

STAVEBNÍ OBJEKT SO 06 k.ú. KARLÍN

REVIZE č.: ...	DATUM: .../.../.....
POPIS:	



±0 = (BPV)

Tato dokumentace je duševním vlastnictvím ABCD Studio, s.r.o.

AUTORIZACE:

Č. ZAKÁZKY: 16-004	PARÉ:
DATUM: 25/08/2016	
MĚŘÍTKO: ...	
FORMÁT: 10x44	
GENERÁLNÍ PROJEKTANT:	 projekty a povolení staveb
Ing. Pavel HROCH	ABCD Studio, s.r.o., Paříkova 910/11a 190 00 Praha 9, Tel: +420 606 475 474
ZODPOVĚDNÁ OSOBA GP:	ABCD Studio, s.r.o., Paříkova 910/11a
Ing. Pavel HROCH	190 00 Praha 9, Tel: +420 606 475 474
VEDOUcí PROJEKTANT ČÁSTI:	Agral Plast s.r.o., Chrastavská 46
Ing. Jiří ŽIŽKA	460 01 Liberec 2, Tel: +420 484 845 911
VYPRACOVAL:	Agral Plast s.r.o., Chrastavská 46
Ing. Filip JANDEJSEK	460 01 Liberec 2, Tel: +420 484 845 911
INVESTOR:	
MĚSTSKÁ ČÁST PRAHA 8 Zenklova 1/35 180 48 Praha 8 – Libeň	
STUPEŇ: DOKUMENTACE PRO ÚZEMNÍ ŘÍZENÍ A STAVEBNÍ ŘÍZENÍ (PROVÁDĚCÍ DOK. PRO VÝBĚR ZHOTOVITELE)	
STAVBA: VÝSTAVBA 31KS PODZEM.KONTEJNERŮ NA ÚZEMÍ MČ PRAHA 8 – II. ETAPA	
ČÁST DOKUMENTACE:	Č. ČÁSTI:
KONSTRUKČNÍ ČÁST	D.1.2
NÁZEV VÝKRESU:	Č. VÝKRESU:
STATICKÉ POSOUZENÍ	2.

Posouzení pažící konstrukce

Vstupní data

Projekt

Akce : Výstavba 31ks podzemních kontejnerů na území MČ Praha 8 - II. Etapa
Část : Stavební objekt SO06
Odběratel : Městská část Praha 8, Zenklova 1/35, 180 45 Praha 8 - Libeň
Vypracoval : FJ
Datum : 17.8.2016

Nastavení

Standardní - EN 1997 - DA3

Materiály a normy

Betonové konstrukce : EN 1992-1-1 (EC2)
Součinitele EN 1992-1-1 : standardní
Ocelové konstrukce : EN 1993-1-1 (EC3)
Dílčí součinitel únosnosti ocelového průřezu : $g_{M0} = 1,00$

Výpočet tlaků

Výpočet aktivního tlaku : Coulomb (ČSN 730037)
Výpočet pasivního tlaku : Caquot-Kerisel (ČSN 730037)
Metoda výpočtu : závislé tlaky
Výpočet zemětřesení : Mononobe-Okabe
Modul reakce podloží : standardní
Redukovat modul reakce podloží pro záporové pažení
Metodika posouzení : výpočet podle EN1997
Návrhový přístup : 3 - redukce zatížení GEO, STR a materiálu

Součinitele redukce zatížení (F)					
Trvalá návrhová situace					
		Stav STR		Stav GEO	
		Nepříznivé	Příznivé	Nepříznivé	Příznivé
Stálé zatížení :	$g_G =$	1,35 [-]	1,00 [-]	1,00 [-]	1,00 [-]
Proměnné zatížení :	$g_Q =$	1,50 [-]	0,00 [-]	1,30 [-]	0,00 [-]
Zatížení vodou :	$g_w =$			1,00 [-]	

Součinitele redukce materiálu (M)		
Trvalá návrhová situace		
Součinitel redukce úhlu vnitřního tření :	$g =$	1,25 [-]
Součinitel redukce efektivní soudržnosti :	$g_c =$	1,25 [-]
Součinitel redukce neodv. smykové pevnosti :	$g_{cu} =$	1,40 [-]
Součinitel redukce Poissonova čísla :	$g_v =$	1,00 [-]

