


D.1.2a TECHNICKÁ ZPRÁVA

STAVEBNĚ-KONSTRUKČNÍ ŘEŠENÍ

Zodpovědný projektant:	Vedoucí projektu:	Vypracoval:	<div><div>SPZ DESIGN, s.r.o. Moravská 359/13 779 00 Olomouc - Holice IČ: 278 31 132 telefon: 585 150 411 e-mail: spz.design@seznam.cz web: www.spzdesign.cz</div></div>	
Ing. Karel Chadima	Ing. Petr Zavadil	Ing. Petr Zavadil (textová část) Ing. Karel Chadima (výkresová část)		
Jihomoravský	Místo: Přibice, č.p. 84, parc. č. st. 351, st. 137, st. 136, 1630, 1631/1, 1631/2, 1631/3, 1631/4, 2199/2, 2200/1 a 2206/1, k.ú. Přibice			
Investor: Obec Přibice, č.p. 348, 691 24 Přibice			Účel projektu:	DPS
Název stavby: PŘESTAVBA A ZMĚNA ÚČELU UŽÍVÁNÍ KULTURNÍHO DOMU NA POLYFUNKČNÍ CENTRUM S MULTIFUNKČNÍM SÁLEM			Datum:	6/2018
			Číslo archivní/zakázky:	41/18-S
			Verze tisku:	V 1.0
			Formát výkresu:	
Obsah výkresu: TECHNICKÁ ZPRÁVA - STAVEBNĚ-KONSTRUKČNÍ ŘEŠENÍ			Měřítko:	Číslo výkresu: D.1.2a

D. 1.2a Technická zpráva

– stavebně-konstrukční řešení

a) Popis navrženého konstrukčního systému stavby:

Navrhované stavební úpravy představují soubor úprav, přístaveb a nástavby (dostavby 2.NP) stávajícího objektu č.p. 84 spojené se změnou účelu užívání objektu občanské vybavenosti (původně sloužícího jako kulturní dům).

Budova je situována jako samostatně stojící. Po provedení stavebních úprav bude mít půdorysně nepravidelný tvar (přibližně písmene „T“). Budova je z větší části zapuštěna pod terén, zejména v části „multifunkčního sálu“. Přední část – původní kulturní dům je řešen jako stavba částečně podsklepená, půdorysně přibližně tvaru obdélníku (zadní část stávající stavby bude demolována). Na stávající původní budovu kulturního domu bude navazovat spojovací trakt dvoupodlažní přístavby, na který bude severovýchodně (směrem do dvora) navazovat obdélníková jednopodlažní hmota multifunkčního sálu a jihovýchodně jednopodlažní nepodsklepené křídlo obdélníkového tvaru s kanceláři pro obecní spolky.

Přední část budovy (původní kulturní dům) je a i nadále zůstane zastřešena polovalbovou střechou s balkónem a výrazným mansardovým vikýřem nad vchodem do objektu. Střední část budovy (spojovací krček) navazující na zadní hmotu původního kulturního domu bude krytý plochou střechou ohraničenou přesahující obvodovou atikou. Na středový trakt navazuje multifunkční sál, který bude krytý mírnou sedlovou střechou. Střecha nad přízemním křídlem (s klubovnými spolků) bude řešena jako plochá, pochozí, ohraničená kovovým zábradlím. Hmota stavby je kvádrovitá, hladká, bez jakéhokoli výrazného plastického členění, dělená pouze otvory oken a dveří.

Stávající část objektu je zděná z plných pálených cihel, stropní konstrukce nad 1PP je betonová, z železobetonových desek uložených do ocel. I-profilů, stropní konstrukce nad 1NP je dřevěná trámová, nad stávajícím sálem (bývalým kinem) potom ocelová z I-profilů zaklopených pozink. ocel. trapézovým plechem. Tato stropní konstrukce však bude odstraněna a nahrazena novou konstrukcí obdobného provedení umístěnou v nižší úrovni. Střešní konstrukce je tvořena dřevěným vaznicovým krovem, který zůstane z části zachován a z části bude proveden nově. Střešní krytina je tvořena pálenými střešními taškami, které jako střešní krytina zůstanou zachovány i po provedení stavebních úprav a rekonstrukci střešního pláště. Fasáda stávající části budovy, která je nyní pouze omítnuta vápenocementovou omítkou bude nově opatřena kontaktním zateplovacím systémem s grafitovým (šedým) EPS tl. 120 mm s povrchovou úpravou tvořenou tenkovrstvou silikonovou omítkou.

