

Statički proračun obiteljske kuće

Jakelić, Ante

Undergraduate thesis / Završni rad

2024

Degree Grantor / Ustanova koja je dodijelila akademski / stručni stupanj:

University of Split, Faculty of Civil Engineering, Architecture and Geodesy / Sveučilište u Splitu, Fakultet građevinarstva, arhitekture i geodezije

Permanent link / Trajna poveznica: <https://um.nsk.hr/um:nbn:hr:123:289721>

Rights / Prava: [In copyright](#)/[Zaštićeno autorskim pravom.](#)

Download date / Datum preuzimanja: **2025-02-08**



Repository / Repozitorij:

[FCEAG Repository - Repository of the Faculty of Civil Engineering, Architecture and Geodesy, University of Split](#)



**SVEUČILIŠTE U SPLITU
FAKULTET GRAĐEVINARSTVA, ARHITEKTURE I GEODEZIJE**

ZAVRŠNI RAD

Ante Jakelić

Split, 2024.

**SVEUČILIŠTE U SPLITU
FAKULTET GRAĐEVINARSTVA, ARHITEKTURE I GEODEZIJE**

Ante Jakelić

Statički proračun obiteljske kuće

Završni rad

Split, 2024.



Statički proračun obiteljske kuće

Sažetak:

U ovom radu prikazan je statički proračun obiteljske kuće, koja se sastoji od prizemlja i potkrovlja s kosim krovom izvedenim sustavom fert gredica. Građevina je zidana, a međukatna konstrukcija izvedena je kao armirano betonska monolitna ploča.

Projekt uključuje: tehnički opis konstrukcije, opće i specifične tehničke uvjete, plan kontrole i osiguranja kvalitete, proračun nosivih elemenata konstrukcije te karakteristične građevinske nacрте i planove armature.

Ključne riječi:

Obiteljska kuća, Statički proračun

Static calculation of family house

Abstract:

This paper presents the structural analysis of a family house consisting of a ground floor and an attic with a sloped roof constructed using a system of pre-fabricated beams (fert beams). The building is constructed with masonry walls, while the inter-floor structure is made of a reinforced concrete monolithic slab.

The project includes: a technical description of the structure, general and specific technical conditions, a quality control and assurance plan, the calculation of load-bearing structural elements, and characteristic construction drawings and reinforcement plans.

Keywords:

Family house, Static calculation



STUDIJ: **SVEUČILIŠNI PREDDIPLOMSKI STUDIJ**
KANDIDAT: **Ante Jakelić**
BROJ INDEKSA: **5080**
KATEDRA: **Katedra za Betonske konstrukcije i mostove**
PREDMET: **Osnove betonskih konstrukcija**

ZADATAK ZA ZAVRŠNI RAD

Tema: **Glavni projekt obiteljske kuće**

Opis Zadatka: Na temelju danih arhitektonskih podloga, potrebno je izraditi glavni projekt manje obiteljske kuće u Splitu. Izrađeni projekt mora sadržavati:

- tehnički opis
- plan kontrole i osiguranja kvalitete
- proračune
- građevinske nacрте

U Splitu, ožujak 2024.

Voditelj završnog rada:

Prof. dr. sc. Nikola Grgić

Predsjednik povjerenstva za završne i
diplomske ispite

Izv.Prof.Dr.Sc. Ivan Balić

SADRŽAJ :

I OPĆI DIO PROJEKTA

• Naslovne strane	1-2
• Zahvale.....	3
• Sažetak.....	4
• Zadatak	5
• Sadržaj.....	6-7

II TEHNIČKI DIO PROJEKTA

TEKSTUALNI DIO

1 TEHNIČKI OPIS.....	7
1.1 Opis i konstrukcijski sustav građevine.....	7
1.2 Temeljenje građevine.....	7
2 KONSTRUKTIVNI MATERIJALI	8
2.1 Beton.....	8
2.2 Armatura	8
2.3 Elementi za zidanje.....	9
3 PLAN KONTROLE I OSIGURANJA KVALITETE KONSTRUKCIJE.....	10
3.1 Općenito.....	10
3.2 Betonski, armiranobetonski i tesarski radovi	10
3.3 Zidarski radovi.....	13
3.4 Ostali radovi i materijali	13
4 POSEBNI TEHNIČKI UVJETI ZA IZVOĐENJE KONSTRUKCIJE.....	14
4.1 Oplate i skele	14
4.2 Transport i ugradnja betona	14
4.3 Betoniranje pri visokim vanjskim temperaturama.....	15
4.4 Betoniranje pri niskim vanjskim temperaturama.....	15
4.5 Izvođenje zidanih zidova (ziđa).....	16
5 NAČIN ZBRINJAVANJA GRAĐEVNOG OTPADA	17
6 UVJETI ODRŽAVANJA I PROJEKTIRANI VIJEK TRAJANJA	18
7 SPISAK ZAKONA I PRAVILNIKA KORIŠTENIH PRI IZRADI PROJEKTA.....	19
8 TLOCRTI KUĆE.....	20
8.1 Tlocrt prizemlja.....	20
8.2 Tlocrt kata	21
9 ANALIZA OPTEREĆENJA.....	22
9.1 Pozicije 100 – Etaže.....	22
9.2 Pozicije 200 - Krov	23
9.3 Stubište	24
9.4 Opterećenje vjetrom.....	25
9.5 Opterećenje Snijegom.....	26
10 PRORAČUN MEĐUKATNE KONSTRUKCIJE – 1. KAT	27
10.1 Prikaz modela i rezultata	27
10.2 Prikaz rezultata greda	34
10.3 Dimenzioniranje ploče pozicija 100.....	35
10.4 Proračun stubišta	39
10.5 Dimenzioniranje stubišta	40
10.6 Dimenzioniranje grede	42

10.7	Kontrola progiba i pukotina	56
11	PRORAČUN FERT STROPA/KROVA.....	65
11.1	Prikaz modela i rezultata	65
11.2	Plan pozicija	65
11.3	Proračun FERT ploče.....	66
11.4	Prikaz odabranih gredica	69
11.5	Detalji izvedbe FERT stropa	70
12	KONTROLA GLOBALNE SIGURNOSTI GRAĐEVINE.....	71
13	DOKAZ ZA MINIMALNI POSTOTAK ZIDOVA.....	73
14	LITERATURA.....	75
15	GRAFIČKI PRILOZI	76
	TLOCRT TEMELJA	1:100..... PRILOG 1
	TLOCRT PRIZEMLJA	1:100..... PRILOG 2
	TLOCRT KATA.....	1:100..... PRILOG 3
	TLOCRT KROVA I PLAN POSTAVLJANJA GREDICA.....	1:100..... PRILOG 4
	PRESJEK (PRESJECI)	1:100..... PRILOG 5
	VERTIKALNI SERKLAŽI POZICIJE 100 I 200	1:100..... PRILOG 6
	HORIZONTALNI SERKLAŽI POZICIJE 100 I 200	1:100..... PRILOG 7
	SKICA ARMATURE PLOČE POZICIJE 100 - DONJA ZONA	1:50..... PRILOG 8
	SKICA ARMATURE PLOČE POZICIJE 100 – GORNJA ZONA.....	1:50..... PRILOG 9
	ARMATURA GREDA POZICIJE 100 I 200.....	1:50..... PRILOG 10
	ARMATURA STUBIŠTA.....	1:20..... PRILOG 11

1 TEHNIČKI OPIS

1.1 Opis i konstrukcijski sustav građevine

Ova stambena građevina projektirana je kao kombinacija zida i armiranog betona. Glavni konstruktivni sustav građevine zidan je opekarskim blokom debljine 24 cm, koji je dodatno ojačan vertikalnim i horizontalnim serklažima. Međukatna konstrukcija predviđena je kao armirano betonska ploča debljine 16 cm, a vertikalna komunikacija predviđena je kao armirano betonsko stubište debljine 16 cm. Krovna konstrukcija sastoji se od polumontažnog sustava koji čine fert gredice s ispunama od šupljih opeka, dok je gornji sloj armiranobetonska ploča debljine 4 cm. Objekt se temelji na trakastim temeljima širine 80 cm.

Vertikalna opterećenja određena su u skladu s normama za opterećenje HRN EN 1991-1-1:2012, HRN EN 1991-1-3:2012. Horizontalno opterećenje na građevinu određeno je u skladu s normom za seizmiku: HRN EN 1998-1:2011 + odgovarajući nacionalni aneks

Proračun je napravljen pomoću programskog paketa "Scia Engineer", Excel tablica i izraza iz literature, te poštujući sva pravila proračuna reznih sila prema teoriji elastičnosti i dimenzionirajući prema graničnim stanjima nosivosti koja su definirana propisima za betonske konstrukcije.

Korišteni materijali:

- Beton klase C30/37
- Armatura klase B500 B

1.2 Temeljenje građevine

Temeljenje ovog stambenog objekta predviđeno je trakastim temeljima poprečnog presjeka 80x50 cm.

Pripremu temeljne plohe potrebno je izvršiti tako da se površinske slojeve humusa i degradiranog fliša uklone najmanje do pojave čvrstog fliša. Potrebno je ukloniti i razlomljenu zonu stijenske mase, odnosno ukopati se minimalno 0.5 m u matičnu stijenu.

Nakon iskopa potrebno je temeljnu plohu potpuno očistiti od razlomljenog materijala i glinovite ispune iz pukotina. Uređenu površinu izravnati i naliti podložnim betonom. U slučaju pojave kaverni ili sličnog krškog fenomena, potrebno ga je sanirati uz konzultaciju s ovlaštenim geotehničarom. Slabiji članovi flišne serije mogu biti podložni raspadanju pa se predlaže da se iskop izvede do dubine 20 cm iznad kote dna temelja, a preostali dio iskopati neposredno prije betoniranja.

Za vrijeme iskopa potrebno je pozvati ovlaštenog geotehničara i projektanta konstrukcije radi kontrole tla, te usporedbe stvarnih karakteristika tla sa pretpostavljenim parametrima u proračunu ove konstrukcije.

2 KONSTRUKTIVNI MATERIJALI

2.1 Beton

Za izgradnju građevine koristit će se beton zadanog sastava ili projektiranog sastava, razreda tlačne čvrstoće normalnog betona C 30/37, a sve prema "Tehničkim propisima za građevinske konstrukcije" ("TPGK" N.N. 17/17). Sustav potvrđivanja sukladnosti betona je 2+. Tehnički uvjeti za projektirana svojstva svježeg betona dani su u tablici.

NAMJENA		Temelji	Podna ploča	Ploče, Serklaži i Tlačna ploča FERT stropa
TRAŽENA SVOJSTVA SVJEŽEG BETONA				
Razred čvrstoće normalnog betona		C 25/30	C 30/37	C 30/37
Klasa izloženosti		XC2	XC1	XC2
Minimalna količina cementa	(kg/m ³)	280	340	340
Maksimalni vodocementni faktor	(v/c)	0.6	0.47	0.43
Uz dodatak superplastifikatora		DA	DA	DA
Razred slijeganja (slump)		S4	S3 ili S4	S3 ili S4
Maksimalno zmo agregata	(mm)	32	32	32
Minimalni zaštitni sloj	(mm)	25	35	25
Razred sadržaja klorida		Cl 0,20	Cl 0,10	Cl 0,10
Minimalno vrijeme obradivosti	(min)	90	90	90
Maksimalna temperatura svježeg betona		(+ °C) 5 - 30	5 - 30	5 - 30

Za izradu konstruktivnog betona smiju se koristiti samo CEM I ili CEM II/A-S. Zbog opasnosti od korozije armature ne smiju se upotrebljavati betoni koji sadrže cemente tipa CEM II/C, CEM IV i CEM V, prema normi HRN EN 197-1.

Sastavni materijali od kojih se beton proizvodi ili koji mu se pri proizvodnji dodaju moraju ispunjavati zahtjeve normi na koje upućuje norma HRN EN 206-1 i zahtjeve prema prilogima C, D, E i F Tehničkih propisa za građevinske konstrukcije (TPGK).

Za izvedbu konstruktivnih dijelova građevine smiju se upotrijebiti samo oni sastavi betona za koje je dokazano da ispunjavaju gore navedene tehničke uvjete.

2.2 Armatura

Kao armatura koristit će se betonski čelik B 500 A ili B 500B (prema TPGK) za sve elemente, u obliku šipki ili mreža. Zaštitni slojevi betona do armature prema gornjoj tablici.

Veličinu zaštitnog sloja osigurati dostatnim brojem kvalitetnih razmačnika (distancera). Kvalitetu zaštitnog sloja osigurati kvalitetnom oplatom i ugradnjom betona, te dodacima betonu i ostalim rješenjima prema zahtjevima ovog projekta i projektu betona, kojeg je dužan izraditi izvođač radova. U potpunosti poštivati projektirani raspored i položaj armaturnih šipki, koje trebaju biti nepomične kod betoniranja. Sva uporabljena armatura treba imati odgovarajuće ateste o kakvoći.

2.3 Elementi za zidanje

a) Blokovi za zidanje

Za zidanje su predviđeni opekarski blokovi d=20 cm. Ovi blokovi moraju biti u skladu s normom EN 771-1, i biti 1. razreda (ovisno o kontroli proizvodnje) – tamo gdje je proizvođač sporazuman isporučivati zidne elemente određene tlačne čvrstoće a ima program kontrole kvalitete s rezultatima koji pokazuju da srednja tlačna čvrstoća pošiljke uzorkovana i ispitana prema odgovarajućoj normi ima vjerojatnost podbačaja određene tlačne čvrstoće manju od 5%. Razred izvedbe može biti A ili B. Prema udjelu šupljina blokovi mogu biti grupe 2a ili 2b.

b) Mort za zidanje

Za zidanje je predviđen produžni mort čvrstoće M5, opće namjene. Mort mora biti u skladu s normom EN 998-2.

3 PLAN KONTROLE I OSIGURANJA KVALITETE KONSTRUKCIJE

3.1 Općenito

Izvoditelj je odgovoran za kvaliteta izvođenja radova i za uredno poslovanje.

Izvoditelj ne smije odstupati od projekta bez pismenog odobrenja nadzornog inženjera Investitora, a uz prethodnu suglasnost projektanta. Sve izmjene se moraju unijeti u građevinsku knjigu i građevinski dnevnik.

Kvaliteta korištenog građevinskog materijala, poluproizvoda i gotovih proizvoda, kao i kvaliteta izvedenih radova mora odgovarati prethodno navedenim uvjetima propisanim važećim propisima, standardima, uvjetima iz tehničke dokumentacije, te uvjetima iz Ugovora.

Ukoliko izvoditelj ugrađuje materijal koji nije standardiziran, za isti je dužan pribaviti odgovarajuće dokaze o kakvoći i priložiti ih u pismenoj formi.

Pri izvođenju građevine, izvoditelj se dužan pridržavati navedenih propisa kao i svih ostalih Pravilnika, Tehničkih normativa, posebnih uvjeta za izradu, ugradnju i obradu pojedinih elemenata građevine, kao i standarda propisanih za izvođenje radova na građevini (temeljenje, betonski radovi, skele i oplata, armatura, čelik za armiranje, kontrola kvalitete betona i čelika, zidanje zidova, završni radovi), kako bi osigurao da izvedena građevina odgovara projektu, te svim propisima i standardima RH.

3.2 Betonski, armiranobetonski i tesarski radovi

(i) Beton

Sve komponente betona (agregat, cement, voda, dodaci), te beton kao materijal, trebaju udovoljavati zahtjevima važećih normi, propisa i pravila struke. Izvoditelj je dužan izraditi projekt betona u skladu s projektom konstrukcije i dostaviti ga na suglasnost projektantu objekta.

Kontrola kvalitete betona sastoji se od kontrole proizvodnje i kontrole suglasnosti s uvjetima projekta konstrukcije i projekta betona.

Betonski radovi moraju se izvoditi prema projektu konstrukcije i projektu betona (kojeg je dužan izraditi Izvođač), a u svemu sukladno s: Tehnički propis za građevinske konstrukcije (N.N. 139/09, 14/10, 125/10), te svim pratećim normativima

Kod projektiranog betona u projektu mora biti specificiran razred tlačne čvrstoće (marka betona) i to kao karakteristična vrijednost 95%-tne vjerojatnosti s kriterijima sukladnosti prema normi HRN EN 206-1.

Sastavni materijali od kojih se beton proizvodi, ili koji mu se pri proizvodnji dodaju, moraju ispunjavati zahtjeve normi na koje upućuje norma HRN EN 206-1 i zahtjeve prema Tehničkom propisu za betonske konstrukcije.

Zahtjevi za isporuku betona i informacije proizvođača betona korisniku moraju sadržavati podatke prema normi HRN EN 206-1.

Uzimanje uzoraka, priprema ispitnih uzoraka i ispitivanje svojstava svježeg betona provodi se prema normama niza HRN EN 12350, a ispitivanje svojstava očvrstelog betona prema normama niza HRN EN 12390.

Eventualna vremenski ubrzana proizvodnja betonskih elemenata, u cilju ubrzanja građenja, dopuštena je samo uz poseban projekt tehnologije izvođenja i dokaz zahtijevanih svojstava prethodnim ispitivanjima.

Za svako odstupanje od projekta, nadzorni inženjer je dužan izvijestiti Projektanta i Investitora.

Nužna je njega ugrađenog betona da se ne pojave štetne pukotine, a u svemu prema projektu betona, važećim propisima i pravilima struke.

(ii) Betonski čelik

Betonski čelici trebaju udovoljavati zahtjevima važećih propisa.

Za čelik za armiranje primjenjuju se norme nHRN EN 10080-1 Čelik za armiranje betona – Zavarljivi armaturni čelik – 1. dio: Opći zahtjevi (prEN 10080-1:1999), nHRN EN 10080-2 Čelik za armiranje betona – Zavarljivi armaturni čelik – 2. dio: Tehnički uvjeti isporuke čelika razreda A (prEN 10080-2:1999), nHRN EN 10080-3 Čelik za armiranje betona – Zavarljivi armaturni čelik – 3. dio: Tehnički uvjeti isporuke čelika razreda B (prEN 10080-3:1999), nHRN EN 10080-4 Čelik za armiranje betona – Zavarljivi armaturni čelik – 4. dio: Tehnički uvjeti isporuke čelika razreda C (prEN 10080-4:1999), nHRN EN 10080-5 Čelik za armiranje betona – Zavarljivi armaturni čelik – 5. dio: Tehnički uvjeti isporuke zavarenih armaturnih mreža (prEN 10080-5:1999), nHRN EN 10080-6 Čelik za armiranje betona – Zavarljivi armaturni čelik – 6. dio: Tehnički uvjeti isporuke zavarenih rešetki za grede (prEN 10080-6:1999).

Potvrđivanje sukladnosti čelika za armiranje provodi se prema odredbama Dodatka A norme nHRN EN 10080-1 i odredbama posebnog propisa.

Uzimanje uzoraka, priprema ispitnih uzoraka i ispitivanje svojstava čelika za armiranje provodi se prema normama nizova nHRN EN 10080, odnosno nHRN EN 10138, i prema normama niza HRN EN ISO 15630 i prema normi HRN EN 10002-1.

Preklopi se izvode prema odredbama priznatim tehničkim pravilima iz Priloga H Tehničkog propisa za betonske konstrukcije, odnosno prema normi HRN ENV 1992-1-1:2004.

Sva armatura je iz čelika B500 u obliku šipki ili mreža. Osobito poštivati projektom predviđene razmake i zaštitne slojeve armature. Ni jedno betoniranje elementa ne može započeti bez prethodnog detaljnog pregleda armature od strane nadzornog inženjera i njegove dozvole.

(iii) Prekidi betoniranja

Prekid i nastavci betoniranja konstrukcija moraju biti obrađeni projektom betona.

(iv) Oplata

Za izvedbu svih betonskih i armiranobetonskih elemenata potrebno je pravovremeno izraditi, postaviti i učvrstiti odgovarajuću drvenu, metalnu ili sličnu oplatu. Oplata mora odgovarati mjerama građevinskih nacрта, detalja i planova oplata. Podupiranjem i razupiranjem oplata mora se osigurati njena stabilnost i nedeformabilnost pod teretom ugrađene mješavine. Unutarnje površine moraju biti ravne i glatke, bilo da su vertikalne, horizontalne ili kose. Postavljena oplata mora se lako i jednostavno rastaviti, bez udaranja i upotrebe pomoćnih alata i sredstava čime bi se "mlada" konstrukcija izložila štetnim vibracijama. Ako se nakon skidanja oplata ustanovi da izvedena konstrukcija dimenzijama i oblikom ne odgovara projektu Izvođač je obavezan istu srušiti i ponovo izvesti prema projektu. Prije ugradnje svježe mješavine betona u oplatu istu, ako je drvena, potrebno je dobro navlažiti, a ako je metalna mora se premazati odgovarajućim premazom.

Izvođač ne može započeti betoniranje dok Nadzor ne izvrši pregled postavljene oplata i pismeno je ne odobri.

(v) Primijenjeni standardi

Standardi za beton – osnovni

HRN EN 206-1:2002	Beton – 1. dio: Specifikacije, svojstva, proizvodnja i sukladnost (EN 206-1:2000)
HRN EN 206-1/A1:2004	Beton – 1. dio: Specifikacija, svojstva, proizvodnja i sukladnost (EN 206-1:2000/A1:2004)
nHRN EN 206-1/A2	Beton – 1. dio: Specifikacija, svojstva, proizvodnja i sukladnost (EN 206-1:2000/prA2:2004)

Standardi za beton - ostali

HRN EN 12350-1	Ispitivanje svježeg betona – 1. dio: Uzorkovanje
HRN EN 12350-2	Ispitivanje svježeg betona – 2. dio: Ispitivanje slijeganjem
HRN EN 12350-3	Ispitivanje svježeg betona – 3. dio: VeBe ispitivanje
HRN EN 12350-4	Ispitivanje svježeg betona – 4. dio: Stupanj zbijenosti
HRN EN 12350-5	Ispitivanje svježeg betona – 5. dio: Ispitivanje rasprostiranjem
HRN EN 12350-6	Ispitivanje svježeg betona – 6. dio: Gustoća
HRN EN 12350-7	Ispitivanje svježeg betona – 7. dio: Sadržaj pora – Tlačne metode
HRN EN 12390-1	Ispitivanje očvrstnalog betona – 1. dio: Oblik, dimenzije i drugi zahtjevi za uzorke i kalupe
HRN EN 12390-2	Ispitivanje očvrstnalog betona – 2. dio: Izradba i njegovanje uzoraka za ispitivanje čvrstoće
HRN EN 12390-3	Ispitivanje očvrstnalog betona – 3. dio: Tlačna čvrstoća uzoraka
HRN EN 12390-6	Ispitivanje očvrstnalog betona – 6. dio: Vlažna čvrstoća cijepanjem uzoraka
HRN EN 12390-7	Ispitivanje očvrstnalog betona – 7. dio: Gustoća očvrstnalog betona
HRN EN 12390-8	Ispitivanje očvrstnalog betona – 8. dio: Dubina prodiranja vode pod tlakom
prCEN/TS 12390-9	Ispitivanje očvrstnalog betona – 9. dio: otpornost na smrzavanje ljuštenjem
ISO 2859-1	Plan uzorkovanja za atributni nadzor – 1. dio: Plan uzorkovanja indeksiran prihvatljivim nivoom kvalitete (AQL) za nadzor količine po količine
ISO 3951	Postupci uzorkovanja i karta nadzora s varijablama nesukladnosti
HRN U.M1.057	Granulometrijski sastav mješavina agregata za beton
HRN U.M1.016	Beton. Ispitivanje otpornosti na djelovanje mraza
HRN EN 480-11	Dodaci betonu, mortu i injekcijskim smjesama – Metode ispitivanja – 11. dio: Utvrđivanje karakteristika zračnih pora u očvrstnalogu betonu
HRN EN 12504-1	Ispitivanje betona u konstrukcijama – 1. dio: Izvađeni uzorci – Uzimanje, pregled i ispitivanje tlačne čvrstoće
HRN EN 12504-2	Ispitivanje betona u konstrukcijama – 2. dio: Nerazorno ispitivanje – Određivanje veličine odskoka
HRN EN 12504-3	Ispitivanje betona u konstrukciji – 3. dio: Određivanje sile čupanja
HRN EN 12504-4	Ispitivanje betona u konstrukciji – 4. dio: Određivanje brzine ultrazvuka
prEN 13791:2003	Ocjena tlačne čvrstoće betona u konstrukcijama ili u konstrukcijskim elementima

Standardi za čelik za armiranje – osnovni

nHRN EN 10080-1	Čelik za armiranje betona – Zavarljivi armaturni čelik – 1.dio: Opći zahtjevi (prEN 10080-1:1999)
nHRN EN 10080-2	Čelik za armiranje betona – Zavarljivi armaturni čelik – 2. dio: Tehnički uvjeti isporuke čelika razreda A (prEN 10080-2:1999)
nHRN EN 10080-3	Čelik za armiranje betona – Zavarljivi armaturni čelik – 3. dio: Tehnički uvjeti isporuke čelika razreda B (prEN 10080-3:1999)
nHRN EN 10080-4	Čelik za armiranje betona – Zavarljivi armaturni čelik – 4. dio: Tehnički uvjeti isporuke čelika razreda C (prEN 10080-4:1999)
nHRN EN 10080-5	Čelik za armiranje betona – Zavarljivi armaturni čelik – 5. dio: Tehnički uvjeti isporuke zavarenih armaturnih mreža (prEN 10080-5:1999)
nHRN EN 10080-6	Čelik za armiranje betona – Zavarljivi armaturni čelik – 6. dio: Tehnički uvjeti isporuke zavarenih rešetki za gredice (prEN 10080-6:1999)

Standardi za čelik za armiranje – ostali

HRN EN 10020	Definicije i razredba vrsta čelika
HRN EN 10025	Toplovaljani proizvodi od nelegiranih konstrukcijskih čelika – Tehnički uvjeti isporuke
HRN EN 10027-1	Sustavi označivanja čelika – 1. dio: Nazivi čelika, glavni simboli
HRN EN 10027-2	Sustavi označivanja čelika – 2. dio: Brojčani sustav
EN 10079	Definicije čeličnih proizvoda
HRN EN 10204	Metalni proizvodi – Vrste dokumenata o ispitivanju (uključuje dopunu A1:1995)
prEN ISO 17660	Zavarivanje čelika za armiranje
HRN EN 287-1	Provjera osposobljenosti zavarivača – Zavarivanje taljenjem – 1. dio: Čelici
HRN EN 719	Koordinacija zavarivanja – Zadaci i odgovornosti
HRN EN 729-3	Zahtjevi za kakvoću zavarivanja – Zavarivanje taljenjem metalnih materijala – 3. dio: Standardni zahtjevi za kakvoću
HRN EN ISO 4063	Zavarivanje i srodni postupci – Nomenklatura postupaka i referentni brojevi
HRN EN ISO 377	Čelik i čelični proizvodi – Položaj i priprema uzoraka i ispitnih uzoraka za mehanička ispitivanja
HRN EN 10002-1	Metalni materijali – Vlačni pokus – 1. dio: Metoda ispitivanja (pri sobnoj temperaturi)
HRN EN ISO 15630-1	Čelik za armiranje i prednapinjanje betona – Ispitne metode – 1. dio: Armaturne šipke i žice
HRN EN ISO 15630-2	Čelik za armiranje i prednapinjanje betona – Ispitne metode – 2. dio: Zavarene mreže

Ostali standardi

ENV 1992-1-1	Eurokod 2 – Projektiranje betonskih konstrukcija – 1. dio: Opća pravila i pravila za zgrade
ENV 1992-1-2	Eurokod 2 – Projektiranje betonskih konstrukcija – 1-2 dio: Opća pravila – Projektiranje konstrukcije na požar

Ovlaštene organizacije i institucije za atestiranje su na listi u Glasniku Zavoda kojeg izdaje Državni zavod za normizaciju i graditeljstvo.

Izvoditelj je dužan osiguravati dokaze o kvaliteti radova i ugrađenih proizvoda i opreme prema Zakonu i prema zahtjevima iz projekta, te u tom smislu mora čuvati dokumentaciju o ispitivanju ugrađenog materijala, proizvoda i opreme prema programu ispitivanja iz projekta.

Nadzorni inženjer dužan je voditi računa da je kvaliteta radova, ugrađenih proizvoda i opreme u skladu sa zahtjevima projekta te da je kvaliteta dokazana propisanim ispitivanjima i dokumentima. Nadzorni inženjer dužan je da za tehnički pregled priredi završno izvješće o izvedbi građevine.

3.3 Zidarski radovi

Zidni element proizveden prema tehničkoj specifikaciji za kojeg je sukladnost potvrđena na način određen prema Tehničkom propisu za građevinske konstrukcije (NN. 17/17) i izdana isprava o sukladnosti, smije se ugraditi u zide ako ispunjava zahtjeve iz projekta. Prije ugradnje predgotovljenog zidnog elementa provode se odgovarajuće nadzorne radnje određene Prilozima Tehničkog propisa za građevinske konstrukcije (NN. 17/17).

Proizvođač i distributer zidnih elemenata, te izvođač radova, dužni su poduzeti odgovarajuće mjere u cilju održavanja svojstava zidnih elemenata tijekom rukovanja, prijevoza, pretovara i skladištenja i ugradnje prema tehničkim uputama proizvođača.

Norme za zidne elemente

HRN EN 771-1:2005	Specifikacije za zidne elemente – 1. dio: Opečni zidni elementi (EN 771-1:2003+A1:2005)
HRN EN 771-2:2005	Specifikacije za zidne elemente – 2. dio: Vapnenosilikatni zidni elementi (EN 771-2:2003+A1:2005)
HRN EN 771-3:2005	Specifikacije za zidne elemente – 3. dio: Betonski zidni elementi (gusti i lagani agregat) (EN 771-3:2003+A1:2005)
HRN EN 771-4:2004	Specifikacije za zidne elemente – 4. dio: Zidni elementi od porastoga betona (EN 771-4:2003)
HRN EN 771-4/A1:2005	Specifikacije za zidne elemente – 4. dio: Zidni elementi od porastoga betona (EN 771-4:2003/A1:2005)
HRN EN 771-5:2005	Specifikacije za zidne elemente – 5. dio: Zidni elementi od umjetnoga kamena (EN 771-5:2003+A1:2005)
HRN EN 771-6:2006	Specifikacije za zidne elemente – 6. dio: Zidni elementi od prirodnoga kamena (EN 771-6:2005)
HRN EN 771-6:2006	Gipsani blokovi – Definicije, zahtjevi i ispitne metode (EN 12859:2001)

Kontrola morta za zidanje, prije ugradnje u zidanu konstrukciju i naknadno ispitivanje u slučaju sumnje provode se na gradilištu prema normama navedenim u Tehničkom propisu za građevinske konstrukcije (NN. 17/17) i normama na koje taj propis upućuje.

Norme za mort

HRN EN 998-2:2003	Specifikacije morta za zide – 2. dio: Mort za zide (EN 998-2:2003)
HRN CEN/TR 15225:2006	Smjernice za tvorničku kontrolu proizvodnje za označavanje oznakom CE (potvrđivanje sukladnosti 2+) za projektirane mortove (CEN/TR 15225:2005)
HRN EN 13501-1:2002	Razredba građevnih proizvoda i građevnih elemenata prema ponašanju u požaru – 1. dio: Razredba prema rezultatima ispitivanja reakcije na požar (EN 13501-1:2002)

3.4 Ostali radovi i materijali

Svi ostali materijali i proizvodi koji se ugrađuju u objekt trebaju biti kvalitetni i trajni, uz zadovoljenje svih važećih normi, propisa i pravila struke. Za sve se upotrijebljene materijale provode tekuća i kontrolna ispitivanja, odnosno prilažu atesti isporučitelja. Izvedba svih radova treba biti ispravna, kvalitetna i pod stalnim stručnim nadzorom. Za svako odstupanje primijenjenog gradiva ili gotovog proizvoda od projekta, potrebna je suglasnost Projektanta i Investitora.

4 POSEBNI TEHNIČKI UVJETI ZA IZVOĐENJE KONSTRUKCIJE

4.1 Oplate i skele

Skele i oplate moraju imati takvu sigurnost i krutost da bez slijeganja i štetnih deformacija mogu primiti opterećenja i utjecaje koji nastaju tijekom izvedbe radova. Skela i oplata moraju biti izvedeni tako da se osigurava puna sigurnost radnika i sredstava rada kao i sigurnost prolaznika, prometa, susjednih objekata i okoline uopće.

Materijali za izradu skela i oplata moraju biti propisane kvalitete. Nadzorni inženjer treba odobriti oplatu prije početka betoniranja.

Kod izrade projekta oplate mora se uzeti u obzir kompaktiranje pomoću vibratora na oplati tamo gdje je to potrebno.

Oplata mora sadržavati sve otvore i detalje prikazane u nacrtima, odnosno tražene od nadzornog inženjera.

Oplata odnosno skela treba osigurati da se beton ne onečisti. Obje moraju biti dovoljno čvrste i krute da odole pritiscima kod ugradnje i vibriranja i da spriječe ispuččenja. Nadzorni inženjer će, tamo gdje mu se čini potrebno, tražiti proračunski dokaz stabilnosti i progibanja.

Nadvišenja oplate dokazuju se računski i geodetski se provjeravaju prije betoniranja.

Oplata mora biti toliko vodotijesna da spriječi istjecanje cementnog mlijeka.

Ukoliko se za učvršćenje oplate rabe metalne šipke od kojih dio ostaje ugrađen u betonu, kraj stalno ugrađenog dijela ne smije biti bliži površini od 5 cm. Šupljina koja ostaje nakon uklanjanja šipke mora se dobro ispuniti, naročito ako se radi o plohamo koje će biti izložene protjecanju vode. Ovakav način učvršćenja ne smije se upotrijebiti za vidljive plohe betona.

Žičane spojnice za pridržavanje oplate ne smiju prolaziti kroz vanjske plohe gdje bi bile vidljive.

Radne reške moraju biti, gdje god je moguće, horizontalne ili vertikalne i moraju biti na istoj visini zadržavajući kontinuitet.

Pristup oplati i skeli radi čišćenja, kontrole i preuzimanja, mora biti osiguran.

Oplata mora biti tako izrađena, naročito za nosače i konstrukcije izložene proticanju vode, da se skidanje može obaviti lako i bez oštećenja rubova i površine.

Površina oplate mora biti očišćena od inkrustacija i sveg materijala koji bi mogao štetno djelovati na izložene vanjske plohe.

Kad se oplata premazuje uljem, mora se spriječiti prljanje betona i armature.

Oplata, ukoliko je drvena, mora prije betoniranja biti natopljena vodom na svim površinama koje će doći u dodir s betonom i zaštićena od prljanja za beton premazom vapnom.

Skidanje oplate se mora izvršiti čim je to provedivo, naročito tamo gdje oplata ne dozvoljava polijevanje betona, ali nakon što je beton dovoljno očvrstnuo. Svi popravci betona trebaju se izvršiti na predviđen način i to što je prije moguće.

Oplata se mora skidati prema određenom redoslijedu, pažljivo i stručno, da se izbjegnu oštećenja. Moraju se poduzeti mjere predostrožnosti za slučaj neplaniranog kolapsa. Nadzorni inženjer će odrediti kad se mora, odnosno može, skidati oplata.

Sve skele (za oplatu, pomoćne i fasadne) moraju se izvesti od zdravoga drva ili čeličnih cijevi potrebnih dimenzija.

Sve skele moraju biti stabilne, ukrućene dijagonalno u poprečnom i uzdužnom smislu, te solidno vezane sponama i klijestima. Mosnice i ograde trebaju biti također dovoljno ukrućene. Skelama treba dati nadvišenje koje se određuje iskustveno u ovisnosti o građevini ili proračunski. Ako to traži nadzorni inženjer, vanjska skela, s vanjske strane, treba biti prekrivena tršćanim ili lanenim pletivom kako bi se uz općenitu zaštitu osigurala i kvalitetnija izvedba i zaštita fasadnog lica.

Skele moraju biti izrađene prema pravilima struke i propisima Pravilnika o higijenskim i tehničkim zaštitnim mjerama u građevinarstvu.

Nadzorni inženjer mora zabraniti izradu i primjenu oplata i skela koje prema njegovom mišljenju ne bi mogle osigurati traženu kvalitetu lica gotovog betona ili su neprihvatljive kvalitete ili sigurnosti. Prijem gotove skele ili oplate vrši se vizualno, geodetskom kontrolom i ostalom izmjerom. Pregled i prijem gotove skele, oplate i armature vrši nadzorni inženjer. Bez obzira na odobrenu primjenu skela, oplate i armature, izvođač snosi punu odgovornost za sigurnost i kvalitetu radova.

4.2 Transport i ugradnja betona

S betoniranjem se može početi samo na osnovi pismene potvrde o preuzimanju podloge, skele, oplate i armature te po odobrenju programa betoniranja od nadzornog inženjera.

Beton se mora ugrađivati prema unaprijed izrađenom programu i izabranom sistemu.

Vrijeme transporta i drugih manipulacija sa svježim betonom ne smije biti duže od onog koje je utvrđeno u toku prethodnih ispitivanja (promjena konzistencije s vremenom pri raznim temperaturama).

Transportna sredstva ne smiju izazivati segregaciju smjese betona.

U slučaju transporta betona auto-miješalicama, poslije pražnjenja auto-miješalice treba oprati bubanj, a prije punjenja treba provjeriti je li ispražnjena sva voda iz bubnja.

Zabranjeno je korigiranje sadržaja vode u gotovom svježem betonu bez prisustva tehnologa za beton. Dozvoljena visina slobodnog pada betona je 1,0 m. Nije dozvoljeno transportiranje betona po kosinama. Transportna sredstva se ne smiju oslanjati na oplatu ili armaturu kako ne bi dovela u pitanje njihov projektirani položaj.

