



ROSINA

projekčná kancelária s.r.o.

STATIKA STAVEBNÝCH KONŠTRUKCIÍ
matus.rosina@gmail.com tel : 0908/196 661

Stavba:

KOMUNITNÉ CENTRUM JAKUBANY

p.č. C-KN 1163, 1160, 1159, k.ú. Jakubany, okr. Stará Ľubovňa

Technická správa, posudok

INVESTOR	: Obec Jakubany 065 12 Jakubany 555
GENERÁLNY PROJEKTANT	: S.O.S. architekti Ing. arch. Peter Steiniger
ZODPOVEDNÝ PROJEKTANT	: Ing. Matúš Rosina Autorizovaný stavebný inžinier 5609*I3
VYPRACOVAL	: Ing. Matúš Rosina
DÁTUM	: 09. 2017
DIEL PROJEKTU	: STATIKA
STUPEŇ PD	: STAVEBNÉ POVOLENIE

SADA :

OBSAH

OBSAH.....	1
1. TECHNICKÁ SPRÁVA	2
1.1. PREDMET PROJEKTU	2
1.2. PODKLADY PRE SPRACOVANIE PROJEKTU	2
1.3. CHARAKTERISTIKA NOVOSTAVBY KOMUNITNÉHO CENTRA	3
1.3.1. Vertikálne nosné konštrukcie	3
1.3.2. Horizontálne nosné konštrukcie	3
1.3.2.1. ŽB vence a preklady	3
1.3.2.2. Strop nad 1.NP	4
1.3.2.3. Zastrešenie	4
1.3.3. Zakladanie	4
ZÁVER	6

1. Technická správa

1.1. Predmet projektu

Projektová dokumentácia rieši novostavbu objektu komunitného centra, ktorý je navrhnutý na parcele č. C-KN 1163, 1160 a 1159, v katastrálnom území obce Jakubany, okres Stará Ľubovňa. Nový objekt je navrhnutý ako samostatne stojaca budova, ktorá bude jednopodlažná, nepodpivničená, zastrešená plytkou sedlovou strechou s neobytným podkrovím. Objekt domu je navrhnutý pôdorysného tvaru obdĺžnika, s celkovými rozmermi dĺžky cca. 24,40m, šírky cca. 12,00m. Zastrešenie je navrhnuté v tvare plytkej sedlovej strechy, s výškou pri okape na +3,539m, výškou pri hrebeni na +4,598m. Výšková úroveň $\pm 0,000$ uvažovaná na úrovni podlahy časti 1.NP, upravený terén vo výške cca. -1,920m ~ +0,650m. Založenie objektu v mierne svahovitom teréne.

Objekt je navrhnutý so stenovým nosným systémom. Obvodové nosné steny objektu navrhnuté z pórobetónových tvárnic hr. 300mm pevnosti P2-350, vnútorné nosné steny navrhnuté z pórobetónových tvárnic hr. 250mm pevnosti P2-400. Murovacie budú na maltu M5. Obvodové nosné steny navrhnuté zateplené kontaktným zatepľovacím systémom z dosák z minerálnej vlny hr. 150mm. Zastrešenie objektu navrhnuté v tvare plytkej sedlovej strechy, s nosným systémom tvoreným drevenými zbíjanými priehradovými väzníkmi. Táto konštrukcia bude tvoriť zároveň nosnú konštrukciu stropu nad 1.np. Založenie objektu na betónových základových pásoch, na ktorých budú vyhotovené železobetónové základové steny z bet., debniacich tvárnic.

V statickom výpočte je uvažovaný materiál betónových konštrukcií z betónu C20/25 a C16/20 a betonárskej ocele B500B (10 505 R) v zmysle STN EN 1992 „Navrhovanie betónových konštrukcií“. Oceľové konštrukcie z ocele triedy S235, v zmysle STN EN 1993 „Navrhovanie oceľových konštrukcií“, drevené konštrukcie z reziva triedy C24, podľa STN EN 1995 „Navrhovanie drevených konštrukcií“. Zaťaženie je počítané podľa STN EN 1991 „Zaťaženia konštrukcií“.