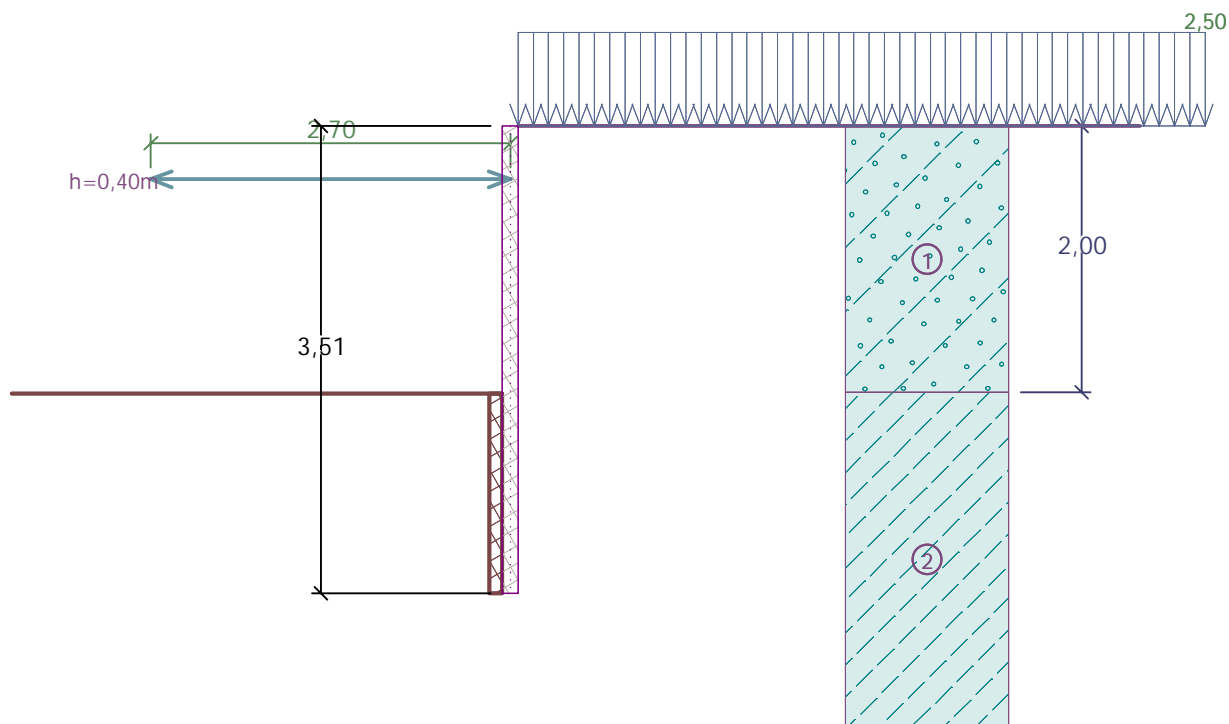
Geometrie konstrukce

Délka konstrukce = 3,51 m

Název průřezu : I-průřez : I(IPN) 160; $a = 2,20$ m

Spočtený koeficient redukce tlaku pod dnem jámy = 0,28

Plocha průřezu $A = 1,04E-03$ m²/m
Moment setrvačnosti $I = 4,25E-06$ m⁴/m
Modul pružnosti $E = 210000,00$ MPa
Modul pružnosti ve smyku $G = 81000,00$ MPa
Průřezový modul $W = 5,293E-05$ m³/m
Plastický průřezový modul $W_{pl} = 6,162E-05$ m³/m



Materiál konstrukce

Ocel konstrukční: EN 10210-1 : S 235

Mez kluzu $f_y = 235,00 \text{ MPa}$
 Modul pružnosti $E = 210000,00 \text{ MPa}$
 Modul pružnosti ve smyku $G = 81000,00 \text{ MPa}$

Modul reakce podloží

Modul reakce podloží počítán podle teorie Schmitt.