Svaki započeti betonski odsjek, konstruktivni dio ili element objekta mora biti neprekidno izbetoniran u opsegu, koji je predviđen programom betoniranja, bez obzira na radno vrijeme, brze vremenske promjene ili isključenja pojedinih uređaja mehanizacije pogona.

Ako dođe do neizbježnog, nepredvidljivog prekida rada, betoniranje mora biti završeno tako da se na mjestu prekida može izraditi konstruktivno i tehnološki odgovarajući radni spoj. Izrada takvog radnog spoja moguća je samo uz odobrenje nadzornog inženjera.

Svježi beton mora se ugrađivati vibriranjem u slojevima čija debljina ne smije biti veća od 70 cm. Sloj betona koji se ugrađuje mora vibriranjem biti dobro spojen s prethodnim donjim slojem betona. Ako dođe do prekida betoniranja, prije nastavka betoniranja površina donjeg sloja betona mora biti dobro očišćena ispuhivanjem i ispiranjem, a po potrebi i pjeskarenjem.

Beton treba ubaciti što bliže njegovom konačnom položaju u konstrukciji da bi se izbjegla segregacija. Smije se vibrirati samo oplatom uklješten beton. Nije dozvoljeno transportiranje betona pomoću pervibratora.

Ugrađeni beton ne smije imati temperaturu veću od 45 °C u periodu od 3 dana nakon ugradnje.

4.3 Betoniranje pri visokim vanjskim temperaturama

Niska početna temperatura svježeg betona ima višestruko povoljan utjecaj na poboljšanje uvjeta za betoniranje masivnih konstrukcija. Stoga je sniženje temperature svježeg betona i održavanje iste u propisanim granicama od posebnog značaja. Za održavanje temperature svježeg betona unutar dopuštenih 25 °C, neophodno je poduzeti sljedeće mjere:

- krupne frakcije agregata hladiti raspršivanjem vode po površini deponije, što se ne preporuča s frakcijama do 8 mm, zbog poteškoća s održavanjem konzistencije betona,
- deponije pijeska zaštititi nadstrešnicama,
- silose za cement, rezervoare, miješalicu, cijevi itd. zaštititi od sunca bojenjem u bijelo.

Ukoliko ovi postupci hlađenja nisu dostatni, daljnje sniženje temperature može se postići hlađenjem vode u posebnim postrojenjima (coolerima).

Za vrijeme visokih dnevnih temperatura (oko 30 °C), kada postoje poteškoće s održavanjem dozvoljene temperature svježeg betona, početak radova na betoniranju treba pomaknuti prema hladnijem dijelu dana (noć, jutro).

Vrijeme od spravljanja betona do ugradnje treba biti što kraće, kako bi se izbjegli problemi pri pražnjenju transportnih sredstava i ugradnji zbog smanjenja obradivosti.

Ugrađivanje se mora odvijati brzo i bez zastoja. Redoslijed betoniranja mora omogućiti povezivanje novog betona s prethodnim.

U uvjetima vrućeg vremena najpogodnije je njegovanje vodom. Njegovanje treba početi čim beton počne očvršćivati. Ako je intenzitet isparavanja blizu kritične granice, površina se može finim raspršivanjem vode održavati vlažnom, bez opasnosti od ispiranja.

Čelične oplate treba rashlađivati vodom, a podloga prije betoniranja mora biti dobro nakvašena.

Ukoliko se u svježem betonu pojave pukotine, treba ih zatvoriti revibriranjem.

Voda koja se upotrebljava za njegovanje ne smije biti mnogo hladnija od betona, kako razlike između temperature betona na površini i unutar jezgre ne bi prouzročile pojavu pukotina. Stoga je efikasan način njegovanja pokrivanje betona materijalima koji vodu upijaju i zadržavaju (juta, spužvasti materijal i sl.) te dodatno prekrivanje plastičnom folijom.

Prekrivanje povoljno djeluje i na utjecaj razlika temperatura noć - dan.

4.4 Betoniranje pri niskim vanjskim temperaturama

Betoniranje pri temperaturama nižim od +5 °C moguće je uz pridržavanje mjera za zimsko betoniranje.

Upotreba smrznutog agregata u mješavini nije dozvoljena, a zagrijavanje pijeska parom nije preporučljivo zbog poteškoća s održavanjem konzistencije betona.

Pri ugradnji svježeg betona mora imati minimalnu temperaturu od +6 °C, koja se na nižim temperaturama zraka ($0 < t < +5$ °C) može postići samo zagrijavanjem vode, pri čemu temperatura mješavine agregata i vode prije dodavanja cementa ne smije prijeći +25 °C.

Temperatura svježeg betona u zimskom periodu na mjestu ugradnje mora biti od +6 °C do +15 °C.

Da bi se omogućio normalni tok procesa stvrdnjavanja i spriječilo smrzavanje, odmah poslije ugradnje, beton se toplinski zaštićuje prekrivanjem otvorenih površina izolacijskim materijalima i izolacijom čeličnih oplata.

Toplinska izolacija betona mora biti takva da osigura postizanje najmanje 50 % projektirane čvrstoće na pritisak prije nego što beton bude izložen djelovanju mraza.

Pri temperaturama zraka nižim od +5 °C, temperatura svježeg betona mjeri se najmanje jedanput u toku 2^h.

4.5 Izvođenje zidanih zidova (ziđa)

Zidni elementi na gradilištu moraju biti složeni po vrstama i razredima i osigurani od djelovanja atmosferilija (kiše, snijega, leda). Zidni elementi ne smiju se postavljati na stropne konstrukcije ako imaju ukupnu masu kojom bi se izazvale trajne deformacije na konstrukciji.

Mort mora biti transportiran do gradilišta i skladišten na način da je zaštićen od utjecaja vlage i drugih štetnih utjecaja na specificirana tehnička svojstva. Mort mora biti složen po vrstama i razredima.

Mort i veziva ne smiju se, bez prethodnih kontrolnih ispitivanja, ugrađivati odnosno primjenjivati nakon provedena 3 mjeseca na gradilištu. Mort se mora miješati strojno i ne smije se ugrađivati ukoliko je započeo proces stvrdnjavanja.

Prije zidanja ziđa mora se provesti sljedeće:

- pregled svake otpremnice i oznaka na zidnim elementima, mortu i drugim građevnim proizvodima, koji se koriste,
- vizualnu kontrolu zidnih elemenata, vreća morta i ambalaže ostalih građevnih proizvoda da se utvrde moguća oštećenja,
- utvrđivanje razreda kontrole proizvodnje zidnih elemenata (I ili II).

Kontrolu provodi izvođač.

Kontrolu razreda izvedbe ziđa (A, B, C) provodi nadzorni inženjer i utvrđuje da postoji osposobljenost izvođača za provedbu projektom propisanog razreda izvedbe.

Pri izvedbi ziđa zidane konstrukcije zidni elementi povezuju se mortom uz potpuno ispunjavanje horizontalnih i vertikalnih sljubnica.

Pri zidanju ziđa zidni elementi zida trebaju se preklapati za pola duljine zidnog elementa, mjereno u smjeru zida, a iznimno za 0,4 visine zidnog elementa, ali ne manje od 4,5 cm.

Horizontalni serklaži u razini stropne konstrukcije betoniraju se zajedno s izvedbom stropne konstrukcije.

Vertikalni serklaži pojedine etaže betoniraju se nakon izvedbe ziđa te etaže pri čemu se mora osigurati veza zid – serklaž, bilo načinom gradnje (istacima zidnih elemenata svakog drugog reda za najmanje 0,4 visine zidnog elementa, ali ne manje od 4,5 cm), ili mehaničkim spojnima sredstvima u skladu s projektom zidane konstrukcije.

Temperatura svježeg morta ne smije biti niža od +5 °C, niti viša od +35 °C.

Kada je srednja dnevna temperatura zraka manja od +50 °C ili viša od +35 °C, zidanje ziđa treba izvoditi pod posebnim uvjetima.

Dokazivanje uporabljivosti ziđa i potvrđivanje sukladnosti provodi se, ovisno o razredu izvedbe ziđa, sukladno odredbama Tehničkog propisa za zidane konstrukcije (01/07).

Ako se naknadno dokaže da nisu ostvarene sve pretpostavke iz projekta u svezi s razredom kontrole proizvodnje zidnih elemenata i razredom izvedbe ziđa potrebno je provesti ispitivanje ziđa in situ od strane ovlaštene pravne osobe.

5 NAČIN ZBRINJAVANJA GRAĐEVNOG OTPADA

Način zbrinjavanja građevnog otpada mora biti u skladu s propisima o otpadu. Osnovni propis iz tog područja je: Zakon o održivom gospodarenju otpadom (NN 94/13), koji u sebi sadrži sve ostale relevantne pravilnike: Pravilnik o vrstama otpada, Pravilnik o postupanju s otpadom...

Prema navedenom zakonu građevni otpad spada u inertni otpad jer uopće ne sadrži ili sadrži malo tvari koje podliježu fizikalnoj, kemijskoj i biološkoj razgradnji pa ne ugrožavaju okoliš.

Nakon završetka radova gradilište treba očistiti od otpadaka i suvišnog materijala i okolni dio terena dovesti u prvobitno stanje.

Pravilnikom o vrstama otpada određeno je da je proizvođač otpada čija se vrijedna sredstva mogu iskoristiti dužan otpad razvrstavati na mjestu nastanka, odvojeno skupljati po vrstama i osigurati uvjete skladištenja za očuvanje kakvoće u svrhu ponovne obrade.

Taj pravilnik predviđa slijedeće moguće postupke s otpadom:

- kemijsko-fizikalna obrada,
- biološka obrada,
- termička obrada,
- kondicioniranje otpada i
- odlaganje otpada.

Kemijsko-fizikalna obrada otpada je obrada kemijsko-fizikalnim metodama s ciljem mijenjanja njegovih kemijsko-fizikalnih, odnosno bioloških svojstava, a može biti: neutralizacija, taloženje, ekstrakcija, redukcija, oksidacija, dezinfekcija, centrifugiranje, filtracija, sedimentacija, rezervna osmoza.

Biološka obrada je obrada biološkim metodama s ciljem mijenjanja kemijskih, fizikalnih, odnosno bioloških svojstava, a može biti: aerobna i anaerobna razgradnja.

Termička obrada je obrada termičkim postupkom. Provodi se s ciljem mijenjanja kemijskih, fizikalnih, odnosno bioloških svojstava, a može biti: spaljivanje, piroliza, isparavanje, destilacija, sinteriranje, žarenje, taljenje, zataljivanje u staklo.

Kondicioniranje otpada je priprema za određeni način obrade ili odlaganja, a može biti: usitnjavanje, ovlaživanje, pakiranje, odvodnjavanje, oprušavanje, očvršćivanje te postupci kojima se smanjuje utjecaj štetnih tvari koje sadrži otpad.

S građevnim otpadom treba postupiti u skladu s Pravilnikom o uvjetima za postupanje s otpadom.

Taj pravilnik predviđa moguću termičku obradu za slijedeći otpad:

- drvo,
- plastiku,
- asfalt koji sadrži katran, i
- katran i proizvodi koji sadrže katran.

Kondicioniranjem se može obraditi slijedeći otpad:

- građevinski materijali na bazi azbesta,
- asfalt koji sadrži katran,
- asfalt (bez katrana),
- katran i proizvodi koji sadrže katran,
- izolacijski materijal koji sadrži azbest, i
- miješani građevni otpad i otpad od rušenja.

Najveći dio građevnog otpada (prethodno obrađen ili neobrađen) može se odvesti u najbliže javno odlagalište otpada: ostaci betona i armature, građevinski materijali na bazi gipsa, drvo, staklo, plastika, bakar, bronca, mjed, aluminij, olovo, cink, željezo i čelik, kositar, miješani materijali, kablovi, zemlja i kamenje i ostali izolacijski materijali.

Nakon završetka radova gradilište treba očistiti od otpada i suvišnog materijala, postupiti prema iznesenom, a okolni dio terena dovesti u prvobitno stanje.

6 UVJETI ODRŽAVANJA I PROJEKTIRANI VIJEK TRAJANJA

Predmetna građevina ne zahtijeva poseban tretman održavanja.

Ipak, relativna blizina agresivne sredine (mora) zahtijeva povećanu mjeru opreza i pojačani nadzor nad svim elementima (konstruktivnim i nekonstruktivnim) građevina. Tehnološkim mjerama, koje su navedene u ovom projektu pokušalo se dobiti što kvalitetniju i trajniju konstrukciju. U tom smislu neophodno je poštovati mjere za postizanje kvalitete materijala i konstrukcija, kao i posebne tehničke uvjete.

Radnje u okviru održavanja betonskih konstrukcija treba provoditi prema odredbama Priloga J.3. Održavanje betonskih konstrukcija, Tehničkog propisa za betonske konstrukcije (N.N. 139/09, 14/10, 125/10) i normama na koje upućuje Prilog J.3., te odgovarajućom primjenom odredaba ostalih priloga Tehničkog propisa za betonske konstrukcije (N.N. 139/09, 14/10, 125/10).

Redoviti pregled predmetne građevine, od strane kvalificiranih osoba, a u svrhu održavanja konstrukcije za predmetnu građevinu treba provoditi najmanje svakih 5 godina (zgrade javne namjene). Izvanredne preglede građevine provoditi nakon nekog izvanrednog događaja (ekstremne vremenske neprilike, potres, požar, eksplozija i slično) ili prema zahtjevu inspekcije.

Osim ovih pregleda preporučuje se da korisnici građevine vrše godišnje preglede i ukoliko primijete neku nepravilnost na konstrukciji zatraže redoviti ili izvanredni pregled i prije roka predviđenog ovim projektom. Način obavljanja pregleda uključuje:

- vizualni pregled, u kojeg je uključeno utvrđivanje položaja i veličine napuklina i pukotina te drugih oštećenja bitnih za očuvanje mehaničke otpornosti i stabilnosti građevine,
- Utvrđivanje stanja drvenih konstrukcija (trulež, ugroženost kukcima i sl.)
- utvrđivanje veličine progiba glavnih nosivih elemenata konstrukcije za slučaj osnovnog djelovanja, ako se na temelju vizualnog pregleda sumnja u ispunjavanje bitnog zahtjeva mehaničke otpornosti i stabilnosti.

Nakon obavljenih pregleda konstrukcije potrebno je izraditi dokumentaciju o stanju konstrukcije nakon pregleda sa potrebnim mjerama i radovima na saniranju i održavanju konstrukcije. Ovu i drugu dokumentaciju o održavanju betonske konstrukcije dužan je trajno čuvati vlasnik građevine.

Manje nedostatke može ispraviti stručna osoba (zanatlija) na licu mjesta, a kod većih zahvata vlasnik (ili korisnici) građevine dužni su postupiti prema potrebnim zahtjevima i mjerama iz dokumentacije o stanju konstrukcije te izvesti neophodne radove održavanja, obnove i izmjene uređaja i dijelova te radove popravka, ojačanja i rekonstrukcije.

Sve radove pregleda i izvedbe radova na konstrukciji potrebno je povjeriti za to ovlaštenim osobama.

Norme za ispitivanje i održavanje građevina :

HRN ENV 13269	Održavanje – Smjernice za izradu ugovora o održavanju
HRN EN 13306	Nazivlje u održavanju
HRN ENV 13670-1:2002	Izvedba betonskih konstrukcija – 1. dio: Općenito (ENV 13670-1:2000)
HRN U.M1.047:1987	Ispitivanje konstrukcija visokogradnje pokusnim opterećenjem i ispitivanje do sloma
HRN EN 4866:1999	Mehaničke vibracije i udari – Vibracije građevina – Smjernice za mjerenje vibracija i ocjenjivanje njihova utjecaja na građevine (ISO 4866:1990+Dopuna 1:1994+Dopuna 2:1996)
prEN 13791:2003	Ocjena tlačne čvrstoće betona u konstrukcijama ili u konstrukcijskim elementima
HRN ISO 15686-1:2002	Zgrade i druge građevine – Planiranje vijeka uporabe – 1. dio: Opća načela (ISO 15686-1:2000)
HRN ISO 15686-2:2002	Zgrade i druge građevine – Planiranje vijeka uporabe – 2. dio: Postupci predviđanja vijeka uporabe (ISO 15686-2:2001)
HRN ISO 15686-3:2004	Zgrade i druge građevine – Planiranje vijeka uporabe – 3. dio: Neovisne ocjene (audit) i pregledi svojstava (ISO 15686-3:2002)
HRN 12504-1:2000	Ispitivanje betona u konstrukcijama – 1. dio: Izvađeni uzorci – Uzimanje, pregled i ispitivanje tlačne čvrstoće (EN 12504-1:2000)
HRN 12504-2:2001	Svojstva betona u konstrukcijama – 2. dio: Nerozorno ispitivanje – Određivanje indeksa sklerometra (EN 12504-2:2001)
nHRN EN 12504-3	Ispitivanje betona u konstrukcijama – 3. dio: Određivanje sile čupanja (pull-out) (prEN 12504-3:2003)
HRN EN 12504-4:2004	Ispitivanje betona – 4. dio: Određivanje brzine ultrazvučnog impulsa (EN 12504-4:2004)
HRN EN 12390-1:2001	Ispitivanje očvrstloga betona – 1. dio: Oblik, dimenzije i drugi zahtjevi za uzorke i kalupe (EN 12390-1:2000)
HRN EN 12390-3:2002	Ispitivanje očvrstloga betona – 3. dio: Tlačna čvrstoća ispitnih uzoraka (EN 12390-3:2001)

Očekivani vijek trajanja građevine je 50 godina.

Preduvjet za postizanje očekivanog vijeka trajanja je pravilna izvedba te pravilno održavanje u skladu s prethodno navedenim zahtjevima te zakonima i pravilima struke.

7 SPISAK ZAKONA I PRAVILNIKA KORIŠTENIH PRI IZRADI PROJEKTA

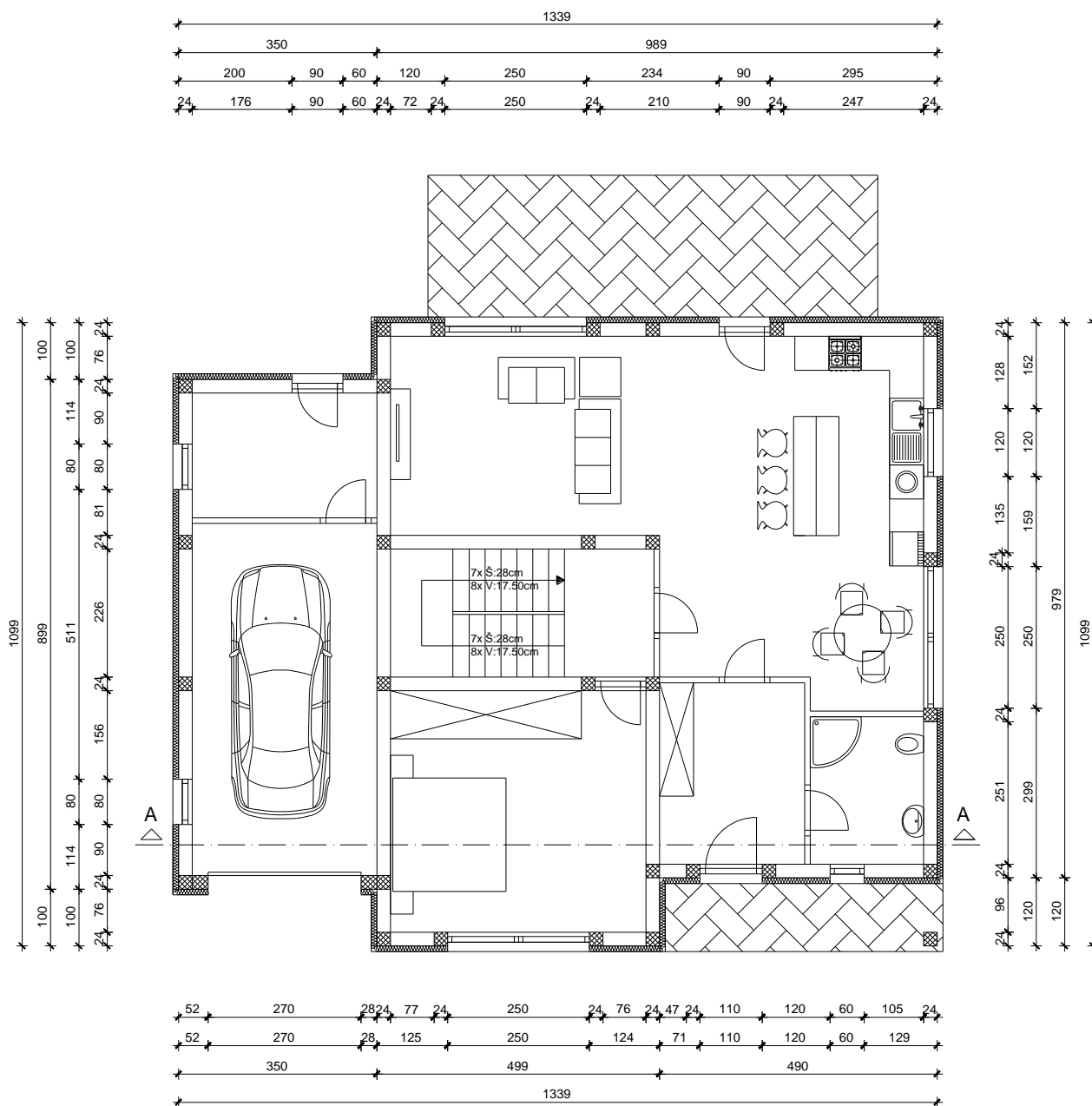
Ovaj projekt je izrađen u skladu sa slijedećim zakonima i propisima:

- Zakon o prostornom uređenju (NN 153/13, 65/17, 114/18, 39/19)
- Zakon o gradnji (NN 153/13, 20/17, 39/19)
- Zakon o poslovima i djelatnostima prostornog uređenja i gradnje (NN 78/15, 118/18)
- Zakon o komori arhitekata i komorama inženjera u graditeljstvu i prostornom uređenju (NN 78/15, 114/18)
- Zakon o zaštiti okoliša (NN 80/13, 153/13, 78/15, 12/18, 118/18)
- Zakon o zaštiti od požara (NN 92/10)
- Zakon o zaštiti na radu (NN 71/14, 118/14, 154/14, 94/18, 96/18)
- Zakon o tehničkim zahtjevima za proizvode i ocjeni sukladnosti (NN 80/13, 14/14)
- Zakon o normizaciji (NN 80/13)
- Zakon o mjeriteljstvu (NN 74/14, 111/18)
- Zakon o građevnim proizvodima (NN 76/13, 30/14, 130/17)
- Zakon o održivom gospodarenju otpadom (NN 94/13)
- Zakon o komunalnom gospodarstvu (NN 36/95, 70/97, 128/99, 57/00, 129/00, 59/01, 26/03, 82/04, 110/04, 178/04, 38/09, 79/09, 153/09, 49/11, 84/11, 90/11, 144/12, 94/13, 153/13, 147/14, 36/15)

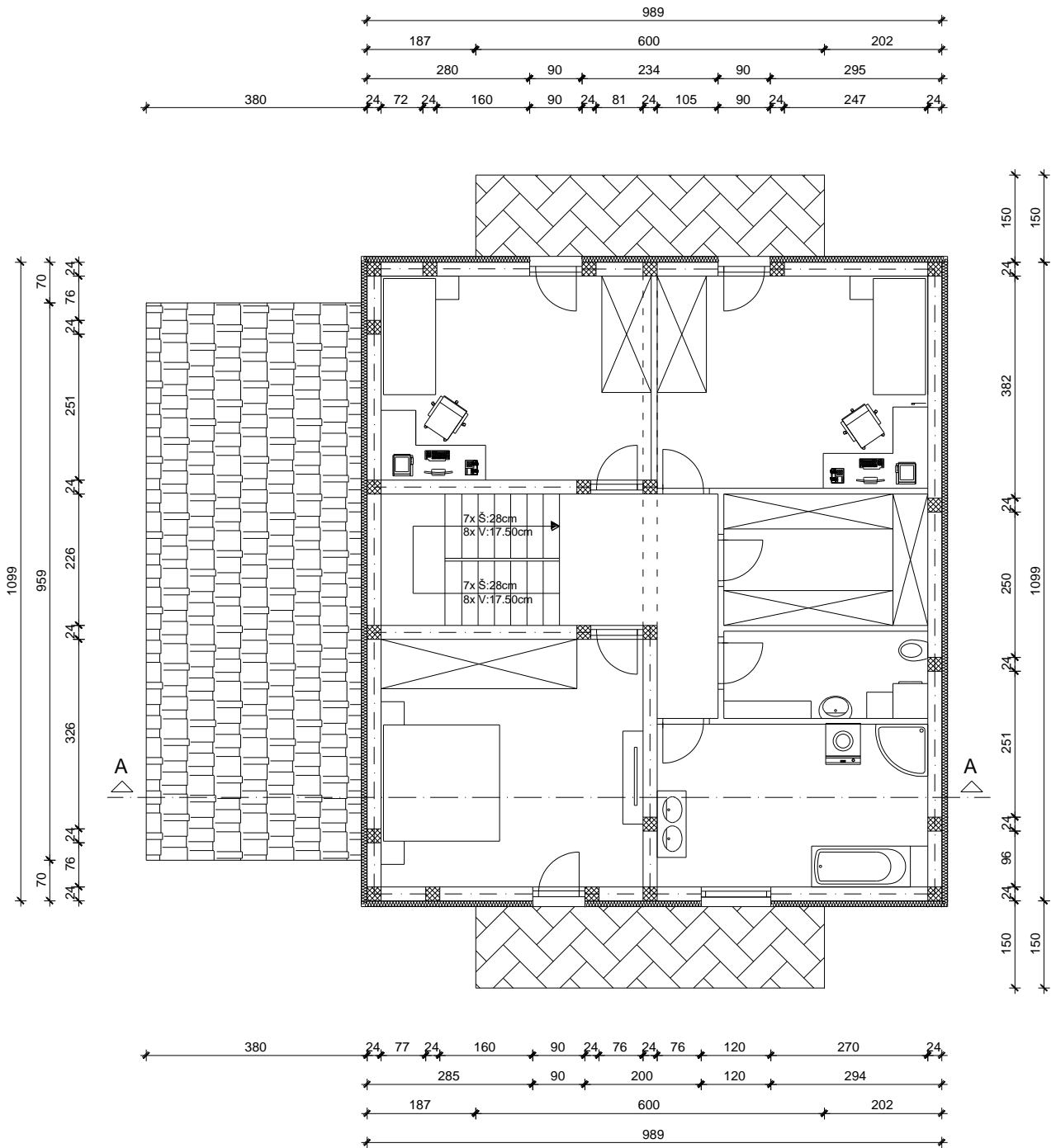
- Tehnički propis za građevinske konstrukcije (NN 17/17)
- Pravilnik o obveznom sadržaju i opremanju projekata građevina (NN 118/19)
- Pravilnik o zaštiti na radu u građevinarstvu (NN 59/96, 114/03)
- Pravilnik o vrstama otpada (NN 27/96)
- Pravilnik o uvjetima za postupanje s otpadom (NN 123/97)
- Pravilnik o najvišim dopuštenim razinama buke u sredini u kojoj ljudi rade i borave (NN 37/90)
- Pravilnik o zaštiti na radu za radne i pomoćne prostorije i prostore (NN 6/84, 42/05, 113/06)

8 TLOCRTI KUĆE

8.1 Tlocrt prizemlja



8.2 Tlocrt kata

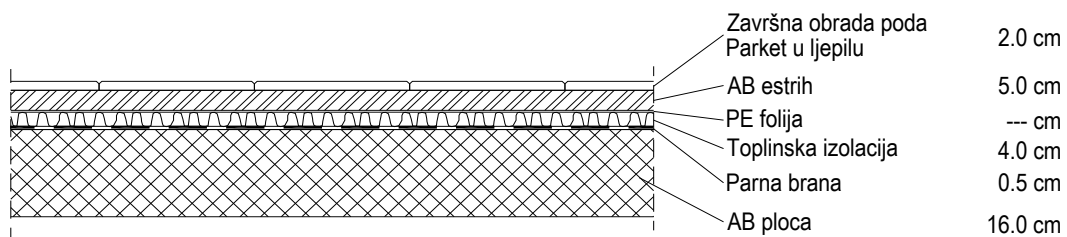


9 ANALIZA OPTEREĆENJA

9.1 Pozicije 100 – Etaže

a) stalno opterećenje

debljina ploče: $d_{pl} = L_{kraci}/35 = 490/35 = 14,0$ cm
odabrano $d_{pl} = 16$ cm



	d(m)	γ (kN/m ³)	d x γ
Pregrade			1,00
Završna obrada poda - parket	0,02	12,0	0,24
AB estrih	0,05	25,0	1,25
Toplinska izolacija	0,04	5,0	0,20
Hidroizolacija	0,005	20,0	0,10
AB ploča	0,16	25,0	4,0

Ukupno stalno opterećenje: **$g_{100} = 6,79$ kN/m²**

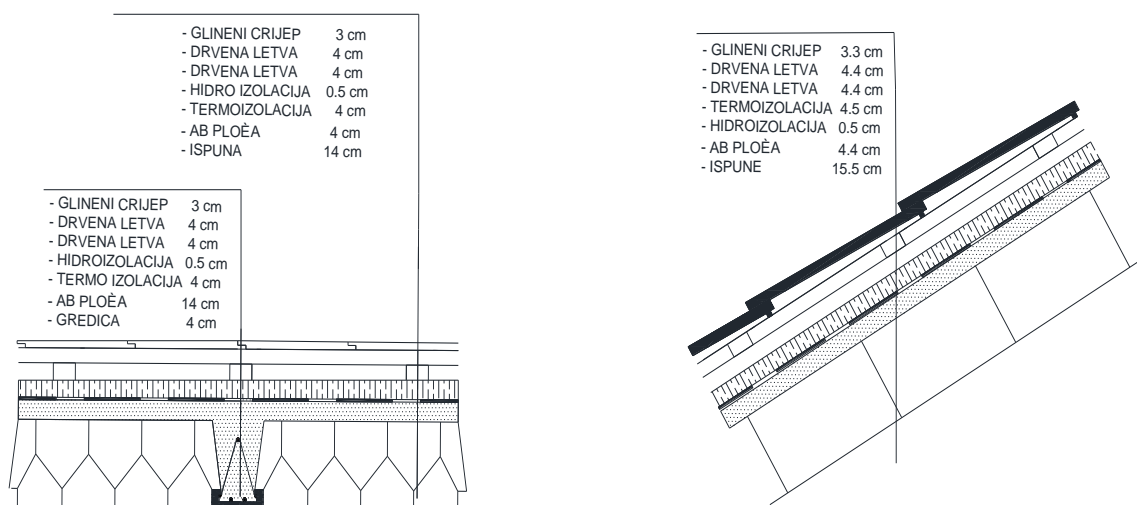
b) pokretno opterećenje

Pokretno opterećenje se uzima prema pravilniku : HRN EN 1991-2-1.

$q_{100} = 2,0$ kN/m²

9.2 Pozicije 200 - Krov

a) stalno opterećenje



	d(m)	γ (kN/m ³)	d x γ
Glineni crijep + drvene letve			0.6
Termoizolacija	0.045	5.0	0.23
Hidroizolacija	0,006	20,0	0,12
FERT ploĀa (strop)	0.1986	15.6	3.1

Ukupno stalno opterećenje: $g_{200} = 4.05 \text{ kN/m}^2$

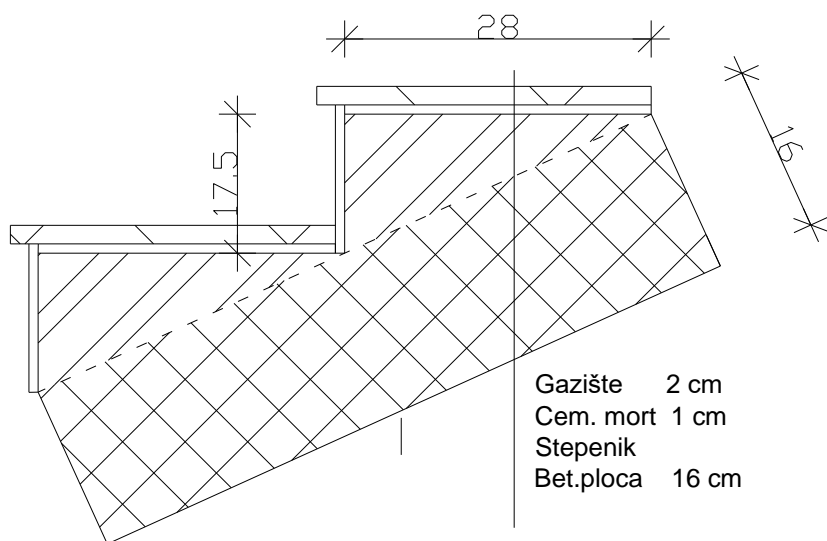
b) pokretno opterećenje

Za pokretno opterećenje uzima se opterećenje snijegom i vjetrom. Opterećenje snijegom za kose krovove, u područjima gdje je snijeg rijedak prikazano je kasnije. Za pokretno opterećenje kosih krovova može uzeti zamjenjujuća vrijednost:

$$q_{200} = s + w = 1,00 \text{ kN/m}^2$$

9.3 Stubište

a) stalno opterećenje



$$\operatorname{tg}\alpha = v_{st} / \check{s}_{st} = 17,5/28 = 0,625 ; \alpha = 32,01^\circ$$
$$h' = h / \cos\alpha = 16 / \cos 32,01^\circ = 18,87 \text{ cm}$$

	d(m)	γ (kN/m ³)	d x γ
Završna obrada gazišta- kamena ploča	0,02	28,0	0,56
Cementni namaz	0,01	20,0	0,20
Stuba	0,075	24,0	1,80
AB ploča	0,19	25,0	4,8

Ukupno stalno opterećenje: $g_{st} = 7,36 \text{ kN/m}^2$

b) pokretno opterećenje

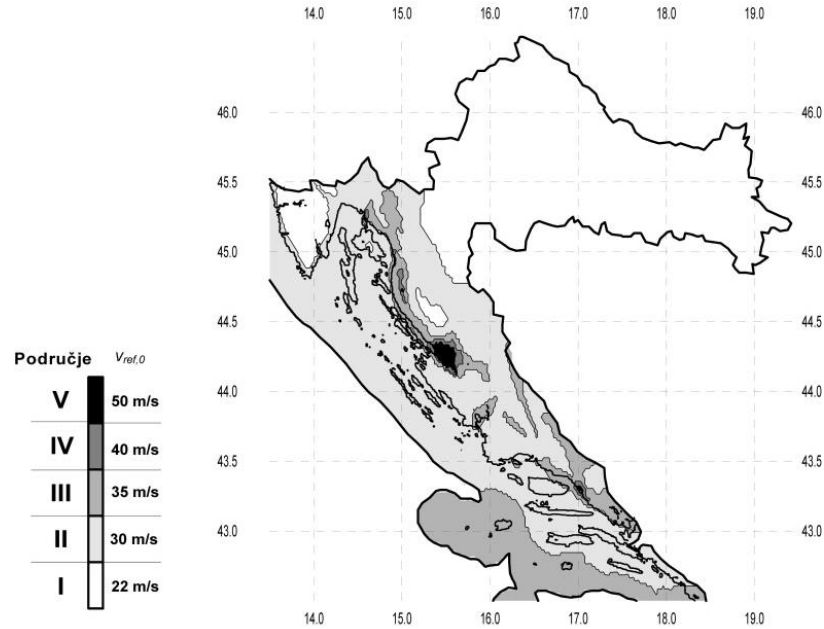
Pokretno opterećenje se uzima prema pravilniku : HRN EN 1991-2-1.

$$q_{100} = 3,0 \text{ kN/m}^2$$

9.4 Opterećenje vjetrom

Opterećenje vjetrom određeno je prema: EC1, Dio 2-4: Djelovanja vjetra i Europskoj normi EN 1991-2-4: Djelovanja na konstrukcije opterećenje vjetrom, te Nacionalnom dokumentu za primjenu u Republici Hrvatskoj .

