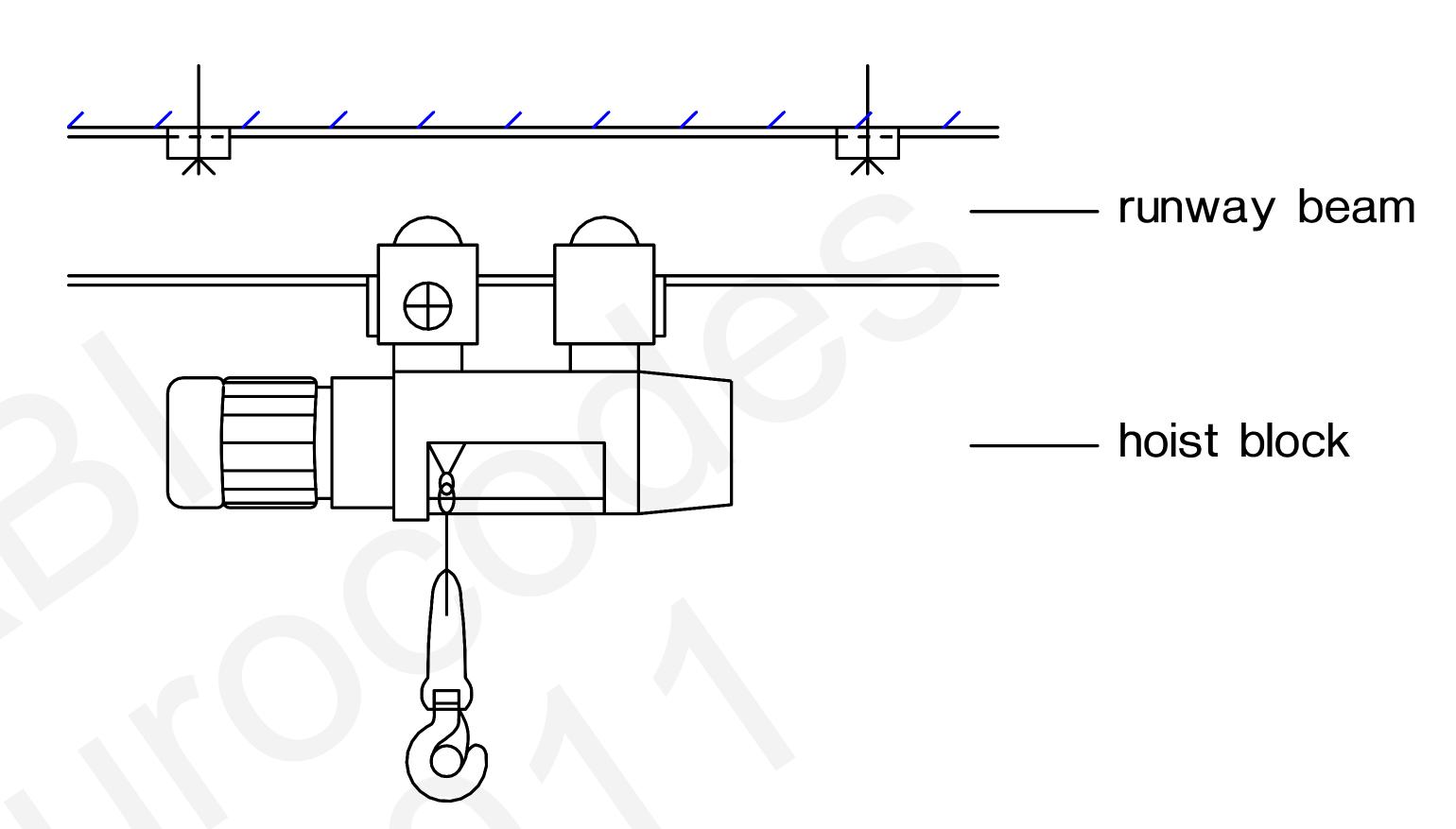






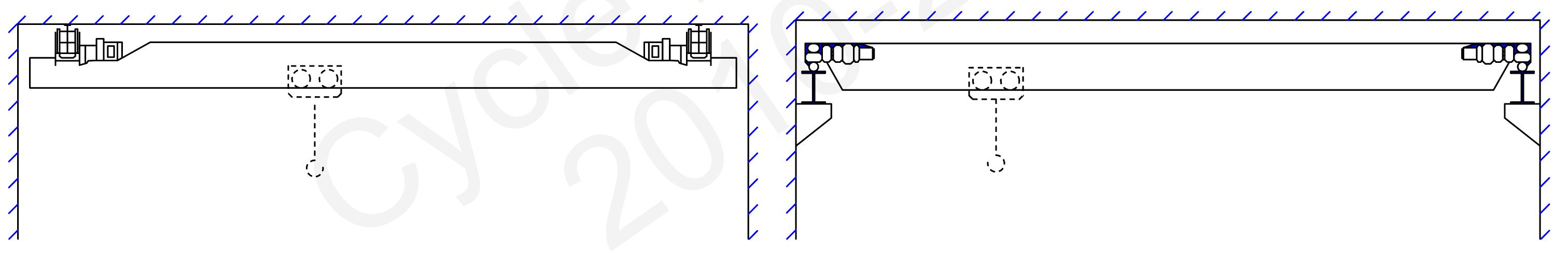
Types de ponts roulants

Poutre de roulement pour palan avec chariot monorail



Pont roulant

- suspendu avec palan avec chariot - posé avec palan avec chariot







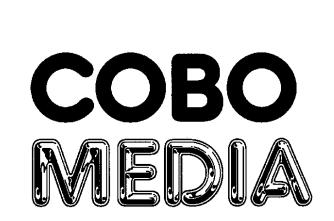




Classification des actions

Actio	Actions accidentelles		
Verticales	Horizontales	Verticale	
Poids propreMasse à lever	Forcesd'entraînementMarche en crabe	•Charge d'essai	•Forces de tamponnement
Dynamiques $(\varphi_1,, \varphi_6)$ $F_{\varphi,k} = \varphi_i F_k$			Quasi-statiques
(ϕ_1,\ldots,ϕ_4)	(ϕ_5)	(φ ₆)	(φ ₇)









Groupes des charges

			Paragraphe	Groupes de charges									
		Symbole		Etat limite ultime					Charge d'essai	Acci dentelle			
				1	2	3	4	5	6	7	8	9	10
1	Poids propre de l'appareil de levage	Q_c	2.6	φ_{1}	φ_1	1	$arphi_4$	φ_4	$arphi_4$	1	$oldsymbol{arphi}_{ m l}$	1	1
2	Masse à lever	Q_h	2.6	φ_2	φ_3	-	φ_4	φ_4	$\varphi_{\scriptscriptstyle 4}$	$\eta^{\scriptscriptstyle 1)}$		1	1
3	Accélération de la poutre du pont	H_{L}, H_{T}	2.7	φ_5	$oldsymbol{arphi}_5$	φ_5	$\varphi_{\scriptscriptstyle 5}$	-			φ_5	-	-
4	Marche en crabe de la poutre du pont	Hs	2.7			=	-	1	-	13 — 3		-	=======================================
5	Accélération ou freinage du chariot ou du palan avec chariot	Н⊤з	2.7	•			-	-	1	-	-	-	=
6	Vent en service	Fw	Annexe A	1	1	1	1	1	-	_	1	37 	
7	Charge d'essai	Q _T	2.10	-	13 - 0	-	2	-	-	1. 1	φ_6	_	-
8	Force de tamponnement	H _B	2.11				-		-	-	=	φ_7	
9	Force de basculement	HTA	2.11	=	-	=	=	-	=	•		-	1

NOTE Pour le vent hors service, voir l'annexe A.







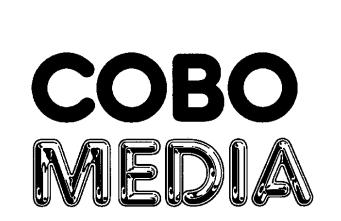


a η est la part relative de la masse à lever qui reste après avoir enlevé la charge utile, mais qui n'est pas incluse dans le poids propre de l'appareil de levage.

Coefficients dynamiques

Coefficients dynamiques	Effets à prendre en compte	A appliquer à
$arphi_1$	excitation de la structure de l'appareil de levage due au décollage de la masse à lever du sol	poids propre de l'appareil de levage
$oldsymbol{arphi}_2$	effets dynamiques du transfert de la masse à lever du sol à l'appareil de levage	masse à lever
ou	effets dynamiques d'une libération brutale de la charge	
$\boldsymbol{\varphi}_3$	utile, par exemple en cas d'utilisation d'un grappin ou d'un aimant	
$arphi_4$	effets dynamiques induits par le déplacement de l'appareil de levage sur des rails ou des chemins de roulement	poids propre de l'appareil de levage et de la masse à lever
$arphi_5$	effets dynamiques provoqués par des forces d'entraînement	forces d'entraînement
$arphi_6$	effets dynamiques d'une charge d'essai mue par les systèmes d'entraînement suivant le mode d'utilisation de l'appareil de levage	charge d'essai
$arphi_7$	effets élastiques dynamiques de l'impact sur les tampons	charges des tampons









Charges verticales – coefficients dynamiques

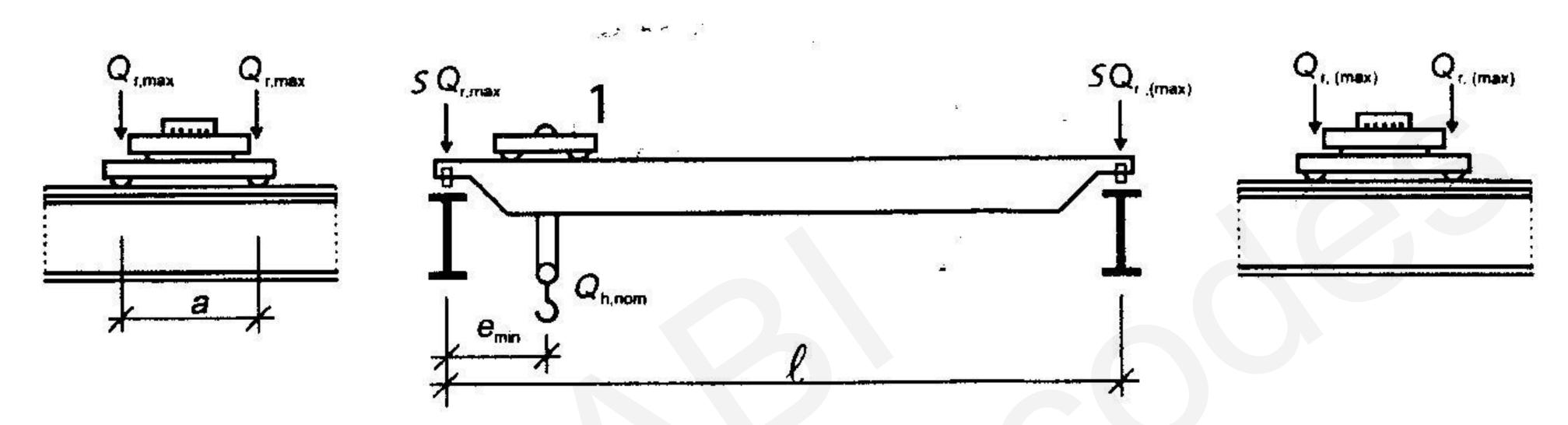
	Valeurs des coefficients dynamiques
φ_{l}	$0.9 < \varphi_1 < 1.1$ Les deux valeurs 1,1 et 0,9 reflètent les valeurs supérieure et inférieure des impulsions vibratoires.
φ_2	$\varphi_2 = \varphi_{2,\min} + \beta_2 \times v_h$
	v _h - vitesse constante de levage en [m/s]
	$arphi_{2, ext{min}}$ et eta_2 voir Tableau 2.5
φ_3	$\varphi_3 = 1 - \frac{\Delta m}{m} (1 + \beta_3)$
	où
	Δm est la partie libérée ou tombée de la masse de levage
	m est la masse de levage totale
	et $oldsymbol{eta}_3$ = 0,5 pour les appareils de levage équipés de grappins ou de dispositifs similaires à largage non instantané
	$oldsymbol{eta}_3$ = 1,0 pour les appareils de levage équipés d'aimants ou de dispositifs similaires à largage rapide
$arphi_4$	$arphi_4$ = 1,0 à condition de respecter les tolérances prescrites dans l'EN 1993-6 pour les rails

NOTE Si les tolérances applicables aux rails prescrites dans l'EN 1993-6 ne sont pas respectées, le coefficient dynamique φ_4 peut être déterminé à l'aide du modèle fourni par l'EN 13001-2.

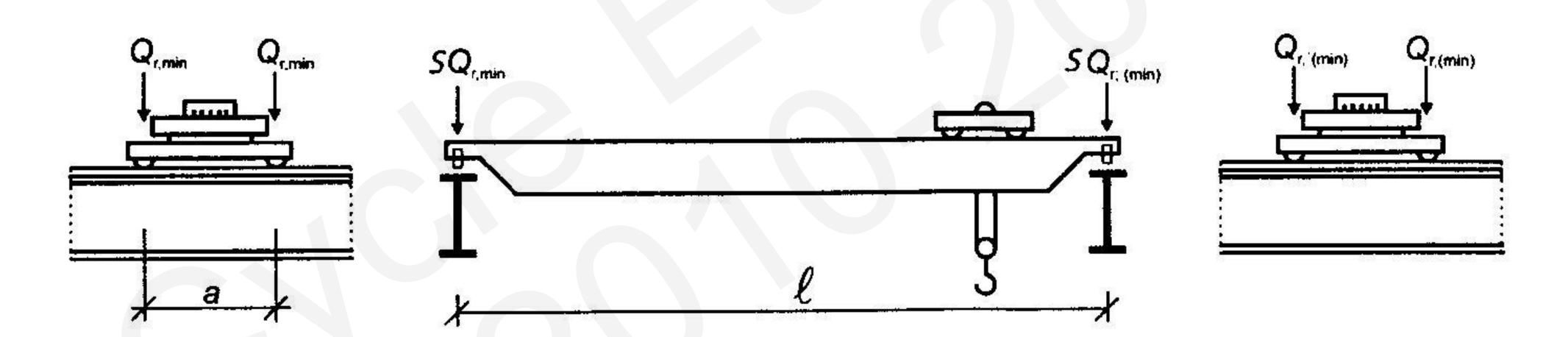




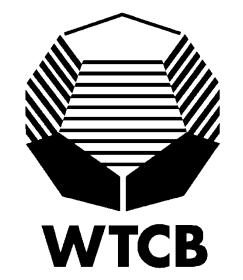


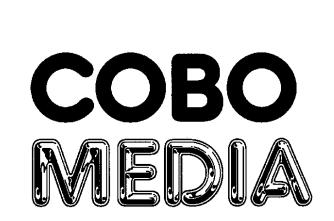


a) Position de l'appareil de levage en charge pour obtenir le chargement maximal de la poutre de roulement



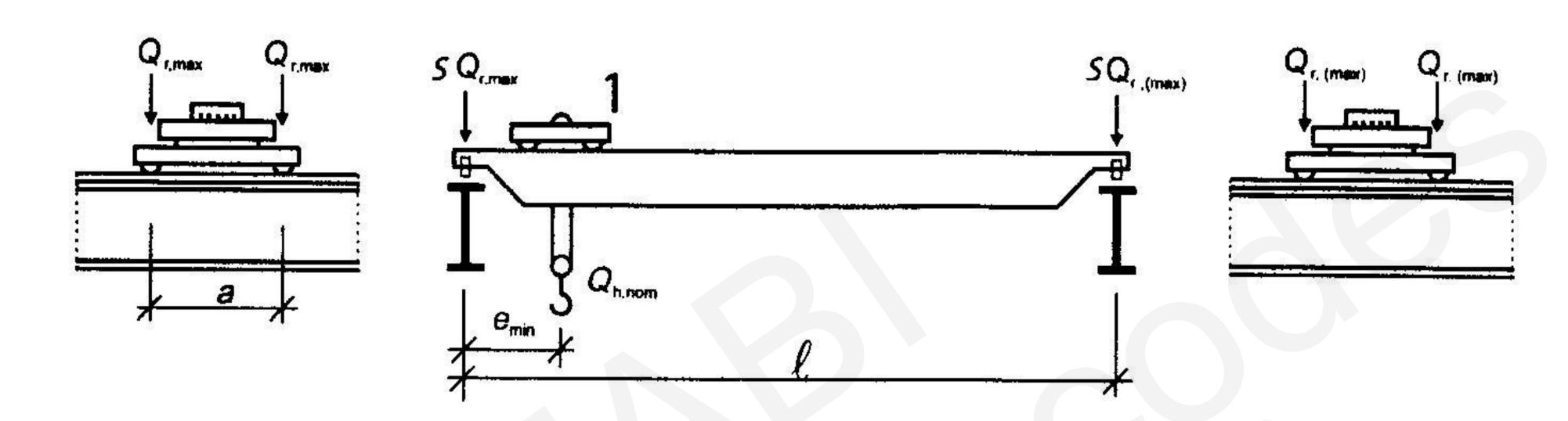
b) Position de l'appareil de levage à vide pour obtenir le chargement minimal de la poutre de roulement











a) Position de l'appareil de levage en charge pour obtenir le chargement maximal de la poutre de roulement

Q_{r,max} est la charge maximale par galet de l'appareil de levage en charge

Q_{r(max)} est la charge d'accompagnement par galet de l'appareil de levage en charge

 $^{\Sigma}Q_{r,max}$ est la somme des charges maximales $Q_{r,max}$ par chemin de roulement de l'appareil de levage en charge

 $\sum_{r,(max)}$ est la somme des charges maximales d'accompagnement $Q_{r,(max)}$ par chemin de roulement de l'appareil de levage en charge

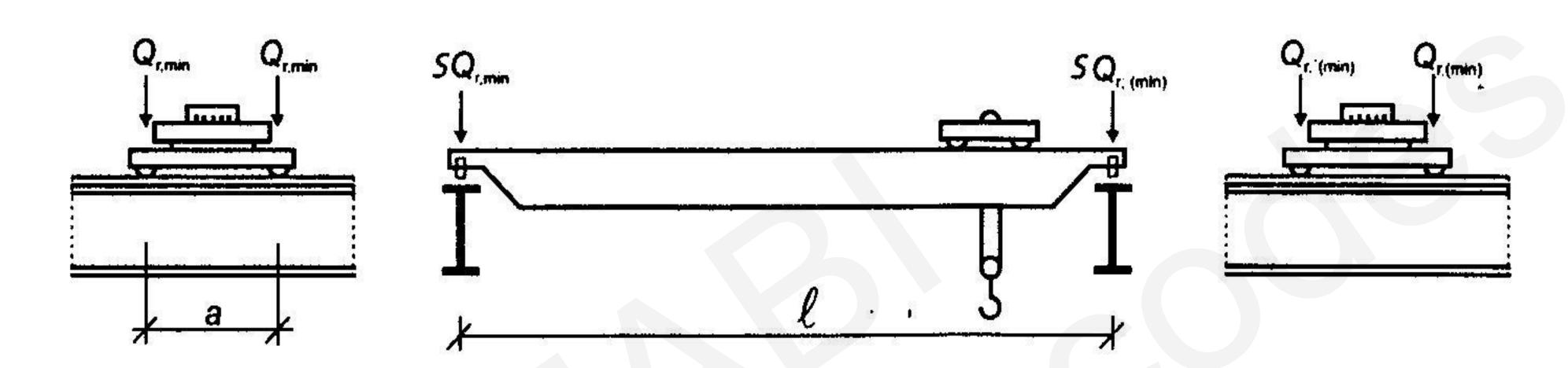
Q_{h,nom} est la masse à lever nominale











b) Position de l'appareil de levage à vide pour obtenir le chargement minimal de la poutre de roulement