1.2. Podklady pre spracovanie projektu

Podkladmi pre spracovanie projektovej dokumentácie boli:

- Podklady od spracovateľa stavebnej časti projektu pre stavebné povolenie
- Požiadavky investora

1.3. Charakteristika novostavby komunitného centra

1.3.1. Vertikálne nosné konštrukcie

Novostavba objektu komunitného centra je navrhnutá so stenovým nosným systémom. Obvodové nosné steny objektu navrhnuté z pórobetónových tvárnic hr. 300mm pevnosti P2-350, vnútorné nosné steny navrhnuté z pórobetónových tvárnic hr. 250mm pevnosti P2-400. Murované budú na maltu minimálnej pevnosti M5. Obvodové nosné steny navrhnuté zateplené kontaktným zateplovacím systémom z dosák z minerálnej vlny hr. 150mm. Kotvenie zateplovacieho systému bude realizované tanierovými kotvami s trňom pr. 8mm, navíťované do pórobetónu do hĺbky 65mm. Rozmiestnenie kotiev 6ks/m^2 , v krajných pásoch zdvojiť.

Nenosné priečky navrhnuté z nenosných priečkových pórobetónových tvárnic hr. 150mm. Po stranách zabezpečiť prekotvenie do nosných stien v každej druhej ložnej špáre, na zabezpečenie stability priečok.

Železobetónové nosné konštrukcie z betónu C20/25 a ocele 10 505 R v zmysle STN EN 1992. Oceľové nosné konštrukcie z ocele S235 podľa STN EN 1993. Spoje kútovými zvarmi.

1.3.2. Horizontálne nosné konštrukcie

1.3.2.1. ŽB vence a preklady

Na všetkých nosných stenách 1.NP bude vyhotovený monolitický ŽB veniec výšky 250mm, ktorý bude vzájomne previazovaný, v rohoch stykovaním výstuže na dĺžku 1,0m. Vence budú vystužené oceľovými výstužnými prútmi s oc. strmeňmi. ŽB vence z exteriérovej strany budú zateplené extrudovaným polystyrénom XPS hr. 50mm do debnenia.

Nosné preklady navrhnuté pórobetónové, pri prepočte bolo počítané s nosnými prekladmi Ytong. Prefabrikované preklady navrhnuté ako jednoložové prosté nosníky, ukladané po stranách na nosné murivo. Preklady je možné zameniť za podobné alternatívnych výrobcov, pri preukázaní rovnakých alebo vyšších pevnostných charakteristík.

Časť prekladov budú monolitické železobetónové. Vyhotovené budú previazané so ŽB vencami. V nosných prekladoch budú vyhotovené oceľové prútové výstuže pri oboch povrchoch, s oceľovými šmykovými strmeňmi, zalievané betónom. Stykovanie nosnej oc. výstuže je nutné dodržať min. dĺžky 50xØ. Krytie výstuže 20 mm. Preklady okien budú zateplené do debnenia zo spodnej aj bočnej strany XPS hr. 50mm.

1.3.2.2. Strop nad 1.NP

Strop nad 1.NP je navrhnutý podvesený pod nosnou konštrukciou strešných zbíjaných väzníkov. Medzi a pod spodnú pásnicu väzníkov bude vyhotovená tepelná izolácia z minerálnej vlny celk. hr. 380mm. Zo spodnej strany bude podvesený protipožiarne sadrokartónový podhľad, podvesený na ľahkom pomocnom rošte z tenkostenných CD profilov.

Železobetónové nosné konštrukcie z betónu C20/25 a ocele B500B v zmysle STN EN 1992. Krytie výstuže navrhnuté 20 mm. Drevené konštrukcie z reziva C24 podľa STN EN 1995.

1.3.2.3. Zastrešenie

Zastrešenie objektu je navrhnuté v tvare valbovej strechy. Staticky je navrhnutá s drevenými zbíjanými väzníkmi, ktoré budú vyhotovené navrhnuté z drevených fošien, spájaných oceľovými styčnickovými plechmi s prelisovanými hrotmi, spájaním zalisovaním. Väzníky budú po stranách ukotvené do ŽB vencov objektu.

