

3.1	NASLOVNA STRAN S OSNOVNIMI PODATKI O NAČRTU
------------	--

3 – NAČRT GRADBENIH KONSTRUKCIJ

Investitor:	Mestna občina MARIBOR ULICA HEROJA STANETA 1, 2000 MARIBOR
Objekt:	MINORITSKA CERKEV ZA POTREBE VEČNAMENSKE DVORANE IN MANSARDA LGM
Vrsta projektne dokumentacije:	PZI Projekt za izvedbo
Za gradnjo:	Nova gradnja
Projektant:	MARKUS d.o.o., Glavni trg 28, 8000 NOVO MESTO Tel.:07 / 337 51 41 E-mail: info@markus.si
Odgovorni projektant:	Franc ŽUGEL, u.d.i.g. G - 0703 Žig:
	Podpis:
Odgovorni vodja projekta:	prof. Jurij Kobe, u.d.i.a ZAPS 0427 A Žig:
	Podpis:
Številka načrta:	3-3/2012
Datum:	maj 2014

3.2	KAZALO VSEBINE NAČRTA GRADBENIH KONSTRUKCIJ št. 3-3/2014
------------	---

Št.	Dokument	merilo	strani
3.1	Naslovna stran načrta gradbenih konstrukcij		1
3.2	Kazalo vsebine načrta		1
3.3	Tehnični opis		2
3.4	Mostovž		
3.5	Armaturni načrti		

3.3	TEHNIČNI OPIS
------------	----------------------

LOKALNI POGOJI GRADITVE OBJEKTA

veter – geografska cona:	A
projektni pospešek tal:	0.100 g
kategorija objekta:	III.
kategorija tal (za določitev seizmičnih sil):	C
faktor obnašanja konstrukcije q:	2.0
nosilnost temeljnih tal (po geotehničnem poročilu):	0.300 Mpa
modul reakcije tal cv: (upoštevani v analizi)	100 000 kN/m ³

DIMENZIJE OBJEKTA

tlorisne dimenzije:	43,40 . 16,00 m
višina objekta:	22,50 m

OBTEŽBE

dodatna stalna obtežba podesta:	2.25 kN/m ²
sneg na tleh sk:	1.18 kN/m ²
osnovna hitrost vetra vb:	20.0 m/s
koristna obtežba prostorov:	5.00 kN/m ²
koristna obtežba stopnišč:	5.00 kN/m ²

KONSTRUKCIJA

- ✓ medetažna konstrukcija: armiranobetonska plošča d = 20 cm
- ✓ vertikalna konstrukcija: jekleni stebri Ø 168.3 . 6 mm
- ✓ temeljna brana z gredami 50 / 80 cm

V obstoječi cerkvi se zaradi prikaza arheoloških odkritij poglobijo tla za eno etažo nad katero se izvede armiranobetonska plošča na stebrih iz okroglih jeklenih cevastih profilov kvalitete S235. Območje med osema 8 in 12 je bogato z arheologijo, zato na tem mestu ni možno izvesti temeljenja in jeklenih stebrov in se namesto tega kot podpore plošče uredijo tri ležišča dimenzije 60 . 60 cm na obstoječih zidovih, kar je prikazano v pozicijskem načrtu in v armaturnem načrtu plošče.

Armiranobetonska plošča se načeloma ne dotika obodnih zidov cerkve razen v osi 11 med osema C in E, poleg tega pa se tudi opira na obstoječi obok v območju osi F med osema 6 in 8. Omenjene podpore skupaj z armiranobetonskima stenama v osi 2 ter v osi B med osema 3 in 4 zagotavljajo armiranobetonski plošči potrebno horizontalno stabilnost.

Armiranobetonska plošča se izvede v debelini 20 cm, razen na konzolnih konceh, kjer se zaradi inštalacije stanjšajo na 10 cm. V prehodu med obema debelinama plošč se izvede nosilec dimenzije 50 . 32 cm. Na oboku v območju osi F med osema 6 in 8 se prezračevalni kanali pokrijejo z armiranobetonskimi prefabriciranimi ploščami debeline 10 cm.

Ob podporah z jeklenimi stebri se v ploščo vgradijo poševne armaturna palice, ki preprečujejo preboj plošče. Prav zaradi nevarnosti preboja je predvidena marka betona za ploščo C30, medtem, ko je za ostale armiranobetonske elemente C25. Armaturne palice in mreže so kvalitete S500.

V cerkvi se v prečni smeri izvede jeklen mostovž iz dveh I profilov za reflektorje in drugo inštalacijo. Upošteva se koristna obtežba mostovža 3.00 kN/m².

Prečni slopi v oseh 5 in 8 po globini segajo pod bodoči nivo poglobitve, medtem ko je njihova obzidava bolj plitva in jo je treba podzidati ali podbetonirati vsaj 0.50 m v bodočo koto tal, predhodno pa se mora odstraniti vsa zemljina pod obzidavami.

Pri izvedbi konstrukcij mora izvajalec poskrbeti za vse potrebne ukrepe za varstvo pri delu, zagotovljen mora biti temeljit nadzor nad vsemi fazami izvedbe, v primeru nejasnosti ali nepredvidenih okoliščin pa je potrebno obvestiti projektanta statika.

pripravil:
Franc Žugel, u.d.i.g.

3.4	MOSTOVŽ
------------	----------------

3.5	ARMATURNI NAČRTI
------------	-------------------------