Konstrukční systém nové střední části objektu bude smíšený – bude se jednat o kombinaci zděných nosných stěn a ocelové skeletové konstrukce tvořené ocelovými sloupy a průvlaky. Stropní konstrukce (vč. střešní konstrukce) budou tvořeny z větší části předpjatými betonovými panely typu „SPIROLL“, z menší části potom monolitickými železobetonovými deskami. Jako monolitické železobetonové bude provedeno i nové schodiště. Zděný obvodový plášť této části objektu bude zateplen kontaktním zateplovacím systémem s minerální (čedičovou) vlnou s podélnými vlákny tl. 100 mm s povrchovou úpravou tvořenou tenkovrstvou silikonovou omítkou.

Konstrukční systém přístavby multifunkčního sálu bude skeletový. Hlavními nosnými konstrukcemi budou železobetonové monolitické sloupy vynášející ocelové příhradové vazníky, které budou spolu s ocelovými vaznicemi z válcovaných profilů tvořit konstrukci

zastřešení. Mezi sloupy budou ve spodní části (části zapuštěné pod UT) provedeny betonové opěrné obvodové stěny z tvárnic ztraceného bednění, v nadzemní části potom vyzdívky z keramických tvárnic. Obvodový plášť této části objektu bude zateplen kontaktním zateplovacím systémem s minerální (čedičovou) vlnou s podélnými vlákny tl. 100 mm s povrchovou úpravou tvořenou tenkovrstvou silikonovou omítkou. Části stěn nacházející se pod UT (a v oblasti soklu) budou zatepleny extrudovaným polystyrénem. Střešní plášť bude vytvořen ze sendvičových panelů z trapézového plechu s antikorozní povrchovou úpravou s tepelně-izolačním jádrem z minerální vlny tl. 200 mm.

Konstrukční systém jihovýchodní jednopodlažní přístavby bude zděný – stěnový. Stěnové konstrukce zapuštěné pod úroveň UT budou provedeny jako betonové z tvárnic ztraceného bednění se zálivkou bet. směsí, ostatní stěny budou vyzděny z keramických tvárnic. Obvodové stěny nad UT nebudou opatřeny kontaktním zateplovacím systémem, a proto budou provedeny z tepelně-izolačních tvárnic s vysokým tepelným odporem. Stěna mezi touto částí objektu a střední spojovací částí ohraničující venkovní schodiště bude vytažena až do úrovně zábradlí střešní terasy a bude provedena z pohledového železobetonu. Stropní konstrukce (nosná konstrukce střechy) nad 1NP bude tvořena betonovými předpjatými stropními panely. Plochá střecha bude řešena jako provozní a bude sloužit jako terasa. Obvodové stěny této části objektu budou opatřeny vápenocementovou omítkou přírodního vzhledu, která bude ošetřena pouze hydrofobním (vodoodpudivým) nátěrem. Soklová část této části objektu bude obložena pískovcovými deskami tl. 50 mm.

Hlavní vchodové dveře do objektu (tzn. do stávající části, do střední části v úrovni 1NP a do jihovýchodní části) budou celoprosklené s hliníkovými rámy. Ostatní venkovní výplně otvorů budou plastové. Zasklení bude provedeno tepelně-izolačními dvojskly. Vnitřní výplně (dveře a prosklené stěny) budou dřevěné (popř. Hliníkové) osazené v ocelových nebo dřevěných obložkových zárubních (dle účelu místností), případně budou mít vlastní rámovou zárubeň. Multifunkční sál bude možné pomocí prosklených hliníkových skládacích dveří oddělit od haly s barem. Okna multifunkčního sálu orientovaná směrem na jihovýchod budou vybavena venkovními žaluziemi s elektrickým pohonem. Mezi školícím sálem v 2NP a sousední chodbou bude provedena shrnovací stěna s laminovým povrchem v imitaci dřeva, která bude v případě potřeby umožňovat propojení obou místností a zvětšení kapacity sálu.