Građevina je na poziciji gdje je uglavnom zaštićena od djelovanja vjetra. Prema navedenim normama, predmetna lokacija je smještena u III područje djelovanja vjetra, te je osnovno djelovanje vjetra:



$$v_{b,0} = 35.0 \text{ m/s}$$

$$C_{dir} = 1.0$$

$$C_{tem} = 1.0$$

$$C_{alt} = 1.0 + 0.0001 \cdot a_s \quad ; \quad a_s = 0 \text{ m n.m.} \quad ; \quad C_{alt} = 1.0$$

$$v_{ref} = C_{dir} \cdot C_{tem} \cdot C_{alt} \cdot v_{b,0} = 1.0 \cdot 1.0 \cdot 1.0 \cdot 35.0 = 35.0 \text{ m/s}$$

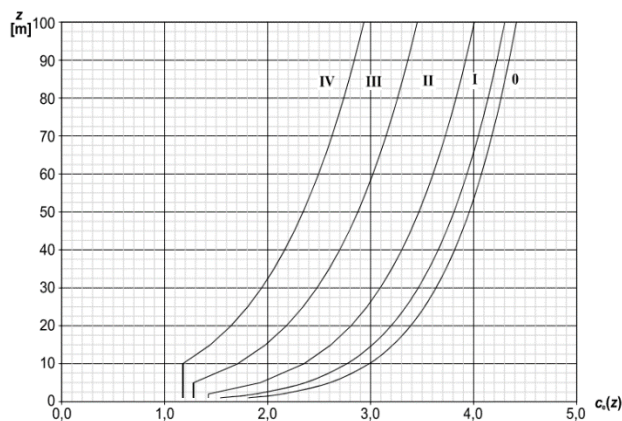
Koeficijent položaja $c_e(z)$ za ktg. terena IV i prosječnu visinu do 10 m iznad terena:

$$c_e(z) \approx 1.2$$

Rezultirajuće opterećenje vjetrom:

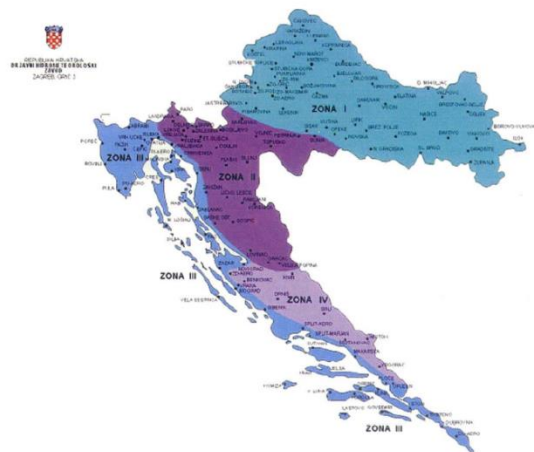
$$\rho_{zr} = 1.25 \text{ kg/m}^3 \approx 1.25 \frac{\text{kg}}{\text{m}^3}$$

$$q_p(z) = 1.2 \cdot \frac{1.25}{2} \cdot 35.00^2 = 920.0 \text{ N/m}^2 = 0.92 \text{ kN/m}^2$$



9.5 Opterećenje Snijegom

Nadmorska visina [m]	s_k [kN/m ²]			
	I	II	III	IV
0	0,88	0,75	0,14	0,18
100	1,09	1,05	0,45	0,33
200	1,31	1,38	0,80	0,50
300	1,55	1,76	1,20	0,70
400	1,80	2,18	1,65	0,92
500	2,06	2,63	2,15	1,16
600	2,34	3,13	2,70	



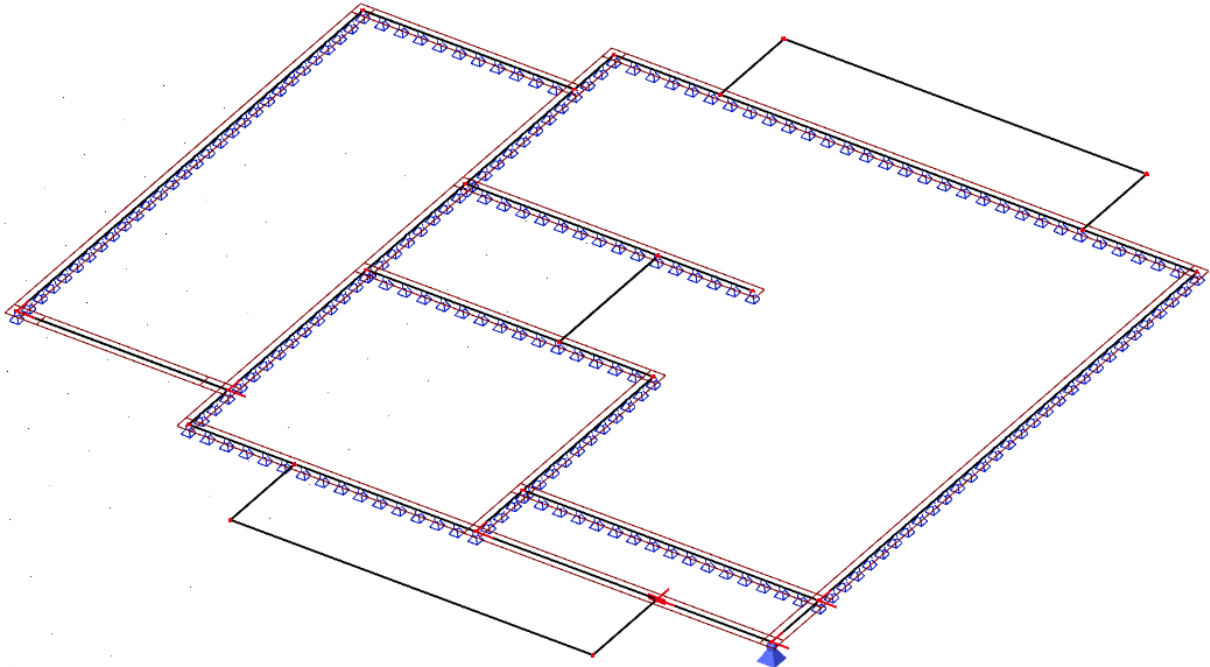
Predmetni objekti se nalaze u Splitu. Prema prijedlogu NAD-a i istraživanja opterećenja snijegom na području republike Hrvatske (K. Zaninović, M. Gajić-Čapka, B. Androić, I. Džeba, D. Dujmović - Određivanje karakterističnog opterećenja snijegom, Građevinar, 6, 59, 2001.), te preporukama europske norme ENV 1991-2-3:1995, karakteristično opterećenje snijegom je $s_k = 0.14 \text{ kN/m}^2$ (Zona III).

Opterećenje snijegom se razmatra u kombinaciji s vjetrom, kako je to ranije prikazano.

10 PRORAČUN MEĐUKATNE KONSTRUKCIJE – 1. KAT

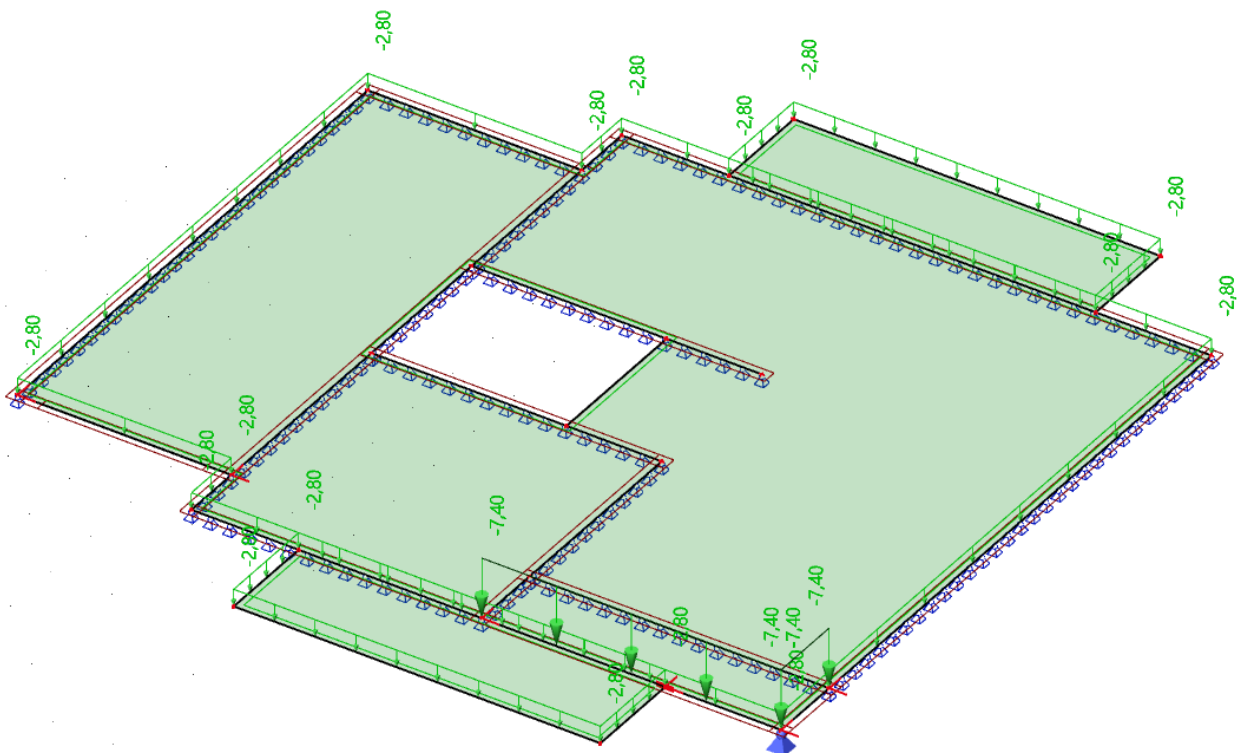
10.1 Prikaz modela i rezultata

10.1.1 Prikaz modela ploče

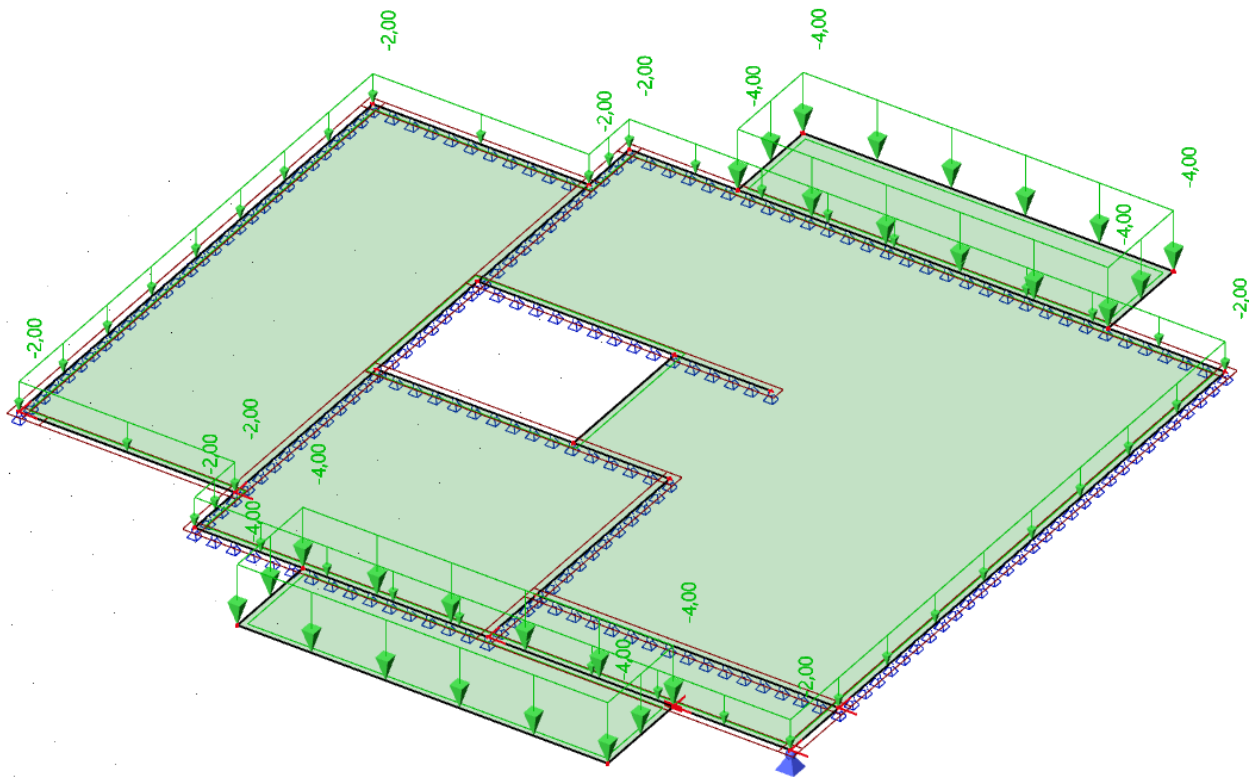


10.1.2 Prikaz opterećenja

1.) stalno opterećenje



2.) pokretno opterećenje



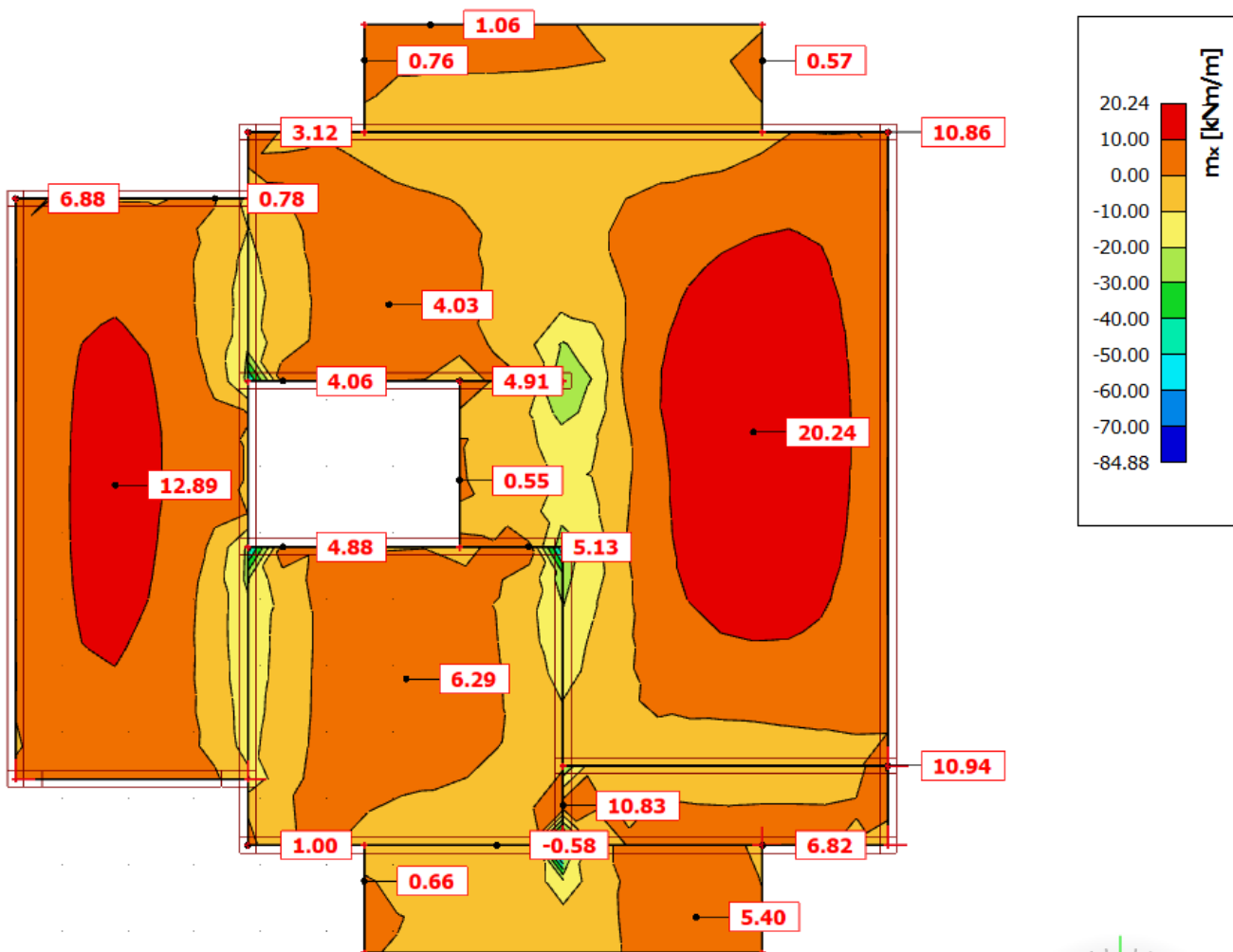
Kombinacije opterećenja:

- GSN (proračun u polju) : $1,35 G + 1,50 Q * 1,20$
- GSN (proračun na ležaju) : $1,35 G + 1,50 Q$
- GSU : $1,0 G + 1,0 Q$

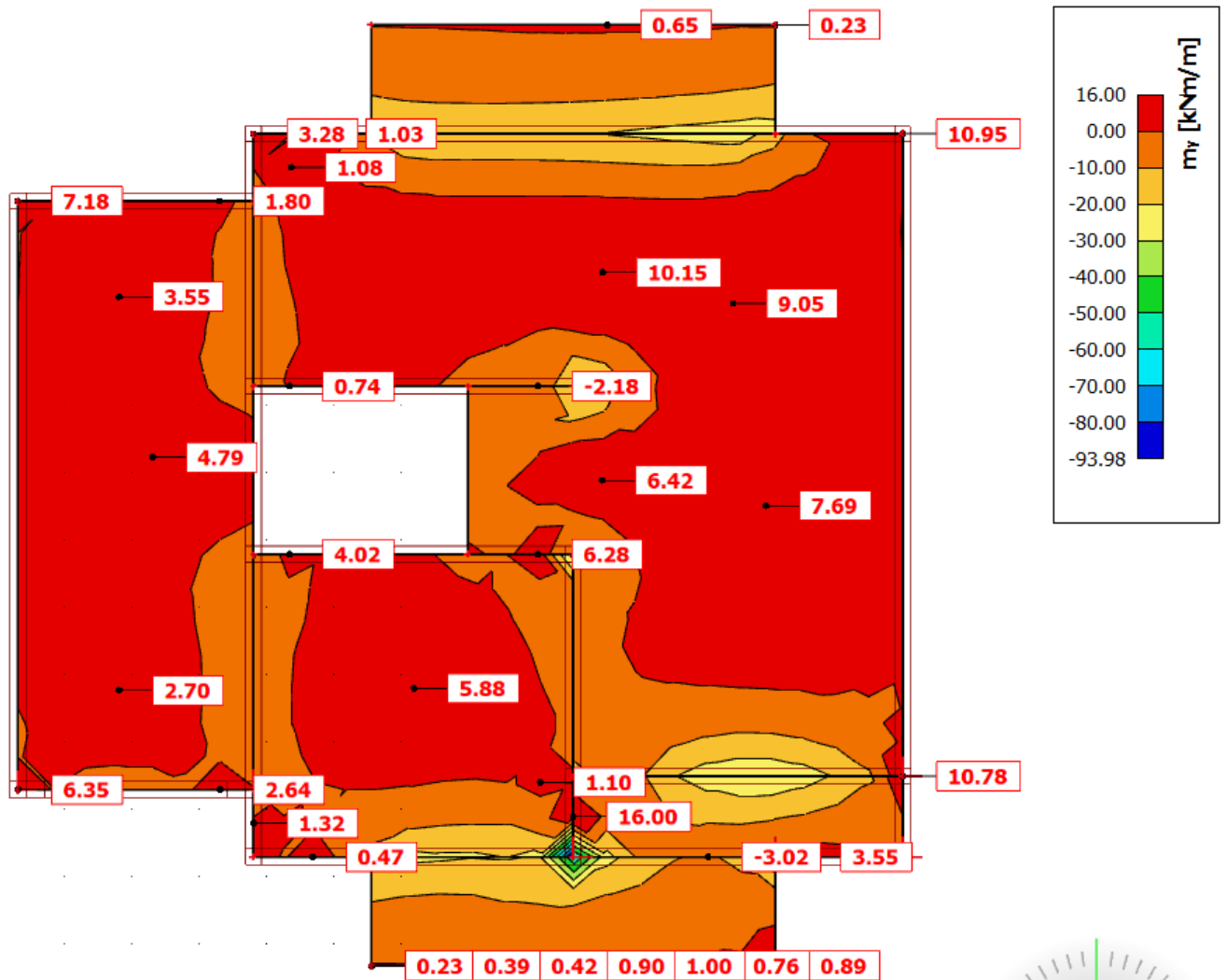
10.1.3 Prikaz rezultata

GSN (polje): kombinacija opterećenja: 1,35 G + 1,50 Q * 1,20

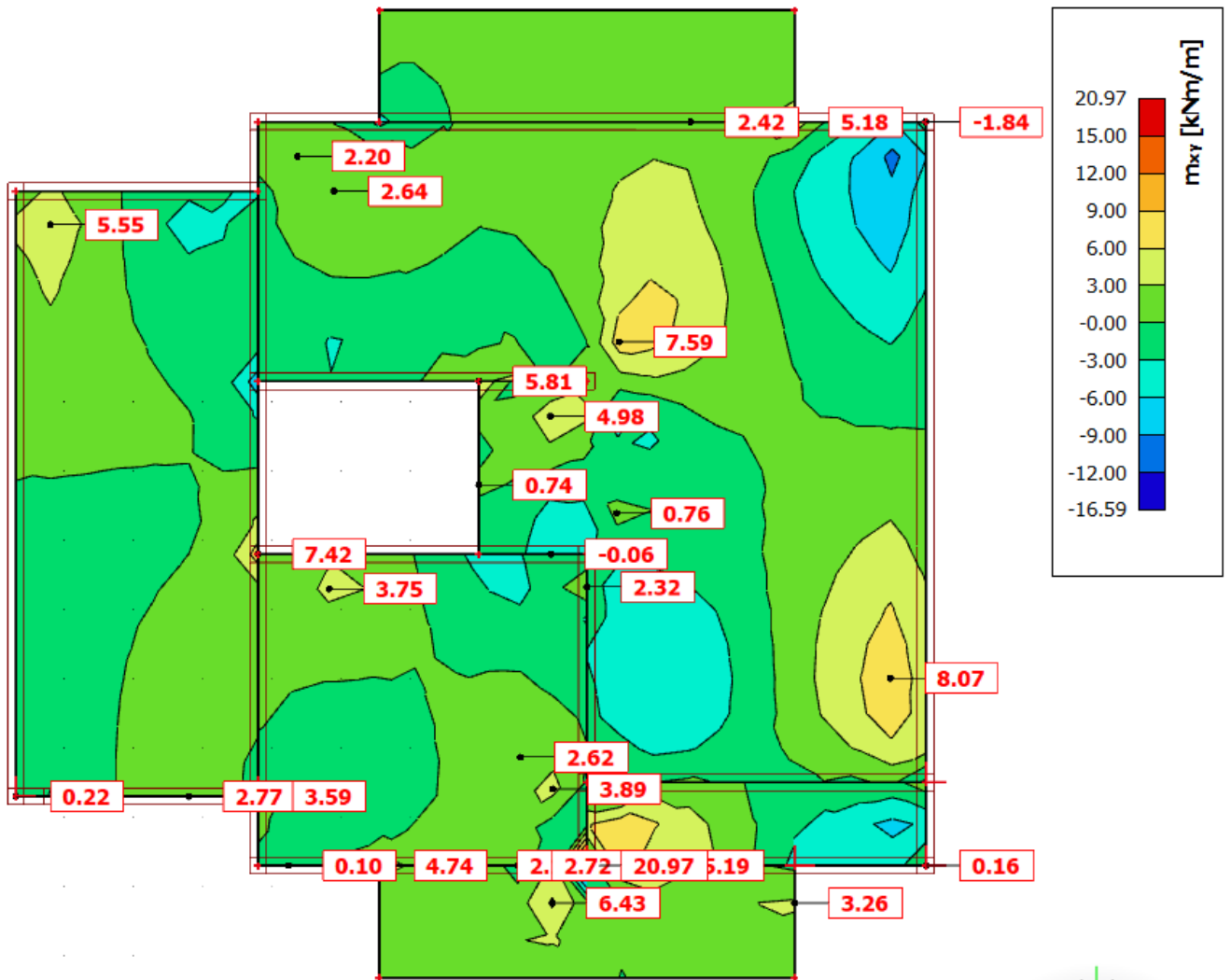
Moment m_x



Moment m_y

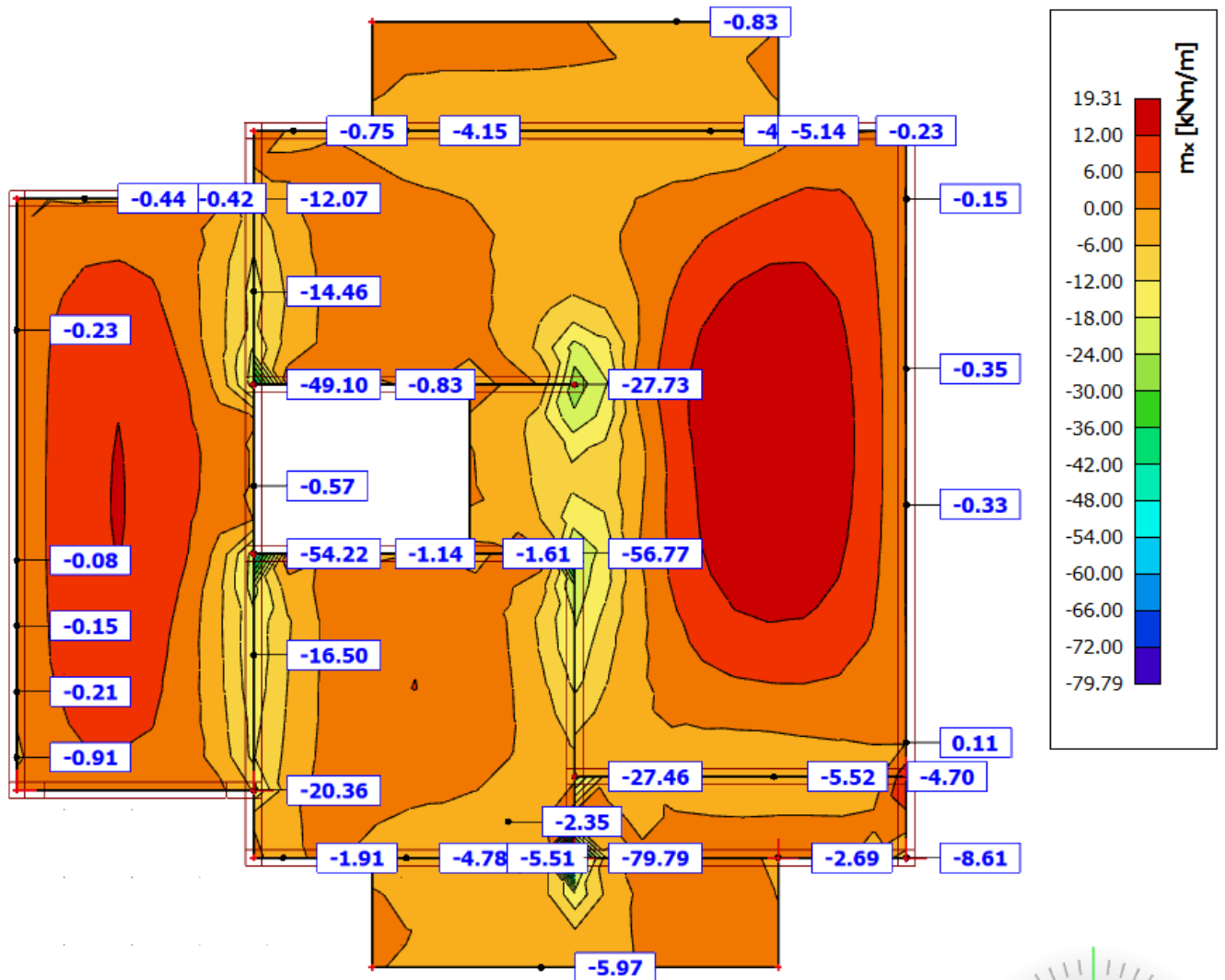


Moment m_{xy}

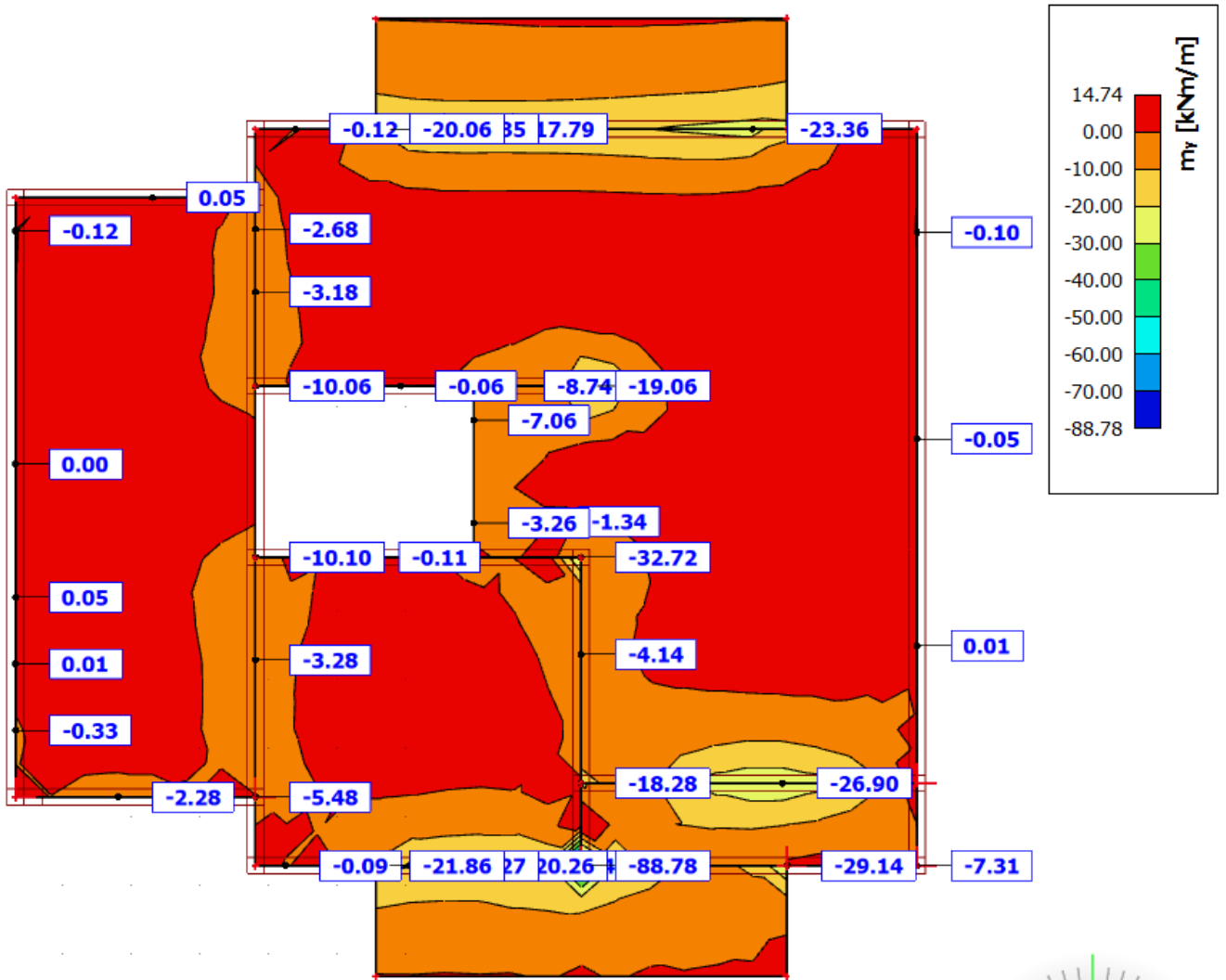


GSN (ležaj): kombinacija opterećenja: 1,35 G + 1,50 Q

Moment m_x

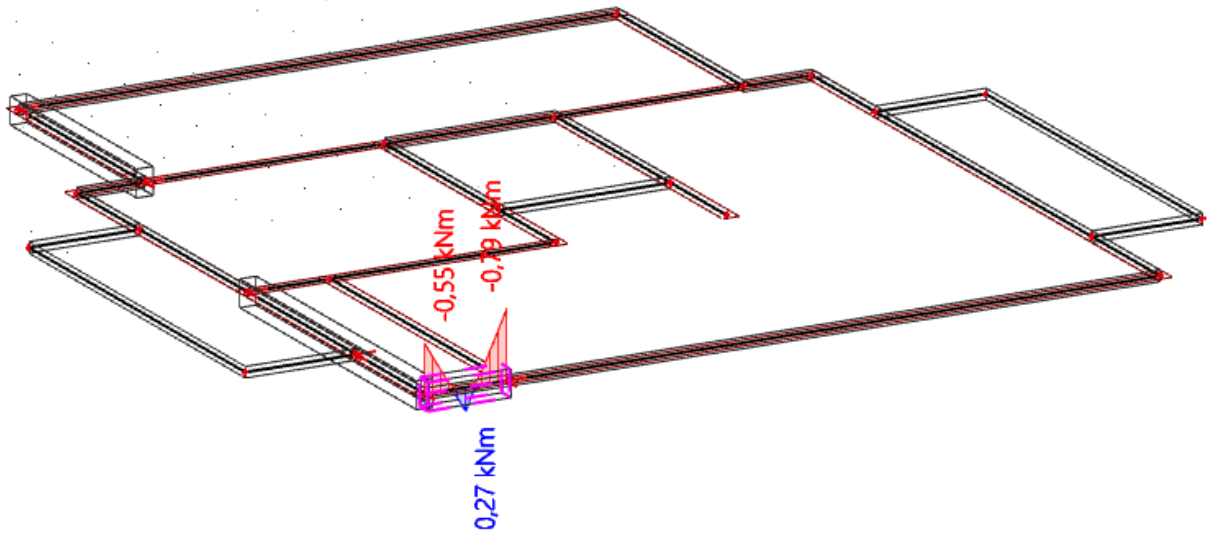


Moment m_y

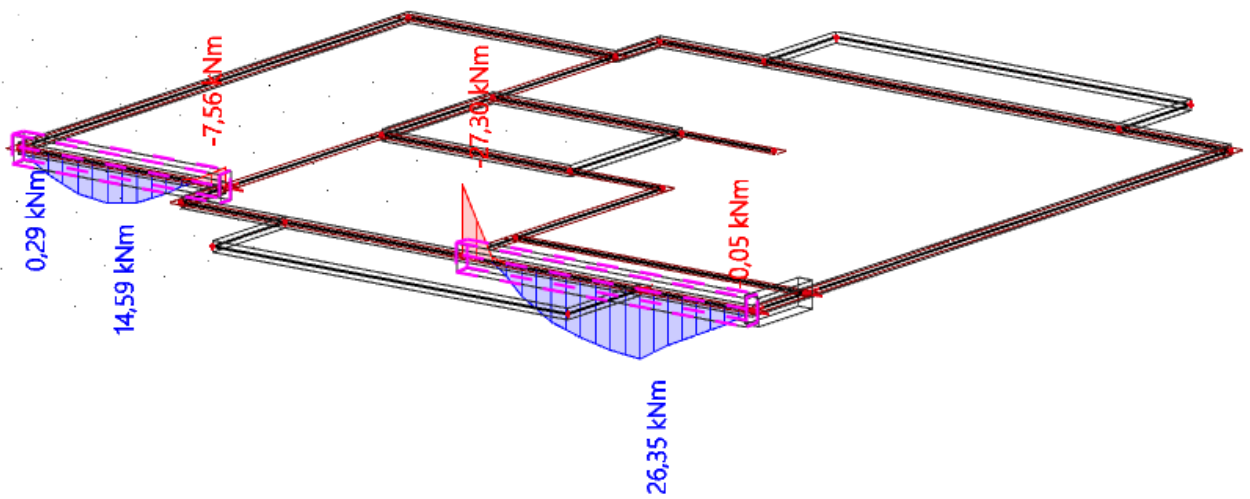


10.2 Prikaz rezultata gređa

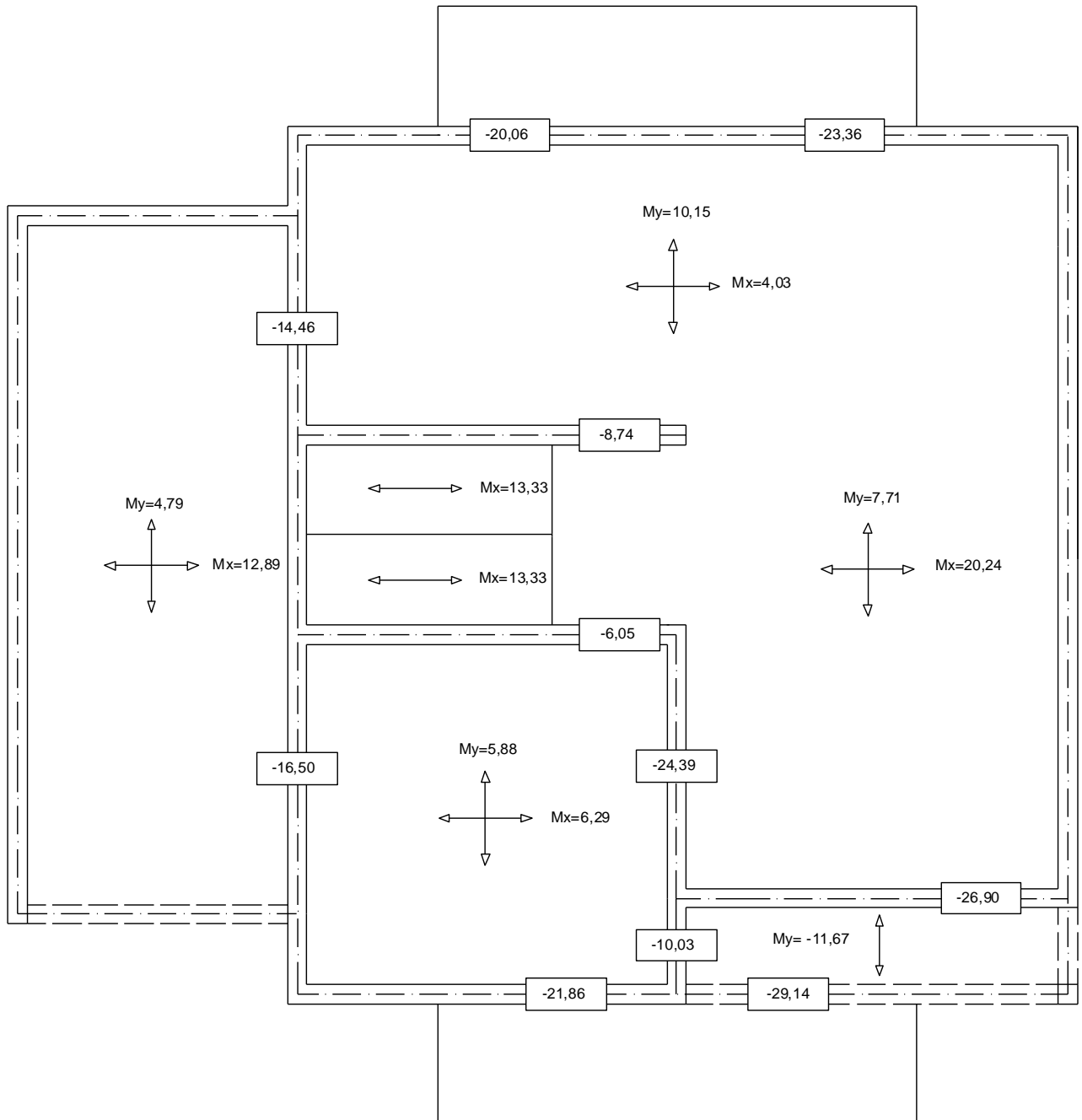
Y smjer

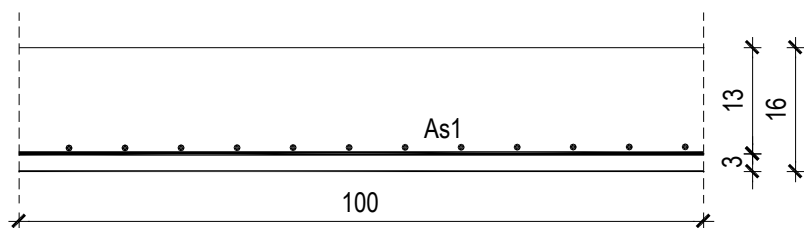


X smjer



10.3 Dimenzioniranje ploče pozicija 100





Beton: C 30/37; $f_{ck}=30.0$ MPa ; $f_{ctm} = 2.9$

Armatura: B 500B; $f_{yk}=500.0$ MPa

Minimalna armatura:

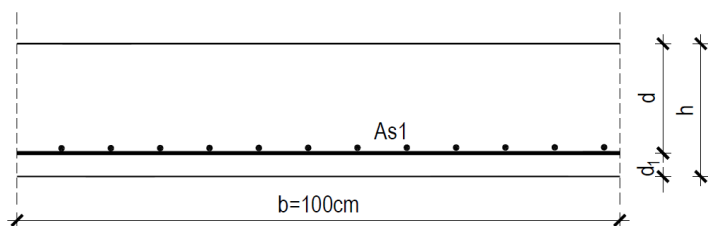
$$A_{s1} \geq 0.26 \cdot (f_{ctm} / f_{yk}) \cdot b_t \cdot d \geq 0.0013 \cdot b_t \cdot d$$

$$A_{s1} \geq 0.26 \cdot (2.9 / 500) \cdot 100 \cdot 13 \geq 0.0013 \cdot 100 \cdot 13$$

$$A_{s1} \geq 1.96 \text{ cm}^2 \geq 1.69 \text{ cm}^2$$

Odabrano: $A_{s1} = 2.57 \text{ cm}^2$

10.3.1 Dimenzioniranje ploče pozicija 100 – donja zona



$$\mu_{sd} = \frac{M_{Ed}}{b \cdot d^2 \cdot f_{cd}}$$

$$A_{s1} = \frac{M_{Ed}}{\zeta \cdot d \cdot f_{yd}}$$

Geometrijske karakteristike		
b	100,00	cm
h	16,00	cm
d ₁ (d ₂)	3,00	cm
d	13,00	cm
A	1600	cm ²

Karakteristike materijala		
B	500	B
C	30	37
		MPa
f _{cd}	2,00	kN/cm ²
f _{yd}	43,48	kN/cm ²

M _{Ed}	20,24	kNm	Jednostruko armiranje		
N _{Ed}	0,00	kN	ω	0,066	
ε _{s1}	10,0	‰	ρ	0,003 %	
ε _{c2}	1,4	‰	μ _{Ed}	0,063	
M _{Eds}	20,24	kNm	ξ	0,123	x = 1,599cm
M _{Rd,lim}	63,21	kNm	ζ	0,956	
μ _{Ed,izračunati}	0,060		A _{s1}	3,75	cm ²
			A _{s2}	0,00	cm ²
			A _{s odabrano}	3,85	cm ²

$$M_{Ed} = 20,24 \text{ kNm/m}$$

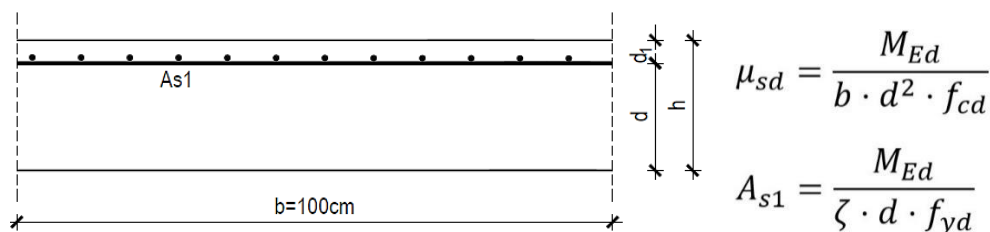
$$\mu_{sd} = \frac{M_{Ed}}{b \cdot d^2 \cdot f_{cd}} = \frac{2024}{100 \cdot 13^2 \cdot 2,00} = 0,060$$

$$\text{Očitano: } \varepsilon_{s1} = 10,0 \text{ ‰} \quad \varepsilon_{c2} = 1,4 \text{ ‰} \quad \zeta = 0,956$$

$$A_{s1} = \frac{M_{Ed}}{\zeta \cdot d \cdot f_{yd}} = \frac{2024}{0,956 \cdot 13 \cdot 43,48} = 3,75 \text{ cm}^2/\text{m}$$

Odabrano: A_{s1} = 3,85 cm² → mreža Q-385

10.3.2 Dimenzioniranje ploče pozicija 100 – gornja zona



Geometrijske karakteristike		
b	100,00	cm
h	16,00	cm
d ₁ (d ₂)	3,00	cm
d	13,00	cm
A	1600	cm ²

Karakteristike materijala		
B	500	B
C	30	37
f _{cd}	2,00	kN/cm ²
f _{yd}	43,48	kN/cm ²

M _{Ed}	21,86	kNm	Jednostruko armiranje	
N _{Ed}	0,00	kN	ω	0,073
ε _{s1}	10,0	‰	ρ	0,003 %
ε _{c2}	1,5	‰	μ _{Ed}	0,07
M _{Eds}	21,86	kNm	ξ	0,130 x = 1,69cm
M _{Rd,lim}	63,21	kNm	ζ	0,953
μ _{Ed,izračunati}	0,065		A _{s1}	4,06 cm ²
			A _{s2}	0,00 cm ²
			A _{s odabrano}	4,24 cm ²

$$M_{Ed} = 21,86 \text{ kNm/m}$$

$$\mu_{sd} = \frac{M_{Ed}}{b \cdot d^2 \cdot f_{cd}} = \frac{2186}{100 \cdot 13^2 \cdot 2,00} = 0,065$$

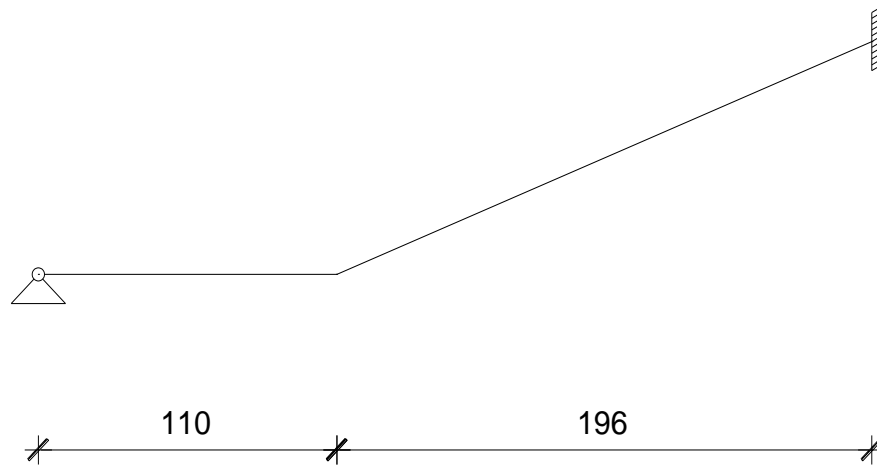
$$\text{Očitano: } \varepsilon_{s1} = 10,0 \text{ ‰} \quad \varepsilon_{c2} = 1,5 \text{ ‰} \quad \zeta = 0,953$$

$$A_{s1} = \frac{M_{Ed}}{\zeta \cdot d \cdot f_{yd}} = \frac{21,86}{0,953 \cdot 13 \cdot 43,48} = 4,06 \text{ cm}^2/\text{m}$$

Odabrano: $A_{s1} = 4,24 \text{ cm}^2 \rightarrow$ mreža R-424

Na mjestima iznad ležaja, gdje je moment iznad -21,86 kNm, na R mrežu zavezati šipke Ø8/20 cm.

10.4 Proračun stubišta



$$g^{104} = 7.36 \text{ (kN/m}^2\text{)}$$

$$q^{104} = 3.0 \text{ (kN/m}^2\text{)}$$

Polje:

$$M_g^{104} = \frac{g \cdot L_{st}^2}{14} = \frac{7,36 \cdot 3,06^2}{14} = 4,92 \text{ kNm/m}$$

$$M_q^{104} = \frac{q \cdot L_{st}^2}{14} = \frac{3 \cdot 3,06^2}{14} = 2,01 \text{ kNm/m}$$

$$M_{Edx}^{104} = \gamma_g \cdot M_g + \gamma_q \cdot M_q = 1,35 \cdot 4,92 + 1,50 \cdot 2,01 = 9,66 \text{ kNm/m}$$

Ležaj:

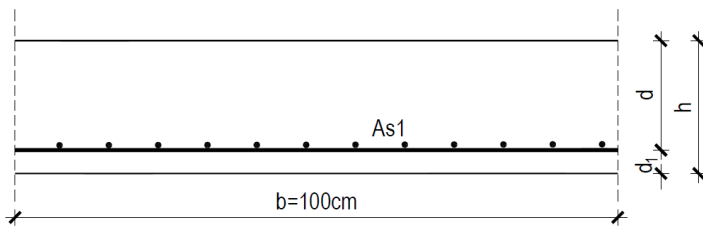
$$M_g^{104} = \frac{g \cdot L_{st}^2}{8} = \frac{4,92 \cdot 3,06^2}{8} = -5,76 \text{ kNm/m}$$

$$M_q^{104} = \frac{q \cdot L_{st}^2}{8} = \frac{3 \cdot 3,7^2}{8} = -3,51 \text{ kNm/m}$$

$$M_{Edy}^{104} = \gamma_g \cdot M_g + \gamma_q \cdot M_q = 1,35 \cdot 5,76 + 1,50 \cdot 3,51 = -13,04 \text{ kNm/m}$$

10.5 Dimenzioniranje stubišta

Polje:



$$\mu_{sd} = \frac{M_{Ed}}{b \cdot d^2 \cdot f_{cd}}$$

$$A_{s1} = \frac{M_{Ed}}{\zeta \cdot d \cdot f_{yd}}$$

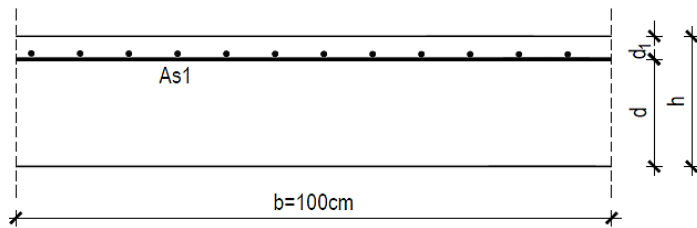
Geometrijske karakteristike		
b	100,00	cm
h	16,00	cm
d ₁ (d ₂)	3,00	cm
d	13,00	cm
A	1600	cm ²

Karakteristike materijala		
B	500	B
C	30	37
f _{cd}	2,00	kN/cm ²
f _{yd}	43,48	kN/cm ²

M _{Ed}	9,66	kNm	Jednostruko armiranje		
N _{Ed}	0,00	kN	ω	0,032	
ε _{s1}	10,0	‰	ρ	0,003 %	
ε _{c2}	0,9	‰	μ _{Ed}	0,031	
M _{Eds}	9,66	kNm	ξ	0,083	x = 1,079cm
M _{Rd,lim}	63,21	kNm	ζ	0,971	
μ _{Ed,izračunati}	0,029		A _{s1}	1,76	cm ²
			A _{s2}	0,00	cm ²
			A _{s odabrano}	2,57	cm ²

Odabrano: A_{s1} = 2,57 cm² → mreža R-257

Ležaj:



$$\mu_{sd} = \frac{M_{Ed}}{b \cdot d^2 \cdot f_{cd}}$$

$$A_{s1} = \frac{M_{Ed}}{\zeta \cdot d \cdot f_{yd}}$$

Geometrijske karakteristike		
b	100,00	cm
h	16,00	cm
d₁ (d₂)	3,00	cm
d	13,00	cm
A	1600	cm ²

Karakteristike materijala		
B	500	B
C	30	37
		MPa
f_{cd}	2,00	kN/cm ²
f_{yd}	43,48	kN/cm ²

M_{Ed}	13,04	kNm	Jednostruko armiranje	
N_{Ed}	0,00	kN	ω	0,045
ε_{s1}	10,0	‰	ρ	0,003 %
ε_{c2}	1,1	‰	μ_{Ed}	0,043
M_{E_{ds}}	13,04	kNm	ξ	0,099 x = 1,287cm
M_{Rd,lim}	63,21	kNm	ζ	0,965
μ_{Ed,izračunati}	0,039		A_{s1}	2,39 cm ²
			A_{s2}	0,00 cm ²
			A_s odabrano	2,57 cm ²

Odabrano: $A_{s1} = 2,57 \text{ cm}^2 \rightarrow$ mreža R-257

10.6 Dimenzioniranje grede

Greda pozicije 100

Odabir dimenzija grede pozicije 100:

$$h_{\text{grede}} = \frac{L_0}{10} = \frac{0.85 \cdot 490}{10} = 41,65 \rightarrow \text{odabrano } h_{\text{grede}} = 40 \text{ cm}$$

$$b_w = \frac{h_{gr}}{2} = \frac{40}{2} = 20 \text{ cm} \rightarrow \text{odabrano } b_w = 24 \text{ cm}$$

$$h_f = 16 \text{ cm}$$

Beton: C30/37; $f_{ck} = 30,0 \text{ MPa}$; $f_{ctm} = 2,9$

Aematura: B 500B; $f_{yk} = 500 \text{ MPa}$

Minimalna armatura:

$$A_{S1} \geq 0.26 \cdot (f_{ctm} / f_{yk}) \cdot b_i \cdot d \geq 0.001508 \cdot b_i \cdot d \geq 1,339$$

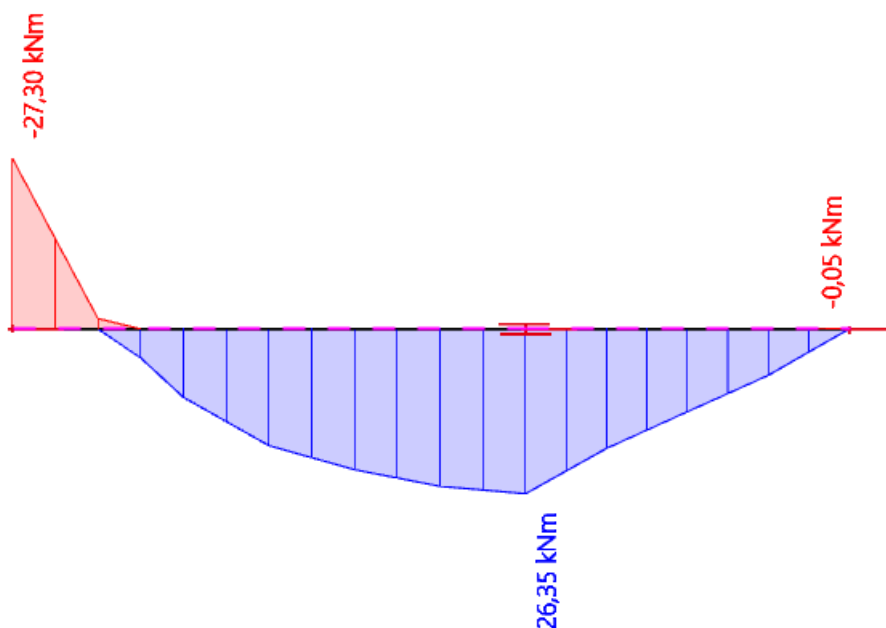
$$A_{S1} \geq 0.0013 \cdot 24 \cdot 37$$

$$A_{S1} \geq 1.34 \text{ cm}^2 \geq 1,15 \text{ cm}^2$$

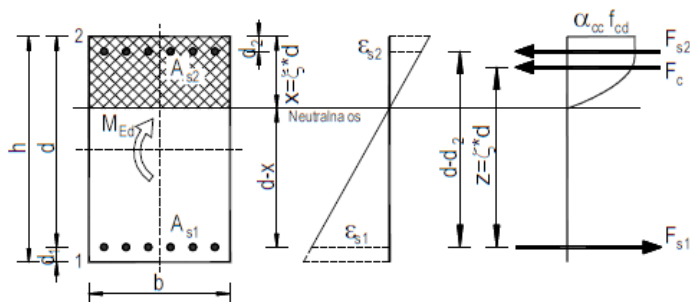
Odabrano: $A_{S1} = 1.34 \text{ cm}^2$

10.6.1 Dimenzioniranje grede 101 na moment savijanja

Kombinacija opterećenja: 1,35 G + 1,5 Q



Moment u polju:



$$\mu_{sd} = \frac{M_{Ed}}{b \cdot d^2 \cdot f_{cd}}$$

$$A_{s1} = \frac{M_{Ed}}{\zeta \cdot d \cdot f_{yd}}$$

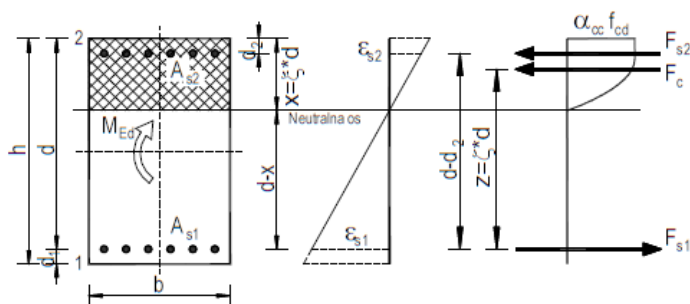
Geometrijske karakteristike		
b	24,00	cm
h	40,00	cm
d ₁ (d ₂)	3,00	cm
d	37,00	cm
A	960	cm ²

Karakteristike materijala		
B	500	B
C	30	37
f _{cd}	2,00	kN/cm ²
f _{yd}	43,48	kN/cm ²

M _{Ed}	26,35	kNm	Jednostruko armiranje	
N _{Ed}	0,00	kN	ω	0,045
ε _{s1}	10,0	‰	ρ	0,003 %
ε _{c2}	1,1	‰	μ _{Ed}	0,043
M _{Eds}	26,35	kNm	ξ	0,099 x = 3,663cm
M _{Rd,lim}	122,88	kNm	ζ	0,965
μ _{Ed,izračunati}	0,040		A _{s1}	1,70 cm ²
Kontrola razmaka [cm]	13,60		A _{s2}	0,00 cm ²
			A _{s odabrano}	3,08 cm ²

Odabrana armatura: 2Ø14 (As = 3,08 cm²)

Moment na ležaju:



$$\mu_{sd} = \frac{M_{Ed}}{b \cdot d^2 \cdot f_{cd}}$$

$$A_{s1} = \frac{M_{Ed}}{\zeta \cdot d \cdot f_{yd}}$$

Geometrijske karakteristike		
b	24,00	cm
h	40,00	cm
d ₁ (d ₂)	3,00	cm
d	37,00	cm
A	960	cm ²

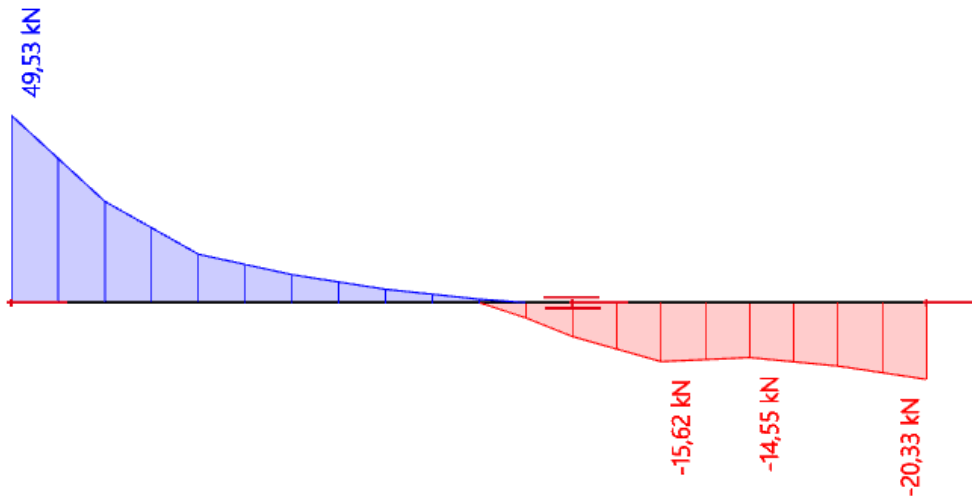
Karakteristike materijala		
B	500	B
C	30	37
f _{cd}	2,00	kN/cm ²
f _{yd}	43,48	kN/cm ²

M _{Ed}	27,30	kNm	Jednostruko armiranje	
N _{Ed}	0,00	kN	ω	0,045
ε _{s1}	10,0	‰	ρ	0,003 %
ε _{c2}	1,1	‰	μ _{Ed}	0,043
M _{Eds}	27,30	kNm	ξ	0,099 x = 3,663cm
M _{Rd,lim}	122,88	kNm	ζ	0,965
μ _{Ed,izračunati}	0,042		A _{s1}	1,76 cm ²
Kontrola razmaka [cm]	13,60		A _{s2}	0,00 cm ²
			A _{s odabrano}	3,08 cm ²

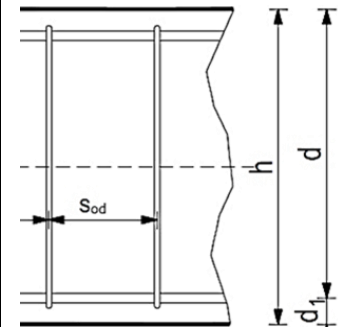
Odabrana armatura: 2Ø14 (A_s = 3,08 cm²)

10.6.2 Dimenzioniranje grede 101 na poprečnu silu

Dijagram poprečne sile:



Geometrijske karakteristike			Karakteristike materijala		
b	24,00	cm	B	500	B
h	40,00	cm	C	30	37 Mpa
d₁ (d₂)	3,00	cm	f_{cd}	2,00	kN/cm ²
d	37,00	cm	f_{yd}	43,48	kN/cm ²
A	960	cm ²			
N_{Ed}	0,00	kN			
A_s odabrano	6,16	cm ²			



$$V_{Rd,c} = C_{Rdc} \cdot k \cdot (100 \cdot \rho_l \cdot f_{ck})^{1/3} + k_1 \cdot \sigma_{cp} \cdot b_w \cdot d$$

$$k = 1.0 + \sqrt{\frac{200}{d}} \leq 2.0$$

$$C_{Rdc} = 0.18 / \gamma_c = 0.18 / 1.5 = 0.12$$

$$\rho_l = \frac{\sum A_s}{A_c}$$

$$V_{Rd,c} \geq [v_{min} + k_1 \cdot \sigma_{cp}] \cdot b_w \cdot d$$

$$v_{min} = 0.035 \cdot k^{3/2} \cdot f_{ck}^{1/2}$$

$$\sigma_{cp} = N_{Ed} / A_c$$

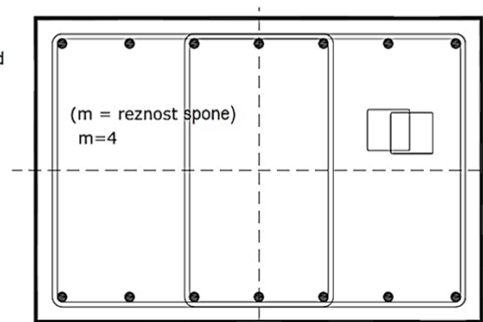
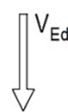
$$V_{Rd,max} = 0.5 \cdot v \cdot b_w \cdot d \cdot f_{cd}$$

$$v = 0.6 \cdot \left[1 - \frac{f_{ck}}{250}\right]$$

$$A_{sw,min} = \frac{\rho_{min} \cdot s_w \cdot b_w}{m}$$

$$V_{Rd} = \frac{A_{sw}}{s} \cdot z \cdot f_{ywd} \cdot m \cdot \text{ctg} \Theta$$

$$s_w < \frac{m \cdot A_{sw} \cdot f_{ywd} \cdot z}{V_{Ed}}$$



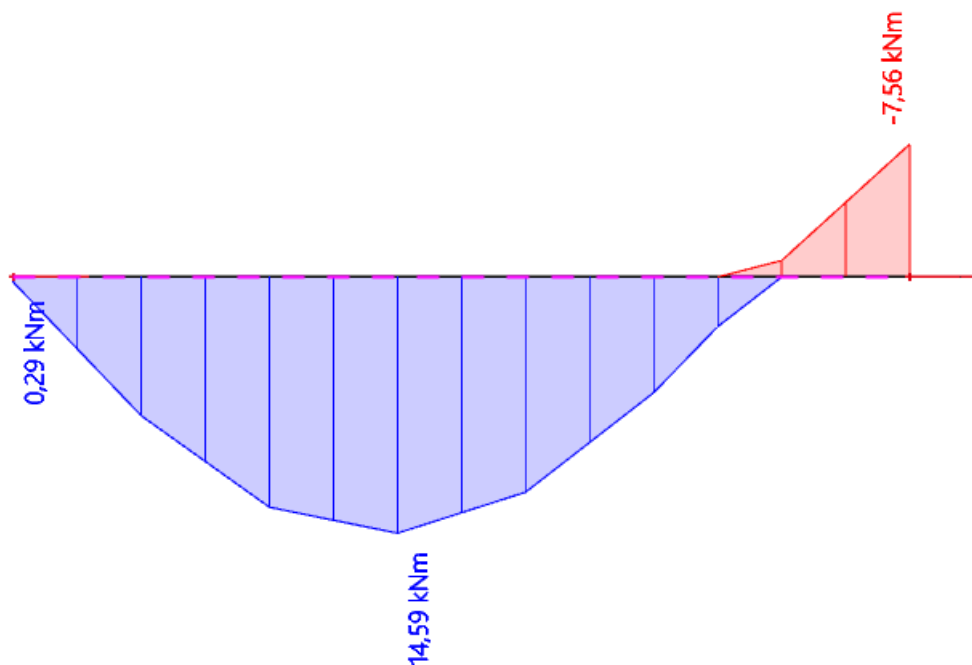
Profil	A _{sw}	
Φ8	0,50	cm ²
Φ10	0,79	cm ²
Φ12	1,13	cm ²
Φ14	1,54	cm ²

Dimenzioniranje na poprečnu silu							
V_{ed}	49,53	kN		$V_{Rd,max}$	468864	N	
γ_c	1,5			$V_{Ed,max}/V_{Rd,max}$	0,1056		
C_{Rdc}	0,12			$S_{w,max}$	27,75	cm	
k	1,7352			ρ_{min}	0,00100	%	
k_1	0,15			$m_{(reznost\ spona)}$	2		
σ_{cp}	0	Mpa		$A_{sw,min}$	0,333	cm ²	
ρ_l	0,006937	%		$A_{sw, odabrano}$	0,5	cm ²	
$V_{Rd,c}$	50860,1	N = 50,9	kN	z	33,3	cm	
V_{min}	0,4382			$V_{Rd,s}$	52,2		
$V_{Rd,c} \geq$	38910,91429	N = 38,9	kN	$S_{pot,a}$	29,23	cm	
v	0,528			S_{od}	27,75	cm	

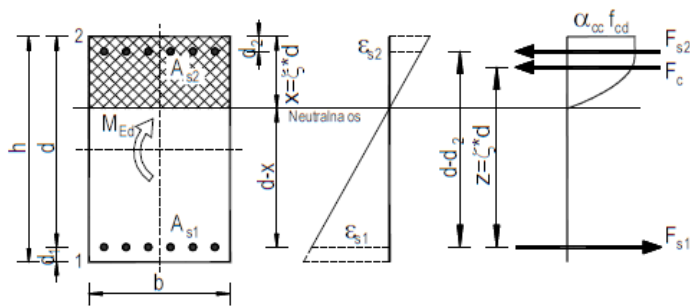
Postaviti spone $\varnothing 8/25$ cm.

10.6.3 Dimenzioniranje grede 102 na moment savijanja

Kombinacija opterećenja: 1,35 G + 1,5 Q



Moment u polju:



$$\mu_{sd} = \frac{M_{Ed}}{b \cdot d^2 \cdot f_{cd}}$$

$$A_{s1} = \frac{M_{Ed}}{\zeta \cdot d \cdot f_{yd}}$$

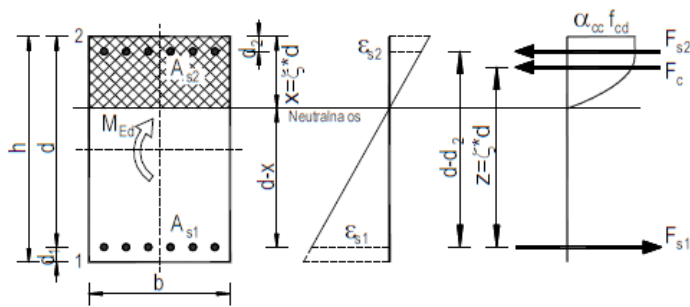
Geometrijske karakteristike		
b	24,00	cm
h	40,00	cm
d₁ (d₂)	3,00	cm
d	37,00	cm
A	960	cm ²

Karakteristike materijala		
B	500	B
C	30	37 MPa
f_{cd}	2,00	kN/cm ²
f_{yd}	43,48	kN/cm ²

M_{Ed}	14,59	kNm	Jednostruko armiranje	
N_{Ed}	0,00	kN	ω	0,026
ε_{s1}	10,0	‰	ρ	0,003 %
ε_{c2}	0,8	‰	μ_{Ed}	0,025
M_{E_{ds}}	14,59	kNm	ξ	0,074 x = 2,738cm
M_{Rd,lim}	122,88	kNm	ζ	0,974
μ_{Ed,izračunati}	0,022		A_{s1}	0,93 cm ²
Kontrola razmaka [cm]	13,60		A_{s2}	0,00 cm ²
			A_s odabrano	3,08 cm ²

Odabrana armatura: 2Ø14 (As = 3,08 cm²)

Moment na ležaju:



$$\mu_{sd} = \frac{M_{Ed}}{b \cdot d^2 \cdot f_{cd}}$$

$$A_{s1} = \frac{M_{Ed}}{\zeta \cdot d \cdot f_{yd}}$$

Geometrijske karakteristike		
b	24,00	cm
h	40,00	cm
d ₁ (d ₂)	3,00	cm
d	37,00	cm
A	960	cm ²

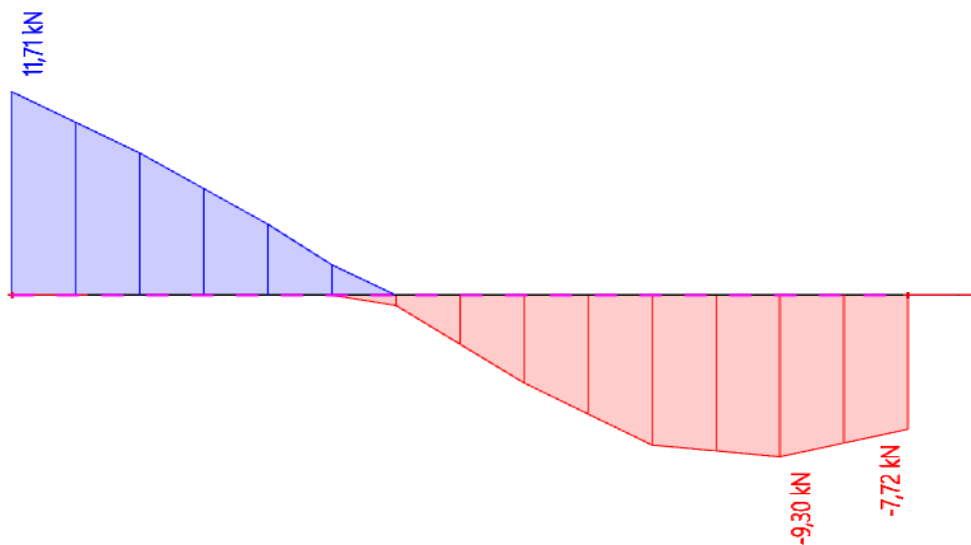
Karakteristike materijala		
B	500	B
C	30	37 MPa
f _{cd}	2,00	kN/cm ²
f _{yd}	43,48	kN/cm ²

M _{Ed}	7,56	kNm	Jednostruko armiranje	
N _{Ed}	0,00	kN	ω	0,015
ε _{s1}	10,0	‰	ρ	0,003 %
ε _{c2}	0,6	‰	μ _{Ed}	0,015
M _{Eds}	7,56	kNm	ξ	0,057 x = 2,109cm
M _{Rd,lim}	122,88	kNm	ζ	0,981
μ _{Ed,izračunati}	0,012		A _{s1}	0,48 cm ²
Kontrola razmaka [cm]	13,60		A _{s2}	0,00 cm ²
			A _{s odabrano}	3,08 cm ²

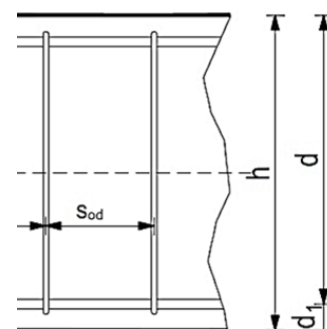
Odabrano 2Ø14 (As = 3,08 cm²)

10.6.4 Dimenzioniranje grede 102 na poprečnu silu

Dijagram poprečne sile:



Geometrijske karakteristike			Karakteristike materijala		
b	24,00	cm	B	500	B
h	40,00	cm	C	30	37 Mpa
d₁ (d₂)	3,00	cm	f_{cd}	2,00	kN/cm ²
d	37,00	cm	f_{yd}	43,48	kN/cm ²
A	960	cm ²			
N_{Ed}	0,00	kN			
A_s odabrano	6,16	cm ²			



$$V_{Rd,c} = C_{Rd,c} \cdot k \cdot (100 \cdot \rho_l \cdot f_{ck})^{1/3} + k_1 \cdot \sigma_{cp} \cdot b_w \cdot d$$

$$k = 1.0 + \sqrt{\frac{200}{d}} \leq 2.0$$

$$C_{Rd,c} = 0.18/\gamma_c = 0.18/1.5 = 0.12$$

$$\rho_l = \frac{\sum A_s}{A_c}$$

$$V_{Rd,c} \geq [v_{min} + k_1 \cdot \sigma_{cp}] \cdot b_w \cdot d$$

$$v_{min} = 0.035 \cdot k^{3/2} \cdot f_{ck}^{1/2}$$

$$\sigma_{cp} = N_{Ed} / A_c$$

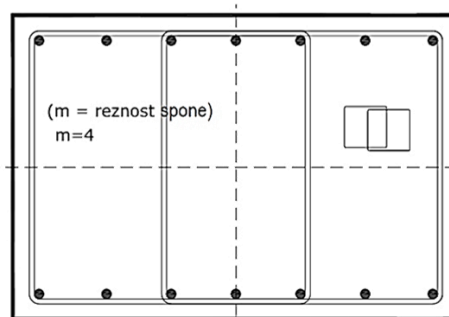
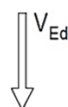
$$V_{Rd,max} = 0.5 \cdot v \cdot b_w \cdot d \cdot f_{cd}$$

$$v = 0.6 \cdot [1 - \frac{f_{ck}}{250}]$$

$$A_{sw,min} = \frac{\rho_{min} \cdot s_w \cdot b_w}{m}$$

$$V_{Rd} = \frac{A_{sw}}{s} \cdot z \cdot f_{ywd} \cdot m \cdot ctg\Theta$$

$$s_w < \frac{m \cdot A_{sw} \cdot f_{ywd} \cdot z}{V_{Ed}}$$

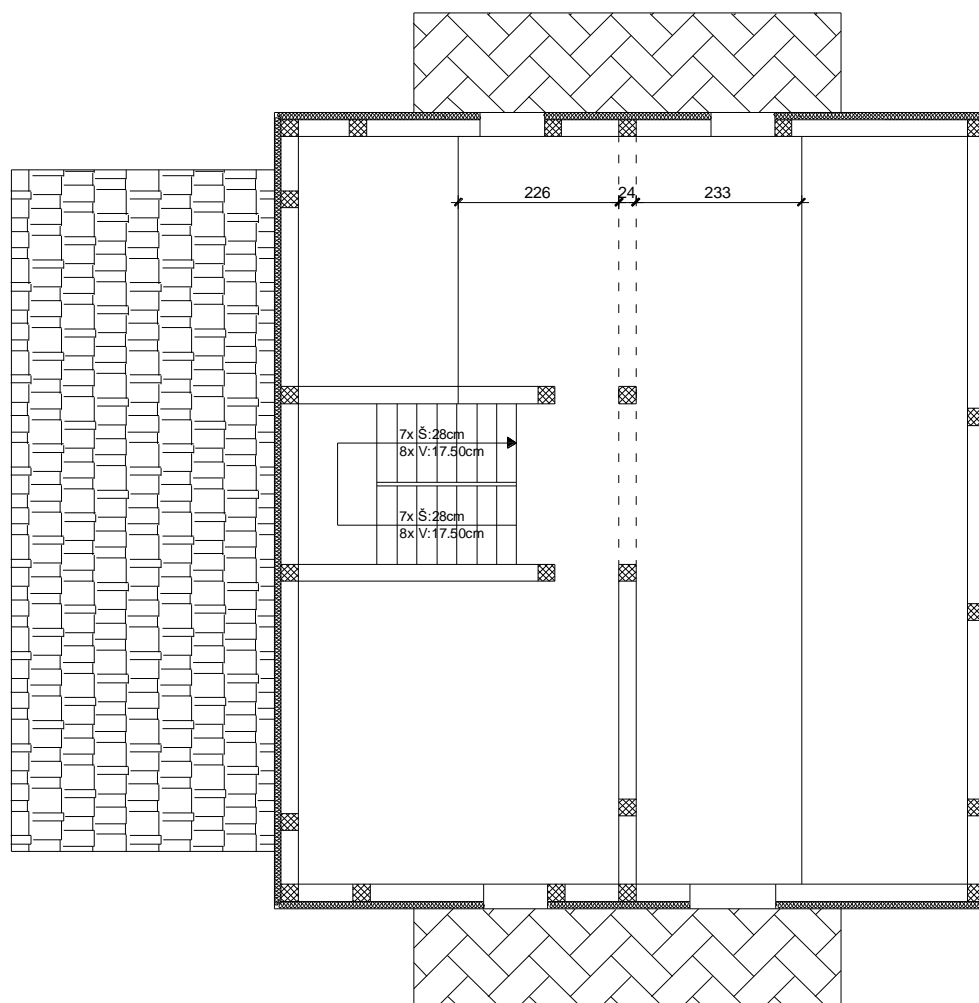


Profil	A _{sw}	
Φ8	0,50	cm ²
Φ10	0,79	cm ²
Φ12	1,13	cm ²
Φ14	1,54	cm ²

Dimenzioniranje na poprečnu silu			
V_{ed}	11,71	kN	
γ_c	1,5		
C_{Rdc}	0,12		
k	1,7352		
k_1	0,15		
σ_{cp}	0	Mpa	
ρ_l	0,006937	%	
$V_{Rd,c}$	50860,1	N = 50,9 kN	
v_{min}	0,4382		
$V_{Rd,c} \geq$	38910,91429	N = 38,9 kN	
v	0,528		
			$V_{Rd,max}$ 468864 N
			$V_{Ed,max}/V_{Rd,max}$ 0,0250
			$S_{w,max}$ 27,75 cm
			ρ_{min} 0,00100 %
			m (reznost spona) 2
			$A_{sw,min}$ 0,333 cm ²
			$A_{sw, odabrano}$ 0,5 cm ²
			z 33,3 cm
			$V_{Rd,s}$ 52,2
			$S_{pot,a}$ 123,64 cm
			S_{od} 27,75 cm

Postaviti spone Ø8/25 cm.