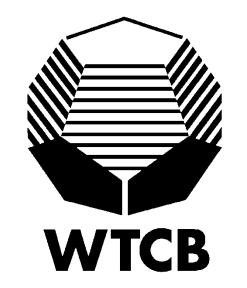
Q_{r,min} est la charge minimale par galet de l'appareil de levage à vide

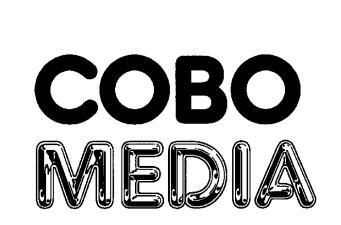
Q_{r,(min)} est la charge d'accompagnement par galet de l'appareil de levage à vide

 $^{\Sigma}Q_{r,min}$ est la somme des charges minimales $Q_{r,min}$ par chemin de roulement de l'appareil de levage à vide

² Q_{r,(min)} est la somme des charges minimales d'accompagnement Q_{r,(min)} par chemin de roulement de l'appareil de levage à vide

Q_{h,nom} est la masse à lever nominale









Exemple de calcul

• L=15.00m – portée

• a=2.50m – écartement des galets

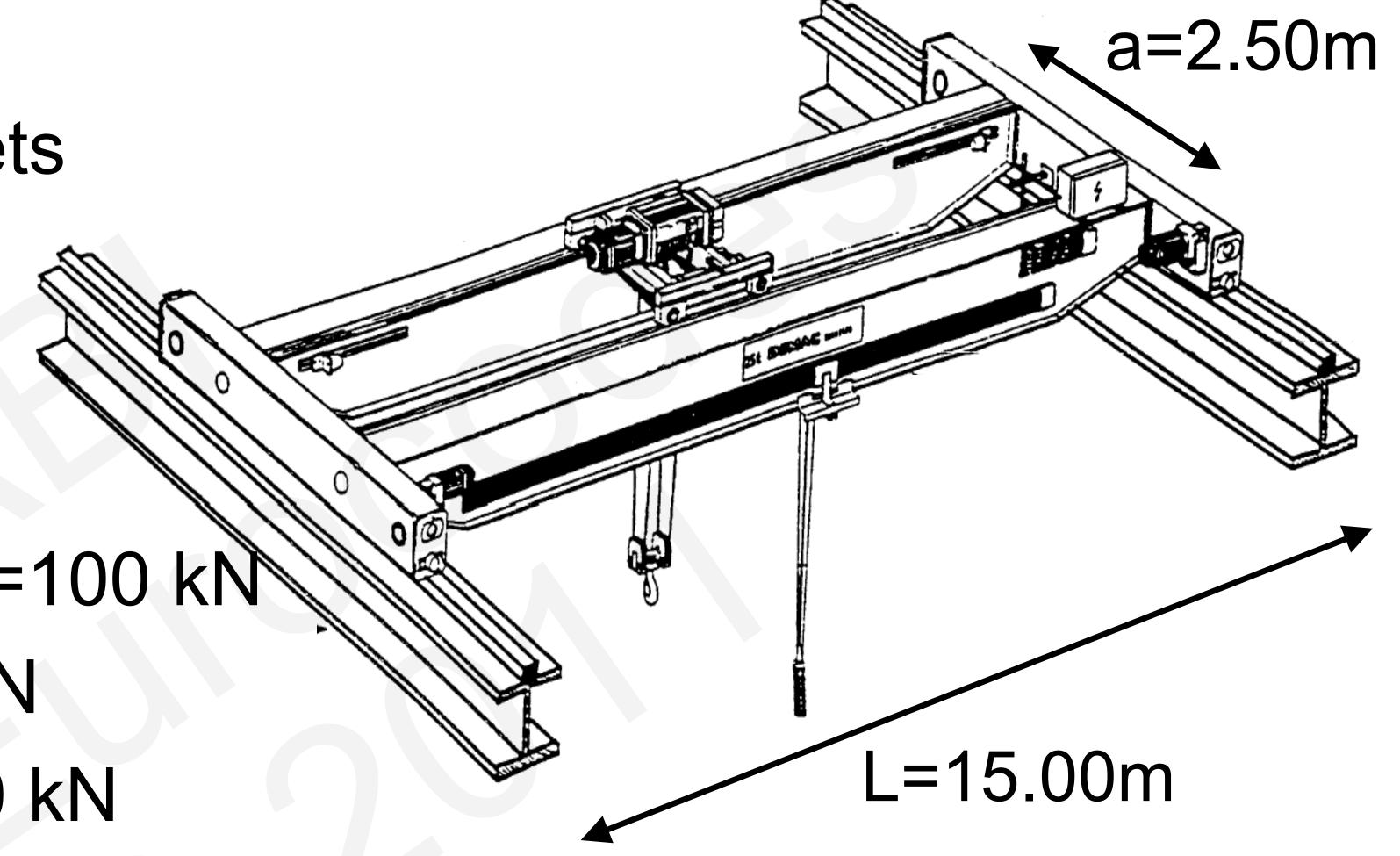
• $e_{min} = 0.00m$

Masse à lever nominale: Q_{h,nom}=100 kÑ

Poids propre du pont: Q_{c1}=60 kN

Poids propre du chariot: Q_{c2}=10 kN

Classe de levage: HC3 – annexe B









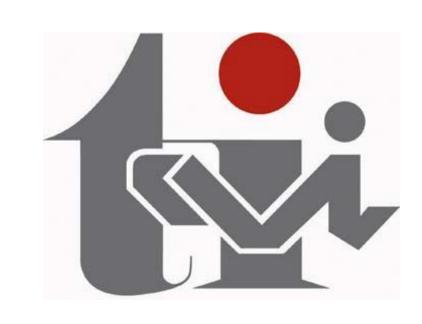


Tableau 2.5 — Valeurs de eta_2 et $arphi_{2, ext{min}}$

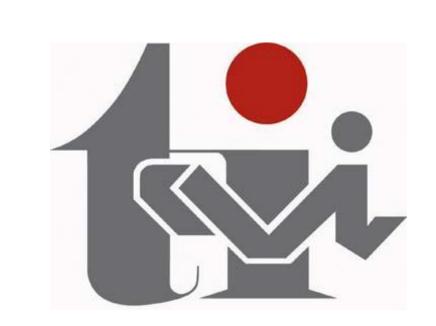
Classe de levage de l'appareil	$oldsymbol{eta}_2$,	$arphi_{2,\mathrm{min}}$
HC1	0,17	1,05
HC2	0,34	1,10
HC3	0,34	1,15
HC4	0,68	1,20

NOTE Les appareils de levage sont répartis dans les classes de levage HC1 à HC4 pour tenir compte des effets dynamiques du transfert de la charge du sol à l'appareil de levage. La sélection dépend du type particulier de l'appareil de levage, voir les recommandations de l'annexe B.





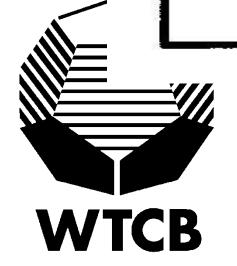


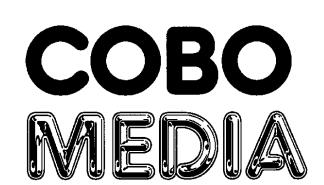


Charges verticales: coefficients dynamiques

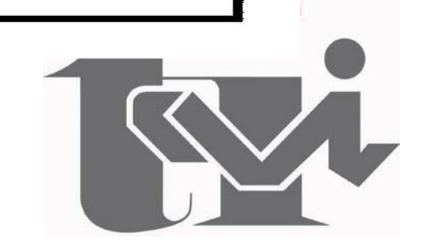
	Valeurs des coefficients dynamiques
$\varphi_{_{\mathbf{l}}}$	$0.9 < \varphi_1 < 1.1$
	Les deux valeurs 1,1 et 0,9 reflètent les valeurs supérieure et inférieure des impulsions vibratoires.
$oldsymbol{arphi}_2$	$\varphi_2 = \varphi_{2,\min} + \beta_2 \times v_h$
	v _h - vitesse constante de levage en [m/s]
	$arphi_{ m 2,min}$ et $eta_{ m 2}$ voir Tableau 2.5
$\boldsymbol{\varphi}_3$	$\varphi_3 = 1 - \frac{\Delta m}{m} (1 + \beta_3)$
	où
	$\Delta \mathrm{m}$ est la partie libérée ou tombée de la masse de levage
	m est la masse de levage totale
	et $oldsymbol{eta}_3$ = 0,5 pour les appareils de levage équipés de grappins ou de dispositifs similaires à largage non instantané
	$oldsymbol{eta_3}$ = 1,0 pour les appareils de levage équipés d'aimants ou de dispositifs similaires à largage rapide
$arphi_4$	$arphi_4$ = 1,0 à condition de respecter les tolérances prescrites dans l'EN 1993-6 pour les rails.

NOTE Si les tolérances applicables aux rails prescrites dans l'EN 1993-6 ne sont pas respectées, le coefficient dynamique $arphi_4$ peut être déterminé à l'aide du modèle fourni par l'EN 13001-2.









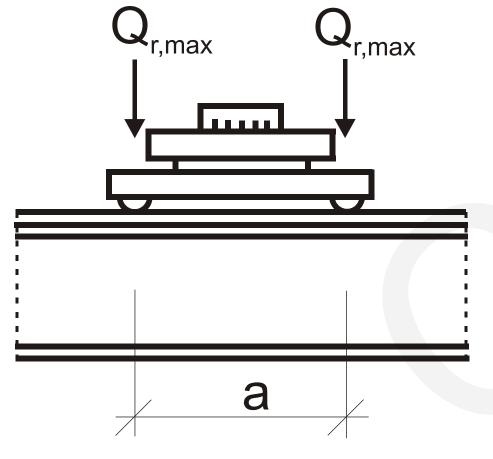
$\varphi_1 = 1,1$; $\varphi_2 = 1,2$ – avec masse à lever $Q_{h,k} = 100 \text{ kN} - Q_{r,max}$:

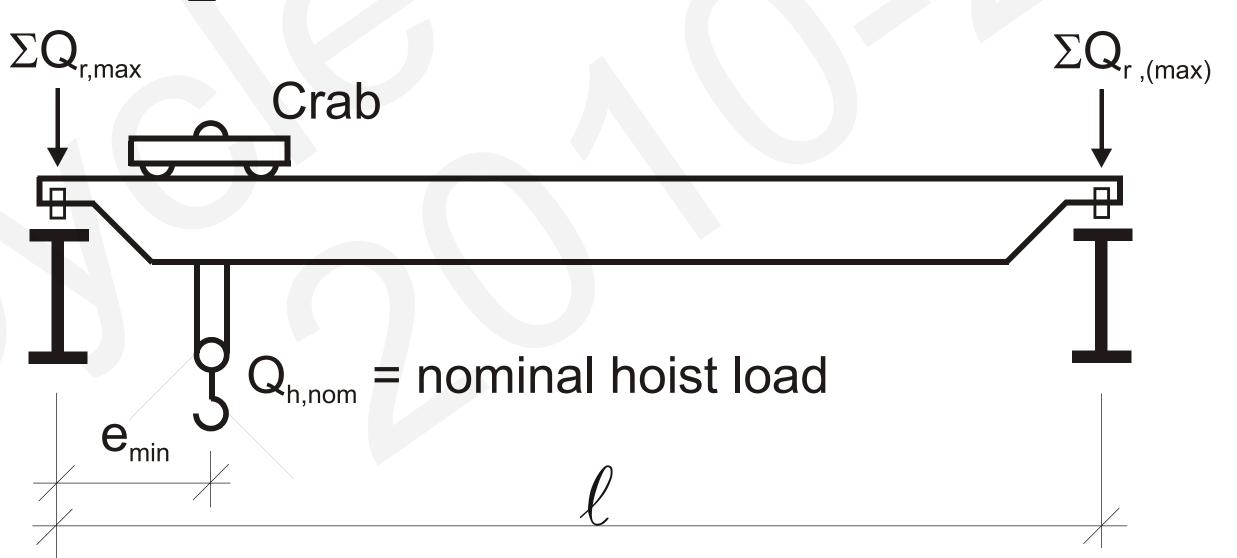
$$\sum Q_{r,\max} = \varphi_1 \left[\frac{Q_{c1}}{2} + Q_{c2} \left(\frac{\ell - e_{\min}}{\ell} \right) \right] + \varphi_2 Q_h \left(\frac{\ell - e_{\min}}{\ell} \right) = 1.1 \left[\frac{60}{2} + 10 \left(\frac{15 - 0}{15} \right) \right] + 1.2 \times 100 \left(\frac{15 - 0}{15} \right) = 164kN$$

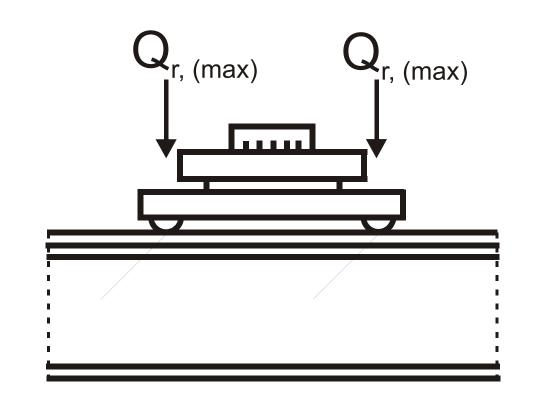
$$\sum Q_{r,(\max)} = \varphi_1 \left[\frac{Q_{c1}}{2} + Q_{c2} \left(\frac{e_{\min}}{\ell} \right) \right] + \varphi_2 Q_h \left(\frac{e_{\min}}{\ell} \right) = 1.1 \left[\frac{60}{2} + 10 \left(\frac{0}{15} \right) \right] + 1.2 \times 100 \left(\frac{0}{15} \right) = 33kN$$

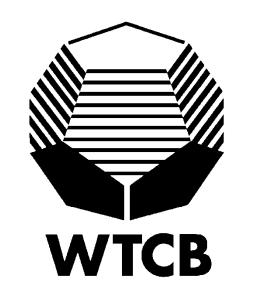
$$Q_{r,\max} = \frac{\sum Q_{r,\max}}{2} = \frac{164kN}{2} = 88kN$$

$$Q_{r,\text{(max)}} = \frac{\sum Q_{r,\text{(max)}}}{2} = \frac{33kN}{2} = 16.5kN$$















φ_1 = 1,1: sans masse à lever – $Q_{r,min}$:

$$F_{\varphi,k} = \varphi_i F_k$$

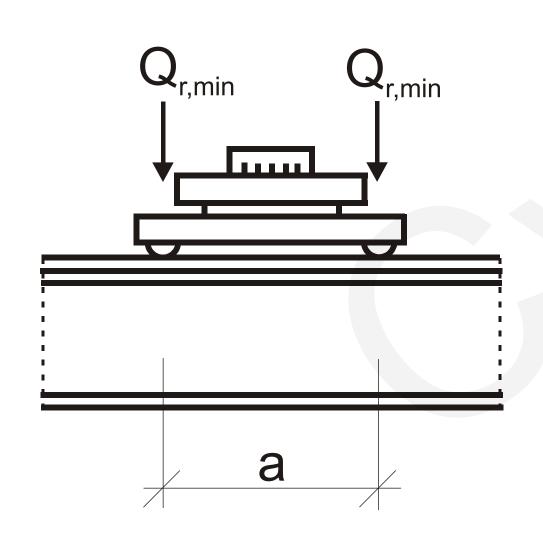
$$\Rightarrow Q_{C_{1,0,k}} = 1,1.60,0 = 66,0 \, kN$$

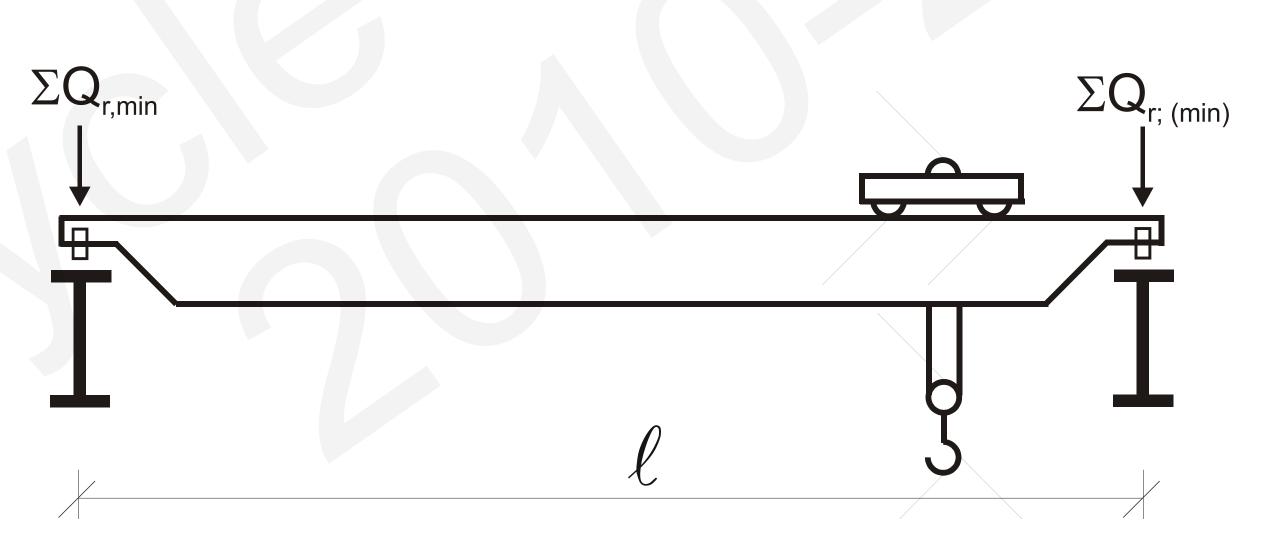
$$\Rightarrow Q_{C1,\varphi,k} = 1,1.60,0 = 66,0 \text{ kN}$$

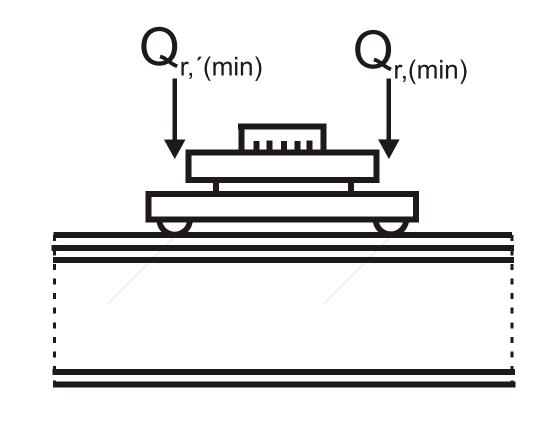
 $\Rightarrow Q_{C2,\varphi,k} = 1,1.10,0 = 11,0 \text{ kN}$

$$\sum Q_{r,\text{(min)}} = \frac{1}{2} \cdot 66,0 + 11,0 = 44,0 \text{ kN} \Rightarrow Q_{r,\text{(min)}} = 22,0 \text{ kN}$$

$$\sum Q_{r,\text{min}} = \frac{1}{2} \cdot 66,0 = 33,0 \, kN$$
 $\Rightarrow Q_{r,\text{min}} = 16,5 \, kN$











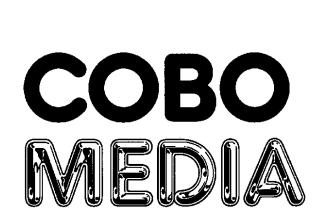




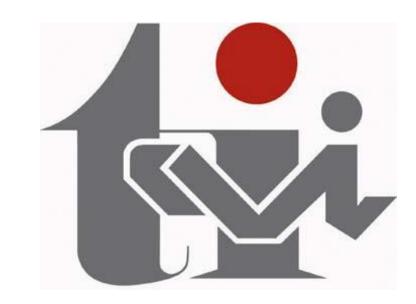
2.5.2.2 Forces horizontales

- (1) Il convient de tenir compte des types suivants de forces horizontales induites par des ponts roulants :
- a) forces horizontales produites par les accélérations ou décélérations de l'appareil de levage lors de ses déplacements, voir 2.7.2;
- b) forces horizontales produites par les accélérations ou décélérations du chariot ou du chariot suspendu lors de ses déplacements sur la poutre du pont, voir 2.7.5;
- c) forces horizontales produites par la marche en crabe de l'appareil de levage, voir 2.7.4;
- d) forces de tamponnement liées aux déplacements de l'appareil de levage, voir 2.11.1;
- e) forces de tamponnement liées aux déplacements du chariot ou du chariot suspendu, voir 2.11.2.
- (2) Sauf spécification contraire, il convient de ne considérer qu'un seul des cinq types de forces horizontales a) à e) énumérés en (1) dans un même groupe de composantes de charges simultanées des appareils de levage, voir Tableau 2.2.

