


SEZNAM PŘÍLOH

Č. příl.	Název přílohy	počet A 4	rev.
2.001.	Seznam příloh a technická zpráva	5	A 4 00
2.001a.	Statický výpočet (jen v paré 0, 1, 2)	14	A 4 00
2.002.	Výkres tvaru	4	A 4 00
2.003.	Výkres výztuže desky D01	4	A 4 00
2.204.	Výkres detailů OK	3	A 4 00
2.205.	Výpis materiálu	2	A 4 00
Celkem bez 2.001a		19	A 4
Celkem včetně 2.001a		18	A 4

00	Dokumentace pro stavební povolení + provedení stavby	30. 05. 2020	
Revize	Popis revize	Datum	Poznámka

 CODE, s. r. o. Computer Design IČO 492 86 960		PARDUBICE Na Vrtálně 84 tel. 466 053 111, fax 466 053 125	
Projektant	Vypracoval	Vypracoval	Kontroloval
Ing. P. Jícha	Ing. P. Jícha		
Investor	Městská sportovní, s. r. o., V. Maška 2300, 511 01 Turnov		Jméno souboru
TURNOV - Areál Maškova zahrada Přístavba a vestavba zimního stadionu SO 01 - Vestavba 2.000 - Konstrukční řešení			Číslo zak.
			2020/005/500
			Počet form.
			5 A4
			Datum
			05. 2020
			Druh dok.
			DSP
			Č. kopie
Seznam příloh a technická zpráva			Díl
			D1.01
			Čís. přílohy
			2.001

TECHNICKÁ ZPRÁVA

1 ÚVOD

Konstrukční část projektu na objektu SO 01 Vestavba akce Turnov Areál Maškova zahrada, Přístavba a vestavba zimního stadionu obsahuje technickou zprávu, statický výpočet a výkresovou dokumentaci nosné konstrukce objektu. Dokumentace je zpracována na úrovni dokumentace pro stavební řízení, rozšířená dokumentací pro provedení stavby. Statický výpočet je zpracován podle metodiky mezních stavů a jeho originál je uložen v archivu zpracovatele statického výpočtu.

2 POPIS KONSTRUKCE

Hlavní nosná konstrukce objektu je ze zděné konstrukční soustavy. Stropníkonstrukce jsou tvořeny železobetonovou monolitickou deskou.

Základové konstrukce jsou tvořeny základovými pasy z prostého betonu, kterébyly připraveny již v průběhu výstavby zimního stadionu.

Svislé konstrukce jsou tvořeny zdmi z tvárnic ztraceného bednění, kteréjsou vždy v rozích a vedle otvorů probetonovány až k základům.

Vodorovné konstrukce jsou tvořeny monolitickou železobetonovou deskou tloušťky 250 mm.

Součástí konstrukce je rovněž ocelové točité schodiště, které je navrženo kolem trubkového dříku, vetknutého do základové patky. Na dřík se navlékají stupně s trubkovou objímkou, po řádné rektifikaci stupňů se potom celá konstrukce provaří.

3 POPIS ZATÍŽENÍ

Zatížení odpovídá ustanovením ČSN EN 1991-1-1 až 1-7, přičemž sněhová oblast je třetí a větrová oblast je druhá, terén typu III. Zatížení objektu je tvořeno vlastní hmotností, stanovenou podle přílohy 3 ČSN 73 0035 (1986) a přílohy A ČSN EN 1991-1-1 (2004) a provozním zatížením, které je tvořeno nahodilým zatížením stropu šaten. klimatická zatížení se v tomto objektu nevyskytují (výstavba probíhá ve stávající budově).

Mimořádná zatížení objektu se nepředpokládají.

3.1. Součinitele podmínek působení

Součinitele podmínek působení jsou stanoveny podle příslušných ČSN pro navrhování konstrukcí.

3.2. Součinitele účelu

Součinitel účelu byl stanoven pro celý objekt roven 1.00.

