Statički proračun obiteljske kuće

Radačić, Antonia

Undergraduate thesis / Završni rad

2018

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://urn.nsk.hr/urn:nbn:hr:123:846545

Rights / Prava: In copyright / Zaštićeno autorskim pravom.

Download date / Datum preuzimanja: **2024-03-29**

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

Antonia Radačić

Split, 2018.

SVEUČILIŠTE U SPLITU
FAKULTET GRAĐEVINARSTVA, ARHITEKTURE I GEODEZIJE

Antonia Radačić

Statički proračun obiteljske kuće

Završni rad

Split, 2018.

Statički proračun obiteljske kuće

Sažetak:

U radu je prikazan statički proračun manje obiteljske kuće. Građevina se sastoji od dvije etaže, prizemlja i potkrovlja sa kosim krovom. Izvedba građevine je zidana sa armirano betonskom međukatnom monolitnom pločom i fert gredicama kao konstrukcija krova.
Projekt sadrži: tehnički opis konstrukcije, opće i posebne tehničke uvjete, plan kontrole i osiguranja kvalitete, proračun nosivih konstrukcijskih elemenata i karakteristične građevinske nacrte i armaturne planove.

Ključne riječi:

Obiteljska kuća, Statički proračun

Static calculation of family house

Abstract:

The static design of small family house is presented in this work. The building consist of two stories: ground floor and attic with slated roof. The construction of house is masonry walls with reinforced concrete slab between stories and fert structure as roof structure.
The work include tehnical description of the structure, general and particular conditions of civil engineering works, control plan and quality assurance plan, calcuation of the main structural elements as well as characteristic structural plans and reinforcement plans.

Keywords:

Family house, Static calculation

SVEUČILIŠTE U SPLITU
FAKULTET GRAĐEVINARSTVA, ARHITEKTURE I GEODEZIJE

UNIVERSITY OF SPLIT
FACULTY OF CIVIL ENGINEERING, ARCHITECTURE AND GEODESY

STUDIJ:	**SVEUČILIŠNI PREDDIPLOMSKI STUDIJ**
KANDIDAT:	**Antonia Radačić**
BROJ INDEKSA:	**4282**
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 Trogiru. Izrađeni projekt mora sadržavati:

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

U Splitu, rujan 2018.

Voditelj završnog rada:

Prof. dr. sc. Alen Harapin

Predsjednik povjerenstva za završne i diplomske ispite

Doc. dr. sc. Veljko Srzić

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 6
- 1.1 Opis i konstrukcijski sustav građevine 6
- 1.2 Geotehnički izvještaj 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 14
- 3.4 Ostali radovi i materijali 14

4 POSEBNI TEHNIČKI UVJETI ZA IZVOĐENJE KONSTRUKCIJE 15
- 4.1 Oplate i skele 15
- 4.2 Transport i ugradnja betona 16
- 4.3 Betoniranje pri visokim vanjskim temperaturama 16
- 4.4 Betoniranje pri niskim vanjskim temperaturama 17
- 4.5 Izvođenje zidanih zidova (ziđa) 17

5 NAČIN ZBRINJAVANJA GRAĐEVNOG OTPADA 19

6 UVJETI ODRŽAVANJA I PROJEKTIRANI VIJEK TRAJANJA 20

7 SPISAK ZAKONA I PRAVILNIKA KORIŠTENIH PRI IZRADI PROJEKTA 22

8. TLOCRTI KUĆE 23
- 8.1 Tloct prizemlja 23
- 8.2 Tlocrt kata 24
- 8.3 Tlocrt krova 25
- 8.4 Presjek 26

9 ANALIZA OPTEREĆENJA 27
- 9.1 Pozicije 100 – Etaže 27
- 9.2 Pozicije 200 - Krov 29

9.3 Stubište 30
9.4 Opterećenje vjetrom 31
9.5 Opterećenje Snijegom 32

10 PRORAČUN MEĐUKATNE KONSTRUKCIJE – 1. KAT 33
10.1 Prikaz modela i rezultata 33
10.1.1. Prikaz modela ploče 33
10.1.2. Prikaz opterećenja 33
10.1.3. Prikaz rezultata 35
10.2 Dimenzioniranje ploča pozicija 100 42
10.3. Proračun stubišta 53
10.4.Dimenzioniranje stubišta 54
10.5.Kontrola progiba i pukotina 56

11. PRORAČUN KROVA 58
11.1. Prikaz modela i rezultata 58
11.2. Dimenzioniranje na moment savijanja 60
11.3. Kontrola progiba i pukotina 64

12. KONTROLA NAPREZANJA U TLU ISPOD TEMELJA 66

13. PRORAČUN FERT STROPA 69
13.1.Analiza opterećenja 70
13.2. Proračun ploče 70
13.3. Detalji izvedbe Fert stropa 76

14.Vertikalni serklaži pozicija 100 78

15. Vertikalni serklaži pozicija 200 80

16. Horizontalni serklaži pozicija 100 82

17. Horizontalni serklaži pozicija 200 84

18. DOKAZ ZA MINIMALNI POSTOTAK ZIDOVA 86

1. TEHNIČKI OPIS

1.1. Opis i konstrukcijski sustav građevine

Predmetna građevina je stambene namjene, a sastoji se od prizemlja i kata.

Glavni nosivi konstrukcijski sustav građevine je omeđena zidana konstrukcija, izrađena od opekarskih blokova, koja je omeđena vertikalnim i horizontalnim serklažima. Stropna međukatna konstrukcija prizemlja izrađena je kao puna AB ploča, lijevana na licu mjesta debljine d=15 cm. Stubišta su također izvedena u armiranom betonu debljine 15 cm. Krovna konstrukcija je izrađena od polumontažnog sustava (fert strop) koji se sastoji od gredica i ispuna od šupljih opeka te je preko lijevana armirano betonska ploča debljine 4 cm.

Vertikalna nosiva konstrukcija građevine su unutarnji i vanjski (sa vanjske strane termički izolirani), zidovi debljine 30 cm, ojačani vertikalnim serklažima. Temeljenje je predviđeno na trakastim armirano-betonskim temeljima ispod nosivih zidova širine 60 cm.

U proračunu su dane osnovne dimenzije i količine armature za pojedine konstruktivne elemente. Elementi koji nisu računati armiraju se konstruktivno.

Građevina se nalazi u području za koje se, uz povratni period od 475 godina, očekuje potres sa ubrzanjem tla a_g=0.2g. Konstrukcija seizmičke sile preuzima sustavom omeđenih zidanih zidova, sukladno EC-6 i EC-8

Za sve betonske radove predviđen je beton C 30/37. Predviđena armatura je B 500. Skidanje podupora za ploče može se izvršiti nakon što beton postigne min. 80% čvrstoće. Za temelje se može upotrijebiti beton niže marke (C 25/30).

Svi računalni proračuni su izvršeni programskim paketom: “Scia Engineer” i “Aspalathos” . Svi ostali podaci i detalji relevantni za predmetni objekt dani su kroz projektna rješenja.

U nastavku su prikazani presjek i tlocrti građevine sa nosivim elementima.

1.2. Geotehnički izvještaj

Teren na predmetnoj lokaciji je izrazito krševit s djelomičnim oblikovanjem. Teren izgrađuju naslage gornje krede (matična stijena – K21,2) koja je uglavnom pokrivena slojem gline crvenice, s učešćem ulomaka manjih blokova i stijenskog kršja vapnenca (Q).

Naslage gornje krede sastavljene su od vapnenaca svjetlo sive do bijele boje, uglavnom slojeviti, mjestimično gromadasti. Do dubine od oko 1.20 m vapnenci su jako do ekstremno okršeni i razlomljeni, mjestimično zdrobljeni uz pukotine cm zijeva, mjestimično i dm zijeva ispunjene crvenicom i kršljem. Ispod te dubine matična stijena je manje razlomljena i okršena.

U hidrogeološkom smislu, razlomljene i okršene naslage vapnenaca imaju pukotinsku i moguće kavernoznu poroznost, te se oborinske vode relativno brzo procjeđuju u podzemlje. Do dubine bušenja nije registrirana podzemna voda

Budući da se matična stijena nalazi na oko 0.40 m od površine terena temeljenje građevine izvest će se na njoj.

Nakon iskopa potrebno je temeljnu plohu ručno očistiti od ostataka razlomljenog materijala, kao i eventualnu glinovitu ispunu iz pukotina. Po obavljenom čišćenju temeljne plohe potrebno je neravnine i udubine (škrape) popuniti i izravnati podložnim betonom C 16/20 (MB-20) do projektirane kote temeljenja.

Ukoliko se naiđe na kavernu (pukotinu), veće udubine i relativno manje širine, a nije moguće potpuno uklanjanje gline crvenice, sanaciju izvesti tako da se glina očisti do dubine cca 50 cm ispod kote temeljenja, a nastali prostor do projektiranje kote temeljenja "plombira" – zapuni podbetonom.

Dopuštena centrična naprezanja tla na detaljno očišćenim naslagama matične stijene uzeta su za osnovna opterećenja 0.50 MPa.

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 superflastifikatora		DA	DA	DA
Razred slijeganja (slump)		S4	S3 ili S4	S3 ili S4
Maksimalno zrno 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 svežeg 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 prilozima 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 TPBK) 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 nosivih zidova su predviđeni opekarski blokovi d=30 cm, a za zidanje pregradnih zidova blokovi debljine d=12 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 oplate, 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. 17/17), 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 građevinske 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 očvrsnulog 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), nHRNEN 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).

Potvrđivanje sukladnosti čelika za armiranje provodi se prema odredbama Dodataka 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 građevinske 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 nacrta, detalja i planova oplate. Podupiranjem i razupiranjem oplate 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 oplate 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 oplate 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 očvrsnulog betona – 1. dio: Oblik, dimenzije i drugi zahtjevi za uzorke i kalupe
HRN EN 12390-2	Ispitivanje očvrsnulog betona – 2. dio: Izradba i njegovanje uzoraka za ispitivanje čvrstoće
HRN EN 12390-3	Ispitivanje očvrsnulog betona – 3. dio: Tlačna čvrstoća uzoraka
HRN EN 12390-6	Ispitivanje očvrsnulog betona – 6. dio: Vlačna čvrstoća cijepanjem uzoraka

HRN EN 12390-7	Ispitivanje očvrsnulog betona – 7. dio: Gustoća očvrsnulog betona
HRN EN 12390-8	Ispitivanje očvrsnulog betona – 8. dio: Dubina prodiranja vode pod tlakom
prCEN/TS 12390-9	Ispitivanje očvrsnulog 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 očvrsnulom betonu
HRN EN12504-1	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)
nHRNEN 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 ziđe ako ispunjava zahtjeve iz projekta. Prije ugradnje predgotovljenog zidnog elementa provode se odgovarajuće nadzorne radnje određene Prilogom »J« 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 točki C.6.1. Tehničkog propisa za građevinske konstrukcije (NN. 17/17) i normama na koje taj propis upućuje.

Norme za mort

HRN EN 998-2:2003	Specifikacije morta za ziđe – 2. dio: Mort za ziđe (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 ispupčenja. 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 plohama 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 prianjanja 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 očvrsnuo. 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 kliještima. 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 ukliješten 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 svježi beton 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 utjecaje 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 spojnim 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 građevinske konstrukcije .

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, oprašivanje, 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 građevinske konstrukcije (N.N. 17/17) i normama na koje upućuje Prilog J.3., te odgovarajućom primjenom odredaba ostalih priloga Tehničkog propisa za građevinske konstrukcije (N.N. 17/17).

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 (auditi) 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 očvrsloga betona – 1. dio: Oblik, dimenzije i drugi zahtjevi za uzorke i kalupe (EN 12390-1:2000)

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:

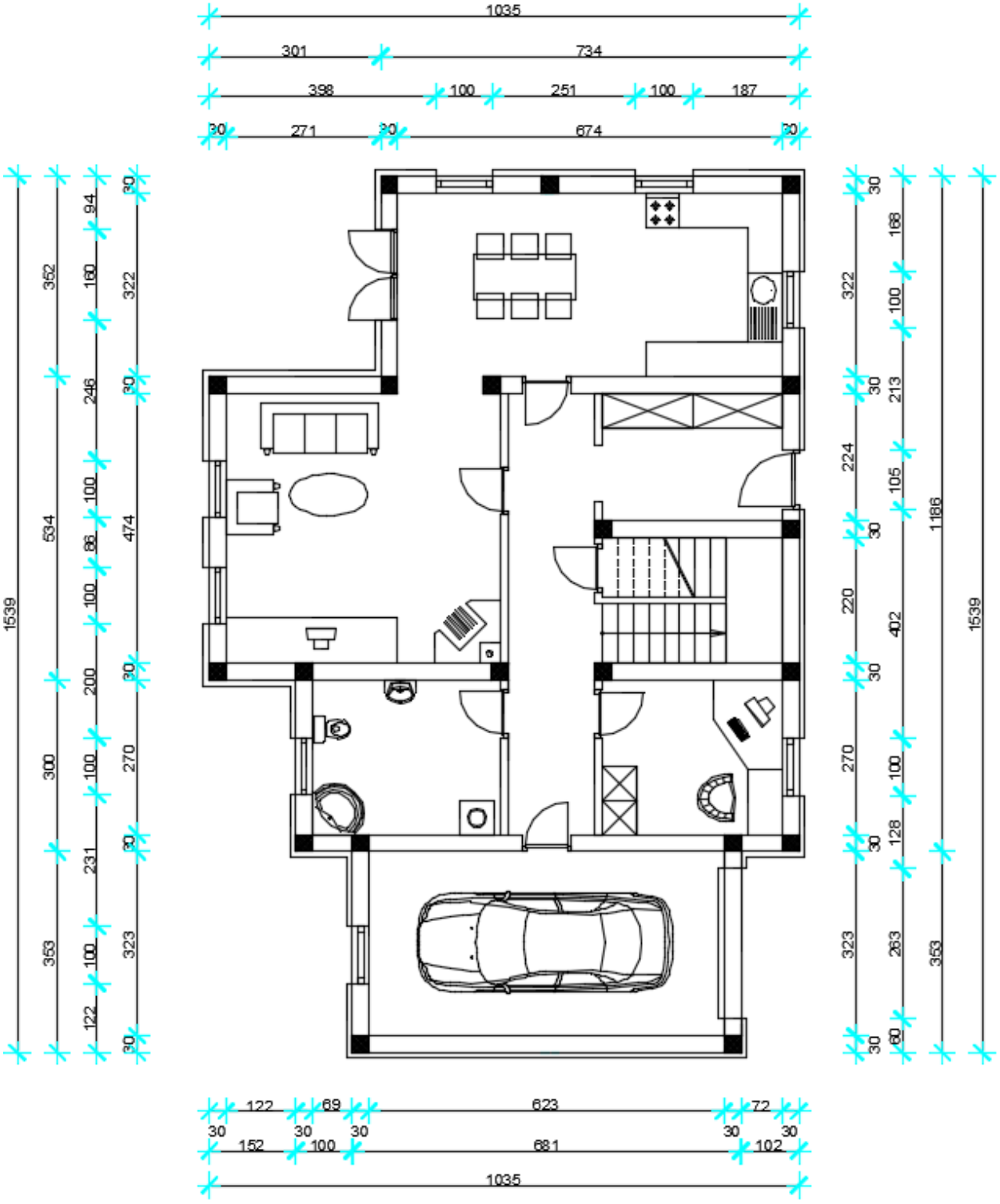
- Zakon o gradnji (NN 153/13,)
- Tehnički propis za građevinske konstrukcije (NN 17/17)
- Zakon o zaštiti od požara (NN 92/10)
- Zakon o zaštiti na radu (NN 71/14, 118/14, 154/14)

- Zakon o zaštiti okoliša (NN 80/13, 153/13, 78/15)
- Zakon o vodama (NN 153/09, 63/11, 130/11, 56/13, 14/14)
- Zakon o zaštiti prirode (NN 80/13)
- Zakon o zaštiti zraka (NN 130/11, 47/14)
- Zakon o zaštiti od buke (NN 30/09, 55/13, 153/13)
- 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)
- Zakon o normizaciji (NN 80/13)
- Zakon o mjeriteljstvu (NN 74/14)

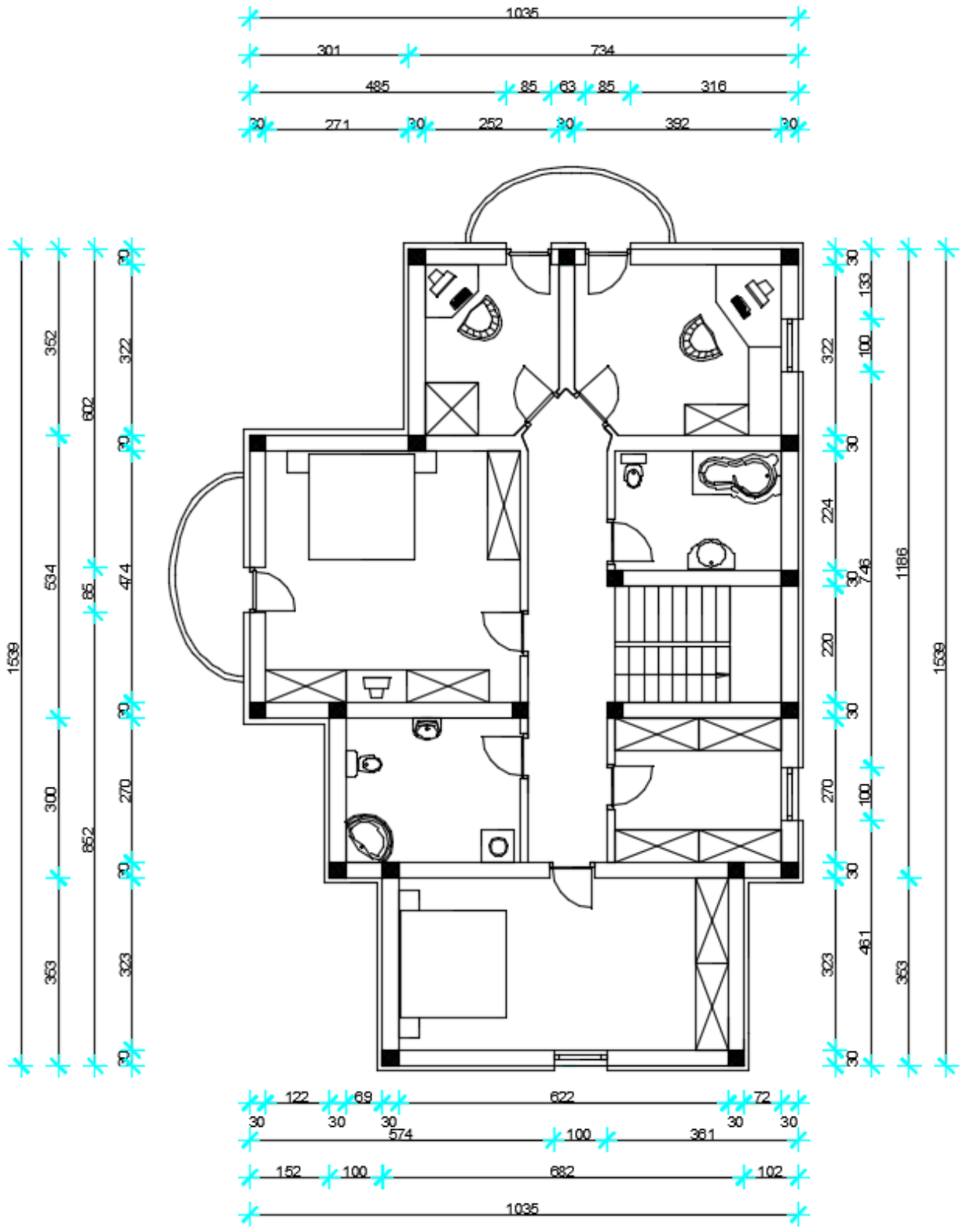
- Pravilnik o zaštiti na radu u građevinarstvu (NN 59/96, 114/03)
- Pravilnik o vrstama otpada (NN 27/96)
- Pravilnik o katastru emisija u okoliš (NN 36/96)
- Pravilnik o uvjetima za postupanje s otpadom (NN 123/97)
- Pravilnik o najvišim dopuštenim razinama buke u sredini u kojoj ljudi rade i borave (NN 37/90)
- Pravilnik o zaštiti na radu za radne i pomoćne prostorije i prostore (NN 6/84, 42/05, 113/06))

8. TLOCRT KUĆE

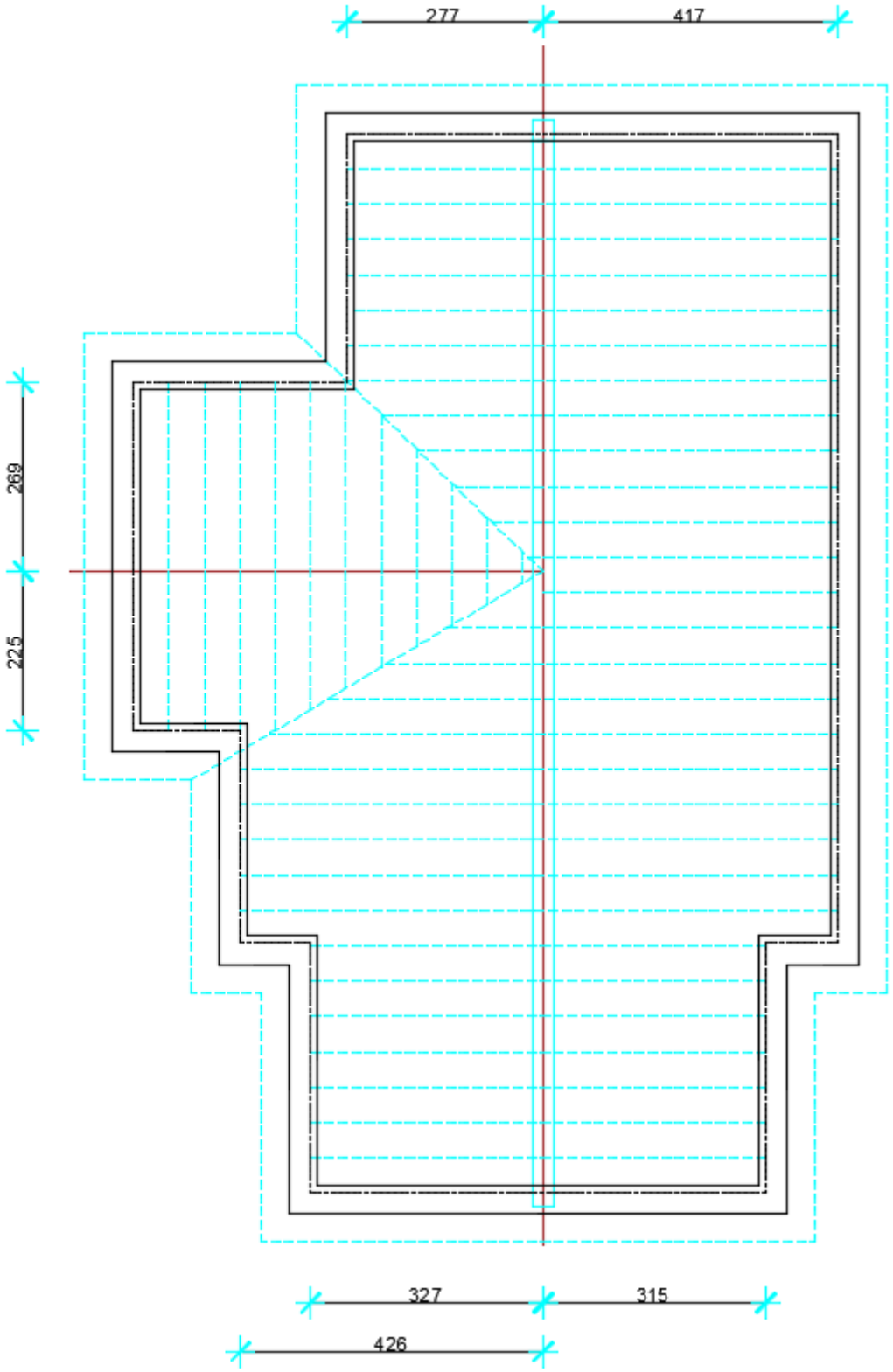
8.1. Tlocrt prizemlja



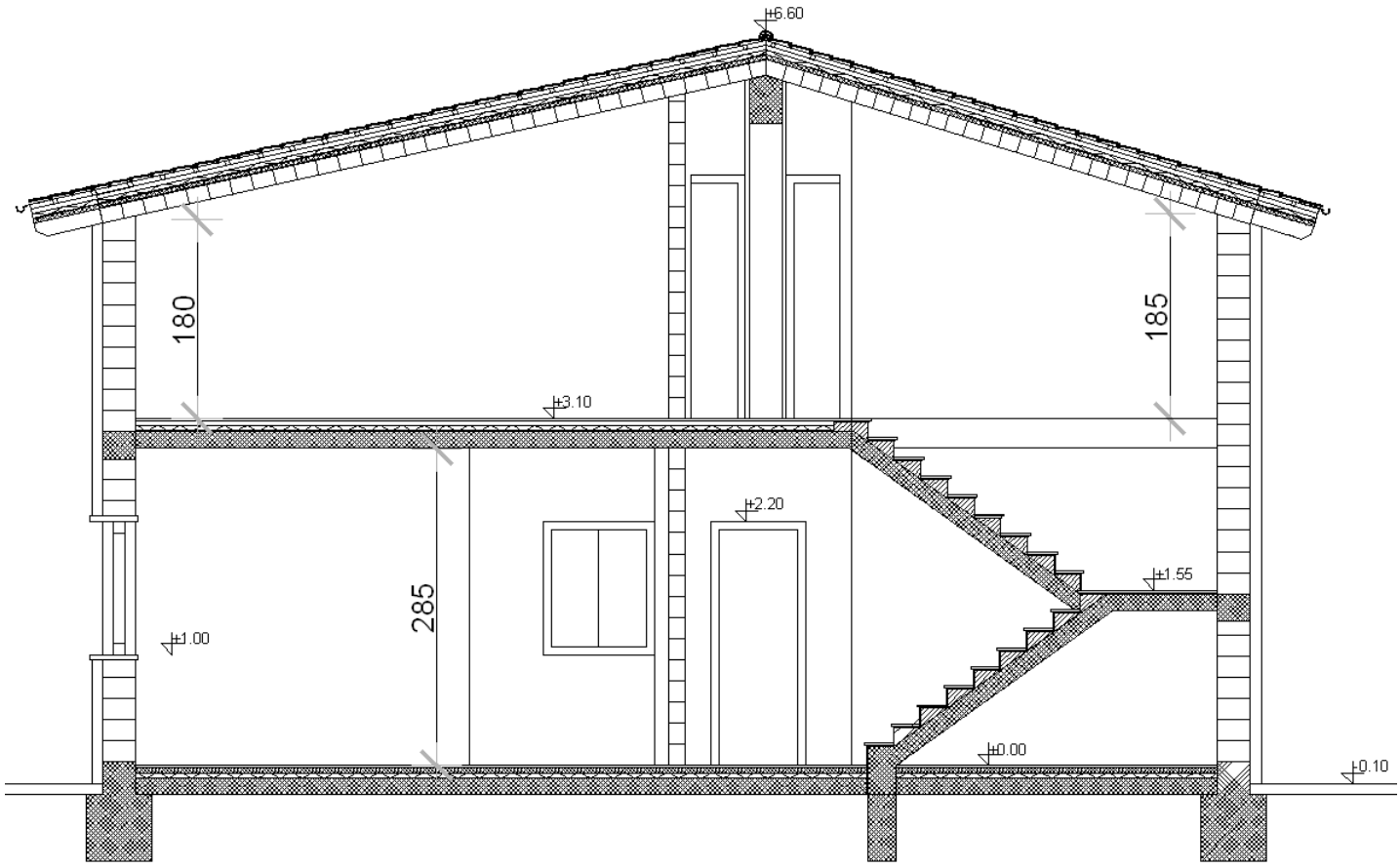
8.2. Tlocrt kata



8.3. Tlocrt krova



8.4. Presjek



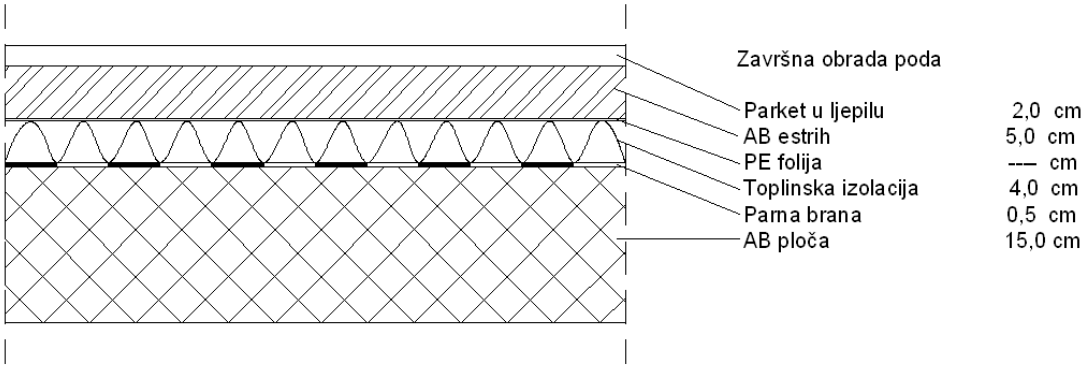
9. ANALIZA OPTEREĆENJA

9.1. Pozicije 100 – Etaže

a) stalno opterećenje

$$d_{pl} = \frac{L_{kraći}}{35} = \frac{474}{35} = 13{,}54cm$$

Zbog zvučne izolacije odabrana debljina ploče d_{pl}= 15 cm.