Parametry zemin



Třída F4, konzistence pevná, $S_r > 0,8$

Objemová tíha : $g = 18,50 \text{ kN/m}^3$
 Napjatost : $j_{ef} = 24,50^\circ$
 Úhel vnitřního tření : $c_{ef} = 18,00 \text{ kPa}$
 Soudržnost zeminy : $d = 10,00^\circ$
 Zemina : $n = 0,35$
 Poissonovo číslo : $E_{oed} = 10,50 \text{ MPa}$
 Edometrický modul : $g_{sat} = 18,50 \text{ kN/m}^3$
 Obj.tíha sat.zeminy :

Třída S4

Objemová tíha : $g = 18,00 \text{ kN/m}^3$
 Napjatost : $j_{ef} = 29,00^\circ$
 Úhel vnitřního tření : $c_{ef} = 5,00 \text{ kPa}$
 Soudržnost zeminy : $d = 10,00^\circ$
 Zemina : $n = 0,35$
 Poissonovo číslo : $E_{oed} = 13,50 \text{ MPa}$
 Edometrický modul : $g_{sat} = 18,00 \text{ kN/m}^3$
 Obj.tíha sat.zeminy :

Geologický profil a přiřazení zemin

Číslo	Vrstva [m]	Přiřazená zemina	Vzorek
1	2,00	Třída S4	
2	-	Třída F4, konzistence pevná, $S_r > 0,8$	

Hloubení

Zemina před stěnou je odebrána do hloubky 2,01 m.

Výška zlepšení $h_s = 1,50$ m
Šířka zlepšení $w_s = 0,10$ m
Výška nad patou $h_{s2} = 0,00$ m
Úhel vnitřního tření $j = 9,00^\circ$
Soudržnost zeminy $c = 387,00$ kPa

Tvar terénu

Terén za konstrukcí je rovný.

Vliv vody

Hladina podzemní vody je pod úrovní konstrukce.

Zadaná plošná přitížení

Číslo	Přítížení		Působ.	Vel.1 [kN/m ²]	Vel.2 [kN/m ²]	Poř.x x [m]	Délka l [m]	Hloubka z [m]
	nové	změna						
1	Ano		stálé	2,50				na terénu
2	Ano		proměnné	2,50				na terénu

Číslo	Název
1	G
2	Q

Zadané rozpěry

Číslo	Nová rozpěra	Hloubka z [m]	Délka l [m]	Vzdálenost b [m]	Sklon α [°]
1	Ano	0,40	2,70	2,12	0,00

Číslo	Změna tuhosti	Tuhost k [kN/m]	Modul pruž. E [MPa]	Plocha A [mm ²]	Předp. síla F [kN]
1	Ne		11000,00	16286,000	0,00

Celkové nastavení výpočtu

Počet dělení stěny na konečné prvky = 30

Vlastní výpočet mezních tlaků : redukovat podle nastavení

Minimální dimenzační tlak je uvažován hodnotou $s_{a,min} = 0,20s_z$

Nastavení výpočtu fáze

Návrhová situace : trvalá

Výsledky výpočtu (Fáze budování 1)

Průběhy tlaků na konstrukci (před a za stěnou)

Hloubka [m]	$T_{a,p}$ [kPa]	$T_{k,p}$ [kPa]	$T_{p,p}$ [kPa]	$T_{a,z}$ [kPa]	$T_{k,z}$ [kPa]	$T_{p,z}$ [kPa]
0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	2.97	21.15
0.40	0.00	0.00	0.00	1.43	7.23	42.45
0.54	0.00	0.00	0.00	1.93	8.72	49.88
0.68	0.00	0.00	0.00	2.43	10.21	57.31
1.00	0.00	0.00	0.00	4.50	13.68	74.67

Hloubka [m]	Ta,p [kPa]	Tk,p [kPa]	Tp,p [kPa]	Ta,z [kPa]	Tk,z [kPa]	Tp,z [kPa]
2.00	0.00	0.00	0.00	11.49	24.38	128.18
2.01	0.00	-0.00	-33.74	2.01	5.41	39.04
2.12	0.00	-0.29	-35.03	2.12	6.45	40.38
2.25	0.00	-0.67	-36.68	2.26	6.83	42.10
3.51	0.00	-4.15	-52.05	3.61	10.31	58.07

