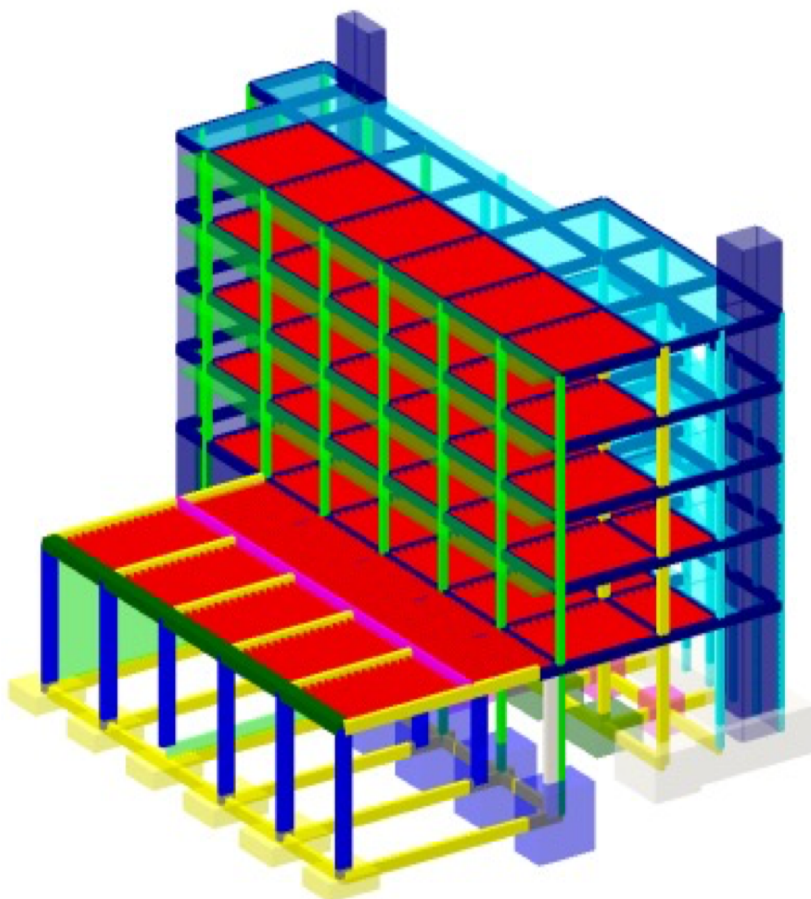


IZVJEŠTAJ

O ANALIZI STABILNOSTI KONSTRUKCIJE POSTOJEĆEG OBJEKTA DJEČJEG ODJELJENJA U OKVIRU INSTITUTA “DR. SIMO MILOŠEVIĆ”, OPŠTINA HERCEG NOVI, IGALO



PODGORICA, april 2026. godine

OBRAZAC 1

Elektronski potpis projektanta MILIVOJE KANDIĆ POTPIS Digitally signed by MILIVOJE KANDIĆ POTPIS Date: 2026.04.30 13:45:21 +02'00'	Elektronski potpis revidenta Svetlana Kastratović Svetlana Kastratović c=ME, o=PostaCG, ou=Fizičko lice, serialNumber=63512, givenName=Svetlana, sn=Kastratović, cn=Svetlana Kastratović 2026.05.09 13:11:00 +02'00' 2026.001.21529	Elektronski potpis nadležnog organa za izdavanje građevinske dozvole
---	---	---

INVESTITOR¹MINISTARSTVO JAVNIH RADOVA PODGORICAOBJEKAT²DJEČJE ODJELJENJE U OKVIRU INSTITUTA DR. SIMO
MILOŠEVIĆ IGALOLOKACIJA³IGALODIO TEHNIČKE DOKUMENTACIJE⁴ANALIZA STABILNOSTI KONSTRUKCIJE POSTOJEĆEG
OBJEKTA DJEČJEG ODJELJENJA U OKVIRU INSTITUTA
"DR. SIMO MILOŠEVIĆ" U IGALUPROJEKTANT⁶"Institut za građevinarstvo" d.o.o. PodgoricaODGOVORNO LICE⁷Ivan GoraševićODGOVORNI PROJEKTANT⁹MSc Milivoje Kandić, spec.sci.građ.SARADNICI NA PROJEKTU¹⁰

¹ Naziv/ime investitora² Naziv objekta koji se gradi³ Mjesto gradnje, planski dokument, urbanistička parcela, katastarska opština, katastarska parcela⁴ Idejno rješenje, idejni projekat, glavni projekat, projekat izvedenog stanja, projekat održavanja⁵ Ime i prezime autora projekta⁶ Naziv privrednog društva, pravnog lica odnosno preduzetnika koji je izradio tehničku dokumentaciju, adresa⁷ Ime i prezime odgovornog lica u privrednom društvu ili pravnom licu ili ime i prezime preduzetnika⁸ Ime i prezime vodećeg projektanta⁹ Ime i prezime odgovornog projektanta¹⁰ Ime i prezime saradnika na izradi dijela tehničke dokumentacije

SPISAK UČESNIKA U IZRADI PROJEKTA

IZVJEŠTAJ

O ANALIZI STABILNOSTI KONSTRUKCIJE POSTOJEĆEG OBJEKTA DJEČJEG ODJELJENJA
U OKVIRU INSTITUTA "DR. SIMO MILOŠEVIĆ", OPŠTINA HERCEG NOVI, IGALO

ISPITIVANJE MATERIJALA I KONSTRUKCIJA

ODGOVORNI INŽENJER: MSc Milivoje Kandić, spec.sci.gradj.



IZVRŠNI DIREKTOR

Ivan Gorašević, BA. Rač.