4 POPIS GEOLOGICKÝCH POMĚRŮ

Geologické poměry staveniště popisuje dokument Sportovní a rekreační areál Maškova zahrada v Turnově - Rešerše základových poměrů a předpokládaný radonový index, který zpracoval Ing. Jiří Šura pod číslem 5607. Zájmové území leží ve společné údolní nivě Jizery a Stebenky, skalní podloží je tvořeno pískovci. Ty jsou překryty eluviem a kvartérními uloženinami. Kvartér začíná šterkovou lavicí, která pokračuje písky a povodňovými hlínami. Šterky místy v geologickém profilu chybí. Povodňové hlíny jsou obvykle ve spodních partiích tuhé a ve svrchních partiích pevné. Místy jsou tyto hlíny i písčité. Spodní voda v místech objektů obvykle chybí.

Základová půda je tvořena pro plošné základy hlínami třídy F6.

4.1. Údaje báňského posudku

V uvedeném území se neprovozuje, ani v minulosti neprovozovala důlní činnost, čímž je báňský posudek bezpředmětný.

4.2. Údaje o seismicitě území

V uvedeném území se významnější seismické vlivy nepředpokládají (účinky jsou menší, než aby bylo nutné účinky seismicity zavádět do výpočtu).

4.3. Požadavky na sedání

Na sedání jsou kladeny pouze požadavky dle platných ČSN pro navrhování konstrukcí a základů.

5 STATICKÉ SCHEMA KONSTRUKCE

Konstrukce je navržena jako desková soustava staticky neurčitá.

6 MATERIÁLY

Pro monolitické konstrukce byl použit beton podle normy ČSN EN 206+A1 C 30/37 - XC1(CZ) - $D_{\max} 16$ s armaturou z oceli 10 505.

Konstrukční ocel byla použita S 235.

7 POŽADAVKY NA DILATACE A LOŽISKA

Objekt je navržen jako jeden dilatační celek, čímž odpadají požadavky na dilatace. Jelikož se v objektu nevyskytují ani ložiska, odpadají i požadavky na ložiska.

8 POKYNY PRO PROVÁDĚNÍ

Při provádění je třeba dbát obvyklých pravidel pro provádění zděných, betonových, ocelových a dřevěných konstrukcí.

9 VYUŽITÍ TYPIZACE

Při zpracování projektu nebylo použito typových podkladů.

10 PROVÁDĚCÍ TŘÍDA BETONU

Pro provádění kontroly betonových konstrukcí se předpokládá ve smyslu ČSN EN 13670 (ČSN 73 2400) Provádění betonových konstrukcí kontrola betonu podle Prováděcí třídy 2.

11 POŽADAVKY NA PŘESNOST ROZMĚRŮ KONSTRUKCÍ

Geometrická přesnost konstrukcí musí vyhovovat požadavkům ČSN 73 0212-3 Geometrická přesnost konstrukcí. Kontrola přesnosti. Část 3: Pozemní stavební objekty, vydané v lednu 1997 ve znění všech případných změn a dodatků.

12 OCHRANA PROTI KOROZI

Vzhledem k podmínkám, ve kterých se objekt i jeho dílčí konstrukce nacházejí, se předpokládá, že železobetonové konstrukce, ani jejich armaturu není nutno proti korozi chránit jiným způsobem, než vhodně navrženým betonem. Ocelové a zámečnické konstrukce budou chráněny pozinkováním.

13 OCHRANA PROTI POŽÁRU

Zvláštní ochrana nosných konstrukcí proti požáru není nutná, neboť požární výpočet objektu dokládá jejich dostatečnou požární odolnost.

14 ZVLÁŠTNÍ POŽADAVKY

Na provádění ani na provoz konstrukce žádné zvláštní požadavky kladeny nejsou.

15 BEZPEČNOST PRÁCE

Na bezpečnost práce jsou kladeny obvyklé požadavky, vyplývající z platných předpisů BOZP, jejichž dodržování je při provádění stavebních konstrukcí povinné.