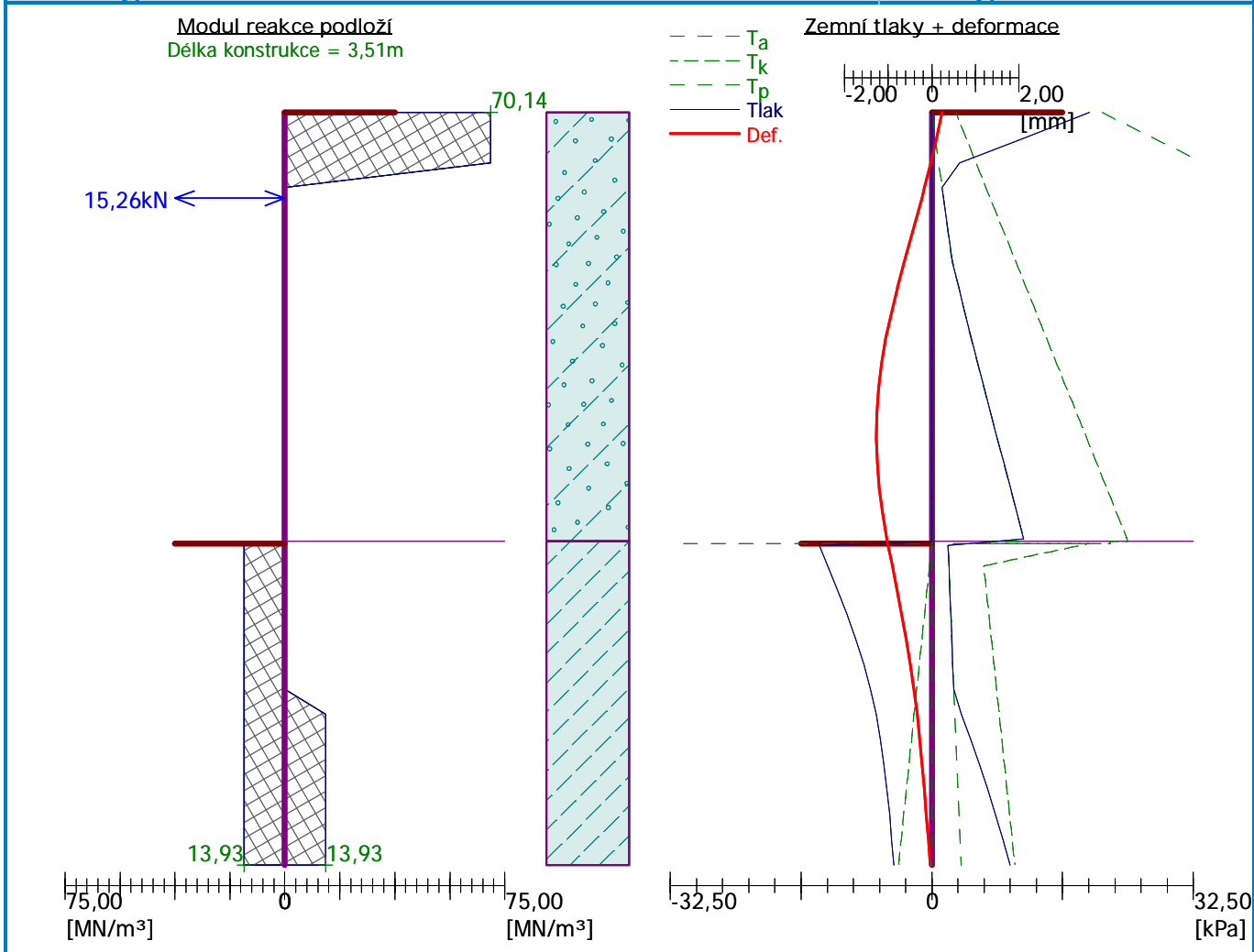
Průběhy modulu reakce podloží a vnitřních sil po konstrukci

