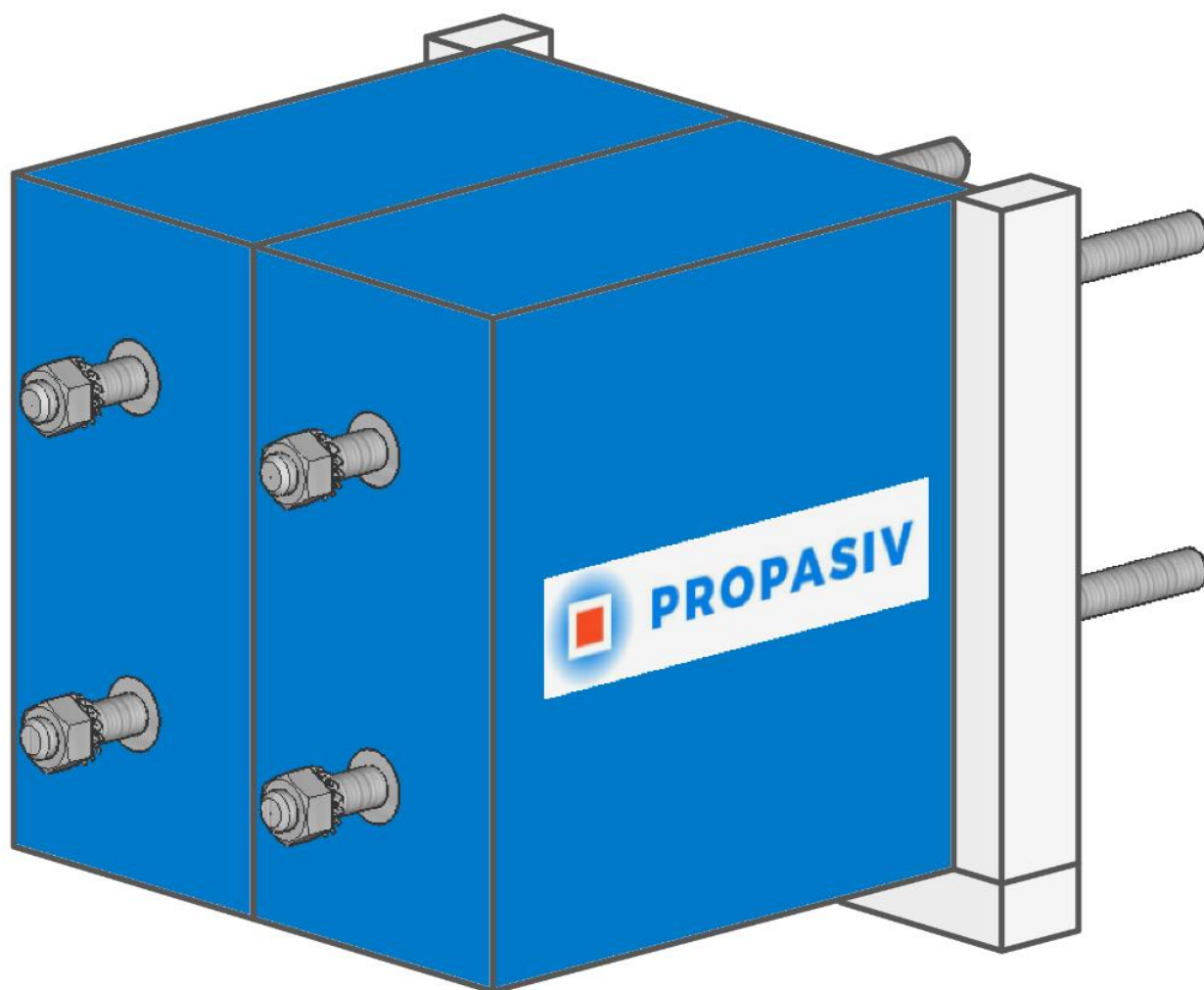


PROPASIV® Block A

Nosný a izolační materiál.

Slouží ke kotvení prvků do zateplené fasády.



Použití

Montážní blok je určen pro kotvení prvků do kontaktních zateplovacích systémů. Vhodný je například pro kotvení pergol, slunolamů, vchodových stříšek a dalších těžších předmětů. Montážní blok vytváří dostatečně pevný a únosný podklad pro kotvení prvků v kontaktních zateplovacích systémech. Zároveň nenarušuje plynulost tepelné izolace, a tak kotva nevytváří tepelný most.

Umožňuje dodatečné a opakované nasazení venkovní konstrukce bez zásahu do fasády budovy.

Zkracuje dobu montáže na staveništi a umožňuje vysoký stupeň prefabrikace ocelových, resp. dřevěných konstrukcí.

Používá se pro vetknutí a kloubové uložení pro přenos momentu, smykové a normálové síly.

Únosnost je závislá na pevnosti podkladní nosné konstrukce, pro maximální využití únosnosti bloku je nutné kotvení závitových tyčí do betonu.

PROPASIV® Block A lze případně kotvit do dřevěné nebo ocelové konstrukce s použitím závitů na zadní straně prvku.

Popis materiálu

Montážní blok je vyroben z materiálu Compacfoam CF200. Compacfoam je termoplastická pěna na bázi polymeru styrenu. Vyniká především velmi nízkou tepelnou vodivostí a vysokou pevností v tlaku. Materiál se také vyznačuje velmi dobrou opracovatelností. Závitové tyče (ZT) jsou vyrobeny z nerezové oceli třídy A2 pro dlouhodobou životnost výrobku a nižší tepelnou vodivost oproti ocelovým závitovým tyčím. Prvek PROPASIV® Block A nemá žádnou požární odolnost.

Montážní zásady a práce s blokem

Montážní blok se osazuje do zateplovacího systému. Ke zdivu se kotví pomocí nerezových závitových tyčí M12 na chemickou kotvu. Následně se povrch upravuje shodně jako zateplovací systém. Kotvení konstrukce k montážnímu bloku je pomocí závitových tyčí (např. nasunutím, podpěrným úhelníkem atd.). Minimální rozměr roznášecího plechu (styčné plochy mezi konstrukcí a montážním blokem) je **160 x 160 mm**.

Podrobný postup viz montážní návod.

Použití je třeba nechat posoudit odpovědným projektantem či statikem.

Vzhledem k tomu, že se nejedná o přímé upevnění, ale montážní blok je pomocí chemických kotev upevněn do stavebního podkladu je třeba posuzovat jak upevnění na stěnu (únosnost závitové tyče v podkladu, minimální okrajové vzdálenosti atd.), tak únosnost montážního bloku.

Při práci s materiálem Compacfoam je třeba se vyhnout teplotám vyšších jak 75 °C. Současně je nutné se vyhnout všem materiálům obsahující rozpouštědla. V opačném případě hrozí nevratné poškození bloku. Materiál Compacfoam není určený pro dlouhodobou expozici na UV záření.

V případě použití uhlíkové oceli u venkovní konstrukce bez ochrany koroze žárovým zinkováním je nutné použít nekovové izolační podložky a pouzdra, aby se uhlíková ocel elektricky izolovala od prvků z korozivzdorné oceli.

Opakovaně namáhaný šroubový spoj je nutné zajistit například podložkou zajišťující šroubový spoj tahem, nikoli třením.

