

<div>PROJEKT PROJECT</div> <div>TENISOVÝ KLUB NA OŘECHOVCE</div>			
<div>MÍSTO STAVBY SITE PLACE</div> <div>PRAHA 6 P.Č.: 1323/1, 1323/2</div>	<div>STUPĚŇ PHASE</div> <div>DOKUMENTACE PRO PROVEDENÍ STAVBY</div>		
<div>INVESTOR CLIENT</div> <div>Městská část Praha 6 Čs. Armády 601/23 160 52 Praha 6</div>			
<div>GENERÁLNÍ PROJEKTANT</div> <div>Pavel Hnilička Architects+Planners s.r.o., Cukrovarnická 46, Praha 6</div>			
<div>ČÁST PART</div> <div>STAVEBNĚ KONSTRUKČNÍ ČÁST</div>			
<div>PROJEKTANT ČÁSTI PREPARED BY</div> <div>ING. JIŘÍ KONČÁK KOMENSKÉHO 321 FRYŠTÁK 76316 +420 608426324 jiri.koncak@seznam.cz</div>			
<div>AUTORIZACE AUTHORIZATION</div> <div>AUTORIZACE</div>		<div>ZODPOVĚDNÝ PROJEKTANT RESPONSIBLE DESIGNER</div> <div>ING. MICHAL BEZRUČ</div>	
		<div>VYPRACOVAL ELABORATED</div> <div>ING. JIŘÍ KONČÁK</div>	
<div>VÝKRES DRAWING</div> <div>TECHNICKÁ ZPRÁVA</div>			
<div>MĚŘÍTKO SCALE</div>	<div>STAVEBNÍ OBJEKT CONSTRUCTION NR.</div> <div>-</div>	<div>ZAKÁZKOVÉ Č. CUSTOM NO.</div> <div>-</div>	<div>Č. PARÉ FOLDER NO.</div>
<div>DATUM DATE</div> <div>18.9.2021</div>	<div>POČET A4 A4 NO.</div> <div>12xA4</div>	<div>Č. VÝKRESU DRAWING NO.</div> <div>D.1.2.a</div>	

Obsah

D.1.2.a.1	Seznam dokumentace	3
D.1.2.a.2	Popis navrženého konstrukčního systému stavby	3
2.1.	Geologické poměry oblasti	3
2.2.	Základy	6
2.3.	Vertikální konstrukce	6
2.4.	Horizontální konstrukce	7
2.5.	Požární odolnost konstrukce	7
2.6.	Použité materiály	7
D.1.2.a.3	Hodnoty zatížení uvažovaných při návrhu nosné konstrukce	8
D.1.2.a.4	Návrh zvláštních, neobvyklých konstrukcí, detailů nebo technologických postupů	10
D.1.2.a.5	Technologické podmínky pro zajištění stability konstrukce	10
D.1.2.a.6	Zásady provádění bouracích a podchycovacích prací	10
D.1.2.a.7	Požadavky na kontrolu zakrývaných konstrukcí	10
D.1.2.a.8	Obecné požadavky	10
D.1.2.a.9	Seznam použitých podkladů, ČSN, odborné literatury a software	11
9.1.	Projektové podklady	11
9.2.	Normové podklady	11
9.3.	Použitý výpočetní software	12

Obsahem předložené dokumentace je stavebně konstrukční část projektu novostavby „Tenisového klubu“ v obci Praha 6, v rozsahu dokumentace pro provedení staveb, dle vyhlášky č.499/2006 Sb. o dokumentaci staveb. Objednatelem dokumentace je fa. Pavel Hnilička Architects+Planners s.r.o., Cukrovarnická 46, Praha 6, investorem je Městská část Praha 6, Čs. Armády 601/23, 160 52 Praha 6.

Konstrukce jsou navrženy podle platných ČSN-EN. Nebyly předsáány zvláštní tolerance na provádění konstrukcí, předpokládá se dodržení platných norem.