Opterećenje na pločama

	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	0,15	25,0	3,75

Ukupno stalno opterećenje: $\mathbf{g_{100}= 6{,}54\ kN/m^2}$

Opterećenje na balkonima

	d(m)	γ (kN/m^3)	d x γ
Završna obrada poda - parket	0,02	24,0	0,24
AB estrih	0,05	25,0	1,25
Hidroizolacija	0,005	20,0	0,10
AB ploča	0,16	25,0	3,75

Ukupno stalno opterećenje: $\mathbf{g_{100}= 5{,}34\ kN/m^2}$

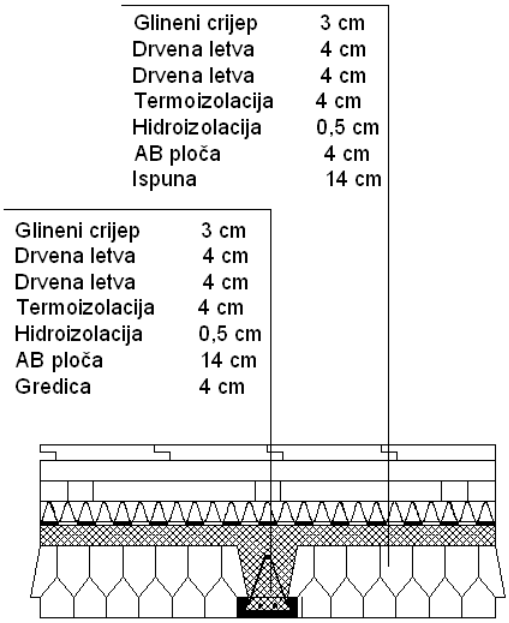
b) pokretno opterećenje

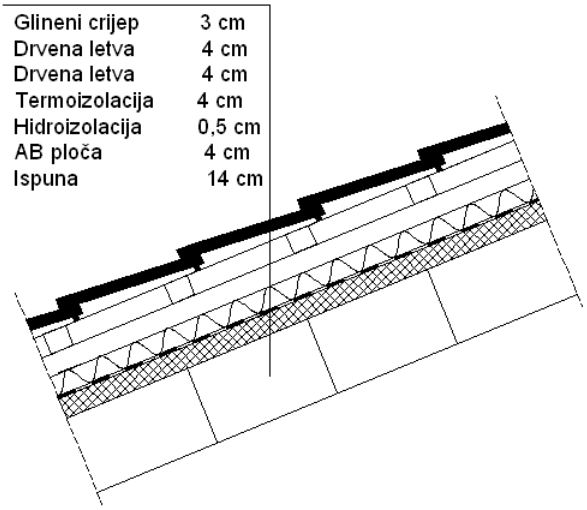
Pokretno opterećenje se uzima prema pravilniku : HRN EN 1991-2-1.

a) na balkonima $\mathbf{q_{100}= 4{,}0\ kN/m^2}$
b) na području garaže $\mathbf{q_{100}= 2{,}0\ kN/m^2}$
c) u svim ostalim prostorijama $\mathbf{q_{100}= 2{,}0\ kN/m^2}$
d) na stubištu $\mathbf{q_{100}= 3{,}0\ kN/m^2}$

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	0,0055	20,0	0,11
FERT ploča (strop)	0.1986	15.6	3.1

Ukupno stalno opterećenje: **g_{200}= 4.04 kN/m^2**

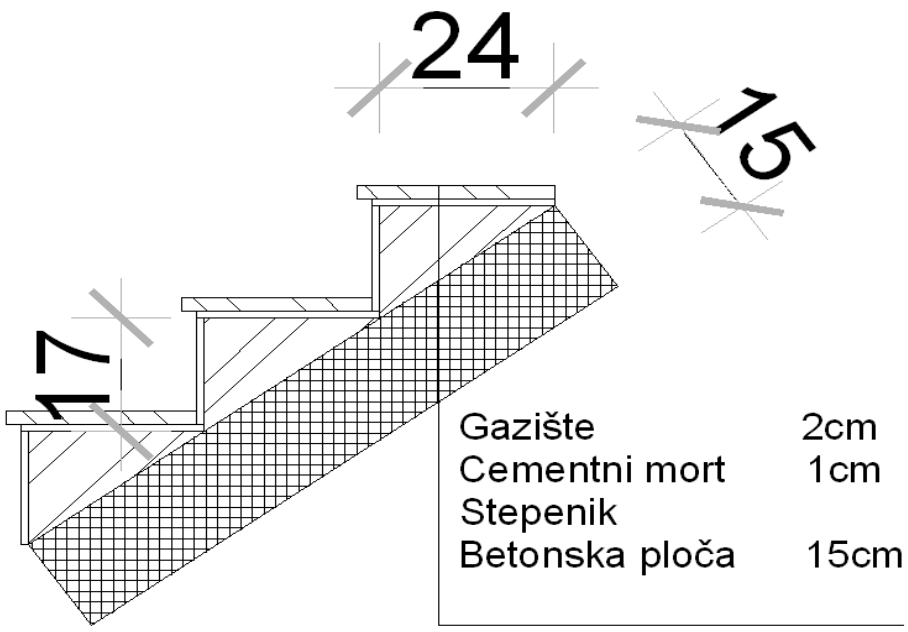
b) pokretno opterećenje

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 kN/m^2

9.3. Stubište

a) <u>stalno opterećenje</u>



$tg\alpha = \frac{v_{st}}{v_{št}} = \frac{17}{24} = 0{,}7083$; $\alpha = 35{,}31^0$

$h` = \frac{h}{cos\alpha} = \frac{15}{\cos 35{,}31} = 18{,}38$ cm

	d(m)	γ (kN/m3)	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	0,1838	25,0	4,59

Ukupno stalno opterećenje: **g_{st}= 7,15 kN/m^2**

<u>b) pokretno opterećenje</u>

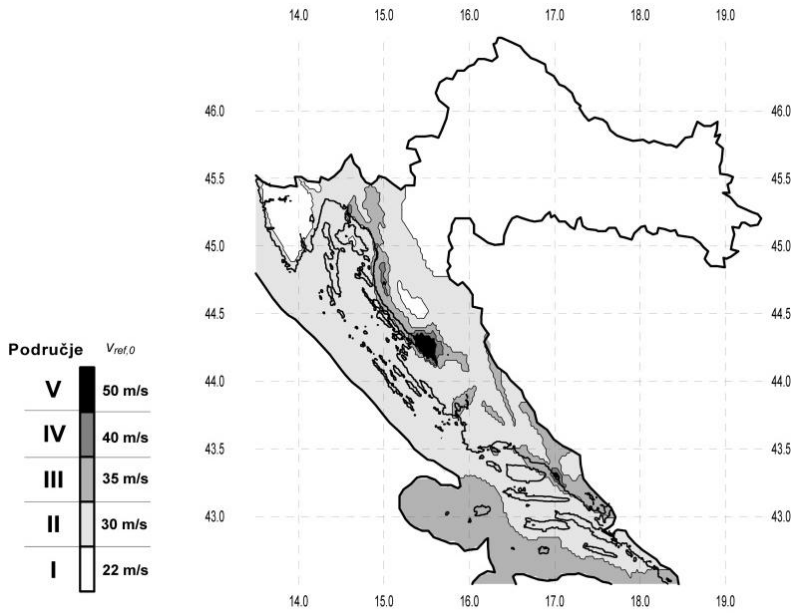
Pokretno opterećenje se uzima prema pravilniku : HRN EN 1991-2-1.

q_{100}= 3,0 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:



1.

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

$C_{dir} = 1.0$

$C_{tem} = 1.0$

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

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

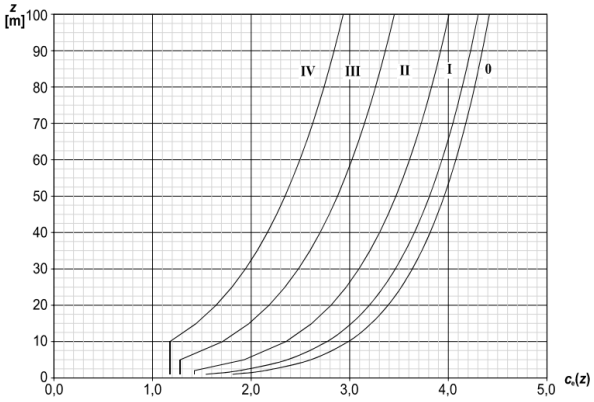
2. Koeficijent položaja $C_e(Z)$ za ktg. terena IV i prosječnu visinu do 10 m iznad terena:

3. $C_e\ Z\ \approx 1.2$

4. Rezultirajuće opterećenje vjetrom:

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

$$q_p(Z) = 1.2 \cdot \frac{1.25}{2} \cdot 35.00^2 = 920 N/m^2 = 0.92 kN/m^2$$



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	



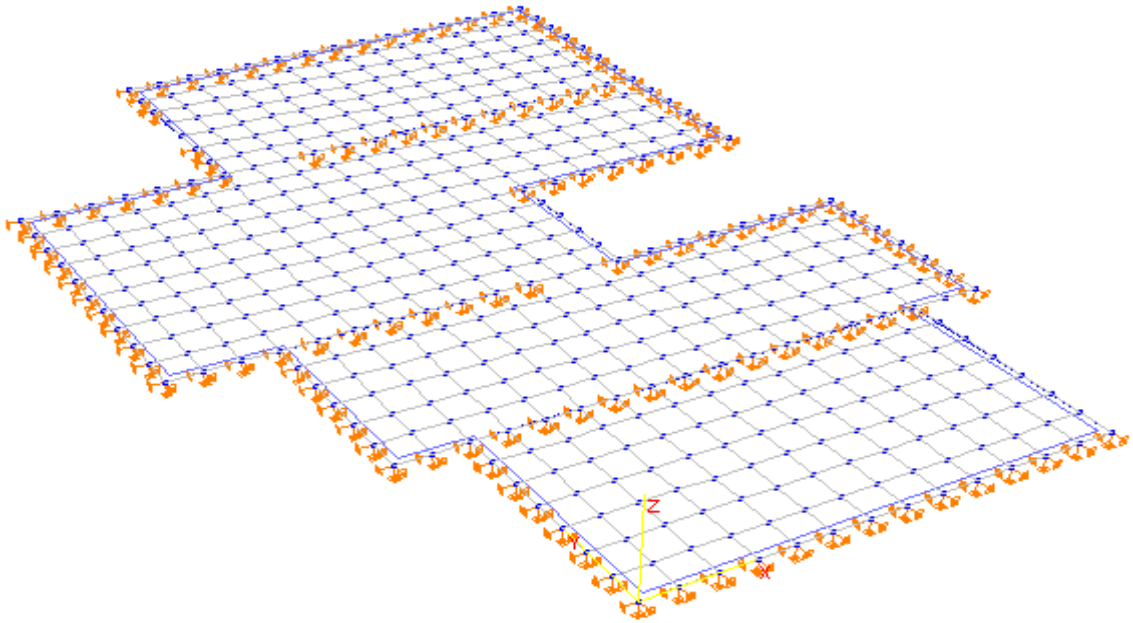
Predmetni objekti se nalaze u Kaštelima. Prema prijedlogu NAD-a i istraživanja opterećenja snijegom na području republike Hrvatske (K. Zaninović, M. Gajić-Čapka, B. Androić, I. Džeba, D. Dujmović - Određivanje karakterističnog opterećenja snijegom, Građevinar, 6, 59, 2001.), te preporukama europske norme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

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

9 PRORAČUN MEĐUKATNE KONSTRUKCIJE – 1. KAT

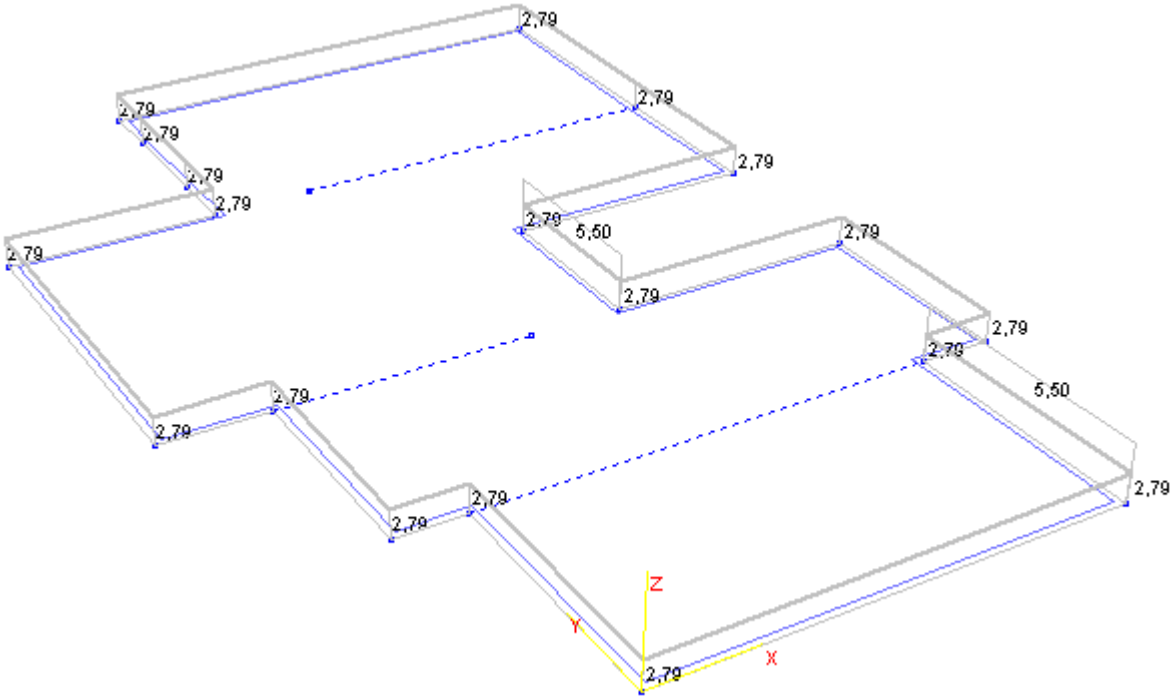
10.1 Prikaz modela i rezultata

10.1.1. Prikaz modela ploče

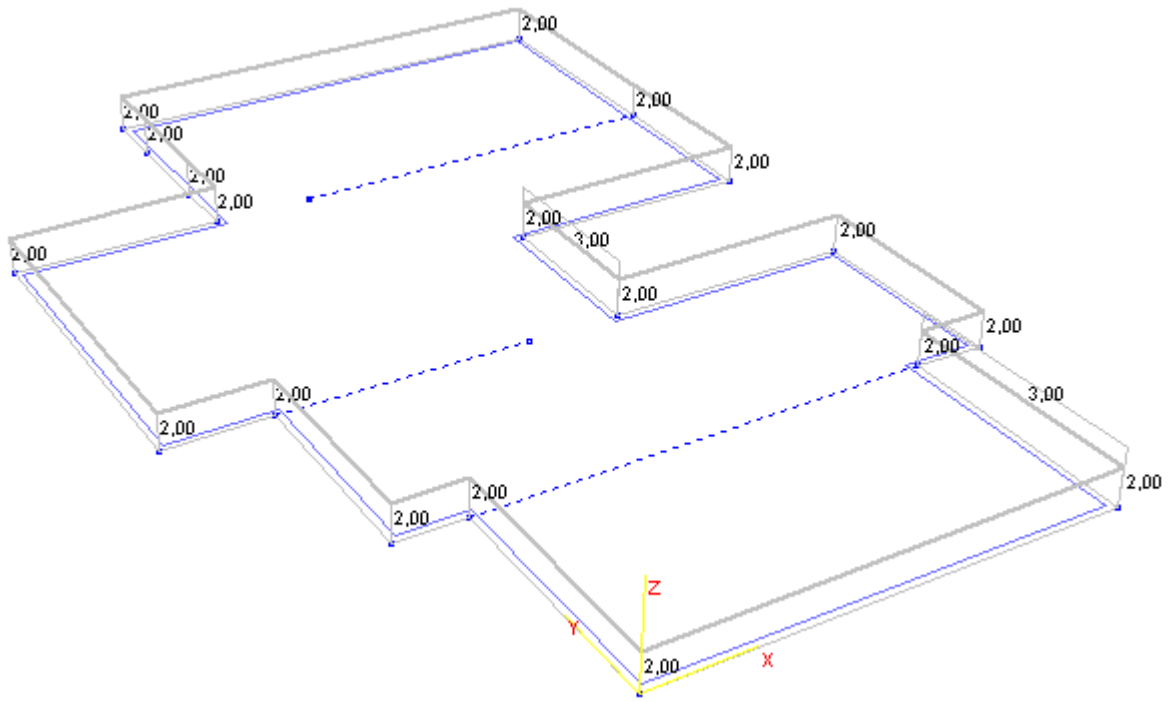


10.1.2. Prikaz opterećenja ploče

1. Stalno opterećenje



2. Pokretno opterećenje

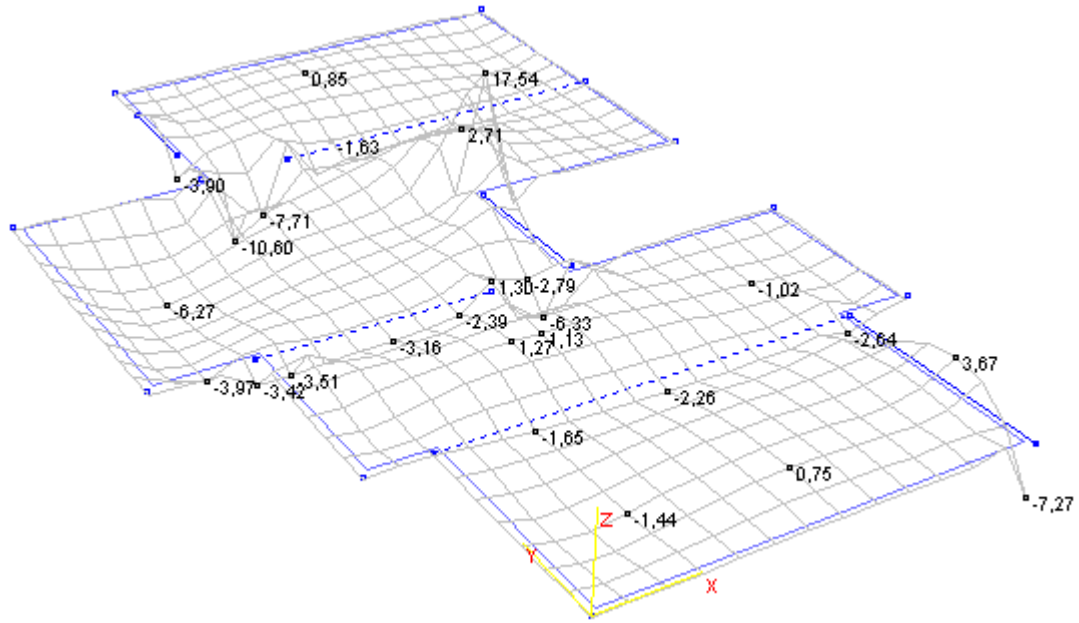


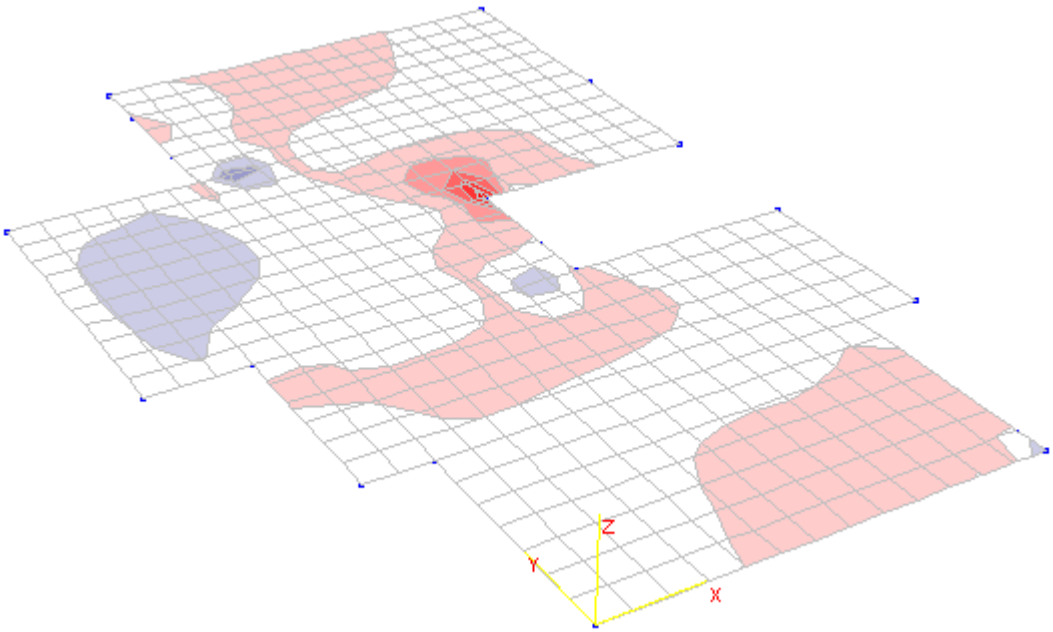
Kombinacije opterećenja:
GSN(proračun u polju) : **1,35 G+1,5 Q *1,20**
GSN(proračun na ležaju) : **1,35 G+1,5 Q**
GSU : **1,00 G + 1,00**

