


Stupeň PD:	Dokumentace pro provádění stavby		 <b>ASET studio s.r.o.</b> architektonická a projekční kancelář Tovární 41, 779 00 Olomouc tel.: +420 587 407 730 www.asetstudio.cz
Autor návrhu:	-		
Vedoucí projektant:	Ing. Jan Turek		
Vypracoval:	Ing. Ivo Barvíř		
Místo:	Litovel, Opletalova 341/2, k.ú. Litovel, parc. č. 887, st. 737, 888, 1675/1		
Investor:	Tělovýchovná jednota TATRAN LITOVEL, Nám. Př. Otakara 770/4, Litovel Město Litovel, Nám. Př. Otakara 778, Litovel		Zak.č.: 1314 Datum: 06/2014 Měřítko:
Akce:	SOKOLOVNA LITOVEL - NOVOSTAVBA KUŽELNY A REKONSTRUKCE STÁVAJÍCÍCH ŠATEN		
Výkres:	Technická zpráva		Část: D.1.2 Vyr.č.: 01 Paré:

**a) popis navrženého konstrukčního systému stavby, výsledek průzkumu stávajícího stavu nosného systému stavby při návrhu její změny**

Jedná se o novostavbu jednopodlažního objektu kuželny, který bude přístavbou ke stávající budově sokolovny. Stavba bude založena na základových pasech v hloubce 1,15 m pod stávajícím terénem. Dle předběžného IG průzkumu bude základová půda tvořit jemnozrnná zemina tř. F6 měkké až tuhé konzistence. Před zahájením výkopových prací budou na několika místech mimo objekt provedeny kopané sondy do hloubky 2,0 m k ověření skladby vrstev půdního profilu.

Na dno výkopu se provede šterkopískový podsyp, který se mírně zatlačí do rostlé zeminy. Na ten se vybetonuje podkladní beton. Spodní část základových pasů bude monolitická železobetonová, horní část základů budou tvořit krčky vyzděné z tvárnic ztraceného bednění, které budou proarmovány a zality betonem. Výztuž vytažená ze základových krčků bude ohnuta a zatažena do desky podkladního betonu podlahy. Pokud budou prostupy pro instalace v kolizi s výztuží pasů, provede se po dohodě s projektantem přeložení výztuže nad nebo pod prostup. Na styku se stávající budovou sokolovny bude hloubka založení upravena podle hloubky stávajícího založení.

Stěny budou vyzděny z keramických bloků Porotherm tl. 400 mm. Koruna bude stažena monolitickým věncem, na který se budou ukládat předpjaté stropní panely Spiroll tl. 250 mm různého stupně vyztužení podle rozpětí. Mezi panely bude vložena zálivková výztuž a spáry budou zabetonovány. Překlady nad okenními a dveřními otvory budou systémové Porotherm 7 výšky 238 mm resp. železobetonové monolitické příp. kombinace. Překlady nad novými otvory ve stávajících stěnách budou z ocelových válcovaných nosníků. Plochá střecha bude ohraničena atikou, na jejíž koruně bude monolitický železobetonový věnec.

**b) navržené výrobky, materiály a hlavní konstrukční prvky**

Keramické bloky Porotherm 40 EKO+ Profi

Beton třídy C20/25, C25/30

Betonářská ocel 10505 (R), síť KARI

Konstrukční ocel S235

Dřevo tř. C22

**c) hodnoty užitných, klimatických a dalších zatížení uvažovaných při návrhu nosné konstrukce**

Zatížení sněhem	sněhová oblast II	1,00 kN/m <sup>2</sup>
Zatížení větrem	větrová oblast I	22,5 m/s, kategorie terénu III

**d) návrh zvláštních, neobvyklých konstrukcí, konstrukčních detailů, technologických postupů**

Jedná se o jednoduchou stavbu bez zvláštních a neobvyklých konstrukcí.

**e) technologické podmínky postupu prací, které by mohly ovlivnit stabilitu vlastní konstrukce, případně sousední stavby**

Stavba je natolik jednoduchá, že není třeba stanovovat zvláštní technologické podmínky postupu práce. Stabilita objektu je zajištěna tuhostí navzájem na sebe kolmých stěn svázaných tuhým stropní deskou. Objekt je částečně přistavěn ke stávající budově sokolovny, nová stěna na styku však není nosná, takže ovlivnění stávající budovy bude pouze minimální.

**f) zásady pro provádění bouracích a podchycovacích prací a zpevňovacích konstrukcí či postupů**

Nové otvory ve stávajících stěnách budou po předchozím podepření přiléhajícího stropu předem podtaženy ocelovými nosníky vkládanými postupně z obou stran do vysekaných drážek. Prostor mezi horní plochou nosníků a zdívkou musí být řádně vyklínován např. pásovou ocelí.

V prostoru šaten stávající budovy sokolovny budou vybourány dělicí příčky. Jedná se o nenosné příčky, které je možno vybourat bez náhrady.

**g) požadavky na kontrolu zakrývaných konstrukcí**

Před betonáží monolitických železobetonových konstrukcí bude technickým dozorem investora převzata výztuž.

**h) seznam použitých podkladů, ČSN, technických předpisů, odborné literatury**

- |                          |  |
|--------------------------|--|
| ČSN EN 1990              | Zásady navrhování konstrukcí   |
| ČSN EN 1991-1-1 (730035) | Zatížení konstrukcí, část 1-1: Obecná zatížení- objemové tíhy, vlastní tíha a užitná zatížení pozemních staveb |
| ČSN EN 1991-1-3 (730035) | Zatížení konstrukcí, část 1-3: Obecná zatížení- zatížení sněhem  |
| ČSN EN 1991-1-4 (730035) | Zatížení konstrukcí, část 1-4: Obecná zatížení- zatížení větrem  |
| ČSN EN 1992-1-1 (731201) | Eurokód 2: Navrhování betonových konstrukcí, Část 1-1: Obecná pravidla a pravidla pro pozemní stavby           |
| ČSN EN 1993-1-1 (731401) | Eurokód 3: Navrhování ocelových konstrukcí, Část 1-1: Obecná pravidla a pravidla pro pozemní stavby            |
| ČSN EN 1995-1-1 (731701) | Eurokód 5: Navrhování dřevěných konstrukcí, Část 1-1: Obecná   |

ČSN EN 1996-1-1

pravidla - Společná pravidla a pravidla pro pozemní stavby  
Eurokód 6: Navrhování zděných konstrukcí, Část 1-1: Obecná  
pravidla pro vyztužené a nevyztužené zděné konstrukce

Hořejší, Šafka : TP51 Statické tabulky

Rozpracovaný stavební projekt

**i) specifické požadavky na rozsah a obsah dokumentace pro provádění stavby,  
případně dokumentace zajišťované jejím zhotovitelem**

Nejsou požadavky.

V Olomouci 14.7.2014

Vypracoval : Ing. Ivo Barvůf