Doporučená chemická malta:

- **Do betonové konstrukce** – Fischer FIS VT, Fischer FIS VL, Fischer Superbond FSB, HILTI HIT-HY 200-A
- **Do zdiva** – Fischer FIS VT, Fischer FIS VL, Fischer Superbond FSB, HILTI HIT-HY 70
- **Pórobeton** – pouze s vyvrtáním kónusového otvoru
- **Použití sítky** – viz návod kotvení výrobce chemické malty

Technické parametry

Parametr		Norma
Šířka [mm]	200	-
Výška [mm]	200	-
Hloubka [mm]	Dle požadavku Max. 300 mm	-
Součinitel tepelné vodivosti λ [W/(m·K)]	0,0459	ČSN EN 12667
Faktor difuzního odporu μ [-]	25	ČSN EN 12086 - 1
Únosnost ve svislém směru [kg]	290	-
Napětí v tlaku při 10 % stlačení [N/mm ²]	3,5	ČSN EN 826
Napětí v tlaku při 2 % stlačení [N/mm ²]	1,48	ČSN EN 826
Třída reakce na oheň [-]	E	ČSN EN 13501 - 1
Maximální přípustná teplota pro použití [°C]	75	-

Materiál Compacfoam je certifikován dle EN 13163-2008 a je označen značkou shody 

PROPASIV® Block A je navržen podle současně platných norem a předpisů a vyhoví požadavkům na mechanickou odolnost a stabilitu a neohrožují životy osob nebo zvířat.

Forma dodání

Montážní blok se dodává společně s vrtací šablonou, cementovou zálivkou, EPS pásky pro vytvoření těsnícího lemu, nerezovou podložkou M12, vějířovou podložkou M12, matkou M12, technickým listem a montážním.

Autorizace

Dle zákona o technických požadavcích na výrobky č. 22/1997 Sb. spadají výrobky pro stavby PROPASIV® Block A a PROPASIV® Block D na výrobky nestanovené, které se nemusí prokazovat certifikací, ale musí splňovat pouze bezpečnost podle zákona o obecné bezpečnosti výrobků č. 102/2001 Sb. prohlášením výrobce, že splňuje bezpečnost.

Prvky PROPASIV® Block A jsou autorizované inženýrem s autorizací statika a dynamika staveb ČKAIT 0601770.

Výrobky PROPASIV® Block A jsou navrženy podle současně platných norem a předpisů a vyhoví požadavkům na mechanickou odolnost a stabilitu a neohrožují životy osob nebo zvířat.

PROPASIV s.r.o.**Hybešova 308/61****602 00 Brno**

V Praze dne 1. srpna 2016

Věc: Autorizace únosnosti, sil na kotvení a přetvoření výrobků PROPASIV® Block A a PROPASIV® Block D

Dle zákona o technických požadavcích na výrobky č. 22/1997 Sb. spadají výrobky pro stavby PROPASIV® Block A a PROPASIV® Block D na výrobky nestanovené, které se nemusí prokazovat certifikací, ale musí splňovat pouze bezpečnost podle zákona o obecné bezpečnosti výrobků č. 102/2001 Sb. prohlášením výrobce, že splňuje bezpečnost.

Výrobky PROPASIV® Block A a PROPASIV® Block D provedené dle přiložené výkresové dokumentace mají únosnost a přetvoření dle přiložených tabulek únosností a přetvoření.

Výrobky PROPASIV® Block A a PROPASIV® Block D jsou navrženy podle současně platných norem a předpisů a vyhoví požadavkům na mechanickou odolnost a stabilitu a neohrožují životy osob nebo zvířat.

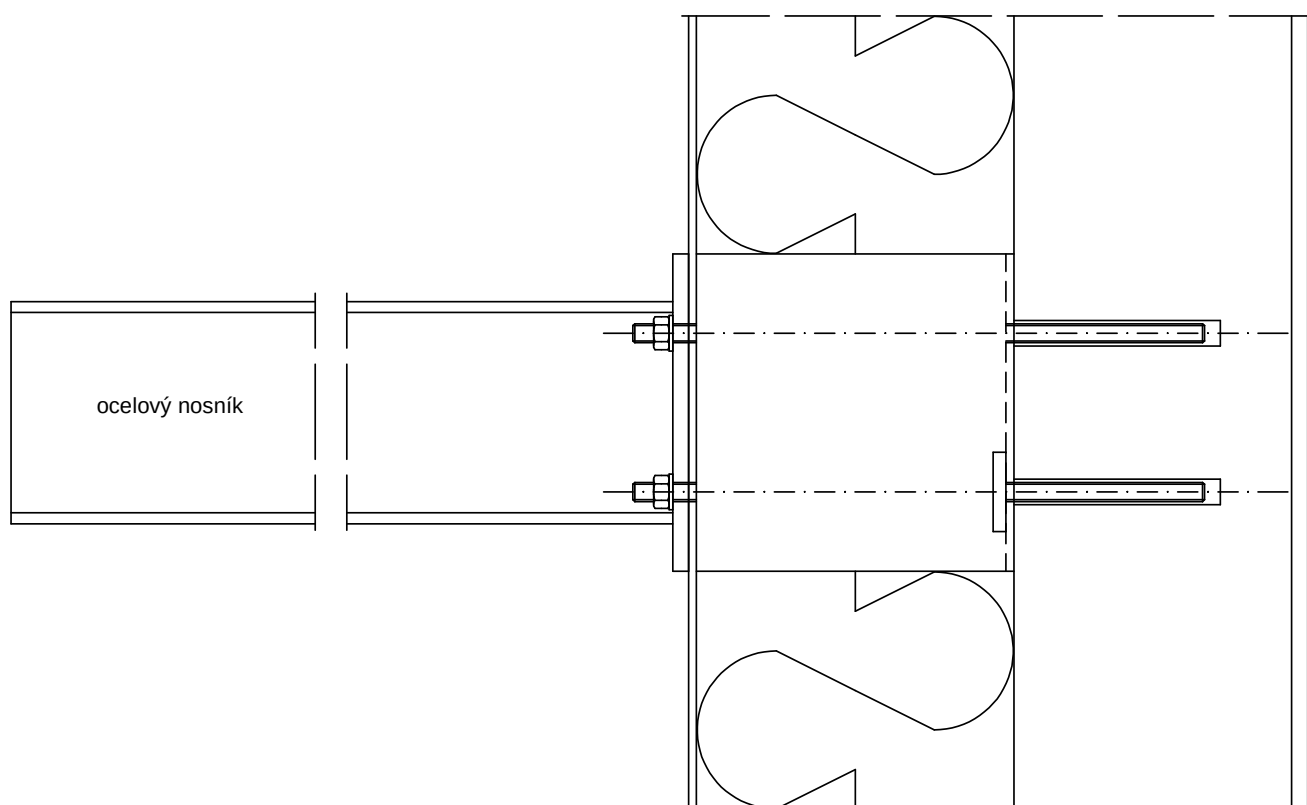
Ing. Martin Stránský, Ph.D.

