

D. 2. STAVEBNĚ KONSTRUKČNÍ ČÁST

D. 2. c. STATICKÉ POSOUZENÍ

FVE ČOV ŠPINDLERŮV MLÝN

Identifikační údaje stavby a stavebníka

Místo stavby	Špindlerův Mlýn
Stupeň PD	Statické posouzení

Identifikační údaje zpracovatele projektové dokumentace

Zpracovatel PD	Ing. Martin Wünsche, Msc., Lípová 40, 277 45 Úžice
Zodpovědný projektant	Ing. Martin Wünsche, Msc., Lípová 40, 277 45 Úžice, ČKAIT 0012981
Datum	02/2026

**Ing. Martin
Wünsche**



Digitální
podpis:
17.03.2026
20:20
Důvod
podpisu: Jsem
autorem
tohoto
dokumentu.

Obsah

Základní koncepční řešení nosné konstrukce	3
Stanovení rozměrů hlavních nosných prvků konstrukce	3
Statický výpočet	4
Návrh a posouzení konstrukce stropu	4
Návrh a posouzení průvlaku	5
Návrh a posouzení sloupu.....	10
Podmínky pro zajištění stability konstrukce	12
Návrh neobvyklých konstrukcí, detailů, postupů	12
Požadavky na kontrolu zakrývaných konstrukcí.....	12
Seznam použitých podkladů, ČSN, odborné literatury a software	12
Normové podklady	12
Specifické požadavky na rozsah a obsah dokumentace pro provádění stavby, případně dokumentace zajišťované jejím zhotovitelem	13

Obsahem předloženého dokumentu je stavebně konstrukční část projektu posouzení nosné konstrukce střechy pro instalaci FVE, dle vyhlášky č.499/2006 Sb. o dokumentaci staveb.

Konstrukce jsou posouzeny podle platných ČSN. Nebyly předepsány zvláštní tolerance na provádění konstrukcí, předpokládá se dodržení platných norem.

Základní koncepční řešení nosné konstrukce

Jedná se o posouzení únosnosti stropní konstrukce nad užitným podlažím pro umístění FVE.

Stanovení rozměrů hlavních nosných prvků konstrukce

Viz následující statický výpočet.

PROMĚNNÉ KRÁTKODOBÉ ZATÍŽENÍ (Q)												
Zatížení sněhem		$g_q = 1,5$										
Sněhová oblast	Typ krajiny											
☐ 1. sněhová oblast	otevřená											
☐ 2. sněhová oblast	normální											
☐ 3. sněhová oblast	chráněná											
☐ 4. sněhová oblast												
☐ 5. sněhová oblast												
☐ 6. sněhová oblast												
☐ 7. sněhová oblast												
☒ 8. sněhová oblast												
$s_k =$	5,18	[kN/m ²]	zat. sněhem na zemi									
$C_e =$	1,0	[-]	součinitel expozice									
$C_t =$	1,0	[-]	tepelný součinitel									
$\mu_1(\alpha_1)$ $\mu_1(\alpha_2)$ $0,5\mu_1(\alpha_1)$ $\mu_1(\alpha_2)$ $\mu_1(\alpha_1)$ $0,5\mu_1(\alpha_2)$ <table border="1"> <tr> <td>α</td> <td>5</td> <td>[°]</td> </tr> <tr> <td>μ_1</td> <td>0,80</td> <td>[-]</td> </tr> <tr> <td>$s_{k,\mu_1(\alpha)}$</td> <td>4,14</td> <td>[kNm⁻²]</td> </tr> </table>				α	5	[°]	μ_1	0,80	[-]	$s_{k,\mu_1(\alpha)}$	4,14	[kNm ⁻²]
α	5	[°]										
μ_1	0,80	[-]										
$s_{k,\mu_1(\alpha)}$	4,14	[kNm ⁻²]										
* Předpokládá se, že zatížení působí svisle dolů. * Zatížení je vztaženo k půdorysné ploše střechy. * Hodnota součinitele μ_1 je uvedena v normě ČSN EN 1993-1-3 * Při volbě součinitele C_e je nutno uvážit budoucí výstavbu v okolí.												