Návrh nosných konštrukcií dreveného krovu zbíjanými väzníkmi, vrátane kotvenia a zavetrenia nie je súčasťou projektu statiky. Riešený bude dodávateľskou firmou.

Drevené nosné konštrukcie z reziva triedy C24 podľa STN EN 1995.

1.3.3. Zakladanie

Zakladanie objektu domu navrhnuté na monolitických betónových základových pásoch šírky 500mm, s výškou 500mm. Základové pásy budú vyhotovené na úroveň nezamrzajúcej hĺbky. Základové pásy z betónu min. C12/15. Na základových pásoch budú vyhotovené základové steny murované z betónových debniacich tvárnic DT30 hr. 300mm. Vystužené budú oceľovými výstužnými prútmi – vo vertikálnom smere 4ØR12/m' (á. 250mm), v horizontálnom smere v každej škáre medzi tvárnicami 2ks ØR8mm (t.j. 2xØR8 osovo á. 250mm). Horiz. výstuž stykovať min. 500mm, v rohoch prestýkovať zahnutím tvaru L. Podľa predpisov výrobcu, zhotoviť steny po vrstvách max. 4 rady tvárnic na sebe, aby sa predišlo roztlačeniu stien betónom. Jednotlivé etapy budú previazané oceľovými prútmi ØR12, ktoré je potrebné stykovať min. 600mm. Zároveň pri betonáži odstaviť betón do polovice poslednej tvárnice, táto bude doliata pri ďalšej etape betonáže. Vertikálne prúty v hornej časti zahnúť do výstuže podkladového betónu na previazanie.

Podkladový betón je navrhnutý z betónu C16/20, hr. 150 mm, vystužený oceľovými výstužnými sieťami v dvoch vrstvách, s okom 150/150mm, prútom ØR6mm. Nevyhnutné vyhotoviť podkladový betón na vyrovnaný a dobre zhutnený povrch. Priestor medzi základovými stenami bude vyplňaný štrkovitou zeminou, so zhutňovaním po vrstvách hr. 200mm. Krytie výstuže základových konštrukcií 30 mm.

Základy sú navrhnuté predbežne, keďže nebol uskutočnený inžiniersko-geologický prieskum v mieste uskutočňovania stavby. Predpokladaná únosnosť základovej pôdy je 150 kPa. Pred realizáciou je potrebné vyhotoviť sondy na mieste realizácie a prizvať geológa na zadefinovanie skutočných geologických pomerov v mieste realizácie stavby. Pred realizáciou stavby overiť navrhnuté základové konštrukcie, prípadne zmeniť spôsob, resp. rozmery základových konštrukcií, aby vyhovovali reálnym podmienkam.

V prípade neakceptovania hore uvedenej požiadavky nenesie projektant statiky zodpovednosť za prípadné nedostatky zrealizovanej stavby.

Realizáciu výkopov a základov, je nutné zrealizovať v zmysle platných noriem a predpisov. Rastlý terén - dno výkopu – zhutniť na $ID=0,7$

Betón základových konštrukcií je nutné kvalitne vibrovať. Základová škára musí byť začistená (nesmie byť nakyprená) a musí sa chrániť pred atmosférickými vplyvmi /voda, sneh, namrzanie apod./ a pred betónovaním základových konštrukcií je nutné, aby bola suchá. Nezakladať na násypoch.

POZNÁMKA:

Po uskutočnení výkopov pre novo navrhované základové konštrukcie je nutné prizvať k prevzatiu základovej škáry stavebný dozor a geológa, ktorý vyhodnotí základové pomery, o čom bude do stavebného denníka urobený zápis a bude o tom informovaný spracovateľ PD statiky, ktorý v prípade iných základových pomerov, ako boli predpokladané prerieši návrh novo navrhovaných základových konštrukcií.

Pred betónovaním žb konštrukcií je nutné prizvať spracovateľa PD statiky k prevzatiu výstuže, o čom bude do stavebného denníka urobený zápis.

Akékoľvek vzniknuté nejasnosti na stavbe pri jej realizácii je nutné konzultovať so spracovateľom projektu statiky. Za svojvoľné úpravy pri realizácii stavby dodávateľom stavby bez odsúhlasenia projektantom statiky resp. za vzniknuté škody na jestvujúcej stavbe nezodpovedá spracovateľ projektu statiky.