Přílohy:

- Výkres výrobku PROPASIV® Block A
- Tabulka únosností, sil na kotvení a přetvoření výrobku PROPASIV® Block A
- Výkres výrobku PROPASIV® Block D
- Tabulka únosností, sil na kotvení a přetvoření výrobku PROPASIV® Block D

statická projektová kancelář	adresa:	Pernerova 36/2, 186 00 Praha 8 - Karlín	
	telefon:	(+420) 776 762 896	
MARTIN STRÁNSKÝ	e-mail:	kancelar@martinstransky.com	
	web:	www.martinstransky.com	

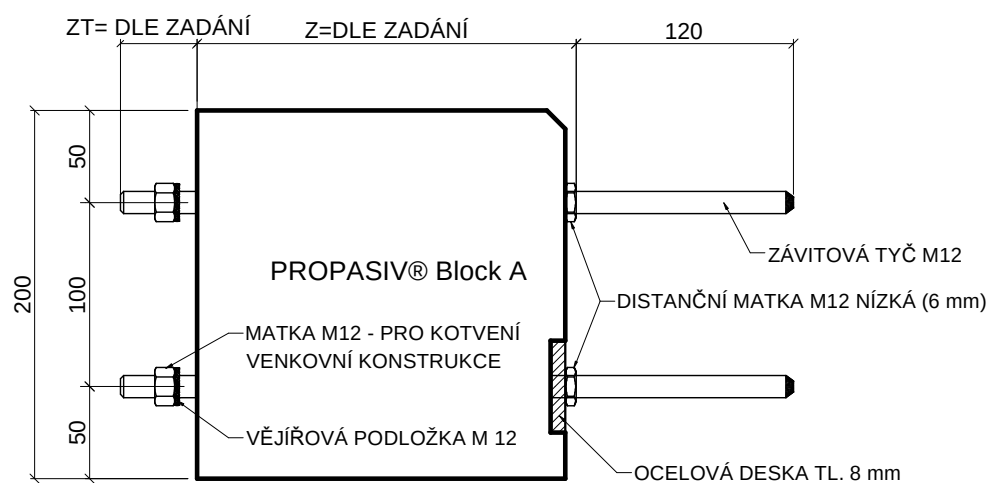
Základní uspořádání a typy přípojí



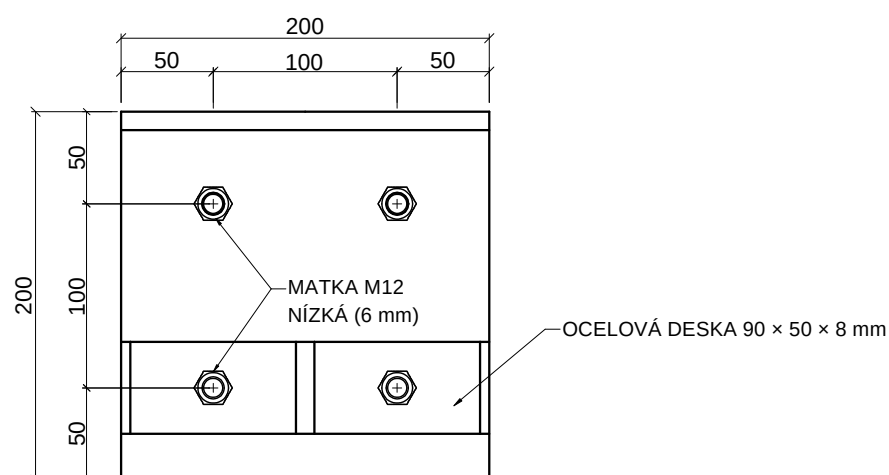
Vykonzolovaná ocelová konstrukce

Pohledy/rozměry

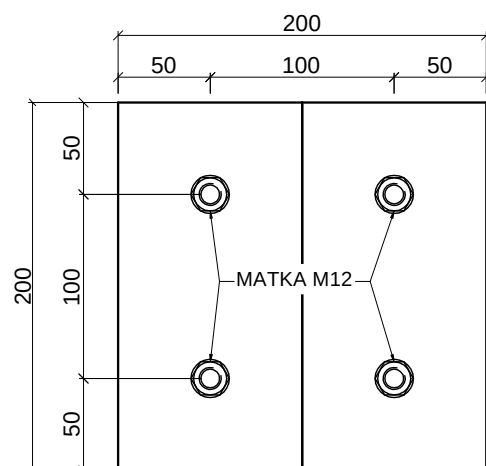
BOČNÍ POHLED



ZADNÍ POHLED

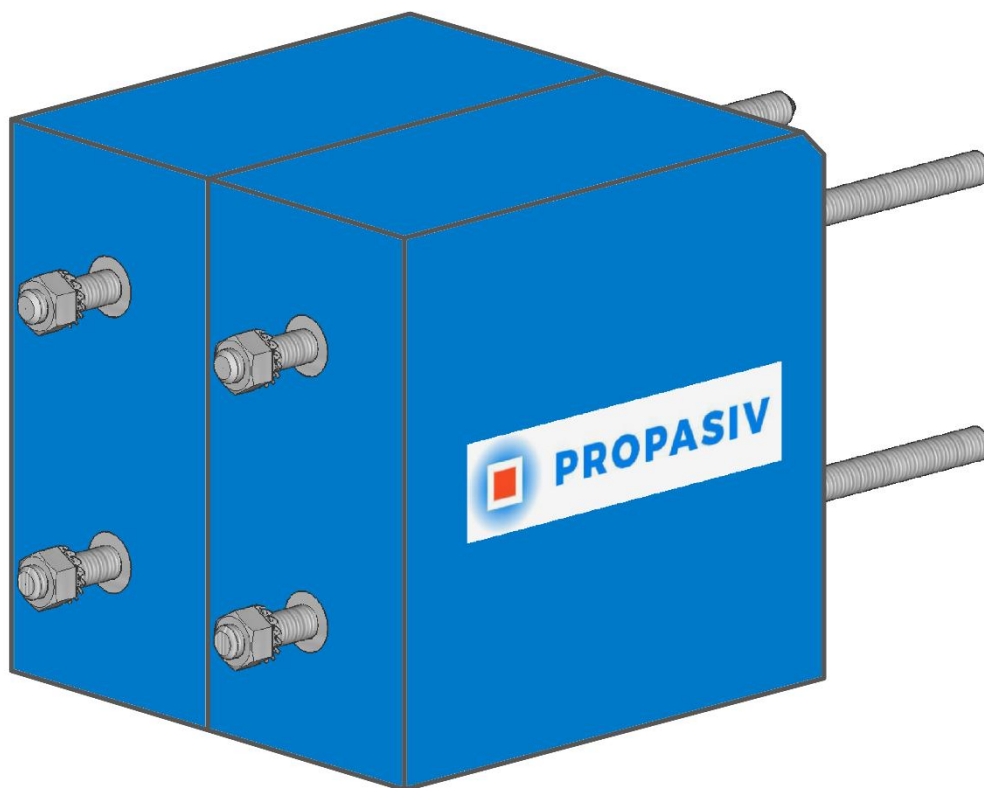


ČELNÍ POHLED

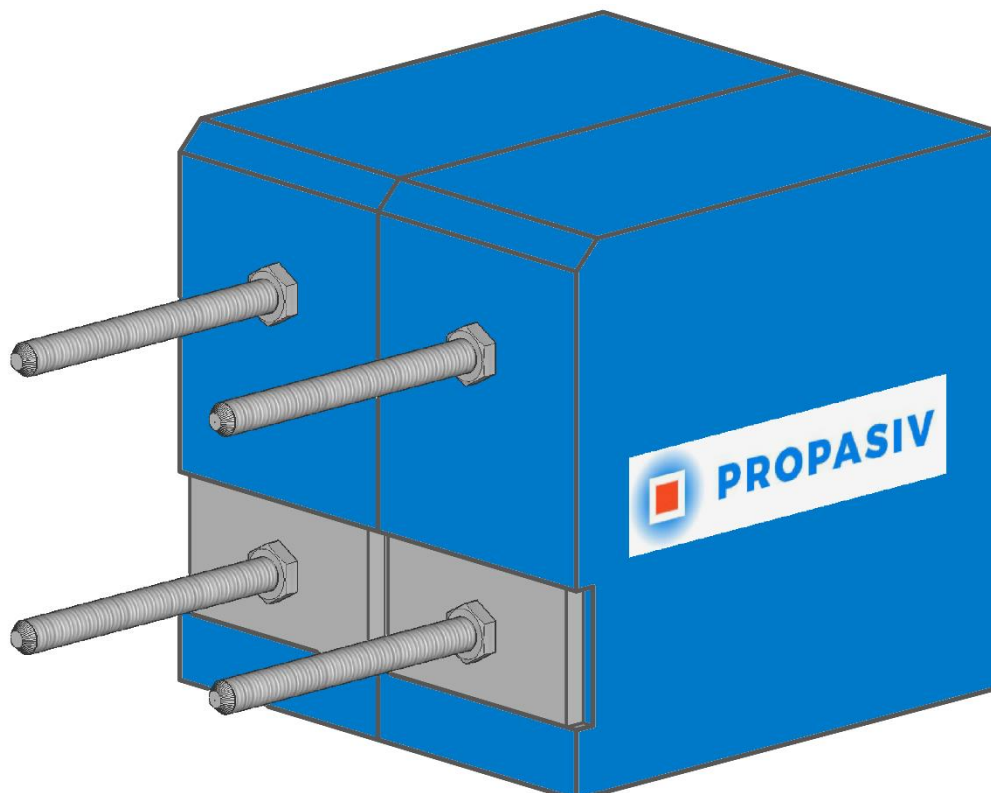


Vizualizace

Čelní pohled

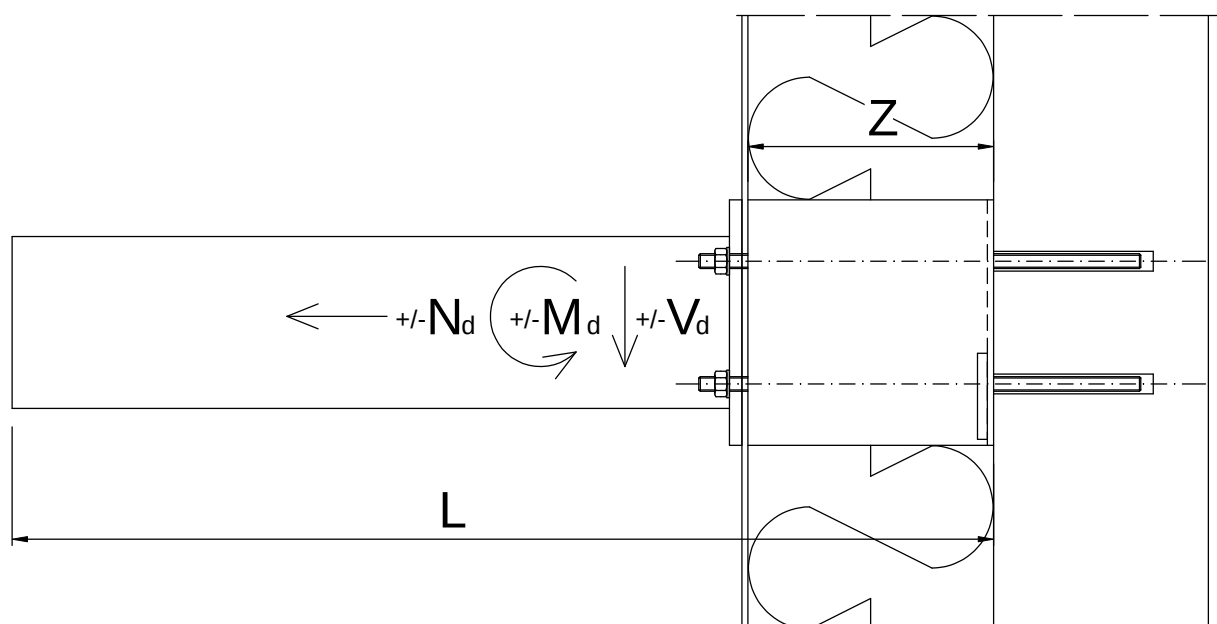


Zadní pohled

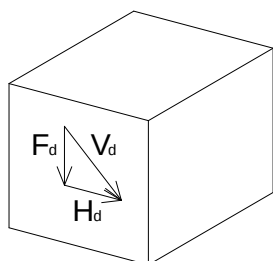


Tabulka pro dimenzování

Návrhové vnitřní síly se vztahují na čelní stranu prvku



Návrhová smyková síla při svislé i vodorovné síle rovnoběžně se stěnou.



$$V_d = (F_d^2 + H_d^2)^{1/2} \text{ [kN]}$$

Šířka prvku Z [mm]	Návrhová únosnost V_{Rd} [kN]	Návrhová únosnost M_{Rd} [kNm]	Návrhová únosnost $\pm N_{Rd}$ [kN]
100	1,80	3,20	22,00
120	2,20	3,20	22,00
140	2,60	3,20	22,00