Konstrukce venkovního pódia bude tvořena základovými pásy z prostého betonu, které budou vytaženy nad UT a na nichž bude provedena dřevěná stropní konstrukce tvořící podlahu pódia. Nosnou konstrukci zastřešení bude tvořit dvojice plnostěnných dřevěných vazníků z lepeného lamelového řeziva, na které budou uloženy vodorovné vaznice (krokve po vlašsku). Vazník z čelní strany pódia bude podporován dvojicí od spodu nahoru rozšiřujících se sloupů, které budou též dřevěné z lepeného lamelového řeziva, a které spolu s vazníkem budou vytvářet dvojkloubový rám. Vazník na zadní straně pódia bude uložen na vyzděnou nosnou stěnu ukončující pódium. Střešní krytina pódia bude plechová (vzhledově podobná s krytinou střechy multifunkčního sálu – vnějším trapézovým plechem sendvičových panelů). Stěny budou omítnuty stejným způsobem jako stěny jihovýchodní přístavby bez KZS.

Nové venkovní zpevněné plochy budou provedeny z betonové zámkové dlažby (pojezdné plochy, nové chodníky) nebo betonové plošné dlažby (nová terasa před objektem, šikmá rampa). Náslapnou vrstvu terasy v úrovni 2NP střední části objektu a na střeše jihovýchodní části objektu bude tvořit betonová dlažba uložená do rektifikovatelných terčů.

b) Navržené výrobky, materiály a hlavní konstrukční prvky:

• demolice a demontáže:

Před zahájením vlastních stavebních prací bude provedena demolice části upravovaného objektu č.p. 84. Předtím než bude přistoupeno k demolici bude stávající kinosál předělen nově vyzděnou nosnou stěnou z keramických tvárnic, která po odbourání navazující části objektu bude tvořit stěnu obvodovou. Během demolice je nutné zajistit důkladné statické zajištění stávajícího krovu nad kinosálem, který bude z části ponechán. Dále bude provedeno vybourání několika nových otvorů ve stávajících stěnách a odstranění stávající ocelové stropní konstrukce nad zbývajících částí kinosálu. Před vybouráním otvorů se do nadpraží otvorů musí osadit překlady z hutních profilů.

Nad kinosálem a schodišťovým prostorem bude demontována i část konstrukce krovu. Demontován bude rovněž střešní plášť nad celou stávající částí budovy.

• výkopy a zemní práce:

Zemní práce budou zahrnovat provedení výkopů pro přístavbu spojovacího traktu a navazujícího multifunkčního sálu, přístavbu bočního křídla s klubovny obecních spolků, základů pro novou šikmou rampu, venkovní kryté pódium a opěrné zídky vč. oplocení. Výkopy budou provedeny i pod nově navrženými zpevněnými plochami. Součástí zemních prací bude i výkop rýh pro vedení areálových inženýrských sítí, přípojek a přeložek. Před zahájením výkopových prací bude v ploše celého staveniště sejmuta ornice. Výkopy hlubší než 1,3 m budou provedeny jako pažené nebo svahované. Sklon dočasných svahů výkopů bude max. 1:0,25 u jemnozrnných zemin a max. 1:0,5 u zemin písčitých. Pažící konstrukce pro pažení svislých stěn výkopů větších výšek je nutné řádně nadimenzovat a jejich únosnost ověřit statickým výpočtem.

Jílovité hlíny a jíly, ve kterých budou prováděny výkopové práce jsou náchylné k rozbrzdění a v případě výskytu sprašových hlín pak k prosedání. Z tohoto důvodu je během provádění výkopových prací i během následné výstavby podzemní částí objektů nutné zajistit dostatečné odvodnění stavební jámy, jejíž dno se bude v severovýchodní části nacházet pod hladinou podzemní vody. Voda bude pomocí rigolů sváděna do šachet, odkud bude kalovými čerpadly po nezbytně nutnou dobu přečerpávána do potrubí stávající kanalizační přípojky (jednotné kanalizace).

Zeminy na staveništi, v nichž budou prováděny zemní práce jsou zařazeny do 3. třídy těžitelnosti (dle ČSN 73 3050). Zemina dna výkopů kopaných v zimních podmínkách se musí chránit před zamrznutím ponecháním vrstvy na pozdější dokopávku anebo krytím ochrannými materiály. Ochranná vrstva se odstraní bezprostředně před betonáží základů.

Zásypy a násypy, u kterých je vyžadována určitá únosnost nebudou prováděny z vytěžené zeminy, která je pro tyto účely nevhodná. Vytěženou zeminu je možné použít pouze v případě jejího upravení nebo provedení stabilizace – např. hydraulickými pojivy nebo příměsí jinou vhodnou zeminou. Zásypy budou hutněny po vrstvách o mocnosti max. 0,3 m minimálně na 95% PS.