Statický výpočet

Návrh a posouzení konstrukce stropu

Jako základní konstrukce je provedena panelová konstrukce tloušťky PPD 898/312. Na střešní konstrukci se plánuje provedení konstrukce FVE. Průměrná hodnota plošné hmotnosti systému se pohybuje okolo 20 kg/m². Na tuto hodnotu byl proveden posudek. Je uvažován stropní panel charakteristický pro daný typ konstrukce dle typizovaných tabulek dle Rochla. **Byla provedena sonda, která potvrdila předpoklad posudku.**

Bilance zatížení:

$$4,14 \cdot 1,5 + 0,20 \cdot 1,35 = 6,48 \text{ kN/m}^2$$

Posudek = 6,48 kN/m² < 6,82 kN/m² ... VYHOVUJE

Značka	Základní rozměry			Dovo- lená od- chylka vzépětí y	Be- ton	Po- čet lan	Hmot- nost	Užitné zatížení ³⁾					Vý- rob- ce *)		
	L ¹⁾	B	H					PPB ¹⁾	PPB ¹⁾			ČPB ²⁾			
								délka uložení (mm)							
								—	50	100	150	—			
								(kN/m ²)							
(mm)			(mm)	zn.	(ks)	(kg)									
PPD 198/306 ₀	1 980	± 5	1 190	± 5	250	± 5	400	6	817,7	30,00	30,00	—	—	30,00	01 06 07 09 11
PPD 318/306 ₀	3 180								1313,3	30,00	21,62	26,77	28,17	30,00	
PPD 438/306 ₀	4 380								1808,9	21,50	14,21	17,20	19,93	26,74	
PPD 558/306 ₀	5 580								2304,5	11,50	—	—	—	14,77	
PPD 568/306	5 680								2345,8	10,90	—	—	—	14,11	
PPD 598/306	5 980	± 10							2469,7	9,40	—	—	—	12,31	
PPD 678/306	6 780								2800,1	6,30	—	—	—	8,67	
PPD 688/306	6 880								2841,1	6,00	—	—	—	8,27	
PPD 718/306	7 180								2965,3	5,10	—	—	—	7,25	
PPD 798/306	7 980								3295,7	3,37	—	—	—	5,08	
PPD 858/306	8 580	± 9							3543,5	2,20	—	—	—	3,84	
PPD 868/306	8 680								3584,8	2,00	—	—	—	3,66	
PPD 559/312*)	5 580	± 5							2304,5	17,28	12,19	14,63	16,95	17,28	01 06 07 09 11
PPD 568/312	5 680								2345,8	16,84	11,88	14,32	16,56	16,84	
PPD 678/312	6 780								2800,1	12,13	9,12	11,16	13,03	12,98	
PPD 688/312	6 880								2841,4	11,49	8,91	10,93	12,76	12,69	
PPD 718/312	7 180								2965,3	10,19	8,33	10,26	12,02	11,89	
PPD 798/312	7 980	± 10	1 190	± 5	250	± 5	400	12	3295,7	7,34	—	—	—	9,86	
PPD 858/312	8 580								3543,5	5,74	—	—	—	7,91	
PPD 868/312	8 680								3584,8	5,50	—	—	—	7,25	
PPD 898/312	8 980								3708,7	4,84	—	—	—	6,82	

Alternativně je možné vytvoření ocelové konstrukce pod novou konstrukcí FVE.