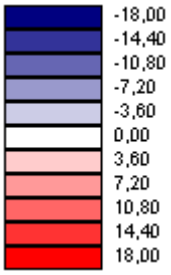
10.1.3. Prikaz rezultata

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

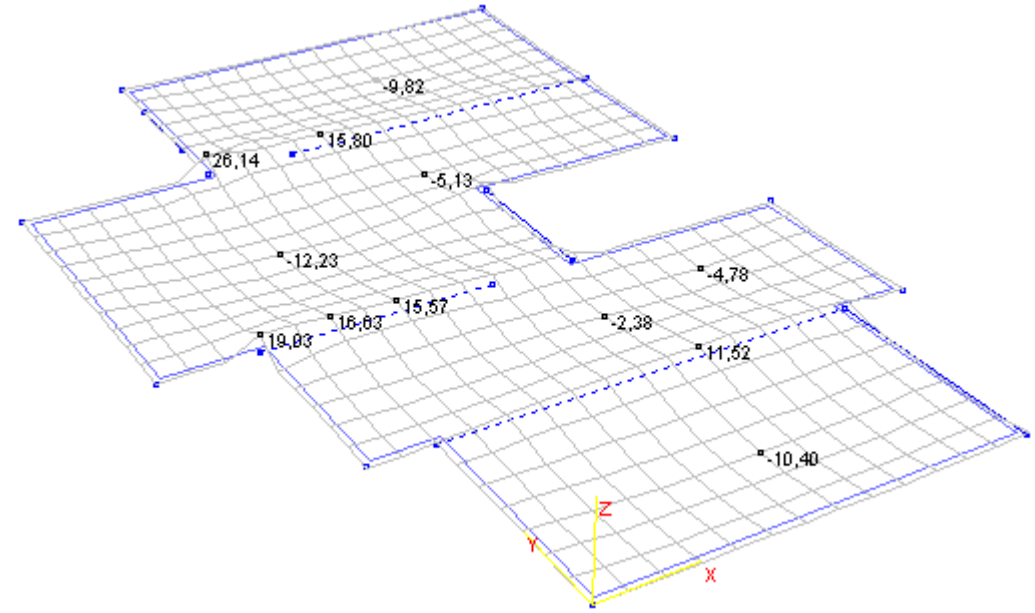
Moment $m_x(kNm/m)$

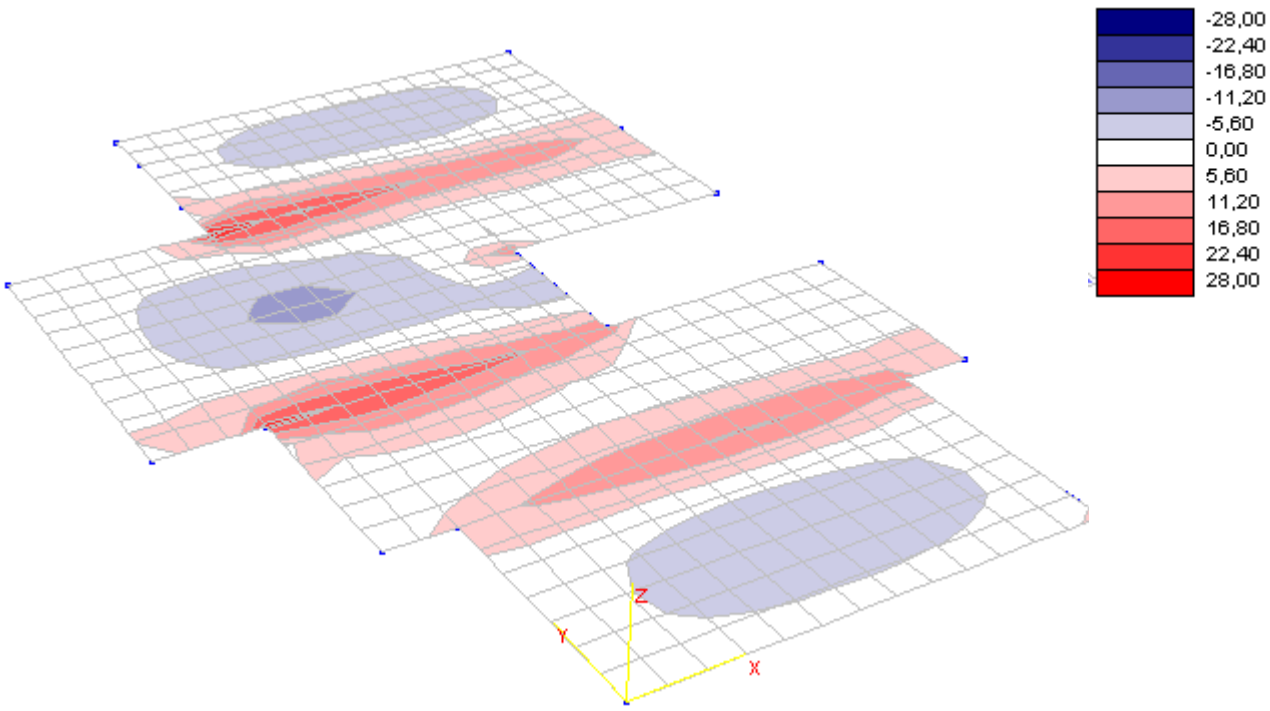




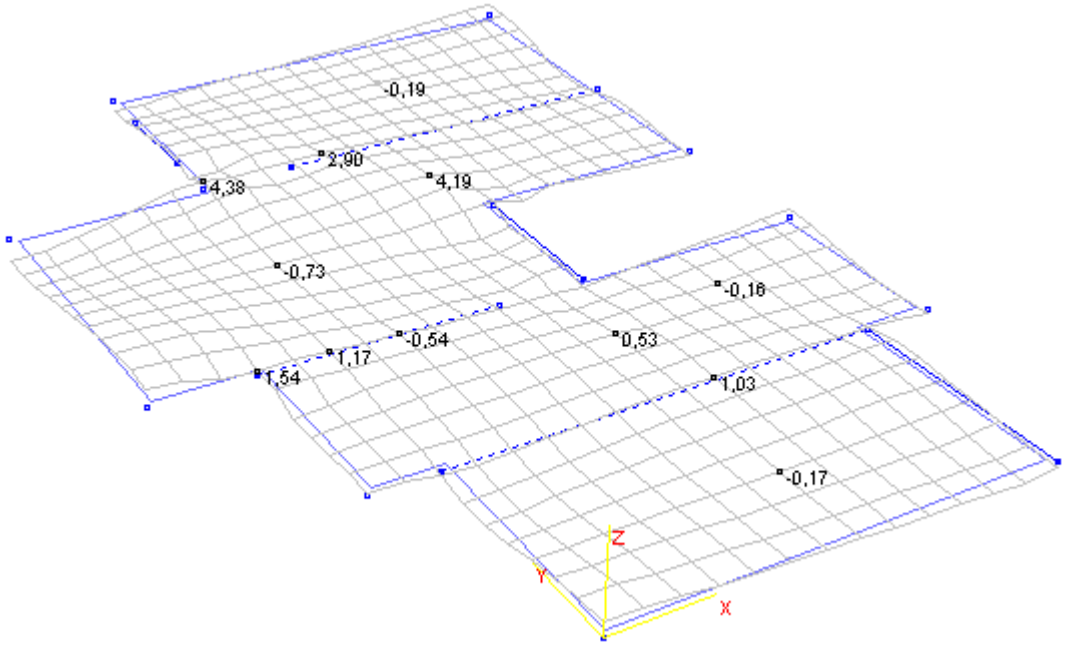


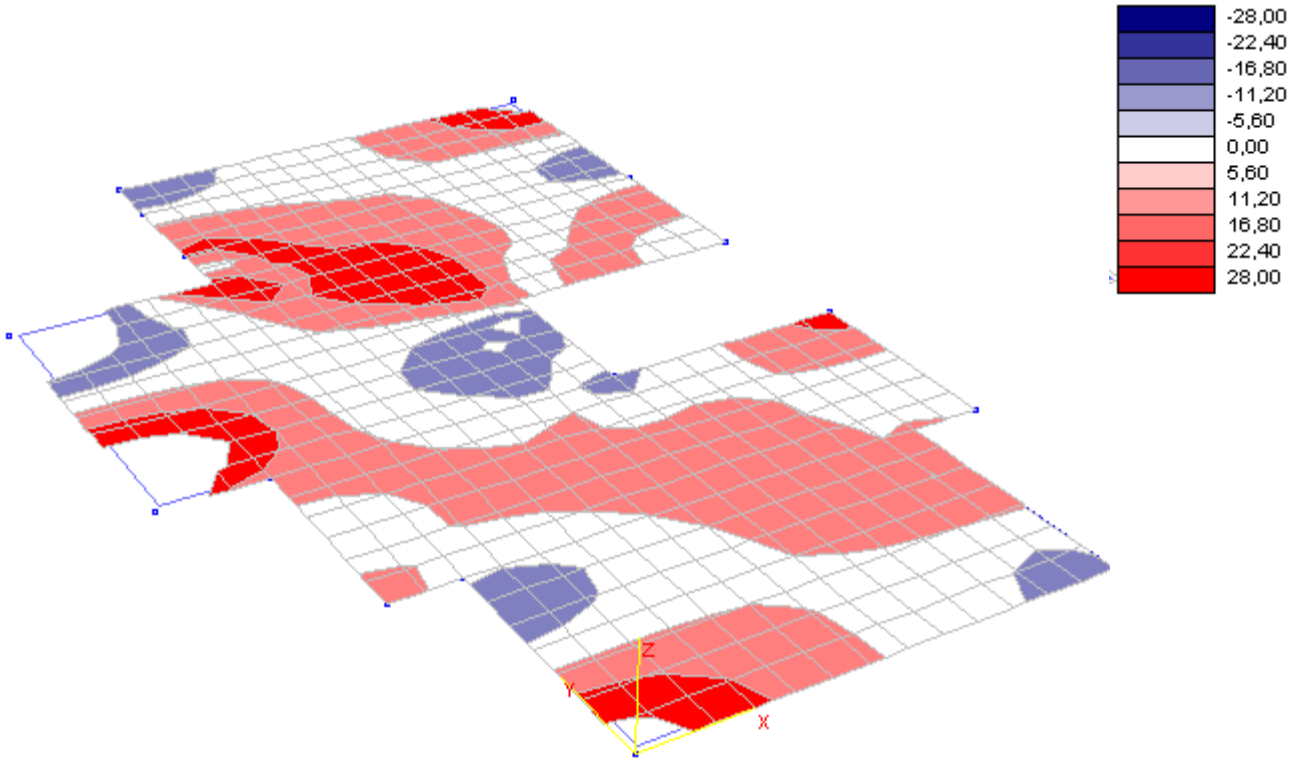
Moment $\mathbf{m_y}(kNm/m)$



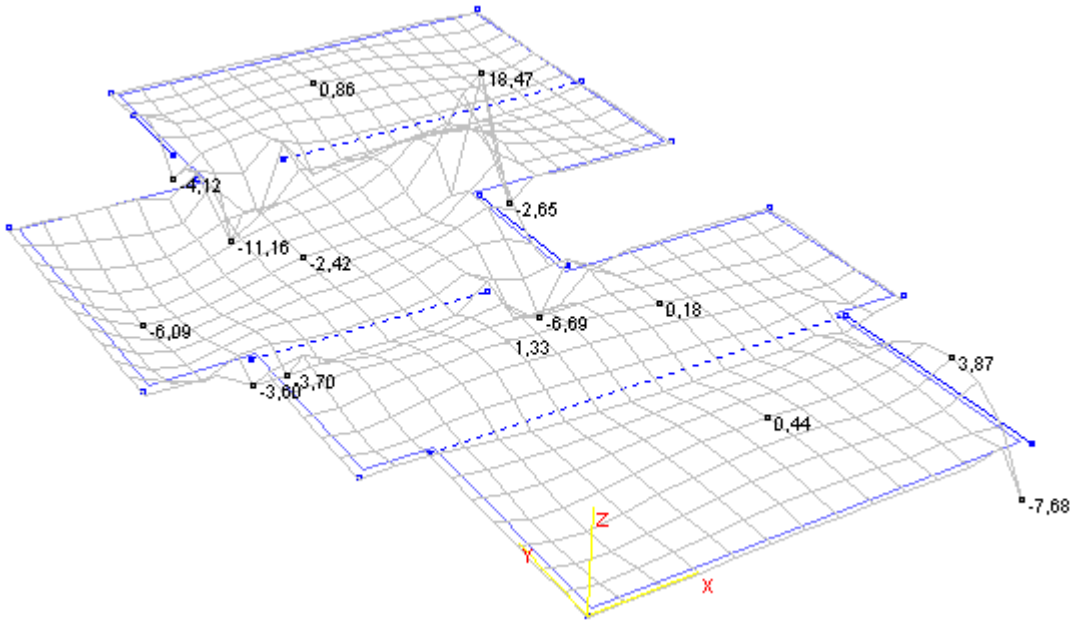


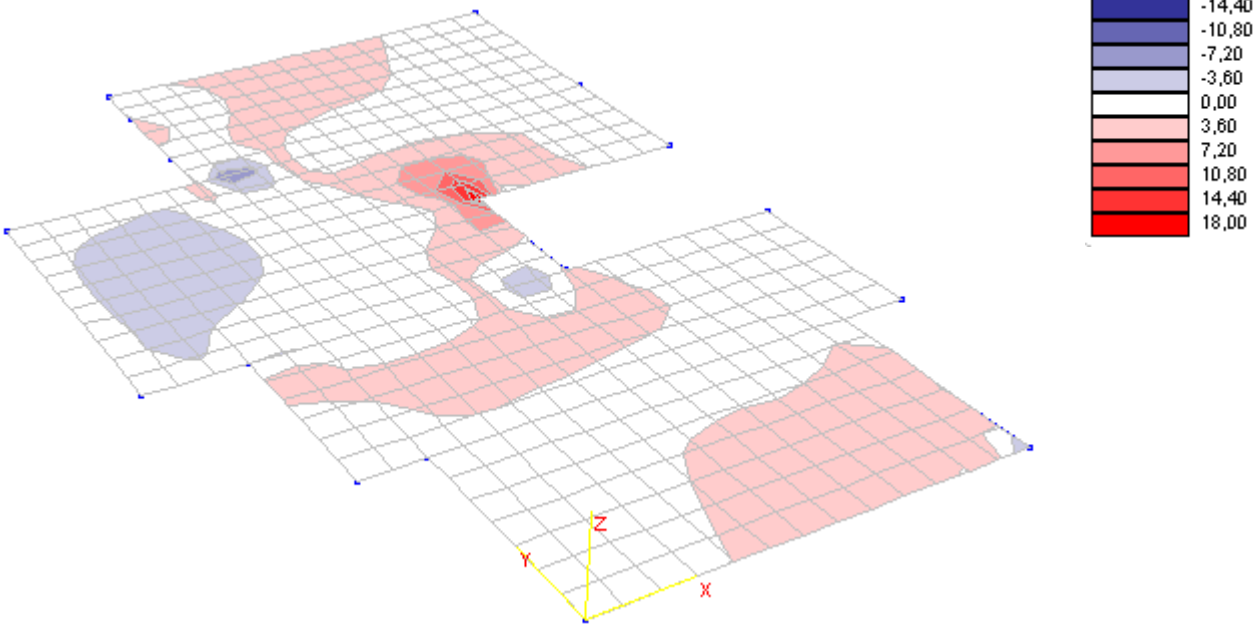
Moment $m_{xv}(kNm/m)$



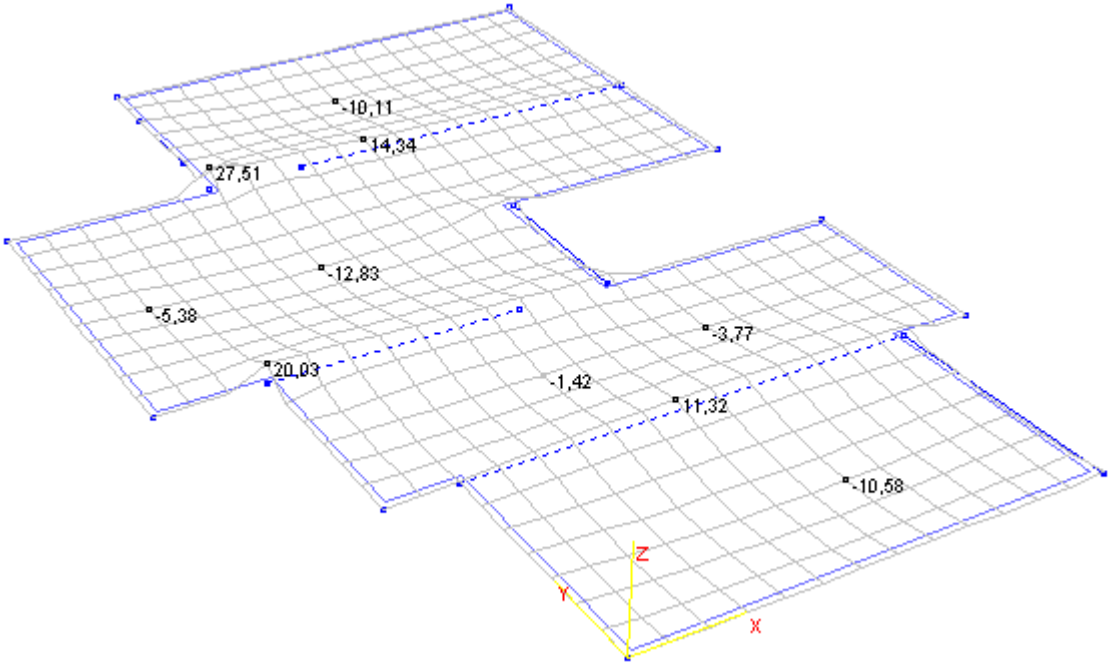


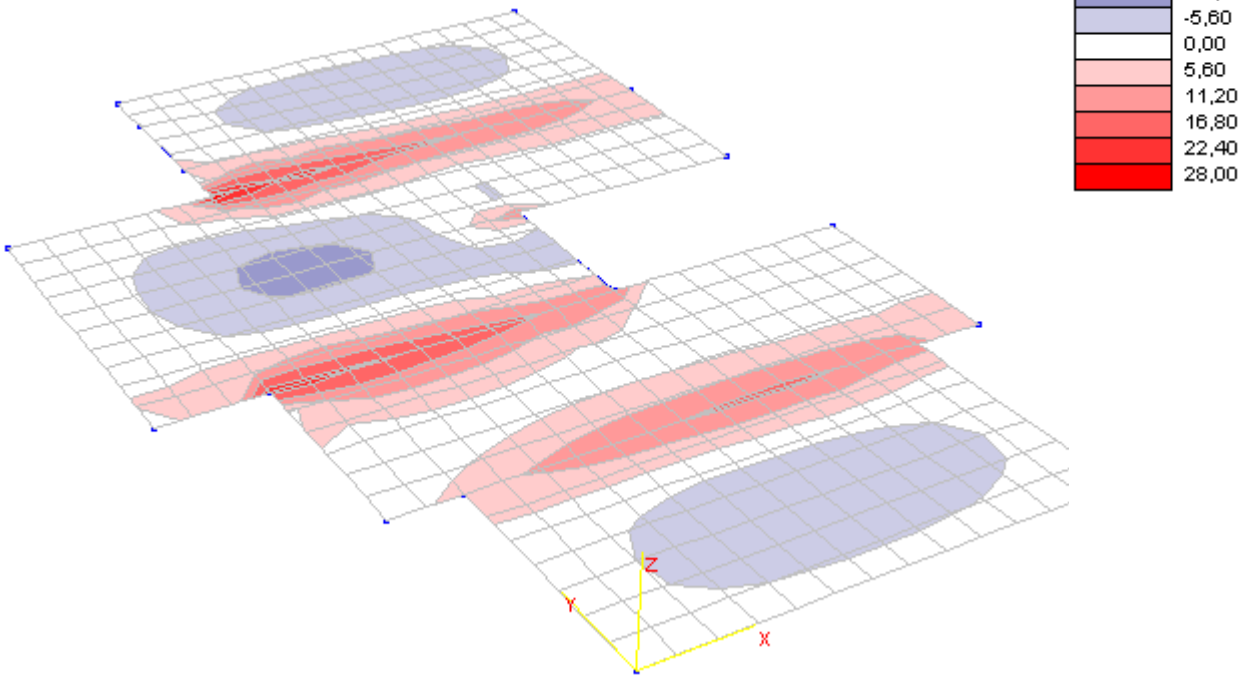
GSN(ležaj): kombinacija opterećenja 1,35G+1,50Q
Moment $m_x(kNm/m)$



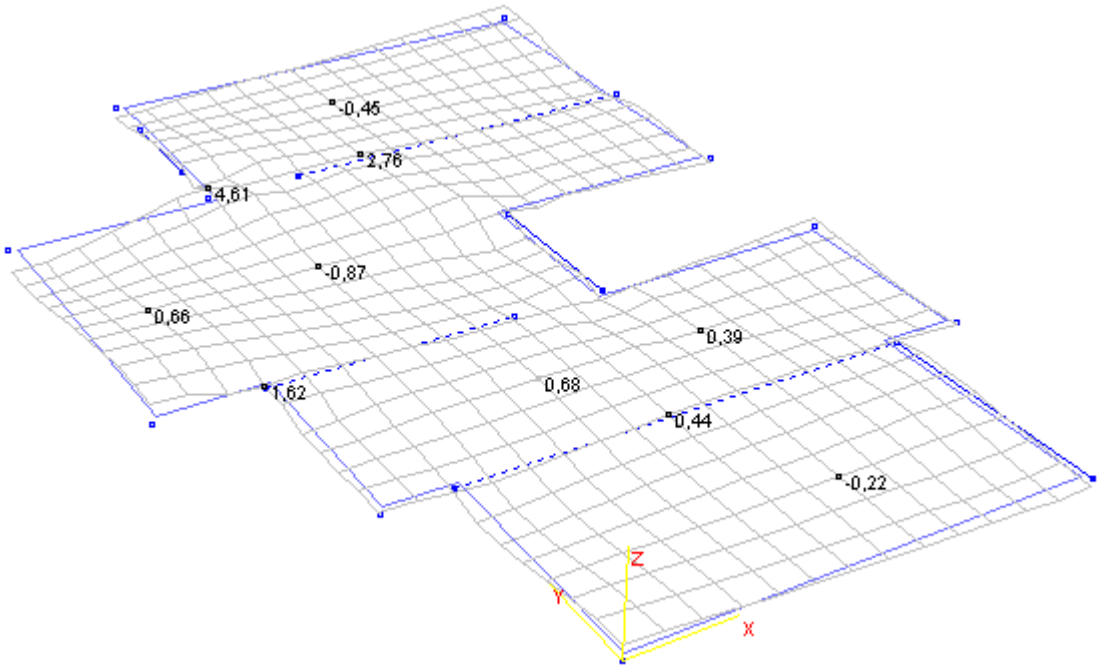


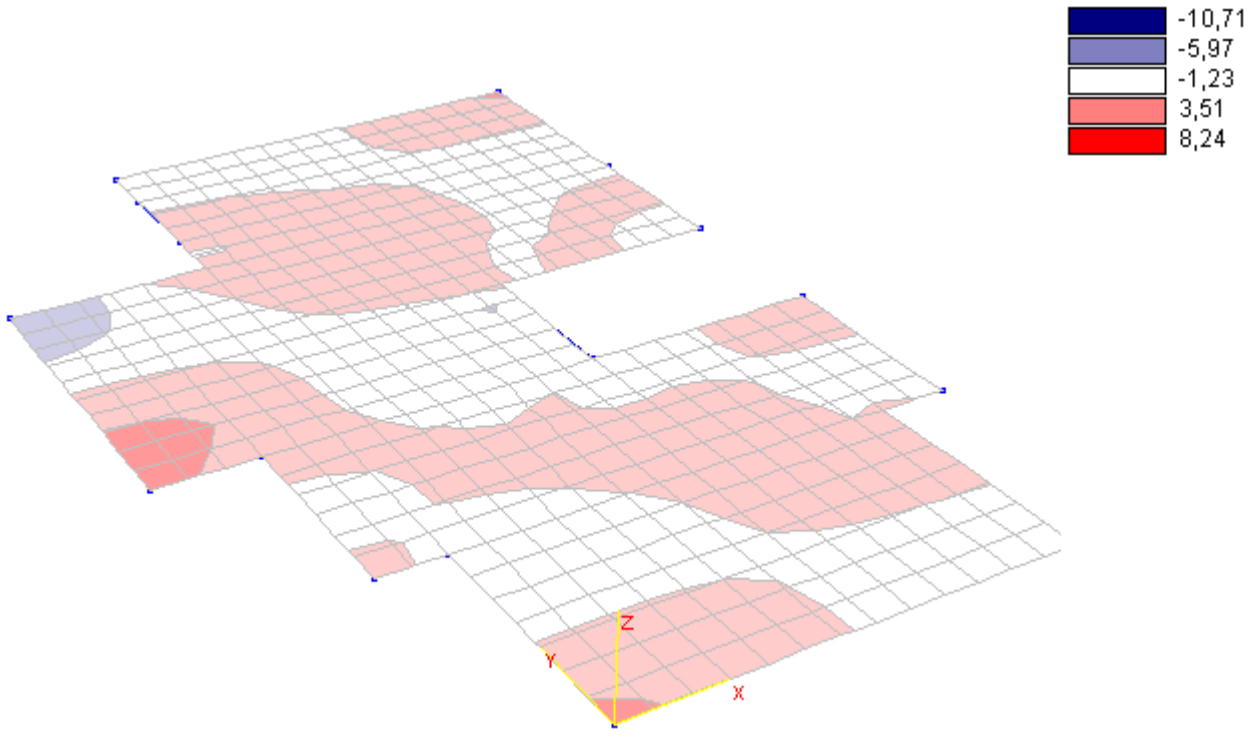
Moment $\mathbf{m_y}(kNm/m)$



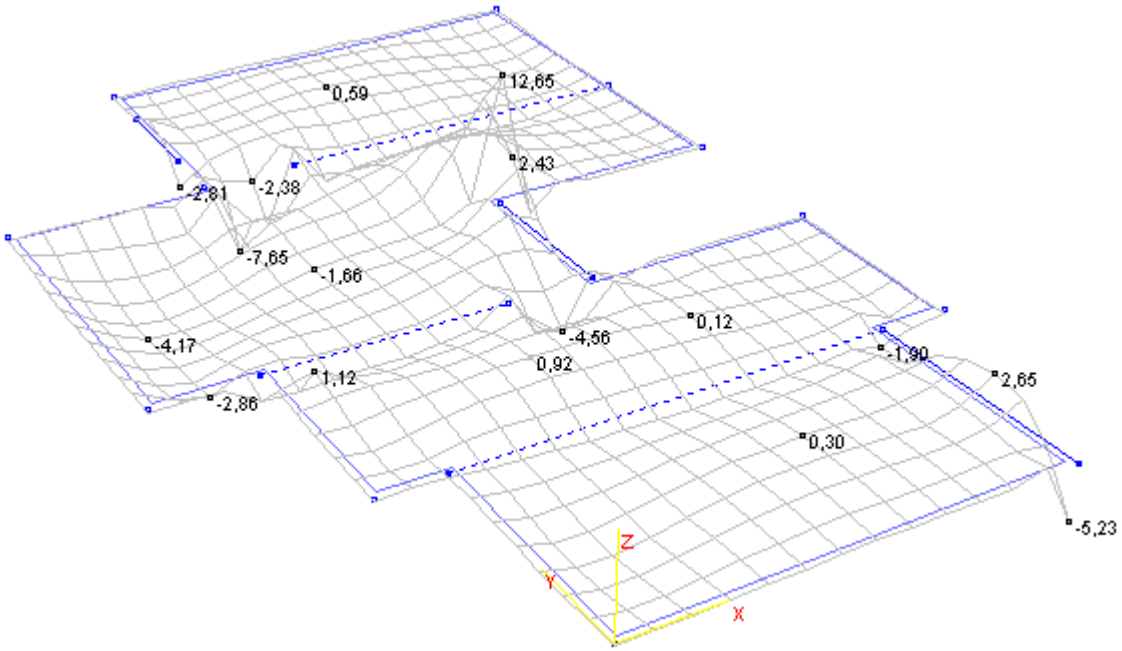


Moment $\mathbf{m_{xy}}(kNm/m)$

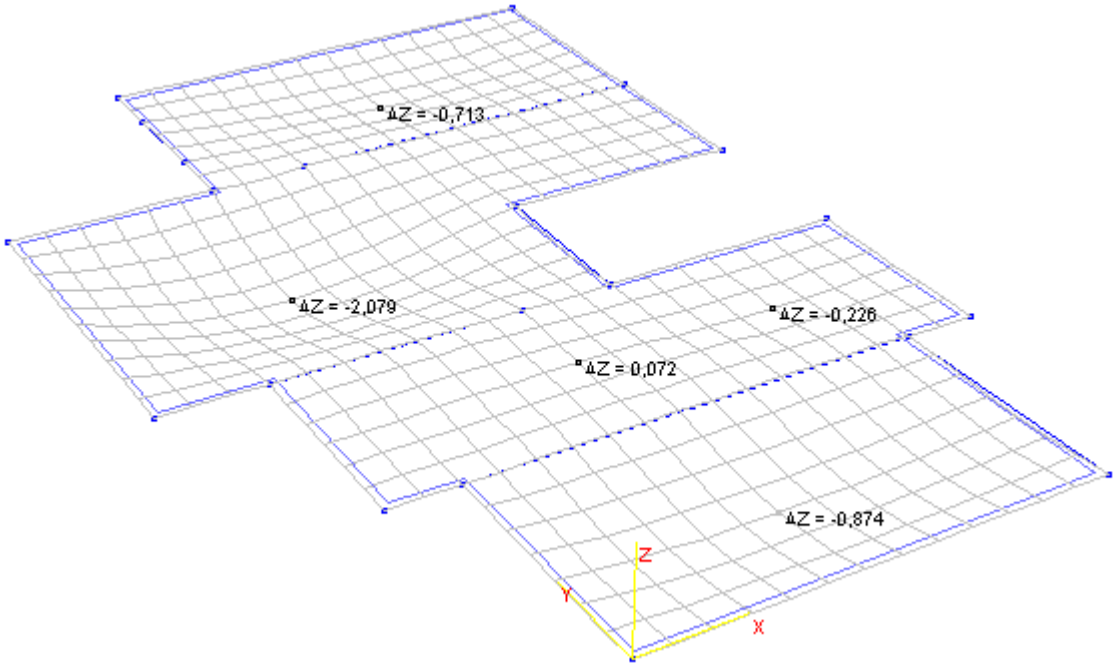




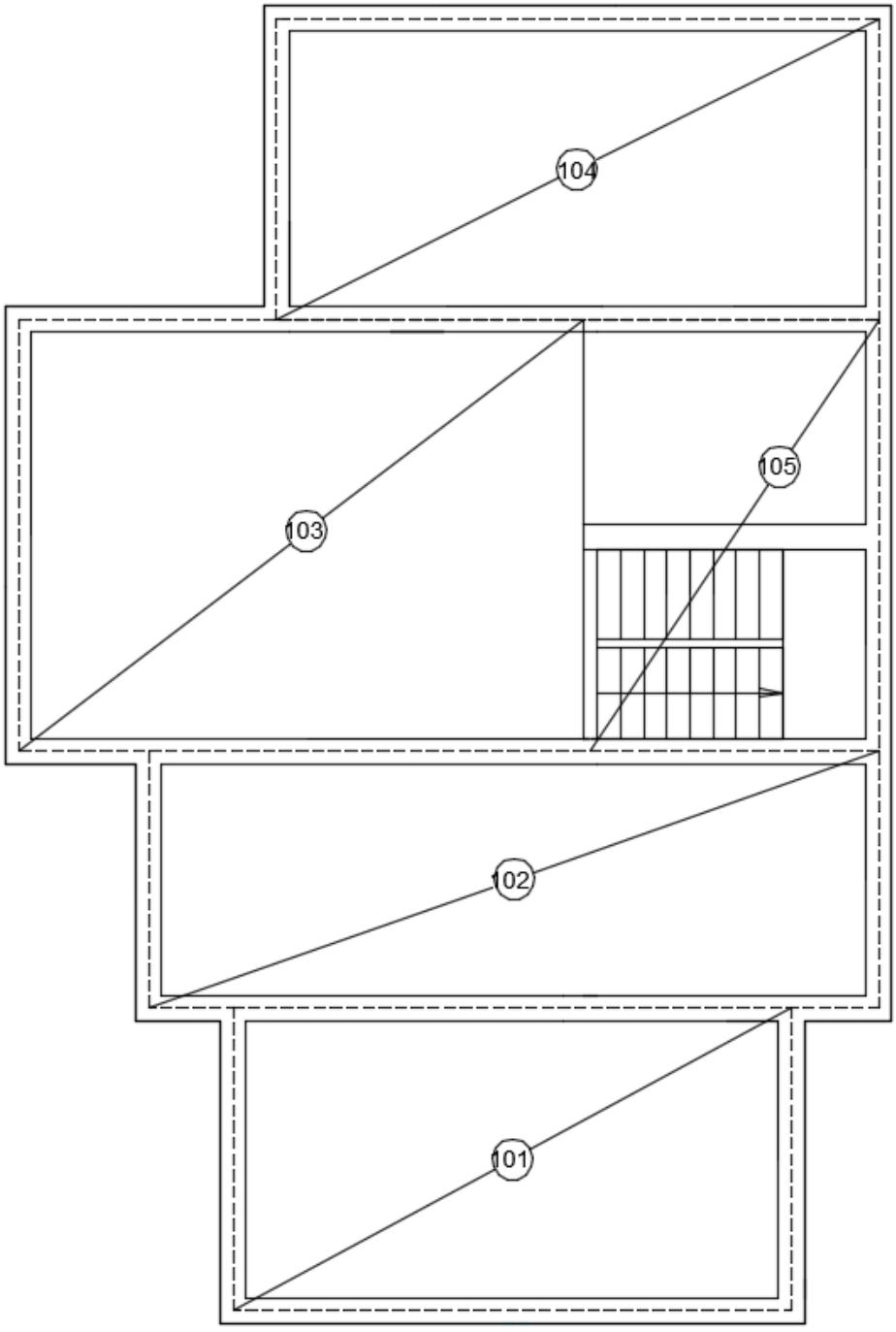
GSU: kombinacija opterećenja 1,0 G+1,0 Q
Moment $m_x(kNm/m)$