D.1.2.a.1 Seznam dokumentace

Dokumentace stavebně konstrukční části je vydána jako nedílný celek ve skladbě:

D.1.2.a Technická zpráva

D.1.2.b Výkresová část

D.1.2.c Statické posouzení

D.1.2.a.2 Popis navrženého konstrukčního systému stavby

Jedná se o novostavbu na místě stávajícího objektu na pozemku investora.

Novostavba jednopodlažní objekt s částečným podsklepením. Stávající objekt se skládá ze dvou částí. První částí je soustava stavebních buněk používaná jako zázemí tenisového klubu. Druhým stávajícím objektem je trafostanice, tento objekt bude zachován bez zásahu a bude obestavěn novým objektem.

Půdorysné rozměry objektu jsou 30,7 x 7,3 m. Výška nad terénem objektu je 4,5 m. Podsplepení se nachází přibližně pod polovinou navrhovaného objektu.

Založení objektu je na plošných základech. Podzemní část stavby je navržena jako železobetonová. Stěny jsou navrženy jako železobetonové monolity tl. 200 mm bez požadavku na vodostavebnost. Stropní konstrukce nad suterénem je navržena jako železobetonová deska.

Horní stavba objektu je navržena jako konstrukční dřevostavba se soustavou dřevěných sloupů, průvlaků a střešních krokví. Prostorově je objekt ztužen soustavou ztužujících stěn z dřevěných stěnových panelů CLT.

Součástí objektu jsou vyrovnávací úhlové stěny, tyto stěny jsou navrženy z pohledového železobetonu.

2.1. Geologické poměry oblasti

Na místě budoucí stavby byl proveden inženýrsko-geologický průzkum -Ing. Vlček, květen 2021. Následující text je přejat ze zprávy Ing. Vlčka.

Zájmové území leží v soustavě Český masiv – pokryvné útvary a postvariské magmatity a je tvořeno eolickými sedimenty překrývajícími horniny Barrandienu.

Předkvartérní podloží

Jedná se o ordovické vrstvy tvořené černošedými slídnatými libeňskými břidlicemi. V jižní části zájmového území se mohou vyskytovat skalecké vrstvy tvořené žlutavými křemenci s vložkami pískovců, prachovců a drob.

Terénními pracemi bylo předkvartérní podloží zastiženo od hloubky 2,80 – 2,90 m p.t. Jedná se o zcela zvětralou prachovitou břidlici. Hornina je vrstevnatá, vysoce rozpukaná, šedohnědá, okrově smouhovaná, má charakter jílu se střípky břidlic o velikosti do 2 cm.

Míra zvětření s hloubkou klesá, od hloubkové úrovně 3,80 m p.t. byla v sondě J1 zastižena prachovitá břidlice velmi zvětřalá. Ta je vysoce rozpukaná, střípkovitě rozpadavá, úlomky jsou o velikosti 2-6 cm, železité, šedohnědá.

Kvartérní pokryv

Podle terénních prací se v zájmové oblasti nachází do hloubky 0,20 – 0,30 m p.t. humózní horizont (hlína tmavě hnědá, tuhé až pevné konzistence). V sondě J1 se pod humózním horizontem nachází vrstva tmavě hnědé hlíny tuhé až pevné konzistence s ojedinělými úlomky a střípky hornin o velikosti do 1 cm (v úrovni 0,30 – 1,10 m p.t.). Tato vrstva následně přechází do tmavě hnědé hlíny pevné konzistence, slabě písčité v hloubce 1,10 – 2,30 m p.t. V této vrstvě jsou střípky hornin a stavebního odpadu o velikosti do 1 cm, v hloubce 1,40 – 1,50 m p.t. jsou přítomny střípky a úlomky opuk. Od hloubky 2,30 m p.t. byla v sondě J1 zastižena hlína slabě písčitá, okrově hnědá, pevné konzistence, se střípky opuk o velikosti do 2 cm, jedná se o deluvium.