160	2,90	3,20	22,00
180	2,90	3,20	22,00
200	2,90	3,20	22,00
220	2,90	3,20	22,00
240	2,90	3,20	22,00
260	2,90	3,20	22,00
280	2,90	3,20	22,00
300	2,90	3,20	22,00

Návrh kotvení

Návrhový moment pro návrh kotvení:

$$M_{Sd} = M_D + V_d \cdot Z \text{ [kNm]} \quad V_d = \text{[kN]} \quad Z = \text{[m]} \quad M_D > 0$$

Při zatížení záporným momentem se dosazuje $M_D = 0$

Návrhová smyková síla pro návrh kotvení

$$V_{Sd} = V_d \text{ [kN]}$$

Návrhová tahová síla pro návrh kotvení

$$N_{Sd} = N_d - \frac{2 \cdot M_d}{0,100} \text{ [kN]} \quad N_d > 0 \text{ [kN]} \quad M_D < 0$$

Při zatížení tlakovou normálovou silou se dosazuje $N_d = 0$.

Při zatížení kladným momentem se dosazuje $M_D = 0$

Pro výpočet kotvení se uvažuje čelní deska rozměru bloku, tj. 200 x 200 mm.

Návrh kotvení do železobetonové konstrukce podle ETAG 001, Annex C, Guideline for European Technical Approval of metal anchors for use in concrete, Annex C: Design methods for anchorage, EOTA Bruxelles.

Návrh kotvení do zděné konstrukce podle ETAG 029, Annex C, Guideline for European Technical Approval of metal injection anchors for use in masonry, Annex C: Design methods for anchorage, EOTA Bruxelles.

Pro návrh kotvení doporučujeme použít pouze statické softwary od výrobce kotevní techniky.