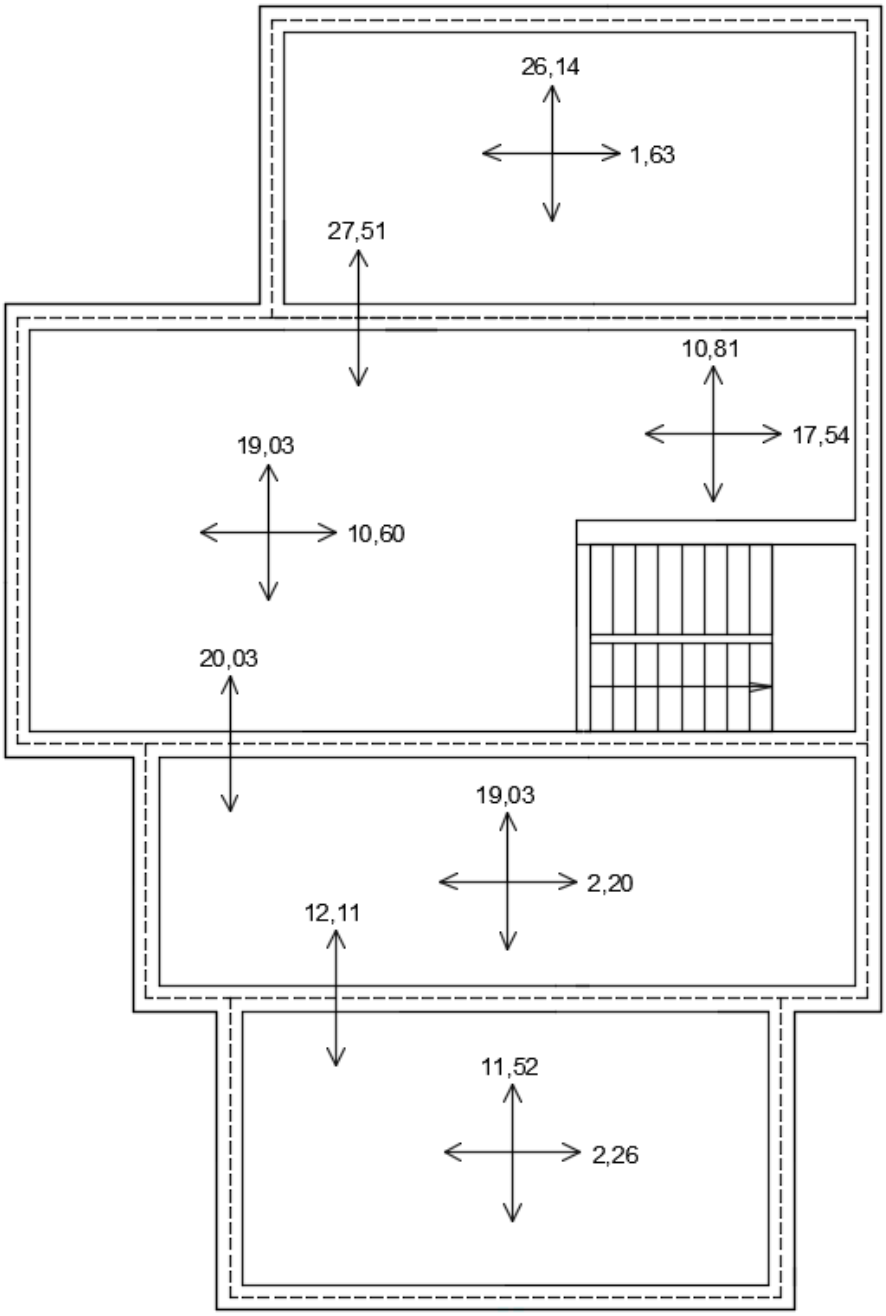
Pomaci u smjeru osi z



10.2. Dimenzioniranje ploča pozicije 100



Prikaz dobivenih maksimalnih momenata u polju i na ležajevima:

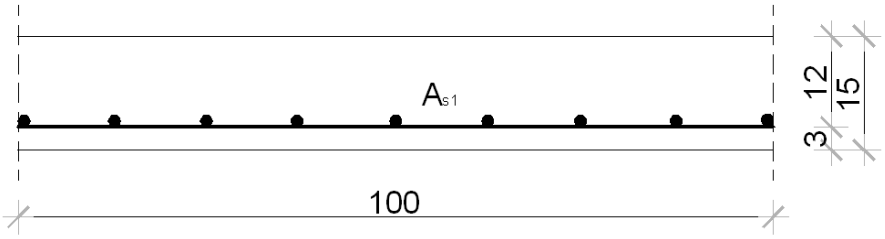


Dimenzioniranje ploča pozicija 100 – donja zona

Beton: C 30/37; f_{ck}=30.0 MPa $f_{cd} = \frac{f_{ck}}{\gamma_c} = \frac{30.0}{1.5} = 20.0\,\text{MPa}$

Armatura: B 500B; f_{yk}=500.0 MPa $f_{yd} = \frac{f_{yk}}{\gamma_s} = \frac{500.0}{1.15} = 434.8\,\text{MPa}$

Ploča 101 – polje



$M_{Ed} = 11{,}52\ kNm$

Uobičajena kombinacija	**b**	100,00	cm				
	h	15,00	cm	**C 30/37**			
C 30/37	**d_1 (d_2)**	3,00	cm	**f_{cd}**	2,00	kN/cm^2	
f_{cd}=30/1.5=20.0 MPa	**d**	12,00	cm	**f_{yd}**	43,48	kN/cm^2	
B 500B							
f_{yd}=500/1.15=434.8 MPa	**M_{Ed}**	11,52	kNm	**Jednostruko armiranje**			
	N_{Ed}	0,00	kN	ω	4,783	%	
M_{Ed}= 19.5 kNm	ε_{s1}	10,0	‰	ρ	0,191	%	
N_{Ed}= 0 kN	ε_{c2}	1,1	‰	ξ	0,103	**x =**	1,24 cm
	M_{sds}	11,52	kNm	ζ	0,964		
	$M_{Rd,lim}$	45,84	kNm	**A_{s1}**	2,29	cm^2	
	μ_{sd}	0,040		**A_{s2}**	0,00	cm^2	
				$A_{s,min}$	1,50	cm^2	
	Odabrana mreža: Q-636 (6,36 cm^2/m)						

Ploča 102 – polje

$M_{Ed} = 19{,}03\ kNm$

Uobičajena kombinacija	**b**	100,00	cm					
	h	15,00	cm	**C 30/37**				
C 30/37	**d_1 (d_2)**	3,00	cm	**f_{cd}**	2,00	kN/cm^2		
f_{cd}=30/1.5=20.0 MPa	**d**	12,00	cm	**f_{yd}**	43,48	kN/cm^2		
B 500B								
f_{yd}=500/1.15=434.8 MPa	**M_{Ed}**	19,03	kNm	**Jednostruko armiranje**				
M_{Ed}= 19.5 kNm	**N_{Ed}**	0,00	kN	ω	8,193	%		
N_{Ed}= 0 kN	ε_{s1}	10,0	‰	ρ	0,320	%		
	ε_{c2}	1,6	‰	ξ	0,139	**x =**	1,67	cm
	M_{sds}	19,03	kNm	ζ	0,949			
	$M_{Rd,lim}$	45,84	kNm	**A_{s1}**	3,84	cm^2		
	μ_{sd}	0,066		**A_{s2}**	0,00	cm^2		
				$A_{s,min}$	1,50	cm^2		
	Odabrana mreža: Q-636 (6,36 cm^2/m)							

Ploča 103 – polje

$M_{Ed} = 19{,}03\ kNm$

Uobičajena kombinacija	**b**	100,00	cm					
	h	15,00	cm	**C 30/37**				
C 30/37	**d_1 (d_2)**	3,00	cm	**f_{cd}**	2,00	kN/cm^2		
f_{cd}=30/1.5=20.0 MPa	**d**	12,00	cm	**f_{yd}**	43,48	kN/cm^2		
B 500B								
f_{yd}=500/1.15=434.8 MPa	**M_{Ed}**	19,03	kNm	**Jednostruko armiranje**				
M_{Ed}= 19.5 kNm	**N_{Ed}**	0,00	kN	ω	8,193	%		
N_{Ed}= 0 kN	ε_{s1}	10,0	‰	ρ	0,320	%		
	ε_{c2}	1,6	‰	ξ	0,139	**x =**	1,67	cm
	M_{sds}	19,03	kNm	ζ	0,949			
	$M_{Rd,lim}$	45,84	kNm	**A_{s1}**	3,84	cm^2		
	μ_{sd}	0,066		**A_{s2}**	0,00	cm^2		
				$A_{s,min}$	1,50	cm^2		
	Odabrana mreža: Q-636 (6,36 cm^2/m)							

Ploča 104 – polje

$M_{Ed} = 26{,}14\ kNm$

Uobičajena kombinacija	**b**	100,00	cm					
	h	15,00	cm	**C 30/37**				
C 30/37	**d_1 (d_2)**	3,00	cm	**f_{cd}**	2,00	kN/cm^2		
f_{cd}=30/1.5=20.0 MPa	**d**	12,00	cm	**f_{yd}**	43,48	kN/cm^2		
B 500B								
f_{yd}=500/1.15=434.8 MPa	**M_{Ed}**	26,14	kNm	**Jednostruko armiranje**				
M_{Ed}= 19.5 kNm	**N_{Ed}**	0,00	kN	ω	11,284	%		
N_{Ed}= 0 kN	**ε_{s1}**	10,0	‰	ρ	0,446	%		
	ε_{c2}	2,0	‰	ξ	0,168	**x =**	2,02	cm
	M_{sds}	26,14	kNm	ζ	0,937			
	$M_{Rd,lim}$	45,84	kNm	**A_{s1}**	5,35	cm^2		
	μ_{sd}	0,091		**A_{s2}**	0,00	cm^2		
				$A_{s,min}$	1,50	cm^2		
	Odabrana mreža: Q-636(6,36 cm^2/m)							

Ploča 105 – polje

$M_{Ed} = 17{,}54\ kNm$

Uobičajena kombinacija	**b**	100,00	cm					
	h	15,00	cm	**C 30/37**				
C 30/37	**d_1 (d_2)**	3,00	cm	**f_{cd}**	2,00	kN/cm^2		
f_{cd}=30/1.5=20.0 MPa	**d**	12,00	cm	**f_{yd}**	43,48	kN/cm^2		
B 500B								
f_{yd}=500/1.15=434.8 MPa	**M_{Ed}**	17,54	kNm	**Jednostruko armiranje**				
M_{Ed}= 19.5 kNm	**N_{Ed}**	0,00	kN	ω	7,572	%		
N_{Ed}= 0 kN	**ε_{s1}**	10,0	‰	ρ	0,294	%		
	ε_{c2}	1,5	‰	ξ	0,133	**x =**	1,59	cm
	M_{sds}	17,54	kNm	ζ	0,952			
	$M_{Rd,lim}$	45,84	kNm	**A_{s1}**	3,53	cm^2		
	μ_{sd}	0,061		**A_{s2}**	0,00	cm^2		
				$A_{s,min}$	1,50	cm^2		
	Odabrana mreža: Q-636 (6,36 cm^2/m)							

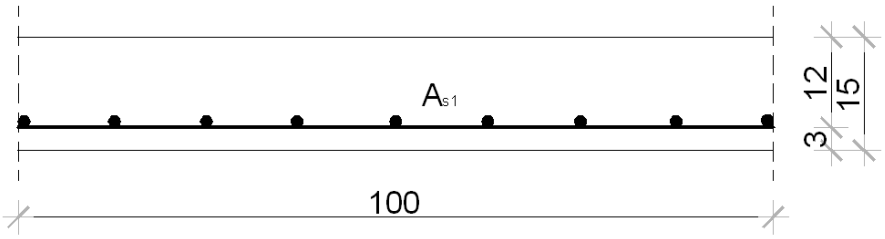
Napomena: U donjoj zoni odabrane su mreže veće nosivosti od minimalna potrebne zbog mogućih dugotrajnih efekata u betonu (puzanje).

Dimenzioniranje ploča pozicija 100 – gornja zona

Beton: C 30/37; f_{ck}=30.0 MPa $f_{cd} = \frac{f_{ck}}{\gamma_c} = \frac{30.0}{1.5} = 20.0\,\text{MPa}$

Armatura: B 500B; f_{yk}=500.0 MPa $f_{yd} = \frac{f_{yk}}{\gamma_s} = \frac{500.0}{1.15} = 434.8\,\text{MPa}$

Ležaj 101-102



$M_{Ed} = 12{,}11\ kNm$

Uobičajena kombinacija	**b**	100,00	cm				
	h	15,00	cm	**C 30/37**			
C 30/37	**d_1 (d_2)**	3,00	cm	**f_{cd}**	2,00	kN/cm^2	
f_{cd}=30/1.5=20.0 MPa	**d**	12,00	cm	**f_{yd}**	43,48	kN/cm^2	
B 500B							
f_{yd}=500/1.15=434.8 MPa	**M_{Ed}**	12,11	kNm	**Jednostruko armiranje**			
M_{Ed}= 19.5 kNm	**N_{Ed}**	0,00	kN	ω	5,165	%	
N_{Ed}= 0 kN	**ε_{s1}**	10,0	‰	ρ	0,201	%	
	ε_{c2}	1,2	‰	ξ	0,107	**x =**	1,29 cm
	M_{sds}	12,11	kNm	ζ	0,962		
	$M_{Rd,lim}$	45,84	kNm	**A_{s1}**	2,41	cm^2	
	μ_{sd}	0,042		**A_{s2}**	0,00	cm^2	
				$A_{s,min}$	1,50	cm^2	
	Odabrana mreža: R-283 (2,83 cm^2/m)						

Ležaj 102-103

$M_{Ed} = 20{,}03\ kNm$

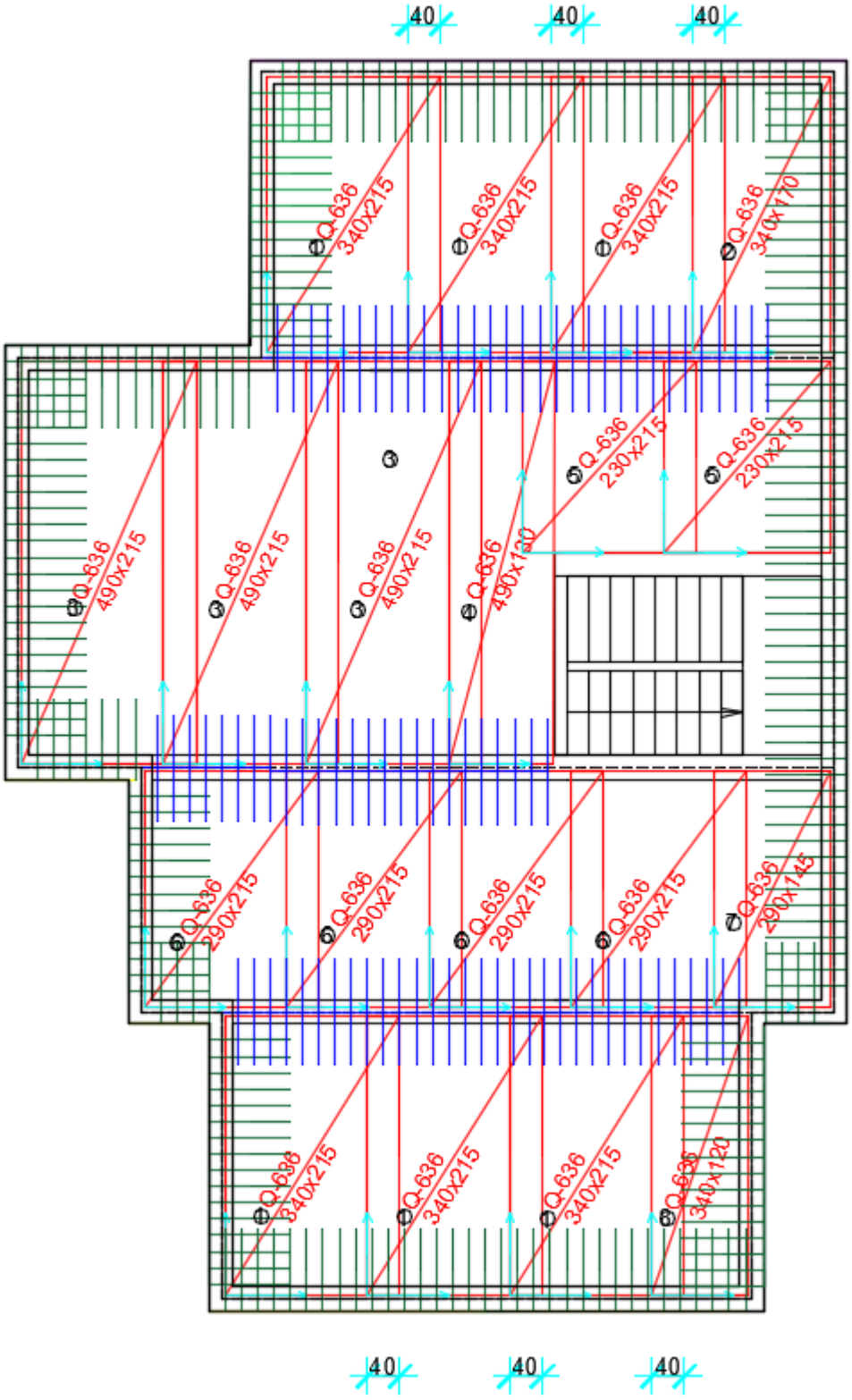
Uobičajena kombinacija	**b**	100,00	cm					
	h	15,00	cm	**C 30/37**				
C 30/37	**d_1 (d_2)**	3,00	cm	**f_{cd}**	2,00	kN/cm^2		
f_{cd}=30/1.5=20.0 MPa	**d**	12,00	cm	**f_{yd}**	43,48	kN/cm^2		
B 500B	**M_{Ed}**	20,03	kNm	**Jednostruko armiranje**				
f_{yd}=500/1.15=434.8 MPa	**N_{Ed}**	0,00	kN	ω	8,608	%		
M_{Ed}= 19.5 kNm	**ε_{s1}**	10,0	‰	ρ	0,338	%		
N_{Ed}= 0 kN	**ε_{c2}**	1,7	‰	ξ	0,143	**x =**	1,72	cm
	M_{sds}	20,03	kNm	ζ	0,948			
	$M_{Rd,lim}$	45,84	kNm	**A_{s1}**	4,05	cm^2		
	μ_{sd}	0,070		**A_{s2}**	0,00	cm^2		
				$A_{s,min}$	1,50	cm^2		
	Odabrana mreža: R-424 (4,24 cm^2/m)							

Ležaj 103-104

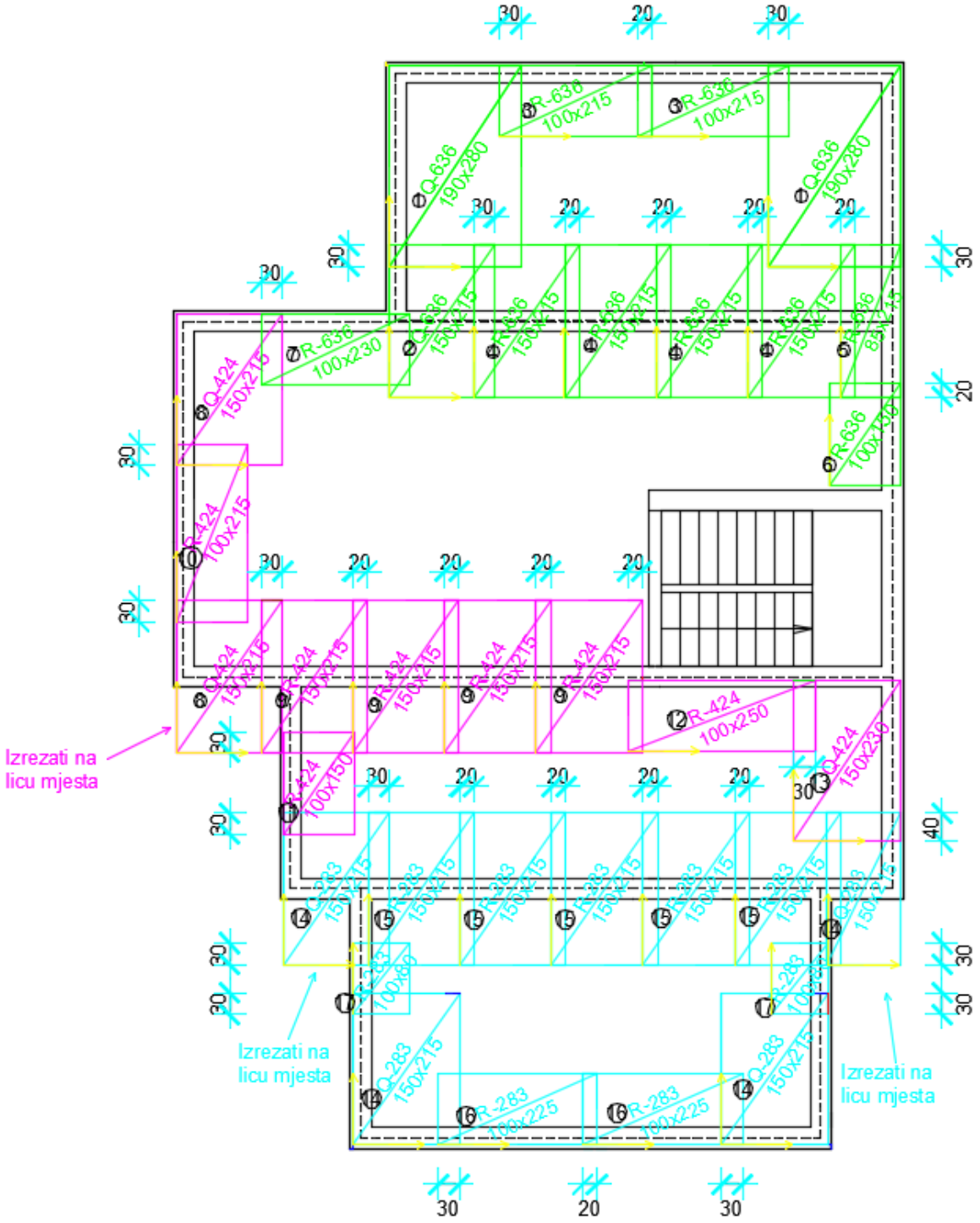
$M_{Ed} = 27{,}51\ kNm$

Uobičajena kombinacija	**b**	100,00	cm					
	h	15,00	cm	**C 30/37**				
C 30/37	**d_1 (d_2)**	3,00	cm	**f_{cd}**	2,00	kN/cm^2		
f_{cd}=30/1.5=20.0 MPa	**d**	12,00	cm	**f_{yd}**	43,48	kN/cm^2		
B 500B	**M_{Ed}**	27,51	kNm	**Jednostruko armiranje**				
f_{yd}=500/1.15=434.8 MPa	**N_{Ed}**	0,00	kN	ω	12,084	%		
M_{Ed}= 19.5 kNm	**ε_{s1}**	10,0	‰	ρ	0,471	%		
N_{Ed}= 0 kN	**ε_{c2}**	2,1	‰	ξ	0,176	**x =**	2,11	cm
	M_{sds}	27,51	kNm	ζ	0,933			
	$M_{Rd,lim}$	45,84	kNm	**A_{s1}**	5,65	cm^2		
	μ_{sd}	0,096		**A_{s2}**	0,00	cm^2		
				$A_{s,min}$	1,50	cm^2		
	Odabrana mreža: R-636 (6,36 cm^2/m)							

Plan armature ploče pozicija 100-donja zona

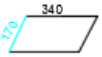
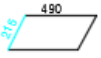
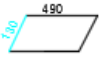
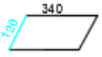