SADRŽAJ

I OPŠTA DOKUMENTACIJA

1. Rješenje o registraciji
2. Licenca za izradu tehničke dokumentacije
3. Rješenje o imenovanju odgovornog projektanta
4. Dokaz o ovlaštenju odgovornog projektanta
5. Polisa za osiguranje od odgovornosti
6. Izjava odgovornog projektanta

II TEHNIČKA DOKUMENTACIJA – IZVJEŠTAJ

1. TEHNIČKI OPIS KONSTRUKCIJE	1
2. PREDMET I CILJ ELABORATA	3
3. KORIŠĆENA DOKUMENTACIJA	3
4. OPIS KONSTRUKCIJE	3
5. MATERIJALI	3
6. MODEL I PRORAČUN	3
7. OPTEREĆENJA	4
8. REZULTATI PRORAČUNA	4
9. ANALIZA OBJEKTA	4
10. ZAKLJUČAK	4

I – OPŠTA DOKUMENTACIJA



Crna Gora
Poreska uprava
Sektor za usluge i registraciju
Odsjek za centralni registar privrednih i drugih
subjekata (CRPS)

Ilije Plamenca broj 2
81000, Podgorica, Crna Gora
tel. +38220230858
www.gov.me/poreskauprava

Broj: 02/02-057/2026-74694/2

Podgorica, 21.04.2026 godine

IZVOD IZ CENTRALNOG REGISTRA PRIVREDNIH I DRUGIH SUBJEKATA

Registarski broj: 5 - 0513570 / 012

Datum upisa u Registar: 28.01.2009. godine

PIB: 02743523

Datum promjene podataka: 09.07.2025. godine

Status: Registrovan

"INSTITUT ZA GRAĐEVINARSTVO" D.O.O. - PODGORICA

Skraćeno poslovno ime: **INSTITUT ZA GRAĐEVINARSTVO**

Oblik organizovanja: **Društvo sa ograničenom odgovornošću**

Adresa sjedišta: **SIMA BAROVIĆA BR. 16-18, Podgorica, Crna Gora**

Adresa za prijem službene pošte: **SIMA BAROVIĆA BR. 16-18, Podgorica, Crna Gora**

Šifra područne jedinice poreskog organa: **302**

Broj telefona: **+38220269266**

Adresa E-pošte: **ivan.gorasevic@izgmne.com**

Pretežna djelatnost: **7112, Inženjerske djelatnosti i tehničko savjetovanje**

Datum donošenja statuta: **26.01.2009**

Datum promjene statuta: **30.06.2025**

Datum odluke/ugovora o osnivanju: **26.01.2009**

Oblik svojine: **Privatna**

Porijeklo kapitala: **Domaći**

Osnovni kapital: **6.000,00€ (novčani 6.000,00€; nenovčani 0,00€)**

Spoljno-trgovinsko poslovanje: **DA**

Lica sa vlasničkom ulogom

JMB/Broj ID dokumenta/PIB	Ime i prezime/Poslovno ime	Adresa	Vlasnička uloga	Udio u vlasništvu (%)
Lični podatak zaštićen zakonom	DUŠKO LUČIĆ	Lični podatak zaštićen zakonom	Osnivač	20,00
Lični podatak zaštićen zakonom	SNEŽANA RUTEŠIĆ	Lični podatak zaštićen zakonom	Osnivač	20,00
Lični podatak zaštićen zakonom	MIRO BOŽOVIĆ	Lični podatak zaštićen zakonom	Osnivač	20,00
Lični podatak zaštićen zakonom	MILOŠ KNEŽEVIĆ	Lični podatak zaštićen zakonom	Osnivač	20,00
Lični podatak zaštićen zakonom	RADENKO PEJOVIĆ	Lični podatak zaštićen zakonom	Osnivač	20,00

Lica u društvu

JMB/Broj ID dokumenta/PIB	Ime i prezime/Poslovno ime	Adresa	Uloga	Ovlašćenja u prometu	Način djelovanja
Lični podatak zaštićen zakonom	DUŠKO LUČIĆ	Lični podatak zaštićen zakonom	Predsjednik Odbora direktora	Neograničena	Pojedinačno
Lični podatak zaštićen zakonom	IVAN GORAŠEVIĆ	Lični podatak zaštićen zakonom	Izvršni direktor	Neograničena	Pojedinačno
Lični podatak zaštićen zakonom	DUŠKO LUČIĆ	Lični podatak zaštićen zakonom	Ovlašćeni zastupnik		Pojedinačno
Lični podatak zaštićen zakonom	SNEŽANA RUTEŠIĆ	Lični podatak zaštićen zakonom	Član Odbora direktora	Neograničena	Pojedinačno
Lični podatak zaštićen zakonom	RADENKO PEJOVIĆ	Lični podatak zaštićen zakonom	Član Odbora direktora	Neograničena	Pojedinačno
Lični podatak zaštićen zakonom	MILOŠ KNEŽEVIĆ	Lični podatak zaštićen zakonom	Član Odbora direktora	Neograničena	Pojedinačno
Lični podatak zaštićen zakonom	MIRO BOŽOVIĆ	Lični podatak zaštićen zakonom	Član Odbora direktora	Neograničena	Pojedinačno

Lični podatak zaštićen zakonom	DUŠKO LUČIĆ	Lični podatak zaštićen zakonom	Član Odbora direktora	Neograničena	Pojedinačno
-----------------------------------	-------------	--------------------------------------	--------------------------	--------------	-------------

Podružnice

Naziv	Adresa	Djelatnosti	Predstavnik	Ovlašćenja u prometu	Način djelovanja
"INSTITUT ZA GRAĐEVINARS TVO" DOO - PODGORICA, PODRUŽNICA "IG INVO" PODGORICA, UL. SIMA BAROVIĆA BR. 16-18	UL. SIMA BAROVIĆA BR. 16-18, PODGORICA, CRNA GORA	7490, Ostale stručne, naučne i tehničke djelatnosti	Lični podatak zaštićen zakonom, RADENKO PEJOVIĆ	Nedefinisano	Nedefinisano
"INSTITUT ZA GRAĐEVINARS TVO" DOO - PODGORICA, PODRUŽNICA "IG CERT" PODGORICA, UL. SIMA BAROVIĆA BR. 16-18	UL. SIMA BAROVIĆA BR. 16-18, PODGORICA, CRNA GORA	8299, Ostale poslovne pomoćne uslužne djelatnosti, na drugom mjestu nepomenute	Lični podatak zaštićen zakonom, MILOŠ KNEŽEVIĆ	Nedefinisano	Nedefinisano

Izdato:

21.04.2026 godine u 11:41



Crna Gora
Ministarstvo prostornog planiranja,
urbanizma i državne imovine

Adresa: IV proleterske brigade broj 19
81000 Podgorica, Crna Gora
tel: +382 20 446 200
fax: +382 20 446 215