Hloubka [m]	kh,p [MN/m ³]	kh,z [MN/m ³]	Deformace [mm]	Tlak [kPa]	Pos.síla [kN/m]	Moment [kNm/m]
0.00	0.00	70.14	0.24	19.59	0.00	-0.00
0.12	0.00	70.14	0.11	11.61	-1.83	0.12
0.23	0.00	70.14	-0.03	3.48	-2.71	0.39
0.35	0.00	0.00	-0.17	1.26	-2.70	0.72
0.40	0.00	0.00	-0.23	1.44	-2.77	0.85
0.40	0.00	0.00	-0.23	1.44	4.43	0.85
0.47	0.00	0.00	-0.32	1.68	4.32	0.56
0.58	0.00	0.00	-0.48	2.11	4.10	0.06
0.70	0.00	0.00	-0.64	2.60	3.82	-0.40
0.82	0.00	0.00	-0.79	3.35	3.47	-0.83
0.94	0.00	0.00	-0.93	4.09	3.04	-1.21
1.05	0.00	0.00	-1.06	4.87	2.52	-1.54
1.17	0.00	0.00	-1.15	5.69	1.90	-1.80
1.29	0.00	0.00	-1.23	6.51	1.18	-1.98
1.40	0.00	0.00	-1.27	7.32	0.38	-2.07
1.52	0.00	0.00	-1.28	8.14	-0.53	-2.06
1.64	0.00	0.00	-1.26	8.96	-1.53	-1.94
1.75	0.00	0.00	-1.20	9.78	-2.63	-1.70
1.87	0.00	0.00	-1.13	10.59	-3.82	-1.32
1.99	0.00	0.00	-1.03	11.41	-5.10	-0.80
2.02	13.93	0.00	-1.00	-11.97	-5.19	-0.65
2.11	13.93	0.00	-0.92	-10.96	-4.18	-0.24
2.22	13.93	0.00	-0.81	-9.58	-2.98	0.18
2.34	13.93	0.00	-0.69	-8.23	-1.93	0.46
2.46	13.93	0.00	-0.59	-6.98	-1.05	0.64
2.57	13.93	0.00	-0.50	-5.86	-0.30	0.71
2.69	13.93	0.00	-0.41	-4.90	0.33	0.71
2.81	13.93	13.93	-0.34	-3.30	0.84	0.63
2.92	13.93	13.93	-0.28	-1.55	1.12	0.51
3.04	13.93	13.93	-0.22	-0.01	1.21	0.37
3.16	13.93	13.93	-0.17	1.36	1.13	0.24
3.28	13.93	13.93	-0.13	2.63	0.90	0.12
3.39	13.93	13.93	-0.08	3.84	0.52	0.03
3.51	13.93	13.93	-0.04	5.03	-0.00	-0.00

Maximální posouvající síla = 5,23 kN/m
 Maximální moment = 2,07 kNm/m
 Maximální deformace = 1,3 mm

Reakce v rozpěrách

Číslo	Hloubka [m]	Reakce [kN]
1	0,40	15,26



Vstupní data (Fáze budování 2)

Geologický profil a přiřazení zemín

Číslo	Vrstva [m]	Přiřazená zemina	Vzorek
1	2,00	Třída S4	
2	-	Třída F4, konzistence pevná, Sr > 0,8	

Hloubení

Zemina před stěnou je odebrána do hloubky 2,01 m.

Výška zlepšení $h_s = 1,50$ m
 Šířka zlepšení $w_s = 0,10$ m
 Výška nad patou $h_{s2} = 0,00$ m
 Úhel vnitřního tření $j = 9,00$ °
 Soudržnost zeminy $c = 387,00$ kPa

Tvar terénu

Terén za konstrukcí je rovný.

Vliv vody

Hladina podzemní vody je pod úrovní konstrukce.

Nastavení výpočtu fáze

Návrhová situace : trvalá

Výsledky výpočtu (Fáze budování 2)

Průběhy tlaků na konstrukci (před a za stěnou)