• základové konstrukce:

Základy přistavovaných částí objektu jsou navrženy jako plošné. Základy pod střední částí objektu a jihovýchodní přístavbou budou tvořeny základovými pasy a patkami z prostého betonu tř. C25/30, do kterých bude pouze vložena konstrukční výztuž (kari síť Ø8/100 x Ø8/100 mm min. 50 mm nad úroveň základové spáry). Multifunkční sál bude založen na železobetonové základové desce, tl. 400 mm, která bude po obvodu a v místě sloupů zesílena náběhy a patkami. Deska bude provedena z betonu tř. C 25/30. Do základových konstrukcí

bude ukotvena výztuž všech navazujících svislých železobetonových konstrukcí. Základy pod novou šikmou rampou, opěrnými zdmi lemujícími venkovní únikové schodiště, venkovním krytým pódium a opěrnými zídkami budou tvořeny základovými pasy z prostého betonu tř. C20/25. Základová spára bude ve všech případech v nezámrzné hloubce. Základová půda je tvořena vysoce plastickým jílem tuhé konzistence (F8), minimální hloubka založení proto bude 1,6 m od UT a současně min. 0,5 m od rozhraní vrstvy navážky a rostlé zeminy. Z důvodu možnosti nerovnoměrného sedání budou základové pasy i patky z prostého betonu konstrukčně vyztuženy.

Po provedení základových pasů a patek ve střední a jihovýchodní části objektu bude vybetonována i podkladní betonová deska, která bude vyztužena ocel. kari sítí.

- **svislé konstrukce:**

Na dokončené základové konstrukce opatřené hydroizolací budou provedeny navazující svislé konstrukce – nosné stěny a sloupy. Obvodové stěny 1NP přilehlé k zemině (pod úrovní UT) budou provedeny z betonových skořepinových tvárnic (ztraceného bednění) se zálivkou z betonu tř. C 20/25 a vloženou výztuží. Stejným způsobem budou provedeny i konstrukce opěrných zídek ohraničující nádvoří objektu (parkoviště). Ostatní obvodové a nosné zdivo bude vyzděno z broušených keramických tvárnic na tenkovrstvou maltu (lepidlo). Na obvodové stěny budou použity tepelně-izolační tvárnice ($\lambda \leq 0,09 \text{ W/mk}$)

Svislé železobetonové sloupy v části objektu s multifunkčním sálem budou provedeny jako monolitické ze železobetonu tř. C25/30. Výztuž těchto sloupů bude dostatečně kotvena do základových konstrukcí a do navazujících vodorovných železobetonových konstrukcí (průvlaků, obvodových ztužidel, věnců apod.), které budou provedeny též z železobetonu tř. C25/30. Do těchto sloupů bude po stranách kotvena i vodorovná (rozdělovací) výztuž železobetonových obvodových (opěrných) stěn.

Ocelové sloupy v části centrální části objektu budou provedeny jako svařence z ocelových válcovaných profilů IPE (S235). Sloupy 1NP i 2NP budou přivařeny k navazujícím ocelovým průvlakům z profilů HEA v úrovni stropních konstrukcí, spolu s kterými budou vytvářet tuhý rám. Sloupy v 1NP budou ve spodní části ukončeny ocelovými roznášecími deskami s vyvrtanými otvory pro osazení pozink. ocel. kotevních šroubů. Šrouby budou osazeny do předvrtaných otvorů v základových patkách a následně bude provedena zálivka chemickou maltou. K ukotvení jednoho sloupu budou použity min. 4KS šroubů (dimenze dle upřesňujícího statického výpočtu, který bude součástí dodavatelské (výrobní) dokumentace ocelové konstrukce). Roznášecí desky sloupů budou uloženy do vyrovnávacího lože z cementové malty. Ocelové sloupy budou v 1NP i 2NP obezděny příčkovkami z plynosilikátových tvárnic tl. 50 mm, čímž bude zajištěna jejich požadovaná požární odolnost. Nenosné stěny (příčky) budou provedeny z broušených keramických příčkovek. Vyzděny budou na tenkovrstvou maltu (lepidlo). Příčky v podkroví (ve 2NP stávající části objektu) budou provedeny jako sádrokartonové.