Greda pozicije 200



Stalno opterećenje:

$$g_{\text{grede}} = b \cdot h \cdot \gamma_{\text{AB}} = 0,24 \cdot 0,4 \cdot 25 = 2,4 \text{ kN/m}$$

$$g_{\text{ploče(200)}} = 4,05 \text{ kN/m}^2$$

$$g_{\text{ploče,ekv}} = 4,05 \cdot 4,83 = 19,56 \text{ kN/m}$$

$$g_{200,\text{ekv}} = g_{\text{grede}} + g_{\text{ploče,ekv}} = 2,4 + 19,56 = 21,96 \text{ kN/m}$$

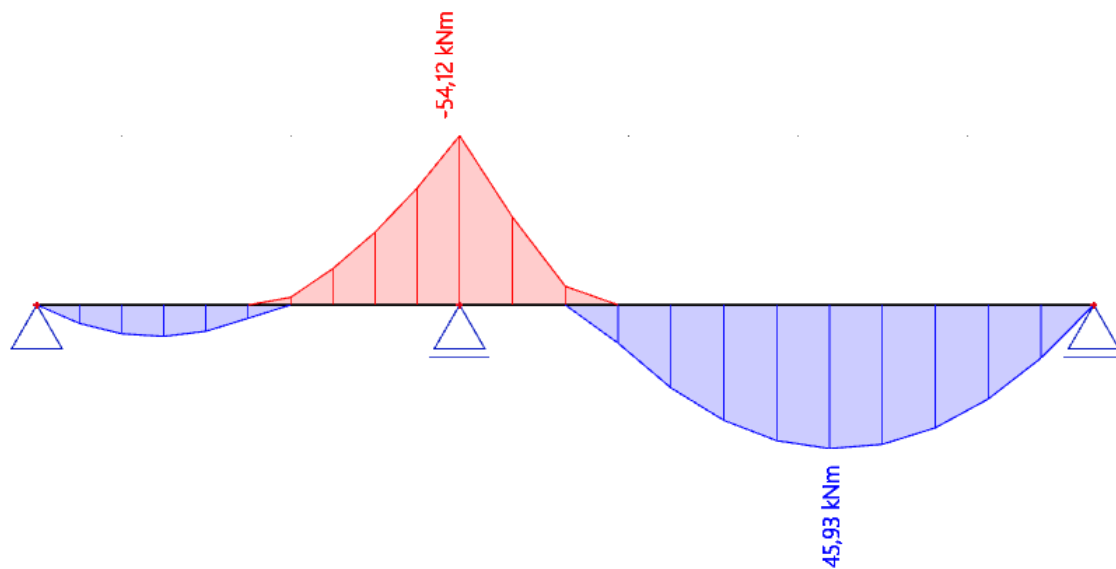
Korisno opterećenje:

$$\text{Opterećenje od ploče: } q_{\text{pl},200} = q_{200} \cdot L_3 = 1,0 \cdot 4,83 = 4,83 \text{ kN/m}$$

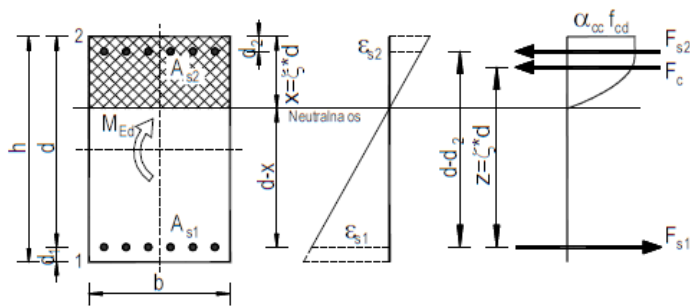
$$\text{Ukupno opterećenje po nosaču: } q_{n,200} = q_{\text{pl},200} = 4,83 \text{ kN/m}$$

10.6.5 Dimenzioniranje grede 201 na moment savijanja

Kombinacija opterećenja: 1,35 G + 1,5 Q



Moment u polju:



$$\mu_{sd} = \frac{M_{Ed}}{b \cdot d^2 \cdot f_{cd}}$$

$$A_{s1} = \frac{M_{Ed}}{\zeta \cdot d \cdot f_{yd}}$$

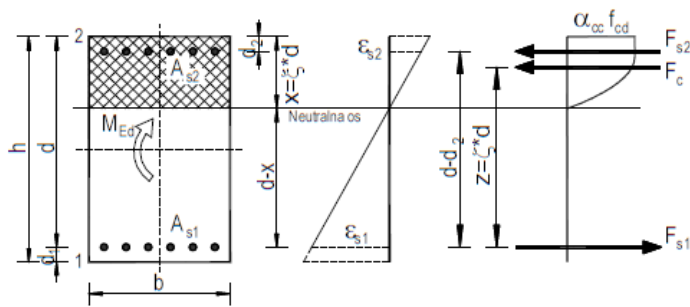
Geometrijske karakteristike		
b	24,00	cm
h	40,00	cm
d₁ (d₂)	3,00	cm
d	37,00	cm
A	960	cm ²

Karakteristike materijala		
B	500	B
C	30	37 MPa
f_{cd}	2,00	kN/cm ²
f_{yd}	43,48	kN/cm ²

M_{Ed}	45,93	kNm	Jednostruko armiranje	
N_{Ed}	0,00	kN	ω	0,073
ε_{s1}	10,0	‰	ρ	0,003 %
ε_{c2}	1,5	‰	μ_{Ed}	0,07
M_{E_{ds}}	45,93	kNm	ξ	0,130 x = 4,81cm
M_{Rd,lim}	122,88	kNm	ζ	0,953
μ_{Ed,izračunati}	0,070		A_{s1}	3,00 cm ²
Kontrola razmaka [cm]	13,60		A_{s2}	0,00 cm ²
			A_s odabrano	3,08 cm ²

Odabrana armatura: 2Ø14 (A_s = 3,08 cm²)

Moment na ležaju:



$$\mu_{sd} = \frac{M_{Ed}}{b \cdot d^2 \cdot f_{cd}}$$

$$A_{s1} = \frac{M_{Ed}}{\zeta \cdot d \cdot f_{yd}}$$

Geometrijske karakteristike		
b	24,00	cm
h	40,00	cm
d₁ (d₂)	3,00	cm
d	37,00	cm
A	960	cm ²

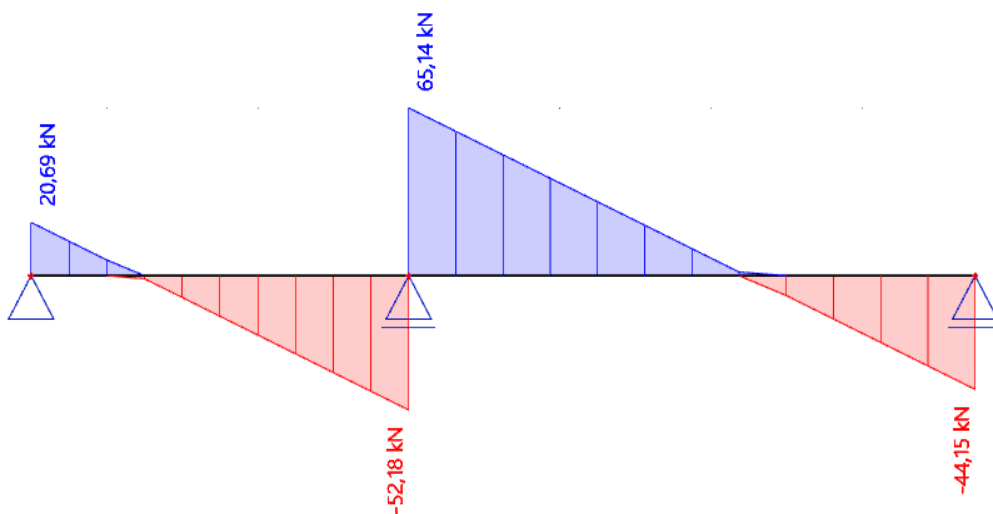
Karakteristike materijala		
B	500	B
C	30	37 MPa
f_{cd}	2,00	kN/cm ²
f_{yd}	43,48	kN/cm ²

M_{Ed}	54,12	kNm	Jednostruko armiranje		
N_{Ed}	0,00	kN	ω	0,089	
ε_{s1}	10,0	‰	ρ	0,005	%
ε_{c2}	1,7	‰	μ_{Ed}	0,084	
M_{Eds}	54,12	kNm	ξ	0,145	x = 5,365cm
M_{Rd,lim}	122,88	kNm	ζ	0,947	
μ_{Ed,izračunati}	0,082		A_{s1}	3,55	cm ²
Kontrola razmaka [cm]	6,10		A_{s2}	0,00	cm ²
			A_s odabrano	4,62	cm ²

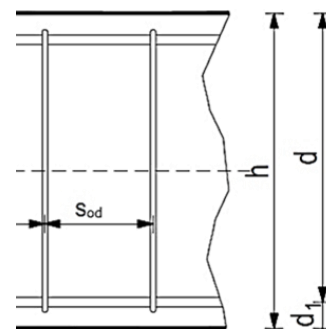
Odabrana armatura: 3Ø14 (A_s = 4,62 cm²)

10.6.6 Dimenzioniranje grede 201 na poprečnu silu

Dijagram poprečne sile:



Geometrijske karakteristike			Karakteristike materijala		
b	24,00	cm	B	500	B
h	40,00	cm	C	30	37 Mpa
d₁ (d₂)	3,00	cm	f_{cd}	2,00	kN/cm ²
d	37,00	cm	f_{yd}	43,48	kN/cm ²
A	960	cm ²			
N_{Ed}	0,00	kN			
A_s odabrano	7,70	cm ²			



$$V_{Rd,c} = C_{Rd,c} \cdot k \cdot (100 \cdot \rho_l \cdot f_{ck})^{1/3} + k_1 \cdot \sigma_{cp} \cdot b_w \cdot d$$

$$k = 1.0 + \sqrt{\frac{200}{d}} \leq 2.0$$

$$C_{Rd,c} = 0.18/\gamma_c = 0.18/1.5 = 0.12$$

$$\rho_l = \frac{\sum A_s}{A_c}$$

$$V_{Rd,c} \geq [v_{min} + k_1 \cdot \sigma_{cp}] \cdot b_w \cdot d$$

$$v_{min} = 0.035 \cdot k^{3/2} \cdot f_{ck}^{1/2}$$

$$\sigma_{cp} = N_{Ed} / A_c$$

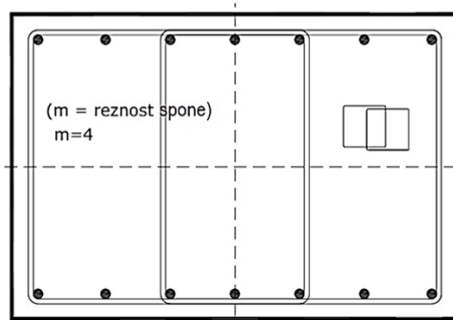
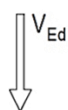
$$V_{Rd,max} = 0.5 \cdot v \cdot b_w \cdot d \cdot f_{cd}$$

$$v = 0.6 \cdot [1 - \frac{f_{ck}}{250}]$$

$$A_{sw,min} = \frac{\rho_{min} \cdot s_w \cdot b_w}{m}$$

$$V_{Rd} = \frac{A_{sw}}{s} \cdot z \cdot f_{ywd} \cdot m \cdot ctg\Theta$$

$$s_w < \frac{m \cdot A_{sw} \cdot f_{ywd} \cdot z}{V_{Ed}}$$



Profil	A _{sw}	
Φ8	0,50	cm ²
Φ10	0,79	cm ²
Φ12	1,13	cm ²
Φ14	1,54	cm ²

<i>Dimenzioniranje na poprečnu silu</i>					
V_{ed}	65,14	kN		$V_{Rd,max}$	468864 N
γ_c	1,5			$V_{Ed,max}/V_{Rd,max}$	0,1389
C_{Rdc}	0,12			$S_{w,max}$	27,75 cm
k	1,7352			ρ_{min}	0,00100 %
k_1	0,15			$m_{(reznost\ spona)}$	2
σ_{cp}	0	Mpa		$A_{sw,min}$	0,333 cm ²
ρ_l	0,008671	%		$A_{sw, odabrano}$	0,5 cm ²
$V_{Rd,c}$	54787,4	N = 54,8 kN		z	33,3 cm
v_{min}	0,4382			$V_{Rd,s}$	52,2
$V_{Rd,c} \geq$	38910,91429	N = 38,9 kN		$S_{pot,a}$	22,23 cm
v	0,528			S_{od}	22,23 cm

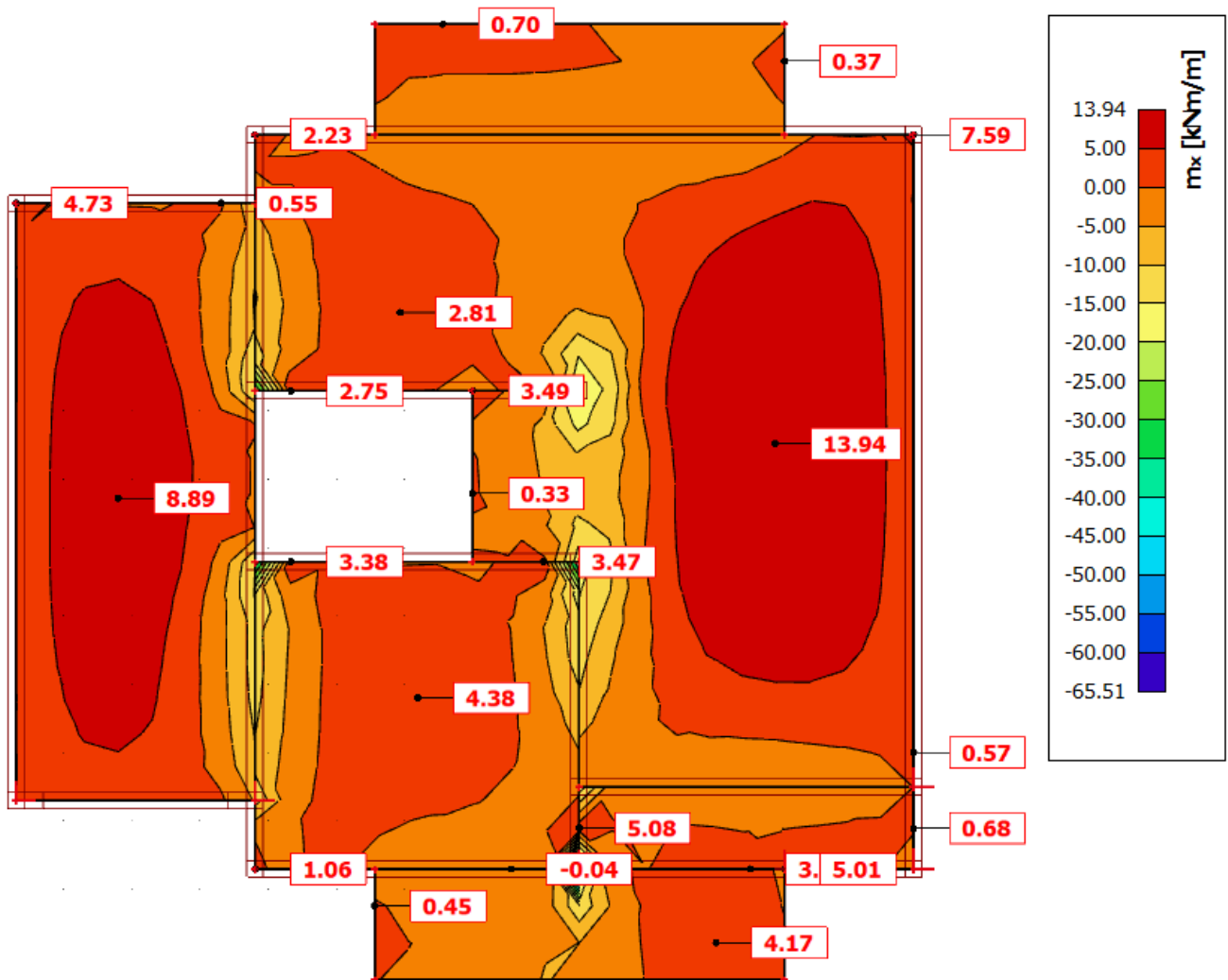
Na mjestu maksimalne poprečne sile postaviti spone Ø8/20 cm.

Na rubnim osloncima postaviti spone Ø8/25 cm

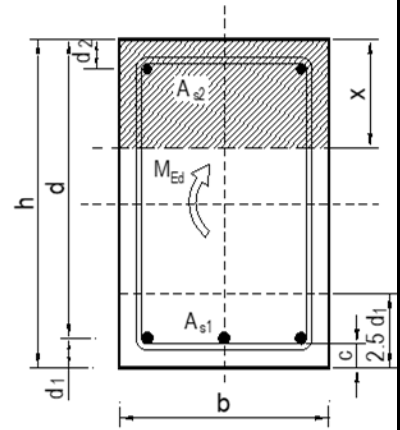
10.7 Kontrola progiba i pukotina

10.7.1 Kontrola pukotina – ploča:

GSU: kombinacija opterećenja: 1,0 G + 1,0 Q

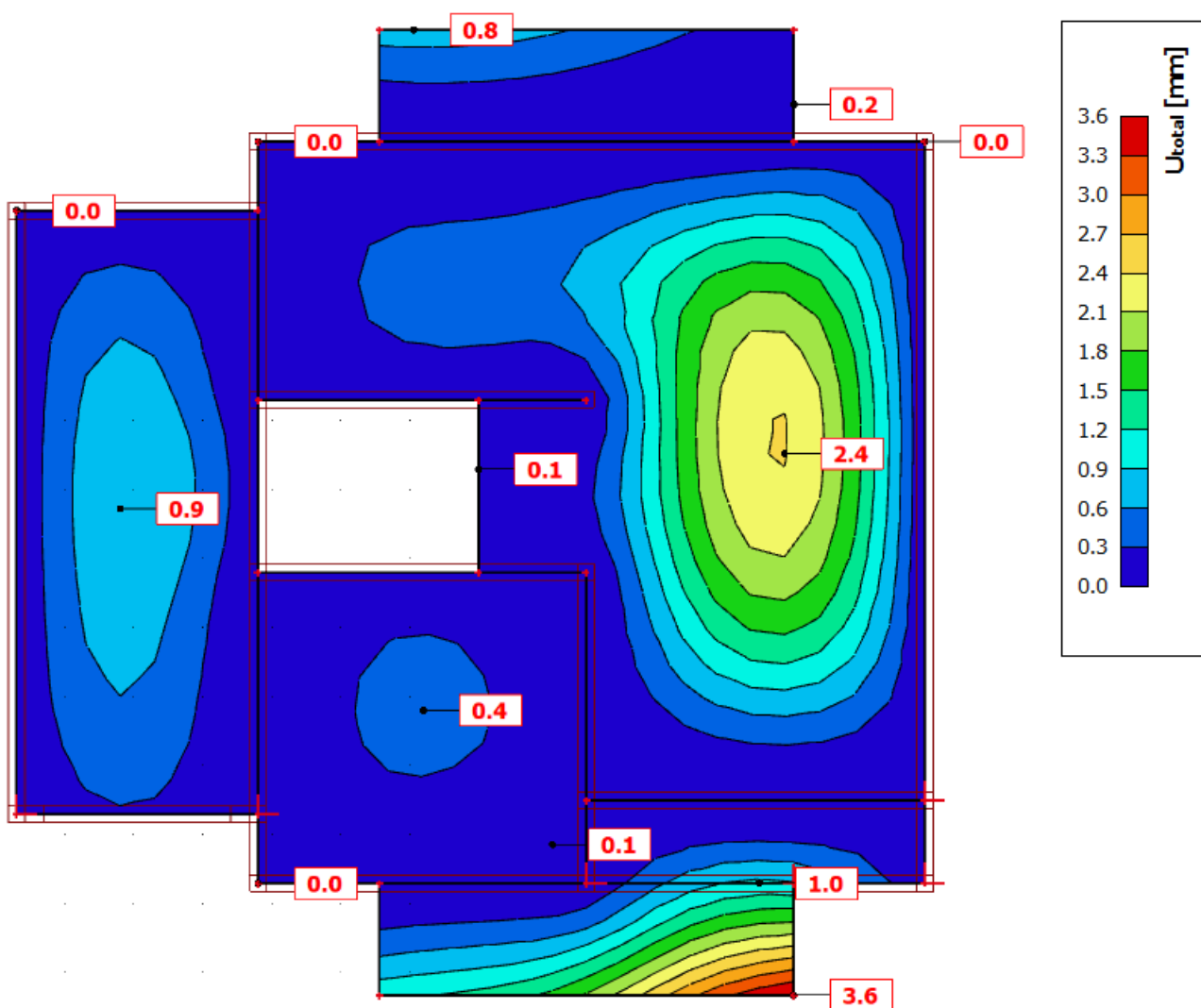


$b =$	100,0	cm	$d =$	13,0	cm	$h =$	16,0	cm
$f_{ck} =$	30,0	MN/m ²	$f_{ctm} =$	2,90	MN/m ²	$w_g =$	0,30	mm
$A_{s1} =$	3,85	cm ²	$A_{s2} =$	0,00	cm ²	$d_1 = d_2 =$	3,0	cm
$E_s =$	200,00	GN/m ²	$E_{cm} =$	32,80	GN/m ²	$\alpha_e =$	6,10	
$M_{Ed} =$	13,9	kNm	$k_t =$	0,40				
$\sigma_s =$	295,55	MN/m ²						
$x =$	2,25	cm	$\rho_{p,eff} =$	0,0051				
$(\epsilon_{sm} - \epsilon_{cm}) =$	0,000314	<	$0,6 \cdot \sigma_s / E_s =$	0,000887				
$\emptyset =$	7,0	mm	$c =$	2,50	cm			
$k_1 =$	0,8		$k_2 =$	0,50				
$k_3 =$	3,4		$k_4 =$	0,43				
$S_{r,max} =$	316,82	mm						
	$W_k = S_{r,max} \cdot (\epsilon_{sm} - \epsilon_{cm}) =$	0,281	mm	<	w_g			



Pukotine zadovoljavaju !!!

10.7.2 Kontrola progiba – ploča:



Granična vrijednost progiba ploče u polju: $f_{p,dop} = \frac{l_g}{350} = \frac{490}{350} = 1,4 \text{ cm}$

Kratkotrajni progib ploče (očitano iz modela): $f_k = f_{el} = 0,24 \text{ cm}$

Ukupni progib:

$$f_u = \phi(\infty) \cdot f_k \cdot K_r$$

$\phi(\infty)$ - konačni koeficijent puzanja, odabrano: $\phi(\infty) = 2$

$$K_r = 0,85 - 0,45 \frac{A_{s2}}{A_{s1}} = 0,85 - 0,45 \frac{0,0}{3,85} = 0,85$$

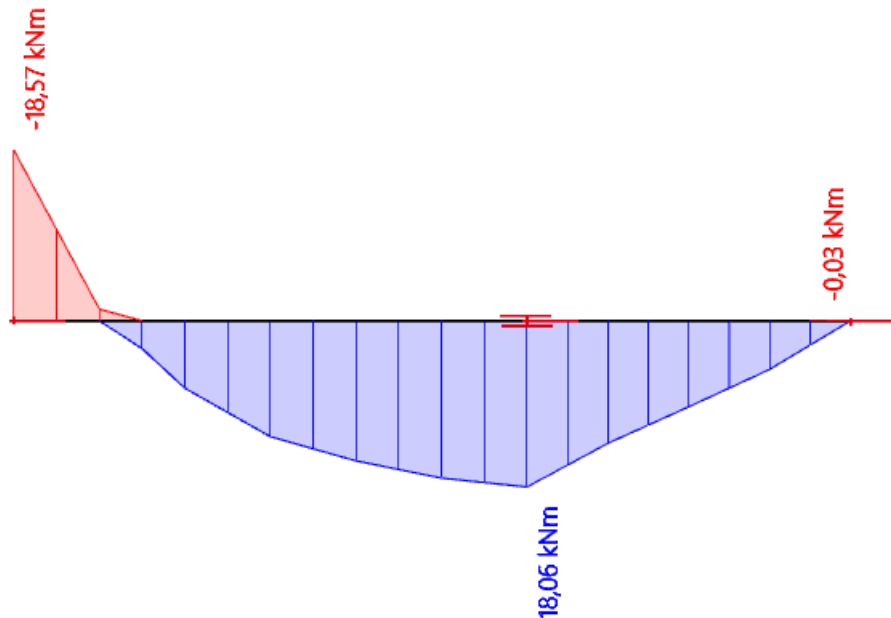
$$f_d = \phi(\infty) \cdot f_k \cdot K_r = 2 \cdot 0,24 \cdot 0,85 = 0,408 \text{ cm}$$

$$f_u = f_d + f_k = 0,408 + 0,24 = 0,648 < f_{p,dop} = 1,4$$

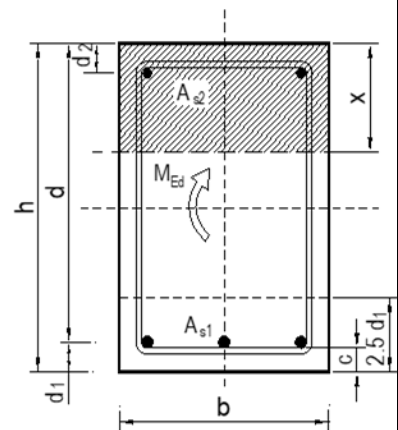
10.7.3 Kontrola pukotina – greda:

GSU: kombinacija opterećenja 1,0 G + 1,0 Q

Greda pozicije 100 (G101)



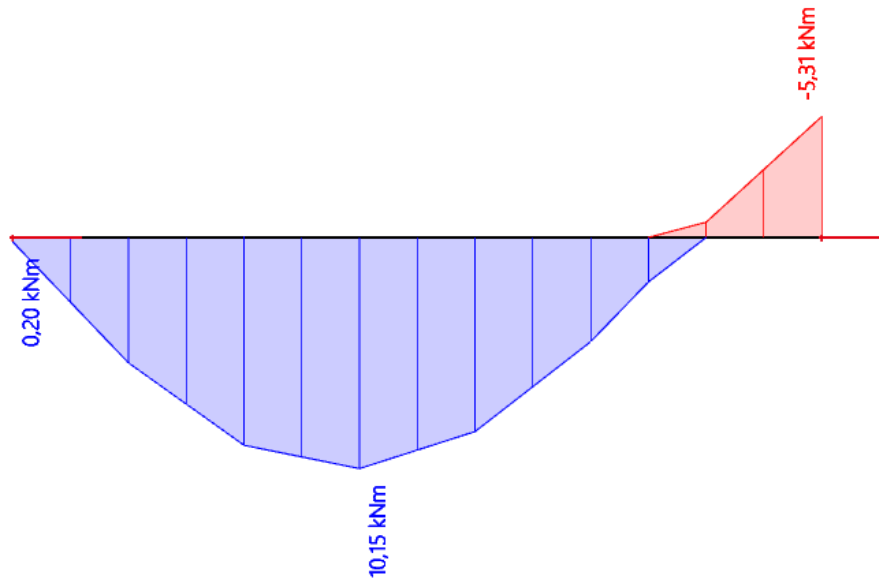
$b =$	24,0	cm	$d =$	37,0	cm	$h =$	40,0	cm
$f_{ck} =$	30,0	MN/m ²	$f_{ctm} =$	2,90	MN/m ²	$w_g =$	0,30	mm
$A_{s1} =$	3,08	cm ²	$A_{s2} =$	3,08	cm ²	$d_1 = d_2 =$	3,0	cm
$E_s =$	200,00	GN/m ²	$E_{cm} =$	32,80	GN/m ²	$\alpha_e =$	6,10	
$M_{Ed} =$	18,6	kNm	$k_t =$	0,40				
$\sigma_s =$	173,56	MN/m ²						
$x =$	6,50	cm	$\rho_{p,eff} =$	0,0171				
$(\epsilon_{sm} - \epsilon_{cm}) =$	0,000494	<	$0,6 \cdot \sigma_s / E_s =$	0,000521				
$\emptyset =$	7,0	mm	$c =$	2,50	cm			
$k_1 =$	0,8		$k_2 =$	0,50				
$k_3 =$	3,4		$k_4 =$	0,43				
$s_{r,max} =$	154,55	mm						
	$W_k = s_{r,max} \cdot (\epsilon_{sm} - \epsilon_{cm}) =$	0,080	mm	<	w_g			



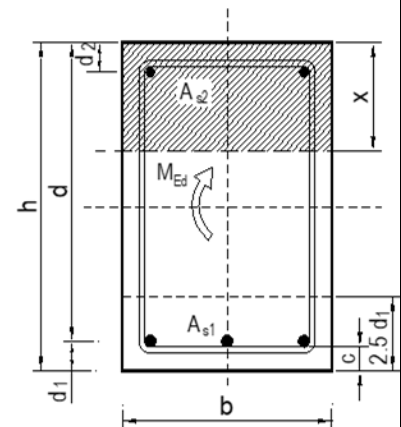
Pukotine zadovoljavaju !!!

GSU: kombinacija opterećenja 1,0 G + 1,0 Q

Greda pozicije 100 (G101)



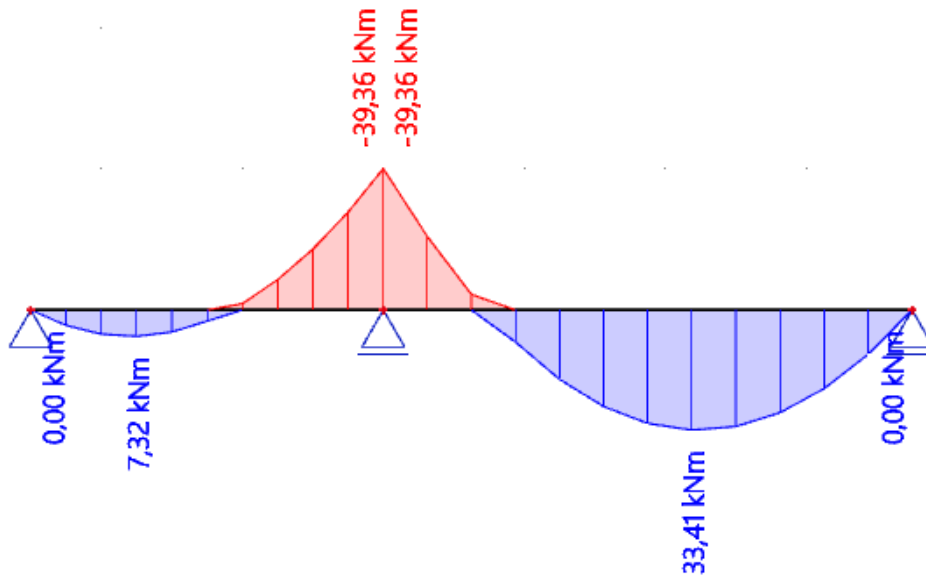
$b =$	24,0	cm	$d =$	37,0	cm	$h =$	40,0	cm
$f_{ck} =$	30,0	MN/m ²	$f_{ctm} =$	2,90	MN/m ²	$w_g =$	0,30	mm
$A_{s1} =$	3,08	cm ²	$A_{s2} =$	3,08	cm ²	$d_1 = d_2 =$	3,0	cm
$E_s =$	200,00	GN/m ²	$E_{cm} =$	32,80	GN/m ²	$\alpha_e =$	6,10	
$M_{Ed} =$	10,2	kNm	$k_t =$	0,40				
$\sigma_s =$	94,87	MN/m ²						
$x =$	6,50	cm	$\rho_{p,eff} =$	0,0171				
$(\epsilon_{sm} - \epsilon_{cm}) =$	0,000100	<	$0,6 \cdot \sigma_s / E_s =$	0,000285				
$\emptyset =$	7,0	mm	$c =$	2,50	cm			
$k_1 =$	0,8		$k_2 =$	0,50				
$k_3 =$	3,4		$k_4 =$	0,43				
$S_{r,max} =$	154,55	mm						
$W_k = S_{r,max} \cdot (\epsilon_{sm} - \epsilon_{cm}) =$	0,044	mm	<	w_g				



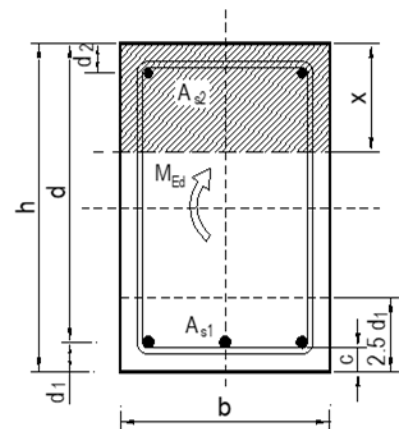
Pukotine zadovoljavaju !!!

GSU: kombinacija opterećenja 1,0 G + 1,0 Q

Greda pozicije 200 (G201)



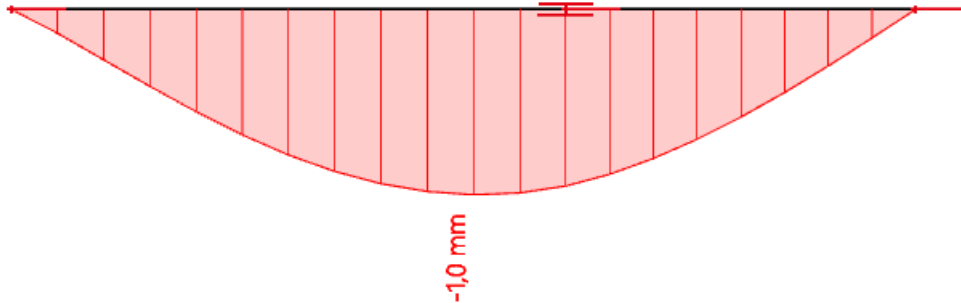
$b =$	24,0	cm	$d =$	37,0	cm	$h =$	40,0	cm
$f_{ck} =$	30,0	MN/m ²	$f_{ctm} =$	2,90	MN/m ²	$w_g =$	0,30	mm
$A_{s1} =$	4,62	cm ²	$A_{s2} =$	3,08	cm ²	$d_1 = d_2 =$	3,0	cm
$E_s =$	200,00	GN/m ²	$E_{cm} =$	32,80	GN/m ²	$\alpha_e =$	6,10	
$M_{Ed} =$	39,4	kNm	$k_t =$	0,40		$E_s/E_{cm} =$		
$\sigma_s =$	248,00	MN/m ²						
$x =$	7,81	cm	$\rho_{p,eff} =$	0,0257				
$(\epsilon_{sm} - \epsilon_{cm}) =$	0,000979	>	$0.6 \cdot \sigma_s / E_s =$	0,000744				
$\emptyset =$	7,0	mm	$c =$	2,50	cm			
$k_1 =$	0,8		$k_2 =$	0,50				
$k_3 =$	3,4		$k_4 =$	0,43				
$S_{r,max} =$	131,36	mm						
	$W_k = S_{r,max} \cdot (\epsilon_{sm} - \epsilon_{cm}) =$	0,129	mm	<	w_g			



Pukotine zadovoljavaju !!!