V sondě J2 je geologický profil lehce odlišný. Svrchu se nachází humózní horizont, od hloubky 0,20 m p.t. do 0,80 m p.t. je vrstva navážek charakteru hlíny tmavě hnědé až černohnědé, pevné konzistence se střípky hornin a úlomků cihel o velikosti 2-3 cm. V úrovni 0,80 – 1,00 m p.t. je vrstva tmavě hnědé hlíny jílovité pevné konzistence, která přechází do jílu okrově hnědé tuhé konzistence s cicváry (sprašová hlína). Od hloubky 2,10 m p.t. do 2,80 m p.t. byl zastižen tmavě hnědý jíl s úlomky hornin o velikosti 2-3 cm.

GEOTECHNICKÁ CHARAKTERISTIKA ZEMIN A HORNIN

Zeminy a horniny zastižené v průzkumných sondách byly rozděleny do geotechnických typů. Geotechnický typ (GT typ) představuje zeminy nebo horniny s blízkými geotechnickými vlastnostmi. Na základě zjištěných geologických poměrů, archivních údajů byly v zájmovém území vyčleněny 4 geotechnické typy (GT1 – GT4).

Podrobný popis jednotlivých geotechnických typů je uveden v dalším textu a v tabulce.

Tab. 1: Přehled geotechnických typů zemin a hornin

Geotechnický typ	Geologické stáří	Genetický původ	Stručný popis	Zatřídění dle ČSN EN ISO 14888-2	Zatřídění dle ČSN 73 6133
GTO	kvartér	sedimentární	humózní horizont	saSi	F5 MLO
GT1	kvartér	sedimentární	Hlína pevné konzistence	saSi	F3 MSY, F5 MLY, F5 ML
GT2	kvartér	sedimentární	Jíl tuhé konzistence	siCl	F6 CL
GT3	kvartér	sedimentární	Jíl s úlomky hornin	-	F2 CG
GT4.1	ordovik	sedimentární	Zcela zvětralá břidlice	-	R6
GT4.2	ordovik	sedimentární	Velmi zvětralá břidlice	-	R5

Geotechnické charakteristiky jednotlivých geotechnických typů jsou přehledně uvedeny v následující tabulce č. 2.

Geotechnické parametry zastižených hornin a zemin v zájmovém území byly stanoveny na základě výsledků makroskopického popisu, s přihlédnutím k výsledkům archivních prací a odborného posouzení z našich znalostí a zkušeností z prací v obdobných geologických poměrech.

Geotechnický typ	Zatřídění dle ČSN 73 6133 / ČSN P 73 1005	Zatřídění dle ČSN EN ISO 14688-2	Těžitelnost dle ČSN P 73 1005	Pevnost v tlaku σ_c (MPa)	Objemová tíha γ_n (kN/m ³)	ef. úhel vnitř. tření ϕ_{ef} (°)	ef. soudržnost c_{ef} (kPa)	modul přetvárnosti E_{def} (MPa)	Poissonovo číslo ν	Orientační návrhová únosnost R_d [kPa]	Vřítelnost pilot dle ČSN P 73 1005
GT0	F3, F5 O	clSi, saSi	I	-							I
GT1	F3, F5	saCl	I	-	18,5-19,0	22-26	14-18	8-12	0,35	200	I
GT2	F6 CL	siCl	I	-	21,0	17-21	8-16	3-6	0,40	100	I
GT3	F2 CG	grsiCl	I	-	19,5	24-30	14-18	15-20	0,35	200	I
GT4.1	R6/Cl	-	I	0,5-1,5	19,5	25-28	20-26	20-40	0,35	200-250	I

GT4.2	R5	-	I-II	0,5-1,5	21	28-30	26-30	16-25	0,30	250-300	II
-------	----	---	------	---------	----	-------	-------	-------	------	---------	----