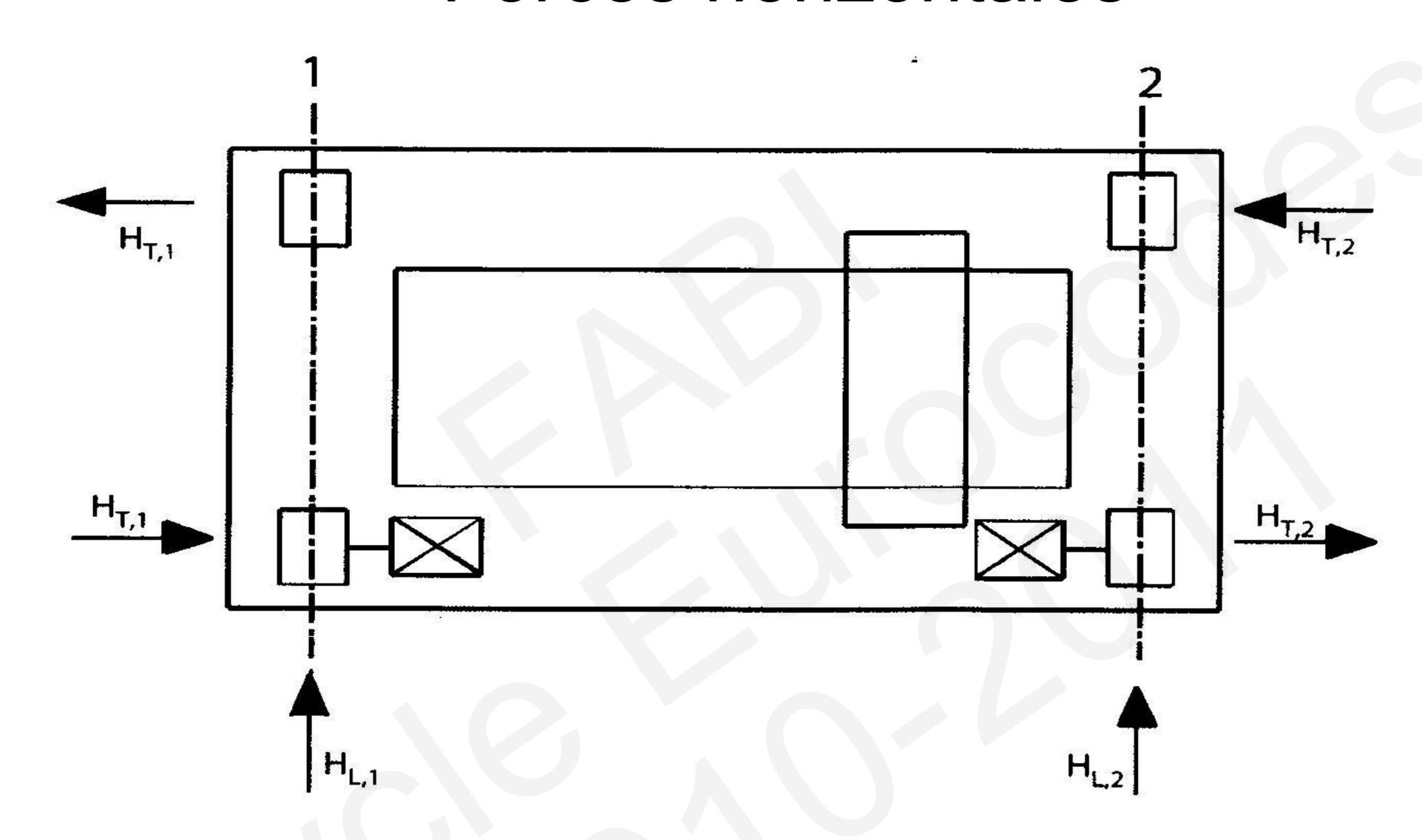








Forces horizontales



Légende :

1 Rail i = 1

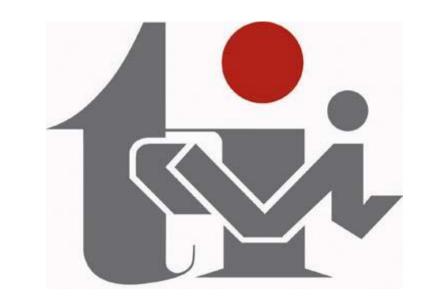
2 Rail i = 2

Figure 2.3 — Disposition des forces horizontales longitudinales et transversales exercées par les galets produites lors des accélérations et des décélérations









Forces horizontales produites lors des accélérations et des décélérations

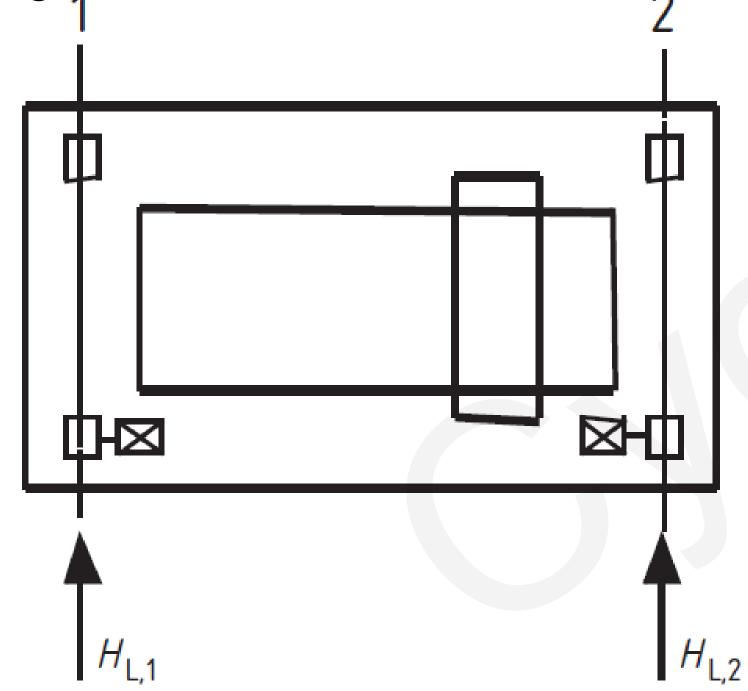
Longitudinales:

$$H_{L,1} = H_{L,2} = \varphi_5 \cdot \frac{K}{m_r}$$

n_r: nombre de poutres de roulement

K: force d'entraînement

φ₅; coefficient dynamique





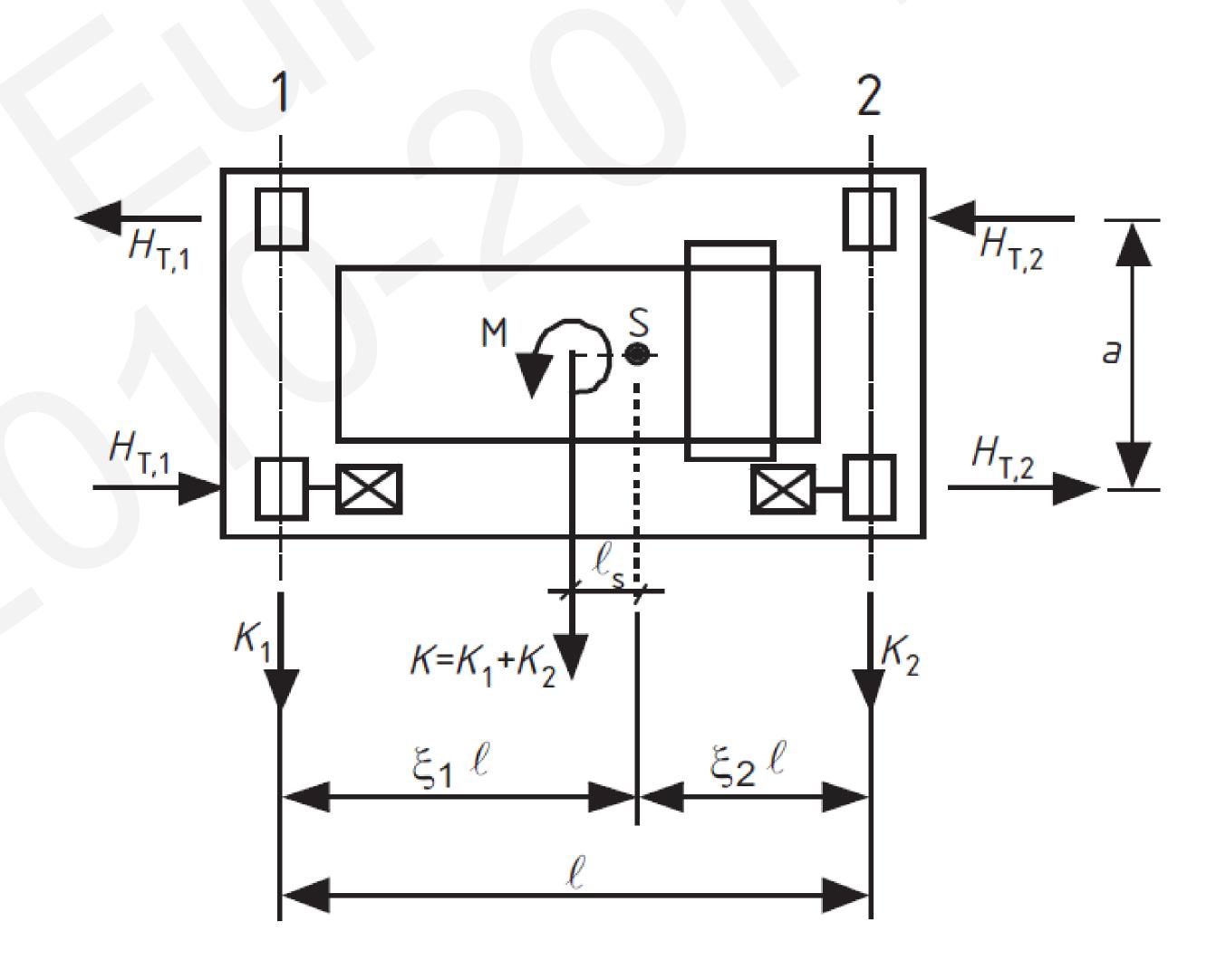




Transversales:

$$H_{T,1} = \varphi_5 \cdot \xi_2 \cdot \frac{M}{a}$$

$$H_{T,2} = \varphi_5 \cdot \xi_1 \cdot \frac{M}{a}$$





Exemple de calcul

K: force d'entraînement (par galet)

n_r=2 nombre de poutres de roulement

 $\phi_5=1.5$ coefficient dynamique

m_w=2; nombre de systèmes d'entraînement à un galet

μ=0.2 (contact acier-acier)

$$\sum Q_{r,min}^* = m_w \cdot Q_{r,min} = 2 \cdot 15,0 = 30,0 \text{ kN}$$

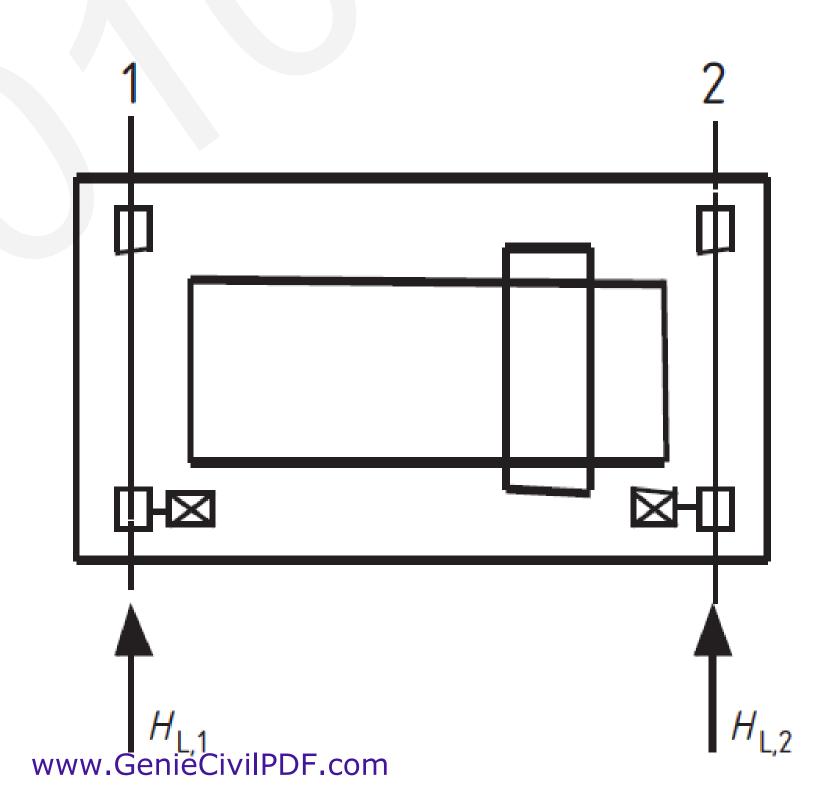
$$K = K_1 + K_2 = \mu \cdot \sum Q_{r,\text{min}}^* = 0,2 \cdot 30,0 = 6,0 \text{ kN}$$

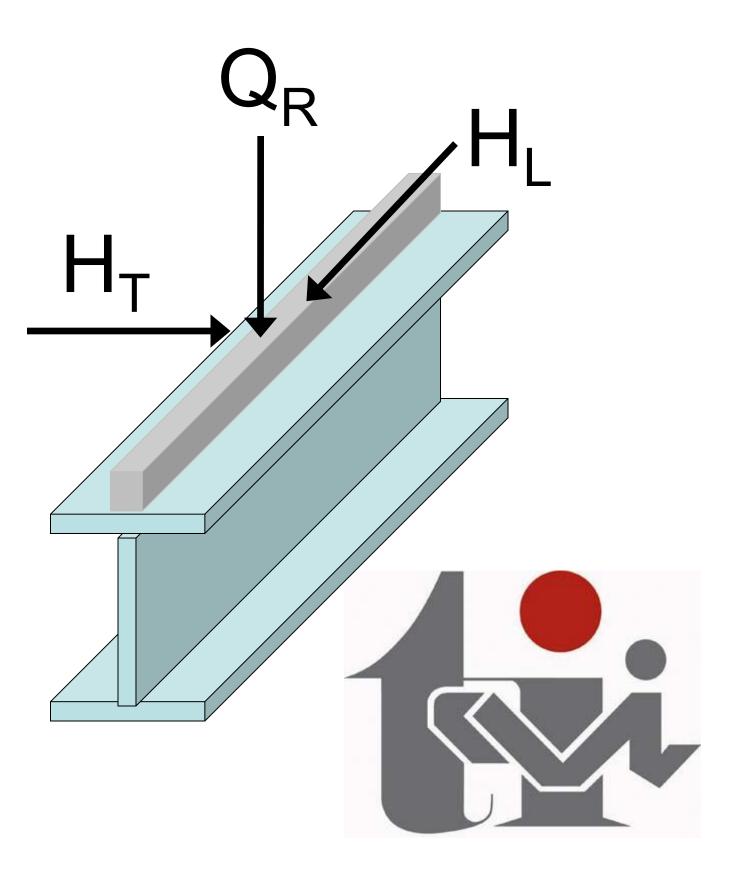
$$H_{L,1} = H_{L,2} = \varphi_5 \cdot \frac{K}{n_r} = 1,5 \cdot \frac{6kN}{2} = 4.5kN$$





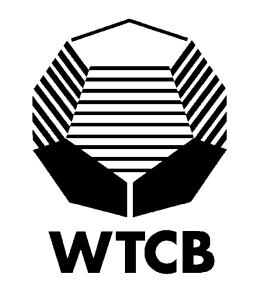


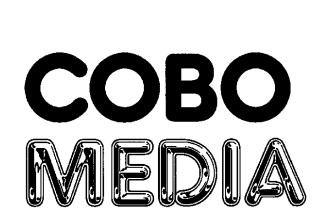




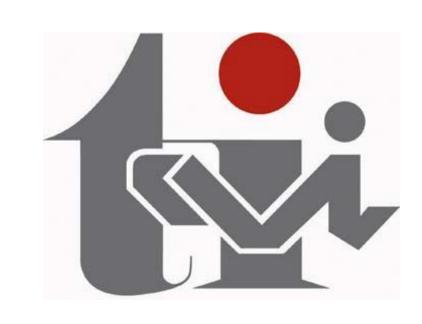
Coefficient dynamique

Valeurs du coefficient dynamique φ_5	Usage spécifique
$\varphi_5 = 1.0$	pour les forces centrifuges
$1,0 \le \varphi_5 \le 1,5$	pour les systèmes avec variation légère des forces
$1,5 \le \varphi_5 \le 2,0$	pour les cas où des variations brutales peuvent se produire
$\varphi_5 = 3.0$	pour les systèmes d'entraînement comportant des jeux significatifs