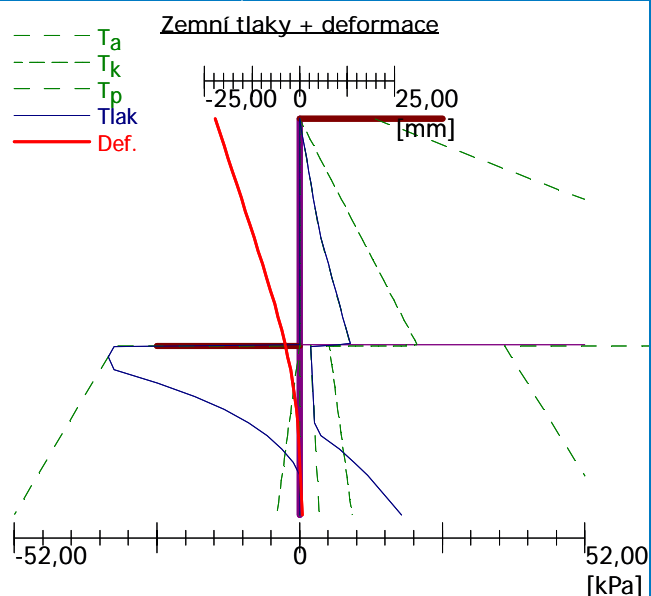
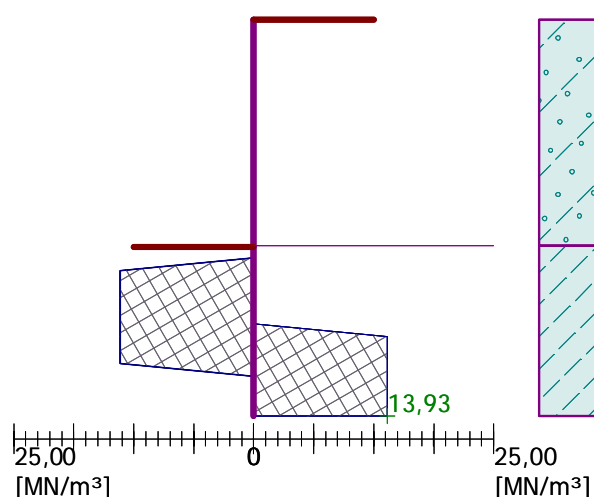
Hloubka [m]	Ta,p [kPa]	Tk,p [kPa]	Tp,p [kPa]	Ta,z [kPa]	Tk,z [kPa]	Tp,z [kPa]
0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	13.72
0.68	0.00	0.00	0.00	2.43	7.23	49.88
1.00	0.00	0.00	0.00	3.60	10.70	67.23
2.00	0.00	0.00	0.00	9.26	21.41	120.75
2.01	0.00	-0.00	-33.74	2.01	5.41	37.33
2.25	0.00	-0.67	-36.68	2.26	6.08	40.38
3.51	0.00	-4.15	-52.05	3.55	9.56	56.36

Průběhy modulu reakce podloží a vnitřních sil po konstrukci

Hloubka [m]	kh,p [MN/m ³]	kh,z [MN/m ³]	Deformace [mm]	Tlak [kPa]	Pos.síla [kN/m]	Moment [kNm/m]
0.00	0.00	0.00	-22.16	0.00	-0.00	-0.00
0.12	0.00	0.00	-21.02	0.42	-0.02	0.00
0.23	0.00	0.00	-19.88	0.84	-0.10	0.01
0.35	0.00	0.00	-18.74	1.26	-0.22	0.03
0.47	0.00	0.00	-17.60	1.68	-0.39	0.06
0.58	0.00	0.00	-16.47	2.11	-0.62	0.12
0.70	0.00	0.00	-15.33	2.53	-0.89	0.21
0.82	0.00	0.00	-14.20	2.95	-1.21	0.33
0.94	0.00	0.00	-13.07	3.37	-1.58	0.49
1.05	0.00	0.00	-11.95	3.90	-2.00	0.70
1.17	0.00	0.00	-10.84	4.56	-2.50	0.96
1.29	0.00	0.00	-9.74	5.22	-3.07	1.29
1.40	0.00	0.00	-8.67	5.89	-3.72	1.68
1.52	0.00	0.00	-7.62	6.55	-4.45	2.16
1.64	0.00	0.00	-6.61	7.21	-5.25	2.73
1.75	0.00	0.00	-5.63	7.87	-6.13	3.39
1.87	0.00	0.00	-4.71	8.53	-7.09	4.17
1.99	0.00	0.00	-3.85	9.19	-8.13	5.06
2.02	0.00	0.00	-3.65	-31.82	-8.04	5.29
2.11	0.00	0.00	-3.07	-32.80	-5.20	5.88
2.22	13.93	0.00	-2.38	-31.58	-1.16	6.18
2.34	13.93	0.00	-1.79	-23.49	2.05	6.12
2.46	13.93	0.00	-1.29	-16.70	4.39	5.74
2.57	13.93	0.00	-0.87	-11.13	6.01	5.12
2.69	13.93	0.00	-0.54	-6.65	7.04	4.36
2.81	13.93	13.93	-0.27	-2.06	7.64	3.48
2.92	13.93	13.93	-0.05	3.95	7.52	2.59
3.04	13.93	13.93	0.12	8.84	6.76	1.75
3.16	0.00	13.93	0.27	12.37	5.46	1.02
3.28	0.00	13.93	0.40	14.54	3.88	0.47
3.39	0.00	13.93	0.53	16.60	2.06	0.12
3.51	0.00	13.93	0.65	18.63	0.00	-0.00