Návrh a posouzení průvlaku

Zatížení	Statická veličina					
	$M_b = M_c$ $\max M_1 =$ $= \max M_2$ $\max M_3$ $A = D = Q_{ab} =$ $= -Q_{dc}$ $B = C$ $-Q_{ba} = +Q_{cd}$ $Q_{bc} = -Q_{cb}$	$-0,1500 Pl$ $+0,1750 Pl$ $+0,1000 Pl$ $+0,3500 P$ $+1,1500 P$ $+0,6500 P$ $+0,5000 P$	$-0,2667 Pl$ $+0,2444 Pl$ $+0,0666 Pl$ $+0,7333 P$ $+2,2667 P$ $+1,2667 P$ $+1,0000 P$	$-0,3750 Pl$ $+0,3125 Pl$ $+0,1250 Pl$ $+1,1250 P$ $+3,3750 P$ $+1,8750 P$ $+1,5000 P$	$-0,1000 ql^2$ $+0,0800 ql^2$ $+0,0250 ql^2$ $+0,4000 ql$ $+1,1000 ql$ $+0,6000 ql$ $+0,5000 ql$	$-0,0625 gl^2$ $-$ $-$ $+0,1875 gl$ $+0,5625 gl$ $+0,3125 gl$ $+0,2500 gl$
	M_b M_c $\max M_1 =$ $\max M_2$ $\max M_3$ $A = Q_{ab}$ B C $D = -Q_{dc}$ Q_{ba} Q_{bc} Q_{cb} Q_{cd}	$-0,1750 Pl$ $-0,0500 Pl$ $+0,1625 Pl$ $+0,1375 Pl$ $+0,1375 Pl$ $+0,3250 P$ $+1,300 P$ $+0,4250 P$ $-0,0500 P$ $-0,6750 P$ $+0,6250 P$ $-0,3750 P$ $+0,0500 P$	$-0,3111 Pl$ $-0,0089 Pl$ $+0,2296 Pl$ $+0,1704 Pl^{(*)}$ $+0,0889 P$ $+2,5333 P$ $+0,8667 P$ $-0,0889 P$ $-1,3111 P$ $+1,2222 P$ $-0,7778 P$ $+0,0889 P$	$-0,4375 Pl$ $-0,1250 Pl$ $+0,2812 Pl$ $+0,2187 Pl$ $+1,0625 P$ $+3,7500 P$ $+1,3125 P$ $-0,1250 P$ $-1,9375 P$ $+1,8125 P$ $-1,1875 P$ $+0,1250 P$	$-0,1167 gl^2$ $-0,0333 gl^2$ $+0,0735 gl^2$ $+0,0535 gl^2$ $+0,3833 gl$ $+1,2000 gl$ $+0,4500 gl$ $-0,0333 gl$ $-0,6167 gl$ $+0,5833 gl$ $-0,4167 gl$ $+0,0333 gl$	$-0,0729 gl^2$ $-0,0208 gl^2$ $-$ $-$ $+0,1771 gl$ $+0,6250 gl$ $+0,2187 gl$ $-0,0208 gl$ $+0,3229 gl$ $+0,3020 gl$ $-0,1979 gl$ $+0,0208 gl$
	$M_b = M_c$ $\max M_1 =$ $= \max M_2$ $A = D = Q_{ab} =$ $= -Q_{dc}$ $B = C =$ $= -Q_{ba} = Q_{cd}$ $Q_{bc} = Q_{cb}$	$-0,0750 Pl$ $+0,2125 Pl$ $+0,4550 P$ $+0,5750 P$ 0	$-0,1333 Pl$ $+0,2889 Pl$ $+0,8667$ $+1,1333 P$ 0	$-0,1875 Pl$ $+0,4062 Pl$ $+1,3125 P$ $+1,6875 P$ 0	$-0,0500 gl^2$ $+0,1012 gl^2$ $+0,4500 gl$ $+0,5500 gl$ $-$	$-0,0312 gl^2$ $-$ $+0,2187 gl$ $+0,2812 gl$ 0

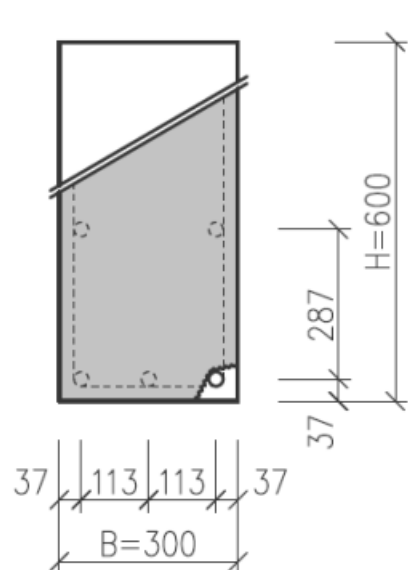
Tabulka 4 – Druhy zjištěných betonářských výztuží dle ČSN 73 0038