Broj: UPI 09-332/25-3359/2
Podgorica, 13.08.2025. godine

Ministarstvo prostornog planiranja, urbanizma i državne imovine, postupajući po zahtjevu privrednog društva DOO „INSTITUT ZA GRAĐEVINARSTVO“ PODGORICA, broj UPI 09-332/25-3359/1 od 29.07.2025. godine, za izdavanje licence za izradu tehničke dokumentacije i izvođenje radova, na osnovu člana 107 Zakona o izgradnji objekata ("Službeni list CG", br. 019/25 od 04.03.2025), člana 15 Uredbe o organizaciji i načinu rada državne uprave ("Službeni list CG", br. 098/23, 102/23, 071/24 i 072/24), člana 7 Pravilnika o bližem načinu i postupku izdavanja i mirovanja licenci za obavljanje djelatnosti u oblasti izgradnje objekata i načinu vođenja registra licenci ("Službeni list CG", br. 042/25 od 30.04.2025), i čl. 18 i 46 stav 1 Zakona o upravnom postupku ("Službeni list CG", br. 56/14, 20/15, 40/16, 37/17), donosi

RJEŠENJE

Privrednom društvu DOO „INSTITUT ZA GRAĐEVINARSTVO“ PODGORICA, izdaje se

LICENCA

za izradu tehničke dokumentacije i izvođenje radova

na period od pet godina.

Obrazloženje

Aktom broj UPI 09-332/25-3359/1 od 29.07.2025. godine, ovom ministarstvu, obratilo se privredno društvo DOO „INSTITUT ZA GRAĐEVINARSTVO“ PODGORICA, pretežna djelatnost - 7112 - Inženjerske djelatnosti i tehničko savjetovanje, zahtjevom za izdavanje licence za izradu tehničke dokumentacije i izvođenje radova. Uz zahtjev, privredno društvo je priložilo sledeće dokaze:

- 1) rješenje broj UPI 09-332/25-2724/2 od 17.07.2025. godine, kojim je **Lučić Nadeždi**, dipl. inženjer građevinarstva - smjer konstruktivni, izdata licenca za izradu tehničke dokumentacije i izvođenje radova u svojstvu odgovornog projektanta i odgovornog inženjera građenja, donijeto od strane Ministarstva prostornog planiranja, urbanizma i državne imovine;
- 2) ugovor o radu sa Lučić Nadeždom od 01.01.2022. godine, na neodređeno vrijeme;
- 3) izvod iz Centralnog registra privrednih subjekata, registarski broj 5 - 0513570 / 012.

Ministarstvo prostornog planiranja, urbanizma i državne imovine, razmotrilo je podnijeti zahtjev sa priloženom dokumentacijom i odlučilo kao u dispozitivu rješenja, a ovo iz sledećih razloga:

Naime, članom 156 stav 1 Zakona o izgradnji objekata propisano je da je privredno društvo, pravno lice odnosno preduzetnik, kao i fizičko lice koje je, do stupanja na snagu zakona steklo licencu u oblasti izgradnje objekata, dužno je da u roku od šest meseci od dana stupanja na snagu ovog zakona pribavi licencu u skladu sa pomenutim zakonom.

Odredbom člana 76 stav 1 Zakona o izgradnji objekata propisano je da djelatnost izrade tehničke dokumentacije može da obavlja projektant koji ima najmanje jednog zaposlenog licenciranog arhitektu odnosno licenciranog inženjera po vrsti projekta iz člana 9 stav 2 ovog zakona koji izrađuje.

Nadalje, članom 84 stav 1 istog zakona propisano je da djelatnost građenja objekta obavlja izvođač radova koji ima najmanje jednog zaposlenog licenciranog arhitektu odnosno licenciranog inženjera građenja po vrsti radova.

Članom 107 stav 6 prethodno navedenog zakona propisuje se da se licenca za privredno društvo, pravno lice odnosno preduzetnika izdaje se na period od pet godina.

Shodno članu 7 Pravilnika o bližem načinu i postupku izdavanja i mirovanja licenci za obavljanje djelatnosti u oblasti izgradnje objekata i načinu vođenja registra licenci ("Službeni list CG", br. 042/25 od 30.04.2025), propisano je da se uz zahtjev za izradu tehničke dokumentacije i izvođenje radova za projektanta i izvođača radova podnosi: 1) Izvod iz Centralnog registra privrednih subjekata; 2) dokaz da ima najmanje jednog zaposlenog licenciranog arhitektu, odnosno inženjera; 3) licencu za licenciranog arhitektu, odnosno inženjera.

Postupajući po predmetnom zahtjevu, Ministarstvo je, na osnovu raspoloživih dokaza, utvrdilo da su ispunjeni uslovi propisani Zakonom i Pravilnikom, i odlučilo kao u dispozitivu rješenja.

UPUTSTVO O PRAVNOJ ZAŠTITI: Protiv ovog rješenja može se pokrenuti upravni spor tužbom kod Upravnog suda, u roku od 20 dana od dana prijema istog.

OVLAŠĆENO SLUŽBENO LICE



Broj: 05-1-213-794

Datum: 30.04.2026. godine

Na osnovu Statuta “Instituta za građevinarstvo“ d.o.o. – Podgorica, donosim

RJEŠENJE

**o imenovanju odgovornog inženjera za izradu Izvještaja O ANALIZI
STABILNOSTI KONSTRUKCIJE POSTOJEĆEG OBJEKTA
DJEČJEG ODJELJENJA U OKVIRU INSTITUTA “DR. SIMO
MILOŠEVIĆ”, OPŠTINA HERCEG NOVI**

Za odgovornog inženjera imenuje se

MSc Milivoje Kandić, spec.sci.građ.

Imenovani projektant je u obavezi da projekat uradi po pravilima struke, a u skladu sa važećim tehničkim propisima, standardima i preporukama.