Pred realizáciou stavebných prác je nutné predložiť na odsúhlasenie spracovateľovi projektu statiky postup realizácie výstavby, ktorú spracuje dodávateľ stavby. V prípade neakceptovania vyššie uvedenej požiadavky za vzniknuté škody na jestvujúcej stavbe nezodpovedá spracovateľ projektu statiky.

Pri vystužovaní žb konštrukcií je nutné dodržiavať konštrukčné zásady a predpisy vyplývajúce z STN EN 1992 – navrhovanie betónových konštrukcií.

Pri stavebných prácach je nutné dodržiavať bezpečnosť pri práci, bezpečnostné predpisy a vyhlášky, a to hlavne:

Technologický postup pri spracovaní betónových zmesí podľa STN P ENV 13670-1

STN 73 2310 Prevádzanie murovaných konštrukcií

STN 72 2430 Malty pre stavebné účely

vyhlášku SUBP č. 374 z roku 1990

Záver

Počas realizácie stavebných prác je potrebné dodržiavať príslušné platné normy a ostatné bezpečnostné predpisy. Prípadné zmeny v nosnej konštrukcii je potrebné konzultovať s projektantom. Všetky navrhované časti nosnej konštrukcie boli posúdené resp. navrhnuté v zmysle platných noriem pre navrhovanie stavebných konštrukcií (STN EN 1990, STN EN 1991, STN EN 1992, STN EN 1993, STN EN 1995). Navrhovaná novostavba objektu komunitného centra z hľadiska nosných konštrukcií vykazujú dostatočnú tuhosť a stabilitu. Jednotlivé prvky vykazujú dostatočnú únosnosť a vyhovujú na medzný stav únosnosti.

Tento projekt bol vypracovaný pre účely vydania stavebného povolenia. Pred začatím stavebných prác je potrebné vypracovať realizačný projekt a jednotlivé detaily a riešenia spodrobiť.

09.2017

Vypracoval : Ing. Matúš Rosina



ROSINA

projekčná kancelária s.r.o.

STATIKA STAVEBNÝCH KONŠTRUKCIÍ
matus.rosina@gmail.com tel : 0908/196 661

Stavba:

KOMUNITNÉ CENTRUM JAKUBANY

p.č. C-KN 1163, 1160, 1159, k.ú. Jakubany, okr. Stará Ľubovňa

Technická správa, posudok

INVESTOR	: Obec Jakubany 065 12 Jakubany 555
GENERÁLNY PROJEKTANT	: S.O.S. architekti Ing. arch. Peter Steiniger
ZODPOVEDNÝ PROJEKTANT	: Ing. Matúš Rosina Autorizovaný stavebný inžinier 5609*I3
VYPRACOVAL	: Ing. Matúš Rosina
DÁTUM	: 09. 2017
DIEL PROJEKTU	: STATIKA
STUPEŇ PD	: STAVEBNÉ POVOLENIE

SADA :

OBSAH

OBSAH.....	1
1. TECHNICKÁ SPRÁVA	2
1.1. PREDMET PROJEKTU	2
1.2. PODKLADY PRE SPRACOVANIE PROJEKTU	2
1.3. CHARAKTERISTIKA NOVOSTAVBY KOMUNITNÉHO CENTRA	3
1.3.1. Vertikálne nosné konštrukcie	3
1.3.2. Horizontálne nosné konštrukcie	3
1.3.2.1. ŽB vence a preklady	3
1.3.2.2. Strop nad 1.NP	4
1.3.2.3. Zastrešenie	4
1.3.3. Zakladanie	4
ZÁVER	6

1. Technická správa

1.1. Predmet projektu

Projektová dokumentácia rieši novostavbu objektu komunitného centra, ktorý je navrhnutý na parcele č. C-KN 1163, 1160 a 1159, v katastrálnom území obce Jakubany, okres Stará Ľubovňa. Nový objekt je navrhnutý ako samostatne stojaca budova, ktorá bude jednopodlažná, nepodpivničená, zastrešená plytkou sedlovou strechou s neobytným podkrovím. Objekt domu je navrhnutý pôdorysného tvaru obdĺžnika, s celkovými rozmermi dĺžky cca. 24,40m, šírky cca. 12,00m. Zastrešenie je navrhnuté v tvare plytkej sedlovej strechy, s výškou pri okape na +3,539m, výškou pri hrebeni na +4,598m. Výšková úroveň $\pm 0,000$ uvažovaná na úrovni podlahy časti 1.NP, upravený terén vo výške cca. -1,920m ~ +0,650m. Založenie objektu v mierne svahovitom teréne.