Použití výztuže	Druh a označení výztuže	Tvar příčného průřezu a vzhled povrchu výztuže
Třmínky	10 338	
Hlavní výztuž	10 335	

Tabulka 5 – Vlastnosti zjištěných betonářských výztuží dle ČSN 73 0038

Druh a označení výztuže	Vlastnosti výztuže (MPa)				Svařitelnost
	Návrhová hodnota pevnosti oceli pro beton pevnostní třídy C12/15 a vyšší		Charakteristická hodnota oceli		
	Tah	Tlak	Mez kluzu (mez 0,2)	Mez pevnosti	
10 338	300	270	325	390	podmíněná
10 335	300	300	325	471	zaručená

Schéma 2: Zákres sondy



Hlavní nosná výztuž: $\varnothing 24$ mm, druh 10 335
Třmínky: neidentifikováno

Průvlak

Typ prvku: nosník
Prostředí: X0

Beton: C 45/55
 $f_{ck} = 45,0 \text{ MPa}$; $f_{ctm} = 3,8 \text{ MPa}$; $E_{cm} = 36000 \text{ MPa}$
Ocel podélná: 10338 (uživ.) ($f_{yk} = 325,0 \text{ MPa}$; $E_s = 200000 \text{ MPa}$)
Ocel příčná: 10338 (uživ.) ($f_{yk} = 325,0 \text{ MPa}$; $E_s = 200000 \text{ MPa}$) Pevnost oceli neodpovídá rozsahu 400-600MPa určenému normou, další výpočet odpovídá postupům EC2

Vzpěr
Vzpěr není uvažován
S tlačnou výztuží je počítáno.

Obvodové třmínky
Profil: 8 mm; Vzdálenost: 150,0 mm

Posouzení min. a max. stupně vyztužení

Nosník (tažená výztuž - minimum, celková výztuž - maximum):
 $\rho_{s,t} = 0,00888 \geq \rho_{s,min} = 0,00304 \Rightarrow$ **Vyhovuje**
 $\rho_s = 0,0218 \leq \rho_{s,max} = 0,04 \Rightarrow$ **Vyhovuje**

Stupeň vyztužení smykovou výztuží

$\rho_{w,min} = 0,00165 \leq \rho_w = 0,00223 \Rightarrow$ **Vyhovuje**
Maximální vzdálenost třmínků $s_{l,max} = 400,0 \text{ mm} \Rightarrow$ **Vyhovuje**
Maximální vzdálenost větví třmínků $s_{t,max} = 414,4 \text{ mm}$

Posouzení mezního stavu únosnosti

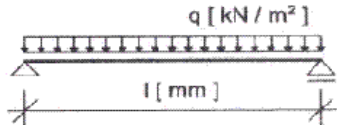
č.	Název	N_{Ed} [kN]	N_{Rd} [kN]	M_{Edy} [kNm]	M_{Rdy} [kNm]	V_{Edz} [kN]	V_{Rdz} [kN]	Posouzení
1	Zat. případ 1	0,00	0,00	352,00	300,21	320,00	171,90	Nevyhovuje