10.7.4 Kontrola progiba – greda:

Greda pozicije 100 (G101)



Granična vrijednost progiba grede u polju: $f_{p,dop} = \frac{l_g}{350} = \frac{490}{350} = 1,4 \text{ cm}$

Kratkotrajni progib grede (očitano iz modela): $f_k = f_{el} = 0,1 \text{ cm}$

Ukupni progib:

$$f_u = \phi(\infty) \cdot f_k \cdot K_r$$

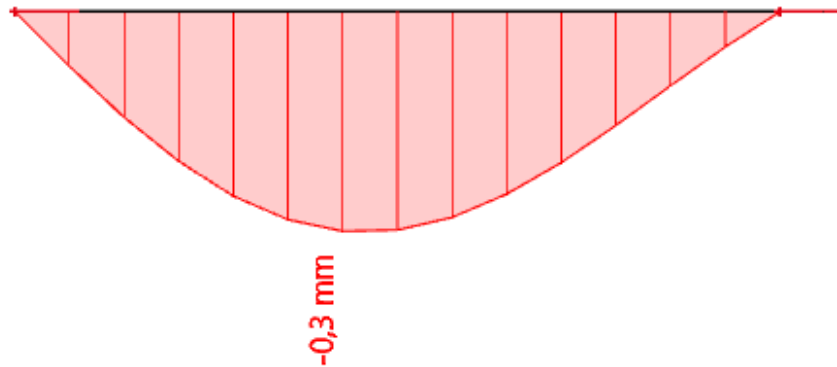
$\phi(\infty)$ - konačni koeficijent puzanja, odabrano: $\phi(\infty) = 2$

$$K_r = 0,85 - 0,45 \frac{A_{s2}}{A_{s1}} = 0,85 - 0,45 \frac{0,0}{3,08} = 0,85$$

$$f_d = \phi(\infty) \cdot f_k \cdot K_r = 2 \cdot 0,1 \cdot 0,85 = 0,170 \text{ cm}$$

$$f_u = f_d + f_k = 0,170 + 0,1 = 0,270 < f_{p,dop} = 1,4$$

Greda pozicije 100 (G102)



Granična vrijednost progiba grede u polju: $f_{p,dop} = \frac{l_g}{350} = \frac{350}{350} = 1,0 \text{ cm}$

Kratkotrajni progib grede (očitano iz modela): $f_k = f_{el} = 0,03 \text{ cm}$

Ukupni progib:

$$f_u = \phi(\infty) \cdot f_k \cdot K_r$$

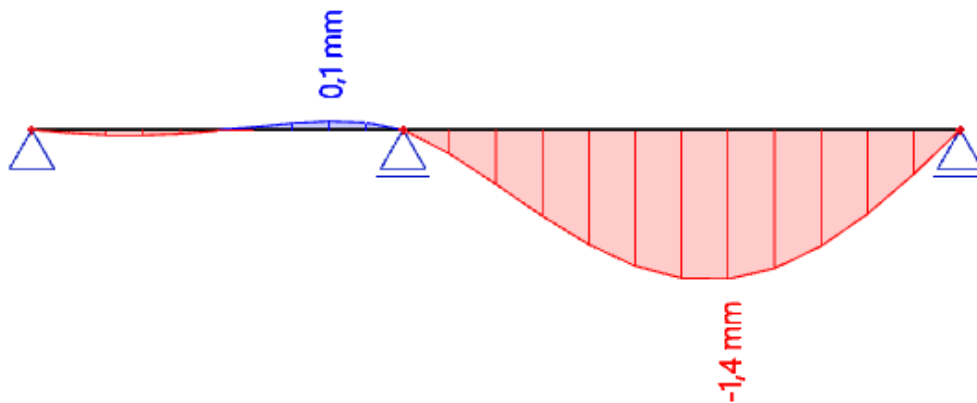
$\phi(\infty)$ - konačni koeficijent puzanja, odabrano: $\phi(\infty) = 2$

$$K_r = 0,85 - 0,45 \frac{A_{s2}}{A_{s1}} = 0,85 - 0,45 \frac{0,0}{3,08} = 0,85$$

$$f_d = \phi(\infty) \cdot f_k \cdot K_r = 2 \cdot 0,03 \cdot 0,85 = 0,051 \text{ cm}$$

$$f_u = f_k + f_d = 0,03 + 0,051 = 0,081 < f_{p,dop} = 1,4$$

Greda pozicije 200 (G201)



Granična vrijednost progiba grede u polju: $f_{p,dop} = \frac{l_g}{350} = \frac{375}{350} = 1,07 \text{ cm}$

Kratkotrajni progib grede (očitano iz modela): $f_k = f_{el} = 0,14 \text{ cm}$

Ukupni progib:

$$f_u = \phi(\infty) \cdot f_k \cdot K_r$$

$\phi(\infty)$ - konačni koeficijent puzanja, odabrano: $\phi(\infty) = 2$

$$K_r = 0,85 - 0,45 \frac{A_{s2}}{A_{s1}} = 0,85 - 0,45 \frac{0,0}{3,08} = 0,85$$

$$f_d = \phi(\infty) \cdot f_k \cdot K_r = 2 \cdot 0,14 \cdot 0,85 = 0,238 \text{ cm}$$

$$f_u = f_k + f_d = 0,14 + 0,238 = 0,378 < f_{p,dop} = 1,4$$

11 PRORAČUN FERT STROPA/KROVA

11.1 Prikaz modela i rezultata

a) stalno opterećenje

	d (m)	g (kN/m ³)	$d \times g$
Glineni crijep + drvene letve			0.60
Termoizolacija	0.045	5.0	0.23
hidroizolacija	0.006	20.0	0.12
Fert ploča (strop)			3.10

$$S_g = 4.05 \text{ (kN/m}^2\text{)}$$

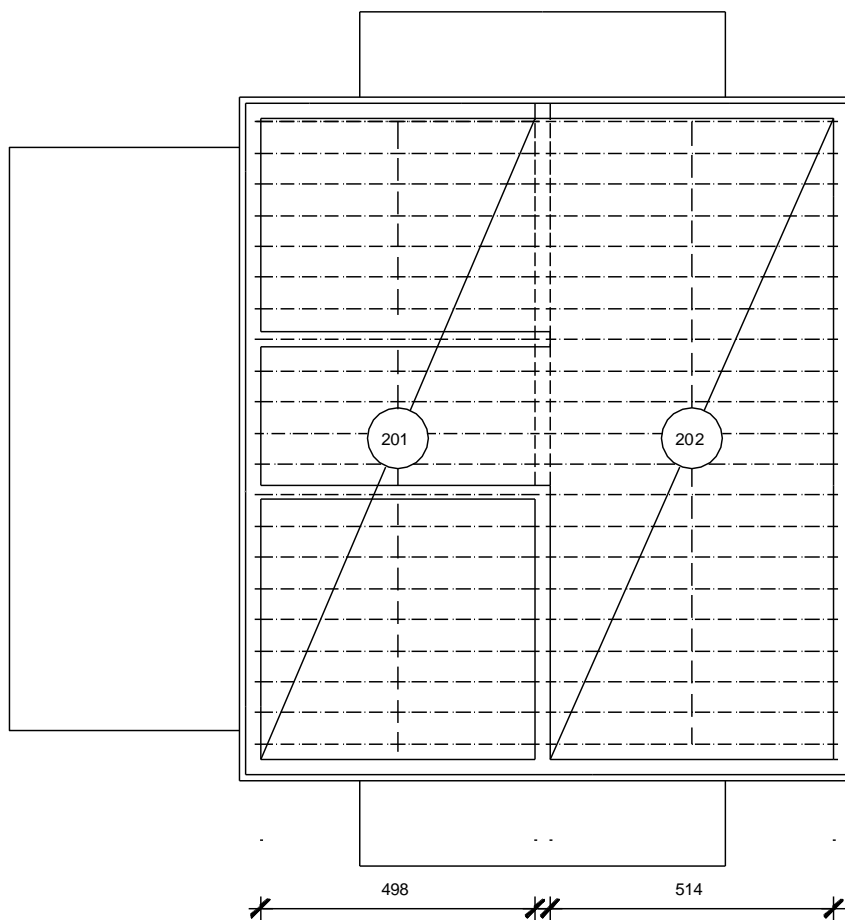
b) pokretno opterećenje

$$q = 1,0 \text{ (kN/m}^2\text{)} \quad (\text{snijeg i vjetar})$$

c) ukupno računsko opterećenje

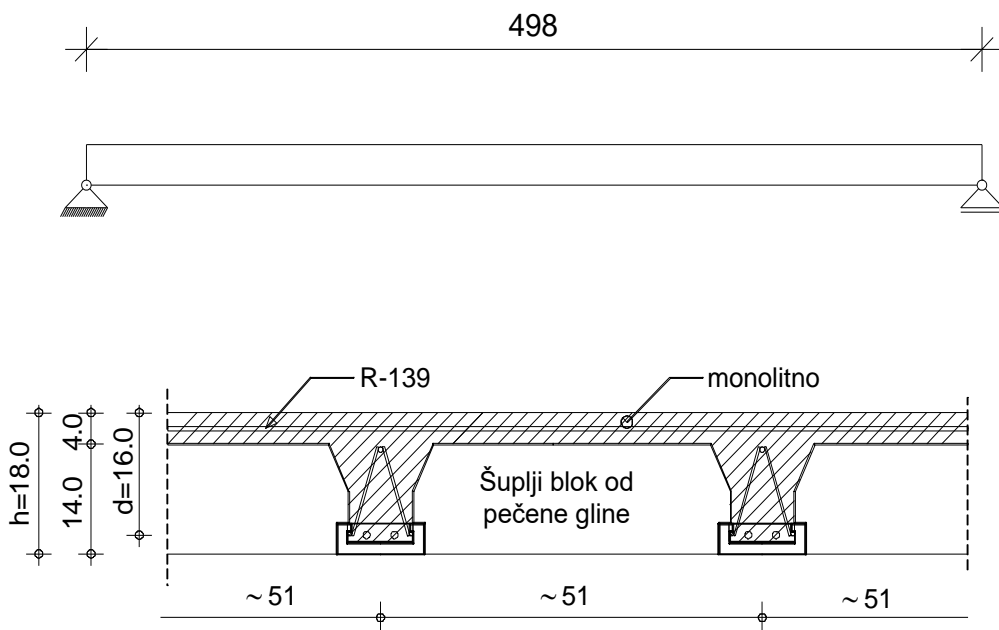
$$q_{Ed} = 1.35 \cdot g + 1.5 \cdot q = 1.35 \cdot 4.05 + 1.5 \cdot 1.0 = 7.0 \text{ (kN/m}^2\text{)}$$

11.2 Plan pozicija



11.3 Proračun FERT ploče

11.3.1 Pozicija 201



- Prema proizvođačkoj specifikaciji firme Nexe koristi se tablica:

tip stropa	tip gredice	q... (kN/m ²) - ukupno eksploatacijsko opterećenje (s vlastitom masom stropa) koje konstrukcija može nositi																					
		Lo... (m) - svjetli raspon između zidova (greda)																					
		2.0	2.2	2.4	2.6	2.8	3.0	3.2	3.4	3.6	3.8	4.0	4.2	4.4	4.6	4.8	5.0	5.2	5.4	5.6	5.8	6.0	
S1	G1	11.60	9.75	8.31	7.16	5.84	5.48	4.86	4.33	3.89													
	G2		15.00	12.78	11.02	9.60	8.44	7.47	6.67	5.98	5.40	4.90	4.46	4.08									
	G3					9.88	8.75	7.81	7.01	6.33	5.74	5.23	4.78	4.39									
	G4						10.46	9.33	8.37	7.56	6.85	6.22	5.69	5.22	4.81	4.45							
	G5								8.96	8.09	7.34	6.69	6.12	5.62	5.18	4.79	4.44						
	G6									9.09	8.24	7.51	6.87	6.31	5.82	5.38	4.99	4.64					
	G7										9.34	8.51	7.78	7.15	6.59	6.09	5.65	5.25	4.90	4.58			
	G8											8.69	7.98	7.36	6.80	6.31	5.86	5.47	5.11	4.78			
	G9												8.97	8.27	7.64	7.09	6.59	6.15	5.74	5.38			
	G10															8.45	7.84	7.29	6.79	6.35	5.95		

S2
Nosivost konstrukcije S2 je za oko 60% veća od S1 (na istom rasponu)

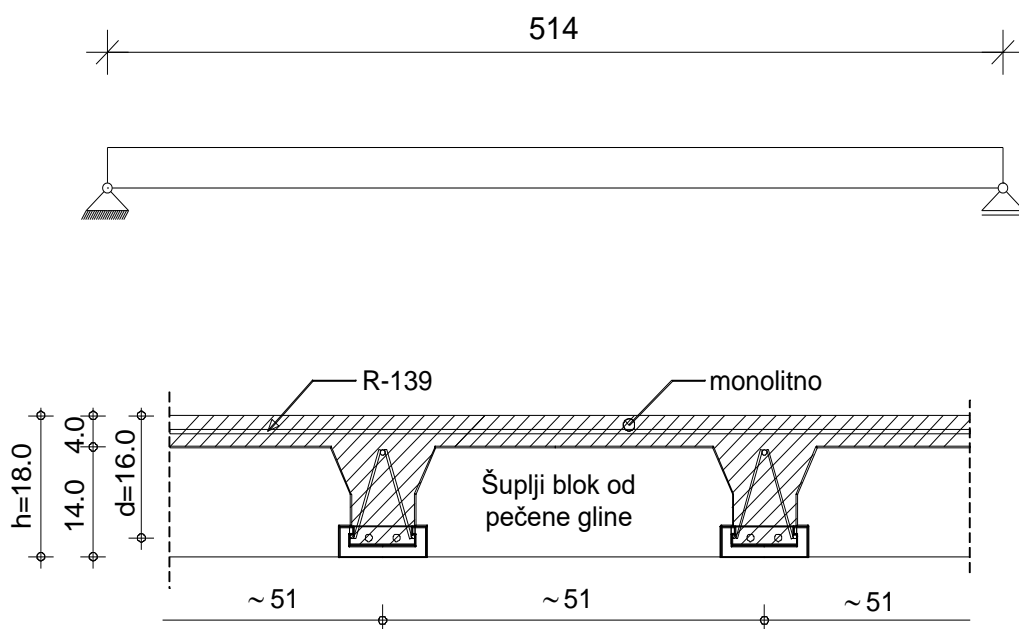
Vlastita težina stropa S1 (gredice, blokovi, beton) iznosi oko 2.8 kN/m², a stropa S2 oko 3.2 kN/m²

visina stropa d (cm)	vrsta stropa	tip FERT gredice	svijetli otvor Lo (cm)	duljina gredice L=Lo+30 cm (cm)	armatura čeličnog nosača Č 500/560	dopunska armatura nosača RA 400/500	ukupna armatura (svedeno na RA 400/500) (cm ² /m')	εa/εb (%)	granični moment nosivosti presjeka Mu (kNm/m')	radni moment nosivosti presjeka Mn (kNm/m')
14+4=18 cm	S1	G1	do 280	do 310	207	/	1.92	0.8/10	11.59	7.02
		G2	300, 320 340, 360	330, 350 370, 390	207	08	2.97	01/10	17.82	10.80
		G3	380.00	410.00	207	010	3.49	1.1/10	20.88	12.65
		G4	400, 420	430, 450	207	012	4.18	1.2/10	24.93	15.11
		G5	440.00	470.00	207	2010	4.49	1.3/10	26.70	16.18
		G6	460.00	490.00	207	08, 010	5.06	1.4/10	29.99	18.18
		G7	480, 500	510, 530	207	010, 012	5.75	1.5/10	33.97	20.59
		G8	520.00	550.00	207	2012	6.44	1.6/10	37.93	22.99
		G9	540, 560	570, 590	207	012, 014	7.26	1.7/10	42.63	25.84
		G10	580, 600	610, 630	207	2014	8.08	1.9/10	47.14	28.57
	S2	nosivost stropa S2 u odnosu na S1 veća je za oko 60 %								
16+4=20 cm		nosivost stropa visine d=20 cm, u odnosu na d=18 cm, veća je za oko 10 %								

Usvojena je armatura dobivena koristeći tablice proizvođača:

→ ukupna armatura po gređici: **207 + 012, 014** ($A_a=7.26 \text{ cm}^2$) tj. Odabrane su gređice G9

11.3.2 Pozicija 202



- Prema proizvođačkoj specifikaciji firme Nexe koristi se tablica:

tip stropa tip gredice	q... (kN/m ²) - ukupno eksploatacijsko opterećenje (s vlastitom masom stropa) koje konstrukcija može nositi																				
	Lo... (m) - svjetli raspon između zidova (greda)																				
	2.0	2.2	2.4	2.6	2.8	3.0	3.2	3.4	3.6	3.8	4.0	4.2	4.4	4.6	4.8	5.0	5.2	5.4	5.6	5.8	6.0
G1	11.60	9.75	8.31	7.16	5.84	5.48	4.86	4.33	3.89												
G2		15.00	12.78	11.02	9.60	8.44	7.47	6.67	5.98	5.40	4.90	4.46	4.08								
G3					9.88	8.75	7.81	7.01	6.33	5.74	5.23	4.78	4.39								
G4						10.46	9.33	8.37	7.56	6.85	6.22	5.69	5.22	4.81	4.45						
G5								8.96	8.09	7.34	6.69	6.12	5.62	5.18	4.79	4.44					
G6									9.09	8.24	7.51	6.87	6.31	5.82	5.38	4.99	4.64				
G7										9.34	8.51	7.78	7.15	6.59	6.09	5.65	5.25	4.90	4.58		
G8												8.69	7.98	7.36	6.80	6.31	5.86	5.47	5.11	4.78	
G9													8.97	8.27	7.64	7.09	6.59	6.15	5.74	5.38	
G10															8.45	7.84	7.29	6.79	6.35	5.95	

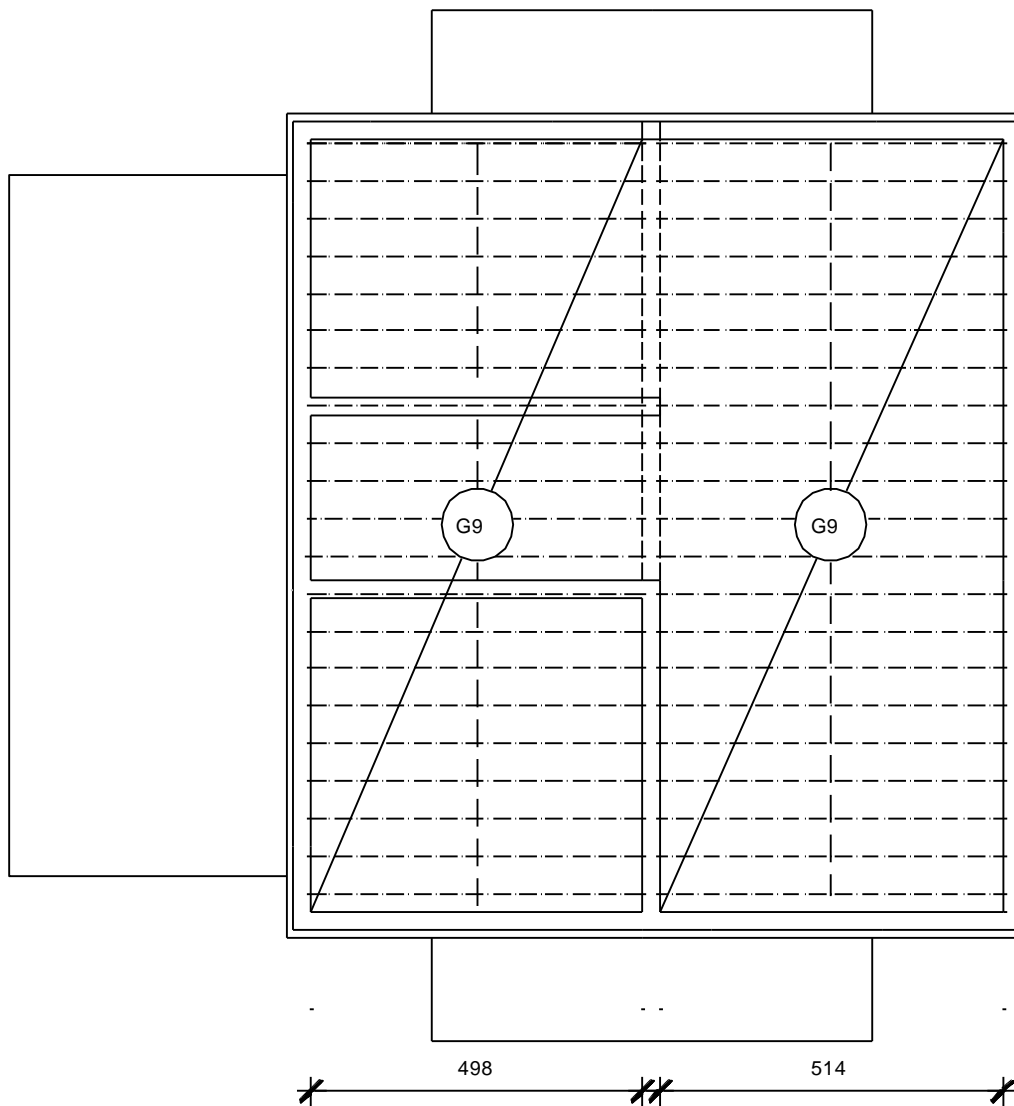
S2
Nosivost konstrukcije S2 je za oko 60% veća od S1 (na istom rasponu)
Vlastita težina stropa S1 (gredice, blokovi, beton) iznosi oko 2.8 kN/m², a stropa S2 oko 3.2 kN/m²

visina stropa d (cm)	vrsta stropa	tip FERT gredice	svjetli otvor Lo (cm)	duljina gredice L=Lo+30 cm (cm)	armatura čeličnog nosača C 500/560	dopunska armatura nosača RA 400/500	ukupna armatura (svedeno na RA 400/500) (cm ² /m')	εa/εb (%)	granični moment nosivosti presjeka Mu (kNm/m')	radni moment nosivosti presjeka Mn (kNm/m')
14+4=18 cm	S1	G1	do 280	do 310	207	/	1.92	0.8/10	11.59	7.02
		G2	300, 320 340, 360	330, 350 370, 390	207	08	2.97	01/10	17.82	10.80
		G3	380.00	410.00	207	010	3.49	1.1/10	20.88	12.65
		G4	400, 420	430, 450	207	012	4.18	1.2/10	24.93	15.11
		G5	440.00	470.00	207	2010	4.49	1.3/10	26.70	16.18
		G6	460.00	490.00	207	08, 010	5.06	1.4/10	29.99	18.18
		G7	480, 500	510, 530	207	010, 012	5.75	1.5/10	33.97	20.59
		G8	520.00	550.00	207	2012	6.44	1.6/10	37.93	22.99
		G9	540, 560	570, 590	207	012, 014	7.26	1.7/10	42.63	25.84
		G10	580, 600	610, 630	207	2014	8.08	1.9/10	47.14	28.57
16+4=20 cm	S2	nosivost stropa S2 u odnosu na S1 veća je za oko 60 %								
		nosivost stropa visine d=20 cm, u odnosu na d=18 cm, veća je za oko 10 %								

Usvojena je armatura dobivena koristeći tablice proizvođača:

→ ukupna armatura po gredici: **207 + 012, 014 (A_a=7.26 cm²)** tj. Oabrane su gređice G9

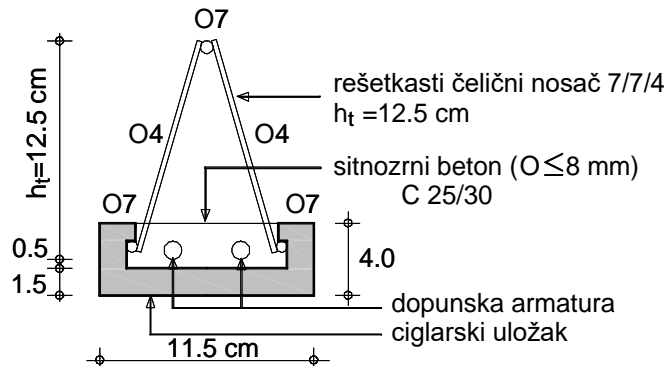
11.4 Prikaz odabranih gredica



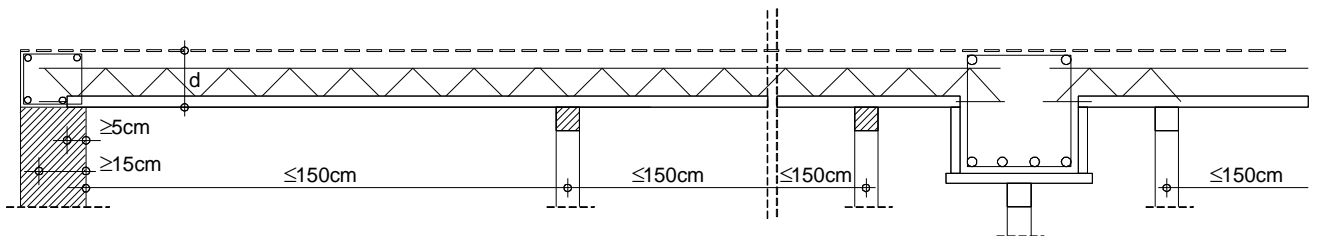
TIP FERT GREDICA	SVIJETLI OTVOR (cm)	DULJINA GREDICE (cm)	ARMATURA ČELIČNOG NOSAČA	DOPUNSKA ARMATURA NOSAČA	DOPUNSKA ARMATURA (cm ² /m)	BROJ KOMADA
G9	498	530	2Ø7	Ø10, Ø12	7.26	21
G9	514	545	2Ø7	Ø10, Ø12	7.26	21

11.5 Detalji izvedbe FERT stropa

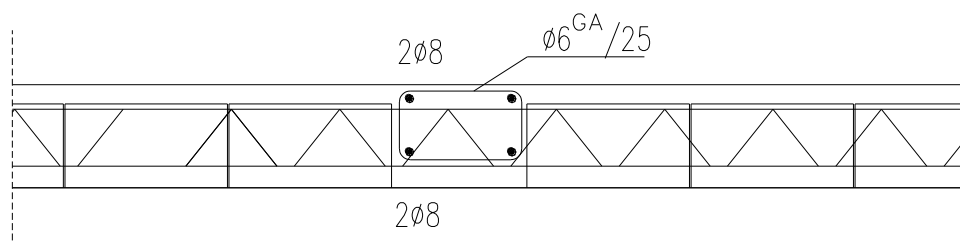
Armaturu usvojiti u svemu prema ovom proračunu i tablicama proizvođača Fert gredica. Dodatna izračunata armatura prema priloženoj skici:



Podupiranje vršiti prema sljedećoj skici:



Rebro za ukrutu:



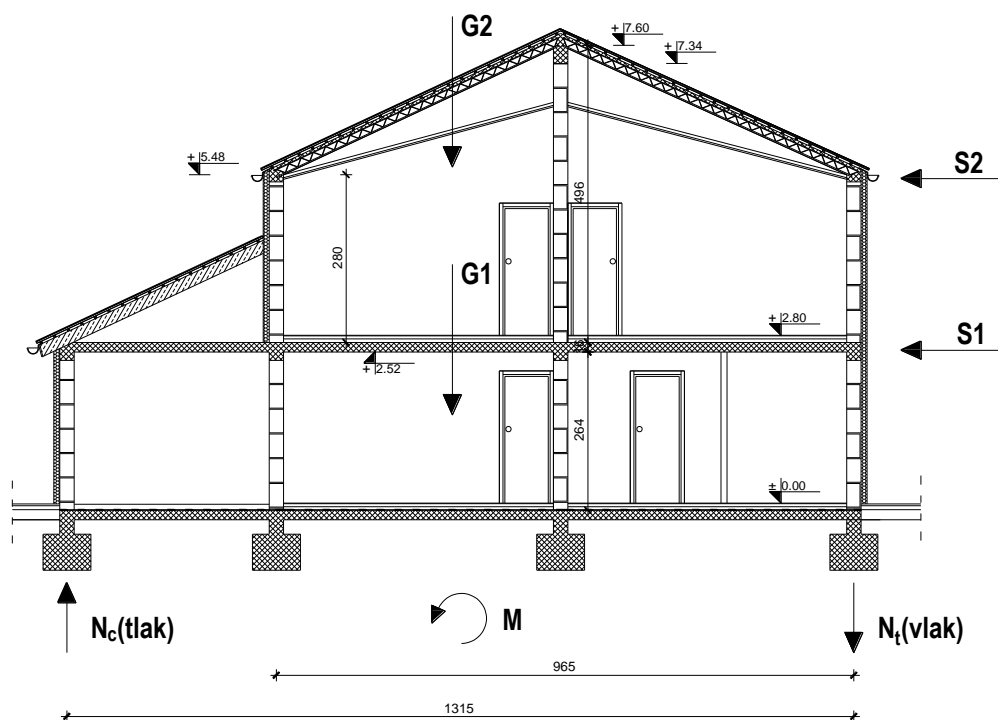
NAPOMENA:

Fert stropu pri izvedbi dati nadvišenje od $1/350$ raspona, tj.

$$1) \text{ Pozicija 201} \rightarrow f_{poc} = \frac{1}{300} \cdot l = \frac{1}{300} \cdot 498 \approx 1.7 \text{ cm}$$

$$2) \text{ Pozicija 202} \rightarrow f_{poc} = \frac{1}{300} \cdot l = \frac{1}{300} \cdot 514 \approx 1.7 \text{ cm}$$

12 KONTROLA GLOBALNE SIGURNOSTI GRAĐEVINE



$$z = 0,24 \cdot 20 = 4,8 \frac{kN}{m^2}$$

$$G_1 = z \cdot h_1 \cdot 4 + \check{s} \cdot g + \check{s} \cdot q = 4,8 \cdot 2,64 \cdot 4 + 13,15 \cdot 6,79 + 13,15 \cdot 2 = 166,28 \text{ kN/m}$$

$$G_2 = z \cdot h_2 \cdot 3 + \check{s} \cdot g + \check{s} \cdot q = 4,8 \cdot 3,52 \cdot 3 + 9,65 \cdot 4,05 + 13,15 \cdot 1 = 102,92 \text{ kN/m}$$

$$G_u = G_1 + G_2 = 166,28 + 102,92 = 269,20 \text{ kN/m}$$

$$S = \frac{a_g}{g} \cdot G = 0,2 \cdot 269,20 = 53,84 \text{ N/m}$$

$$S_1 = \frac{G_1 \cdot h_1}{G_1 \cdot h_1 + G_2 \cdot h_2} \cdot S = \frac{166,28 \cdot 2,64}{166,28 \cdot 2,64 + 102,92 \cdot 5,6} \cdot 53,84 = 0,432 \cdot 53,84$$

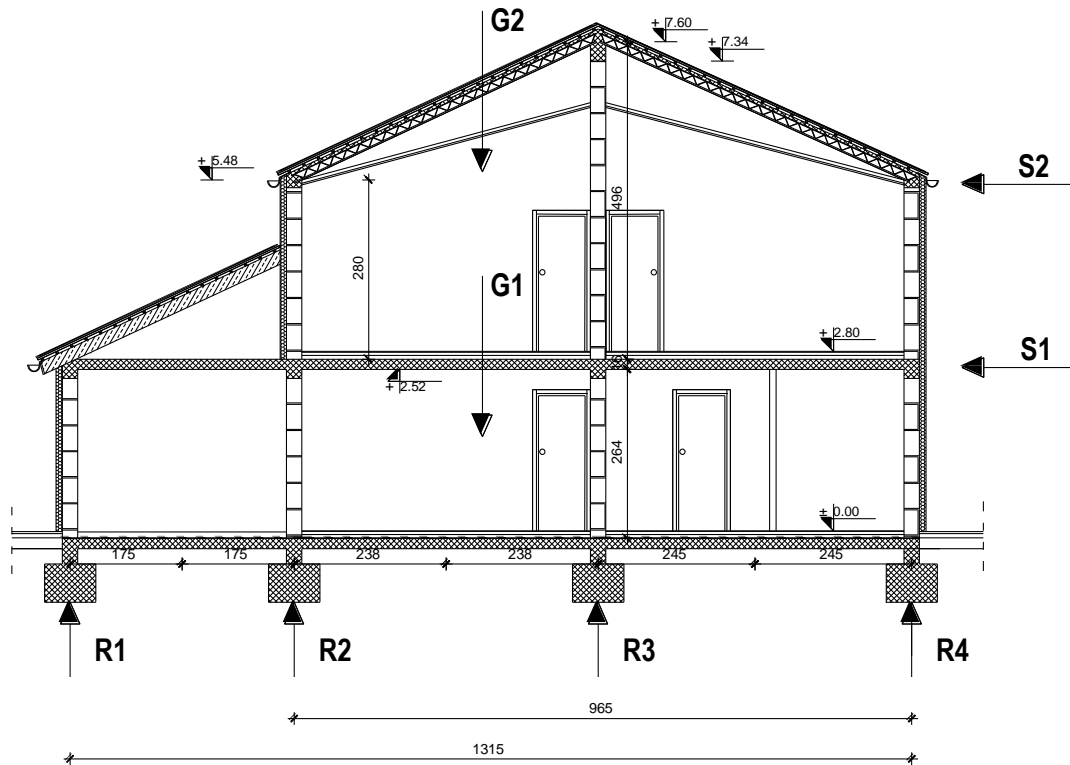
$$= 23,28 \text{ kN/m}$$

$$S_2 = \frac{G_2 \cdot h_2}{G_1 \cdot h_1 + G_2 \cdot h_2} \cdot S = \frac{102,92 \cdot 5,6}{166,28 \cdot 2,64 + 102,92 \cdot 5,6} \cdot 53,84 = 0,568 \cdot 53,84$$

$$= 30,58 \text{ kN/m}$$

$$M = S_1 \cdot h_1 + S_2 \cdot h_2 = 23,28 \cdot 2,64 + 30,58 \cdot 5,6 = 232,71 \text{ kNm/m}$$

$$N_{tl} = -N_{vl} = \frac{M}{\check{s}} = \frac{232,71}{13,15} = 17,70 \text{ kN/m}$$



$$A_{\text{temelja}} = 80\text{cm} \cdot 100\text{cm} = 8000\text{cm}^2$$

$$g_{100} = 6,79 \text{ kN/m}^2$$

$$g_{200} = 4,01 \text{ kN/m}^2$$

$$q_{100} = 2 \text{ kN/m}^2$$

$$q_{200} = 1 \text{ kN/m}^2$$

$$e_{100,uk} = 1,35 \cdot 6,79 + 1,5 \cdot 2 = 12,17 \text{ kN/m}^2$$

$$e_{200,uk} = 1,35 \cdot 4,05 + 1,5 \cdot 1 = 6,97 \text{ kN/m}^2$$

$$R1 = z1 \cdot hz1 + (e_{200,uk} + 2e_{100,uk}) \cdot \left(\frac{3,5}{2}\right)$$

$$= 4,8 \cdot 2,64 + 31,31 \cdot 2,38 = \mathbf{87,19 \text{ kN/m}}$$

$$R2 = z2 \cdot hz2 + (e_{200,uk} + 2e_{100,uk}) \cdot 4,13$$

$$= 4,8 \cdot 5,6 + 31,31 \cdot 4,13 = \mathbf{156,19 \text{ kN/m}}$$

$$R3 = z3 \cdot hz3 + (e_{200,uk} + 2e_{100,uk}) \cdot 4,83$$

$$= 4,8 \cdot 7,76 + 31,31 \cdot 4,83 = \mathbf{188,48 \text{ kN/m}}$$

$$R4 = z4 \cdot hz4 + (e_{200,uk} + 2e_{100,uk}) \cdot \left(\frac{4,9}{2}\right)$$

$$= 4,8 \cdot 5,6 + 31,31 \cdot 2,45 = \mathbf{103,59 \text{ kN/m}}$$

$$\sigma = \frac{F}{A} = \frac{1884,8}{8000} = 0,2356 \text{ MPa} < 0,5 \text{ MPa} = \sigma_d$$

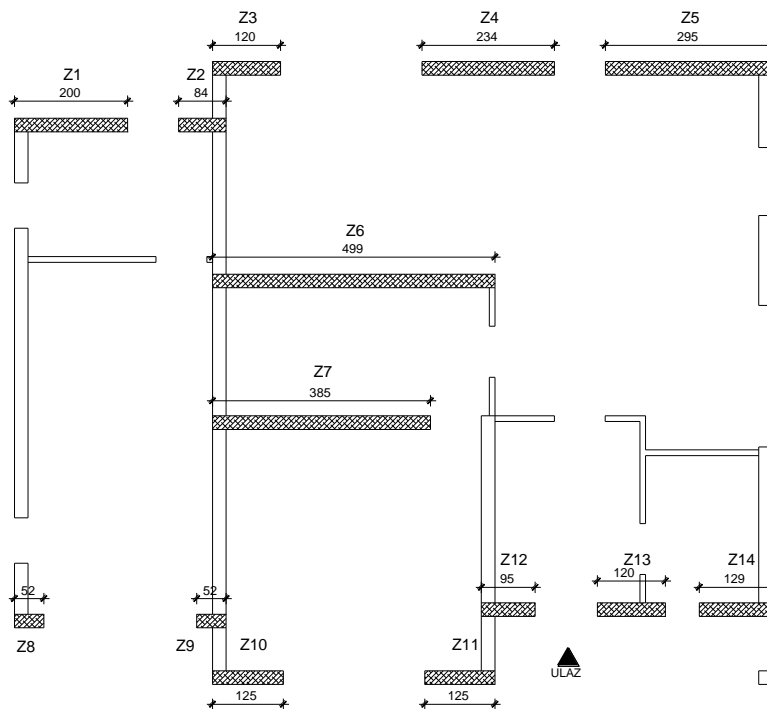
$$F = R3 + N = 188,48 + 17,70 = 206,18 \text{ kN/m}$$

$$\sigma = \frac{F}{A} = \frac{2061,8}{8000} = 0,2577 \text{ MPa} < 0,5 \text{ MPa} = \sigma_d$$

13 DOKAZ ZA MINIMALNI POSTOTAK ZIDOVA

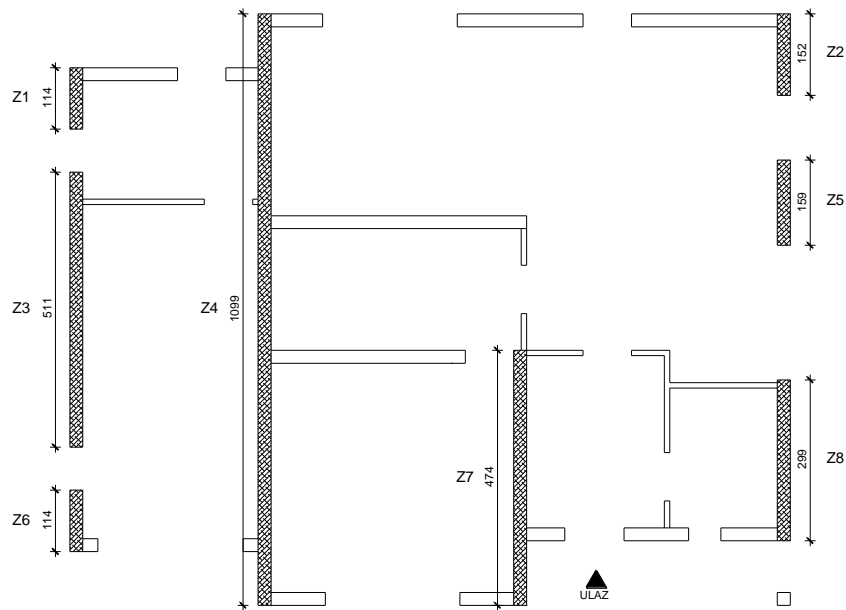
Omjer katne visine i duljine zida (h/l) ne smije biti veći od 3 za omeđene zidove. Ako je taj omjer veći, takve zidove ne smije se uzeti u proračun za određivanje otpornosti na bočna i seizmička djelovanja. Omjer horizontalne površine poprečnih zidova u dva okomita smjera u ukupne bruto površine etaže kata iznad tih zidova mora biti veći od 4%, za omeđeno i armirano zide, u područjima gdje je vršno ubrzanje tla $0,2g \leq a_g \leq 0,3g$.