Maximální posouvající síla = 8,24 kN/m
 Maximální moment = 6,18 kNm/m
 Maximální deformace = 22,2 mm

Modul reakce podloží
Délka konstrukce = 3,51m



Dimenzace č. 1

	Def. min [mm]	Def. max [mm]	Pos. síla min. [kN/m]	Pos. síla max [kN/m]	Moment min. [kNm/m]	Moment max. [kNm/m]
0.00	-22.16	0.24	-0.00	0.00	-0.00	-0.00
0.12	-21.02	0.11	-1.83	-0.02	0.00	0.12
0.23	-19.88	-0.03	-2.71	-0.10	0.01	0.39
0.35	-18.74	-0.17	-2.70	-0.22	0.03	0.72
0.40	-18.27	-0.23	-2.77	-0.29	0.04	0.85
0.40	-18.27	-0.23	-0.29	4.43	0.04	0.85
0.47	-17.60	-0.32	-0.39	4.32	0.06	0.56
0.58	-16.47	-0.48	-0.62	4.10	0.06	0.12
0.70	-15.33	-0.64	-0.89	3.82	-0.40	0.21
0.82	-14.20	-0.79	-1.21	3.47	-0.83	0.33
0.94	-13.07	-0.93	-1.58	3.04	-1.21	0.49
1.05	-11.95	-1.06	-2.00	2.52	-1.54	0.70
1.17	-10.84	-1.15	-2.50	1.90	-1.80	0.96
1.29	-9.74	-1.23	-3.07	1.18	-1.98	1.29
1.40	-8.67	-1.27	-3.72	0.38	-2.07	1.68
1.52	-7.62	-1.28	-4.45	-0.53	-2.06	2.16
1.64	-6.61	-1.26	-5.25	-1.53	-1.94	2.73
1.75	-5.63	-1.20	-6.13	-2.63	-1.70	3.39
1.87	-4.71	-1.13	-7.09	-3.82	-1.32	4.17
1.99	-3.85	-1.03	-8.13	-5.10	-0.80	5.06
2.00	-3.76	-1.02	-8.24	-5.23	-0.74	5.16
2.02	-3.65	-1.00	-8.04	-5.19	-0.65	5.29
2.11	-3.07	-0.92	-5.20	-4.18	-0.24	5.88
2.22	-2.38	-0.81	-2.98	-1.16	0.18	6.18
2.34	-1.79	-0.69	-1.93	2.05	0.46	6.12
2.46	-1.29	-0.59	-1.05	4.39	0.64	5.74
2.57	-0.87	-0.50	-0.30	6.01	0.71	5.12
2.69	-0.54	-0.41	0.33	7.04	0.71	4.36
2.81	-0.34	-0.27	0.84	7.64	0.63	3.48
2.92	-0.28	-0.05	1.12	7.52	0.51	2.59
3.04	-0.22	0.12	1.21	6.76	0.37	1.75
3.16	-0.17	0.27	1.13	5.46	0.24	1.02
3.28	-0.13	0.40	0.90	3.88	0.12	0.47

	Def. min [mm]	Def. max [mm]	Pos. síla min. [kN/m]	Pos. síla max [kN/m]	Moment min. [kNm/m]	Moment max. [kNm/m]
3.39	-0.08	0.53	0.52	2.06	0.03	0.12
3.51	-0.04	0.65	-0.00	0.00	-0.00	-0.00

Maximální hodnoty deformací a vnitřních sil

Maximální deformace = -22,2 mm
 Minimální deformace = 0,7 mm
 Maximální ohybový moment = 6,18 kNm/m
 Minimální ohybový moment = -2,07 kNm/m
 Maximální posouvající síla = 7,64 kN/m