- **vodorovné konstrukce a konstrukce schodišť:**

Vodorovné železobetonové konstrukce (průvlaky, obvodová ztužidla, ztužující věnce apod.) budou provedeny jako monolitické z železobetonu tř. C25/30. Jako železobetonové monolitické konstrukce budou z části vytvořeny i stropní konstrukce ve střední spojovací části objektu – jedná se o stropní desky nad částmi půdorysů 1NP i 2NP a dále dobetonávky mezi panely. Železobetonové monolitické bude i nové dvouramenné schodiště ve střední spojovací části a také venkovní schodiště v části jihovýchodní přístavby, součástí kterého bude též železobetonová podestová deska. Veškeré železobetonové prvky budou vyztuženy dle statického výpočtu a při jejich provádění bude brán zvláštní zřetel na dodržování správného technologického postupu.

Stropní konstrukce nad 1NP a 2NP střední části objektu a nad celou jihovýchodní přístavbou bude vytvořena z předpjatých betonových dutinových panelů „SPIROLL“ ukládaných na ztužující věnce nebo na ocelové průvlaky vytvořené z ocelových profilů HEA (S235), popř. ze svařených profilů U300 + L 120/120/10. Panely budou osazovány v souladu s technickými doporučeními výrobce panelů, délka uložení na stěny bude min. 100 mm. Panely budou ukládány do lože z cementové malty tl. min. 10 mm nebo na podkladní neopranový pás tl. 5 mm. Po pokládce bude provedeno zmonolitnění stropní konstrukce betonovou zálivkou spar mezi panely a betonáží věnců v úrovni stropní konstrukce. Zálivka bude provedena betonem min. tř. C 20/25. Do spár mezi panely budou vloženy pruty betonářské výztuže ØR8, které budou na obou koncích kotveny do věnců.

Nad stávajícím kinosálem (nad částí zbylou po demolici části budovy) bude provedena nová stropní konstrukce vytvořená z ocelových I-profilů se záklopem z pozink. ocelového trapézové plechu s nadbetonávkou vyztuženou kari-sítí, která bude oproti stávající stropní konstrukci (která bude taktéž odstraněna) o cca 1m níže. Budou použity ocel. Profily IPE 300 (pod sloupky krovu HEB300) a ocel. trapéz. plech T50 tl. 0,8mm. Uložení ocelových profilů na zdivo bude min. 300 mm. Uloženy budou na podbetonávku tl. 250 mm ve vysekaných kapsách, popř. na roznášecí plechové desky tl. 10 mm uložené do lože z MC.

Obdobným způsobem bude vytvořena i konstrukce podlahy pódia v multifunkčním sálu. Na ocelové nosníky z profilů IPE bude uložen ocelový trapézový plech T40 tl. 0,75mm a provedena nadbetonávka vyztužená kari-sítí.

Překlady nad otvory v nových stěnách budou provedeny ze systémových keramo-betonových plochých překladů nebo budou provedeny jako součást navazujících železobetonových věnců. Překlady nad nově vybouranými otvory ve stávajících stěnách budou tvořit ocelové válcované I-profil, které se v potřebném počtu před vlastním vybouráním otvorů osadí do vysekaných kapes na podbetonávku a řádně vyklínují.

- **ocelová střešní konstrukce :**

Ocelová konstrukce zastřešení multifunkčního sálu bude tvořena ocelovými příhradovými vazníky uloženými na ozub železobetonových sloupů multifunkčního sálu, ke kterým budou následně přikotveny. Vazníky budou provedeny z uzavřených ocelových profilů (kruhových trubek nebo obdelníkových tlustostěnných profilů), které budou navzájem spojovány svařováním. Bude použita konstrukční ocel třídy S235. Podrobný návrh a statické posouzení těchto vazníků bude provedeno dodavatelem vazníků. Na horní pásy vazníků budou cca po 1,5 m uloženy ocelové vaznice z válcovaných profilů IPE a uzavřených obdelníkových profilů u okapu, na které budou ukládány sendvičové panely z trapézového plechu s izolačním jádrem z minerální vlny tl. 200 mm tvořící střešní plášť. Panely budou k vaznicím kotveny samovrtnými šrouby s těsnicí podložkou. Montáž bude provedena v souladu s technologickým postupem stanoveným dodavatelem panelů. Konstrukce střechy bude náležitým způsobem zavětrována v podélném i příčném směru. Návrh a realizace zavětrování bude součástí návrhu a dodávky ocelových vazníků. Veškeré ocelové prvky budou opatřeny základním a vrchním krycím antikorozním nátěrem.