Vysvětlivky

γ - objemová tíha zeminy, pod hladinou podzemní vody platí vztah $\gamma = \gamma - 10$

c_{ef} – efektivní soudržnost

ν - Poissonovo číslo

*) pro horniny je uveden ϕ' – zdánlivý úhel vnitřního tření a c' – zdánlivá soudržnost

**) dle původní ČSN 73 1002 uvedená svislá tabulková výpočtová únosnost platí pro piloty průměru $d=1,0$ m a délky vetknutí $l_f = 1,5$ m

Pozn.

pod hladinou podzemní vody je nutné příslušné charakteristiky upravit

Uvedené hodnoty mají povahu místních normových charakteristik kvaziisotropního prostředí

ZÁKLADOVÉ POMĚRY, DOPORUČENÝ ZPŮSOB ZALOŽENÍ

Dle projektu je naplánována výstavba částečně podsklepeného, jednopodlažního objektu. Podsklepení bude realizováno ve východní části (blíže k vrtu J1). Při zakládání objektu budou v případě plošného zakládání v plánované úrovni podsklepení ve východní části (J1) zastiženy zcela zvětralé, vysoce rozpukané

prachovité břidlice charakteru jílu pevné konzistence s úlomky břidlic (GT4.1 – R6). V hl. 3,8 již velmi zvětralé břidlice (GT4.2 – R5). V místě, kde není plánováno podsklepení – v západní části (J2) se v předpokládané hloubkové úrovni zakládání 1,0 m budou nacházet okrově hnědé jíly (sprašové hlíny), tuhé konzistence (GT2 – F6 CL) a hlouběji s úlomky hornin. Od hloubky 2,80 m p.t. pak bude zastižena ordovické zcela až velmi zvětralá prachovitá břidlice. V místě po demolici objektu se mohou nacházet i navážky. V případě plošného zakládání není v základové spáře předpokládán výskyt podzemní vody, neboť její hladina nebyla průzkumnými pracemi zastižena. Vzhledem k výše uvedeným skutečnostem a náročnosti stavební konstrukce, zařazujeme ve smyslu ČSN P 73 1005 staveniště do 2. geotechnické kategorie. V místě zakládání je možno uvažovat maximální dovolené namáhání hornin v základové spáře podle výše uvedené tabulky. Při předprojektové přípravě je možné postupovat podle geotechnických charakteristik uvedených v tabulce č. 2. Při zakládání je nutno odebrat humózní vrstvy. Doporučujeme při realizaci zakládání přítomnost geologického dozoru pro přebírku základové spáry.

2.2. Základy

Založení je navrženo jako plošné na betonových základových pasech a železobetonové desce. Základové pasy jsou navrženy v šířce 0,5 m. Pro návrh se předpokládá zastižení zeminy únosnosti 200 kPa. Vzhledem k výsledkům z inženýrsko geologického průzkumu je patrné, že se na staveništi nachází složitější vrstevnatá geologická skladba s vrstvou navážek v nejsvrchnější části pokryvu.

V podsklepené části je základová spára navržena v oblasti GT4.1 – zde je zastižení předpokládané vrstvy jisté.

V nepodsklepené části je nutné dosáhnout únosné vrstvy GT1. Zastižení této vrstvy je nutné potvrdit inženýrským geologem.

Nepodsklepená část sousedí s objektem trafostanice. Zde je nutné před další fází projektové dokumentace provést průzkum hloubky založení a zjištění konkrétního souvrství a tomu přizpůsobit návrh základových konstrukcí.

V podsklepené části jsou pod stěnami navrženy betonové pasy z prostého betonu a na ně je uložena železobetonová deska tl. 200 mm.

V nepodsklepené části jsou navrženy vzhledem k nejisté vrstevnatosti navrženy pasy z prostého betonu a jejich hloubka bude přizpůsobena zastižené geologické skladbě. Ve vrchole základových pasů je navržena železobetonová deska tl. 140 mm.