Objekt je navrhnutý so stenovým nosným systémom. Obvodové nosné steny objektu navrhnuté z pórobetónových tvárnic hr. 300mm pevnosti P2-350, vnútorné nosné steny navrhnuté z pórobetónových tvárnic hr. 250mm pevnosti P2-400. Murovacie budú na maltu M5. Obvodové nosné steny navrhnuté zateplené kontaktným zatepľovacím systémom z dosák z minerálnej vlny hr. 150mm. Zastrešenie objektu navrhnuté v tvare plytkej sedlovej strechy, s nosným systémom tvoreným drevenými zbíjanými priehradovými väzníkmi. Táto konštrukcia bude tvoriť zároveň nosnú konštrukciu stropu nad 1.np. Založenie objektu na betónových základových pásoch, na ktorých budú vyhotovené železobetónové základové steny z bet., debniacich tvárnic.

V statickom výpočte je uvažovaný materiál betónových konštrukcií z betónu C20/25 a C16/20 a betonárskej ocele B500B (10 505 R) v zmysle STN EN 1992 „Navrhovanie betónových konštrukcií“. Oceľové konštrukcie z ocele triedy S235, v zmysle STN EN 1993 „Navrhovanie oceľových konštrukcií“, drevené konštrukcie z reziva triedy C24, podľa STN EN 1995 „Navrhovanie drevených konštrukcií“. Zaťaženie je počítané podľa STN EN 1991 „Zaťaženia konštrukcií“.

1.2. Podklady pre spracovanie projektu

Podkladmi pre spracovanie projektovej dokumentácie boli:

- Podklady od spracovateľa stavebnej časti projektu pre stavebné povolenie
- Požiadavky investora

1.3. Charakteristika novostavby komunitného centra

1.3.1. Vertikálne nosné konštrukcie

Novostavba objektu komunitného centra je navrhnutá so stenovým nosným systémom. Obvodové nosné steny objektu navrhnuté z pórobetónových tvárnic hr. 300mm pevnosti P2-350, vnútorné nosné steny navrhnuté z pórobetónových tvárnic hr. 250mm pevnosti P2-400. Murované budú na maltu minimálnej pevnosti M5. Obvodové nosné steny navrhnuté zateplené kontaktným zateplovacím systémom z dosák z minerálnej vlny hr. 150mm. Kotvenie zateplovacieho systému bude realizované tanierovými kotvami s trňom pr. 8mm, navíťované do pórobetónu do hĺbky 65mm. Rozmiestnenie kotiev 6ks/m^2 , v krajných pásoch zdvojiť.

Nenosné priečky navrhnuté z nenosných priečkových pórobetónových tvárnic hr. 150mm. Po stranách zabezpečiť prekotvenie do nosných stien v každej druhej ložnej špáre, na zabezpečenie stability priečok.

Železobetónové nosné konštrukcie z betónu C20/25 a ocele 10 505 R v zmysle STN EN 1992. Oceľové nosné konštrukcie z ocele S235 podľa STN EN 1993. Spoje kútovými zvarmi.

1.3.2. Horizontálne nosné konštrukcie

1.3.2.1. ŽB vence a preklady

Na všetkých nosných stenách 1.NP bude vyhotovený monolitický ŽB veniec výšky 250mm, ktorý bude vzájomne previazovaný, v rohoch stykovaním výstuže na dĺžku 1,0m. Vence budú vystužené oceľovými výstužnými prútmi s oc. strmeňmi. ŽB vence z exteriérovej strany budú zateplené extrudovaným polystyrénom XPS hr. 50mm do debnenia.