- **dřevěné (tesařské) konstrukce:**

V rámci stavebních úprav dojde k rekonstrukci a úpravě části konstrukce krovu nad stávající částí objektu. Krov v místě nové posilovny bude z větší části vytvořen nově a bude navazovat na konstrukci krovu zbývajících částí budovy. Bude se jednat o vaznicovou soustavu se dvěma středovými vaznicemi podepřenými na začátcích a koncích nosnými stěnami a cca v polovině rozpětí sloupky uloženými na zesílené ocelové stropní nosníky (HEB 300). Celá konstrukce krovu bude provedena z jehličnatého dřeva třídy C24 opatřeného impregnací pro napadení dřevokazným hmyzem, houbami a plísněmi. Stávající konstrukce krovu bude upravena i v

místě, kde bude sousedit s přístavbou střední spojovací části objektu. Zde bude vytvořen pultový vikýř, který bude ukončen atikou, která bude provedena do stejné výšky jako atika navazující ploché střechy střední části objektu. Za atikou bude proveden zaatikový žlab ukončený výtokovou trubicou vyvedenou na fasádu a napojenou do žlabového kotlíku. Podstřešní prostor tohoto vikýře bude provětráván. Nad prostorem stávajícího schodiště a navazující chodby bude vytvořen nový strop (zateplený podhled), jehož nosnou konstrukcí budou dřevěné stropnice (hranoly) uložené ve vysekaných kapsách ve stávajícím zdivu přibližně v úrovni stávající stropní konstrukce nad 2NP.

Pozednice budou cca po 2-3 m kotveny do železobetonových věnců (popř. zdiva) pomocí ocel. hmoždin (nebo PES chemických kotev) s pozink. ocel. závitovou tyčí M20/300 mm. Sloupky budou přikotveny k ocelovým stropním nosníkům pomocí navařených pozinkovaných ocelových kotevních patek procházejících skrz betonovou desku stropu. Dřevěné prvky ve styku se zdivem nebo betonem budou podloženy asfaltovou lepenkou.

Další tesařskou konstrukcí je dřevěná stropní konstrukce tvořící podlahu venkovního pódia a konstrukce jeho zastřešení. Nosnou konstrukci zastřešení bude tvořit dvojice plnostěnných dřevěných vazníků z lepeného lamelového řeziva (tř. GL24), na které budou uloženy vodorovné vaznice (krokve po vlašsku). Vazník z čelní strany pódia bude podporován dvojicí od spodu nahoru rozšiřujících se sloupů, které budou též dřevěné z lepeného lamelového řeziva, a které spolu s vazníkem budou vytvářet dvojklobový rám. Vazník na zadní straně pódia bude uložen na vyzděnou nosnou stěnu ukončující pódium. Mezi bočními čely vazníků budou osazeny boční ztužující plnostěnné prvky, které budou provedeny rovněž z lepeného lamelového řeziva. Návrh prvků z lepeného lamelového řeziva bude upřesněn dodavatelem těchto prvků ve výrobní dokumentaci, jejíž součástí bude i upřesnění detailu kotvení dřevěných sloupů do betonu a statické posouzení celé konstrukce.

Veškeré práce HSV i PSV jsou běžného charakteru. Realizace stavby se předpokládá oprávněnou firmou. Práce se mohou začít realizovat až po vydání „stavebního povolení“ místně příslušným stavebním úřadem. Tato PD řeší stavbu do fáze stavebního povolení (pro vydání rozhodnutí o stavebním povolení).

c) Hodnota užitných, klimatických a dalších zatížení uvažovaných při návrhu nosné konstrukce:

Hodnoty stálých a užitných zatížení vychází z ČSN EN 1991. Bude se jednat o běžnou stavbu určenou k plnění funkce občanské vybavenosti. Základní tíha sněhu, kterou budou zatěžovány střešní konstrukce stavby, byla odvozena z mapy sněhových oblastí, kdy obec Příbice v Jihomoravském kraji leží ve sněhové oblasti I, pro kterou se uvažuje s charakteristickou hodnotou velikosti zatížení od sněhu $S_k = 0,7 \text{ kN/m}^2$. Obec Příbice spadá dle mapy větrných oblastí pro území ČR do oblasti II a uvažuje se s hodnotou základní rychlosti větru $v_{bo} = 25,0 \text{ m/s}$.