Postotak zidova u x – smjeru



ZID	d (debljina zida)[m]	L (duljina zida) [m]	H (visina zida) [m]	H/L (ne smije biti veći od 3)	d*L (površina zida) [m ²]	
Z1	0,24	2,00	2,64	1,32	0,48	
Z2	0,24	0,84	2,64	3,14	/	
Z3	0,24	1,20	2,64	2,20	0,29	
Z4	0,24	2,34	2,64	1,13	0,56	
Z5	0,24	2,95	2,64	0,89	0,71	
Z6	0,24	4,99	2,64	0,53	1,20	
Z7	0,24	3,85	2,64	0,69	0,92	
Z8	0,24	0,52	2,64	5,08	/	
Z9	0,24	0,52	2,64	5,08	/	
Z10	0,24	1,25	2,64	2,11	0,30	
Z11	0,24	1,25	2,64	2,11	0,30	
Z12	0,24	0,95	2,64	2,78	0,23	
Z13	0,24	1,20	2,64	2,20	0,29	
Z14	0,24	1,29	2,64	2,05	0,31	
			Brutto površina kata	134,28	Σ =5,59	
			GBP/površina zidova	5,59/134,28	0,04163=4,163%	>4%

Postotak zidova u y – smjeru



ZID	d (debljina zida)[m]	L (duljina zida) [m]	H (visina zida) [m]	H/L (ne smije biti veći od 3)	d*L (površina zida) [m ²]	
Z1	0,24	1,14	2,64	2,32	0,27	
Z2	0,24	1,52	2,64	1,74	0,36	
Z3	0,24	5,11	2,64	0,52	1,23	
Z4	0,24	10,99	2,64	0,24	2,64	
Z5	0,24	1,59	2,64	1,66	0,38	
Z6	0,24	1,14	2,64	2,32	0,27	
Z7	0,24	4,74	2,64	0,56	1,14	
Z8	0,24	2,99	2,64	0,88	0,72	
			Brutto površina kata(m ²)	134,28	Σ=7,01 m ²	
			GBP/površina zidova	7,01/134,28	0,0522=5,22%	>4%

14 LITERATURA

(1) *Harapin, J.Radnić: OSNOVE BETONSKIH KONSTRUKCIJA*

(2) *OPTEREĆENJA U ZGRADARSTVU (Skraćeni prikaz propisa)*

(3) *B.Trogrlić ZIDANE KONSTRUKCIJE, MULTIMEDIJALNA SKRIPTA*

Korišteni računalni programi.:

(1) *AutoCad 2024*

(2) *SCIA Engineer 22.0*

(3) *Microsoft Word*

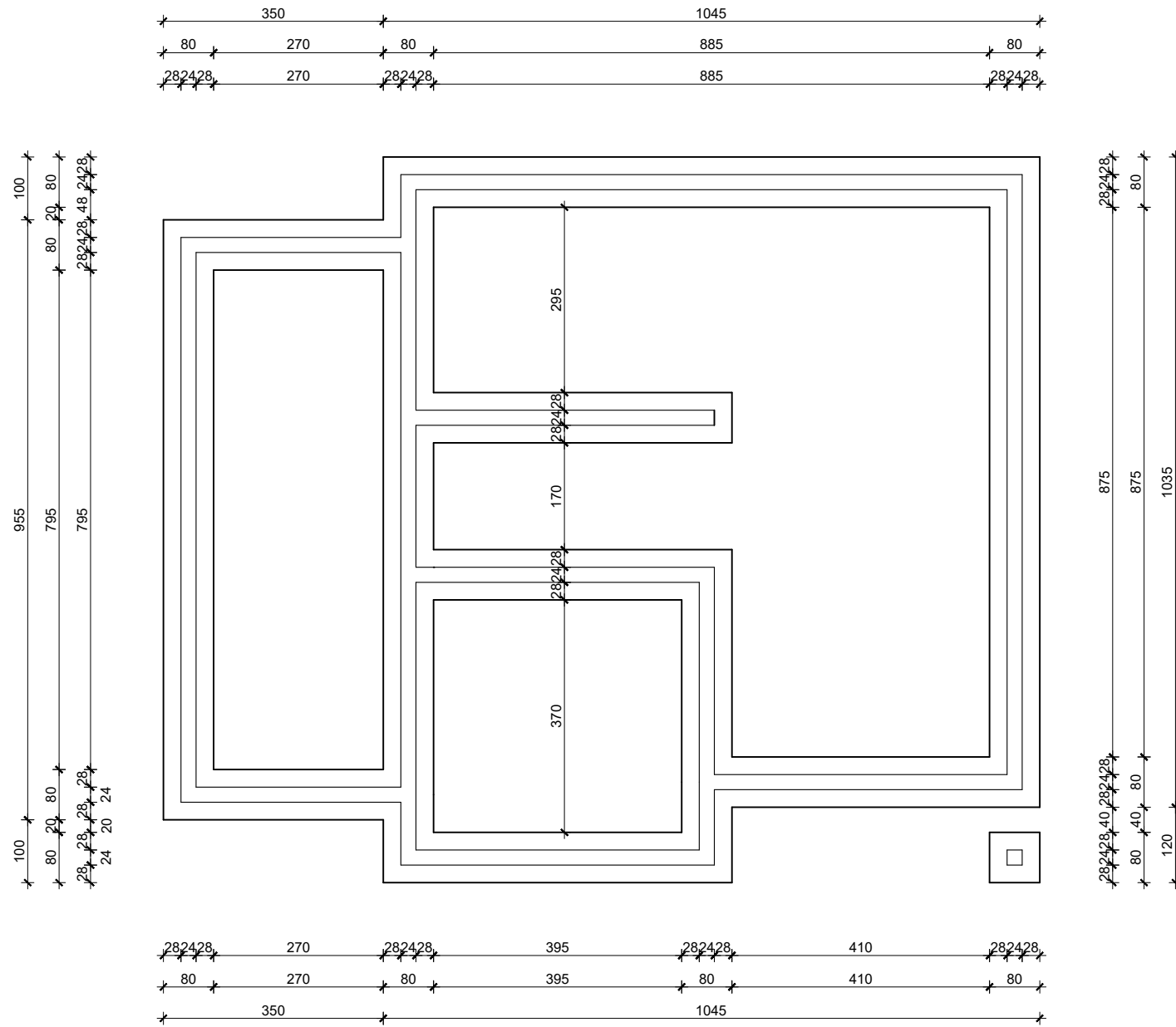
(4) *Microsoft Excel*

15 GRAFIČKI PRILOZI



Sjever

TLOCRT TEMELJA M 1:100

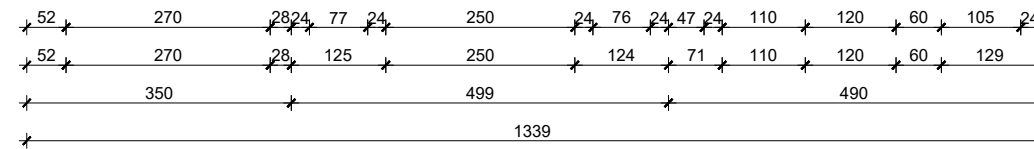
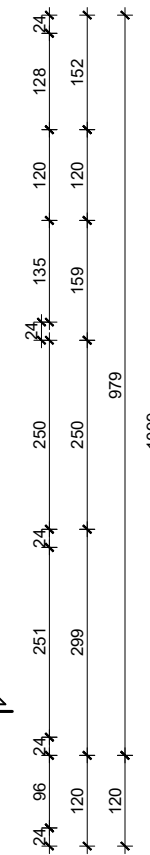
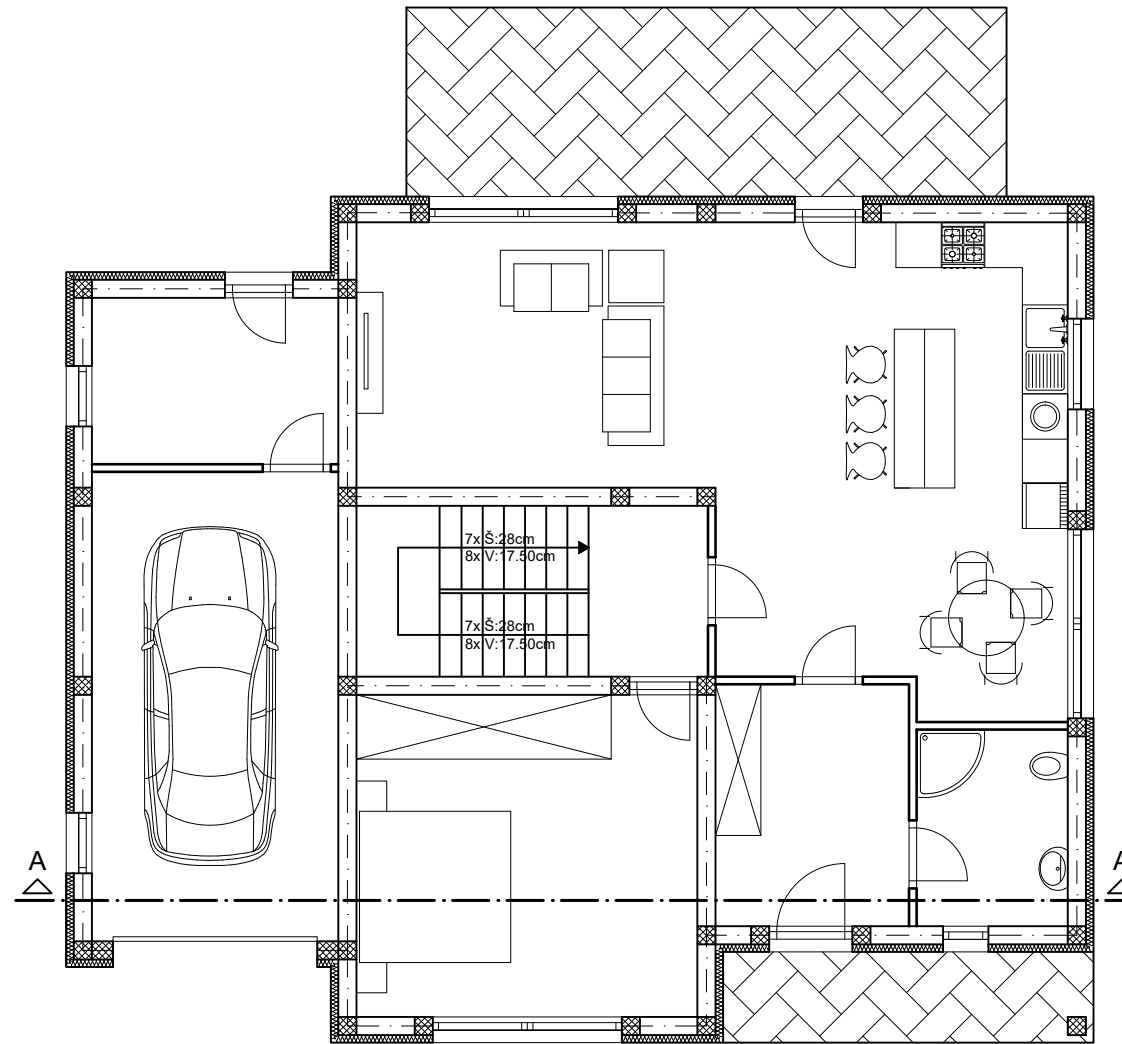
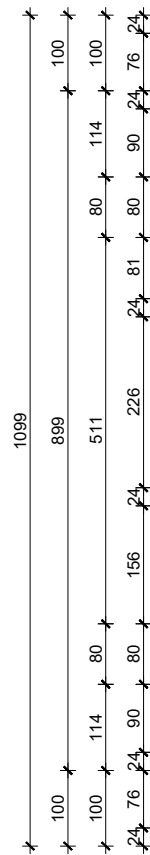
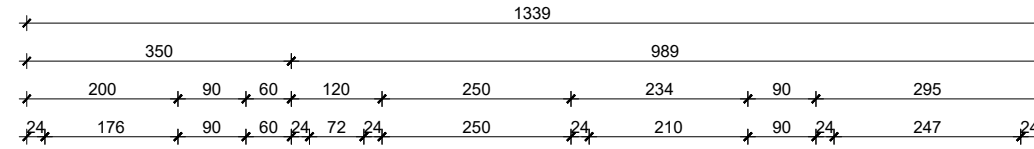


 SVEUČILIŠTE U SPLITU FAKULTET GRAĐEVINARSTVA, ARHITEKTURE I GEODEZIJE 21000 SPLIT, MATICE HRVATSKE 15	ZAVRŠNI RAD		
	NASLOV:	TLOCRT OBJEKTA	
	STUDENT:	ANTE JAKELIĆ	
	SADRŽAJ:	TLOCRT TEMELJA	MJERILO: 1:100
DATUM:	LIPANJ, 2024.	PRILOG: 1.	



TLOCRT PRIZEMLJA

M 1:100

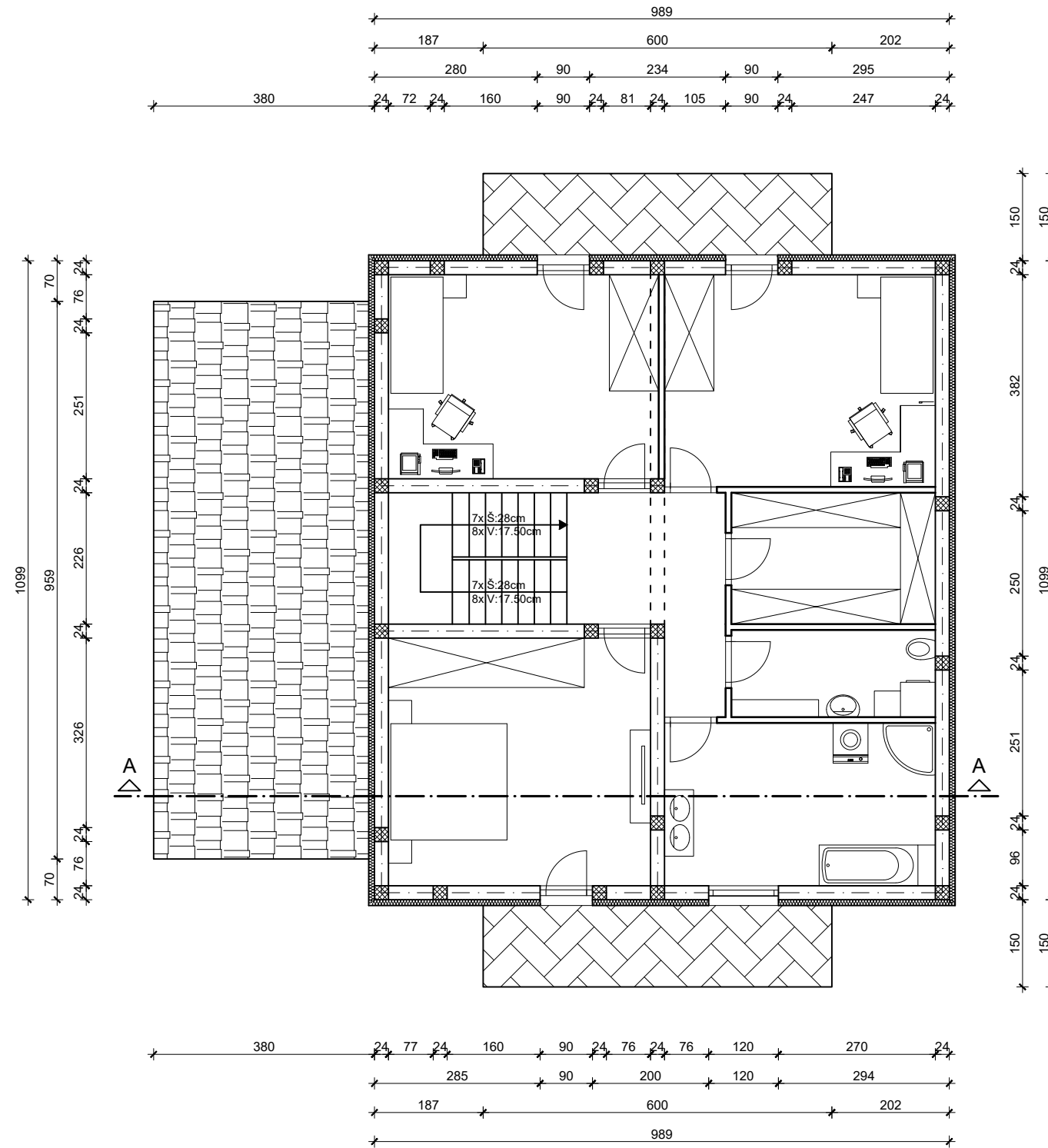


 <p>SVEUČILIŠTE U SPLITU FAKULTET GRAĐEVINARSTVA, ARHITEKTURE I GEODEZIJE 21000 SPLIT, MATICE HRVATSKE 15</p>	ZAVRŠNI RAD		
	NASLOV:	TLOCRT OBJEKTA	
	STUDENT:	ANTE JAKELIĆ	
	SADRŽAJ:	TLOCRT PRIZEMLJA	MJERILO: 1:100
DATUM:	LIPANJ, 2024.	PRILOG: 2.	



Sjever

TLOCRT KATA M 1:100

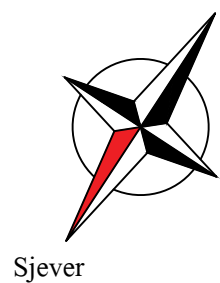


SVEUČILIŠTE U SPLITU,
FAKULTET GRAĐEVINARSTVA,
ARHITEKTURE I GEODEZIJE 21000
SPLIT, MATICE HRVATSKE 15

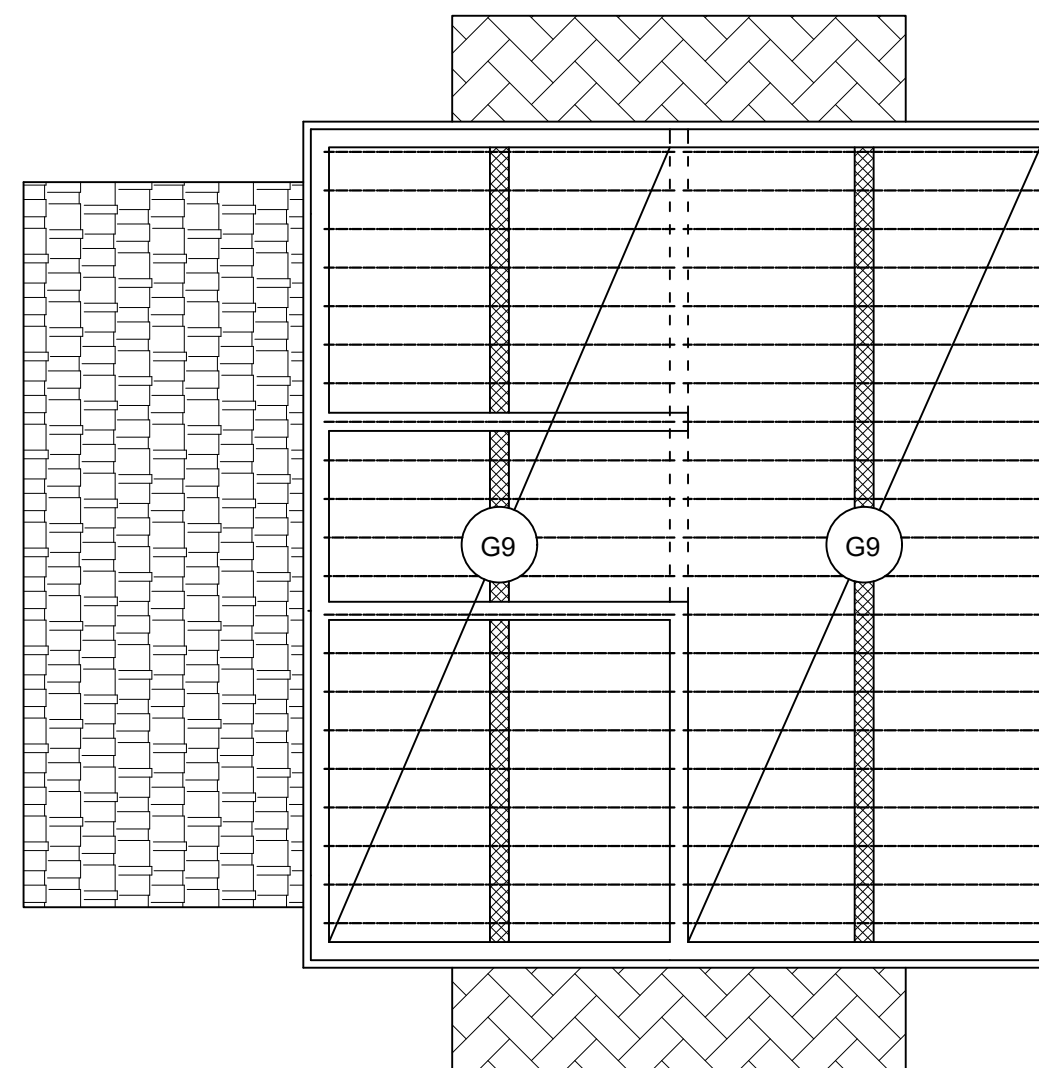
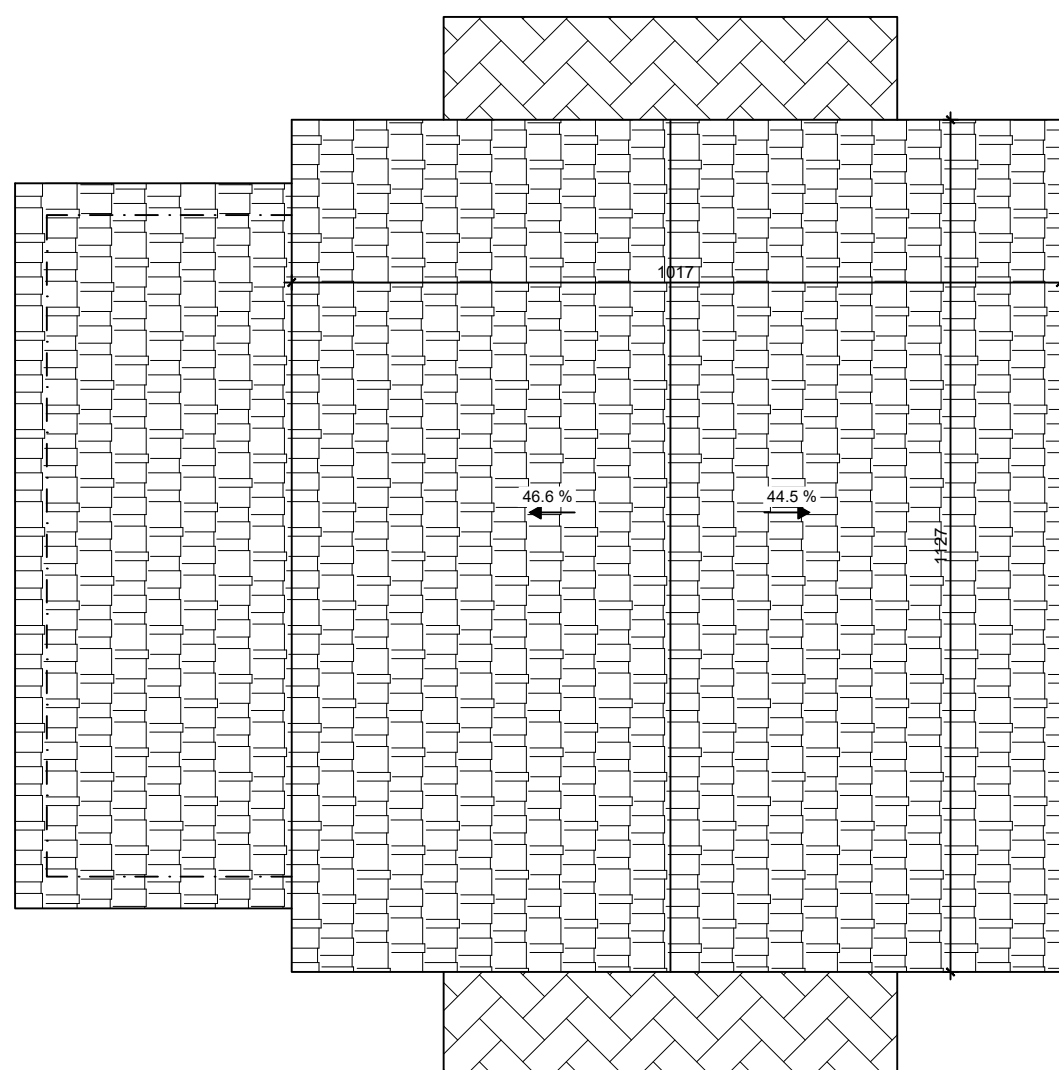
ZAVRŠNI RAD			
NASLOV:	TLOCRT OBJEKTA		
STUDENT:	ANTE JAKELIĆ		
SADRŽAJ:	TLOCRT 1. KATA	MJERILO:	1:100
DATUM:	LIPANJ, 2024.	PRILOG:	3.

PRIKAZ KROVA

M 1:100



ODABRANE DIMENZIJE FERT GREDICA



ISKAZ ODABRANIH FERT GREDICA I ISPUNE

	TIP GREDICA	TIP FERT STROPA	KOM.	L(cm)
1	GREVICE G9	S1	21	498/530
2	GREVICE G9	S1	21	514/545
TIP ISPUNE		Dimenzije bloka (cm)		
Wienerberger		25x38x14		



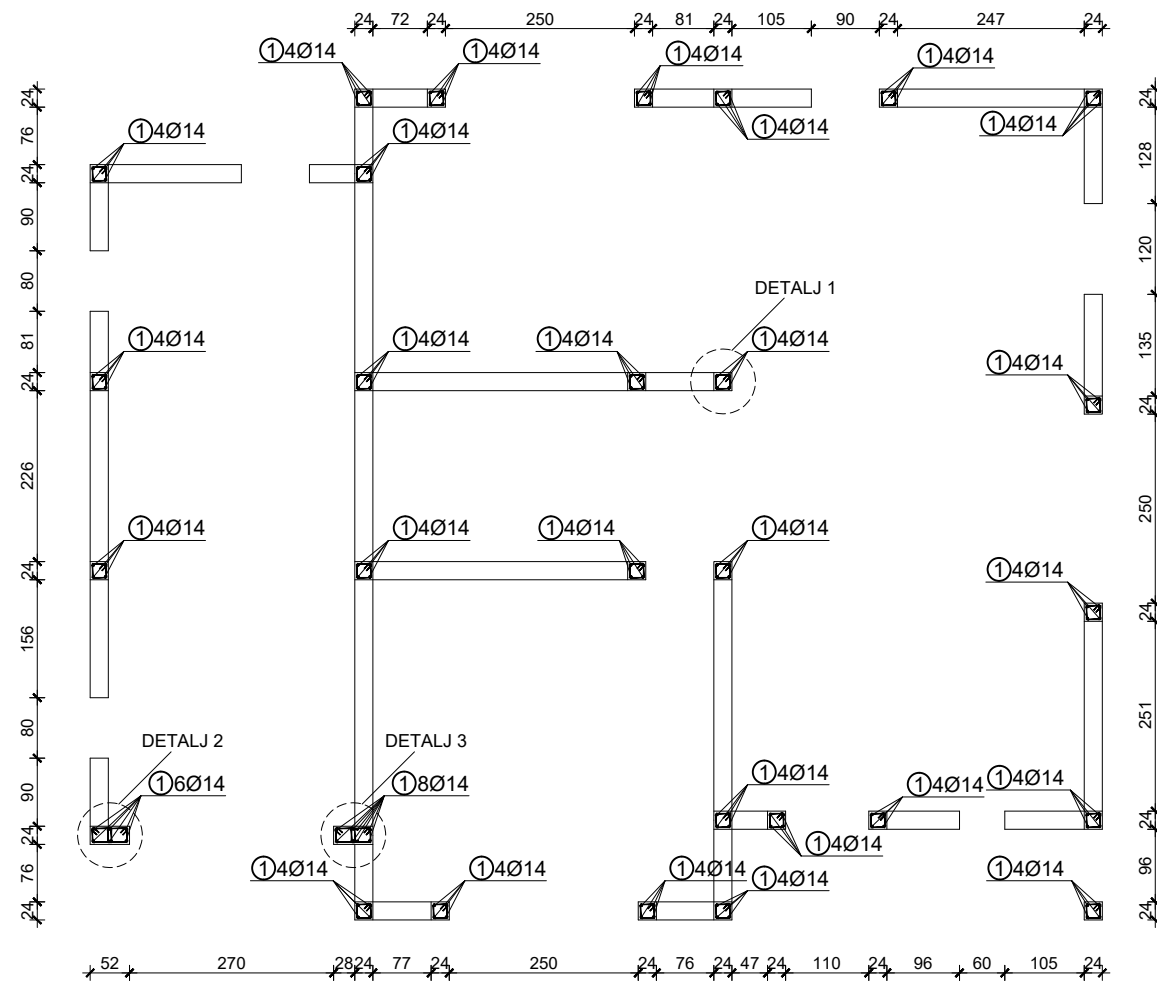
SVEUČILIŠTE U SPLITU,
FAKULTET GRAĐEVINARSTVA,
ARHITEKTURE I GEODEZIJE 21000
SPLIT, MATICE HRVATSKE 15

ZAVRŠNI RAD

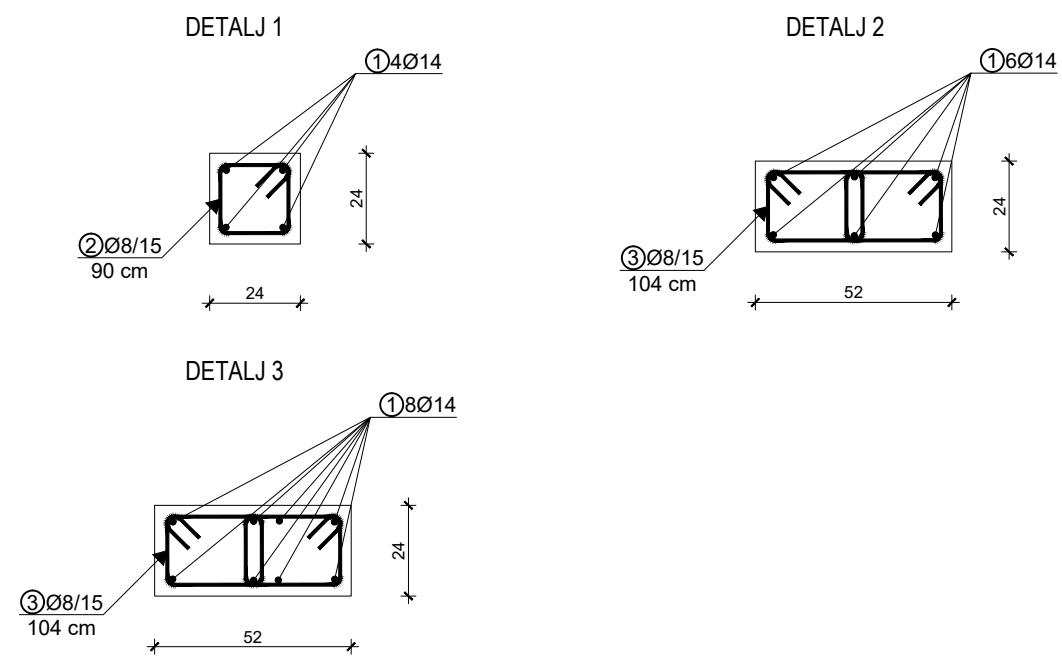
NASLOV:	TLOCRT OBJEKTA		
STUDENT:	ANTE JAKELIĆ		
SADRŽAJ:	TLOCRT KROVA	MJERILO:	1:100
DATUM:	LIPANJ, 2024.	PRILOG:	4.

VERTIKALNI SERKLAŽI

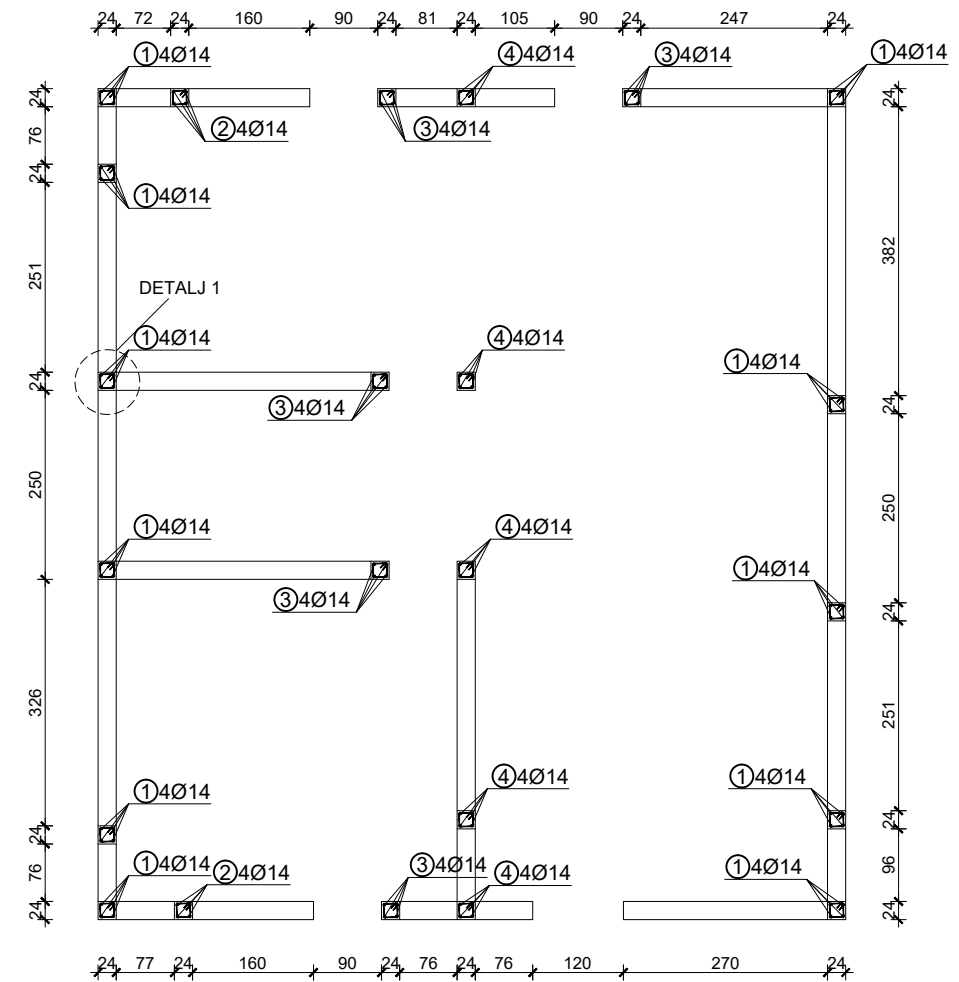
VERTIKALNI SERKLAŽI POZICIJE 100



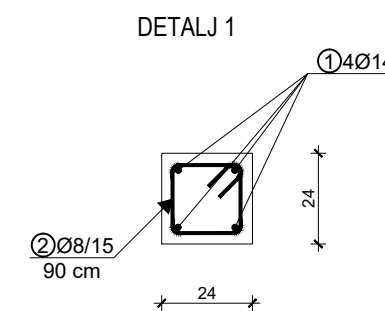
DETALJI VERTIKALNIH SERKLAŽA POZICIJE 100 M 1:20



VERTIKALNI SERKLAŽI POZICIJE 200

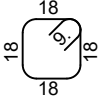
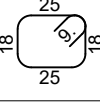
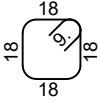


DETALJI VERTIKALNIH SERKLAŽA POZICIJE 200 M 1:20



ZAVRŠNI RAD			
NASLOV:	VERTIKALNI SERKLAŽI		
STUDENT:	ANTE JAKELIĆ		
SADRŽAJ:	PLAN POZICIJA VERT. SERKLAŽA	MJERILO:	1:100
DATUM:	LIPANJ, 2024.	PRILOG:	6.