Software PROFIS Anchor, www.hilti.cz

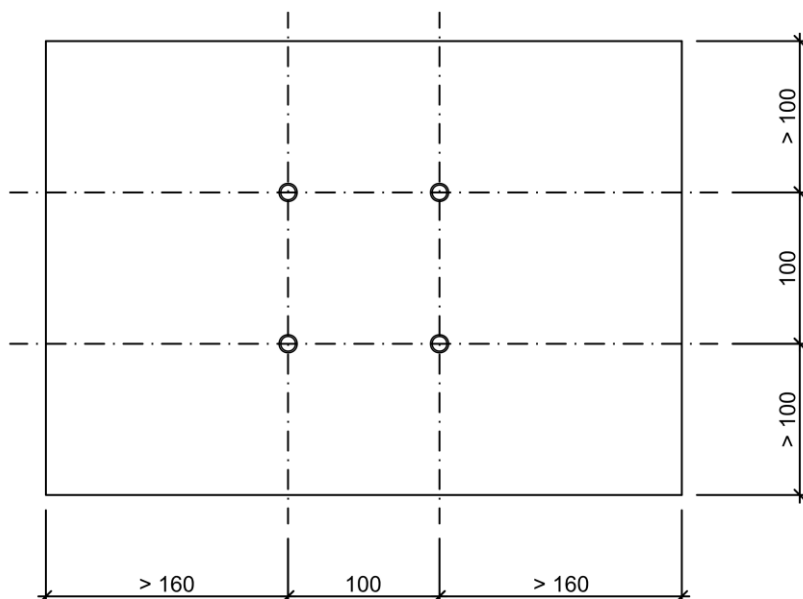
Program C-FIX, www.fischer-cz.cz

Zjednodušený návrh kotvení

Při splnění min. okrajových podmínek v betonové konstrukci je při zatížení pouze kladným momentem bez normálové tahové síly rozhodující únosnost prvku. Kotvení má větší únosnost než prvek.

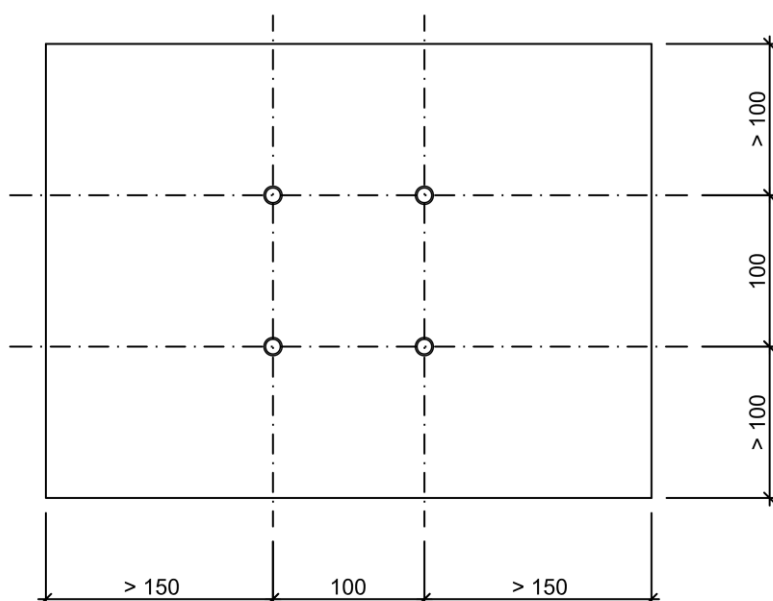
Hilty HIT-HY 200-A

min. tloušťka betonu 200mm třídy C20/25



Fischer FIS V

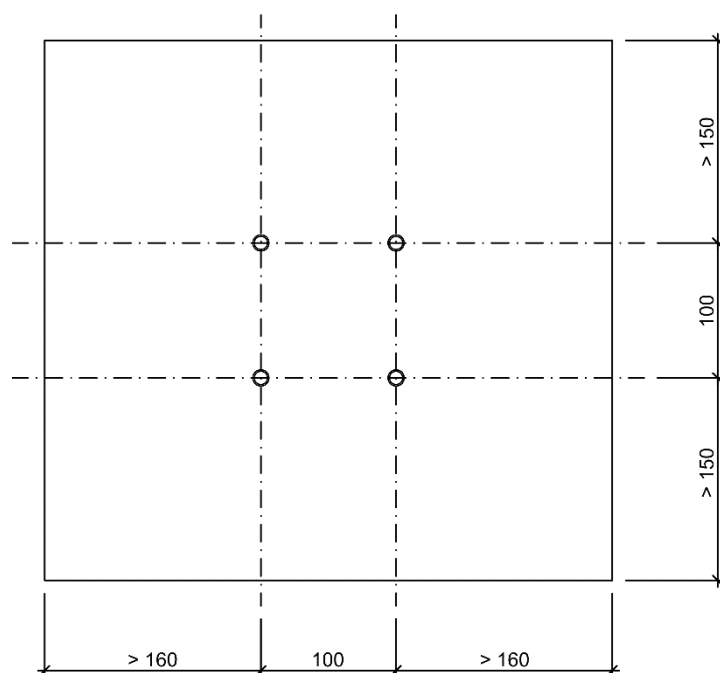
min. tloušťka betonu 200mm třídy C20/25



Při splnění min. okrajových podmínek v betonové konstrukci je při zatížení kombinací kladného momentu, smykové síly a normálové tahové síly rozhodující únosnost prvku. Kotvení má větší únosnost než prvek.

Hilty HIT-HY 200-A

min. tloušťka betonu 200mm třídy C20/25

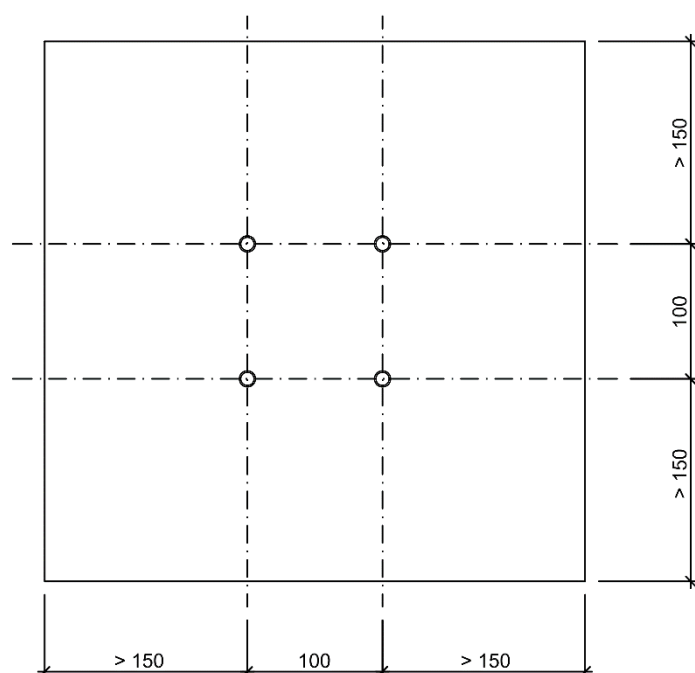


Pro kotvení ve zdivu doporučujeme provést betonovou kapsu.

Na základě sil v kotvení je nutné posoudit primární konstrukci, do které je prvek kotven!!!

Fischer FIS V

min. tloušťka betonu 200mm třídy C20/25



Přetvoření

Deformace konzoly (pootočení vlivem přetvoření prvku)

$$u_k = \frac{L}{100} \times \frac{V_d}{V_{Rd}} \text{ [mm]} \quad L = \text{[mm]}$$

Celkovou deformaci konzoly lze řešit nadvýšením venkovní konstrukce.

