

Appui statique en élastomère destiné à l'isolation d'éléments de construction

Dimensionnement avec valeurs nominales

Le dimensionnement des appuis est effectué selon l'agrément technique général jusqu'à une contrainte de compression $\sigma_{R,d} = 28 \text{ N/mm}^2$. Les perçages, les découpes et les distances latérales requises sont à prendre en compte conformément à la norme DIN EN 1992.

TYPE DE SOLLICITATION Valeur assignée de la capacité portante déformation en (contrainte de mise en compression des appuis compression max.) cisaillement max. angle de torsion max. **FORMULE** $\sigma_{\text{R,d}} = 28\,\text{N/m}\,\text{m}^2$ t = 10 mm : $u_{\text{max}} = 0.4 \text{ x t}$ voir page 4 t = 10 mm : α_{max} = 200 % o x t/a $_{1}$ $t > 10 \text{ mm} : u_{max} = 0.5 \text{ x t}$ t>10~mm : $\alpha_{max}=350\,\%\!o$ x t/a $_1$ Force horizontale $H = c_{s(t)} \times u \times A_E /$ ≤ 43 ‰ 10 000 mm² Afin d'éviter un glissement de l'appui, À prendre en compte après l'agrément : une contrainte de compression 10 ‰ résultant de l'inclinaison minimale de 2 N/mm² est requise. oblique 625 ‰ x mm/a résultant Valeurs $c_{s(t)}$ et conditions marginales, d'une irrégularité voir page 4 voir aussi cahier 600, DAfStb

LÉGENDE DES SYMBOLES DES FORMULES

F _d Force verticale H Force horizontale A _E Surface de l'appui a ₁ Côté le plus court de l'appui b ₁ Côté le plus long de l'appui O _{R,d} Valeur assignée de la capacité portante	α C _{s(t)} u Y t Δt	Torsion de l'appui Rigidité au cisaillement Déformation en cisaillement de l'appui Angle de poussée Épaisseur de l'appui mise en compression des appuis Diamètre de l'appui
---	---	---



Appui statique en élastomère destiné à l'isolation d'éléments de construction

Épaisseurs : 10, 20, 30 et 40mm

Les tableaux suivants indiquent la valeur assignée de la capacité portante et l'angle de torsion admissible en fonction des dimensions de l'appui. Les valeurs intermédiaires peuvent être interpolées.

APPUI RECTANGULAIRE								
	Épaisseur de l'appui							
	t = 10 mm		t = 20 mm		t = 30 mm		t = 40 mm	
LARGEUR DE L'APPUI	Déformation en cisaillement							
a [mm]	u = 4 mm		u = 10 mm		u = 15 mm		u = 20 mm	
	$\sigma_{\text{R,d}}$	α_{max}	$\sigma_{\text{R,d}}$	α_{max}	$\sigma_{\text{R,d}}$	α_{max}	$\sigma_{\text{R,d}}$	α_{max}
	[N/mm ²]	[‰]	[N/mm ²]	[%0]	[N/mm ²]	[%0]	[N/mm ²]	[‰]
90	28,0	22,2	28,0	43,0	28,0	43,0	28,0	43,0
100	28,0	20,0	28,0	43,0	28,0	43,0	28,0	43,0
110	28,0	18,2	28,0	43,0	28,0	43,0	28,0	43,0
120	28,0	16,7	28,0	43,0	28,0	43,0	28,0	43,0
130	28,0	15,4	28,0	43,0	28,0	43,0	28,0	43,0
140	28,0	14,3	28,0	43,0	28,0	43,0	28,0	43,0
150	28,0	13,3	28,0	43,0	28,0	43,0	28,0	43,0
200	28,0	10,0	28,0	35,0	28,0	43,0	28,0	43,0
250	28,0	8,0	28,0	28,0	28,0	42,0	28,0	43,0
300	28,0	6,7	28,0	23,3	28,0	35,0	28,0	43,0
350	28,0	5,7	28,0	20,0	28,0	30,0	28,0	40,0
400	28,0	5,0	28,0	17,5	28,0	26,3	28,0	35,0
450	28,0	4,4	28,0	15,6	28,0	23,3	28,0	31,1
500	28,0	4,0	28,0	14,0	28,0	21,0	28,0	28,0
550	28,0	3,6	28,0	12,7	28,0	19,1	28,0	25,5
600	28,0	3,3	28,0	11,7	28,0	17,5	28,0	23,3