Mezní stav únosnosti **NEVYHOVUJE**

NEVYHOVUJE

Průvlak krajní																										
				Typ prvku: nosník Prostředí: X0 Beton: C 45/55 $f_{ck} = 45,0 \text{ MPa}$; $f_{ctm} = 3,8 \text{ MPa}$; $E_{cm} = 36000 \text{ MPa}$ Ocel podélná: 10338 (uživ.) ($f_{yk} = 325,0 \text{ MPa}$; $E_s = 200000 \text{ MPa}$) Ocel příčná: 10338 (uživ.) ($f_{yk} = 325,0 \text{ MPa}$; $E_s = 200000 \text{ MPa}$) Pevnost oceli neodpovídá rozsahu 400-600MPa určenému normou, další výpočet odpovídá postupům EC2 Vzpěr Vzpěr není uvažován S tlačnou výztuží je počítáno. Obvodové třmínky Profil: 8 mm; Vzdálenost: 125,0 mm																						
Posouzení min. a max. stupně vyztužení Nosník (tažená výztuž - minimum, celková výztuž - maximum): $\rho_{s,t} = 0,00888 \geq \rho_{s,min} = 0,00304 \Rightarrow$ Vyhovuje $\rho_s = 0,0218 \leq \rho_{s,max} = 0,04 \Rightarrow$ Vyhovuje Stupeň vyztužení smykovou výztuží $\rho_{w,min} = 0,00165 \leq \rho_w = 0,00268 \Rightarrow$ Vyhovuje Maximální vzdálenost třmínků $s_{l,max} = 400,0 \text{ mm} \Rightarrow$ Vyhovuje Maximální vzdálenost větví třmínků $s_{t,max} = 414,4 \text{ mm}$ Posouzení mezního stavu únosnosti <table border="1"> <thead> <tr> <th>č.</th> <th>Název</th> <th>N_{Ed} [kN]</th> <th>N_{Rd} [kN]</th> <th>M_{Edy} [kNm]</th> <th>M_{Rdy} [kNm]</th> <th>V_{Edz} [kN]</th> <th>V_{Rdz} [kN]</th> <th>Posouzení</th> </tr> </thead> <tbody> <tr> <td>1</td> <td>Zat. případ 1</td> <td>0,00</td> <td>0,00</td> <td>209,00</td> <td>300,21</td> <td>174,00</td> <td>206,27</td> <td>Vyhovuje</td> </tr> </tbody> </table> Mezní stav únosnosti VYHOVUJE									č.	Název	N_{Ed} [kN]	N_{Rd} [kN]	M_{Edy} [kNm]	M_{Rdy} [kNm]	V_{Edz} [kN]	V_{Rdz} [kN]	Posouzení	1	Zat. případ 1	0,00	0,00	209,00	300,21	174,00	206,27	Vyhovuje
č.	Název	N_{Ed} [kN]	N_{Rd} [kN]	M_{Edy} [kNm]	M_{Rdy} [kNm]	V_{Edz} [kN]	V_{Rdz} [kN]	Posouzení																		
1	Zat. případ 1	0,00	0,00	209,00	300,21	174,00	206,27	Vyhovuje																		
VYHOVUJE																										

Současná konfigurace na zatížení nevyhoví, navrhuji proto sepnutí průvlaku pomocí ocelového válcovaného profilu U240 z oceli S235.

Zatížení stálé (kNm ⁻²)			Kombinace zatížení			
g_k	γ_f	g_d	Únosnost	2,18	(kNm ⁻²)	
0,50	1,35	0,68	Použitelnost	1,50	(kNm ⁻²)	
Zatížení nahodilé (kNm ⁻²)						
q_k	γ_f	q_d				
1,00	1,5	1,50				
Zatěžovací šířka		5,00 m				
Rozpětí		6,00 m				
E	I _y	W _y	M _{ysd}	V _{sd}	Výběr profilu	
MPa	mm ⁴	mm ³	kNm	kN	Ocel	S235
210000	36000000	358000	48,94	32,63	Profil	U240
M _{yrd}	168,26 kNm		>	M _{ysd}	48,94 kNm	
vyhovuje				Využití		29,08 %
A	Počet prof.	V _{sd}	Třída průřezu		1	
mm ²	(ks)	kN	Typ výpočtu		plastický	
4230	2	32,625				
Celkový průhyb			(1/717)	w =	8,37 mm	
Limitní průhyb			(1/500)	w _{lim} =	12,00 mm	
w =	8,37 mm		<	w _{lim} =	12,00 mm	
vyhovuje				Využití		69,75 %

Návrh a posouzení sloupu

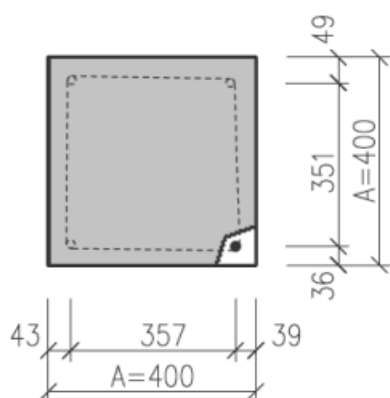
Tabulka 4 – Druhy zjištěných betonářských výztuží dle ČSN 73 0038