ISKAZ ARMATURE VERTIKALNIH SERKLAŽA

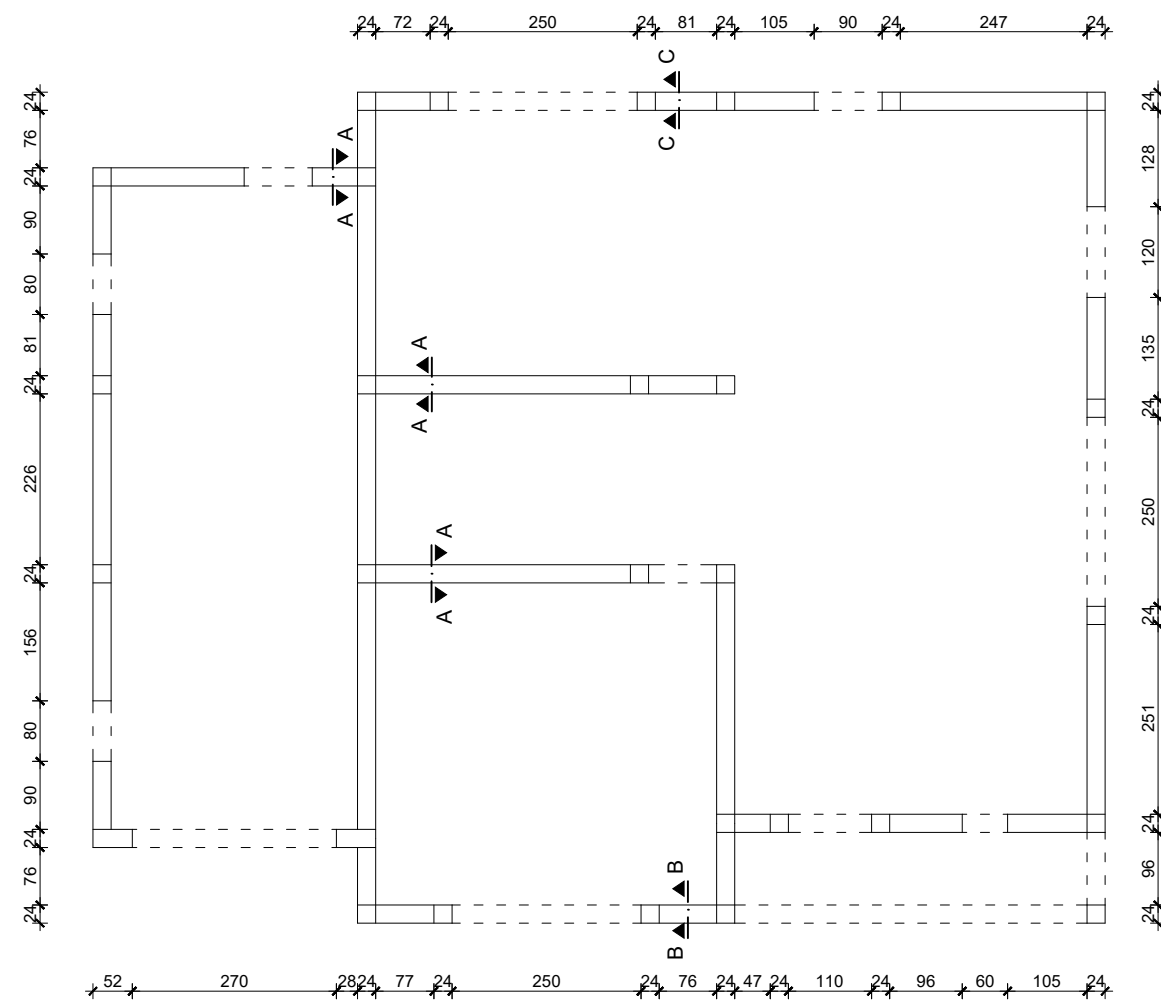
Šipke - specifikacije					
Poz. [br.]	Oblik i mjere [cm]	Ø [mm]	L [m]	n [kom]	Luk [m]
Vertikalni serklaži poz. 100					
1	_____ 380 _____	14	3.80	122	463.60
2		8	0.90	459	413.10
3		8	1.04	68	70.72
Vertikalni serklaži pozicije 200					
1	_____ 300 _____	14	3.00	44	132.00
2	_____ 340 _____	14	3.40	8	27.20
3	_____ 470 _____	14	4.70	20	94.00
4	_____ 520 _____	14	5.20	20	104.00
5		8	0.90	524	471.60

Šipke-rekapitulacija (Vertikalni serklaži poz. 100)			
Ø [mm]	Luk [m]	Jedinična težina [kg/m ³]	Ugrađena težina [kg]
B500B			
8	483.82	0.41	197.88
14	463.60	1.25	580.43
Ukupno			778.31
Šipke-rekapitulacija (Vertikalni serklaži pozicije 200)			
B500B			
8	471.60	0.41	192.88
14	357.20	1.25	447.21
Ukupno			640.10

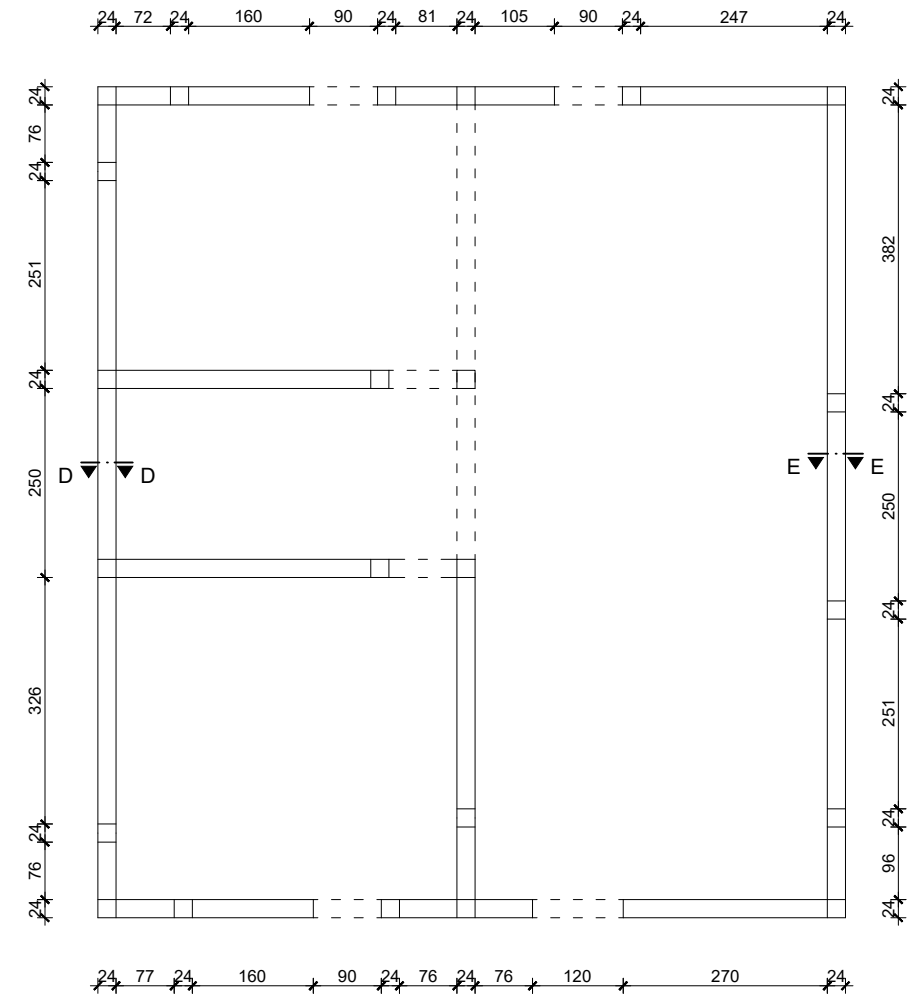
Šipke - rekapitulacija			
Ø [mm]	Luk [m]	Jedinična težina [kg/m ³]	Ugrađena težina [kg]
B500B			
8	955.42	0.41	390.77
14	820.80	1.25	1027.64
Ukupno (B500B)			1418.41
Ukupno			1418.41

HORIZONTALNI SERKLAŽI

HORIZONTALNI SERKLAŽI POZICIJE 100

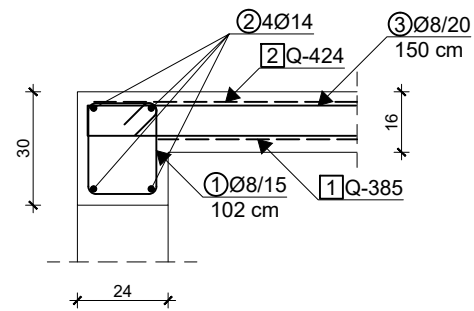


HORIZONTALNI SERKLAŽI POZICIJE 200

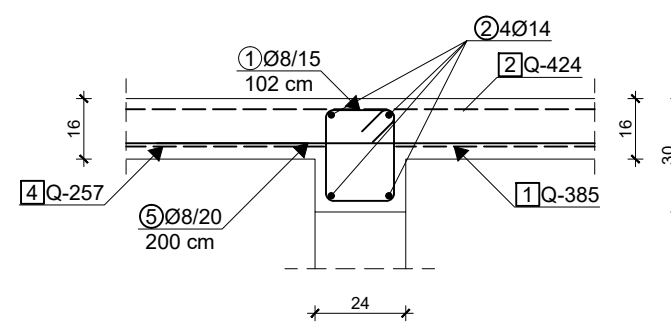


DETALJI HORIZONTALNIH SERKLAŽA POZICIJE 100 M 1:20

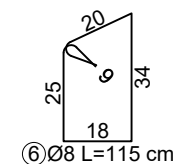
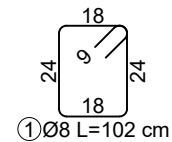
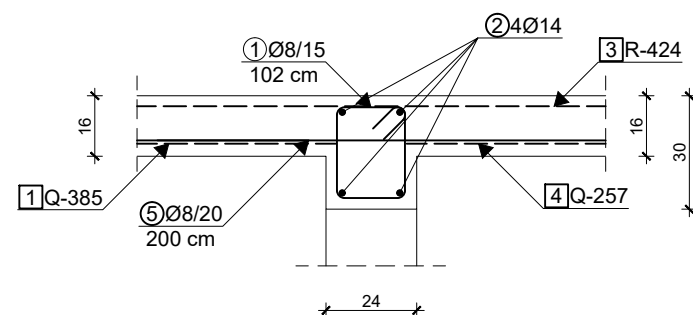
DETALJ 1 A-A



DETALJ B-B

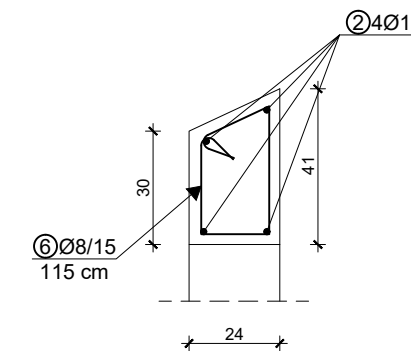


DETALJ C-C

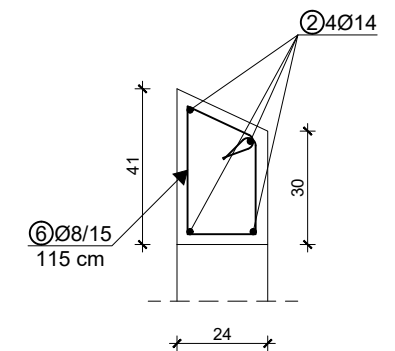


DETALJI HORIZONTALNIH SERKLAŽA POZICIJE 200 M 1:20

DETALJ D-D



DETALJ E-E



ZAVRŠNI RAD

NASLOV: HORIZONTALNI SERKLAŽI

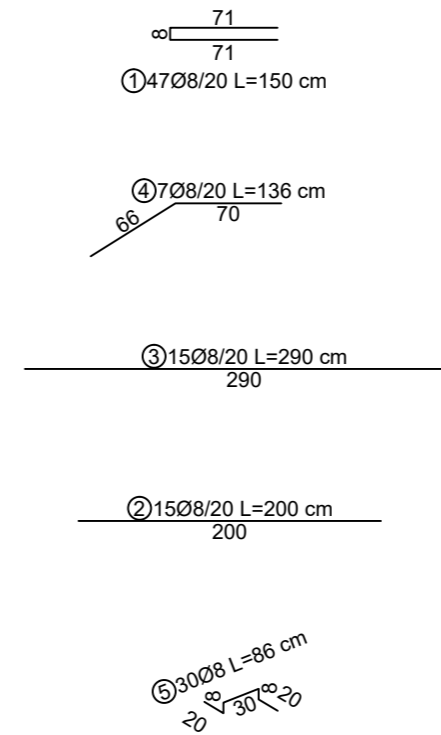
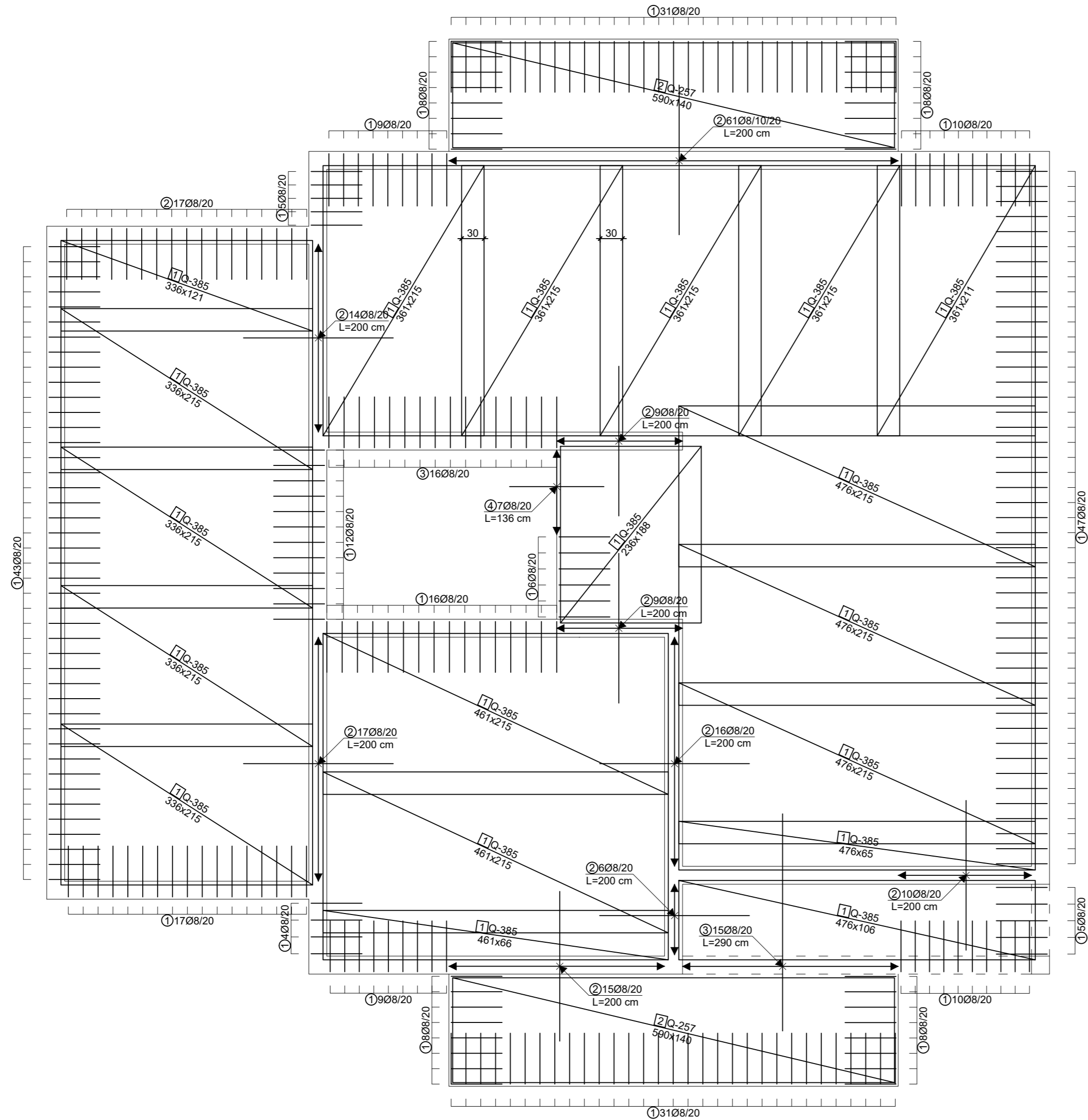
STUDENT: ANTE JAKELIĆ

SADRŽAJ: PLAN POZICIJA HOR. SERKLAŽA MJERILO: 1:100

DATUM: LIPANJ, 2024. PRILOG: 7.

ARMATURA PLOČE POZICIJE 100

DONJA ZONA



Šipke - specifikacije					
Poz. [br.]	Oblik i mjere [cm]	Ø [mm]	L [m]	n [kom]	Luk [m]
Ploča - donja zona (1 pcs.)					
1		8	1.50	287	430.50
2		8	2.00	174	348.00
3		8	2.90	31	89.90
4		8	1.36	7	9.52
5		8	0.86	30	25.80

Šipke-rekapitulacija (Ploča - donja zona)			
Ø [mm]	Luk [m]	Jedinična težina [kg/m ³]	Ugrađena težina [kg]
B500B			
8	903.72	0.41	369.62
Ukupno			369.62

Šipke - rekapitulacija			
Ø [mm]	Luk [m]	Jedinična težina [kg/m ³]	Ugrađena težina [kg]
B500B			
8	903.72	0.41	369.62
Ukupno (B500B)			369.62
Ukupno			369.62

Mreže - specifikacija						
Poz. [br.]	Oznaka mreže	B [cm]	L [cm]	n [kom]	Jedinična težina [kg/m ²]	Ugrađena težina [kg]
Ploča - donja zona (1 pcs.)						
1	Q-385	215	336	4	6.10	176.27
1	Q-385	121	336	1	6.10	24.80
1	Q-385	215	361	4	6.10	189.38
1	Q-385	211	361	1	6.10	46.46
1	Q-385	215	476	3	6.10	187.28
1	Q-385	65	476	1	6.10	18.87
1	Q-385	215	461	2	6.10	120.92
1	Q-385	66	461	1	6.10	18.56
1	Q-385	188	236	1	6.10	27.07
1	Q-385	106	476	1	6.10	30.78
2	Q-257	140	590	2	4.16	68.72
Ukupno						909.11

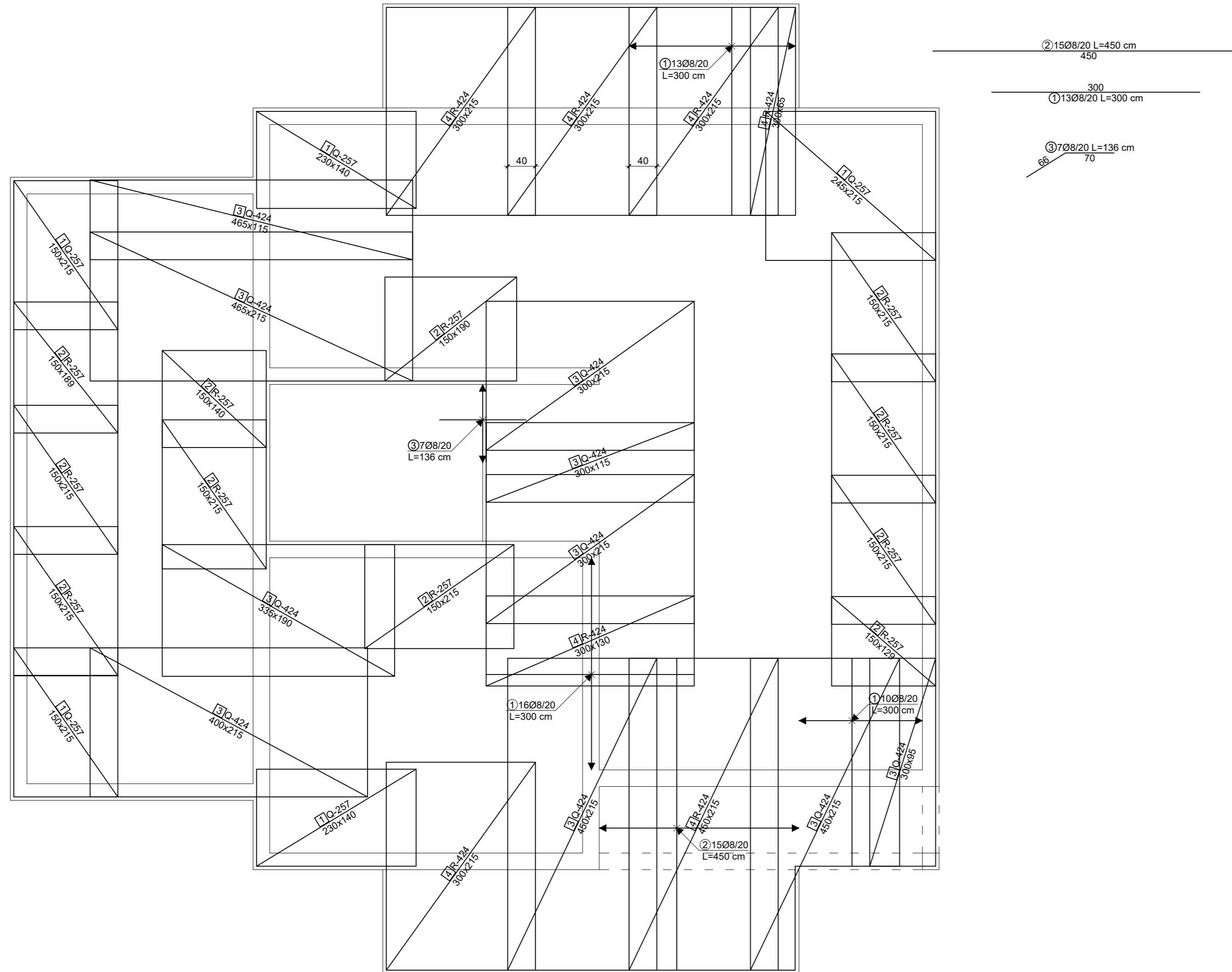
Mreže - rekapitulacija					
Oznaka mreže	B [cm]	L [cm]	n [kom]	Jedinična težina [kg/m ²]	Ukupna težina [kg]
Q-385	215	600	16	6.10	1259.04
Q-257	140	590	2	4.16	68.72
Ukupno					1327.76



ZAVRŠNI RAD			
NASLOV:	ARMATURA POZICIJE 100		
STUDENT:	ANTE JAKELIĆ		
SADRŽAJ:	ARMATURA PLOČE DONJA ZONA	MJERILO:	1:50
DATUM:	LIPANJ, 2024.	PRILOG:	8.

ARMATURA PLOČE POZICIJE 100

GORNJA ZONA



Šipke - specifikacije					
Poz. [br.]	Oblik i mjere [cm]	Ø [mm]	L [m]	n [kom]	Luk [m]
Ploča - gornja zona					
1	300	8	3.00	39	117.00
2	450	8	4.50	15	67.50
3		8	1.36	7	9.52

Šipke-rekapitulacija (Ploča - gornja zona)			
Ø [mm]	Luk [m]	Jedinična težina [kg/m ³]	Ugrađena težina [kg]
B500B			
8	194.02	0.41	79.35
Ukupno			79.35

Šipke - rekapitulacija			
Ø [mm]	Luk [m]	Jedinična težina [kg/m ³]	Ugrađena težina [kg]
B500B			
8	194.02	0.41	79.35
Ukupno (B500B)			79.35
Ukupno			79.35

Mreže - specifikacija						
Poz. [br.]	Oznaka mreže	B [cm]	L [cm]	n [kom]	Jedinična težina [kg/m ²]	Ugrađena težina [kg]
Ploča - gornja zona						
1	Q-257	215	150	2	4.16	26.83
1	Q-257	215	245	1	4.16	21.91
1	Q-257	140	230	2	4.16	26.79
2	R-257	215	150	7	2.72	61.40
2	R-257	189	150	1	2.72	7.71
2	R-257	129	150	1	2.72	5.26
2	R-257	140	150	1	2.72	5.71
2	R-257	190	150	1	2.72	7.75
3	Q-424	215	400	1	6.81	58.57
3	Q-424	215	300	2	6.81	87.85
3	Q-424	95	300	1	6.81	19.41
3	Q-424	215	450	2	6.81	131.77
3	Q-424	215	465	1	6.81	68.08
3	Q-424	115	465	1	6.81	36.42
3	Q-424	190	335	1	6.81	43.35
3	Q-424	115	300	1	6.81	23.49
4	R-424	215	300	4	4.34	111.97
4	R-424	215	450	1	4.34	41.99
4	R-424	130	300	1	4.34	16.93
4	R-424	65	300	1	4.34	8.46
Ukupno						811.67

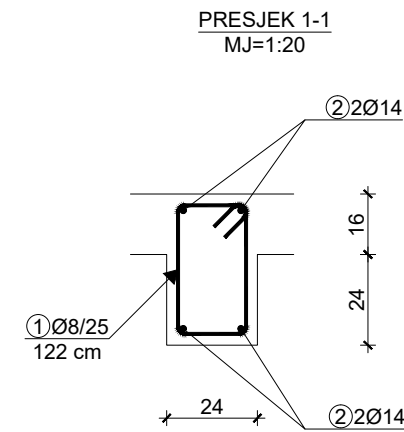
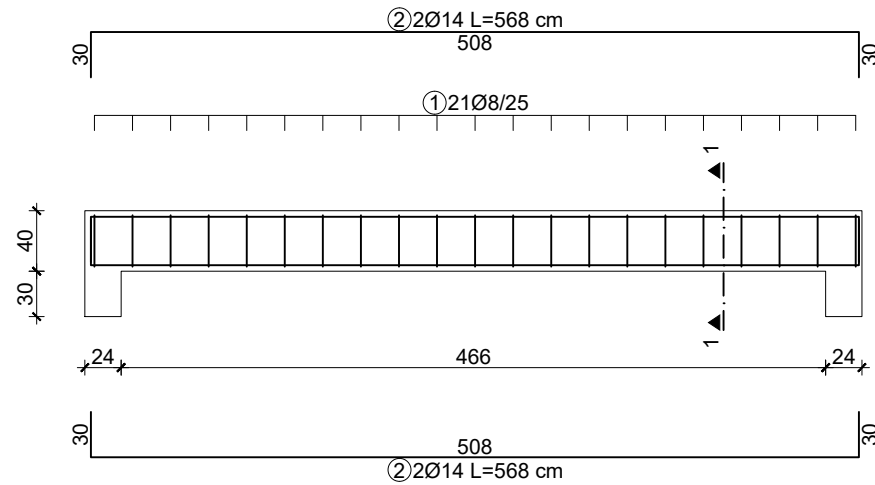
Mreže - rekapitulacija					
Oznaka mreže	B [cm]	L [cm]	n [kom]	Jedinična težina [kg/m ²]	Ukupna težina [kg]
Q-257	215	600	2	4.16	107.33
R-257	215	600	3	2.72	105.26
Q-424	215	600	8	6.81	702.79
R-424	215	600	4	4.34	223.94
Ukupno					1139.33



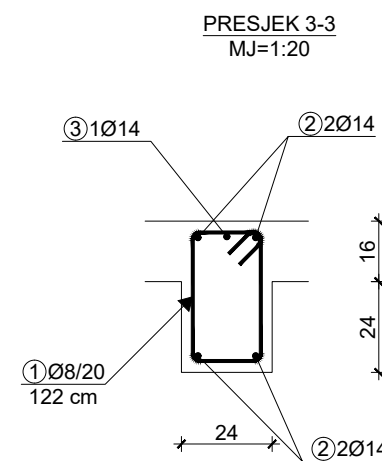
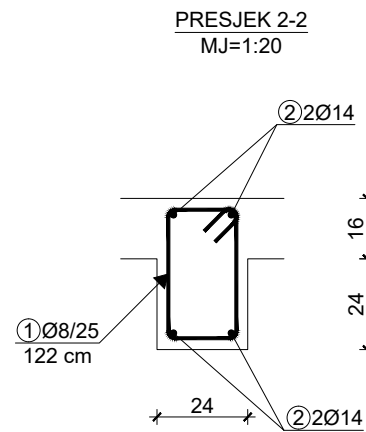
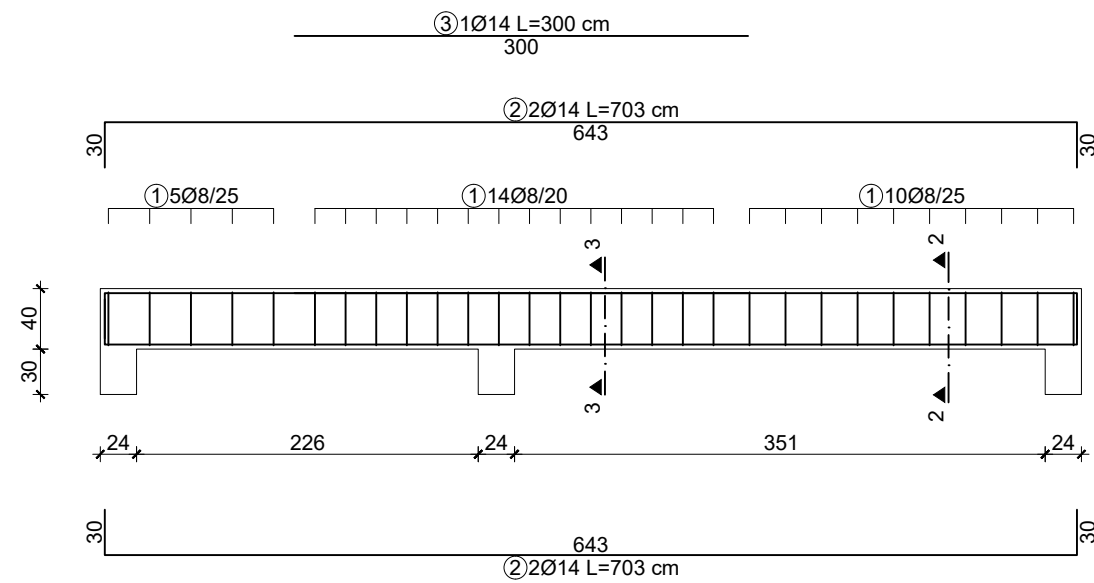
ZAVRŠNI RAD			
NASLOV:	ARMATURA POZICIJE 100		
STUDENT:	ANTE JAKELIĆ		
SADRŽAJ:	ARMATURA PLOČE GORNJA ZONA	MJERILO:	1:50
DATUM:	LIPANJ, 2024.	PRILOG:	9.

ARMATURA GREDA

GREDA POZICIJE 100 (G101)



GREDA POZICIJE 200 (G201)



Šipke - specifikacije					
Poz. [br.]	Oblik i mjere [cm]	Ø [mm]	L [m]	n [kom]	Luk [m]
Greda pozicije 100					
1		8	1.22	21	25.62
2		14	5.68	4	22.72
Greda pozicije 200					
1		8	1.22	29	35.38
2		14	7.03	4	28.12
3		14	3.00	1	3.00

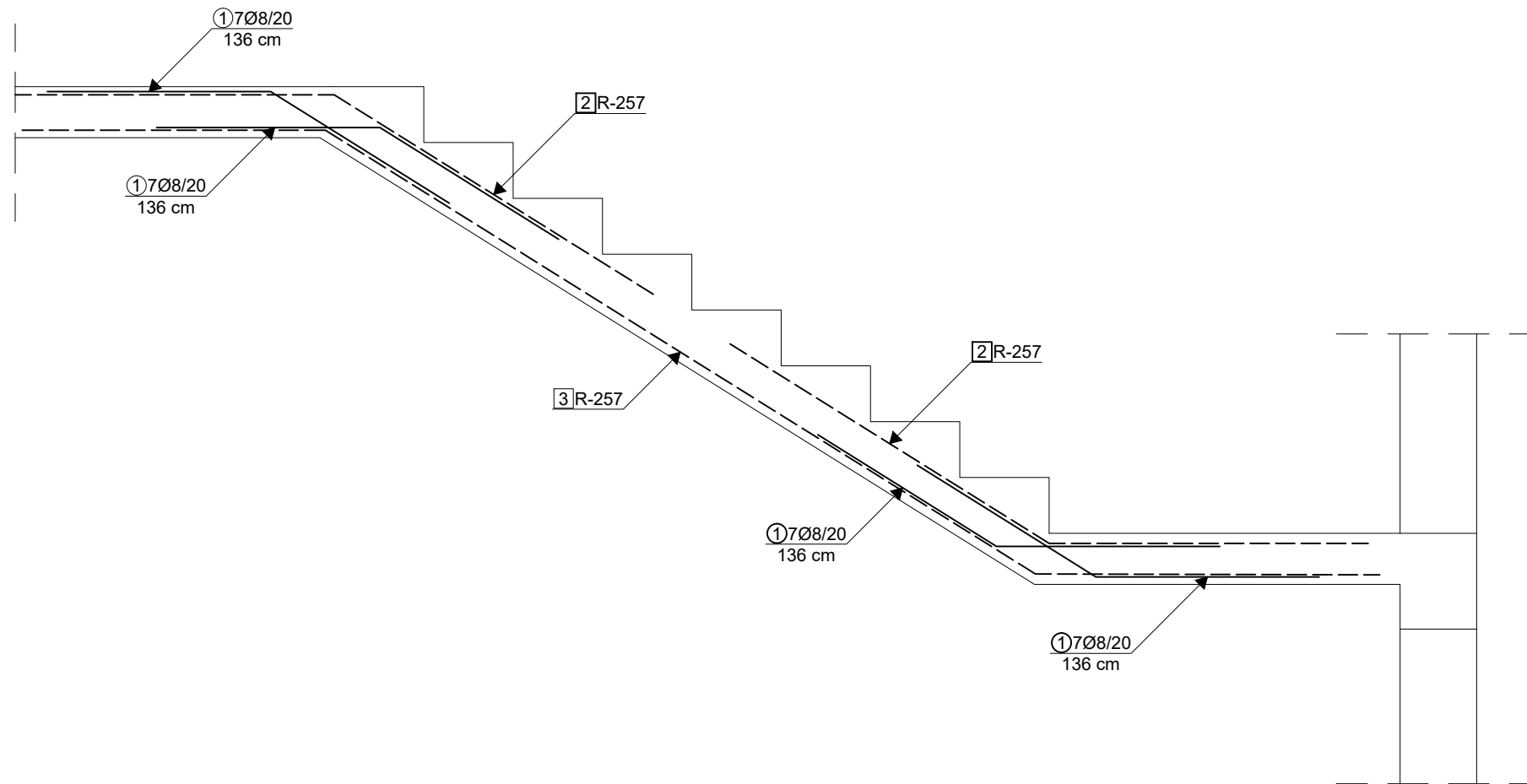
Šipke-rekapitulacija (Greda pozicije 100)			
Ø [mm]	Luk [m]	Jedinična težina [kg/m']	Ugrađena težina [kg]
B500B			
8	25.62	0.41	10.48
14	22.72	1.25	28.45
Ukupno			38.92
Šipke-rekapitulacija (Greda pozicije 200)			
B500B			
8	35.38	0.41	14.47
14	31.12	1.25	38.96
Ukupno			53.43

Šipke - rekapitulacija			
Ø [mm]	Luk [m]	Jedinična težina [kg/m']	Ugrađena težina [kg]
B500B			
8	61.00	0.41	24.95
14	53.84	1.25	67.41
Ukupno (B500B)			92.36
Ukupno			92.36



ZAVRŠNI RAD			
NASLOV:	ARMATURA GREDA		
STUDENT:	ANTE JAKELIĆ		
SADRŽAJ:	ARMATURA GREDA POZICIJE 100 I 200	MJERILO:	1:50
DATUM:	LIPANJ, 2024.	PRILOG:	10.

ARMATURA STUBIŠTA



Šipke - specifikacije					
Poz. [br.]	Oblik i mjere [cm]	Ø [mm]	L [m]	n [kom]	Luk [m]
Armatura stubišta					
1		8	1.36	28	38.08

Šipke-rekapitulacija (Armatura stubišta)			
Ø [mm]	Luk [m]	Jedinična težina [kg/m ³]	Ugrađena težina [kg]
B500B			
8	38.08	0.41	15.57
Ukupno			15.57

Šipke - rekapitulacija			
Ø [mm]	Luk [m]	Jedinična težina [kg/m ³]	Ugrađena težina [kg]
B500B			
8	38.08	0.41	15.57
Ukupno (B500B)			15.57
Ukupno			15.57

Mreže - specifikacija						
Poz. [br.]	Oznaka mreže	B [cm]	L [cm]	n [kom]	Jedinična težina [kg/m ²]	Ugrađena težina [kg]
Armatura stubišta						
2	R-257	105	200	2	2.72	11.42
3	R-257	105	470	1	2.72	13.42
Ukupno						24.85

Mreže - rekapitulacija					
Oznaka mreže	B [cm]	L [cm]	n [kom]	Jedinična težina [kg/m ²]	Ukupna težina [kg]
R-257	215	600	1	2.72	35.09
Ukupno					35.09



ZAVRŠNI RAD			
NASLOV:	STUBIŠTE		
STUDENT:	ANTE JAKELIĆ		
SADRŽAJ:	ARMATURA STUBIŠTA	MJERILO:	1:20
DATUM:	LIPANJ, 2024.	PRILOG:	11.