Jsou navrženy úhlové stěny pro přenesení rozdílů výšek terénu přibližně 0,75 m. Stěny je nutné zakládat vždy v rostlém terénu! Stěny jsou navrženy v pohledové kvalitě, kde bude provedeno povrchové drásání. Konkrétní návrh zpracování povrchů je součástí stavebně-architektonické části.

2.3. Vertikální konstrukce

V suterénní části jsou navrženy železobetonové stěny tl. 200 a 180 mm. U stěn není vznesen požadavek na vodostavebnost. Stěny jsou navrženy z betonu třídy C20/25 - XC2, vyztužení bude provedeno betonářskou výztuží B500A.

Svislé nosné konstrukce nadzemní části se skládají z dřevěných sloupů a ztužujících stěn z dřevěných panelů.

Hlavní svislou nosnou konstrukcí jsou obvodové dřevěné sloupy. Sloupy jsou navrženy v kruhovém proměnném průřezu, nejmenší průměr sloupu 172 mm. Sloupy jsou uloženy na přesahující hraně stropní desky. Pro získání prostorové tuhosti jsou uvnitř dispozice umístěny stěny z dřevěných velkoformátových panelů CLT tl. 84 mm. Tyto panely budou vytaženy až pod záklop stropu nebo v místě kolize s krokví po krokev a vzájemně spojeny.

Rozměry trafostanice jsou převzaty z její původní projektové dokumentace, v případě nálezu rozdílného provedení je nutné kontaktovat projektanta pro úpravu návrhu. Trafostanice bude zachována a nebude do ní výrazně zasahováno. Jediným zásahem je uložení přiléhající části střešního pláště na obvodové zdivo. Přetížení je v řádu desítek kilogramů na metr běžný stěny, lze předpokládat nevyčerpání rezervy únosnosti konstrukce.

2.4. Horizontální konstrukce

Stropní konstrukce nad suterénem je navržena jako železobetonová deska.

Nad nadzemní částí je střecha tvořena soustavou průvlaků a krokví. Po obvodě je navržen průvlak profilu 320/260 z lepeného lamelového dřeva třídy GL24h. Na horní hranu budou uloženy krokve s přesahujícími konci. Profil krokví je 160/280 z řeziva třídy C24. Maximální osová vzdálenost krokví 1,05 m. Záklop nad obytnou částí je navržen z velkoformátových kotvených desek OSB tl. 22 mm. V částech přesahujících do exteriéru jsou jako záklop použity dřevěné panely CLT tl. 60 mm.

Povrchová úprava a detaily reliéfů vyfrézovaných do dřevěných prvků jsou součástí stavebně architektonické části projektu

2.5. Požární odolnost konstrukce

PO je zajištěna ve skladbách nosných stěn a stropů protipožárním obkladem. U volných nechráněných prvků jsou tyto dimenzovány na vlastní požární odolnost.

2.6. Použité materiály

Základy	...	beton C20/25-XC2, výztuž B500A
Vertikální konstrukce	...	Dřevo KVH a BSH třídy pevnosti 24, výztuž B500A, beton C25/30-XC2
Horizontální konstrukce	...	Beton C25/30, výztuž B500A, Dřevo KVH a BSH třídy pevnosti 24
Střecha	...	Dřevo KVH a BSH třídy pevnosti 24

D.1.2.a.3 Hodnoty zatížení uvažovaných při návrhu nosné konstrukce

Projekt

Datum : 19.10.2020

Norma

Použita národní příloha pro Česko

1 Protokol zatížení: Střecha extenzivní

Stálé zatížení	Charakt. [kN/m ²]	Souč. [-]	Návrh. [kN/m ²]
Vlastní tíha nosné konstrukce			
Průřez: obdélník 160x240 (0,16 / 1,100)	0,15	1,35	0,20
Součet: Vlastní tíha nosné konstrukce	0,15	1,35	0,20
Ostatní stálé zatížení			
Vegatační substrát (15,00 × 0,140)	2,10	1,35	2,84
bitumenové pásy (12,00 × 0,015)	0,18	1,35	0,24
extrudovaný polystyren (0,40 × 0,250)	0,10	1,35	0,14
bitumenové pásy (12,00 × 0,004)	0,05	1,35	0,07
OSB (6,20 × 0,025)	0,16	1,35	0,22
Součet: Ostatní stálé zatížení	2,59	1,35	3,50
Součet: Stálé zatížení	2,74	1,35	3,70