Použití výztuže	Druh a označení výztuže	Tvar příčného průřezu a vzhled povrchu výztuže
Třmínky	10 338	
Hlavní výztuž	10 335	

Tabulka 5 – Vlastnosti zjištěných betonářských výztuží dle ČSN 73 0038

Druh a označení výztuže	Vlastnosti výztuže (MPa)				Svařitelnost
	Návrhová hodnota pevnosti oceli pro beton pevnostní třídy C12/15 a vyšší		Charakteristická hodnota oceli		
	Tah	Tlak	Mez kluzu (mez 0,2)	Mez pevnosti	
10 338	300	270	325	390	podmíněná
10 335	300	300	325	471	zaručená

Schéma 1: Zákres sondy



Hlavní nosná výztuž: $\varnothing 16$ mm, druh 10 335
Třmínky: $\varnothing 8$ mm, druh 10 338

Sloup

Typ prvku: sloup
Prostředí: X0

Beton: C 45/55
 $f_{ck} = 45,0 \text{ MPa}$; $f_{ctm} = 3,8 \text{ MPa}$; $E_{cm} = 36000 \text{ MPa}$
Ocel podélná: 10338 (uživ.) ($f_{yk} = 325,0 \text{ MPa}$; $E_s = 200000 \text{ MPa}$)
Ocel příčná: 10338 (uživ.) ($f_{yk} = 325,0 \text{ MPa}$; $E_s = 200000 \text{ MPa}$)
Pevnost oceli neodpovídá rozsahu 400-600MPa určenému normou, další výpočet odpovídá postupům EC2

Vzpěr
Vzpěr není uvažován
S tlačnou výztuží je počítáno.
Průřez bez smykové výztuže.

Posouzení min. a max. stupně vyztužení

Sloup (celková výztuž):
 $\rho_s = 0,00503 \geq \rho_{s,min} = 0,002 \Rightarrow \text{Vyhovuje}$
 $\rho_s = 0,00503 \leq \rho_{s,max} = 0,04 \Rightarrow \text{Vyhovuje}$

Posouzení mezního stavu únosnosti

č.	Název	N_{Ed} [kN]	N_{Rd} [kN]	M_{Edy} [kNm]	M_{Rdy} [kNm]	V_{Edz} [kN]	V_{Rdz} [kN]	Posouzení
1	Zat. případ 1	-350,00	-5027,51	0,00	104,06	0,00	0,00	Vyhovuje

Mezní stav únosnosti VYHOVUJE

VYHOVUJE

Podmínky pro zajištění stability konstrukce

Tuhost stavby je zajištěna charakterem jednotlivých nosných konstrukcí, jejich tuhostí a konstrukčním řešením.

Návrh neobvyklých konstrukcí, detailů, postupů

V konstrukci se žádné neobvyklé detaily ani postupy nevyskytují. Během provádění se musí dodržovat technická doporučení výrobce technologie.

Požadavky na kontrolu zakrývaných konstrukcí

Před zakrýváním jednotlivých nosných konstrukcí bude přizvána zodpovědná osoba k ověření správnosti provedení detailů. Především se jedná o nosnou konstrukci stropní konstrukce nad podlažím, kde bude umístěna FVE.

Seznam použitých podkladů, ČSN, odborné literatury a software

Normové podklady

Zatížení stavebních konstrukcí

ČSN EN 1991	Eurokód 1: Zatížení konstrukcí (normová řada)
ČSN EN 1991-1-1	Eurokód 1: Zatížení konstrukcí – Část 1-1: Obecná zatížení - Objemové tíhy, vlastní tíha a užitná zatížení pozemních staveb
ČSN EN 1991-1-2	Eurokód 1: Zatížení konstrukcí - Část 1-2: Obecná zatížení - Zatížení konstrukcí vystavených účinkům požáru
ČSN EN 1991-1-3	Eurokód 1: Zatížení konstrukcí - Část 1-3: Obecná zatížení - Zatížení sněhem
ČSN EN 1991-1-4	Eurokód 1: Zatížení konstrukcí - Část 1-4: Obecná zatížení - Zatížení větrem
ČSN EN 1991-1-5	Eurokód 1: Zatížení konstrukcí - Část 1-5: Obecná zatížení - Zatížení teplotou
ČSN EN 1991-1-6	Eurokód 1: Zatížení konstrukcí - Část 1-6: Obecná zatížení - Zatížení během provádění
ČSN EN 1991-1-7	Eurokód 1: Zatížení konstrukcí - Část 1-7: Obecná zatížení - Mimořádná zatížení
ČSN 73 0040	Zatížení stavebních objektů technickou seizmicitou a jejich odezva