Nosné preklady navrhnuté pórobetónové, pri prepočte bolo počítané s nosnými prekladmi Ytong. Prefabrikované preklady navrhnuté ako jednoložové prosté nosníky, ukladané po stranách na nosné murivo. Preklady je možné zameniť za podobné alternatívnych výrobcov, pri preukázaní rovnakých alebo vyšších pevnostných charakteristík.

Časť prekladov budú monolitické železobetónové. Vyhotovené budú previazané so ŽB vencami. V nosných prekladoch budú vyhotovené oceľové prútové výstuže pri oboch povrchoch, s oceľovými šmykovými strmeňmi, zalievané betónom. Stykovanie nosnej oc. výstuže je nutné dodržať min. dĺžky 50xØ. Krytie výstuže 20 mm. Preklady okien budú zateplené do debnenia zo spodnej aj bočnej strany XPS hr. 50mm.

1.3.2.2. Strop nad 1.NP

Strop nad 1.NP je navrhnutý podvesený pod nosnou konštrukciou strešných zbíjaných väzníkov. Medzi a pod spodnú pásnicu väzníkov bude vyhotovená tepelná izolácia z minerálnej vlny celk. hr. 380mm. Zo spodnej strany bude podvesený protipožiarne sadrokartónový podhľad, podvesený na ľahkom pomocnom rošte z tenkostenných CD profilov.

Železobetónové nosné konštrukcie z betónu C20/25 a ocele B500B v zmysle STN EN 1992. Krytie výstuže navrhnuté 20 mm. Drevené konštrukcie z reziva C24 podľa STN EN 1995.

1.3.2.3. Zastrešenie

Zastrešenie objektu je navrhnuté v tvare valbovej strechy. Staticky je navrhnutá s drevenými zbíjanými väzníkmi, ktoré budú vyhotovené navrhnuté z drevených fošien, spájaných oceľovými styčnickovými plechmi s prelisovanými hrotmi, spájaním zalisovaním. Väzníky budú po stranách ukotvené do ŽB vencov objektu.

Návrh nosných konštrukcií dreveného krovu zbíjanými väzníkmi, vrátane kotvenia a zavetrenia nie je súčasťou projektu statiky. Riešený bude dodávateľskou firmou.

Drevené nosné konštrukcie z reziva triedy C24 podľa STN EN 1995.

1.3.3. Zakladanie

Zakladanie objektu domu navrhnuté na monolitických betónových základových pásoch šírky 500mm, s výškou 500mm. Základové pásy budú vyhotovené na úroveň nezamrzajúcej hĺbky. Základové pásy z betónu min. C12/15. Na základových pásoch budú vyhotovené základové steny murované z betónových debniacich tvárnic DT30 hr. 300mm. Vystužené budú oceľovými výstužnými prútmi – vo vertikálnom smere 4ØR12/m' (á. 250mm), v horizontálnom smere v každej škáre medzi tvárnicami 2ks ØR8mm (t.j. 2xØR8 osovo á. 250mm). Horiz. výstuž stykovať min. 500mm, v rohoch prestýkovať zahnutím tvaru L. Podľa predpisov výrobcu, zhotoviť steny po vrstvách max. 4 rady tvárnic na sebe, aby sa predišlo roztlačeniu stien betónom. Jednotlivé etapy budú previazané oceľovými prútmi ØR12, ktoré je potrebné stykovať min. 600mm. Zároveň pri betonáži odstaviť betón do polovice poslednej tvárnice, táto bude doliata pri ďalšej etape betonáže. Vertikálne prúty v hornej časti zahnúť do výstuže podkladového betónu na previazanie.

Podkladový betón je navrhnutý z betónu C16/20, hr. 150 mm, vystužený oceľovými výstužnými sieťami v dvoch vrstvách, s okom 150/150mm, prútom ØR6mm. Nevyhnutné vyhotoviť podkladový betón na vyrovnaný a dobre zhutnený povrch. Priestor medzi základovými stenami bude vyplňaný štrkovitou zeminou, so zhutňovaním po vrstvách hr. 200mm. Krytie výstuže základových konštrukcií 30 mm.