Exemple de calcul

Transversalement:

$$H_{T,1} = \varphi_5 \cdot \xi_2 \cdot \frac{M}{a} = 1,5 \cdot 0,18 \cdot \frac{29,7}{2,5} = 3,2 \text{ kN}$$

$$H_{T,2} = \varphi_5 \cdot \xi_1 \cdot \frac{M}{a} = 1,5 \cdot 0,82 \cdot \frac{29,7}{2,5} = 14,6 \text{ kN}$$

$$Q_{h,nom} = \frac{1}{2}$$

$$\sum Q_r = \sum Q_{r,\text{max}} + \sum Q_{r,\text{(max)}}$$
$$= 140,0 + 30,0 = 170,0 \text{ kN}$$

$$\xi_1 = \frac{\sum Q_{r, \text{max}}}{\sum Q_r} = \frac{140}{170} = 0.82$$

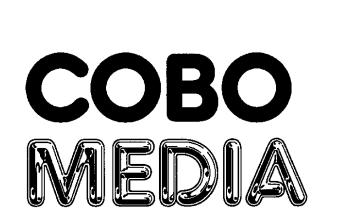
$$\xi_2 = 1 - \xi_1 = 0.18$$

$$\ell_S = (\xi_1 - 0.5) \cdot \ell$$

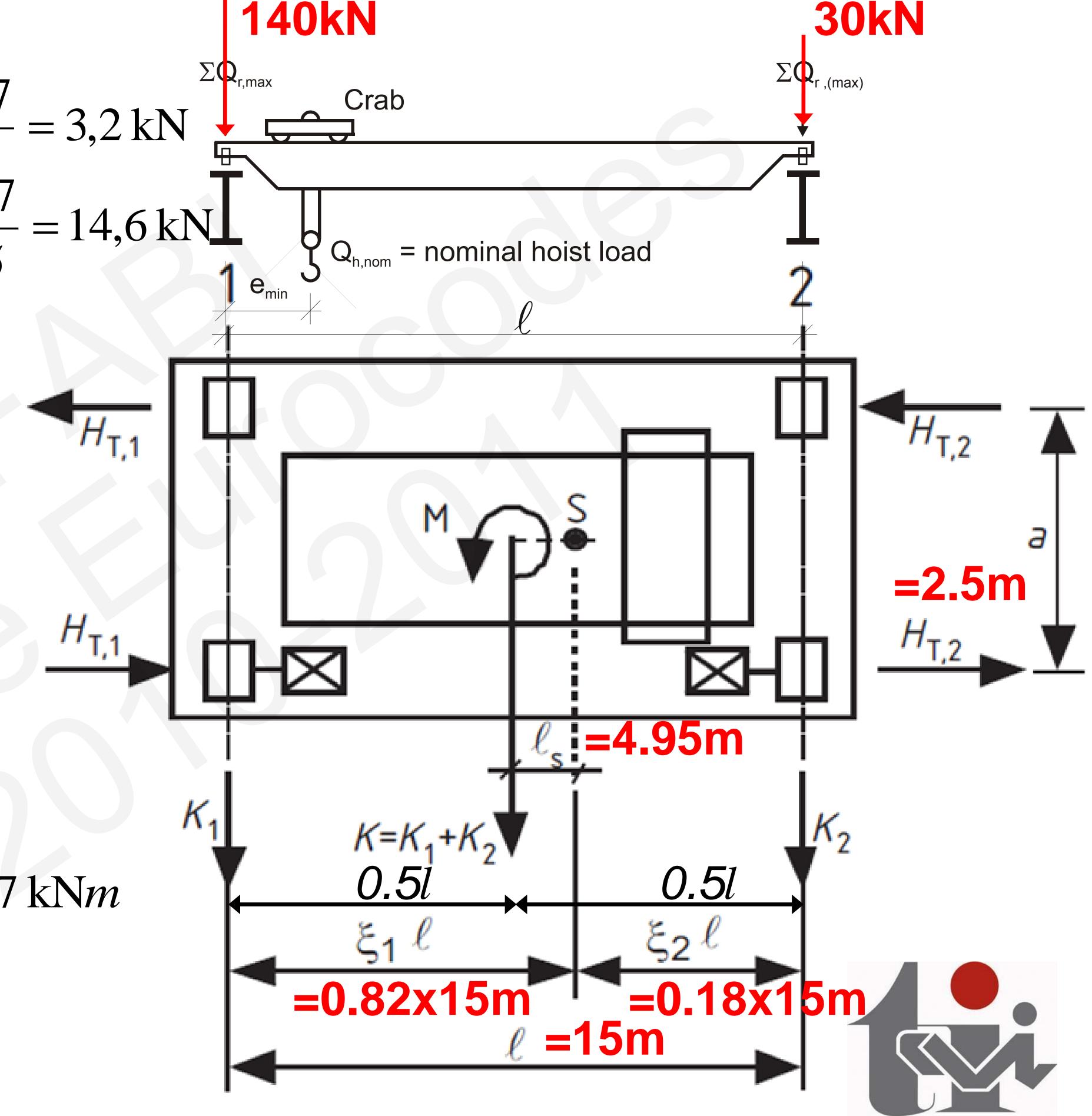
= (0.83 - 0.5) \cdot 15.0m = 4.95 m

$$M = K \cdot l_S = 6.0kN \cdot 4.95m = 29.7 kNm$$









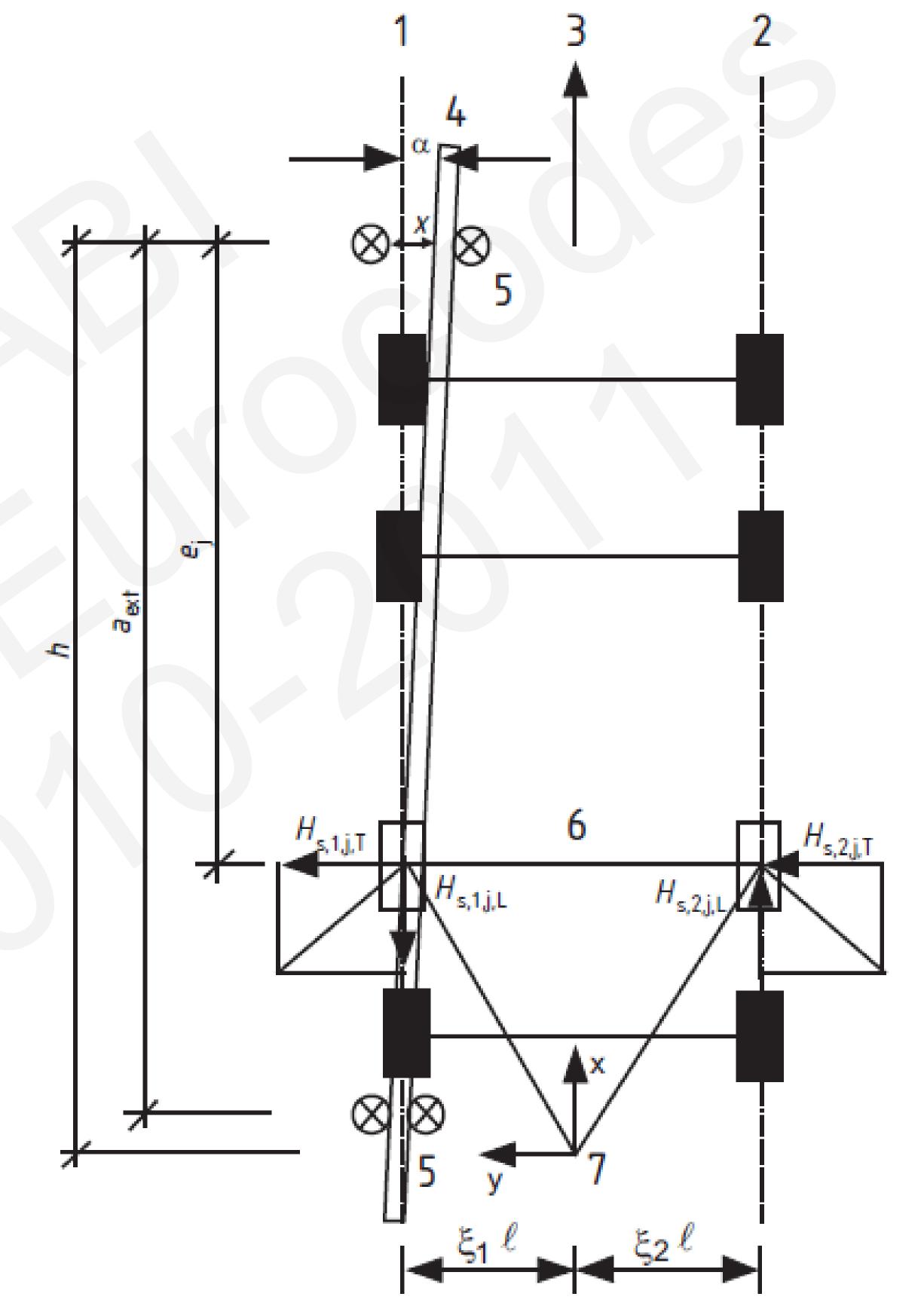
Forces longitudinales ($H_{L,i}$) et forces transversales ($H_{T,i}$) dues à la marche en crabe de l'appareil de levage

Force de guidage









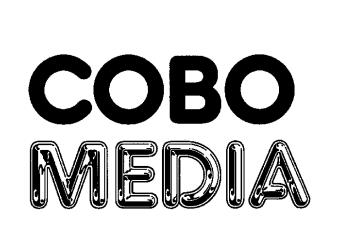


Forces longitudinales ($H_{L,i}$) et forces transversales ($H_{T,i}$) dues à la marche en crabe de l'appareil de levage

- L'angle α est déterminé en fonction de:
 - l'espace entre le dispositif de guidage et le rail (x);
 - une variation dimensionnelle (raisonnable) (α_0 , a_{ext});
 - l'usure des galets et des rails (y).

$$\alpha = \alpha_F + \alpha_V + \alpha_0 \le 0,015 \text{ rad}$$







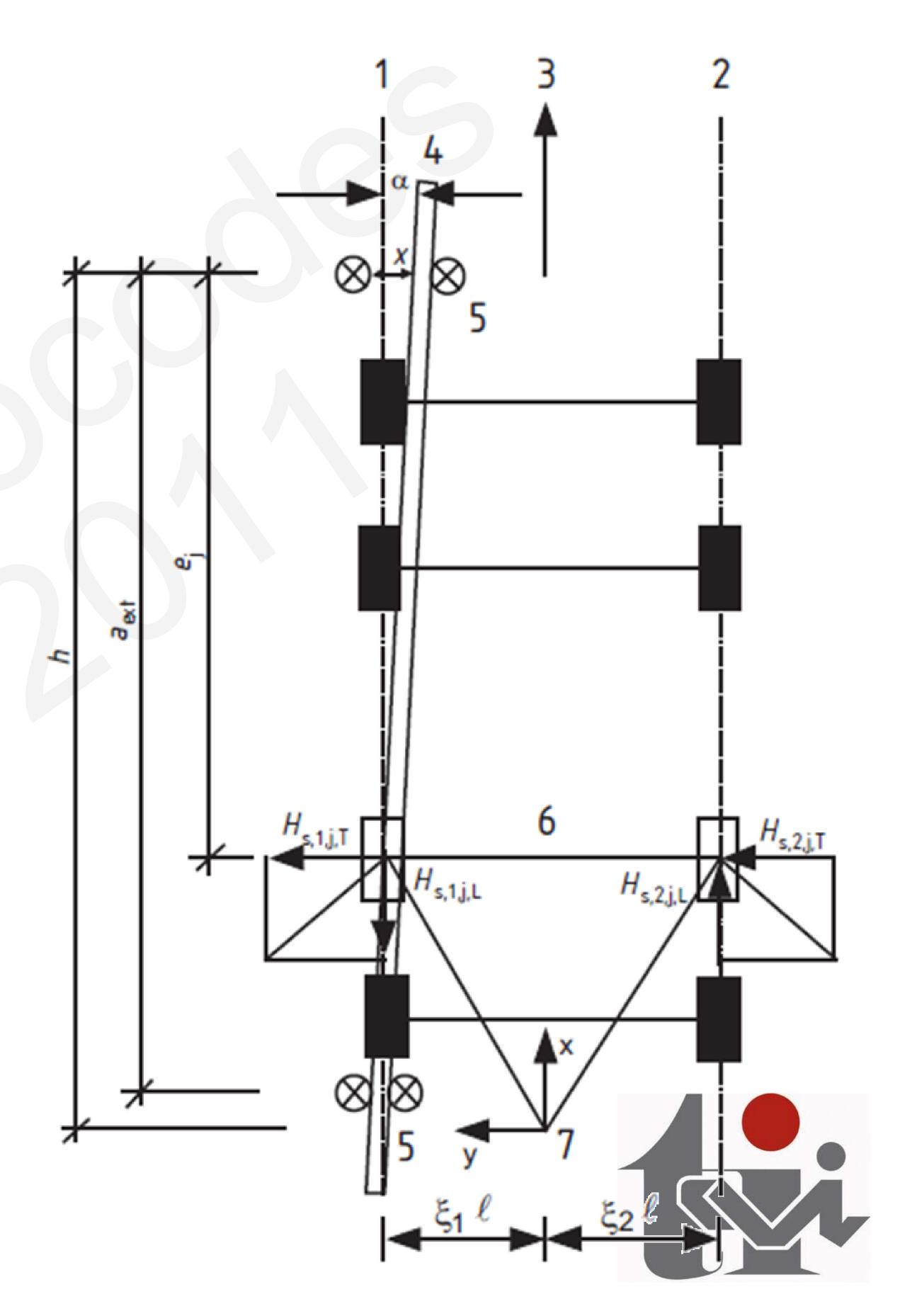


Tableau 2.7 — Définition de $\alpha_{\rm F}, \alpha_{\rm V}$ et $\alpha_{\rm 0}$

Angles $lpha_{ m i}$	Valeurs minimales de $lpha_{i}$
$\alpha_{\rm F} = \frac{0.75 x}{a_{\rm ext}}$	$0.75x \ge 5$ mm pour des galets de guidage $0.75x \ge 10$ mm pour des flasques de galets porteurs
$\alpha_{\rm v} = \frac{y}{a_{ext}}$	$y \ge 0.03b$ en mm pour des galets de guidage $y \ge 0.10b$ en mm pour des flasques de galets porteurs
α_0	$\alpha_0 = 0.001$

où:

 a_{ext} est la distance longitudinale entre les dispositifs de guidage extérieur ou les flasques de galets porteurs sur le rail de guidage ;

- b est la largeur de la tête du rail;
- x est le gabarit entre le rail et le dispositif de guidage (glissement latéral);
- y est l'usure du rail et le dispositif de guidage;
- $lpha_{
 m o}$ est la tolérance angulaire entre la direction du rail et celle des galets









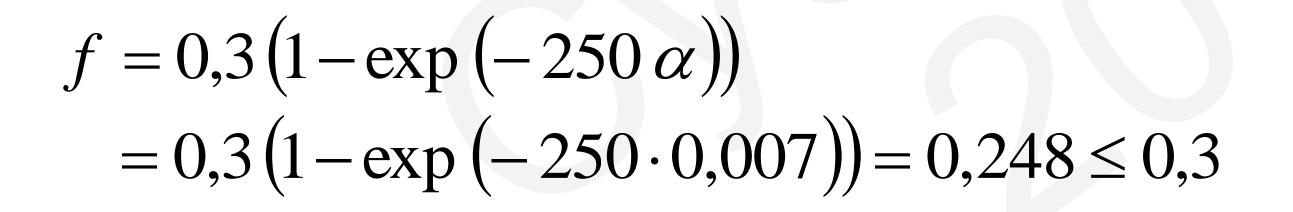
Exemple de calcul

$$\alpha_{\rm F} = \frac{0,75 \text{ x}}{a} = \frac{10}{2500} = 0,004 \text{ rad}$$

$$\alpha_{\rm V} = \frac{y}{a} = \frac{0,1 \cdot 50}{2500} = 0,002 \text{ rad}$$

$$\alpha_{\rm 0} = = 0,001 \text{ rad}$$

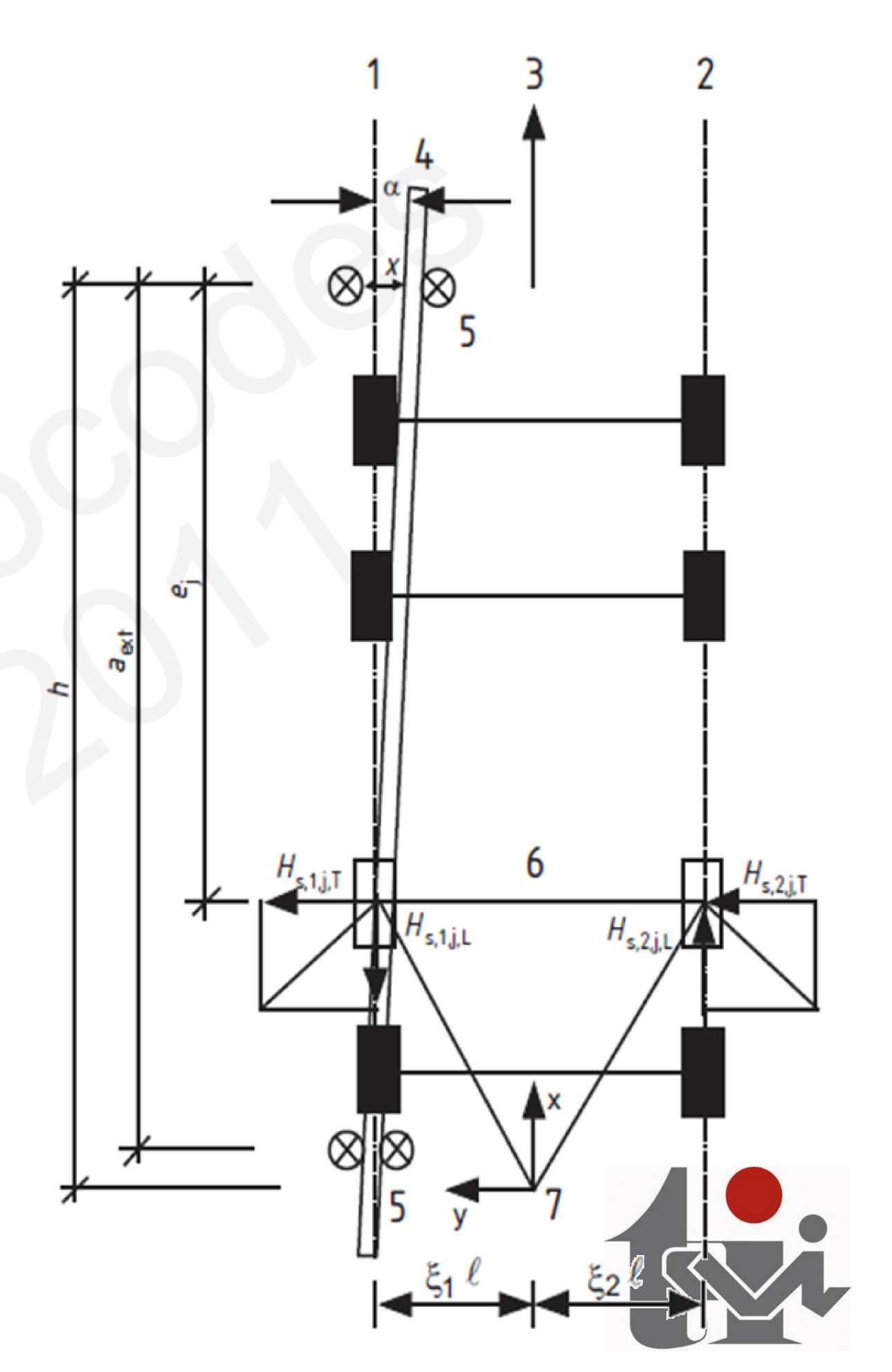
$$\alpha_{\rm 0} = \alpha_{\rm F} + \alpha_{\rm V} + \alpha_{\rm 0} = 0,007 \text{ rad}$$











Forces longitudinales ($H_{L,i}$) et forces transversales ($H_{T,i}$) dues à la marche en crabe de l'appareil de levage

Distance h

Fixation des galets	Combinaison des	Combinaison des paires de galets			
vis à vis des mouvements latéraux	couplés (c)	indépendants (i)			
Fixe/fixe FF	CFF		$\frac{m\xi_1\xi_2\ell^2 + \Sigma e_j^2}{\Sigma e_j}$		
Fixe/mobile FM	CFM []		$\frac{m\xi_1\ell^2 + \Sigmae_j^2}{\Sigmae_j}$		

où:

h est la distance entre le centre instantané de rotation et le dispositif de guidage concerné;

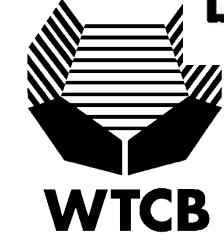
m est le nombre de paires de galets couplés (m = 0 pour des paires de galets indépendants);

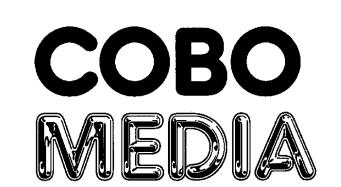
 $\xi_1\ell$ est la distance entre le centre instantané de rotation et le rail 1 ;

 $\xi_2\ell$ est la distance entre le centre instantané de rotation et le rail 2 ;

 ℓ est la portée de l'appareil ;

est la distance entre la paire de galets j et le dispositif de guidage concerné.