Nombre de perçages ≤ 4

Pourcentage de perçages dans la surface de l'appui ≤ 10 %

Dimensions minimales de l'appui a \geq 90 mm, b \geq 90 mm sans perçage, a \geq 120 mm, b \geq 120 mm avec perçage

Diamètre du perçage ≤ 60 mm

Distance latérale ≥ 20 mm



Appui statique en élastomère destiné à l'isolation d'éléments de construction

Épaisseurs : 10, 20, 30 et 40mm

Le tableau suivant indique la valeur assignée de la capacité portante et l'angle de torsion admissible en fonction des dimensions de l'appui. Les valeurs intermédiaires peuvent être interpolées.

APPUI CIRCULAIRE								
	Épaisseur de l'appui							
21112	t = 10 mm		t = 20 mm		t = 30 mm		t = 40 mm	
DIAMÈTRE D	Déformati	éformation en cisaillement						
[mm]	u = 4	mm	m u = 10 mm		u = 15 mm		u = 20 mm	
	$\sigma_{\text{R,d}}$	α_{max}	$\sigma_{\text{R,d}}$	α_{max}	$\sigma_{\text{R,d}}$	α_{max}	$\sigma_{\text{R,d}}$	α_{max}
	[N/mm ²]	[‰]	[N/mm ²]	[%0]	[N/mm ²]	[‰]	[N/mm ²]	[%0]
90	28,0	22,2	28,0	43,0	28,0	43,0	28,0	43,0
100	28,0	20,0	28,0	43,0	28,0	43,0	28,0	43,0
110	28,0	18,2	28,0	43,0	28,0	43,0	28,0	43,0
120	28,0	16,7	28,0	43,0	28,0	43,0	28,0	43,0
130	28,0	15,4	28,0	43,0	28,0	43,0	28,0	43,0
140	28,0	14,3	28,0	43,0	28,0	43,0	28,0	43,0
150	28,0	13,3	28,0	43,0	28,0	43,0	28,0	43,0
200	28,0	10,0	28,0	35,0	28,0	43,0	28,0	43,0
250	28,0	8,0	28,0	28,0	28,0	42,0	28,0	43,0
300	28,0	6,7	28,0	23,3	28,0	35,0	28,0	43,0
350	28,0	5,7	28,0	20,0	28,0	30,0	28,0	40,0
400	28,0	5,0	28,0	17,5	28,0	26,3	28,0	35,0
450	28,0	4,4	28,0	15,6	28,0	23,3	28,0	31,1
500	28,0	4,0	28,0	14,0	28,0	21,0	28,0	28,0
550	28,0	3,6	28,0	12,7	28,0	19,1	28,0	25,5
600	28,0	3,6	28,0	11,7	28,0	17,5	28,0	23,3

Nombre de perçages ≤ 4

Pourcentage de perçages dans la surface de l'appui ≤ 10 %

Dimensions minimales de l'appui D \geq 90 mm sans perçage, D \geq 120 mm avec perçage