Základy sú navrhnuté predbežne, keďže nebol uskutočnený inžiniersko-geologický prieskum v mieste uskutočňovania stavby. Predpokladaná únosnosť základovej pôdy je 150 kPa. Pred realizáciou je potrebné vyhotoviť sondy na mieste realizácie a prizvať geológa na zadefinovanie skutočných geologických pomerov v mieste realizácie stavby. Pred realizáciou stavby overiť navrhnuté základové konštrukcie, prípadne zmeniť spôsob, resp. rozmery základových konštrukcií, aby vyhovovali reálnym podmienkam.

V prípade neakceptovania hore uvedenej požiadavky nenesie projektant statiky zodpovednosť za prípadné nedostatky zrealizovanej stavby.

Realizáciu výkopov a základov, je nutné zrealizovať v zmysle platných noriem a predpisov. Rastlý terén - dno výkopu – zhutniť na $ID=0,7$

Betón základových konštrukcií je nutné kvalitne vibrovať. Základová škára musí byť začistená (nesmie byť nakyprená) a musí sa chrániť pred atmosférickými vplyvmi /voda, sneh, namrzanie apod./ a pred betónovaním základových konštrukcií je nutné, aby bola suchá. Nezakladať na násypoch.

POZNÁMKA:

Po uskutočnení výkopov pre novo navrhované základové konštrukcie je nutné prizvať k prevzatiu základovej škáry stavebný dozor a geológa, ktorý vyhodnotí základové pomery, o čom bude do stavebného denníka urobený zápis a bude o tom informovaný spracovateľ PD statiky, ktorý v prípade iných základových pomerov, ako boli predpokladané prerieši návrh novo navrhovaných základových konštrukcií.

Pred betónovaním žb konštrukcií je nutné prizvať spracovateľa PD statiky k prevzatiu výstuže, o čom bude do stavebného denníka urobený zápis.

Akékoľvek vzniknuté nejasnosti na stavbe pri jej realizácii je nutné konzultovať so spracovateľom projektu statiky. Za svojvoľné úpravy pri realizácii stavby dodávateľom stavby bez odsúhlasenia projektantom statiky resp. za vzniknuté škody na jestvujúcej stavbe nezodpovedá spracovateľ projektu statiky.

Pred realizáciou stavebných prác je nutné predložiť na odsúhlasenie spracovateľovi projektu statiky postup realizácie výstavby, ktorú spracuje dodávateľ stavby. V prípade neakceptovania vyššie uvedenej požiadavky za vzniknuté škody na jestvujúcej stavbe nezodpovedá spracovateľ projektu statiky.

Pri vystužovaní žb konštrukcií je nutné dodržiavať konštrukčné zásady a predpisy vyplývajúce z STN EN 1992 – navrhovanie betónových konštrukcií.

Pri stavebných prácach je nutné dodržiavať bezpečnosť pri práci, bezpečnostné predpisy a vyhlášky, a to hlavne:

Technologický postup pri spracovaní betónových zmesí podľa STN P ENV 13670-1

STN 73 2310 Prevádzanie murovaných konštrukcií

STN 72 2430 Malty pre stavebné účely

vyhlášku SUBP č. 374 z roku 1990

Záver

Počas realizácie stavebných prác je potrebné dodržiavať príslušné platné normy a ostatné bezpečnostné predpisy. Prípadné zmeny v nosnej konštrukcii je potrebné konzultovať s projektantom. Všetky navrhované časti nosnej konštrukcie boli posúdené resp. navrhnuté v zmysle platných noriem pre navrhovanie stavebných konštrukcií (STN EN 1990, STN EN 1991, STN EN 1992, STN EN 1993, STN EN 1995). Navrhovaná novostavba objektu komunitného centra z hľadiska nosných konštrukcií vykazujú dostatočnú tuhosť a stabilitu. Jednotlivé prvky vykazujú dostatočnú únosnosť a vyhovujú na medzný stav únosnosti.

Tento projekt bol vypracovaný pre účely vydania stavebného povolenia. Pred začatím stavebných prác je potrebné vypracovať realizačný projekt a jednotlivé detaily a riešenia spodrobiť.

09.2017

Vypracoval : Ing. Matúš Rosina