Proměnné zatížení	Charakt. [kN/m ²]	Souč. [-]	Návrh. [kN/m ²]
Užitné zatížení			
H Střechy nepřístupné s výjimkou běžné údržby a oprav	0,75	1,50	1,12
Součet: Užitné zatížení	0,75	1,50	1,12
Součet: Proměnné zatížení	0,75	1,50	1,12
Součet zatížení	3,49	1,38	4,82

2 Protokol zatížení: Zatížení sněhem

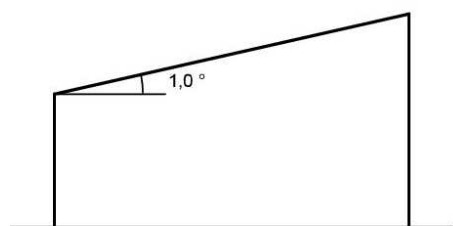
Zatížení podle ČSN EN 1991-1-3

Sněhová oblast: II
Charakteristická hodnota zatížení $s_k = 1,00 \text{ kN/m}^2$
Typ krajiny: normální
Součinitel expozice $C_e = 1,00$
Tepelný součinitel $C_t = 1,00$
Součinitel zatížení $\gamma_f = 1,50$
Tvar zastřešení: pultová střecha
Sklon střechy $\alpha = 1,0^\circ$
Tvarový součinitel $\mu_1 = 0,80$

Charakteristická hodnota zatížení (v závorce návrhová hodnota)

 $s_1 = 0,80 \text{ kN/m}^2$ (1,20 kN/m²)

0,80;(1,20) [kN/m²]



3 Protokol zatížení: Zatížení větrem

Zatížení podle ČSN EN 1991-1-4

Větrná oblast: II
Rychlost větru $v_{b,0} = 25,00 \text{ m/s}$
Kategorie terénu: II
Referenční výška budovy $z_e = 4,00 \text{ m}$
Součinitel směru větru $c_{dir} = 1,00$
Součinitel ročního období $c_{season} = 1,00$

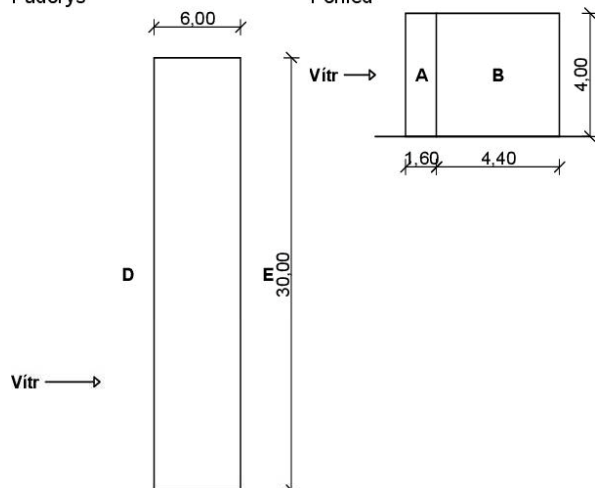
[FIN EC - Zatížení | verze 11.2020.15.0 | hardwarový klíč 10408 / 1 | Ing. Jiří Končák | Copyright © 2020 Fine spol. s r.o. All Rights Reserved | www.fine.cz]