Plan armature ploče pozicija 100-gornja zona



Iskaz armature ploče pozicija 100-donja zona

ISKAZ MREŽASTE ARMATURE
Čelik B 500B

POZ.	TIP MREŽE	OBLIK	DIMENZIJE (CM)	KOM.	MASA (kg/m2)	UKUPNA MASA
1	Q-636		340X215	6	10.08	442.11
2	Q-636		340X170	1	10.08	58.26
3	Q-636		490X215	3	10.08	318.58
4	Q-636		490X130	1	10.08	64.21
5	Q-636		230X215	2	10.08	99.69
6	Q-636		290X215	4	10.08	251.39
7	Q-636		290X145	1	10.08	42.39
8	Q-636		340X120	1	10.08	41.13
					UKUPNO (kg) :	1317.76

ISKAZ MREŽASTE ARMATURE
Čelik B 500B

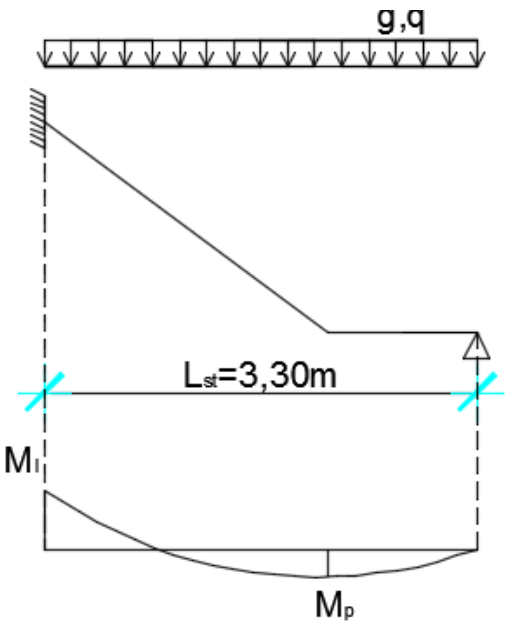
POZ.	OBLIK	ø	JED.MASA (kg/m)	KOM.	L (cm)	MASA (kg/m2)
1		10	0.617	223	100	137.59
2		10	0.617	88	130	70.58
					UKUPNO (kg) :	208.17

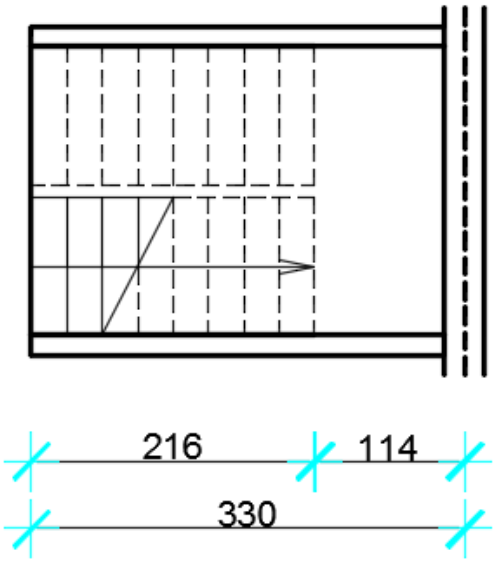
Iskaz armature ploče pozicija 100-gornja zona

ISKAZ MREŽASTE ARMATURE
Čelik B 500B

POZ.	TIP MREŽE	OBLIK	DIMENZIJE (CM)	KOM.	MASA (kg/m2)	UKUPNA MASA
1	Q-636		280X190	2	10.08	107.25
2	Q-636		150X215	1	10.08	32.51
3	R-636		100X215	2	5.95	25.58
4	R-636		150X215	4	5.95	76.76
5	R-636		85X215	1	5.95	7.59
6	R-636		100X150	1	5.95	8.93
7	R-636		100X230	1	5.95	13.68
8	Q-424		150X215	2	6.81	43.92
9	R-424		150X215	5	4.34	69.98
10	R-424		100X215	1	4.34	9.33
11	R-424		100X150	1	4.34	6.51
12	R-424		100X250	1	4.34	10.85
13	R-424		150X230	1	4.34	14.97
14	Q-283		150X215	4	4.48	57.79
15	R-283		150X215	5	2.77	44.67
16	R-283		100X225	2	2.77	12.46
17	R-283		100X80	2	2.77	4.43
					UKUPNO (kg) :	547.21

10.3. Proračun stubišta





$g = 7.15\ kN/m$

$q = 3.00\ kN/m$

$$M_{g,p} = \frac{g \cdot L_{st}^2}{14} = \frac{7.15 \cdot 3.30^2}{14} = 5.56\ kNm/m$$

$$M_{q,p} = \frac{q \cdot L_{st}^2}{14} = \frac{3.00 \cdot 3.30^2}{14} = 2.33\ kNm/m$$

$$M_{Ed,p} = \gamma_g \cdot M_{g,p} + \gamma_q \cdot M_{q,p} = 1.35 \cdot 5.56 + 1.50 \cdot 2.33 = 11.00\ kNm/m$$

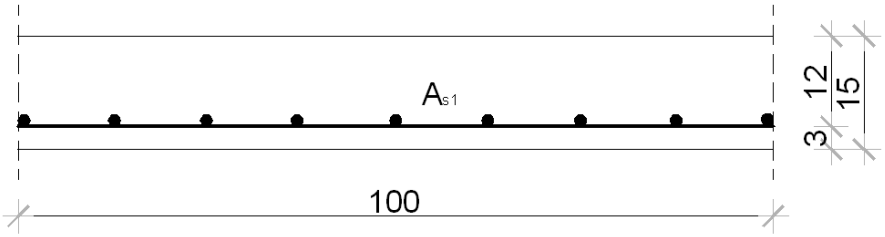
$$M_{g,l} = \frac{g \cdot L_{st}^2}{8} = \frac{7.15 \cdot 3.30^2}{8} = 9.73 kNm/m$$

$$M_{q,l} = \frac{q \cdot L_{st}^2}{8} = \frac{3.00 \cdot 3.30^2}{8} = 4.08 kNm/m$$

$$M_{Ed,l} = \gamma_g \cdot M_{g,l} + \gamma_q \cdot M_{q,l} = 1.35 \cdot 9.73 + 1.50 \cdot 4.08 = 19.25\ kNm/m$$

10.4. Dimenzioniranje stubišta

Polje



$$M_{Ed} = 11.00\ kNm/m$$

$$\mu_{sd} = \frac{M_{Ed}}{b \cdot d^2 \cdot f_{cd}} = \frac{1100}{100 \cdot 12^2 \cdot 2.0} = 0.0381944444$$

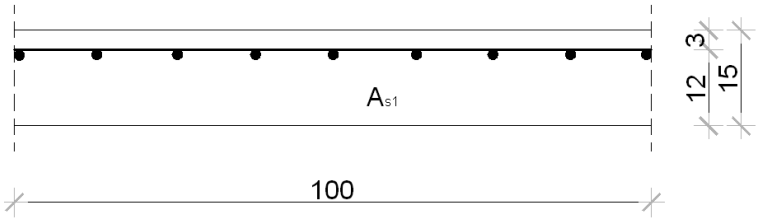
Očitano: $\varepsilon_{s1} = 10.0\ ‰ \quad \varepsilon_{c2} = 1.2\ ‰ \quad \zeta = 0.962$

$$A_{s1} = \frac{M_{Ed}}{\zeta \cdot d \cdot f_{yd}} = \frac{1100}{0.962 \cdot 12 \cdot 43.5} = 2.1905 cm^2/m$$

$$A_{s1,\min} = 0{,}1\% \cdot A_c = 0{,}1 \cdot 100 \cdot 15 = 1{,}50\, cm^2/m$$

Odabrano: R-257 (2.57 cm²/m'))

Ležaj stubište – 105



$$M_{Ed} = 19.25\ kNm/m$$

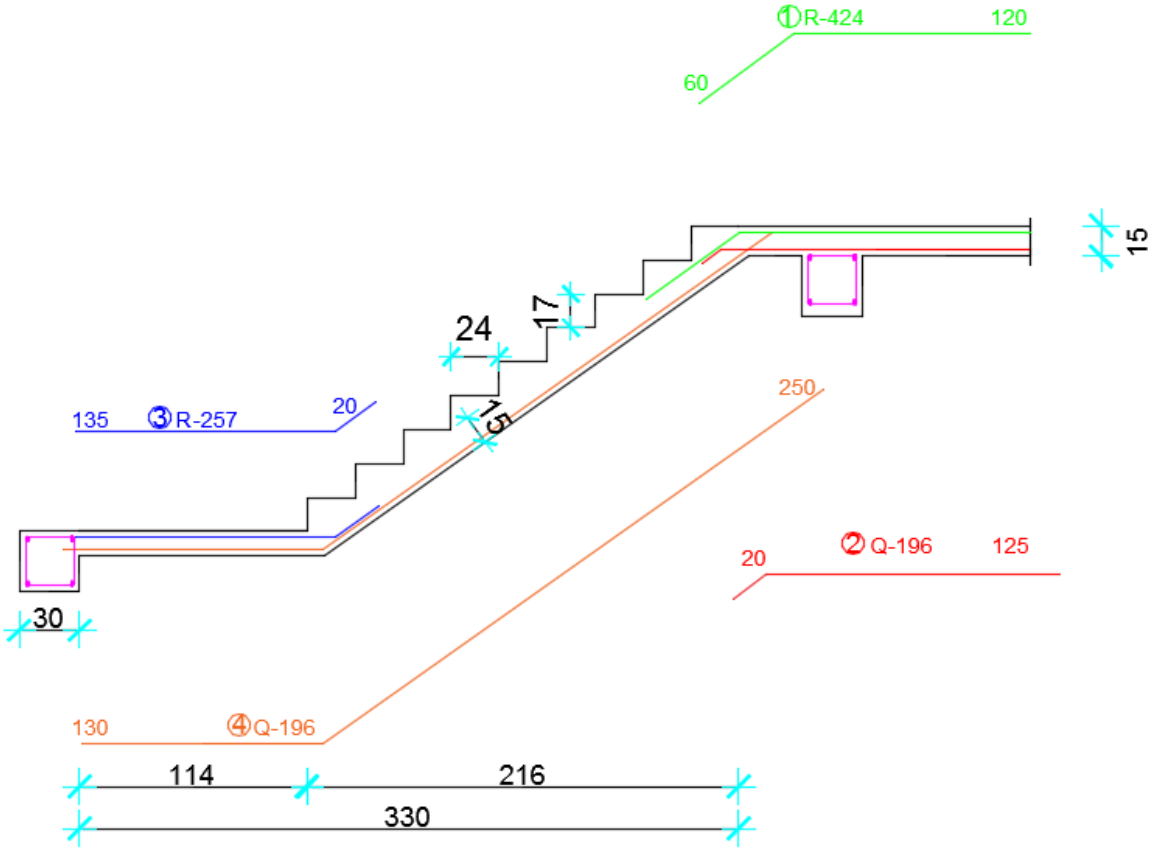
$$\mu_{sd} = \frac{M_{Ed}}{b \cdot d^2 \cdot f_{cd}} = \frac{1925}{100 \cdot 12^2 \cdot 2.0} = 0.066840277$$

Očitano: $\varepsilon_{s1} = 10.0\ ‰ \quad \varepsilon_{c2} = 1.6\ ‰ \quad \zeta = 0.950$

$$A_{s1} = \frac{M_{Ed}}{\zeta \cdot d \cdot f_{yd}} = \frac{1925}{0.947 \cdot 12 \cdot 43.5} = 3.894\, cm^2/m$$

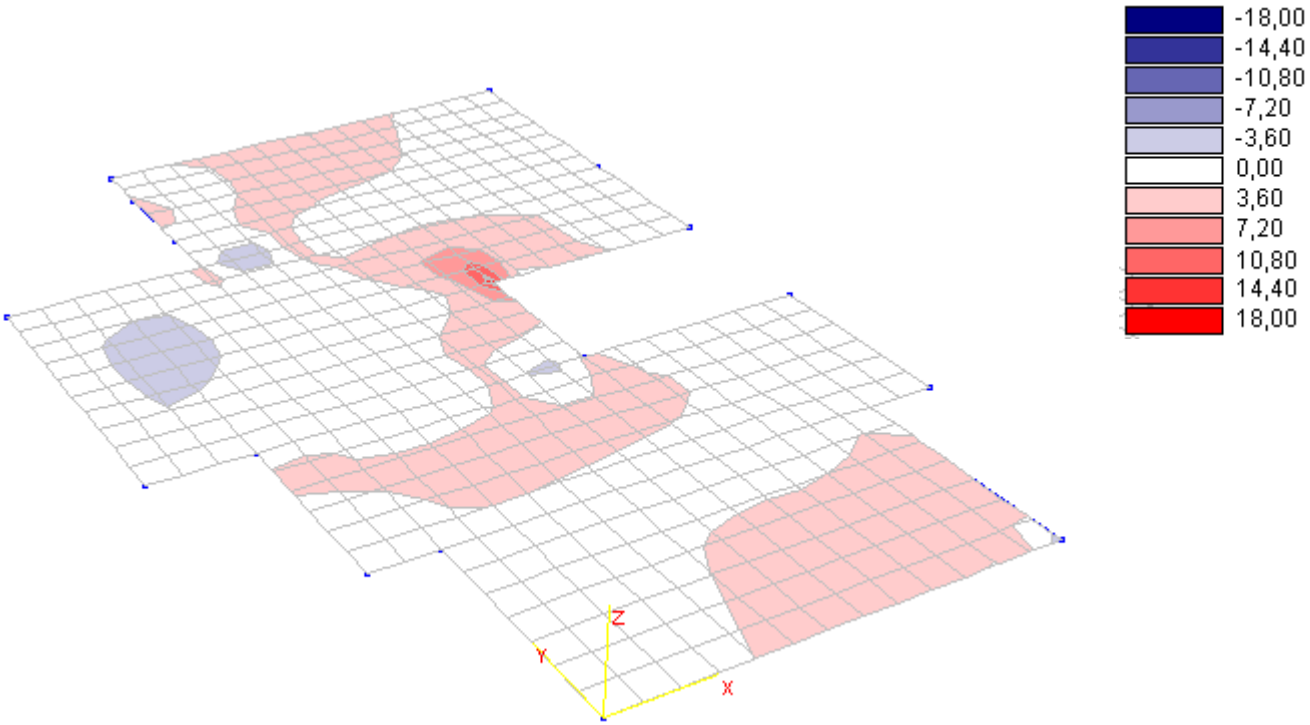
Odabrano: R-424 (4.24 cm²/m'))

Prikaz armature stubišta



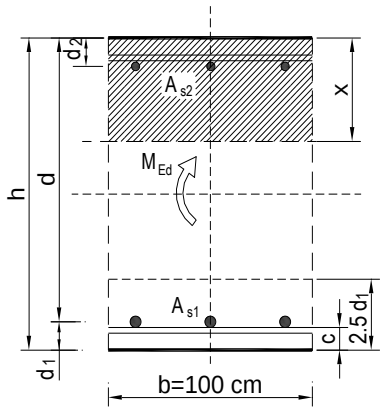
10.5. Kontrola progiba i pukotina

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



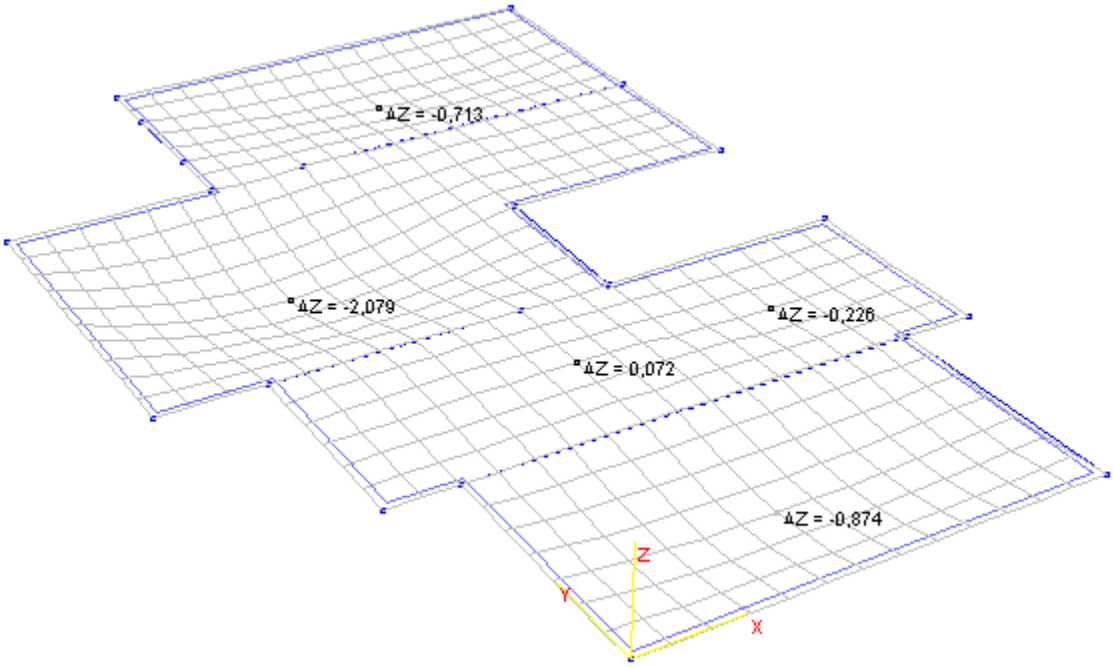
Kontrola pukotina - ploča:

b =	100,0	cm	d =	12,0	cm	h =	15,0 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} =	32,00	GN/m^2	$\alpha_e = E_s/E_{cm}$ =	6,25
M_{Ed} =	12,7	kNm	k_t =	0,40			
σ_s =	291,41	MN/m^2					
x =	2,17	cm	$\rho_{p,eff}$ =	0,0051			
$(\varepsilon_{sm}-\varepsilon_{cm})$ =	0,000292	<	$0.6\cdot\sigma_s/E_s$ =	0,000874			
Ø =	6,0	mm	c =	2,70	cm		
k_1 =	0,8		k_2 =	0,50			
k_3 =	3,4		k_4 =	0,43			
$s_{r,max}$ =	290,50	mm					
$w_k = s_{r,max}\cdot(\varepsilon_{sm}-\varepsilon_{cm})$ =	0,254	mm	<	w_g			



Pukotine zadovoljavaju !!!

Progibi ploča su također dobiveni kroz numerički model. Također se koriste rezultati od kratkotrajnog djelovanja i radne kombinacije opterećenja ($q = 1.0 \cdot g + 1.0 \cdot p$).



Granična vrijednost progiba ploče u polju: $f_{p,dop} = \frac{l_g}{350} = \frac{474}{350} = 1{,}354\,\text{cm}$

Kratkotrajni progib ploče (očitano iz modela): $f_k = f_{el} = 0.874 cm$

Ukupni progib:

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

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

$K_r = 0.85 - 0.45\frac{A_{s2}}{A_{s1}} = 0.85 - 0.45\frac{0.0}{7.85} = 0.85$

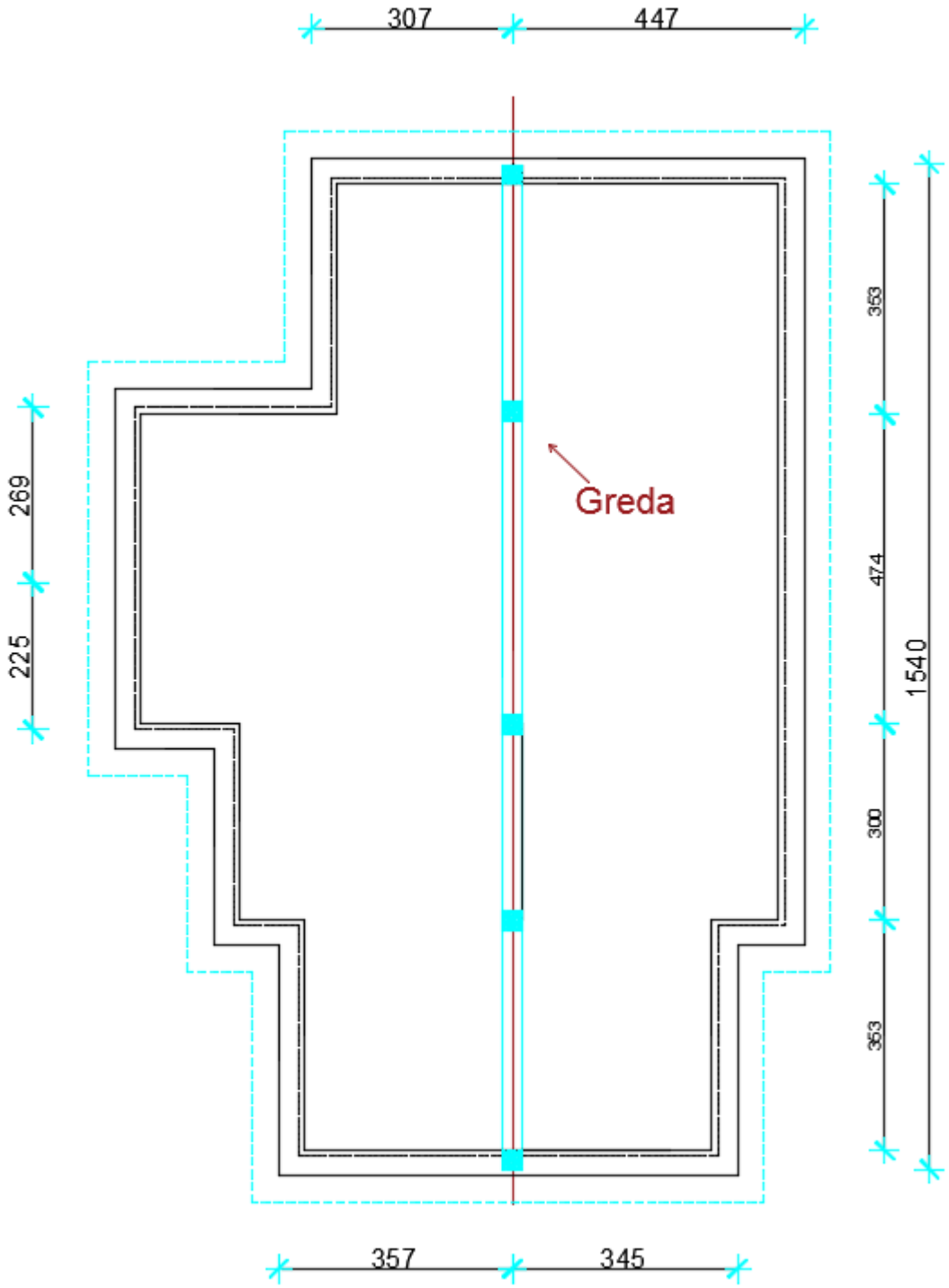
$f_d = \varphi\ \infty\ \cdot f_k \cdot K_r = 2 \cdot 0.05 \cdot 0.85 = 0.085$

$f_u = f_k + f_d = 0.874 + 0.085 = 0.959 < f_{p,dop} = 1.354$

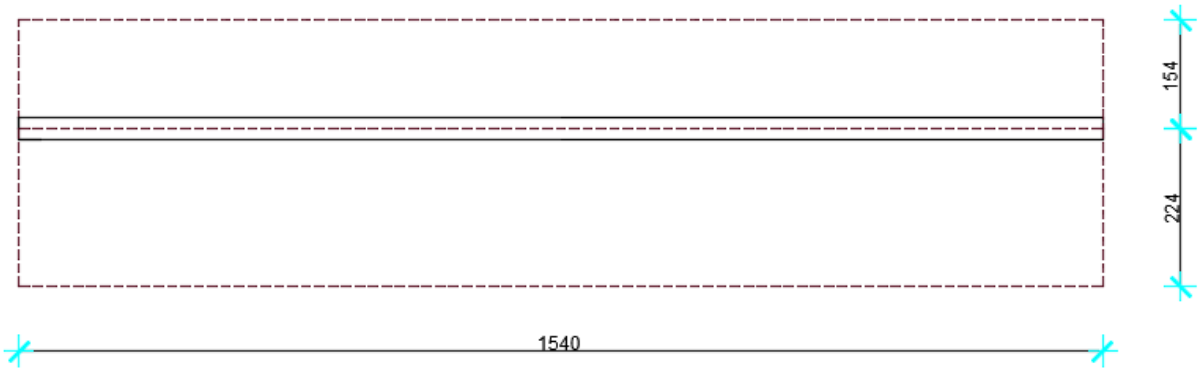
Pukotine zadovoljavalju !!!