Diamètre du perçage ≤ 60 mm

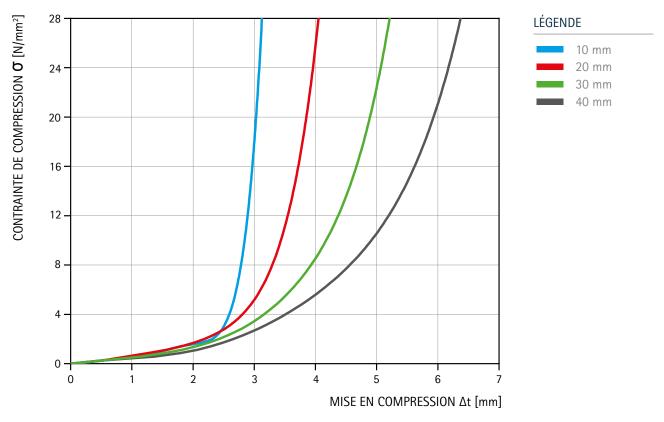
Distance latérale ≥ 20 mm



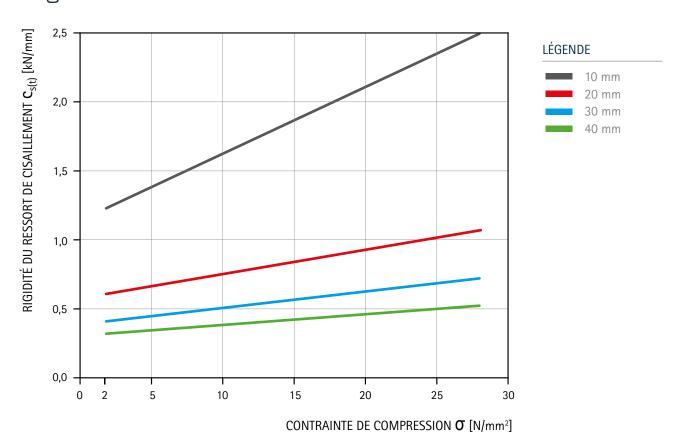
Appui statique en élastomère destiné à l'isolation d'éléments de construction

Courbes caractéristiques d'élasticité

Le diagramme suivant montre le comportement à la déformation en compression pour différentes épaisseurs en cas d'utilisation entre des surfaces de béton très lisses et très dures.



Rigidité au cisaillement







Appui statique en élastomère destiné à l'isolation d'éléments de construction

Exemple de dimensionnement

Situation initiale : $F_{E,d} = 1232 \text{ kN*}$, correspondant à $F_{E,k} = \text{env. } F_{E,d}/1, 4 = 880 \text{ kN*}$, torsion de l'appui $\alpha = 19 \text{ } \%$ 0, déformation horizontale $\mu = 8 \text{ } \text{mm}$

Dimensions choisies : $a_1 = 150 \text{ mm}, b_1 = 300 \text{ mm}, t = 20 \text{ mm}$

Capacité portante : $\sigma_{Rd} = 28,0 \text{ N/mm}^2$

 $F_{R,d} = \sigma_{R,d} \times A_E = 28\text{,0 N/m} m^2 \times 150 \text{ mm} \times 300 \text{ mm} = 1260 \text{ kN}$

 $F_{R,d} \ge F_{E,d}$ \longrightarrow La capacité portante de l'appui est suffisante

Torsion de l'appui résultant de la déformation

de l'élément de construction : $\alpha = 19 \%$

Torsion supplémentaire résultant de

l'inclinaison oblique : 10 %

Torsion supplémentaire résultant

d'une irrégularité : 625 (mm*%0) / a = 625 / 150 %0 = 4,2 %0

Torsion totale à absorber : $\alpha = 19\%0 + 10\%0 + 4.2\%0 = 33.2\%0$

 α max. = 350 % x t/a = 350 % x 20 mm/150 mm =

 $46,7\%00 > 43\%00 \longrightarrow \alpha \text{ max.} = 43\%00$

 α max. $\geq \alpha \rightarrow L'$ angle de torsion de l'appui est suffisant

Déformation horizontale des éléments

de construction : u = 8,0 mm

u max. = 0.5 x t = 10.0 mm

u max. ≥ u → La déformabilité en cisaillement de l'appui est suffisante

Le contenu de cette publication est l'aboutissement d'un important travail de recherche et d'expériences acquises en matière d'application. Toutes les informations et remarques sont fournies sur la base de nos connaissances actuelles ; elles ne constituent aucune promesse de qualité et ne libèrent pas l'utilisateur de procéder lui-même à un contrôle en ce qui concerne les droits de propriété de tiers. Nous déclinons toute responsabilité pour les dommages, indépendamment de leur nature et du motif juridique, résultant des conseils donnés dans cette publication. Sous réserve de modifications techniques dans le cadre du perfectionnement du produit.

© Copyright – Calenberg Ingenieure GmbH – 2025

^{*} Remarque à propos du coefficient de sécurité partiel : Le coefficient de sécurité partiel d'une charge appliquée dépend de sa nature. Avec les charges permanentes, il s'élève par ex. à 1,35 et, avec les charges variables, à 1,5. Comme les appuis de construction dans le bâtiment doivent uniquement être employés au-dessous de charges principalement permanentes, il est possible d'appliquer un facteur approximatif de 1,4 pour le rapport entre la charge caractéristique totale et la charge assignée nominale totale.