IZVRŠNI DIREKTOR:

Ivan Gorašević
Ivan Gorašević, Bapp.rač



Crna Gora
Ministarstvo prostornog planiranja,
urbanizma i državne imovine

Adresa: IV proleterske brigade broj 19

81000 Podgorica, Crna Gora

tel: +382 20 446 200

fax: +382 20 446 215

Broj: UPI 09-332/25-891/2

Podgorica, 30.06.2025. godine

Ministarstvo prostornog planiranja, urbanizma i državne imovine, postupajući po zahtjevu Milivoja Kandića, broj UPI 09-332/25-891/1 od 27.05.2025. godine, za izdavanje licence za izradu tehničke dokumentacije i izvođenje radova, na osnovu člana 107 Zakona o izgradnji objekata ("Službeni list CG", br. 019/25 od 04.03.2025), člana 15 Uredbe o organizaciji i načinu rada državne uprave ("Službeni list CG", br. 098/23, 102/23, 071/24 i 072/24), člana 3 Pravilnika o bližem načinu i postupku izdavanja i mirovanja licenci za obavljanje djelatnosti u oblasti izgradnje objekata i načinu vođenja registra licenci ("Službeni list CG", br. 042/25 od 30.04.2025), Stručnog uputstva broj: 06-333/25-6008/1 od 08.05.2025. godine i čl. 18 i 46 stav 3 Zakona o upravnom postupku ("Službeni list CG", br. 56/14, 20/15, 40/16, 37/17), donosi

R J E Š E N J E

Milivoju Kandiću, dipl. inženjeru građevinarstva – Stepenu specijaliste (Spec.Sci.), građevinarstvo – smjer konstruktivni, iz Nikšića, izdaje se

LICENCA

za izradu tehničke dokumentacije i izvođenje radova u svojstvu odgovornog projektanta i odgovornog inženjera građenja

na neodređeno vrijeme.

O b r a z l o ž e n j e

Aktom broj UPI 09-332/25-891/1 od 27.05.2025. godine, ovom ministarstvu, obratio se Milivoje Kandić, zahtjevom za izdavanje licence za izradu tehničke dokumentacije i izvođenje radova. Uz zahtjev je dostavljena sledeća dokumentacija: rješenje Ministarstva održivog razvoja i turizma, broj UPI 107/7-231/2 od 29.04.2019.godine, kojim se Milivoju Kandiću, dipl. inženjeru građevinarstva – Stepenu specijaliste (Spec.Sci.), građevinarstvo – smjer konstruktivni, izdaje licenca ovlašćenog inženjera za obavljanje djelatnosti izrade tehničke dokumentacije i građenje objekta; lična karta; potvrda o članstvu u Inženjerskoj komori Crne Gore, broj 05 - 461 od 21.01.2025. godine.

Ministarstvo prostornog planiranja, urbanizma i državne imovine, razmotrilo je podnijeti zahtjev sa priloženom dokumentacijom, te je izvršen uvid u rješenje rješenje rješenje Ministarstva održivog razvoja i turizma, broj UPI 107/7-231/2 od 29.04.2019. godine, i odlučilo kao u dispozitivu rješenja, a ovo iz sledećih razloga:

Naime, članom 156 stav 1 Zakona o izgradnji objekata propisano je da je privredno društvo, pravno lice odnosno preduzetnik, kao i fizičko lice koje je, do stupanja na snagu zakona steklo licencu u oblasti izgradnje objekata, dužno je da u roku od šest mjeseci od dana stupanja na snagu ovog zakona pribavi licencu u skladu sa pomenutim zakonom.

Odredbom člana 78 stav 2 Zakona o izgradnji objekata propisano je da rukovođenje izradom dijela tehničke dokumentacije, u svojstvu odgovornog projektanta, može da vrši licencirani arhitekta odnosno licencirani inženjer odgovarajuće struke, dok je stavom 3 propisano da licencirani arhitekta odnosno licencirani inženjer iz st. 1 i 2 ovog člana može da bude fizičko lice koje posjeduje najmanje VII1 nivo kvalifikacije obrazovanja i najmanje tri godine radnog iskustva na stručnim poslovima izrade tehničke dokumentacije i/ili građenja objekta, položen stručni ispit i koje je upisano u registar iz člana 122 zakona.

Nadalje, članom 85 st. 1, 2 i 3 istog zakona propisano je da rukovodilac građenja može da bude licencirani arhitekta, licencirani građevinski inženjer, licencirani inženjer elektrotehnike ili licencirani mašinski inženjer. Izvođenje dijela radova, u svojstvu odgovornog inženjera građenja može da vrši licencirani arhitekta odnosno licencirani inženjer odgovarajuće struke. Licencirano lice iz st. 1 i 2 ovog člana može da bude fizičko lice koje posjeduje najmanje VII1 nivo kvalifikacije obrazovanja i najmanje tri godine radnog iskustva na stručnim poslovima izrade tehničke dokumentacije i/ili građenja objekta, položen stručni ispit i koji je upisan u registar iz člana 122 zakona.

Članom 107 stav 7 prethodno navedenog zakona propisuje se da se licenca za fizičko lice izdaje na neodređeno vrijeme.

Članom 157 propisano je da lica koja su položila stručni ispit, po propisima koji su bili na snazi u vrijeme njihovog polaganja odnosno stekla ovlaštenje ili licencu u oblasti izgradnje objekta, nijesu obavezni da polažu stručni ispit u skladu sa ovim zakonom.

Shodno članu 3 Pravilnika o bližem načinu i postupku izdavanja i mirovanja licenci za obavljanje djelatnosti u oblasti izgradnje objekata i načinu vođenja registra licenci ("Službeni list CG", br. 042/25 od 30.04.2025), propisano je da se uz zahtjev za izdavanje licence za izradu tehničke dokumentacije i izvođenje radova za odgovornog projektanta i odgovornog inženjera građenja podnosi: 1) fotokopija lične karte, odnosno pasoša; 2) dokaz o stručnoj spremi 3) dokaz o najmanje tri godine radnog iskustva na stručnim poslovima izrade tehničke dokumentacije i/ili građenja objekta 4) dokaz o položenom stručnom ispitu i 5) dokaz da je upisan u registar Komore arhitekata i planera Crne Gore, odnosno Inženjerske komore Crne Gore.

U cilju praktične primjene novih zakonskih rješenja Ministarstvo prostornog planiranja, urbanizma i državne imovine dalo je Stručno uputstvo br. 06-333/25-6008/1 od 08.05.2025. godine, u kojem je navedeno da licence za izradu tehničke dokumentacije i/ili građenje objekata, kao i licence za reviziju tehničke dokumentacije i stručni nadzor izdate fizičkim licima po propisima koji su važili do donošenja Zakona o izgradnji objekata, treba usklađivati sa licencama propisanim pomenutim zakonom odnosno Pravilnikom o bližem načinu i postupku izdavanja, mirovanja i oduzimanja licenci za obavljanje djelatnosti u oblasti izgradnje objekata i načinu vođenja registra licenci. Navedeno usklađivanje treba vršiti na osnovu licence izdate po propisima koji su važili do donošenja Zakona odnosno Pravilnika, izvršenog uvida u dokumentaciju dostupnu u Arhivi Ministarstva, kao i dokaza da je fizičko lice upisano u registar Komore arhitekata i planera Crne Gore odnosno Inženjerske komore Crne Gore.