11. PRORAČUN KROVA

11.1. Prikaz modela i rezultata



GREDA 1-analiza opterećenja



a) stalno opterećenje

	d (m)	*g* (kN/m^3)	*d* × *g*
Crijep i podkonstrukcija			1.20
Toplinska izolacija	0.04	5.0	0.20
Fert strop			2.80
Podgled (žbuka)	0.01	20.0	0.20

S*g* = 4.40 (kN/m^2)

Stalno opterećenje

Opterećenje od ploče: $g_{pl,200}=g_{200}\cdot L_1=4{,}40\cdot 3{,}78=16{,}63$ kN/m

Opterećenje od grede: $g_{gr,200}=b_{gr}\cdot h_{sv}\cdot \gamma_{ab}=0{,}30\cdot 0{,}40\cdot 25=3$ kN/m

Ukupno opterećenje po nosaču: $g_{n,200}= g_{pl,200}+ g_{gr,200}=16{,}63+3=19{,}63$ kN/m

Korisno opterećenje:

b) pokretno opterećenje

q =1.0 (kN/m^2) (vjetar i snijeg)

Opterećenje od ploče: $g_{pl,200}=g_{200}\cdot L_1=1{,}00\cdot 3{,}78=3{,}78$ kN/m

Ukupno opterećenje po nosaču: $g_{n,200}= g_{pl,200}=3{,}78$kN/m

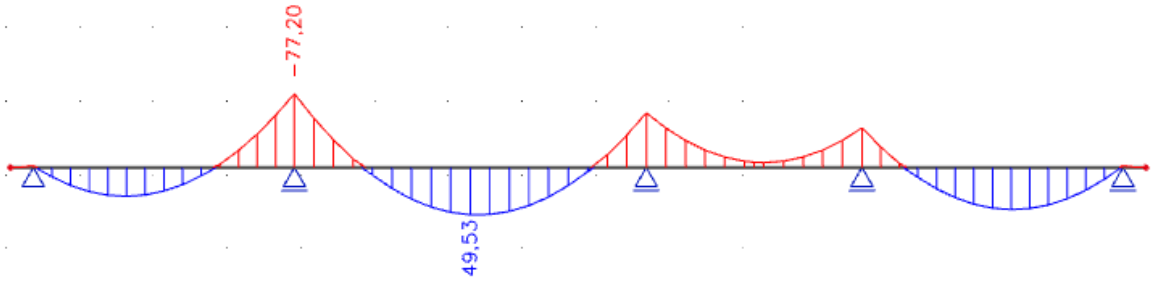
c) ukupno računsko opterećenje

q_{Ed} =1.35·g+1.5·q= 1.35·19,63+1.5·3,78=32,17 (kN/m^2)

11.2. Dimenzioniranje na moment savijanja

Dimenzioniranje nosača na moment savijanja
kombinacija opterećenja 1,35 G+1,5 Q

Moment



Moment u polju M_{Ed}=49,53 kNm

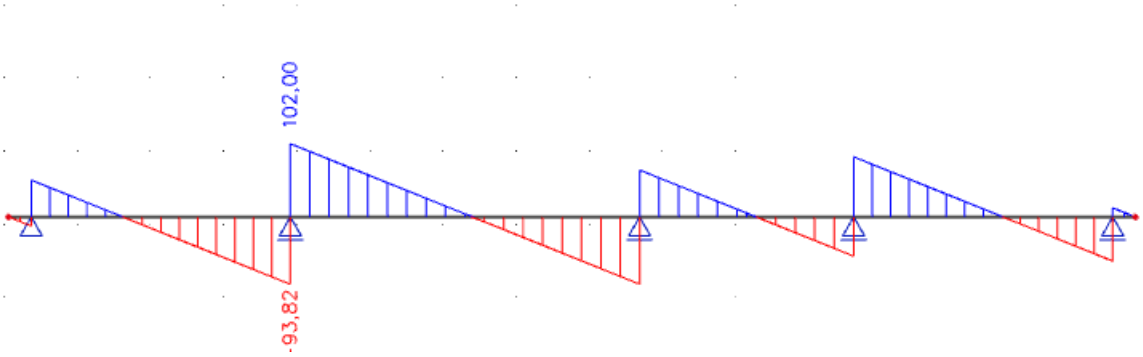
Uobičajena kombinacija	**b**	30,00	cm				
	h	40,00	cm	**C 30/37**			
C 30/37	**d_1 (d_2)**	3,00	cm	**f_{cd}**	2,00	kN/cm^2	
f_{cd}=30/1.5=20.0 MPa	**d**	37,00	cm	**f_{yd}**	43,48	kN/cm^2	
B 500B	**M_{Ed}**	49,53	kNm	**Jednostruko armiranje**			
f_{yd}=500/1.15=434.8 MPa	**N_{Ed}**	0,00	kN	ω	7,572	%	
M_{Ed}= 49.53 kNm	**ε_{s1}**	10,0	‰	ρ	0,291	%	
N_{Ed}= 0 kN	**ε_{c2}**	1,5	‰	ξ	0,133	**x =**	4,91 cm
	M_{sds}	49,53	kNm	ζ	0,952		
	$M_{Rd,lim}$	130,73	kNm	**A_{s1}**	3,23	cm^2	
	μ_{sd}	0,060		**A_{s2}**	0,00	cm^2	
				$A_{s,min}$	1,20	cm^2	
	Odabrana armatura : 4 Ø 14 (A_s=6,16cm^2/m)						

Moment na ležaju M_{Ed}=77,20 kNm

Uobičajena kombinacija	**b**	30,00	cm					
	h	40,00	cm	**C 30/37**				
C 30/37	**d_1 (d_2)**	3,00	cm	**f_{cd}**	2,00	kN/cm^2		
f_{cd}=30/1.5=20.0 MPa	**d**	37,00	cm	**f_{yd}**	43,48	kN/cm^2		
B 500B	**M_{Ed}**	77,20	kNm	**Jednostruko armiranje**				
f_{yd}=500/1.15=434.8 MPa	**N_{Ed}**	0,00	kN	ω	11,886	%		
M_{Ed}= 77.20 kNm	ε_{s1}	10,0	‰	ρ	0,463	%		
N_{Ed}= 0 kN	ε_{c2}	2,1	‰	ξ	0,174	**x =**	6,44	cm
	M_{sds}	77,20	kNm	ζ	0,934			
	$M_{Rd,lim}$	130,73	kNm	**A_{s1}**	5,14	cm^2		
	μ_{sd}	0,094		**A_{s2}**	0,00	cm^2		
				$A_{s,min}$	1,20	cm^2		
	Odabrana armatura : 4 ∅ 14 (A_s=6,16cm^2/m)							

Dimenzioniranje nosača na poprečnu silu

Poprečna sila



C 30/37

V_{Ed} =102,00kN

N_{Ed}=0.0 kN

$$V_{Rd,c} = \left[C_{Rdc} \cdot k \cdot \sqrt[3]{100 \cdot \rho_l \cdot f_{ck}} + k_1 \cdot \sigma_{cp}\right] \cdot b_w \cdot d$$

$$k = 1.0 + \sqrt{\frac{200}{d}} = 1.0 + \sqrt{\frac{200}{370}} = 1.74 \leq 2.0 \rightarrow k = 1.74$$

$$k_1 = 0.15$$

$$\sigma_{cp} = \frac{N_{Ed}}{A_c} = 0.0$$

$$C_{Rd} = \frac{0.18}{\gamma_c} = \frac{0.18}{1.5} = 0.12$$

$$\Sigma A_s = 4\text{Ø}14 + 4\text{Ø}14 = 6.16 + 6.16 = 12.32cm^2$$

$$\rho_l = \frac{A_s}{A_c} = \frac{12.32}{30 \cdot 37} = 0.011099$$

$$V_{Rd,c} = \left[0.12 \cdot 1.74 \cdot \sqrt[3]{100 \cdot 0.011099 \cdot 30.0} + 0.15 \cdot 0.0\right] \cdot 300 \cdot 370$$

$$= 74.56kN$$

V_{Rdc} *mora biti veća od*:

$$V_{Rdc} \geq \left[v_{min} + k_1 \cdot \sigma_{cp}\right] \cdot b_w \cdot d$$

$$k_1 = 0.15$$

$$v_{min} = 0.035 \cdot k^{\frac{3}{2}} \cdot f_{ck}^{\frac{1}{2}} = 0.035 \cdot 1.74^{\frac{3}{2}} \cdot 30.0^{\frac{1}{2}} = 0.440$$

$$\sigma_{cp} = \frac{N_{Ed}}{A_c} = 0.0$$

$$V_{Rdc} \geq 0.440 \cdot 300 \cdot 370$$

$$V_{Rdc} \geq 48840N = 48.84kN$$

Pa je i taj uvjet zadovoljen!

$V_{Ed,max} = V_{Ed} = 102.00kN$

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

$v = 0.6 \;\; 1.0 - \frac{f_{ck}}{250} \;\; = 0.6 \;\; 1.0 - \frac{30}{250} \;\; = 0.528$

$V_{Rd,max} = 0.5 \cdot 0.528 \cdot 300 \cdot 370 \cdot 20.0 = 586080N = 586.08kN > V_{Ed,max} = V_{Ed}$

$\frac{V_{Ed,max}}{V_{Rd,max}} = \frac{102.00}{586.08} \approx 0.17 \rightarrow V_{Ed} = 0.17 V_{Rd,max}$

$S_{max} = \min \; 0.75 \cdot d; 30.0cm \;\; = \min \; 27.75;30 \;\; \rightarrow S_{max} = 27.75\text{cm}$

$\rho_{min} = 0.001$

Potrebna računska poprečna armatura!

$A_{sw} = \frac{\rho_{min} \cdot s_w \cdot b_w}{m} = \frac{0.001 \cdot 27.75 \cdot 30}{2} = 0.42cm^2$

Odabrane minimalne spone: $\emptyset \frac{10}{25} \;\; A_{sw} = 0.79cm^2$

$f_{ywd} = \frac{f_{yk}}{\gamma_s}; B\;500B \;\; \rightarrow f_{ywd} = \frac{500}{1.15} = 434.8MPa = \frac{43.48kN}{cm^2}$

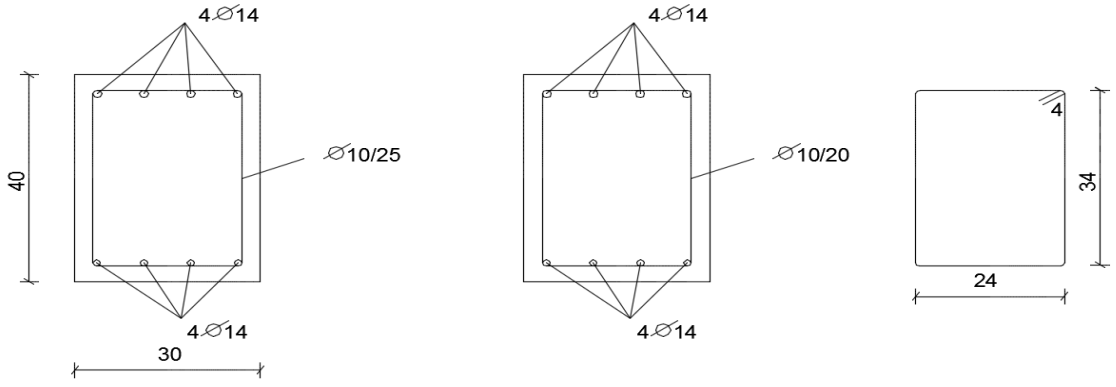
$V_{Rd} = V_{Rd,s} = \frac{A_{sw}}{s} \cdot z \cdot f_{ywd} \cdot m \cdot ctg\theta = \frac{0.79}{25} \cdot \;\; 0.9 \cdot 37 \;\; \cdot 43.48 \cdot 2 = 91.51kN$

$V_{Ed} > V_{Rd}$

Na mjestu maksimalne poprečne sile

$s_w \leq \frac{m \cdot A_{sw} \cdot f_{ywd} \cdot z}{V_{Ed}} = 22.00cm$

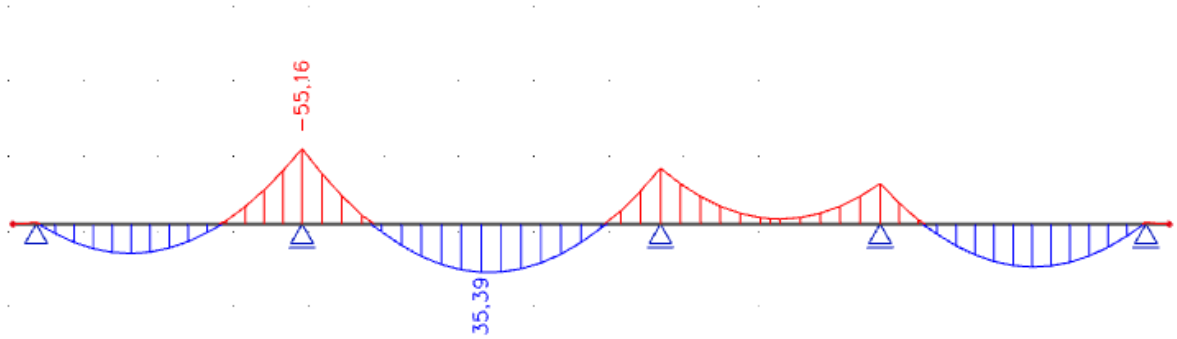
Postaviti spone $\emptyset 10/20$ $(A_{sw} = 0.79cm^2)$



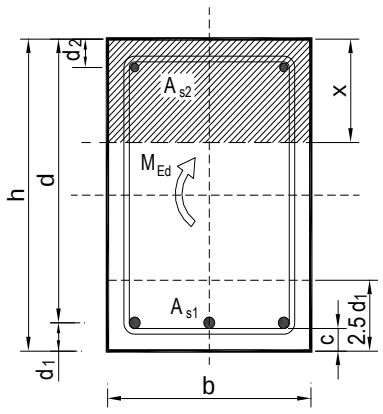
11.3. Kontrola progiba i pukotina

kombinacija opterećenja 1,0 G+1,0 Q

Moment



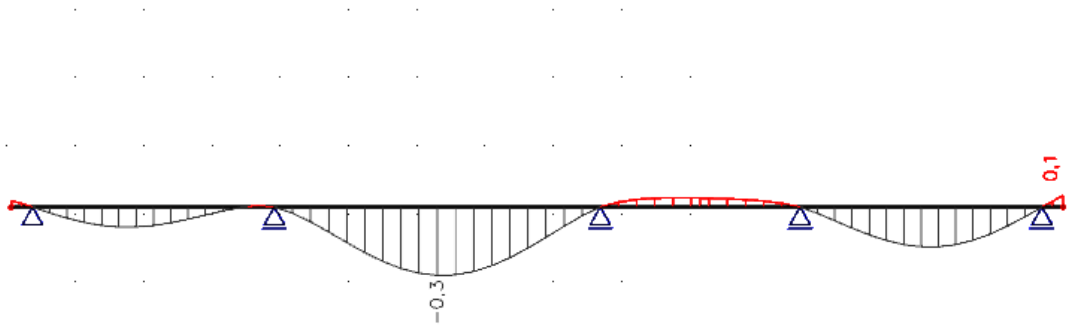
b =	30,0	cm	d =	37,0	cm	h =	40,0 cm
f_{ck} =	30,0	MN/m^2	f_{ctm} =	2,90	MN/m^2	w_g =	0,30 mm
A_{s1} =	6,16	cm^2	A_{s2} =	0,00	cm^2	$d_1 = d_2$ =	3,0 cm
E_s =	200,00	GN/m^2	E_{cm} =	32,80	GN/m^2	$\alpha_e = E_s/E_{cm}$ =	6,10
M_{Ed} =	55,2	kNm	k_t =	0,40			
σ_s =	261,97	MN/m^2					
x =	8,45	cm	$\rho_{p,eff}$ =	0,0274			
$(\varepsilon_{sm}-\varepsilon_{cm})$ =	0,001063	>	$0.6\cdot\sigma_s/E_s$ =	0,000786			
Ø =	14,0	mm	c =	2,30	cm		
k_1 =	0,8		k_2 =	0,50			
k_3 =	3,4		k_4 =	0,43			
$s_{r,max}$ =	165,13	mm					



$w_k = s_{r,max}\cdot(\varepsilon_{sm}-\varepsilon_{cm})$ =	0,176 mm	<	w_g

Pukotine zadovoljavaju !!!

Progib



Granična vrijednost progiba grede u polju: $f_{p,dop} = \frac{l_g}{350} = \frac{474}{350} = 1.35\,\text{cm}$

Kratkotrajni progib ploče (očitano iz modela): $f_k = f_{el} = 0.3cm$

Ukupni progib:

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

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

$$K_r = 0.85 - 0.45\frac{A_{s2}}{A_{s1}} = 0.85 - 0.45\frac{0.0}{6.16} = 0.85$$

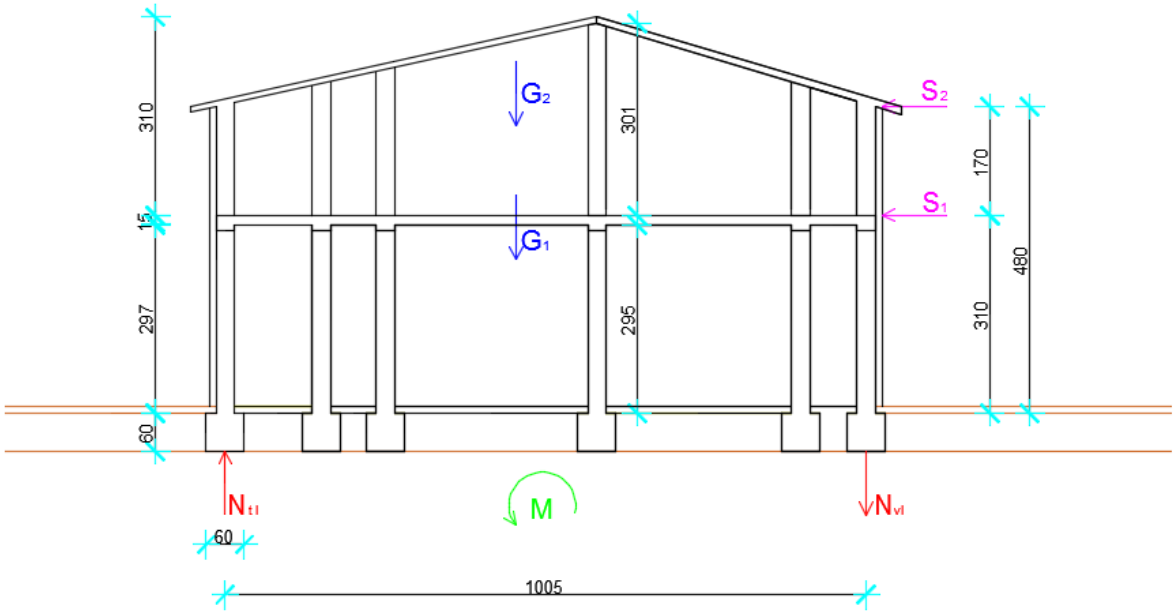
$$f_d = \varphi\ \infty\ \cdot f_k \cdot K_r = 2 \cdot 0.3 \cdot 0.85 = 0.51$$

$$f_u = f_k + f_d = 0.3 + 0.51 = 0.81 < f_{p,dop} = 1.35$$

Progibi zadovoljavaju !!!

12. KONTROLA NAPREZANJA U TLU ISPOD TEMELJA

Potresne sile proračunate su po pojednostavljenom postupku. Građevina se nalazi na području grada Trogira za koje se uz povratni period od 475 godina očekuje potres sa ubrzanjem tla a_g=0.2·g. Građevina je temeljena na stjenovitom tlu,dakle pripada klasi tla A, pa slijedi:



$$z = 0{,}30 \cdot 20 = 6\frac{kN}{m^2}$$

$$G1 = z \cdot h_1 \cdot n + š \cdot g + š \cdot q = 6 \cdot 2{,}97 \cdot 6 + 10{,}05 \cdot 6{,}54 + 10{,}05 \cdot 2 = 192{,}75 kn/m$$
$$G2 = z \cdot h_2 \cdot n + š \cdot g + š \cdot q = 6 \cdot 3{,}01 \cdot 6 + 10{,}05 \cdot 4{,}04 + 10{,}05 \cdot 1 = 160{,}83\ kN/m$$

$$G_u = G_1 + G_2 = 192{,}75 + 160{,}83 = 353{,}58 kN/m$$
$$S = \frac{a_g}{g} \cdot G = 0{,}2 \cdot 353{,}58 = 70{,}72 N/m$$

$$S_1 = \frac{G_1 \cdot h_1}{G_1 \cdot h_1 + G_2 \cdot h_2} \cdot S = \frac{192{,}75 \cdot 3{,}10}{192{,}75 \cdot 3{,}10 + 160{,}83 \cdot 4{,}80} \cdot 70{,}72 = 0{,}44 \cdot 70{,}72$$

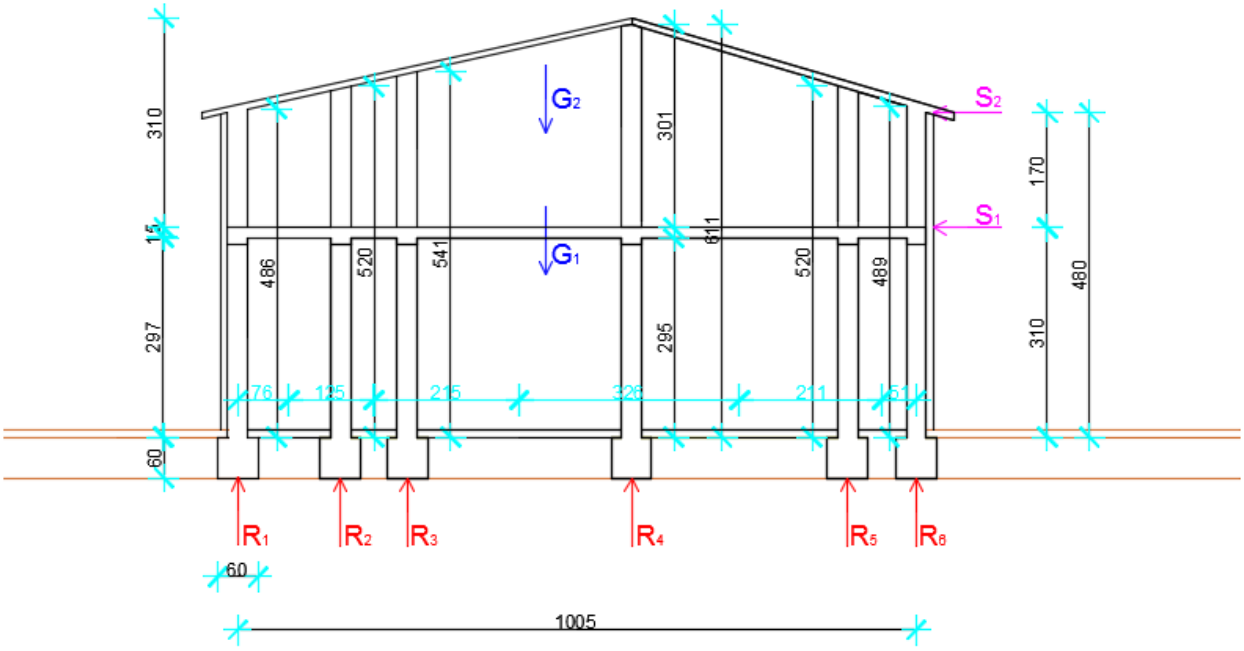
$$= 30{,}85 kN/m$$

$$S_2 = \frac{G_2 \cdot h_2}{G_1 \cdot h_1 + G_2 \cdot h_2} \cdot S = \frac{160{,}83 \cdot 4{,}80}{192{,}75 \cdot 3{,}10 + 160{,}83 \cdot 4{,}80} \cdot 70{,}72 = 0{,}56 \cdot 70{,}72$$

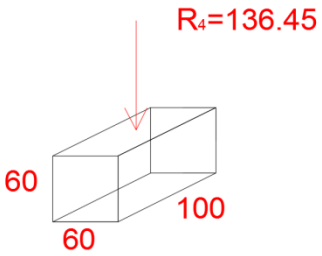
$$= 39{,}86\ kN/m$$

$$M = S_1 \cdot h_1 + S_2 \cdot h_2 = 30{,}85 \cdot 3{,}10 + 39{,}86 \cdot 4{,}80 = 286{,}96 kNm/m$$

$$N_{tl} = -N_{vl} = \frac{M}{š} = \frac{286{,}96}{10{,}05} = 28{,}55\ kN/m$$



$A_{temelja} = 60cm \cdot 100cm = 6000cm^2$



$g_{100} = 6{,}54\ kN/m2$
$g_{200} = 4{,}04\ kN/m2$

$q_{100} = 2\ kn/m2$
$q_{200} = 1\ kn/m2$

$e_{100,uk} = 1{,}35 \cdot 6{,}54 + 1{,}5 \cdot 2 = 11{,}83\ kN/m2$
$e_{200,uk} = 1{,}35 \cdot 4{,}04 + 1{,}5 \cdot 1 = 6{,}95\ kN/m2$

$R1 = z1 \cdot hz1 + \ e_{200,uk} + 2e_{100,uk}\ \cdot 0{,}76$
$= 6 \cdot 4{,}86 + 30{,}61 \cdot 0{,}76 = 52{,}42\ kN/m$

$R2 = z2 \cdot hz2 + \ e_{200,uk} + 2e_{100,uk}\ \cdot 1{,}25$
$= 6 \cdot 5{,}41 + 30{,}61 \cdot 1{,}25 = 70{,}72\ kN/m$

$R3 = z3 \cdot hz3 + \ e_{200,uk} + 2e_{100,uk}\ \cdot 2{,}15$
$= 6 \cdot 5{,}41 + 30{,}61 \cdot 2{,}15 = 98{,}27\ kN/m$

$R4 = z4 \cdot hz4 + \ e_{200,uk} + 2e_{100,uk}\ \cdot 3{,}26$
$= 6 \cdot 6{,}11 + 30{,}61 \cdot 3{,}26 = 136{,}45\ kN/m$

$R5 = z4 \cdot hz4 + \ e_{200,uk} + 2e_{100,uk}\ \cdot 2{,}11$

$= 6 \cdot 5{,}20 + 30{,}61 \cdot 2{,}11 = 95{,}79\ kN/m$

$R6 = z4 \cdot hz4 + \ e_{200,uk} + 2e_{100,uk} \ \cdot 0{,}51$
$= 6 \cdot 4{,}89 + 30{,}61 \cdot 0{,}51 = 44{,}95\ kN/m$

$\sigma = \frac{F}{A} = \frac{1364{,}5}{6000} = 0{,}23\ MPa < 0{,}5\ MPa = \sigma_d$

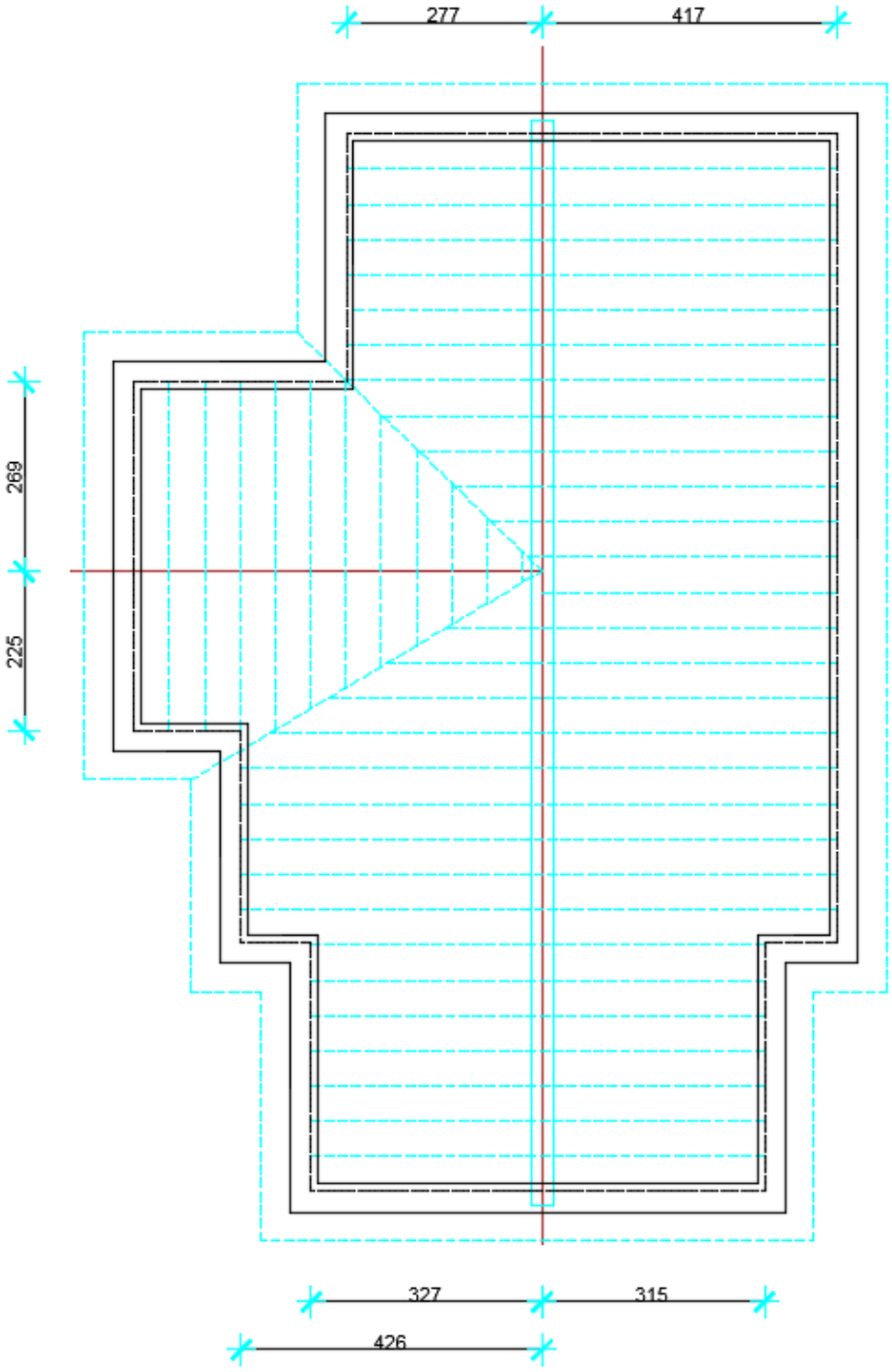
$F = R4 + N = 44{,}95 + 28{,}55 = 73{,}5 kN/m$

$\sigma = \frac{F}{A} = \frac{735}{6000} = 0{,}12\ MPa < 0{,}5\ MPa = \sigma_d$

Pretpostavljeni temelj zadovoljava.