Doporučujeme na perlince použít bezcementové organické tmely, které nevykazují trhliny do 2 % protažení prvku, tj. při výšce prvku 200 mm 4 mm. Při použití bezcementových tmelů bude rozhodující únosnost, protože u prvku PROPASIV® Block A300 při mezním zatížení bude max. přetvoření 3 mm.

Cementové tmely vykazují trhliny již při 0,5 % protažení prvku, tj. při výšce prvku 200 mm 1 mm.

Další doporučení je překrýt prvek diagonálně druhou vrstvou perlinky.

Pokyny pro návrh

Rozměr připojovaného čelního prvku musí být min. rozměru jako prvek PROPASIV® Block A tj. 160x160mm!!!

Ocelový čelní prvek se musí navrhnout dle EC3 s uvažovanou závitovou tyčí z nerezové oceli třídy 1.4301.

Tloušťku ocelového čelního prvku doporučujeme 10 mm.

PROPASIV® Block A je určen jen pro použití při převážně statickém namáhání. PROPASIV® Block A není určen pro dynamické namáhání.

Maximální utahovací moment pro přípoj čelního prvku dle pokynu výrobce použité lepicí hmoty na základě podkladu.

Například lepicí hmota do betonové konstrukce:

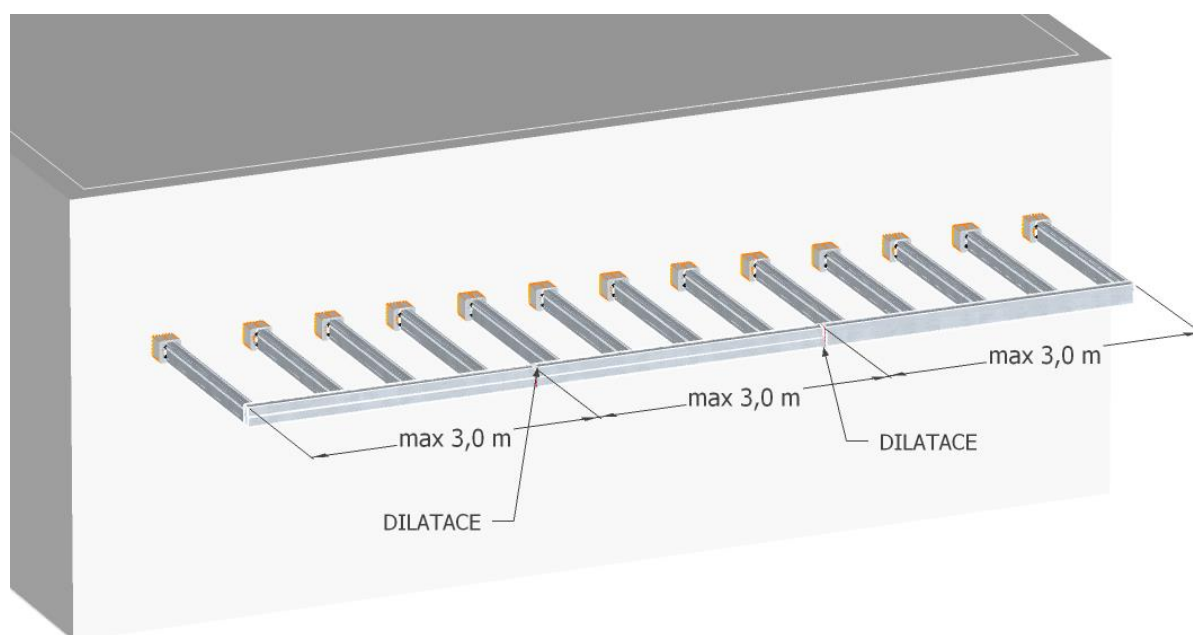
Hilti HIT-HY 200-A $T_{\max} = 40 \text{ Nm}$

Fischer FIS V $T_{\max} = 40 \text{ Nm}$

Dilatování/únavová odolnost

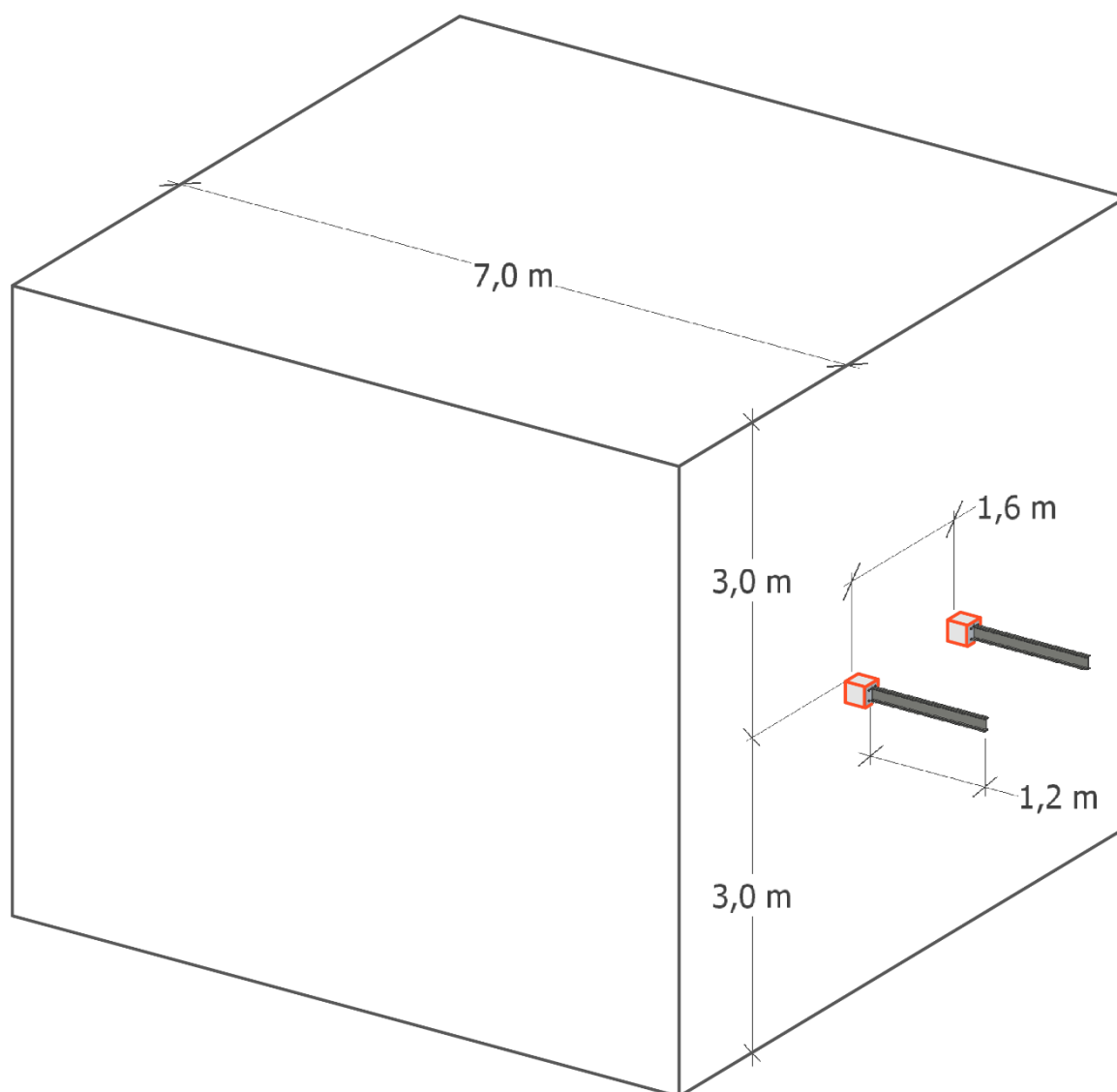
Teplotní změny vedou u ocelových profilů k délkovým změnám, čímž může dojít ke vzniku podružných napětí, které je prvek PROPASIV® Block A schopen eliminovat jen do určité míry. Proto je namáhání prvku PROPASIV® Block A vyvolané teplotními změnami vnější ocelové konstrukce zásadně nutno vyloučit.