Měrná hmotnost vzduchu $\rho = 1,250 \text{ kg/m}^3$
 Součinitel orografie $c_o = 1,00$
 Maximální dynamický tlak $q_p = 0,70 \text{ kN/m}^2$
 Součinitel zatížení $\gamma_f = 1,50$
 Plocha pro stanovení $c_{pe} A = 120,00 \text{ m}^2$

Stěny pravoúhlého objektu - směr 1

Výška objektu $h = 4,00 \text{ m}$
 Délka objektu $d = 6,00 \text{ m}$
 Šířka objektu $b = 30,00 \text{ m}$

Půdorys



Charakteristické hodnoty zatížení (v závorce návrhové hodnoty)

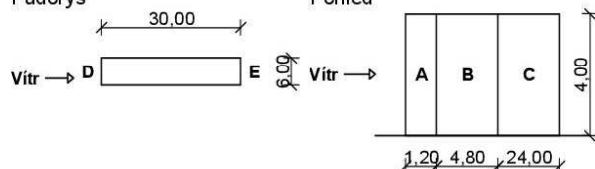
Výška nad terénem [m]	Tlak větru v oblastech [kN/m ²]			
	A	B	D	E
3,99	-0,84 (-1,27)	-0,56 (-0,84)	0,45 (0,68)	-0,25 (-0,37)

Nedostatečná korelace tlaků uvažována koeficientem 0,85.

Stěny pravoúhlého objektu - směr 2

Výška objektu $h = 4,00 \text{ m}$
 Délka objektu $d = 30,00 \text{ m}$
 Šířka objektu $b = 6,00 \text{ m}$

Půdorys



Charakteristické hodnoty zatížení (v závorce návrhové hodnoty)

Výška nad terénem [m]	Tlak větru v oblastech [kN/m ²]				
	A	B	C	D	E
3,99	-0,84 (-1,27)	-0,56 (-0,84)	-0,35 (-0,53)	0,42 (0,63)	-0,18 (-0,27)

Nedostatečná korelace tlaků uvažována koeficientem 0,85.

4 Protokol zatížení: Strop nad 1.PP

Poznámka:

Stálé zatížení

	Charakt. [kN/m ²]	Souč. [-]	Návrh. [kN/m ²]
Vlastní tíha nosné konstrukce železobeton (25,00 × 0,200)	5,00	1,35	6,75

[FIN EC - Zatížení | verze 11.2020.15.0 | hardwarový klíč 10408 / 1 | Ing. Jiří Končák | Copyright © 2020 Fine spol. s r.o. All Rights Reserved | www.fine.cz]

Součet: Vlastní tíha nosné konstrukce	5,00	1,35	6,75
Ostatní stálé zatížení			
keramická dlažba (22,00 × 0,015)	0,33	1,35	0,45
cemflow (21,00 × 0,055)	1,16	1,35	1,57
extrudovaný polystyren (0,40 × 0,035)	0,01	1,35	0,01
SDK 1x12,5 mm včetně konstrukce	0,15	1,35	0,20
Podvěšené technologie	0,25	1,35	0,34
Rozpočtení přetížení příčkami	1,50	1,35	2,03
Součet: Ostatní stálé zatížení	3,40	1,35	4,59
Součet: Stálé zatížení	8,40	1,35	11,34
Proměnné zatížení	Charakt.	Souč.	Návrh.
	[kN/m²]	[–]	[kN/m²]
Užitné zatížení			
C1 Plochy se stoly	3,00	1,50	4,50
Součet: Užitné zatížení	3,00	1,50	4,50
Součet: Proměnné zatížení	3,00	1,50	4,50
Součet zatížení	11,40	1,39	15,84

D.1.2.a.4 Návrh zvláštních, neobvyklých konstrukcí, detailů nebo technologických postupů

V konstrukci se žádné neobvyklé detaily ani postupy nevyskytují.

D.1.2.a.5 Technologické podmínky pro zajištění stability konstrukce

V konstrukci se žádné neobvyklé detaily ani postupy nevyskytují.