Postupajući po predmetnom zahtjevu, Ministarstvo je, na osnovu raspoloživih dokaza, utvrdilo da su ispunjeni uslovi propisani Zakonom i Pravilnikom, i odlučilo kao u dispozitivu rješenja.

UPUTSTVO O PRAVNOJ ZAŠTITI: Protiv ovog rješenja može se pokrenuti upravni spor tužbom kod Upravnog suda, u roku od 20 dana od dana prijema istog.

OVLAŠĆENO SLUŽBENO LICE



Petar Vučinić



INŽENJERSKA KOMORA CRNE GORE

Broj:05-70

Podgorica, 13.01.2026. godine

Na osnovu člana 114, 120, 122 i 123
Zakona o izgradnji objekata
(„Službeni list Crne Gore“, br.19/25)
i evidencije Registra članova Inženjerske komore Crne Gore, izdaje se

POTVRDA

o članstvu u Inženjerskoj komori Crne Gore

Mr MILIVOJE M. KANDIĆ, diplomirani inženjer građevinarstva, prebivalište NIKŠIĆ,
član je Inženjerske komore Crne Gore do 31.12.2026. godine.

Reg.br. 4318



OVLASĆENO SLUŽBENO LICE
Ljiljana Vulić, dipl.pravnica

POLISA - RAČUN POL-00311262

Zastupnik:	Dragaš Goran, 81-032		
Ugovarač			
Naziv	INSTITUT ZA GRAĐEVINARSTVO D.O.O.	MB	02743523
Adresa	SIMA BAROVIĆA 16-18, 81000 PODGORICA_GRAD, Crna Gora	Telefon	382
Trajanje:	Godišnje osiguranje		
Period osiguranja	03.09.2025 (24:00) - 03.09.2026 (24:00)	Period obračuna	03.09.2025 - 03.09.2026

Predmet osiguranja: Profesionalna odgovornost projekatana: Osiguranje pokriva odštetne zahtjeve naručioca usluga ili trećih lica, uključujući i direktne finansijske gubitke/štete, koji su posljedica stručne greške osiguranika koji posjeduje licencu projektanta i izvođača radova izdatu od strane Ministarstva prostornog planiranja, urbanizma i državne imovine broj: UPI-09-332/25-3359/2, pri obavljanju djelatnosti izrade projektne (tehničke) dokumentacije, a za koje osiguranik odgovara na osnovu zakona u skladu sa uslovima osiguranja.

Vrsta projektovanja: Građevinsko

Planirani godišnji prihod: 100.000

Vrsta osiguranja:	Osiguranje od projektantske odgovornosti	Šifra:	1310
-------------------	--	--------	------

Osiguranik

Naziv	INSTITUT ZA GRAĐEVINARSTVO D.O.O.	MB	02743523
Adresa	SIMA BAROVIĆA 16-18, 81000 PODGORICA_GRAD, Crna Gora	Telefon	382

Suma osiguranja

Uloga	Način ugovaranja	Iznos
Jedinstvena suma osiguranja	Na sumu osiguranja	100.000,00

Franšiza

Franšiza	Odbitna franšiza iznosi 10% od priznate štete ali najmanje 500 EUR
----------	--

Obračun za predmet

Premija	270,00
Popust za jednokratno plaćanje premije	-27,00
Komercijalni popust	-24,30
Popust za posljednje tri osiguravajuće godine bez šteta	-21,87
Ukupna premija bez poreza	196,83
Porez na premiju	17,71
Ukupna premija sa porezom	214,54

Osiguravajuće pokriće važi za područje Crne Gore

Osiguranje je zaključeno bez garantskog roka

Osiguranje je zaključeno u skladu sa Opštim uslovima za osiguranje odgovornosti projekatana koji su usvojeni 24.05.2018.god. (OU-ODPRK-05/18) i koji su sastavni dio ugovora o osiguranju.

Osiguranje je zaključeno u skladu sa Klauzulom za isključenje odgovornosti u slučaju pandemije koja je usvojena dana 23.02.2021. godine (KL-ISKPAND-02/21) i koja je sastavni dio polise osiguranja.

Ugovarač osiguranja svojim potpisom potvrđuje da mu je blagovremeno, prije zaključenja ugovora, uručen Predugovorni dokument sa ključnim informacijama o proizvodu (KI ODG_PROJ 01/24).

Ugovarač osiguranja u svakom trenutku može preuzeti elektronsku kopiju Predugovornog dokumenta sa ključnim informacijama na sajtu društva (<https://www.sava.co.me/me-me/dokumenti>).

Ukupna isplata odšteta za sve osigurane slučajeve koji se dese u jednoj godini limitirana je iznosom sume osiguranja (godišnji agregat)

POLISA: POL-00311262

Datum štampa: 03.09.2025 09:18

Strana 1 od 2

Akcionarsko društvo SAVA Osiguranje. Adresa sjedišta: ul. Svetlane Kane Radević br.1. 81000 Podgorica, Crna Gora; E-mail: info@sava.co.me; Website: www.sava.co.me
Call center: +382 (0) 20 40 30 20 Žiro račun: NIB banka 530-12245-41, Erste banka 540-394-30, Hipotekarna banka 520-528105-61
PDV: 30/31-04077-8 M.B. 02303388 CRPS reg. br. 40004670

UKUPAN OBRAČUN	
Ukupna premija bez poreza	196,83
Porez na premiju	17,71
Ukupna premija sa porezom	214,54
Način plaćanja	U cjelosti

Sve međusobne nesporazume stranke će rješavati mirnim putem, a u slučaju spora ugovaraju nadležnost suda u Podgorici.

Ugovorne strane su saglasne da ukoliko osiguranik ostvari pravo na naknadu štete, osiguravač ima pravo da dug po toj ili nekoj drugoj polisi odbije od iznosa obračunate štete.