Posouzení ocelového průřezu podle EN 1993-1-1

Pro výpočet uvažovány všechny fáze budování.
 Výpočtový součinitel namáhání průřezu = 1,00

Dimenzační síly na 1 I-profil

$M_{\max} = 13,60 \text{ kNm}; \quad Q = 2,54 \text{ kN}$
 $Q_{\max} = 18,12 \text{ kN}; \quad M = 11,36 \text{ kNm}$

Posouzení max. momentu $M_{\max} + Q$:

Posouzení ohybu:

$M_{\max}/M_{c,Rd} = 0,497 \leq 1 \quad \text{Vyhovuje}$

Posouzení smyku:

$Q/V_{c,Rd} = 0,022 \leq 1 \quad \text{Vyhovuje}$

Posouzení rovinné napjatosti:

Normálové napětí $s_{x,Ed} = 102,69 \text{ MPa}$

Smykové napětí $t_{Ed} = 2,29 \text{ MPa}$

Posudek: $(s_{x,Ed}/(f_y/g_{M0}))^2 + 3 \cdot (t_{Ed}/(f_y/g_{M0}))^2 = 0,191 \leq 1 \quad \text{Vyhovuje}$

Posouzení max. posouvající síly $Q_{\max} + M$:

Posouzení ohybu:

$M/M_{c,Rd} = 0,415 \leq 1 \quad \text{Vyhovuje}$

Posouzení smyku:

$Q_{\max}/V_{c,Rd} = 0,154 \leq 1 \quad \text{Vyhovuje}$

Posouzení rovinné napjatosti:

Normálové napětí $s_{x,Ed} = 85,73 \text{ MPa}$

Smykové napětí $t_{Ed} = 16,29 \text{ MPa}$

Posudek: $(s_{x,Ed}/(f_y/g_{M0}))^2 + 3 \cdot (t_{Ed}/(f_y/g_{M0}))^2 = 0,148 \leq 1 \quad \text{Vyhovuje}$

Průřez VYHOVUJE

Rozpětí pažení D=150mm

Výstavba podzemních kontejnerů na území MČ Praha 8

<u>Průřez</u>		r	75	[mm]	
		$L_{cr,y}$	2600	[mm]	
		$L_{cr,z}$	2600	[mm]	
<u>Vnitřní síly na prutu:</u>	Osová síla	$N_{sd,max}$	15,26	[kN]	
<u>Řezivo</u>			C24		
<u>Charakteristické pevnosti:</u>	Tlak	$f_{c,0,k}$	21	[MPa]	
		$E_{0,05}$	7 400,00	[MPa]	
		k_{mod}	0,8		
		γ_m	1,30		
		β_c	0,2		viz. ČSN EN 1995-1-1 str.47
<u>Návrhové pevnosti</u>		$f_{c,0,d}$	12,92	[MPa]	
<u>Průřezové charakteristiky:</u>	Plocha	A	17 671	[mm ²]	
<u>Vzpěr kolmo k ose y</u>	Moment setrvačnosti	I_y	24 850 489	[mm ⁴]	
	Poloměr setrvačnosti	i_y	37,50	[mm]	
		λ_y	69,33		
	Kritické napětí	$\sigma_{c,crit,y}$	15,19	[MPa]	
		$\lambda_{rel,y}$	1,18		>0,3 - JE NUTNÉ POSUZOVAT VZPĚR
		k_y	1,28		
		$k_{c,y}$	0,56		
<u>Vzpěr kolmo k ose z</u>	Moment setrvačnosti	I_z	24 850 489	[mm ⁴]	
	Poloměr setrvačnosti	i_z	37,50	[mm]	
		λ_z	69,33		
	Kritické napětí	$\sigma_{c,crit,z}$	15,19	[MPa]	
		$\lambda_{rel,z}$	1,18		>0,3 - JE NUTNÉ POSUZOVAT VZPĚR
		k_z	1,28		
		$k_{c,z}$	0,56		
<u>Napětí v průřezu:</u>		$\sigma_{c,0,d}$	0,86	[MPa]	
	ROZHODUJE VYBOČENÍ KOLMO K OSE Y				
<u>Posouzení</u>			0,12	<1	VYHOVÍ