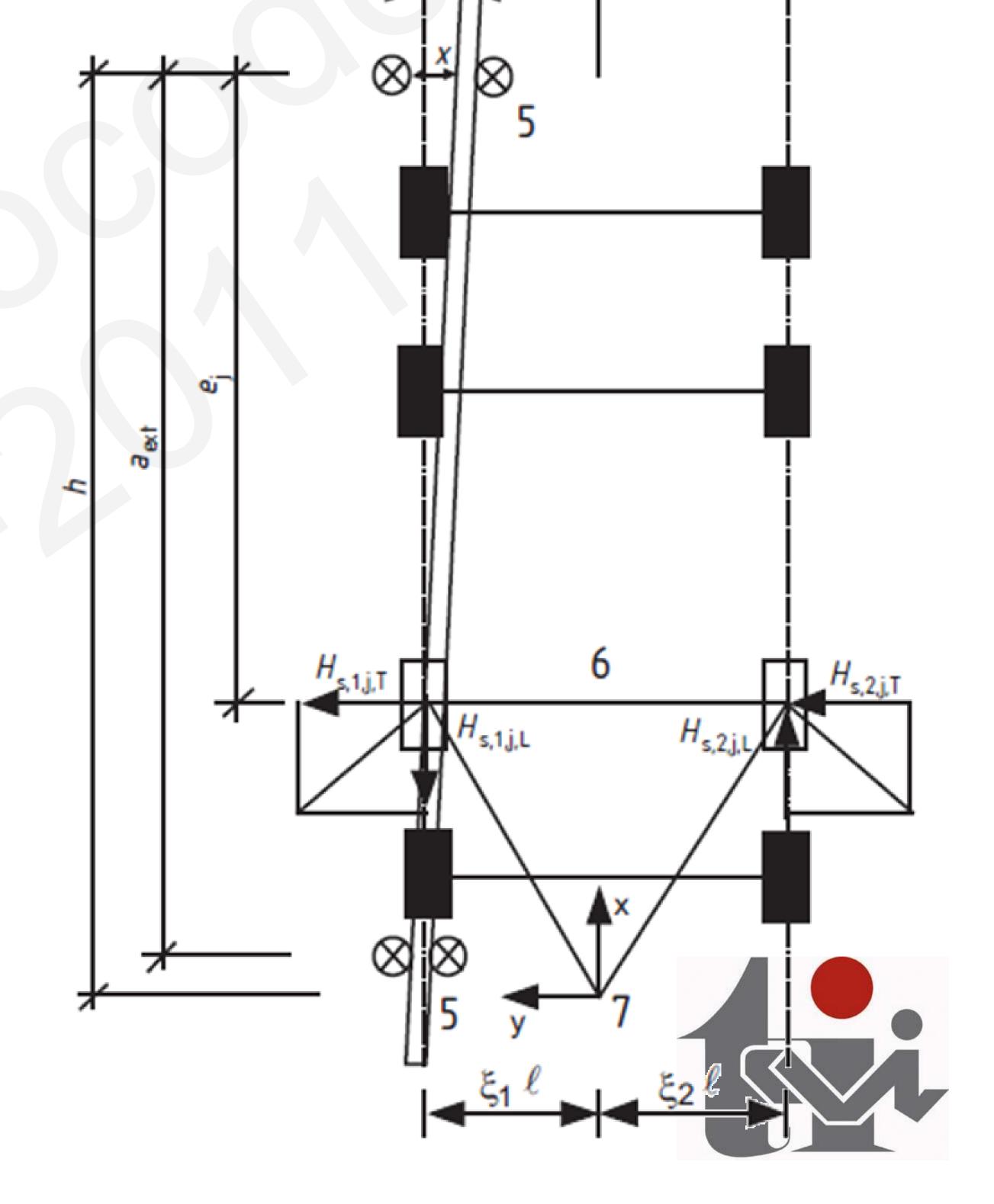


Exemple de calcul

hauteur h:

- $e_1 = 0$ as flanged wheels are used
- $e_2 = a = 2,50 \text{ m}$
- *m*=0 for independent wheel pairs.

$$h = \frac{m\xi_1\xi_2l^2 + \sum_j e_j^2}{\sum_j e_j} = \frac{0 + 2,50^2}{2,50} = 2,50 \text{ m}$$









Forces longitudinales ($H_{L,i}$) et forces transversales ($H_{T,i}$) dues à la marche en crabe de l'appareil de levage

Coefficients de force λ

				~,.,j,	
Système	$\lambda_{\mathrm{s,j}}$	$\lambda_{s,i,j,L}$	$\lambda_{s,l,j,T}$	$\lambda_{ m S,2,j,L}$	$\lambda_{s,2,j,T}$
CFF	$1 - \frac{\sum e_j}{nh}$	$\frac{\xi_1 \xi_2}{n} \frac{\ell}{h}$	$\frac{\xi_2}{n} \left(1 - \frac{e_j}{h} \right)$	$\frac{\xi_1 \xi_2}{n} \frac{\ell}{h}$	$\frac{\xi_1}{n} \left(1 - \frac{e_j}{h} \right)$
IFF	nh	0	$\frac{\xi_2}{n} \left(1 - \frac{e_j}{h} \right)$	0	$\frac{\xi_1}{n} \left(1 - \frac{e_j}{h} \right)$
CFM	$\xi_2 \left(1 - \frac{\sum_{e_j}}{1 - \sum_{i=1}^{n}} \right)$	$\frac{\xi_1 \xi_2}{n} \frac{\ell}{h}$	$\frac{\xi_2}{n} \left(1 - \frac{e_j}{h} \right)$	$\frac{\xi_1 \xi_2}{n} \frac{\ell}{h}$	0
IFM	nh /	O	$\frac{\xi_2}{n} \left(1 - \frac{e_j}{h} \right)$	0	0

où :

n est le nombre de paires de galets ;

 $\xi_{\mathbf{i}}\ell$ est la distance entre le centre instantané de rotation et le rail 1 ;

 $\xi_2\ell$ est la distance entre le centre instantané de rotation et le rail 2 ;

est la portée de l'appareil;

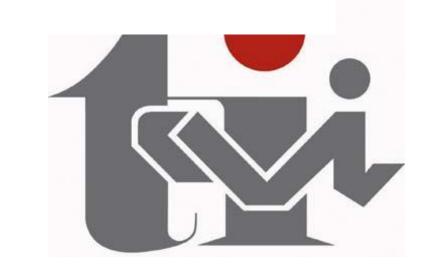
 e_i est la distance entre la paire de galets j et le dispositif de guidage concerné;

est la distance entre le centre instantané de rotation et le dispositif de guidage concerné.









Exemple de calcul

Coefficients de force \(\lambda\)

$$\lambda_{S,1,L} = 0$$

$$\lambda_{S,2,L} = 0$$

$$\lambda_S = \lambda_{S,1} = \lambda_{S,2}$$

$$= 1 - \frac{\sum_{i=1}^{\infty} e_j}{n \cdot h}$$

$$= 1 - \frac{2,50}{2 \cdot 2,50} = 0,5$$

$$\lambda_{S,1,1,T} = \frac{\xi_2}{n} \left(1 - \frac{e_1}{h} \right)$$

$$= \frac{0,18}{2} (1 - 0)$$

$$= 0,09$$

$$\lambda_{S,1,2,T} = \frac{\xi_2}{n} \left(1 - \frac{e_2}{h} \right)$$
$$= \frac{0,18}{2} \left(1 - \frac{2,50}{2,50} \right) = 0$$

$$\lambda_{S,2,1,T} = \frac{\xi_1}{n} \left(1 - \frac{e_1}{h} \right)$$

$$= \frac{0,82}{2} (1 - 0)$$

$$= 0,41$$

$$\lambda_{S,2,2,T} = \frac{\xi_2}{n} \left(1 - \frac{e_2}{h} \right)$$

$$= \frac{0,18}{2} \left(1 - \frac{2,50}{2,50} \right) = 0$$

$$= \frac{0,82}{2} \left(1 - \frac{2,50}{2,50} \right)$$









Exemple de calcul

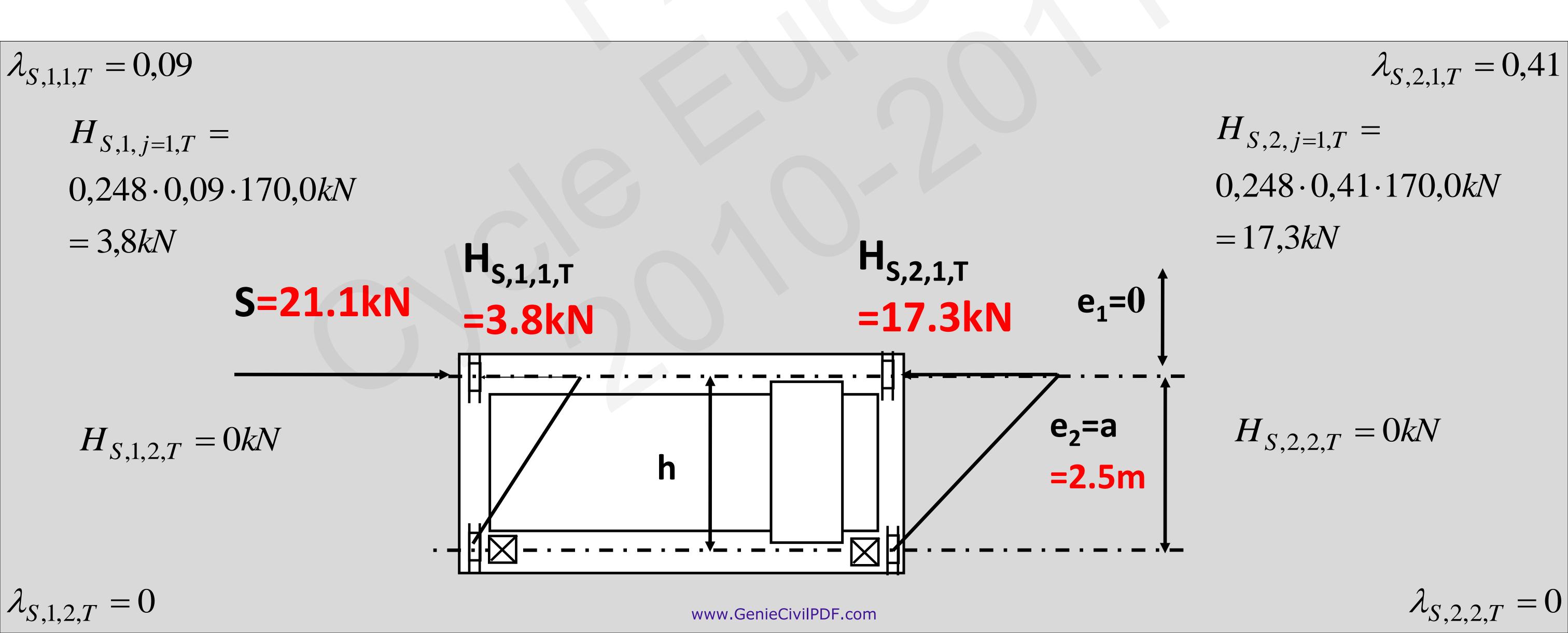
• Forces longitudinales ($H_{L,i}$) et forces transversales ($H_{T,i}$):

$$H_{S,1,j,L} = f \cdot \lambda_{S,1,j,L} \sum Q_r = 0$$

$$H_{S,2,j,L} = f \cdot \lambda_{S,2,j,L} \sum Q_r = 0$$

$$H_{S,1,j,T} = f \cdot \lambda_{S,1,j,T} \sum Q_r$$

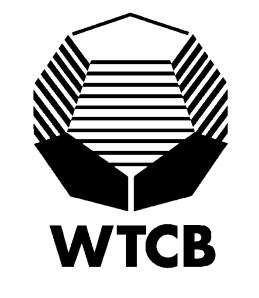
$$H_{S,2,j,T} = f \cdot \lambda_{S,2,j,T} \sum Q_r$$

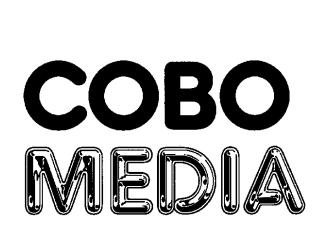


Forces horizontales produites lors des accélérations et des décélérations du chariot

- 10% de la masse à lever ($Q_h = 100kN$)
- 10% du poids du chariot ($Q_{c.2}$ =10 kN).

$$H_{T,3} = 0,1 \cdot (10,0+100,0) = 11,0 \, kN$$









Forces de tamponnement

- Actions accidentelle
- H_{B,1}: Force de tamponnement liée au déplacement de l'appareil de levage

```
H_{B,I} = \varphi_7 v_1 \sqrt{m_c S_B}

où :
\varphi_7 voir Tableau 2.10 ;
v_1 est égal à 70 % de la vitesse de déplacement longitudinale [m/s] ;
m_c est le total de la masse de l'appareil de levage et de la masse à lever [kg] ;
S_B est la constante de raideur du tampon [N/m].
```

Tableau 2.10 — Coefficient dynamique $arphi_7$

Valeur du coefficient dynamique $oldsymbol{arphi}_7$	Caractéristique du tampon		
$\varphi_7 = 1.25$	$0.0 \le \xi_{\rm b} \le 0.5$		
$\varphi_7 = 1,25 + 0,7 (\xi_b - 0,5)$	$0.5 \le \xi_{\rm b} \le 1$		
NOTE $\xi_{ m b}$ peut être déterminé approximativement d'après la Figure 2.9			









Forces de tamponnement

- H_{B,2}: Force de tamponnement liée au déplacement du chariot
- Somme de :
- 10% de la masse à lever ($Q_h = 100kN$)
- 10% du poids du chariot ($Q_{c,2}$ =10 kN).









Charges de fatigue

(4) La charge de fatigue peut être spécifiée comme suit :

$$Q_{e} = \varphi_{fat} \times \lambda_{i} \times Q_{max,i}$$

(2.16)

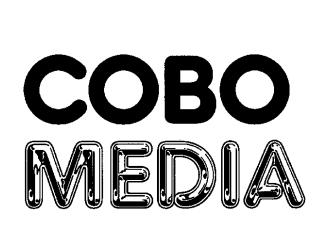
OÙ

 $Q_{\text{max,i}}$

est la valeur maximale de la charge caractéristique verticale du galet i ;

 $\lambda_i = \lambda_{1,i} \times \lambda_{2,i}$ est le coefficient de dommage équivalent pour tenir compte du spectre de charges de fatigue normalisé applicable et du rapport entre le nombre réel de cycles de charge et le nombre $N = 2,0 \times 10^6$;









Charges de fatigue

Tableau 2.11 — Classification des actions de fatigue des appareils de levage selon l'EN 13001-1

Classe du spectre de charge		Q_0	Q ₁	Q_2	Q_3	Q ₄	Q_5
		kQ ≤0,0313	0,0313 < kQ ≤ 0,0625	0,0625 < kQ ≤ 0,125	0,125 < kQ ≤ 0,25	0,25 < kQ ≤ 0,5	0,5 < kQ ≤ 1,0
classe	e du nombre total de cycles						
Uo	$C \le 1,6.10^4$	So	So	So	So	So	So
U₁	$1,6\times10^4 < C \le 3,15\times10^4$	So	So	So	So	So	S ₁
U_2	$3,15\times10^4 < C \le 6,30\times10^4$	So	So	So	So	S ₁	S ₂
U₃	$6,30\times10^4 < C \le 1,25\times10^5$	So	So	So	S ₁	S ₂	S ₃
U₄	$1,25\times10^5 < C \le 2,50\times10^5$	So	So	S ₁	S ₂	S ₃	S₄
U₅	$2,50\times10^5 < C \le 5,00\times10^5$	So	S ₁	S ₂	S ₃	S ₄	S ₅
U ₆	$5,00\times10^5 < C \le 1,00\times10^6$	S ₁	S ₂	S ₃	S₄	S ₅	S ₆
U_7	$1,00\times10^6 < C \le 2,00\times10^6$	S ₂	S ₃	S ₄	S ₅	S ₆	S ₇
U ₈	$2,00\times10^6 < C \le 4,00\times10^6$	S ₃	S₄	S ₅	S ₆	S ₇	S ₈
U ₉	$4,00\times10^6 < C \le 8,00\times10^6$	S ₄	S ₅	S ₆	S ₇	S ₈	S ₉

où:

kQ est le coefficient de spectre de charge pour toutes les tâches de l'appareil de levage ;

C est le nombre total des cycles de travail pendant la durée de vie de calcul de l'appareil de levage.

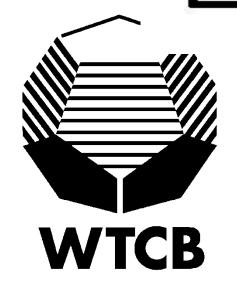
NOTE Les classes S_i sont distribuées d'après le paramètre de l'historique des effets de contrainte s donné dans l'EN 13001-1 et défini comme suit :

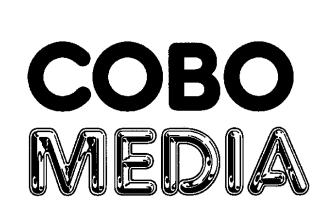
s = v k où:

k est le coefficient de spectre de contraintes;

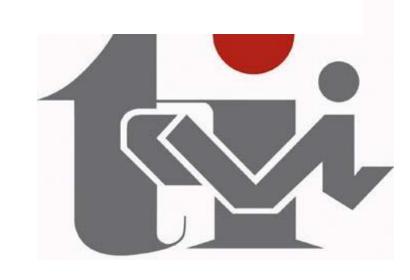
v est le rapport entre le nombre de cycles de contrainte C et $2,0 \times 10^6$.

La classification est basée sur une durée de vie totale de 25 ans.