Pokud je připojení prvkem PROPASIV® Block A přesto vystaveno účinkům teplotních deformací je nutno konstrukci rozdělit na dilatační celky délky max. 3,0m.



Příklad uspořádání dilatací ocelové konstrukce.

Příklad vykonzolované ocelové konstrukce



Vykonzolovaná ocelová konstrukce

Zatížení

Stálé zatížení – skladba střechy	Tloušťka (mm)	Objemová tíha	Charakteristické zatížení	γ_G	Návrhové zatížení
Sklo	0,012	23,00	0,28 kN/m ²	1,35	0,37 kN/m ²
Tíha konstrukce			0,15 kN/m ²	1,35	0,20 kN/m ²
g celkem stálé zatížení – šikmý průmět			0,43 kN/m²	1,35	0,58 kN/m²

Užitné zatížení – sníh

Tvarový součinitel pro střechy sousedící a přiléhající k vyšším stavbám

Šířka vyšší střechy $b_1 = 7,00$ m šířka přilehlé strany vyšší střechy $b_{1,s} = 7,00$ m
 Šířka nižší střechy $b_2 = 1,20$ m sklon vyšší střechy $\alpha = 0,00^\circ$
 Výška mezi nižší střechou a spodní hranou vyšší střechy $h = 3,00$ m

Tvarový součinitel zohledňující sesuv sněhu z horní střechy při $\alpha < 15^\circ$ $\mu_s = 0,00$

Tvarový součinitel zohledňující působení větru

$$\mu_{w,1} = (b_1 + b_2) / 2 \cdot h$$

$$\mu_{w,1} = (7,00 + 1,20) / 2 \cdot 3,00 = 1,37$$

$$\mu_{w,2} = \gamma \cdot h / s_k = 2,00 \cdot 3,00 / 0,70 = 8,57$$

$$\mu_{w,3} = 4,00$$

$$\mu_w = 1,37$$

$$\mu_2 = \mu_s + \mu_w = 0,00 + 1,37 = 1,37$$

Délka návěje

$$l_{s,1} = 2 \cdot h = 2 \cdot 3,00 = 6,00$$
 m

$$l_{s,min} = 5,00$$
 m $l_{s,max} = 15,00$ m

$$l_s = 6,00$$
 m

Součinitel expozice

Typ krajiny: otevřená $C_e = 0,80$

Tepelný součinitel $C_t = 1,00$

Charakteristická hodnota zatížení sněhem na zemi

oblast: 1 $s_k = 0,70$ kN/m²

$$s \text{ sníh } \mu_i \cdot C_e \cdot C_t \cdot s_k \cdot \gamma_Q$$

$$1,37 \cdot 0,80 \cdot 1,00 \cdot 0,70 = 0,77 \text{ kN/m}^2 \cdot 1,50 = 1,15 \text{ kN/m}^2$$

Montážní zatížení a vítr není pro zjednodušení příkladu uvažované. Pro běžný příklad nutné uvažovat všechny možné kombinace zatížení!

Zatížení Kombinace zatížení jako méně příznivá kombinace z následujících dvou výrazů

$$\gamma_G = 1,35$$

$$\gamma_Q = 1,50$$

$$\psi_{0,1} = 0,50$$

$$\xi_1 = 0,85$$

Kombinace 1 $\gamma_Q \cdot \psi_{0,1} = 1,50 \cdot 0,50 = 0,75$

			zatěžovací šířka		γ_G	
g₁ stálé zatížení	0,43	·	0,80	= 0,34 kN/m	· 1,35	= 0,46 kN

q₁ proměnné zatížení	0,77	·	0,80	= 0,61 kN	· 0,75	= 0,46 kN
--	------	---	------	-----------	--------	-----------

f₁ celkové zatížení			0,95 kN/m	· 0,96	= 0,92 kN/m
---------------------------------------	--	--	------------------	---------------	--------------------

Kombinace 2 $\xi_1 \cdot \gamma_G = 0,85 \cdot 1,35 = 1,15$

			zatěžovací šířka		$\xi_1 \cdot \gamma_G$	
g₂ stálé zatížení	0,43	·	0,80	= 0,34 kN/m	· 1,15	= 0,39 kN/m

q₂ proměnné zatížení	0,77	·	0,80	= 0,61 kN/m	· 1,50	= 0,92 kN/m
--	------	---	------	-------------	--------	-------------

f₂ celkové zatížení			0,95 kN/m	· 1,37	= 1,31 kN
---------------------------------------	--	--	------------------	---------------	------------------

Rozhodující kombinace: **Kombinace 2**

Schéma konstrukce

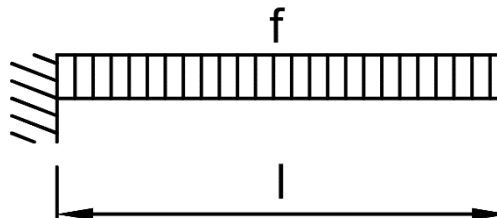
Rozpětí konstrukce $l = 1,20 \text{ m}$

Vnitřní síly a reakce

$$M = \frac{1}{2} \cdot f \cdot l^2$$

$$M_g = \frac{1}{2} \cdot 0,34 \cdot 1,20^2 = 0,25 \text{ kNm} \cdot 1,15 = 0,28 \text{ kNm}$$

$$M_q = \frac{1}{2} \cdot 0,61 \cdot 1,20^2 = 0,44 \text{ kNm} \cdot 1,50 = 0,66 \text{ kNm}$$



Celkový moment		M_f	=	0,9 kNm	·	1,37	= 0,94 kNm
-----------------------	--	----------------------	---	----------------	---	-------------	-------------------

$$V = f \cdot l$$

$$V_g = 0,34 \cdot 1,20 = 0,41 \text{ kN} \cdot 1,15 = 0,47 \text{ kN}$$

$$V_q = 0,61 \cdot 1,20 = 0,73 \text{ kN} \cdot 1,50 = 1,10 \text{ kN}$$

Celková posouvající síla a reakce		V_f	=	1,14 kN	·	1,37	= 1,57 kN
--	--	----------------------	---	----------------	---	-------------	------------------

Návrh a posouzení prvku PROPASIV® Block A

Zatížení $M_d = 0,94 \text{ kNm}$ $V_d = 1,57 \text{ kN}$
 Návrh prvku typ **PROPASIV® Block A200** $Z = 200 \text{ mm}$