13. PRORAČUN FERT STROPA

Na slici je prikazan raspored postavljanja fert gredica:



13.1. Analiza opterećenja

a) stalno opterećenje

	d(m)	γ (kN/m3)	d x γ
Crijep i podkonstrukcija			1.2
Toplinska izolacija	0.04	5.0	0.20
Fert strop			0.28
Pogled (žbuka)	0.01	20.0	0.2

$$S_g = 4.40\ kN/m^2$$

a) ukupno stalno opterećenje: g_{200}= 4.40 kN/m2

b) pokretno opterećenje

q =1.0 (kN/m^2) (stambeni prostori)

c) ukupno računsko opterećenje

c) ukupno računsko opterećenje

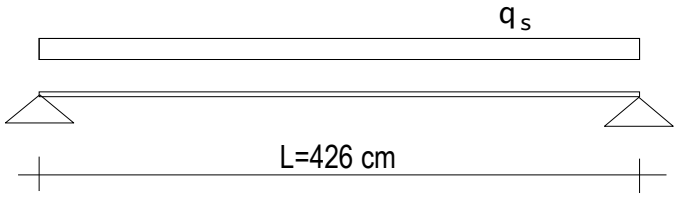
q_{gr} = 0.51*1.0=0.51 (kN/m')

g_{gr} = 0.51*4.40=2.24 (kN/m')

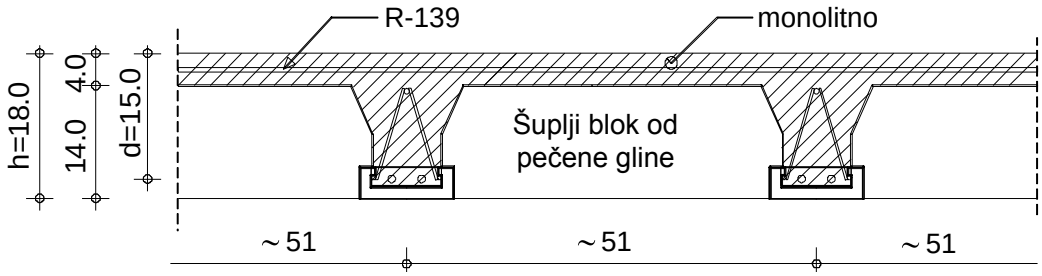
e_{Ed} =1.35*2.24+1.5*0.51=3.79 (kN/m')

13.2. Proračun ploče

13.2.1. Veće gredice



$$M_{Ed} = \frac{e_{Ed} \cdot l^2}{8} = \frac{3{,}79 \cdot 4{,}26^2}{8} = 8{,}60\text{kNm}$$



Uobičajena kombinacija

C 30/37
f_{cd}=30/1.5=20.0 MPa

B 500B
f_{yd}=500/1.15=434.8 MPa

M_{Ed}= 19.5 kNm
N_{Ed}= 0 kN

b	51,00	cm				
h	18,00	cm	**C 30/37**			
d_1 (d_2)	3,00	cm	**f_{cd}**	2,00	kN/cm^2	
d	15,00	cm	**f_{yd}**	43,48	kN/cm^2	
M_{Ed}	5,06	kNm	**Jednostruko armiranje**			
N_{Ed}	0,00	kN	ω	2,684	%	
ε_{s1}	10,0	‰	ρ	0,104	%	
ε_{c2}	0,8	‰	ξ	0,076	**x =**	1,14 cm
M_{sds}	5,06	kNm	ζ	0,974		
$M_{Rd,lim}$	36,53	kNm	**A_{s1}**	0,80	cm^2	
μ_{sd}	0,022		**A_{s2}**	0,00	cm^2	
			$A_{s,min}$	0,92	cm^2	

Armatura gredice:
2Ø7 (Aa=0.77 cm^2)
Odabrane gredice s dodatnom armaturom:
2Ø10 (Aa=1.57 cm^2)
Ukupna armatura po gredici:
2Ø7+Ø12 (Aa=2.34cm^2)

Prema proizvođačkoj specifikaciji firme Nexe koristi se tablica:

tip stropa	tip gredice	q... (kN/m²) - ukupno eksploatacijsko opterećenje (s vlastitom masom stropa) koje konstrukcija može nositi																		
		Lo... (m) - svijetli 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					
S1	G5									9.06	8.09	7.24	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																				

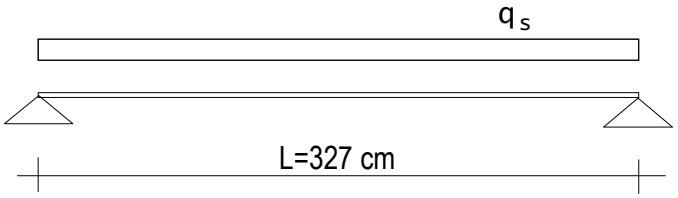
* Nosivost konstrukcije visine 16+4=20 cm, približno je za oko 10% veća od one s visinom 14+4=18 cm

PROJEKTIRANJE FERT STROPNOG PROGRAMA

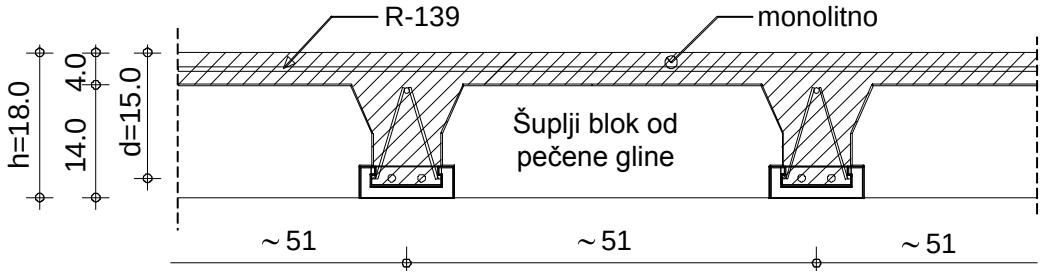
visina stropa d (cm)	vrsta stropa	tip FERT gredice	svijetli otvor Lo (cm)	duljina gredice L=Lo+30 cm (cm)	armatura čeličnog nosača Č 500/560	dopunska armatura nosača RA 400/500	ukupna armatura (svedeno na RA 400/500) (cm²/m')	εa/εb (‰)	granični moment nosivosti presjeka Mu (kNm/m')	radni moment nosivosti presjeka Mn (kNm/m')
		G1	do 280	do 310	2Ø7	/	1.92	0.8/10	11.59	7.02
		G2	300, 320 340, 360	330, 350 370, 390	2Ø7	Ø8	2.97	01/10	17.82	10.80
		G3	380.00	410.00	2Ø7	Ø10	3.49	1.1/10	20.88	12.65
		G4	400, 420	430, 450	2Ø7	Ø12	4.18	1.2/10	24.93	15.11
14+4=18 cm	**S1**	**G5**	~~440.00~~	~~470.00~~	2Ø7	2Ø10	4.49	1.3/10	26.70	16.18
		G6	460.00	490.00	2Ø7	Ø8, Ø10	5.06	1.4/10	29.99	18.18
		G7	480, 500	510, 530	2Ø7	Ø10, Ø12	5.75	1.5/10	33.97	20.59
		G8	520.00	550.00	2Ø7	2Ø12	6.44	1.6/10	37.93	22.99
		G9	540, 560	570, 590	2Ø7	Ø12, Ø14	7.26	1.7/10	42.63	25.84
		G10	580, 600	610, 630	2Ø7	2Ø14	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 %								

* Ukupno eksploatacijsko opterećenje koje može nositi stropna konstrukcija visine 14+4=18 cm* kada je sustava slobodno položene grede

13.2.2. Manje gredice



$$M_{Ed} = \frac{e_{Ed} \cdot l^2}{8} = \frac{3{,}78 \cdot 3{,}27^2}{8} = 5{,}06\text{kNm}$$



Uobičajena kombinacija	**b**	51,00	cm				
	h	18,00	cm	**C 30/37**			
C 30/37	**d_1 (d_2)**	3,00	cm	**f_{cd}**	2,00	kN/cm^2	
f_{cd}=30/1.5=20.0 MPa	**d**	15,00	cm	**f_{yd}**	43,48	kN/cm^2	
B 500B	**M_{Ed}**	8,60	kNm	**Jednostruko armiranje**			
f_{yd}=500/1.15=434.8 MPa	**N_{Ed}**	0,00	kN	ω	4,595	%	
M_{Ed}= 19.5 kNm	ε_{s1}	10,0	‰	ρ	0,179	%	
N_{Ed}= 0 kN	ε_{c2}	1,1	‰	ξ	0,101	**x =**	1,51 cm
	M_{sds}	8,60	kNm	ζ	0,964		
	$M_{Rd,lim}$	36,53	kNm	**A_{s1}**	1,37	cm^2	
	μ_{sd}	0,037		**A_{s2}**	0,00	cm^2	
				$A_{s,min}$	0,92	cm^2	

Armatura gredice:
2Ø7 (Aa=0.77 cm^2)
Odabrane gredice s dodatnom armaturom:
2Ø10 (Aa=0.5 cm^2)
Ukupna armatura po gredici:
2Ø7+Ø8 (Aa=1.27cm^2)

: Prema proizvođačkoj specifikaciji firme Nexe koristi se tablica:

tip stropa	tip gredice	q... (kN/m²) - ukupno eksploatacijsko opterećenje (s vlastitom masom stropa) koje konstrukcija može nositi																			
		Lo... (m) - svijetli 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					
S1	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																				

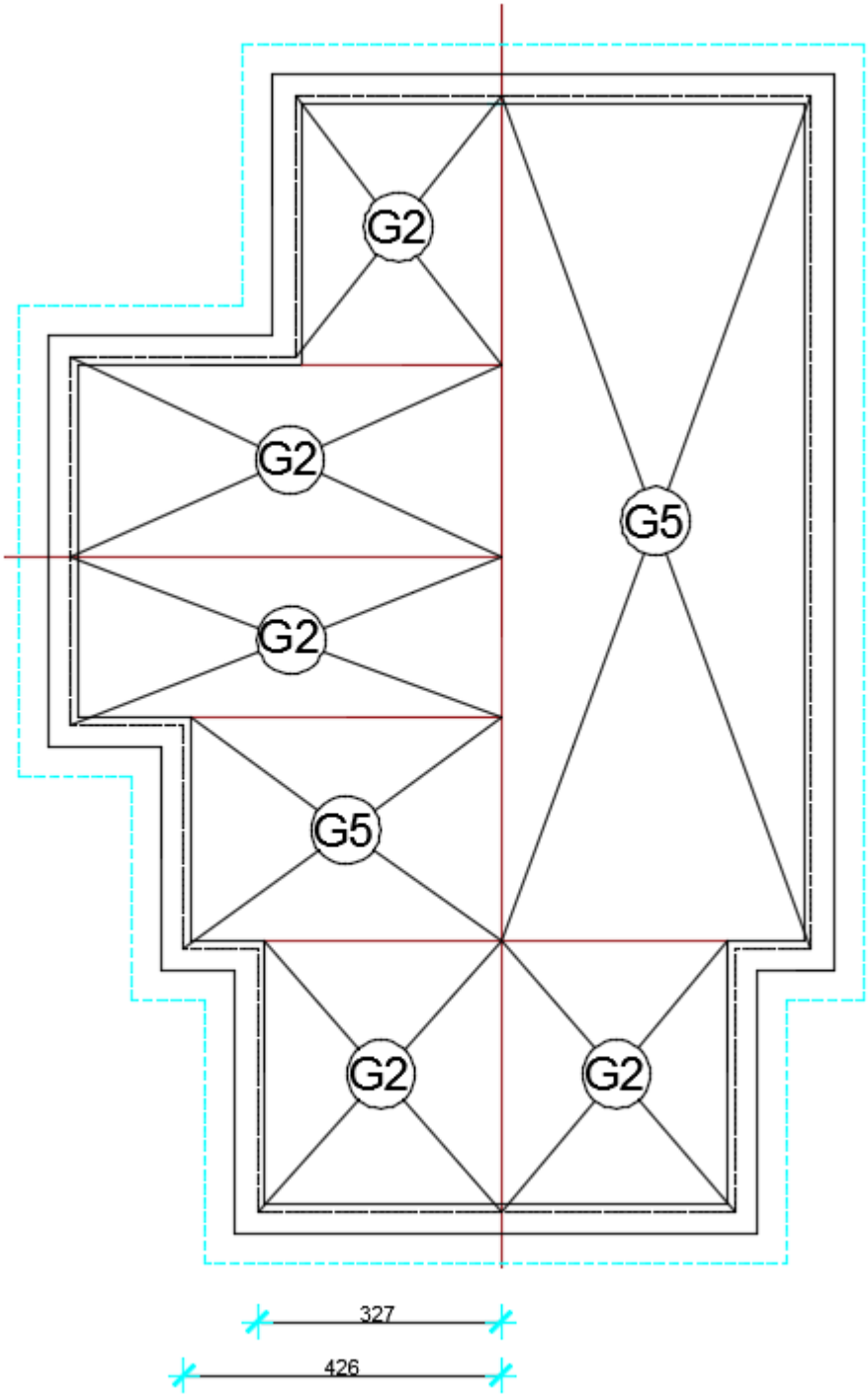
* Nosivost konstrukcije visine 16+4=20 cm, približno je za oko 10% veća od one s visinom 14+4=18 cm

PROJEKTIRANJE FERT STROPNOG PROGRAMA

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) (cm²/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	2Ø7	/	1.92	0.8/10	11.59	7.02
		G2	300, 320 340, 360	330, 350 370, 390	2Ø7	Ø8	2.97	01/10	17.82	10.80
		G3	380.00	410.00	2Ø7	Ø10	3.49	1.1/10	20.88	12.65
		G4	400, 420	430, 450	2Ø7	Ø12	4.18	1.2/10	24.93	15.11
		G5	440.00	470.00	2Ø7	2Ø10	4.49	1.3/10	26.70	16.18
		G6	460.00	490.00	2Ø7	Ø8, Ø10	5.06	1.4/10	29.99	18.18
		G7	480, 500	510, 530	2Ø7	Ø10, Ø12	5.75	1.5/10	33.97	20.59
		G8	520.00	550.00	2Ø7	2Ø12	6.44	1.6/10	37.93	22.99
		G9	540, 560	570, 590	2Ø7	Ø12, Ø14	7.26	1.7/10	42.63	25.84
		G10	580, 600	610, 630	2Ø7	2Ø14	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 %								

* Ukupno eksploatacijsko opterećenje koje može nositi stropna konstrukcija visine 14+4=18 cm* kada je sustava slobodno položene grede

Odabrane gredice su G5 (2Ø7+2Ø10) i G2 (2Ø7+Ø8) čiji je raspored prikazan na slici:

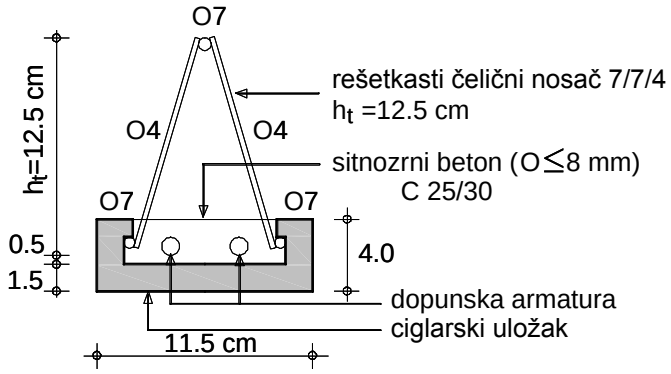


Prikaz odabranih gredica

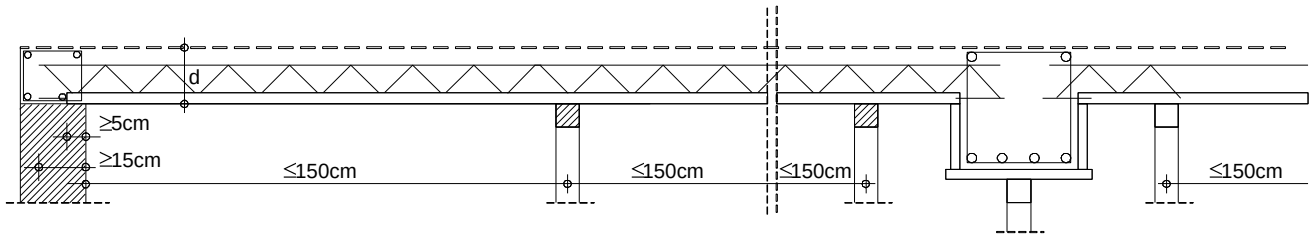
TIP FERT GREDICA	SVIJETLI OTVOR (cm)	ARMATURA ČELIČNOG NOSAČA	DOPUNSKA ARMATURA NOSAČA	UKUPNA ARMATURA (cm^2/m)	BROJ KOMADA
G5	**426**	**2Ø7**	**2Ø10**	**4.49**	**28**
G2	**327**	**2Ø7**	**Ø8**	**2.97**	**50**

13.3. 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:

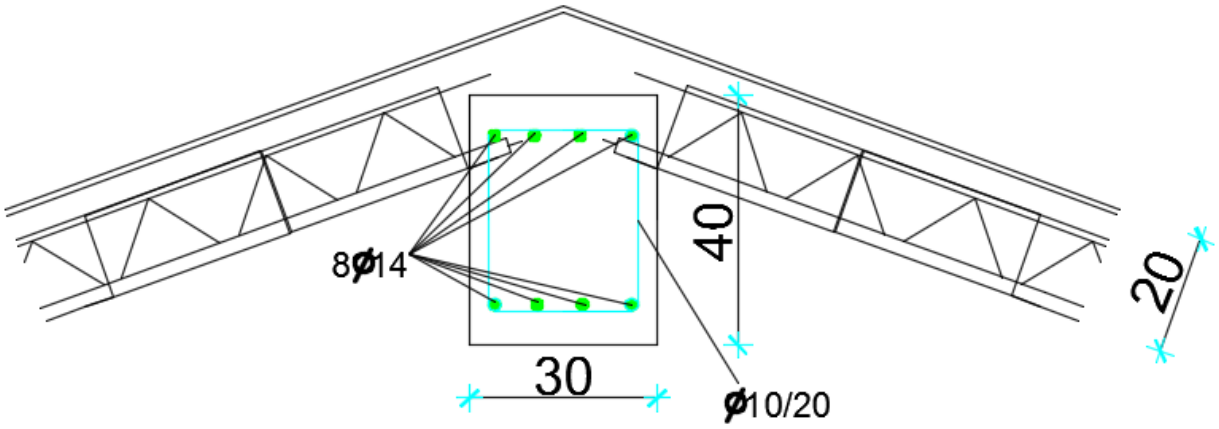


NAPOMENA:
Fert stropu pri izvedbi dati nadvišenje od 1/350 raspona, tj.

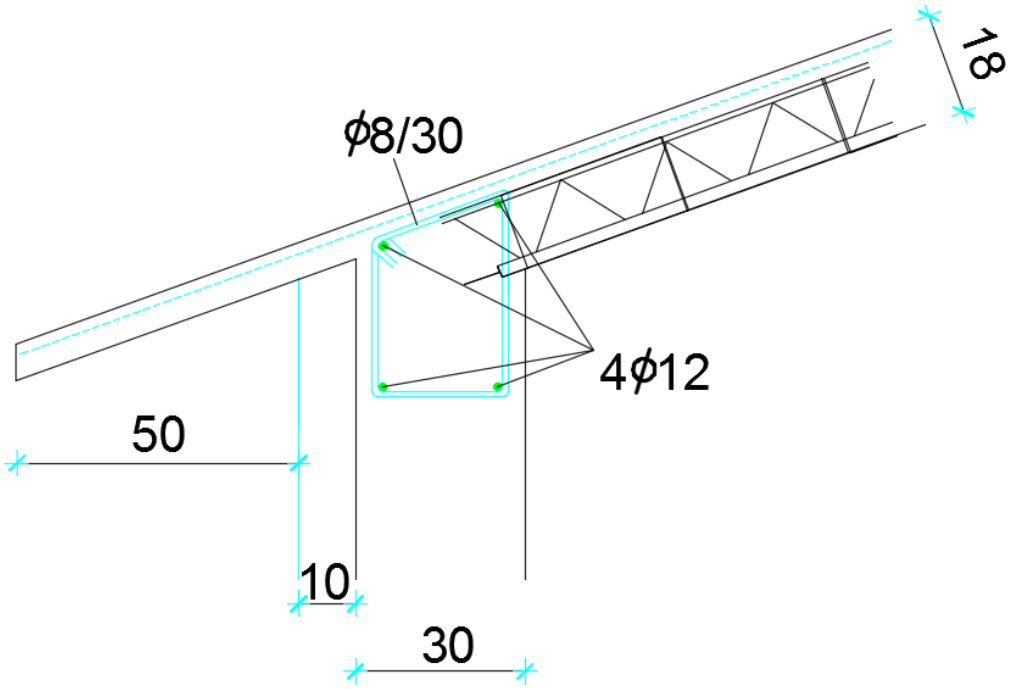
Gredice G5 : $f_{poc} = \frac{1}{350} \cdot l = \frac{1}{350} \cdot 426 \approx 1.42\ cm$

Gredice G2 : $f_{poc} = \frac{1}{350} \cdot l = \frac{1}{350} \cdot 327 \approx 1.09\ cm$ =

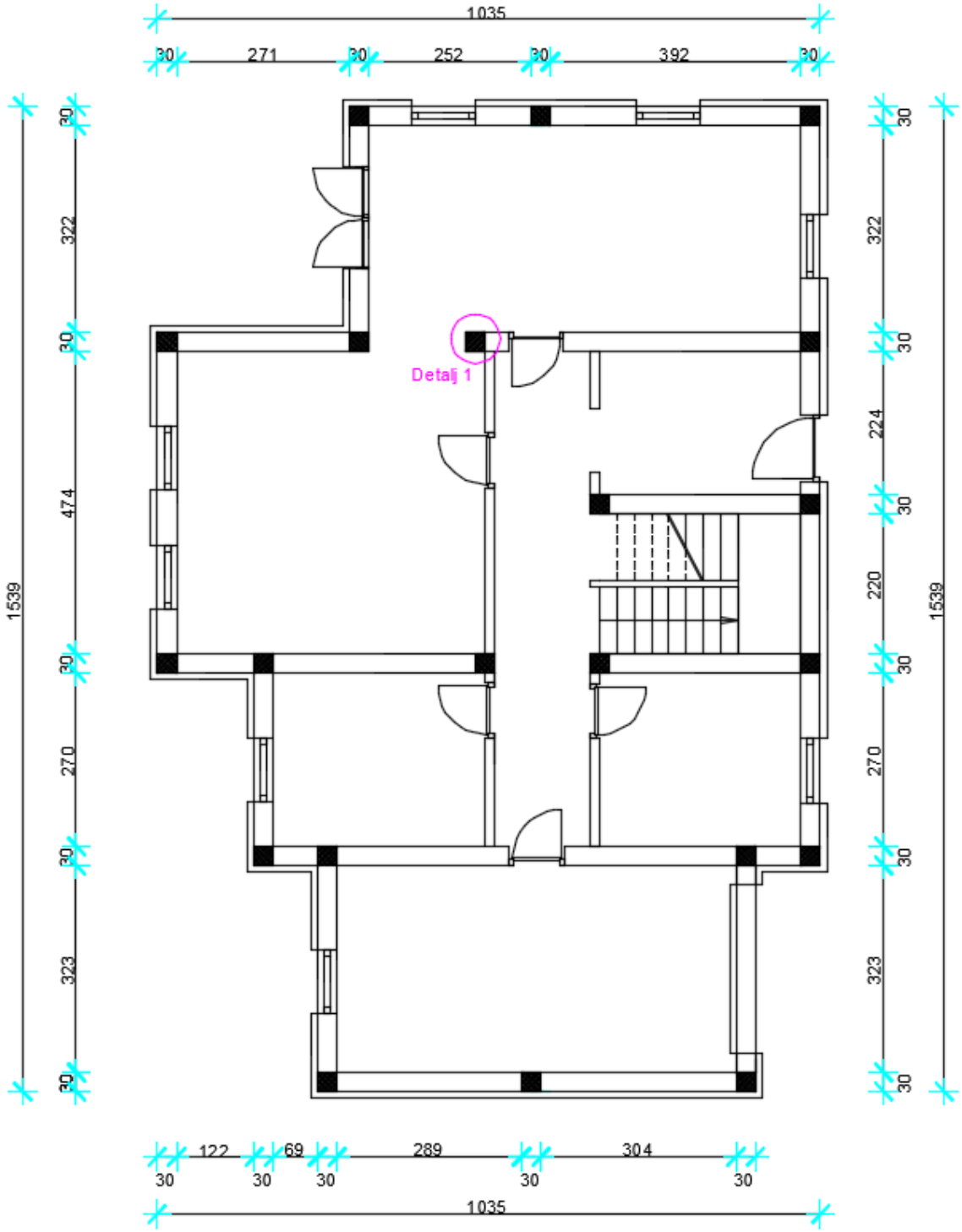
Detalj izvedbe fert stropa i grede u sljemenu:



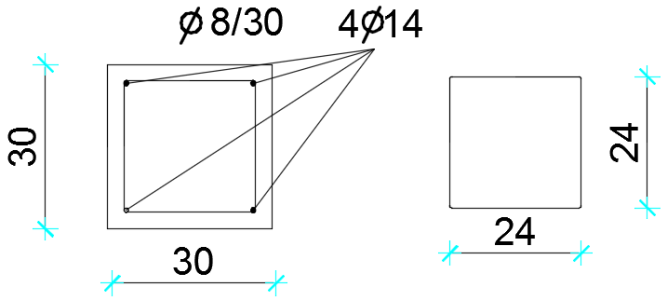
Detalj izvedbe fert stropa I horizontalnog serklaža:



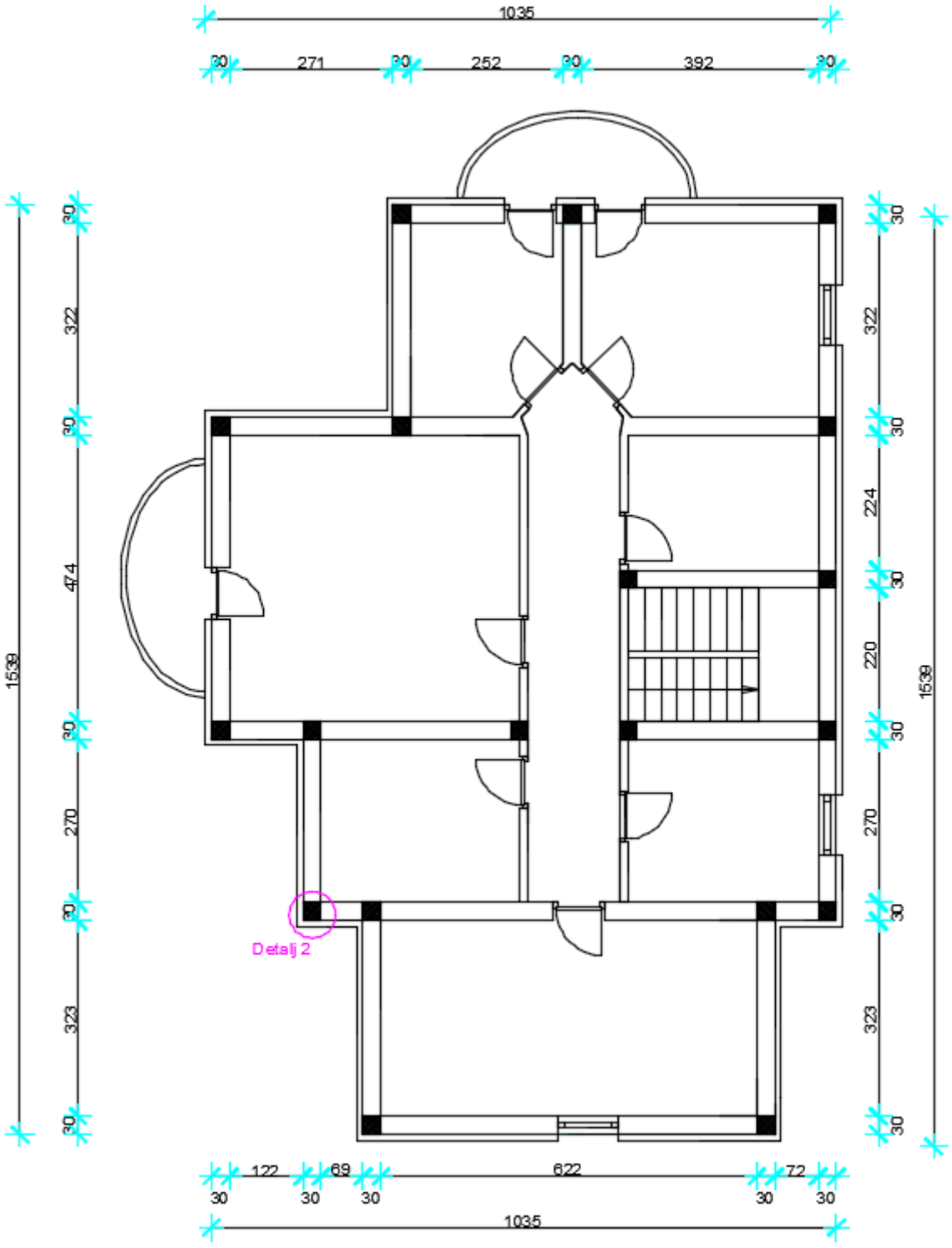
14. Vertikalni serklaži pozicija 100



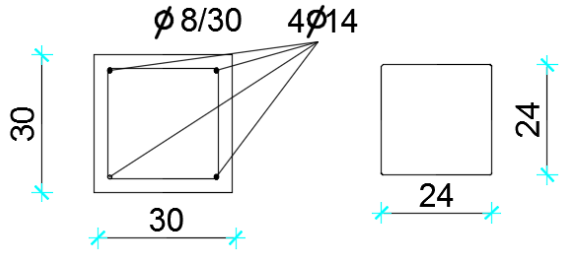
Detalj 1



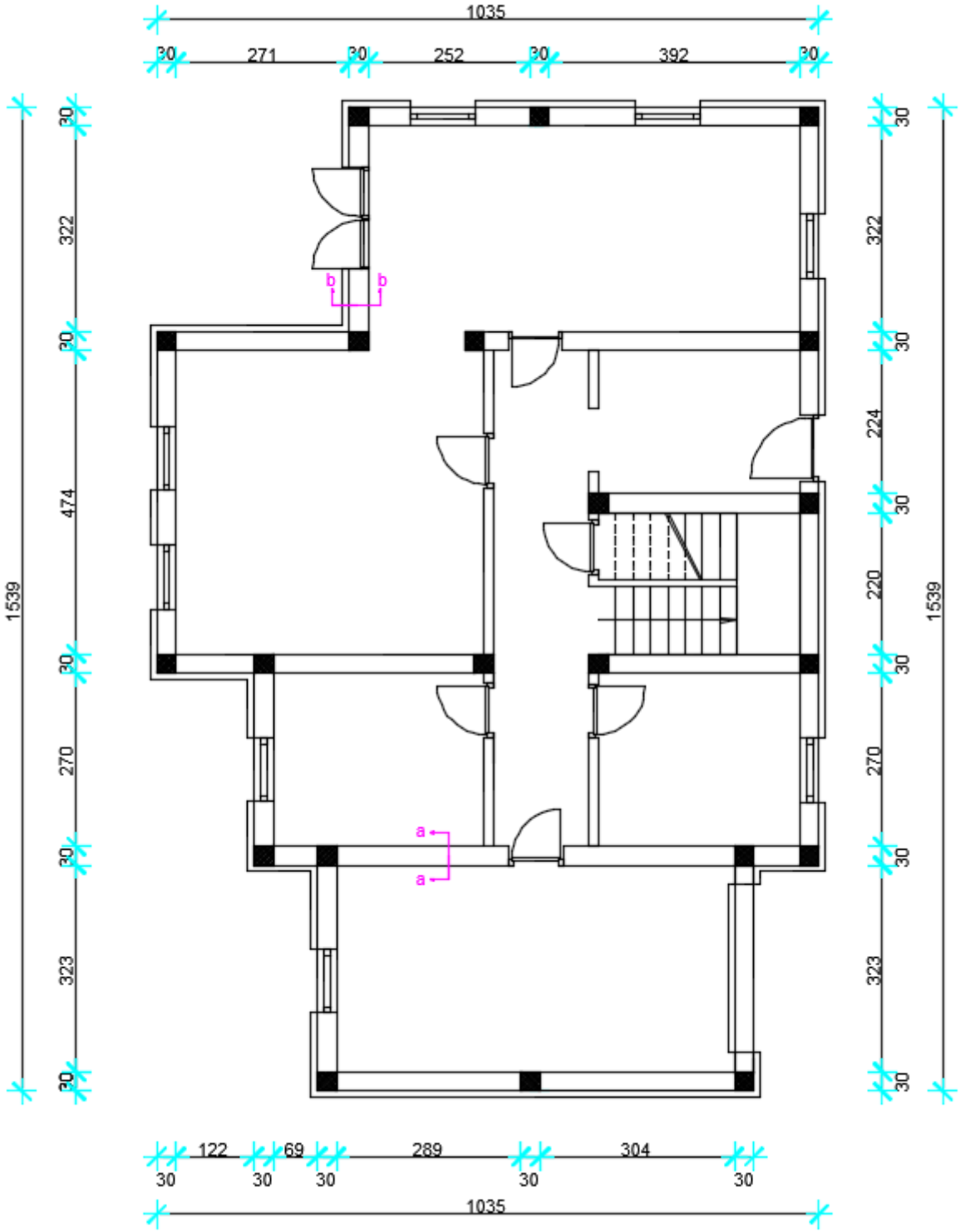
15. Vertikalni serklaži pozicija 200



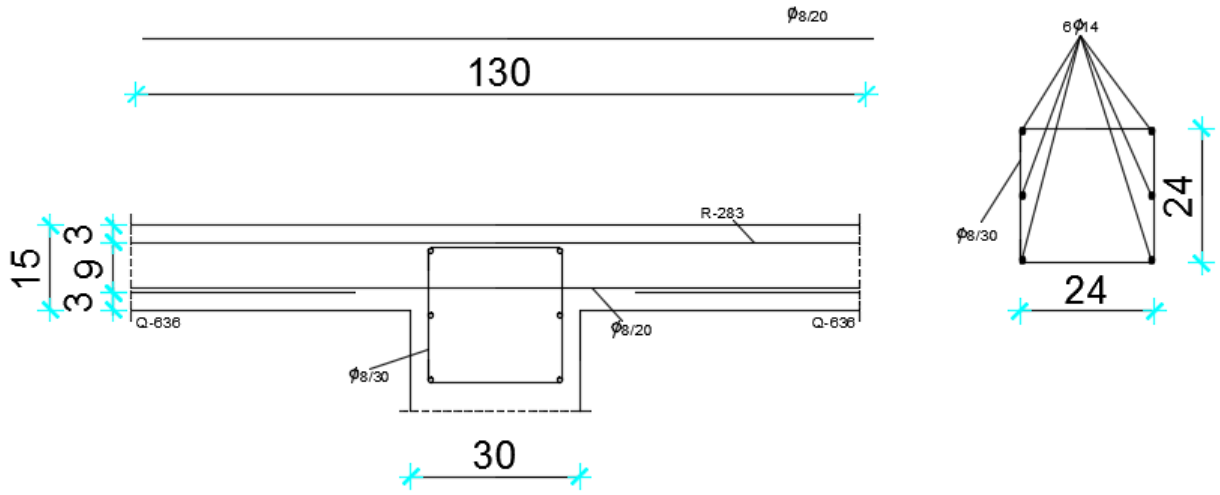
Detalj 2



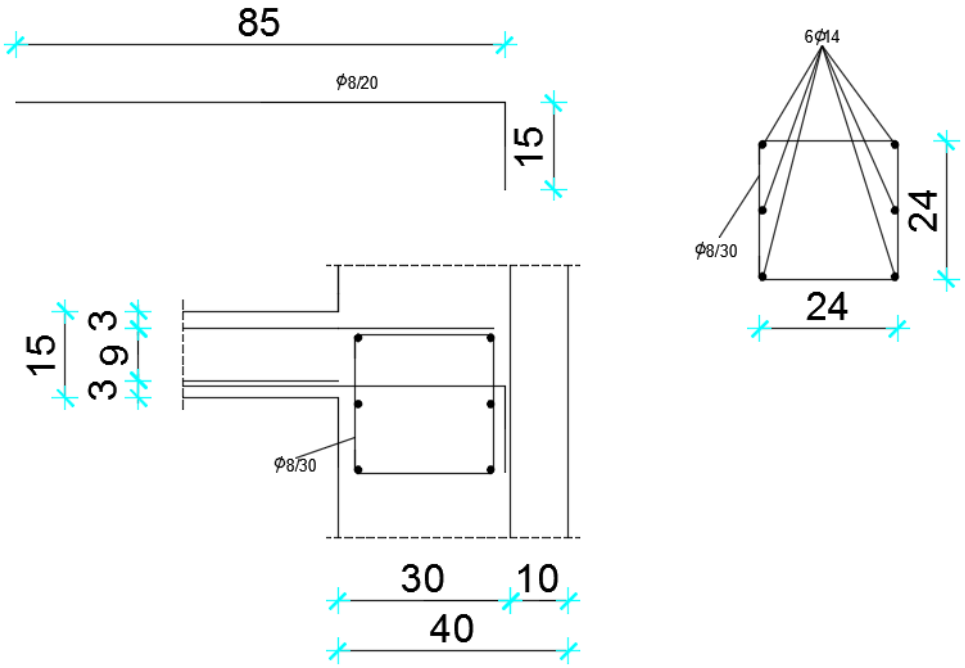
16. Horizontalni serklaži pozicija 100



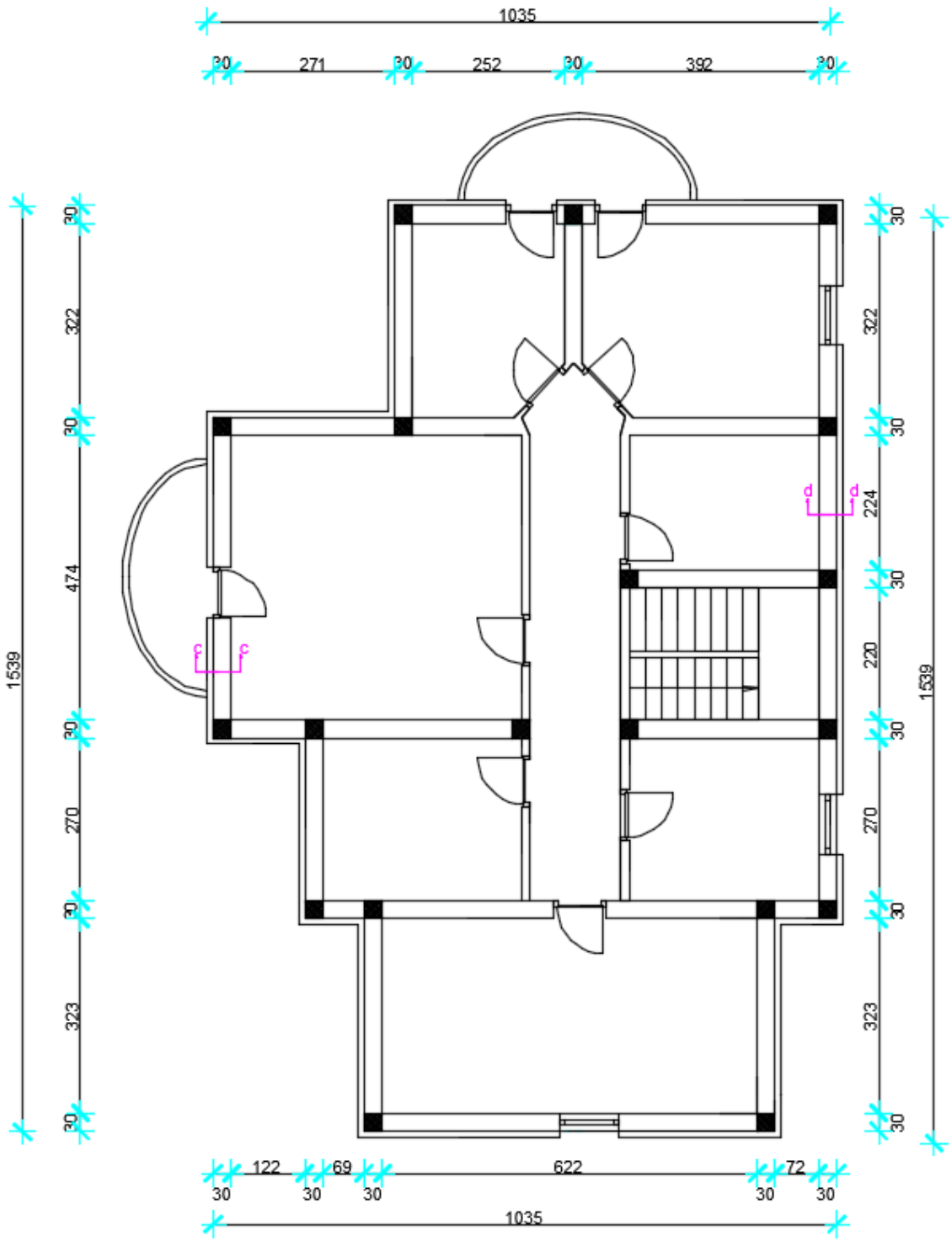
Presjek a-a



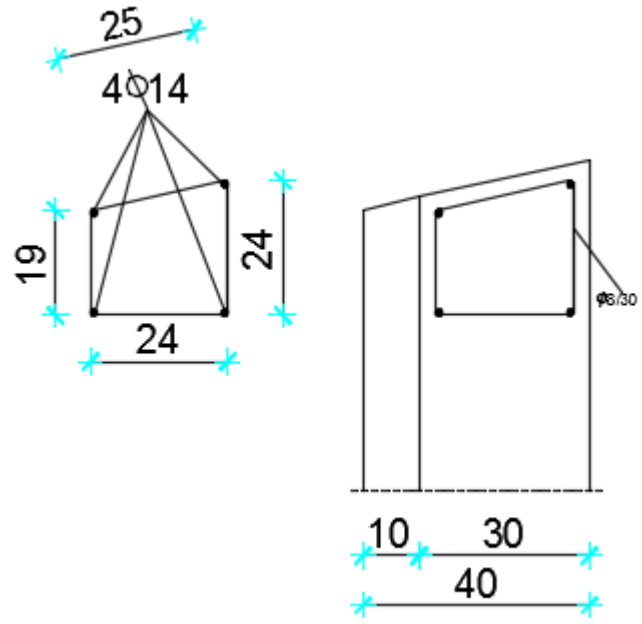
Presjek b-b



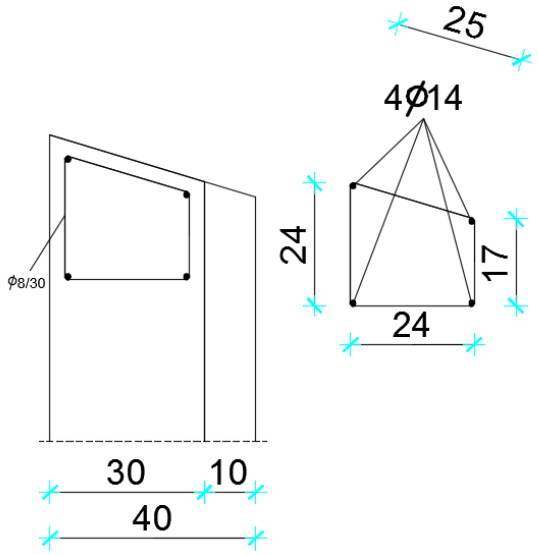
17. Horizontalni serklaži pozicija 100



Presjek c-c



Presjek d-d

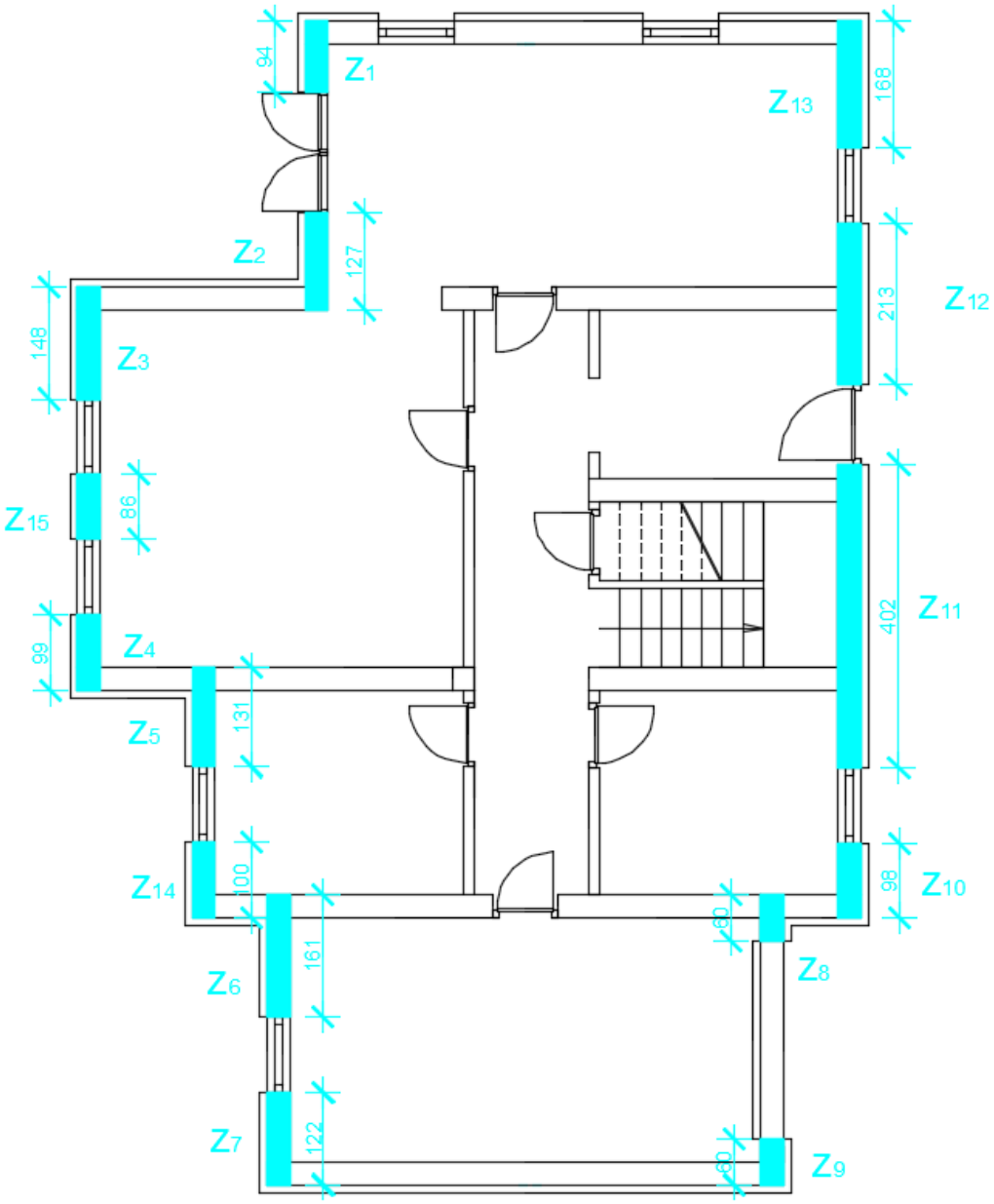


18. DOKAZ ZA MINIMALNI POSTOTAK ZIDOVA

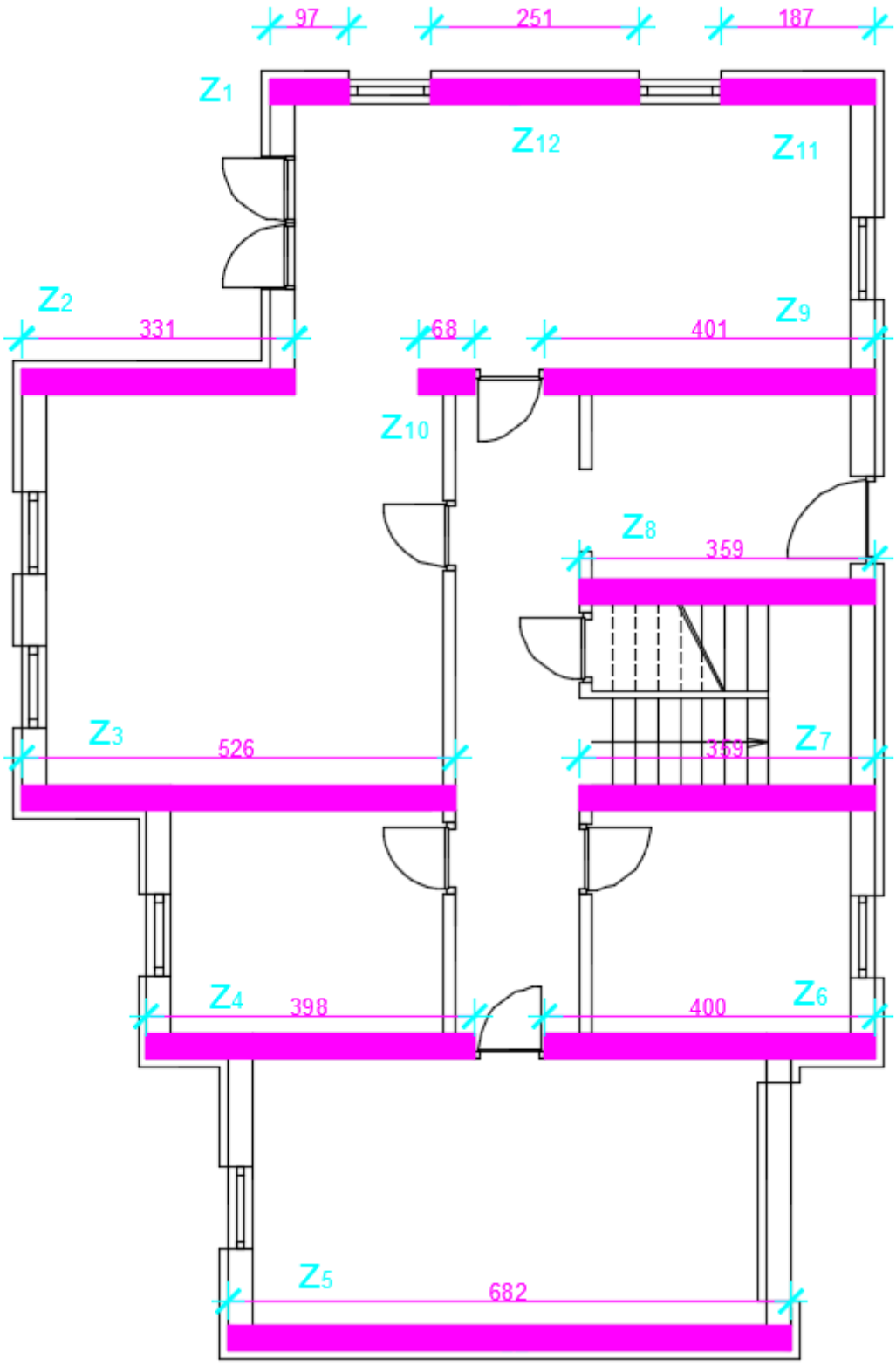
Omjer horizontalne površine poprečnih zidova u dva okomita smjera i ukupne brutto površine etaže kata iznad tih zidova mora biti:

Vršno ubrzanje tla	$a_g < 0.20$ g	$0.20 \text{ g} \le a_g < 0.3$ g	$a_g \ge 0.30$ g
Nearmirano zide	3 %	5 %	6 %
Omeđeno i armirano zide	2 %	4 %	5 %

Dakle budući se radi o omeđenom i armiranom zidu s potresnim ubrzanjem 0.2g iz tablice je vidljivo da omjer iznosi minimalno 4%.



Zid	d(m)	L(m)	H(m)	H/L	L*d
Z_1	0.3	0.94	2.8	2.98	0.28
Z_2	0.3	1.27	2.8	2.20	0.38
Z_3	0.3	1.48	2.8	1.89	0.44
Z_4	0.3	0.99	2.8	2.83	0.30
Z_5	0.3	1.31	2.8	2.14	0.39
Z_6	0.3	1.61	2.8	1.74	0.48
Z_7	0.3	1.22	2.8	2.31	0.36
Z_8	0.3	0.60	2.8	4.67	0.18
Z_9	0.3	0.60	2.8	4.67	0.18
Z_{10}	0.3	0.98	2.8	2.86	0.29
Z_{11}	0.3	4.01	2.8	0.70	0.21
Z_{12}	0.3	2.13	2.8	1.02	0.64
Z_{13}	0.3	1.68	2.8	1.67	0.51
Z_{14}	0.3	1.00	2.8	2.8	0.3
Z_{15}	0.3	0.86	2.8	3.26	0.26
Ukupna površina nosivih zidova u X smjeru					4.58
Brutto površina kata: 113.96			$\frac{4.58}{113.96}=4.01895$		>4.00


97
251
187
Z1
Z12
Z11
Z2
331
68
401
Z9
Z10
Z8
359
Z3
526
369
Z7
Z4
398
400
Z6
Z5
682

Zid	d(m)	L(m)	H(m)	H/L	L*d
Z_1	0.3	0.97	2.8	2.87	0.29
Z_2	0.3	3.31	2.8	0.85	0.99
Z_3	0.3	5.26	2.8	0.53	1.58
Z_4	0.3	3.98	2.8	0.70	1.19
Z_5	0.3	6.82	2.8	0.41	2.05
Z_6	0.3	4.00	2.8	0.70	1.2
Z_7	0.3	3.59	2.8	0.78	1.08
Z_8	0.3	3.59	2.8	0.78	1.08
Z_9	0.3	4.01	2.8	0.70	1.2
Z_{10}	0.3	0.68	2.8	4.12	0.20
Z_{11}	0.3	1.87	2.8	1.5	0.56
Z_{12}	0.3	2.51	2.8	1.12	0.75
Ukupna površina nosivih zidova u X smjeru				$\sum$	11.97
Brutto površina kata: 113.96			$\frac{11.97}{113.96}=10.5037$		>4.00