Charges de fatigue

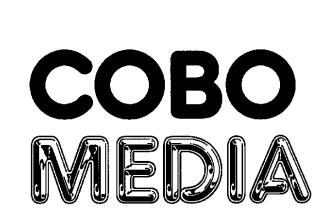
Tableau 2.12 — Valeurs $\lambda_{_{\! I}}$ selon la classification des appareils de levage

Classes S	S	S_1	S_2	S_3	S ₄	S_5	S_6	S ₇	S ₈	S ₉
Contraintes normales	0,198	0,250	0,315	0,397	0,500	0,630	0,794	1,00	1,260	1,587
Contraintes de	0,379	0,436	0,500	0,575	0,660	0,758	0,871	1,00	1,149	1,320
cisaillement										

NOTE 1 Des spectres normalisés avec une répartition gaussienne des effets des charges, la loi de Miner et les lignes S-N de résistance à la fatigue avec une pente m=3 pour des contraintes normales et m=5 pour des contraintes de cisaillement ont été utilisés pour déterminer les valeurs λ .

NOTE 2 Dans le cas où la classification ne figure pas dans les documents de spécification de l'appareil de levage, des indications sont données dans l'annexe B.









Charges de fatigue – Exemple de calcul

Coefficients dynamiques:

$$\phi_{\text{fat},1} = \frac{1+\phi_1}{2} = \frac{1+1,1}{2} = 1,05$$

sur le poids propre de l'appareil de levage

$$\phi_{\text{fat,2}} = \frac{1+\phi_2}{2} = \frac{1+1,2}{2} = 1,10$$
 sur la masse à lever

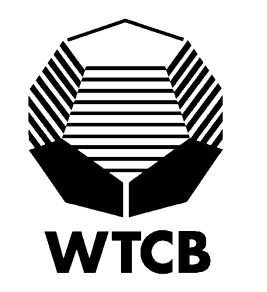
$$\sum \varphi_{fat,i} Q_{\max,i} = \frac{1}{2} \varphi_{fat,1} \left[\frac{Q_{c1}}{2} + Q_{c2} \left(\frac{\ell - e_{\min}}{\ell} \right) \right] + \frac{1}{2} \varphi_{fat,2} Q_h \left(\frac{\ell - e_{\min}}{\ell} \right)$$

$$= \frac{1}{2} 1.05 \left[\frac{60}{2} + 10 \left(\frac{15 - 0}{15} \right) \right] + \frac{1}{2} 1.1 \times 100 \left(\frac{15 - 0}{15} \right) = 76kN$$

Contraintes normales:

$$Q_e = \varphi_{fat,i} \cdot \lambda_i \cdot Q_{\max,i} = 0.794 \times 76kN = 60.3kN$$
 (classe S6):

• Contraintes de cisaillement: $Q_e = \varphi_{fat,i} \cdot \lambda_i \cdot Q_{\max,i} = 0.871 \times 76kN = 66.2kN$









Résumé des charges

		États Limites Ultimes						
Groupes d	le charges		1	2	3	4	5	6
			$\theta_{1}=$	$\varphi_1 = 1,10$	$\varphi_1 = 1,00$	$\varphi_4 = 1,00$	$\varphi_4 = 1,00$	$\varphi_4 = 1,00$
Coefficien	ts dynamiques		1,10	$\varphi_{\beta} = 1,00$	$ \varphi_{5}=1,50 $	$\varphi_{5}=1,50$		
			$\varphi_2 = 1,20$	$\varphi_{5}=1,50$				
			$\varphi_5 = 1,50$					
	Poids propre de	Q _{r,(min)}	22,0 kN	22,0 kN	20,0 kN	20,0 kN	20,0 kN	20,0 kN
Charges	l'appareil	Q _{r,min}	16,5 kN	16,5 kN	15,0 kN	15,0 kN	15,0 kN	15,0 kN
verticales	Poids propre de	Q _{r,(max)}	16,5 kN	16,5 kN	_	15,0 kN	15,0 kN	15,0 kN
	l'appareil et de la	Q _{r,max}	82,0 kN	72,0 kN	-	70,0 kN	70,0 kN	70,0 kN
	masse à lever							
	Accélération de	$H_{L,1}$	4,5 kN	4,5 kN	4,5 kN	4,5 kN	_	_
	l'appareil	$H_{L,2}$	4,5 kN	4,5 kN	4,5 kN	4,5 kN	_	_
Charges	de levage	$H_{T,1}$	3,2 kN	3,2 kN	3,2 kN	3,2 kN	_	_
horizon-		$H_{T,2}$	14,6 kN	14,6 kN	14,6 kN	14,6 kN	_	_
tales		H _{S1,L}	_	_	_	_	0	_
	Mise en crabe	H _{S2,L}		_	_	_	0	_
		H _{S1,T}	_	-	_	_	17,3 kN	_
		H _{S2,T}	_	_	_	_	17,3 kN	_
	Accélération du Chariet	H _{T,3}					_	11,0 kN
WTCB	MEDIA		MANAY Copie					

Poutres de roulement – Effets des charges à considérer

- (1) Il convient de prendre en compte dans le calcul des poutres de roulement les sollicitations suivantes provoquées par les charges de pont roulant :
 - flexion biaxiale provoquée par les actions verticales et les actions horizontales latérales ;
 - traction ou compression axiale provoquée par les actions horizontales longitudinales ;
 - torsion provoquée par les excentricités des actions horizontales latérales, par rapport au centre de torsion de la section transversale de la poutre ;
 - efforts tranchants verticaux et horizontaux provoqués par les actions verticales et les actions horizontales latérales.
- (2) Il convient également de tenir compte des efforts locaux dus aux charges des galets.









Vérifications aux états limites ultimes

- Résistance des sections transversales
- Déversement
- Résistance de l'âme aux charges des galets
- Résistance de la semelle inférieure aux charges des galets

.

- Flambement
- Éléments composés comprimés
- Voilement des plaques





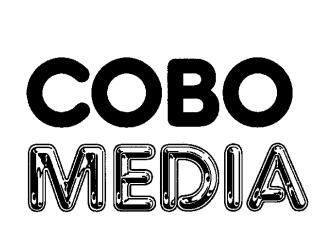




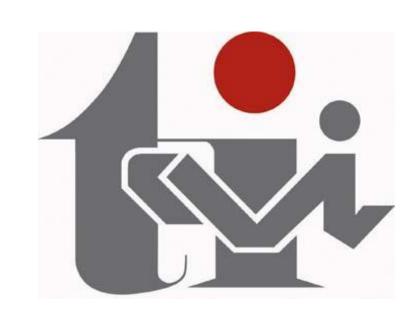
Vérifications aux états limites de service

- Déformations
- Déplacements
- Fatigue
- Respiration d'âme
- Vibrations

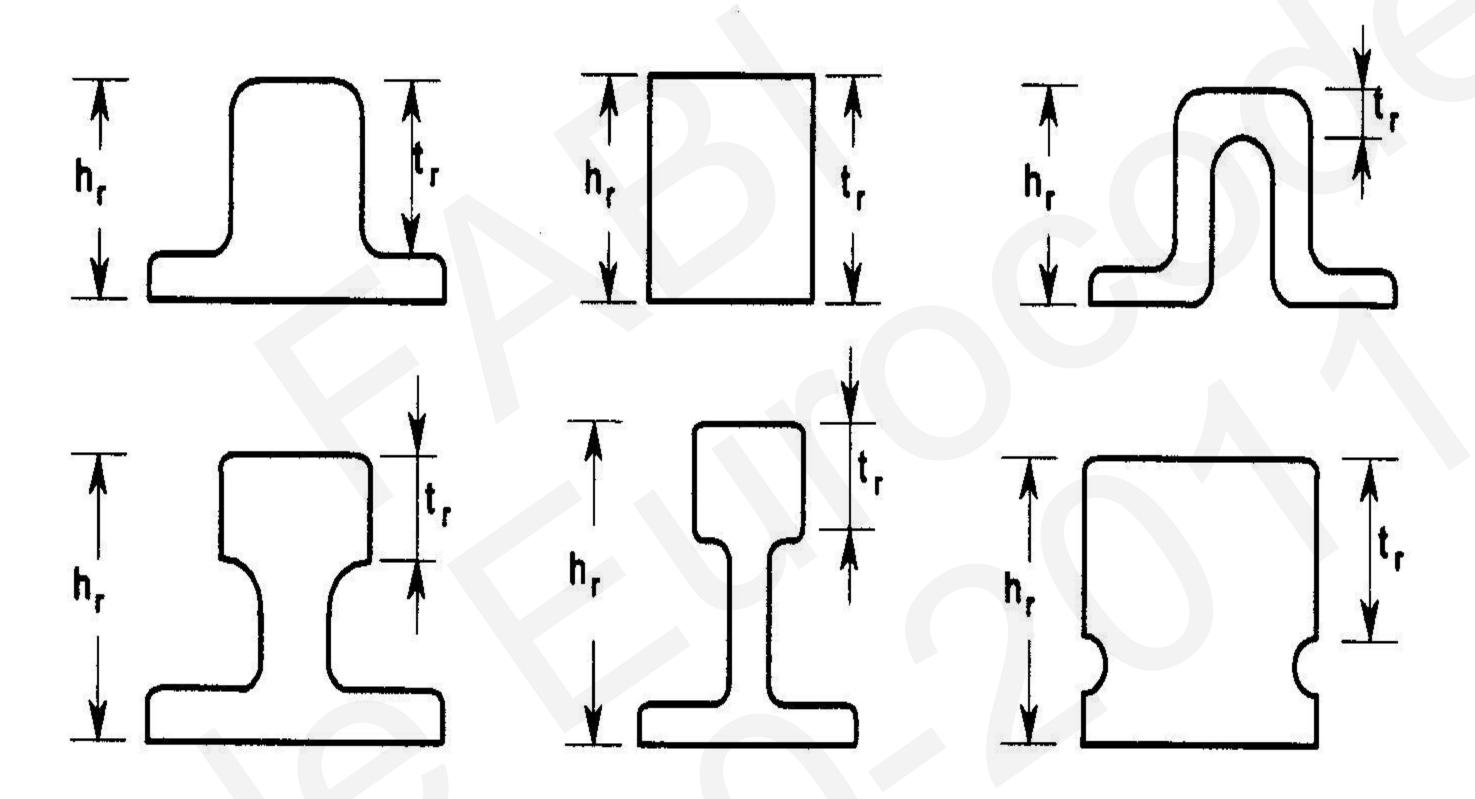








Types de rails



h_r: hauteur du rail

t_r: épaisseur sous la face d'usure









Contrainte locale verticale dans l'âme

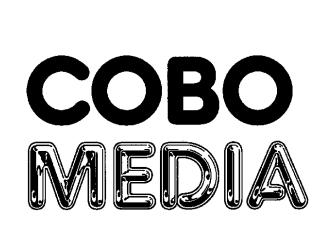
$$\sigma_{\text{oz,Ed}} = \frac{F_{\text{z,Ed}}}{\ell_{\text{eff}} t_{\text{w}}}$$

où : $F_{z,Ed}$ est la valeur de calcul de la charge des galets ;

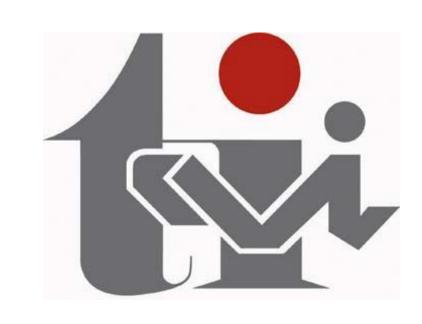
 $\ell_{
m eff}$ est la longueur chargée efficace ;

est l'épaisseur de l'âme.

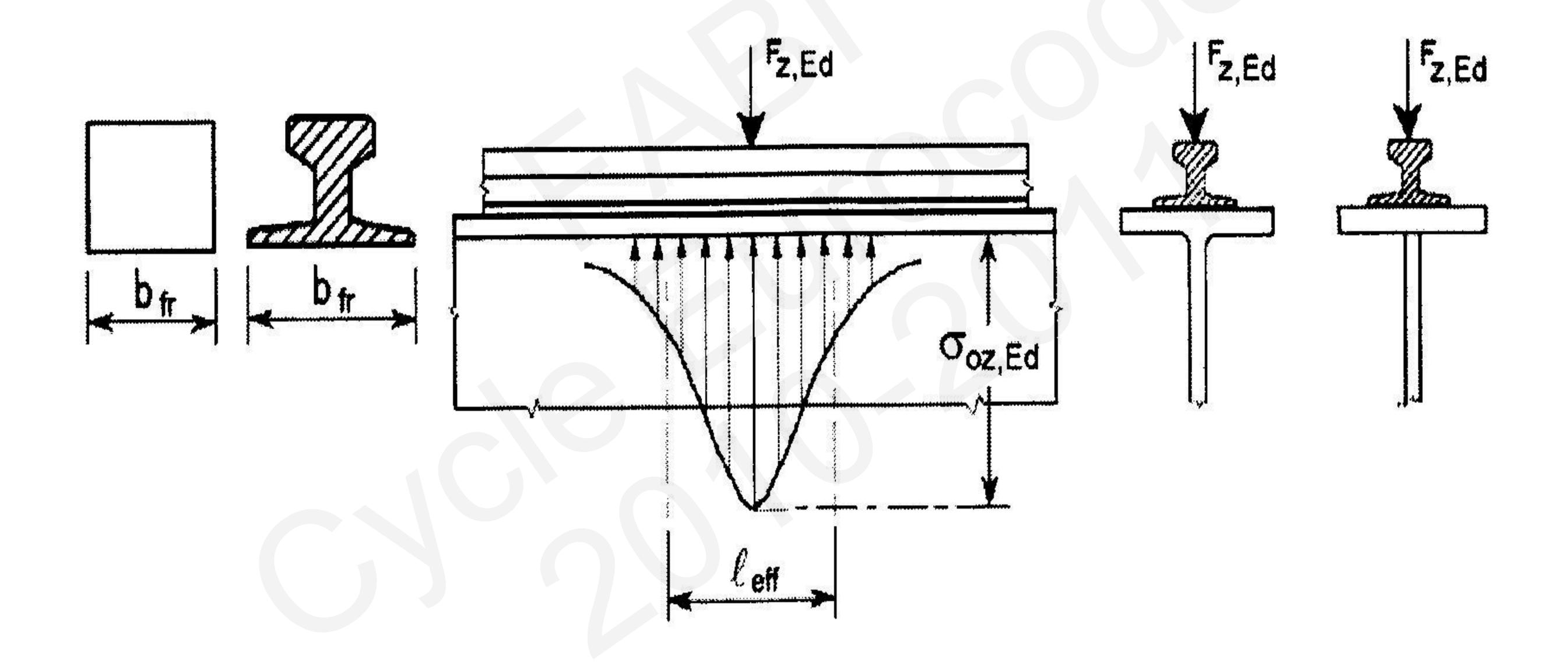




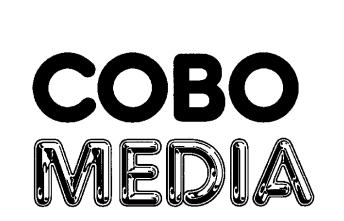




Contrainte locale verticale dans l'âme Longueur chargée efficace







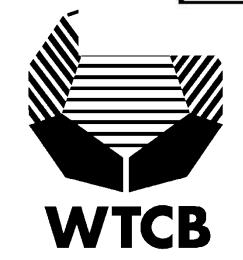




Contrainte locale verticale dans l'âme Longueur chargée efficace

Tableau 5.1 : Longueur chargée efficace $\ell_{
m eff}$

	T -				
Cas	Description		Longueur chargée efficace $\ell_{ m eff}$		
(a)	Rail de semelle	pont roulant fixé de façon rigide sur la	$\ell_{\rm eff} = 3.25 \left[I_{\rm rf} / t_{\rm w} \right]^{1/3}$		
(b)	Rail de p	ont roulant non fixé de façon rigide sur la	$\ell_{\rm eff} = 3.25 \left[(I_{\rm r} + I_{\rm f,eff}) / t_{\rm w} \right]^{1/3}$		
(c)	Rail de pont roulant monté sur un intercalaire de répartition en élastomère résilient approprié d'au moins 6 mm d'épaisseur. Rail de pont roulant monté sur un intercalaire de $\ell_{\rm eff} = 4,25 \left[(I_{\rm r} + I_{\rm f,eff})/t_{\rm w} \right]^{\frac{1}{3}}$				
	large	e moment d'inertie de flexion, selon son ax ur efficace $b_{ m eff}$			
$I_{\rm r}$ est le moment d'inertie de flexion, selon son axe neutre horizontal, du rail $I_{\rm rf}$ est le moment d'inertie de flexion, selon son axe neutre horizontal, de la sec transversale combinée comprenant le rail et une semelle d'une largeur efficace $b_{\rm ef}$					
	t _w est l	'épaisseur d'âme.			
ı	$b_{\rm eff} = b_{\rm fr} +$	$h_{\rm r} + t_{\rm f}$ avec $b_{\rm eff} \leq b$			
où :	: b	est la largeur hors-tout de la semelle supér	rieure ;		
	\boldsymbol{b}_{fr}	$b_{\rm fr}$ est la largeur du pied du rail, voir Figure 5.2;			
	h _r				
		$t_{ m f}$ est l'épaisseur de semelle.			