Posouzení únosnosti

$$\begin{aligned} M_{Rd} &= 3,20 \text{ kNm} > M_d = 0,94 \text{ kNm} \\ V_{Rd} &= 2,90 \text{ kN} > V_d = 1,57 \text{ kN} \end{aligned} \quad \text{vyhovuje}$$

Posouzení deformace

Deformace konstrukce konzoly k přípoji $u_{kce} = 1,5 \text{ mm}$

Deformace konstrukce konzoly – pootočení vlivem přetvoření prvku ke kotvení prvku

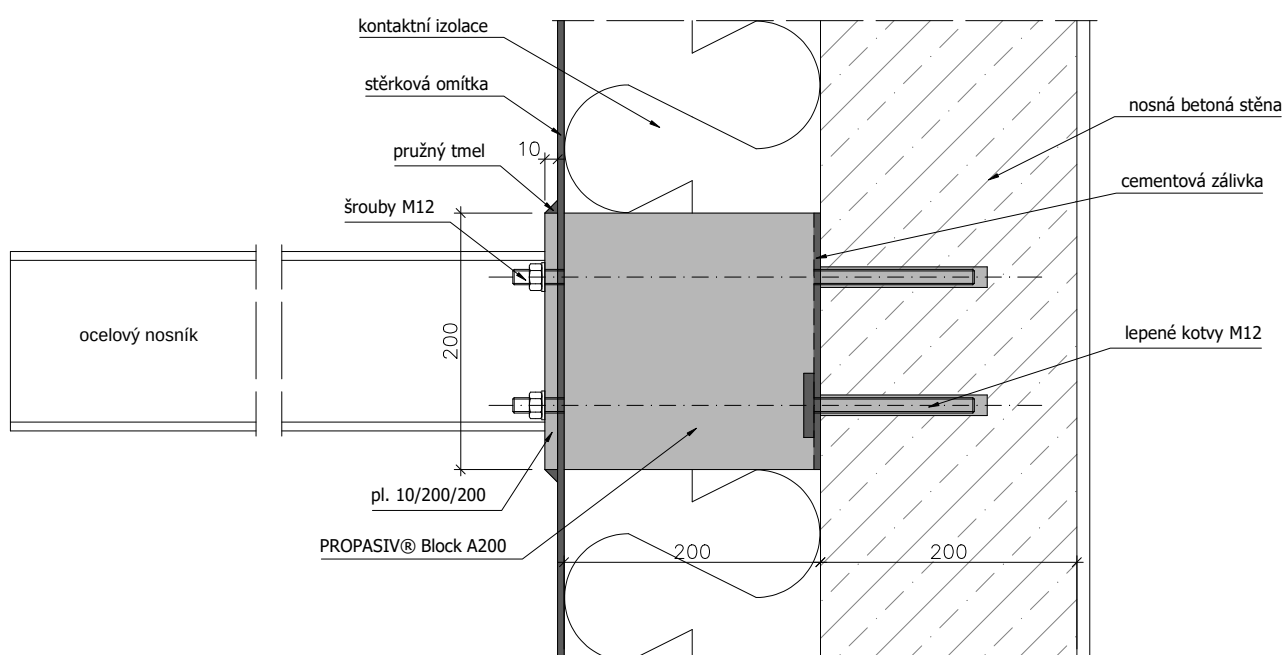
$$\begin{aligned} L &= l + Z = 1200 + 200 = 1400 \text{ mm} \\ u_k &= \frac{L}{100} \cdot \frac{V_d}{V_{Rd}} = \frac{1400}{100} \cdot \frac{1,57}{2,90} = 7,6 \text{ mm} \end{aligned}$$

Celková deformace

$$\begin{aligned} u_{cel} &= u_{kce} + u_k & u_{lim} &= L/150 \\ u_{cel} &= 1,5 + 7,6 = 9,1 \text{ mm} < u_{lim} = 1400/150 = 9,3 \text{ mm} \end{aligned} \quad \text{vyhovuje}$$

Návrh a posouzení kotvení

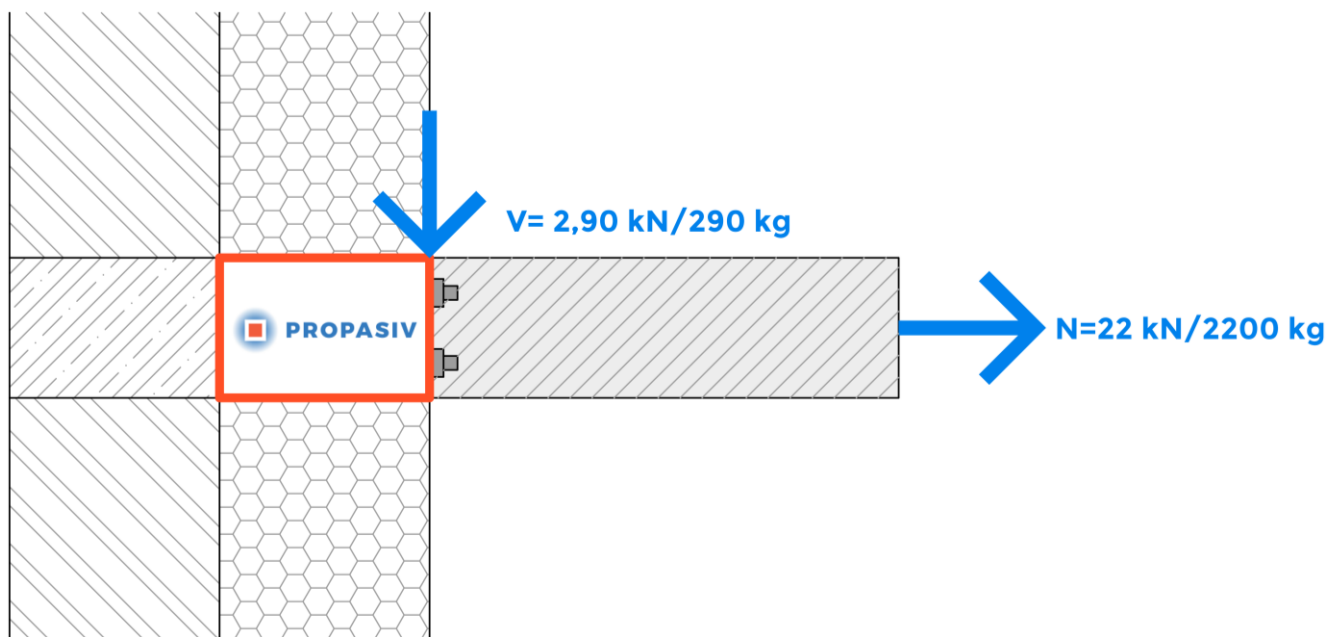
Kotvení má větší únosnost než prvek, protože jsou splněné min. okrajové podmínky v betonové konstrukci definované v kapitole „Návrh kotvení“.



Detail přípoje vykonzolované ocelové konstrukce

Pro kompletní návrh a posouzení přípoje je nutné navrhnout a posoudit čelní prvek a primární konstrukci, do které je prvek kotven.

Návrhové hodnoty zatížení



PROPASIV Block A



Zateplovací systém



Betonová kapsa/ železobetonový věnec/ překlad



Venkovní konstrukce



Zdivo



Návrhová únosnost

V - maximální hodnota při svislém zatížení

N - maximální tahové/tlakové zatížení ve vodorovném směru