Statický výpočet je zrealizovaný v souladu s platnými ČSN EN a je poplatný rozsahu předmětné PD. Základové konstrukce jsou navrhnuté ve smyslu doporučení inženýrsko – geologického průzkumu.

d) Návrh zvláštních, neobvyklých konstrukcí, konstrukčních detailů, technologických postupů:

V rámci projektové dokumentace pro vydání stavebního povolení nebyly navrhovány žádné zvláštní konstrukční detaily, neobvyklé konstrukce nebo stanovovány technologické postupy. Stavebně-konstrukční část projektové dokumentace bude upřesněna v prováděcí dokumentaci na základě podrobného statického výpočtu.

e) Technologické podmínky postupů prací, které ovlivňují stabilitu vlastní konstrukce:

Před zahájením vlastních stavebních prací bude provedena demolice části upravovaného objektu č.p. 84. Předtím než bude přistoupeno k demolicí bude stávající kinosál předělen nově vyzděnou nosnou stěnou z keramických tvárníc, která po odbourání navazující části objektu bude tvořit stěnu obvodovou. Během demolice je nutné zajistit důkladné statické zajištění stávajícího krovu nad kinosálem, který z bude z části ponechán.

Výkopy hlubší než 1,3 m budou provedeny jako pažené nebo svahované.

Veškeré ocelové prvky budou provedeny dle dodavatelské dokumentace po vybrání konkrétního zhotovitele stavby, jakož i prvky z vyztuženého monolitického železobetonu, při jejichž provádění bude brán zvláštní zřetel na dodržování správného technologického postupu.

Stavba musí být prováděna vhodnými dodavateli s kvalifikovanými odborně-způsobilými pracovníky.

f) Zásady pro provádění bouracích a podchycovacích prací atd.:

Veškeré demoliční práce budou prováděny ručně, nesmí být užito bouracích strojů, těžké mechanizace či výbušnin. Demoliční a bourací práce budou prováděny směrem seshora dolů, bourané konstrukce budou uvolňovány po částech, které budou ihned z místa stavby odváženy či odnášeny. Otvory se provedou jako prostá demolice původního zdiva. Před vybouráním otvorů se do nadpraží otvorů musí osadit překlady z hutních profilů.

g) Požadavky na kontrolu zakrývaných konstrukcí:

Před provedením prací, které zamezí další následné kontrole díla (překrytí izolace, betonové konstrukce základové atd.), které zakryjí ocelovou výztuž, jakož i všechny ostatní konstrukce, které budou překryty a zabudovány a které nebude již následně možno kontrolovat, musí být s předstihem hlášeny zhotovitelem stavby tak, aby bylo možno je bezezbytku průběžně kontrolovat.

h) Seznam platných podkladů, ČSN, EN, technických předpisů, odborné literatury a podobně:

Stavba je navržena v souladu s následujícími předpisy a normami.

- [1] ČSN EN 1990 (Eurokód) - Zásady navrhování konstrukcí
- [2] ČSN EN 1991-1-3 (Eurokód 1) Zatížení konstrukcí - Část 1 - 1: Obecná zatížení - Objemové tíhy, vlastní tíha a užitná zatížení pozemních staveb
- [3] ČSN EN 1991-1-3 (Eurokód 1) Zatížení konstrukcí - Část 1 - 3: Obecná zatížení - zatížení sněhem
- [4] ČSN EN 1991-1-4 (Eurokód 1) Zatížení konstrukcí - Část 1 - 4: Obecná zatížení - zatížení větrem
- [5] ČSN EN 1992-1-1 (Eurokód 2) Navrhování betonových konstrukcí - Část 1-1: Obecná pravidla a pravidla pro pozemní stavby
- [6] ČSN EN 1993-1-1 (Eurokód 3) Navrhování ocelových konstrukcí - Část 1-1: Obecná pravidla a pravidla pro pozemní stavby
- [7] ČSN EN 1995-1-1 (Eurokód 5) Navrhování dřevěných konstrukcí - Část 1-1: Společná pravidla a pravidla pro pozemní stavby
- [8] ČSN EN 1996-1-1 (Eurokód 6) Navrhování zděných konstrukcí - Část 1-1: Obecná pravidla vyztužené a nevyztužené zděné konstrukce
- [9] ČSN 73 1001 – Základová půda pod plošnými základy

Datum: 6 / 2018

Vypracoval: Ing. Petr Zavadil