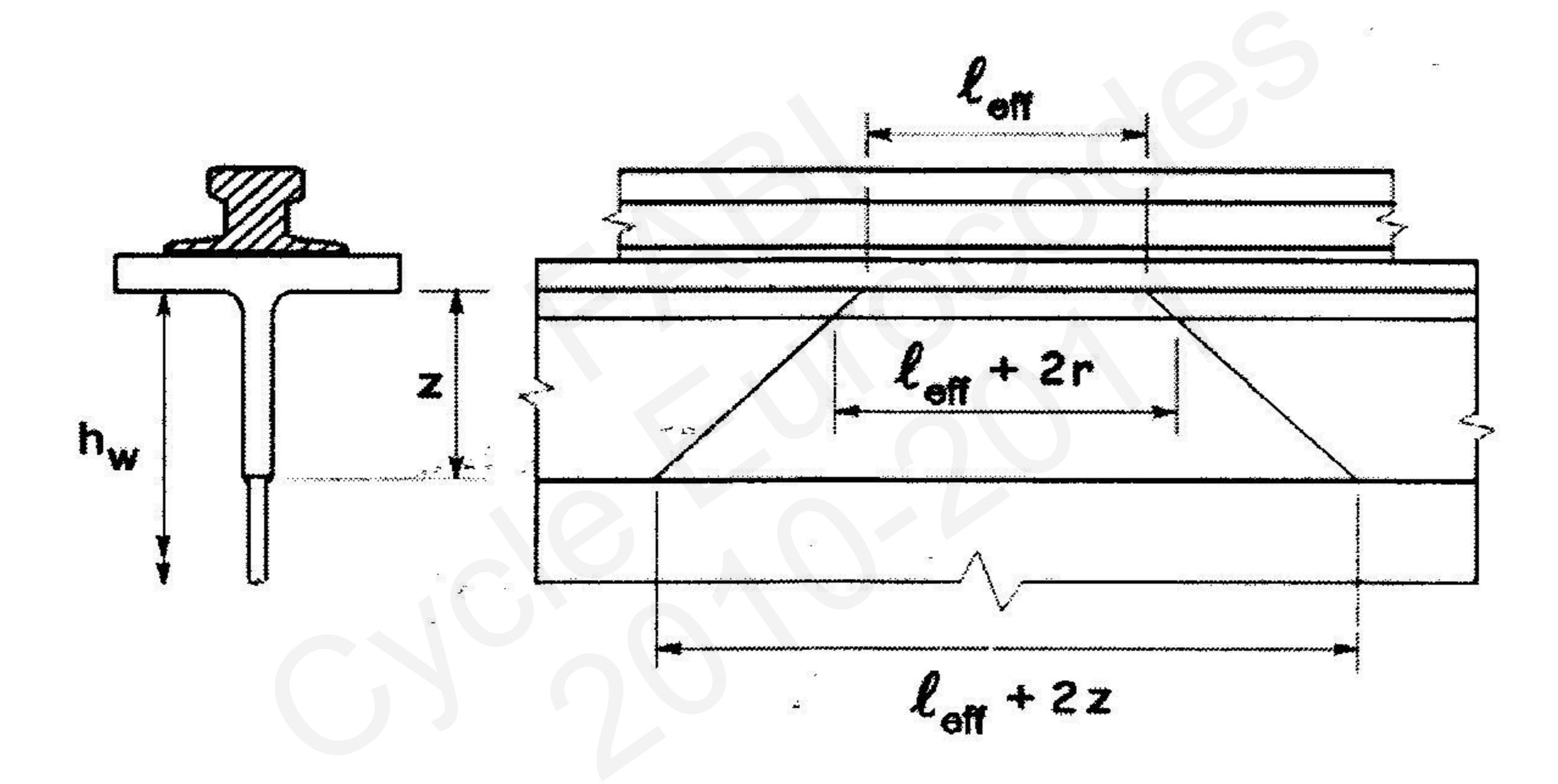




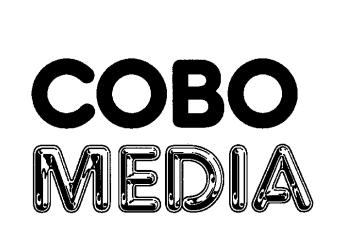




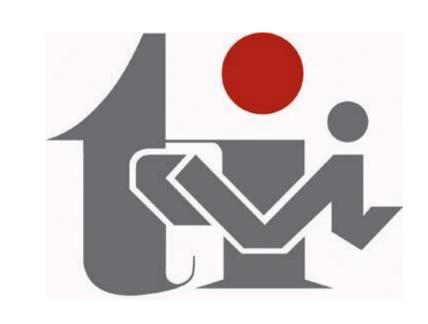
Répartition des contraintes de compression



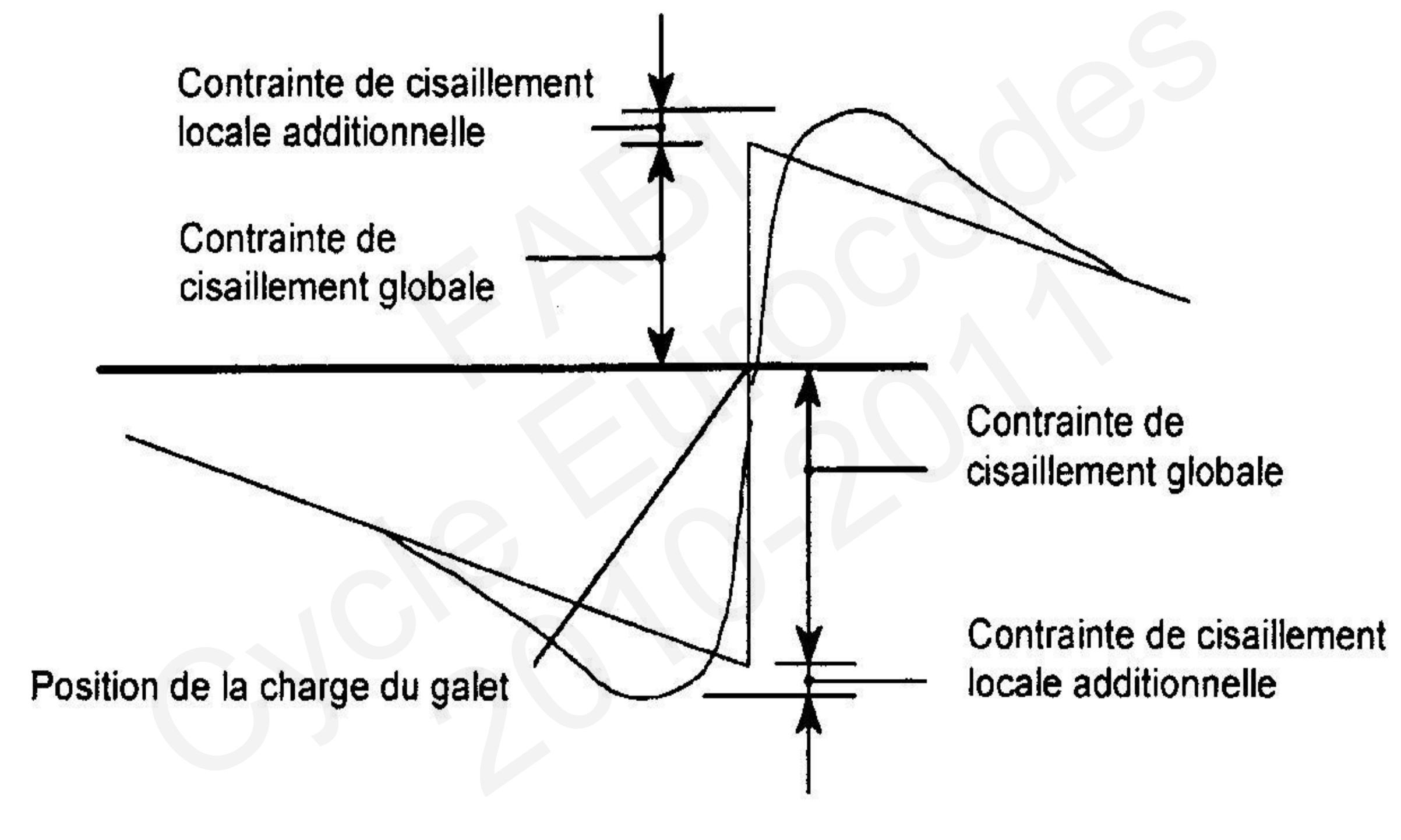








Contraintes locales de cisaillement



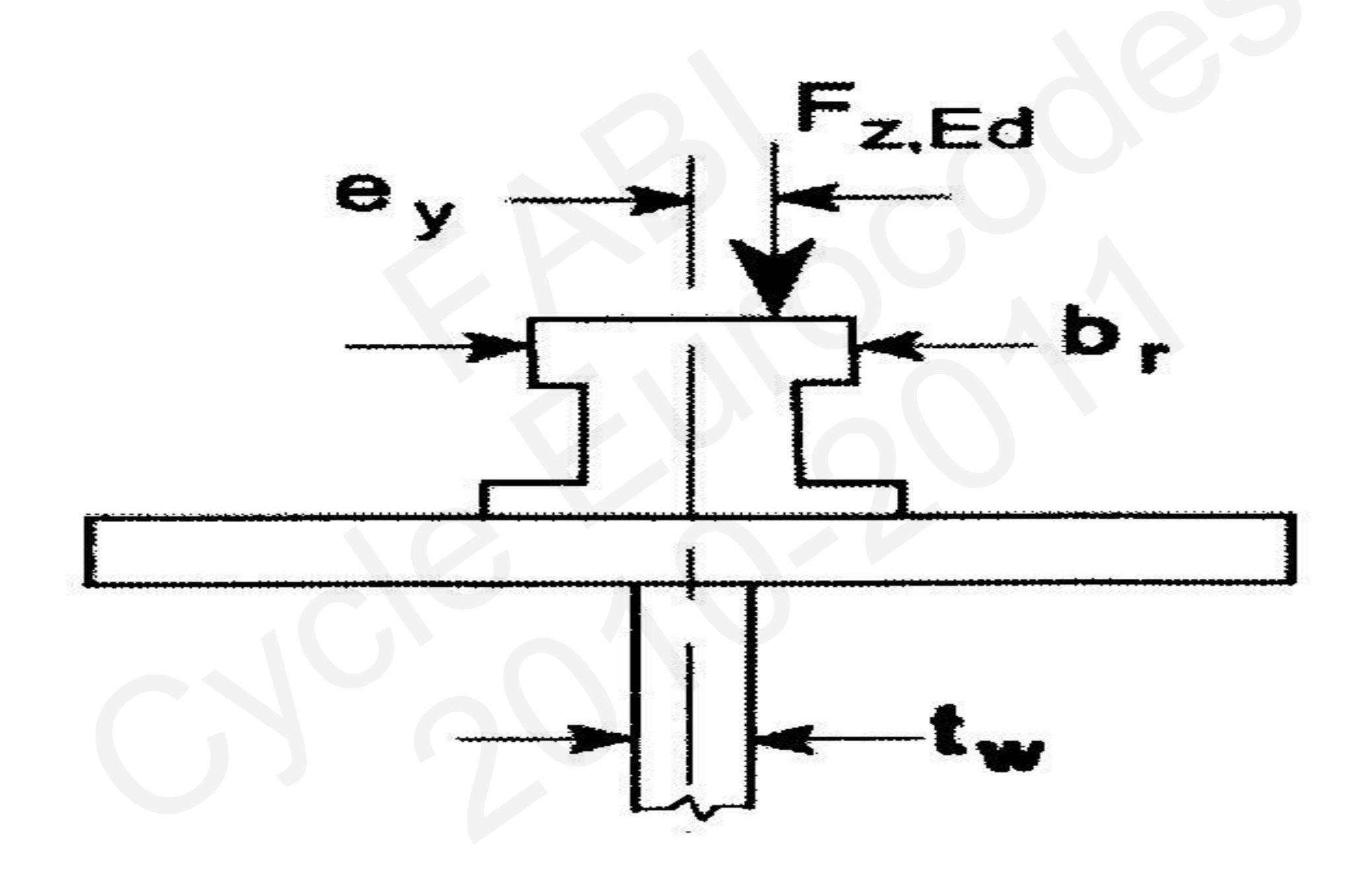




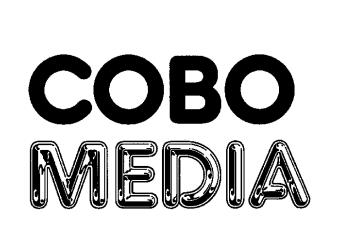




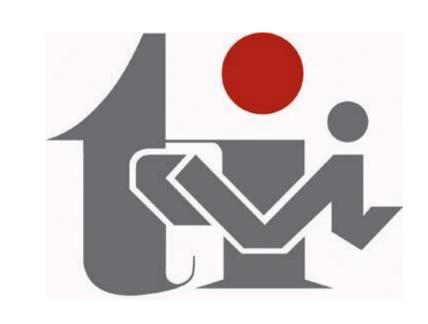
Torsion de la semelle supérieure



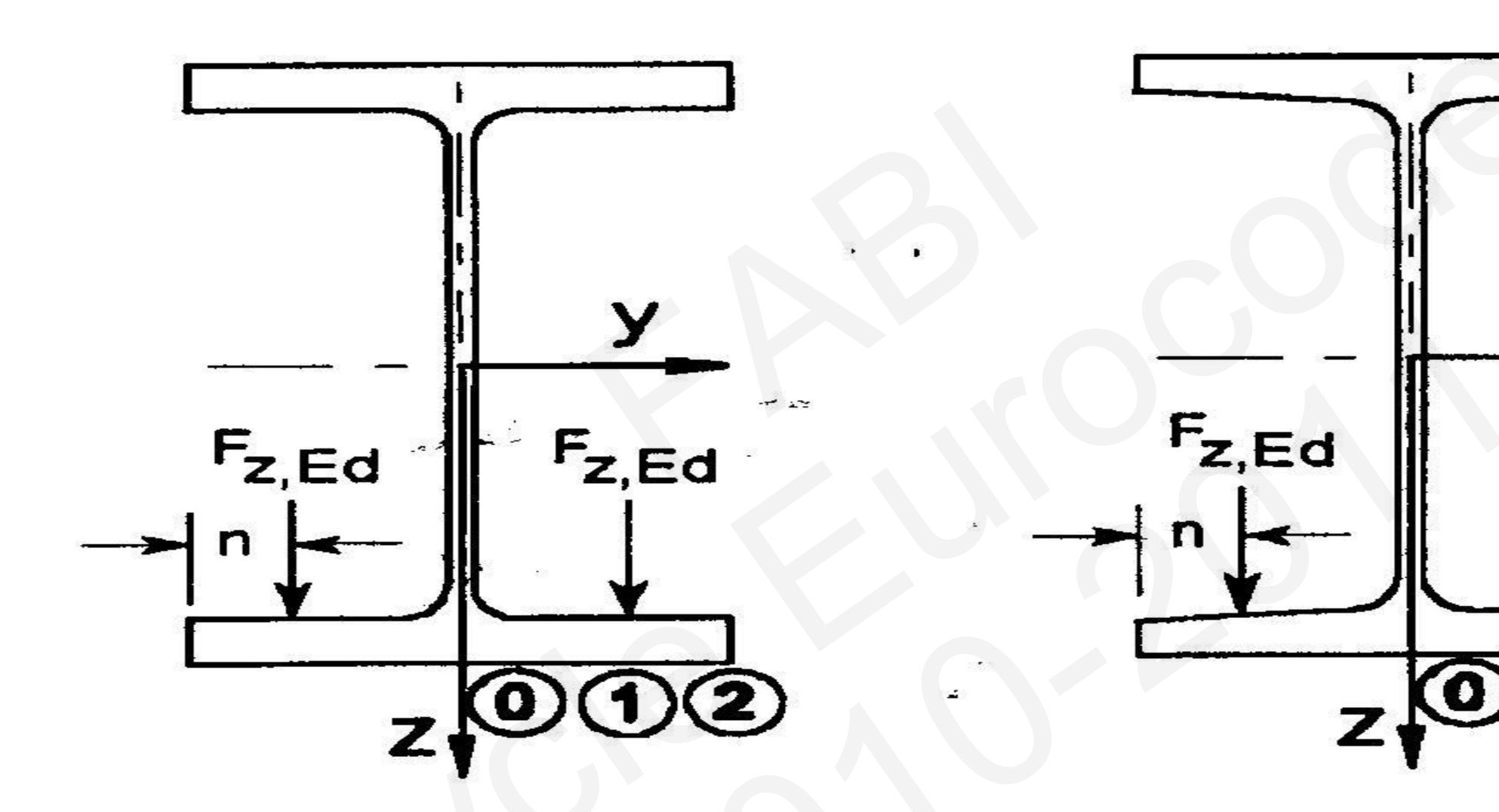






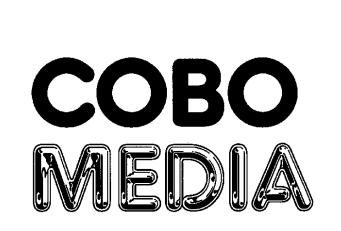


Flexion locale sur la semelle inférieure



Poutre à ailes d'épaisseur constante Poutre à ailes d'épaisseur variable

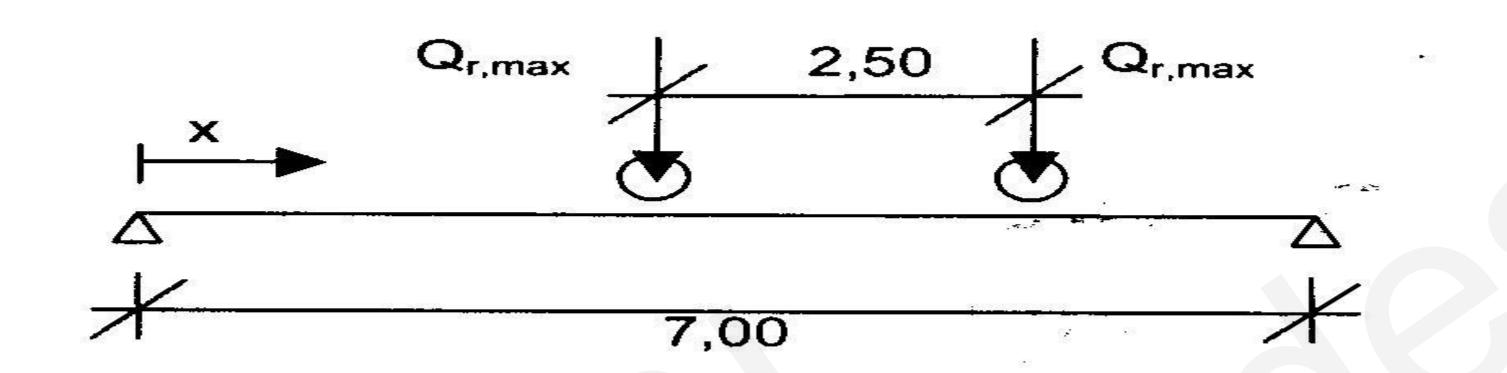








Exemple de calcul



Moment maximum: x = 2,875 m

A cette abscisse:

- a) M et T dus
 - aux poids propres (poutre + rail);
 - aux charges verticales des galets;
 - à l'accélération et à la décélération.
- b) Torsion due
 - aux charges verticales des galets;
 - à l'accélération et à la décélération.







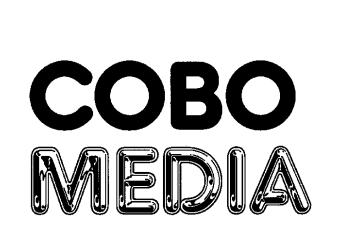


Exemple de calcul

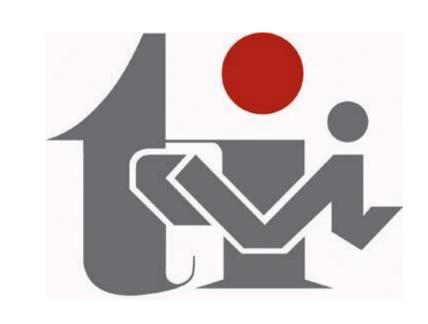
Vérification de la section :

- cisaillement de l'âme;
- cisaillement de la semelle supérieure;
- cisaillement dû à la torsion;
- interaction: contrainte normale cisaillement;
- flexion : plan horizontal : semelle supérieure
- flexion: plan vertical.