D.1.2.a.6 Zásady provádění bouracích a podchycovacích prací

Průzkumem zjištěné podzemní prostory, například dutiny, studně nebo jiné podzemní objekty, musí být před zahájením prací zasypany nebo jiným způsobem zajištěny.

D.1.2.a.7 Požadavky na kontrolu zakrývaných konstrukcí

Veškeré důležité konstrukční celky je nutné před jejich zakrytím řádně fotograficky zdokumentovat a převzít odpovědnou osobou stavby nebo zástupcem projektanta. O převzetí bude proveden zápis do stavebního deníku.

D.1.2.a.8 Obecné požadavky

Během stavby je nutné dodržovat zejména nařízení vlády č.591/2006 Sb. o bližších minimálních požadavcích na bezpečnost a ochranu zdraví při práci na staveništích a nařízení vlády č.362/2005 Sb. o bližších požadavcích na bezpečnost a ochranu zdraví při práci na pracovištích s nebezpečím pádu z výšky nebo do hloubky a zejména respektovat dodané výstupy projektanta. Veškeré odlišnosti od projektu je nutné s projektantem konzultovat. Dále je nutné dodržovat veškeré platné ČSN.

Dále je nutno dodržovat veškerá ustanovení č.183/2006 Sb., o územním plánování a stavebním řádu v aktuálním znění.

D.1.2.a.9 Seznam použitých podkladů, ČSN, odborné literatury a software

9.1. Projektové podklady

9.1.1. Seznam podkladů

- architektonické a stavebně technické řešení objektu 9/2019
-

9.2. Normové podklady

9.2.1. Zásady navrhování - Eurokód

ČSN EN 1990 Eurokód: Zásady navrhování

9.2.2. Zatížení stavebních konstrukcí – Eurokód 1

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 1991-1-6 Eurokód 1: Zatížení konstrukcí - Část 1-6: Obecná zatížení - Zatížení během provádění

9.2.3. Betonové konstrukce – Eurokód 2

ČSN 73 2401 Provádění a kontrola konstrukcí z předpjatého betonu

ČSN EN 1992-1-1 Eurokód 2: Navrhování betonových konstrukcí - Část 1-1: Obecná pravidla a pravidla pro pozemní stavby

ČSN EN 206-1 Beton - Část 1: Specifikace, vlastnosti, výroba a shoda

9.2.1. Ocelové a ocelobetonové konstrukce – Eurokód 3

ČSN EN 1090 Provádění ocelových konstrukcí a hliníkových konstrukcí

ČSN EN 1993-1-1 Eurokód 3: Navrhování ocelových konstrukcí - Část 1-1: Obecná pravidla a pravidla pro pozemní stavby

ČSN EN 1993-1-2 Eurokód 3: Navrhování ocelových konstrukcí - Část 1-2: Obecná pravidla - Navrhování konstrukcí na účinky požáru

9.2.1. Dřevěné konstrukce – Eurokód 5

ČSN 73 0001-5	Navrhování stavebních konstrukcí - Slovník - Část 5: Dřevěné konstrukce
ČSN EN 1995-1-1	Eurokód 5: Navrhování dřevěných konstrukcí - Část 1-1: Obecná pravidla - Společná pravidla a pravidla pro pozemní stavby
ČSN 73 1702	Navrhování, výpočet a posuzování dřevěných stavebních konstrukcí – Obecná pravidla a pravidla pro pozemní stavby

9.2.1. Zakládání konstrukcí – Eurokód 7

ČSN 73 0037	Zemní tlak na stavební konstrukce
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

9.3. Použitý výpočetní software

FIN 10	programy pro výpočty statiky stavebních konstrukcí; FINE, spol. s r. o.
GEO 5	programy pro zakládání staveb a geotechniku; FINE, spol. s r. o.
Scia Engineer	program pro prostorovou analýzu konstrukcí slouženou z prutových a plošných prvků, metodou MKP; Nemetschek Scia, s.r.o.