Polisa se smatra računom. Oslobođeni plaćanja PDV-a po članu 27. zakona o PDV-u. Osiguravač zadržava pravo ispravke računске ili neke druge greške učinjene od strane zastupnika. Obaveza osiguravača iz ugovora o osiguranju počinje po isteku 24-og časa dana koji je u ugovoru o osiguranju naveden kao početak osiguranja, ali nikako prije isteka 24-og časa dana kada je Ugovarač osiguranja uplatio ugovorenu premiju u cjelosti ili prvu ratu premije osiguranja, a prestaje 24-og časa onog dana koji je u ugovoru označen kao istek osiguranja.

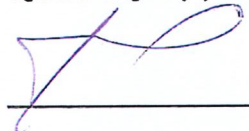
Na međusobne odnose ugovarača osiguranja/osiguranika i osiguravača koji nijesu definisani ugovorom o osiguranju primjenjuju su odredbe Zakona o obligacionim odnosima.

Potpisom polise ugovarač osiguranja potvrđuje da je primio Uslove zaključenog osiguranja.

Sankcijska klauzula: Osiguravač nije dužan pružiti pokriće, platiti nijednu štetu, niti dati bilo kakvu naknadu, ukoliko bi pružanje takvog pokrića, plaćanje štete ili davanje naknade izložilo osiguravača bilo kakvim sankcijama, zabranama ili ograničenjima po rezolucijama Ujedinjenih nacija ili trgovinskim i/ili ekonomskim sankcijama, zakonima i direktivama bilo koje jurisdikcije koja se primjenjuje na osiguravača.

Polisa je važeća bez pečata Osiguravača.

Ugovarač osiguranja je dužan da plati premiju u cjelosti prilikom zaključenja ugovora o osiguranju.



Osiguravač:



M.P. Ugovarač osiguranja:
(puno ime i prezime)

Odjeljenje za korporativne klijente, Odjeljenje za korporativne klijente, 03.09.2025

POLISA: POL-00311262

Datum štampe: 03.09.2025 09:18

Akcionarsko društvo Sava osiguranje. Adresa sjedišta: ul. Svetlane Kane Radević br.1. 81000 Podgorica, Crna Gora; E-mail: info@sava.co.me; Website: www.sava.co.me

Call centar: +382 (0) 20 40 30 20 Žiro račun: Nib banka 530-12245-41, Erste banka 540-394-30, Hipotekarna banka 520-528105-61

PDV: 30/31-04077-8 M.B. 02303388 CRPS reg. br. 40004670

OBRAZAC 4

IZJAVA ODGOVORNOG PROJEKTANTA DA JE TEHNIČKA DOKUMENTACIJA IZRAĐENA U SKLADU SA VAŽEĆIM PROPISIMA

OBJEKAT¹ DJEČJE ODJELJENJE U OKVIRU INSTITUTA DR. SIMO MILOŠEVIĆ IGALO

LOKACIJA² IGALO

VRSTA TEHNIČKE DOKUMENTACIJE³ ANALIZA STABILNOSTI KONSTRUKCIJE POSTOJEĆEG OBJEKTA DJEČJEG ODJELJENJA U OKVIRU INSTITUTA "DR. SIMO MILOŠEVIĆ" U IGALU

ODGOVORNI PROJEKTANT⁴ MSc Milivoje Kandić, spec.sci.građ.

IZJAVLJUJEM

Da je dio tehničke dokumentacije: Analiza urađen u skladu sa:

- Zakonom o izgradnji objekata i podzakonskim aktima donešenim na osnovu navedenog zakona;
- urbanističko-tehničkim uslovima;
- posebnim propisima koji direktno ili na drugi način utiču na osnovne uslove za objekte;
- pravilima struke.

Pod krivičnom i materijalnom odgovornošću izjavljujemo da su svi podaci navedeni u ovoj izjavi istiniti.

MILIVOJE
KANDIĆ POTPIS

Digitally signed by
MILIVOJE KANDIĆ POTPIS
Date: 2026.04.30 13:46:06
+02'00'

(elektronski potpis odgovornog projektanta)

Ivan Gorašević
za projektanta odgovorno lice (ime)

Ivan
Gorašević

Digitally signed by Ivan
Gorašević
Date: 2026.04.30
13:46:32 +02'00'

(elektronski potpis odgovornog lica)

Podgorica, april 2026.
(mjesto i datum)

¹ Naziv projektovanog objekta

² Mjesto gradnje, planski dokument, urbanistička parcela, katastarska opština, katastarska parcela ³Idejno rješenje, idejni projekat, glavni projekat, projekat izvedenog stanja, projekat održavanja ⁴Ime i prezime odgovornog projektanta

II – TEHNIČKA DOKUMENTACIJA – IZVJEŠTAJ

ANALIZA STABILNOSTI KONSTRUKCIJE POSTOJEĆEG OBJEKTA DJEČJEG ODJELJENJA "DR SIMO MILOŠEVIĆ" IGALO

1. TEHNIČKI OPIS KONSTRUKCIJE

Objekat Dječjeg odjeljenja „Dr Simo Milošević“ A.D. Igalo nalazi se u okviru II faze Instituta za fizikalnu medicinu, rehabilitaciju i reumatologiju „Dr Simo Milošević“ u Igalu, opština Herceg Novi. Kompleks objekta sastoji se od više funkcionalnih cjelina:

- Trakt A1 – staro zdanje
- Trakt A2 – novo zdanje
- Trakt B – vezno krilo novog zdanja
- Trakt C – zadnje krilo novog zdanja

U neposrednoj blizini nalazi se i objekat Radionice/Magacina („Novi objekat“), koji je takođe obuhvaćen ovom analizom. Objekat je izveden kao složen konstruktivni sistem koji se sastoji od više dilataciono razdvojenih cjelina različitih visina i konstruktivnih karakteristika.

Osnovni konstruktivni sistem objekta je skeletni, formiran od armiranobetonskih ab stubova, ab greda i vertikalnih ab platana, koji obezbjeđuju prostornu stabilnost i nosivost objekta. Horizontalne međuspratne konstrukcije izvedene su kao kombinacija sitnorebrastih „Avramenko“ tavanica i punih armiranobetonskih ploča, pri čemu su pune ploče dominantno primijenjene iznad hodnika. Ab platna su registrovana u suterenu objekta.