Valeurs limites des flèches horizontales

Description de la flèche (déformation ou déplacement)

Diagramme

a) Déformation horizontale δ_y d'une poutre de roulement, mesurée au niveau de la partie supérieure du rail de pont roulant :

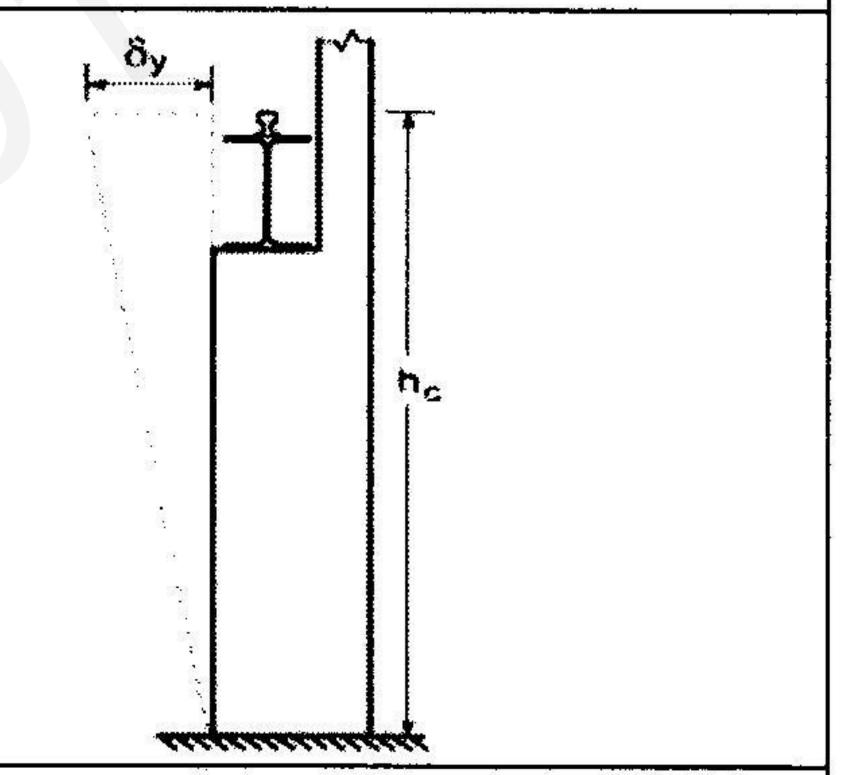
$$\delta_y \leq L/600$$



b) Déplacement horizontal δ_y d'une ossature (ou d'un poteau) au niveau de l'appui du pont roulant, provoqué par les charges de pont roulant :

$$\delta_{\rm y} \leq h_{\rm c}/400$$

où: h_c est la hauteur au niveau de l'appui du pont roulant (sur un rail ou sur une semelle)











Valeurs limites des flèches horizontales

c) Différence $\Delta \delta_y$ entre les déplacements horizontaux des ossatures (ou poteaux) adjacents supportant les poutres d'un chemin de roulement de pont roulant situé à l'intérieur :

$$\Delta \delta_{y} \leq L/600$$

- d) Différence $\Delta \delta_y$ entre les déplacements horizontaux de poteaux (ou d'ossatures) adjacents supportant les poutres d'un chemin de roulement de pont roulant situé à l'extérieur :
 - provoquée par la combinaison d'efforts latéraux de pont roulant et de l'action du vent de service :

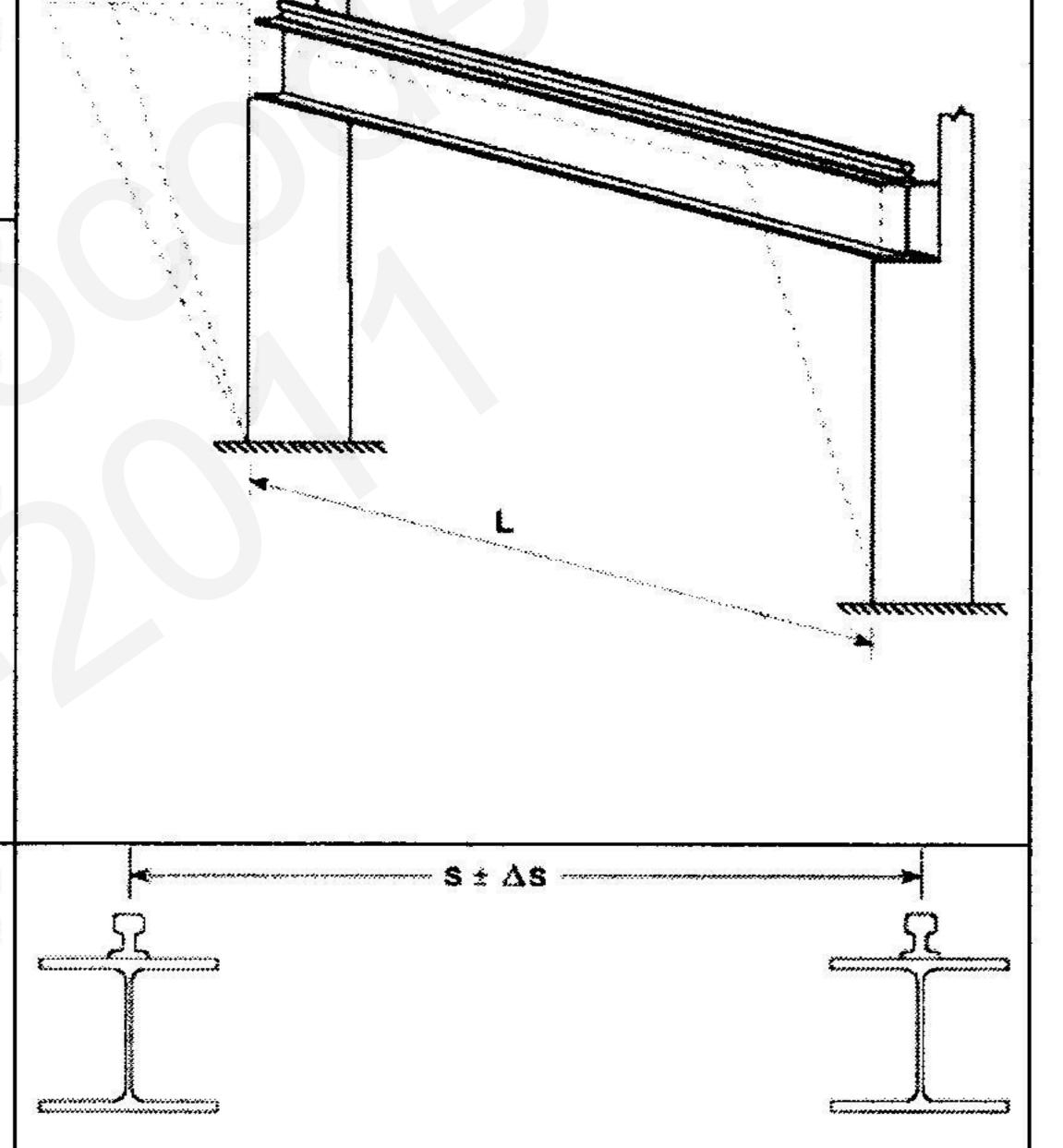
$$\Delta \delta_{y} \leq L/600$$

- provoquée par la charge du vent hors service

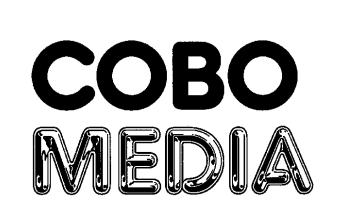
$$\Delta \delta_{V} \leq L/400$$

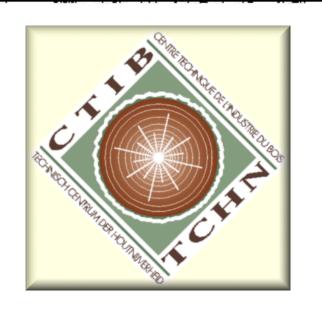
e) Modification de l'écartement Δs entre les axes de rails de pont roulant, y compris les effets des variations thermiques :

$$\Delta s \leq 10 \text{ mm}$$
 [voir Note]









Valeurs limites des flèches verticales

Description de la flèche (déformation ou déplacement)

Diagramme

a) Déformation verticale δ_z d'une poutre de roulement :

$$\delta_z \leq L/600$$
 et $\delta_z \leq 25$ mm

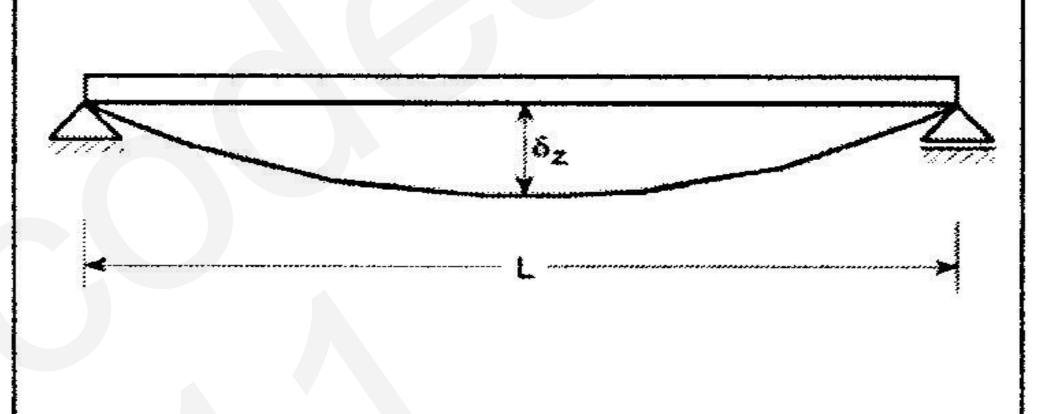
Il convient de prendre la déformation verticale δ_z égale à la déformation totale provoquée par les charges verticales, diminuée de la contreflèche préalable, comme pour δ_{max} dans la Figure A1.1 de l'EN 1990.

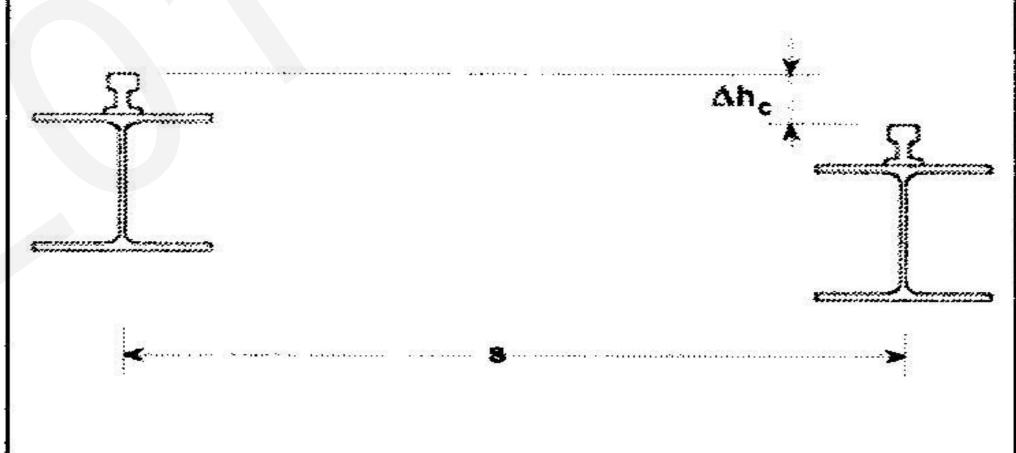
b) Différence $\Delta h_{\rm c}$ entre les déformations verticales de deux poutres formant un chemin de roulement :

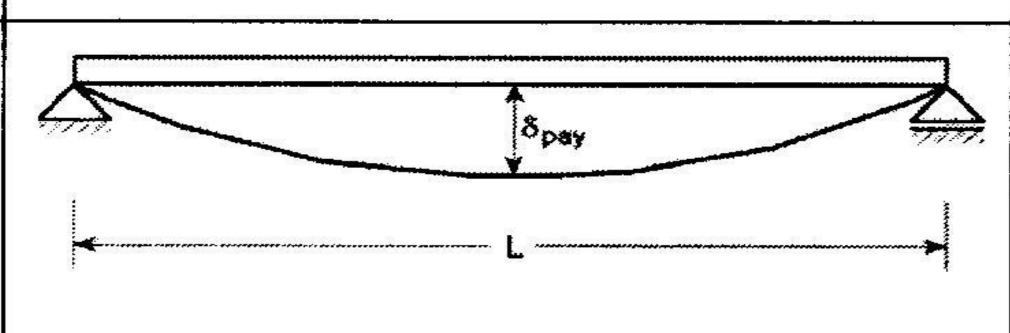
$$\Delta h_{\rm c} \leq s/600$$

c) Déformation verticale δ_{pay} d'une poutre de roulement destinée à un palan avec chariot de monorail, par rapport à ses appuis, provoquée par la seule charge utile:

$$\delta_{pay} \leq L/500$$







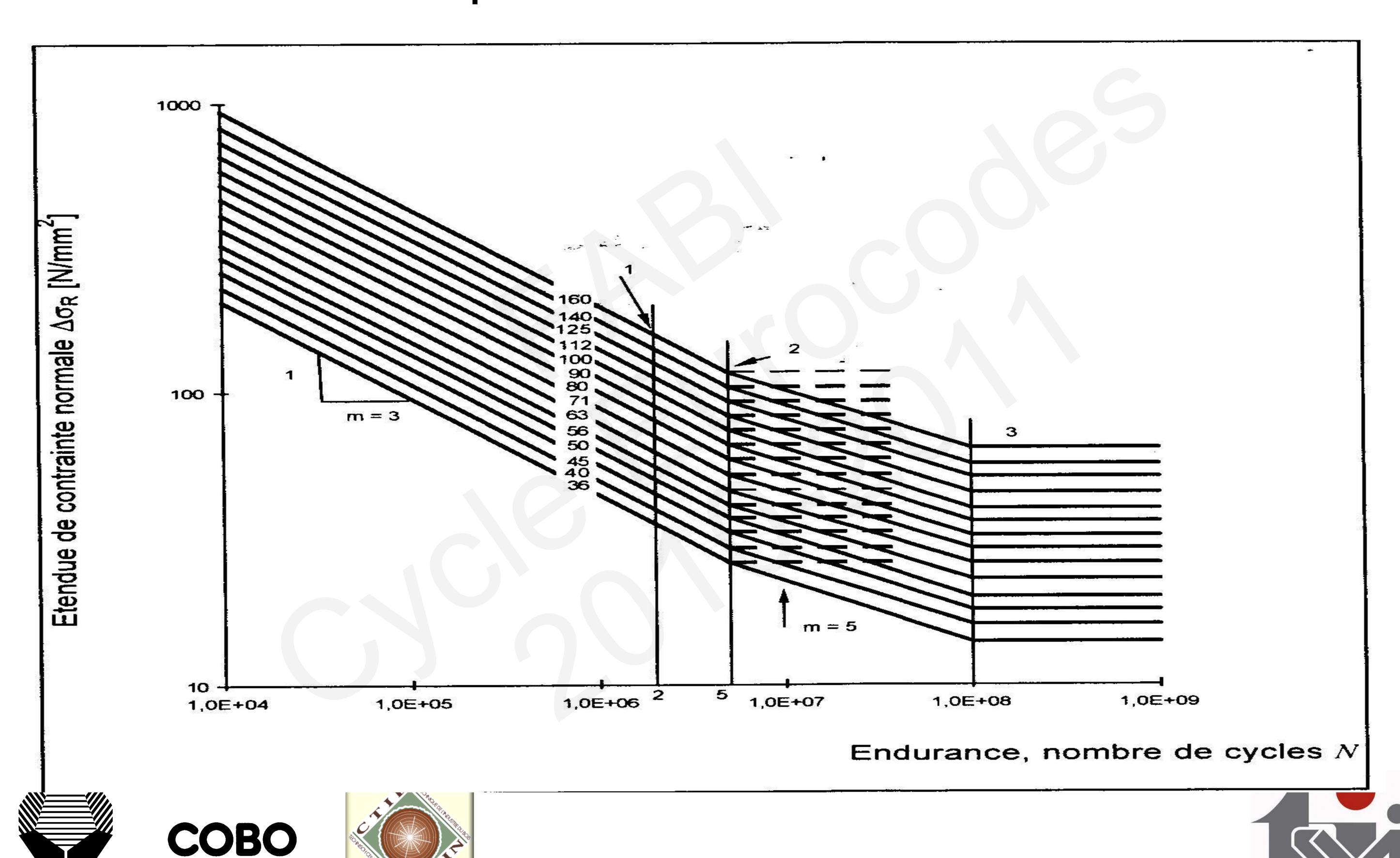








Exemple de courbes de Wölher



WTCB

Exemple de catégories de détails

Catégorie de détail	Détail constructif	Description	Exigences
50	effet de dimension pour $\Phi > 30 \text{ mm}$: $k_s = (30/\Phi)^{0.25}$	14) Boulons et tiges en traction avec filets roulés ou usinés. Pour des diamètres importants (tiges d'ancrage), l'effet de dimension doit être pris en compte avec ks.	
100 m = 5		Boulons sollicités en simple ou double cisaillement. Le plan de cisaillement ne passe pas par le filetage. 15) - Boulons calibrés. - Boulons normaux sans inversion d'effort (boulons de nuance 5.6, 8.8 ou 10.9).	Δτ calculé par rapport à la section

Tableau 8.2 — Profils reconstitués soudés

Catégorie de détail	Détail constructif	Description	Exigences
125			Détails 1) et 2): Aucun arrêt/reprise n'est admissauf si la réparation est exécuté par un spécialiste et l'exécution correcte de la réparation contrôlée par inspection.
112		 3) Soudure automatique, d'angle ou pleine pénétration, exécutée des deux côtés mais avec arrêt/reprise. 4) Soudure automatique, exécutée d'un seul côté, sur une latte de soudage continue, sans arrêt/reprise. 	4) Si ce détail comporte de arrêts/reprises, la catégorie 10 doit être utilisée.

Exemple de catégories de détails – poutres de roulement

Tableau 8.10 — Liaison âme-semelle supérieure dans les poutres de roulement

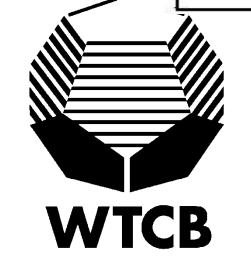
Catégorie de détail	Détail constructif	Description	Exigences
160		1) Sections laminées en I ou H.	 Etendue de contrainte verticale de compression Δσ_{verf} dans l'âme due aux charges roulantes.
② 71		2) Soudure à pleine pénétration.	 Etendue de contrainte verticale de compression Δσ_{vert} dans l'âme due aux charges roulantes.
③ 36*		3) Soudure à pénétration partielle, ou soudure à pleine pénétration effective conformément à la partie 1.8.	 Etendue de contrainte verticale de compression Δσ_{vert} dans l'âme due aux charges roulantes.
4) 36*		4) Soudure par cordons d'angle.	4) Etendue de contrainte verticale de compression Δσ _{vert} dans l'âme due aux charges roulantes.
5) 71		5) Semelle en T avec soudure à pleine pénétration.	5) Etendue de contrainte verticale de compression $\Delta \sigma_{vert}$ dans l'âme due aux charges roulantes.
6		6) Semelle en T avec soudure à pénétration partielle, ou soudure à pleine pénétration effective conformément à l'EN 1993-1-8.	verticale de compression $\Delta\sigma_{vert}$
⑦ 36*		7) Semelle en T avec soudure par cordons d'angle.	 Etendue de contrainte verticale de compression Δσ_{vert} dans l'âme due aux charges roulantes.





Exemple de catégories de détails – poutres de roulement

Detail category	Constructional detail	Amendments
125		Verification of normal stresses in the runway beam.
80		Verification of normal stresses in the runway beam.
80		Verification of shear stresses in the web.
160		Verification of vertical stresses in the web due to wheel loads. (Eurocode 3 - Part 6)







Exemple de calcul

A l'abscisse x = 2,875 m.

Vérification de la section (poids propres + charges verticales des galets :

- contraintes normales dans la semelle supérieure;
- contraintes normales dans la semelle inférieure.

Vérification de l'âme

- cisaillement dû aux
 - . aux poids propres;
 - . charges verticales des galets:
 - . charges locales sous galets.
- contraintes normales dues :
 - . aux charges verticales des galets;
 - . à la flexion.
- interaction.