Zakládání konstrukcí

ČSN 73 0037	Zemní tlak na stavební konstrukce
ČSN 73 0039	Navrhování objektů na poddolovaném území. Základní ustanovení
ČSN EN 1997	Eurokód 7: Navrhování geotechnických konstrukcí (normová řada)
ČSN EN 1997-1	Eurokód 7: Navrhování geotechnických konstrukcí - Část 1: Obecná pravidla
ČSN EN 1997-2	Eurokód 7: Navrhování geotechnických konstrukcí - Část 2: Průzkum a zkoušení základové půdy
ČSN 72 1006	Kontrola zhutnění zemin a sypanin

Betonové konstrukce

ČSN 73 1200	Názvoslovie v odbore betónu a betonárskych prác
-------------	---

ČSN 73 2401	Provádění a kontrola konstrukcí z předpjatého betonu
ČSN EN 1992	Eurokód 2: Navrhování betonových konstrukcí (normová řada)
ČSN EN 1992-1-1	Eurokód 2: Navrhování betonových konstrukcí - Část 1-1: Obecná pravidla a pravidla pro pozemní stavby
ČSN EN 1992-1-2	Eurokód 2: Navrhování betonových konstrukcí - Část 1-2: Obecná pravidla - Navrhování konstrukcí na účinky požáru
ČSN EN 1992-3	Eurokód 2: Navrhování betonových konstrukcí - Část 3: Nádrže na kapaliny a zásobníky
ČSN EN 206-1	Beton - Část 1: Specifikace, vlastnosti, výroba a shoda
ČSN 73 6180	Hmoty pro ošetřování povrchu čerstvého betonu

Zděné konstrukce

ČSN 73 1102	Navrhování vodorovných konstrukcí z cihelných tvarovek
ČSN EN 1996	Eurokód 6: Navrhování zděných konstrukcí (normová řada)
ČSN EN 1996-1-1	Eurokód 6: Navrhování zděných konstrukcí - Část 1-1: Obecná pravidla pro vyztužené a nevyztužené zděné konstrukce
ČSN EN 1996-1-2	Eurokód 6: Navrhování zděných konstrukcí - Část 1-2: Obecná pravidla - Navrhování konstrukcí na účinky požáru
ČSN EN 1996-2	Eurokód 6: Navrhování zděných konstrukcí - Část 2: Volba materiálů, konstruování a provádění zdiva
ČSN EN 1996-3	Eurokód 6: Navrhování zděných konstrukcí - Část 3: Zjednodušené metody výpočtu nevyztužených zděných konstrukcí

Stavební konstrukce – výkresy

ČSN EN 22553	Svarové a pájené spoje - Označování na výkresech
ČSN 01 3481	Výkresy stavebních konstrukcí. Výkresy betonových konstrukcí
ČSN EN ISO 3766	Výkresy stavebních konstrukcí - Kreslení výztuže do betonu
ČSN 01 3483	Výkresy stavebních konstrukcí. Výkresy kovových konstrukcí
ČSN 01 3489	Výkresy stavebních konstrukcí. Výkresy konstrukcí z kamene
ČSN ISO 128-23	Technické výkresy - Pravidla zobrazování - Část 23: Čáry na výkresech ve stavebnictví
ČSN ISO 129-1	Technické výkresy - Kótování a tolerování - Část 1: Všeobecná ustanovení

Specifické požadavky na rozsah a obsah dokumentace pro provádění stavby, případně dokumentace zajišťované jejím zhotovitelem

Tento dokument byl zpracován s největší péčí a s využitím nejnovějších odborných informací a znalostí. Veškerá zákonná i hmotná odpovědnost při nerespektování výše uvedeného, se přenáší na realizační firmu.