Vertikalni nenosivi elementi (unutrašnji zidovi) izvedeni su od šuplje opeke, dok su spoljašnji zidovi obrađeni u skladu sa funkcionalnim i klimatskim zahtjevima sa obzirom na blizinu mora.

Objekat je dilatiran u dvije zone:

- između Trakta A1 (stari dio) i Trakta A2 (novi dio)
- između Trakta A2 i Trakta B

Na ovaj način omogućeno je nezavisno ponašanje pojedinih dijelova objekta u uslovima temperaturnih deformacija i seizmičkih uticaja.

Visinska razuđenost objekta je sljedeća:

- Trakt A1: djelimično SU+Pr+1, a djelimično SU+Pr+3
- Trakt A2: SU+Pr+3
- Trakt B: 4 etaže
- Trakt C: Pr+5

Osnovne dimenzije traktova su približno:

- Trakt A1: 23,0 m × 18,0 m
- Trakt A2: 35,0 m × 14,0 m
- Suteran Trakta A2 (bazenski prostor): cca 24,0 m × 14,0 m
- Trakt B: 5,0 m × 11,0 m
- Trakt C: 15,0 m × 11,0m (6,30 m visočiji spratovi)
- Radionica/Magacin („Novi objekat“): cca 35,0 m × 8,0 m

Trakt A1 predstavlja zidani objekat star više od 85 godina, prvobitno izgrađen za potrebe telegrafske komunikacije između Francuske (Marsej) i Crne Gore (Igalo), putem podvodnog kabla. Oko 1960. godine izvršena je njegova dogradnja armiranobetonskim elementima, kada su istovremeno izgrađeni i traktovi A2, B i C.

U pogledu konstruktivnog sistema po traktovima:

- Trakt A1: originalno zidani objekat, naknadno ojačan armiranobetonskim elementima
- Trakt A2, B i C: armiranobetonski skeletni sistem

Krovne konstrukcije su ravne, djelimično prohodne (Trakt A2 i Trakt C), sa odgovarajućim slojevima hidroizolacije i termoizolacije.

U suterenu Trakta A2 nalazi se bazenski kompleks sa pratećim sadržajima, prilagođen rehabilitacionoj namjeni objekta. Primjećeno je i prisustvo vode kroz objekat u suterenu.

Temeljenje objekta izvedeno je u skladu sa geotehničkim uslovima terena srednjeg nagiba, pri čemu se pretpostavlja primjena plitkog temeljenja (temeljne stope i/ili trake), uz moguće lokalne varijacije u zavisnosti od dijela objekta.

S obzirom na starost dijela objekta (Trakt A1) i različite faze gradnje, konstrukcija predstavlja kombinaciju tradicionalnih i savremenih sistema građenja.

Glavni projekat dogradnje i izgradnje novih dijelova (A2, B i C), kao i rekonstrukcije Trakta A1, bio je djelimično dostupan. Autori projekta su: arh. N. Dobrović, ing. B. Tartaglia, tehn. N. Čukvas i ing. Ivan Antolić.

Na osnovu proračuna statičke stabilnosti, vizuelnog pregleda i dostupne dokumentacije, može se zaključiti da je opšte stanje konstrukcije zadovoljavajuće, bez uočenih kritičnih oštećenja koja bi mogla ugroziti stabilnost objekta.

Proračun statičke stabilnosti postojećeg objekta je izvršen u programskom paketu TOWER 8. po važećim propisima.

Cilj ovog elaborata je analiza postojećeg stanja konstrukcije.

Sastavio: 
MSc Miroslav KANDIC, Spec.sci gradj.

2. PREDMET I CILJ ELABORATA

Predmet ovog elaborata je analiza postojećeg stanja konstrukcije objekta i provjera njegove nosivosti i stabilnosti u skladu sa važećim propisima.

Cilj je da se utvrdi:

- da li konstrukcija zadovoljava postojeća i planirana opterećenja
- da li je moguća rekonstrukcija / prenamjena
- da li je potrebno ojačanje konstrukcije

3. KORIŠĆENA DOKUMENTACIJA

- Glavni projekat dogradnje i izgradnje novih dijelova (A2, B i C), kao i rekonstrukcije Trakta A1, bio je djelimično dostupan. Autori projekta su: arh. N. Dobrović, ing. B. Tartaglia, tehn. N. Čukvas i ing. Ivan Antolić.
- Elaborat o naknadnoj kontroli postojećeg stanja.
- vizuelni pregled objekta.
- statički proračun urađen u Tower 8

4. OPIS KONSTRUKCIJE

- Osnovni konstruktivni sistem objekta je skeletni, formiran od armiranobetonskih ab stubova, ab greda i vertikalnih ab platana, koji obezbjeđuju prostornu stabilnost i nosivost objekta. Horizontalne međuspratne konstrukcije izvedene su kao kombinacija sitnorebrastih „Avramenko“ tavanica i punih armiranobetonskih ploča, pri čemu su pune ploče dominantno primijenjene iznad hodnika. Ab platna su registrovana u suterenu objekta. Vertikalni nenosivi elementi (unutrašnji zidovi) izvedeni su od šuplje opeke, dok su spoljašnji zidovi obrađeni u skladu sa funkcionalnim i klimatskim zahtjevima sa obzirom na blizinu mora
- Rasponi u X pravcu (4,40m odnosno 4,70m), dok su u Y pravcu (10,50m odnosno 5,50m)
- Međuspratna konstrukcija koja je korišćena je "Avramenko" i puna ab ploča iznad hodnika. (visinka spratnost objekta je 3,15 odnosno 2,85m)
- Temeljenje je izvršeno na temeljima samcima i temeljnim trakama.

5. MATERIJALI

- Beton: C25/30 (MB30) - uzeto iz Elaborata o postojećem stanju konstrukcije
- Armatura: glatka armatura GA240/360 - uzeto iz Elaborata o postojećem stanju konstrukcije
- Glatka armatura ima slabiju prionjivost i značajno lošije duktilno ponašanje u odnosu na savremenu rebrastu armaturu

6. MODEL I PRORAČUN

- korišćeni softver: Tower 8
- tip analize: linearna statička analiza
- model konstrukcije (3D model)

7. OPTEREĆENJA

- stalna opterećenja (sopstvena težina konstrukcije)
- korisna opterećenja (5 kN/m^2)
- seizmika
- Eurocode 2 i Eurocode 8

8. REZULTATI PRORAČUNA

- Statički uticaji (Moment, Transverzalne i Normalne sile)
- Iskorištenje elemenata
- Kritični elementi

Proračunom je utvrđeno da pojedini elementi ne zadovoljavaju uslove nosivosti prema važećim standardima. Proračunska armatura za stub B3 iznosi $18,27 \text{ cm}^2$, dok je ugrađena armatura $12,32 \text{ cm}^2$.

9. ANALIZA OBJEKTA

- smanjena nosivost na savijanje i smicanje
- slabija veza beton-čelik
- niska duktilnost (posebno kod seizmičkih uticaja)

10. ZAKLJUČAK

Računskom kontrolom, sprovedenom u skladu sa važećim standardima (Eurocode 2 i Eurocode 8), utvrđeno je da postojeći armiranobetonski elementi ne zadovoljavaju uslove nosivosti i seizmičke otpornosti.

Poseban problem predstavlja činjenica da je objekat razuđene osnove, što dovodi do nepovoljnog prostornog ponašanja konstrukcije usljed torzionih efekata i neravnomjerne raspodjele seizmičkih sila.

U cilju obezbjeđenja potrebnog stepena duktilnosti i pravilnog prenosa seizmičkih dejstava, predlaže se:

- uvođenje novih armiranobetonskih elemenata (primarno vertikalnih – zidova i jezgara), projektovanih tako da preuzmu dominantni dio seizmičkih sila
- i/ili ojačanje postojećih AB elemenata (stubova i greda)

Poseban akcenat daje se formiranju krutih betonskih jezgara, koja bi značajno poboljšala globalnu stabilnost i smanjila torzione efekte.

Kao jedno od mogućih rješenja, razmatra se i dodavanje armiranobetonskog plašta na postojeće elemente, čime bi se omogućilo efikasnije preuzimanje seizmičkih sila ojačanim elementima. U tom slučaju, postojeći elementi (stubovi i grede) mogu se tretirati kao elementi koji rade pretežno u elastičnom području, uz usvajanje faktora ponašanja $q \approx 1,5$, čime se izbjegava oslanjanje na njihovu duktilnost.

Dilatacije i globalno ponašanje objekta

Posebno je značajno razmotriti stanje dilatacionih spojeva između Trakta A2 i Trakta B.

Uočen je problem postojanja otvora (prozora) unutar dilatacionog spoja, što predstavlja neprihvatljivo rješenje sa aspekta nosivosti i upotrebljivosti usled seizmičkog dejstva, jer:

- onemogućava nezavisno pomjeranje dilatiranih cjelina
- uvodi dodatne sile i naprezanja usljed međusobnog kontakta
- negativno utiče na globalni odgovor konstrukcije

U sklopu rekonstrukcije, neophodno je ukloniti sve krute veze i otvore u zoni dilatacije, kako bi se obezbijedilo pravilno funkcionisanje dilatacionog spoja u skladu sa projektovanim konceptom.

TRAKT A1 (zidani+armirano betonski objekat)

Konstruktivni sistem objekta je heterogen, posebno u dijelu Trakta A1, gdje je prisutna kombinacija zidanih i armiranobetonskih elemenata nastala kroz različite faze gradnje. Ovakav mješoviti sistem, u kontekstu primjene savremenih standarda, posebno Eurocode normi, predstavlja značajno ograničenje za pouzdano proračunsko modeliranje i projektovanje mjera ojačanja.

U tom smislu, za Trakt A1 se može zaključiti da, zbog kombinacije zidane konstrukcije i naknadno ugrađenih armiranobetonskih elemenata, kao i nedovoljne usklađenosti sa zahtjevima savremenih propisa (Eurocode), nije moguće definisati pouzdan i standardima usklađen model ojačanja konstrukcije. Stoga se eventualne intervencije na ovom dijelu objekta trebaju svesti na mjere sanacije i održavanja, bez primjene klasičnih metoda konstruktivnog ojačanja u smislu povećanja nosivosti sistema. Pri tome, eventualna primjena "jacketa" za ojačanje zidarije može biti pogodna mjera u sanacija i održavanja ovog dijela objekta.

ZAKLJUČAK

S obzirom na sve navedeno, jasno je da postojeća konstrukcija, u zatečenom stanju, ne može zadovoljiti zahtjeve savremenih standarda bez sprovođenja mjera ojačanja i konstruktivnih intervencija.

Sastavio:

MSc Milivoje KANDIC, Spec.sci gradj.

OBJEKAT A2

Datoteka: Djecje Objekat A2 zasebno.twp
Datum proračuna: 26.4.2026

Način proračuna: 3D model

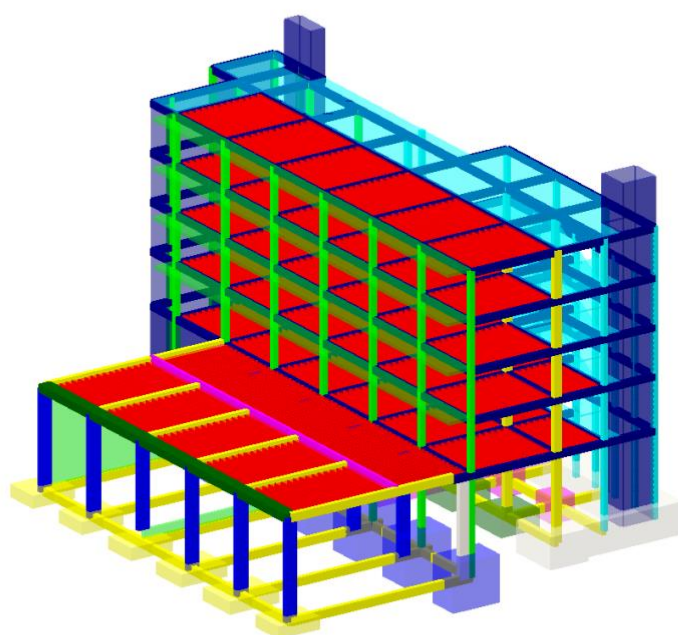
- ☒ Teorija I-og reda ☒ Modalna analiza ☐ Stabilnost
☐ Teorija II-og reda ☒ Seizmički proračun ☐ Faze građenja
☐ Nelinearan proračun

Veličina modela

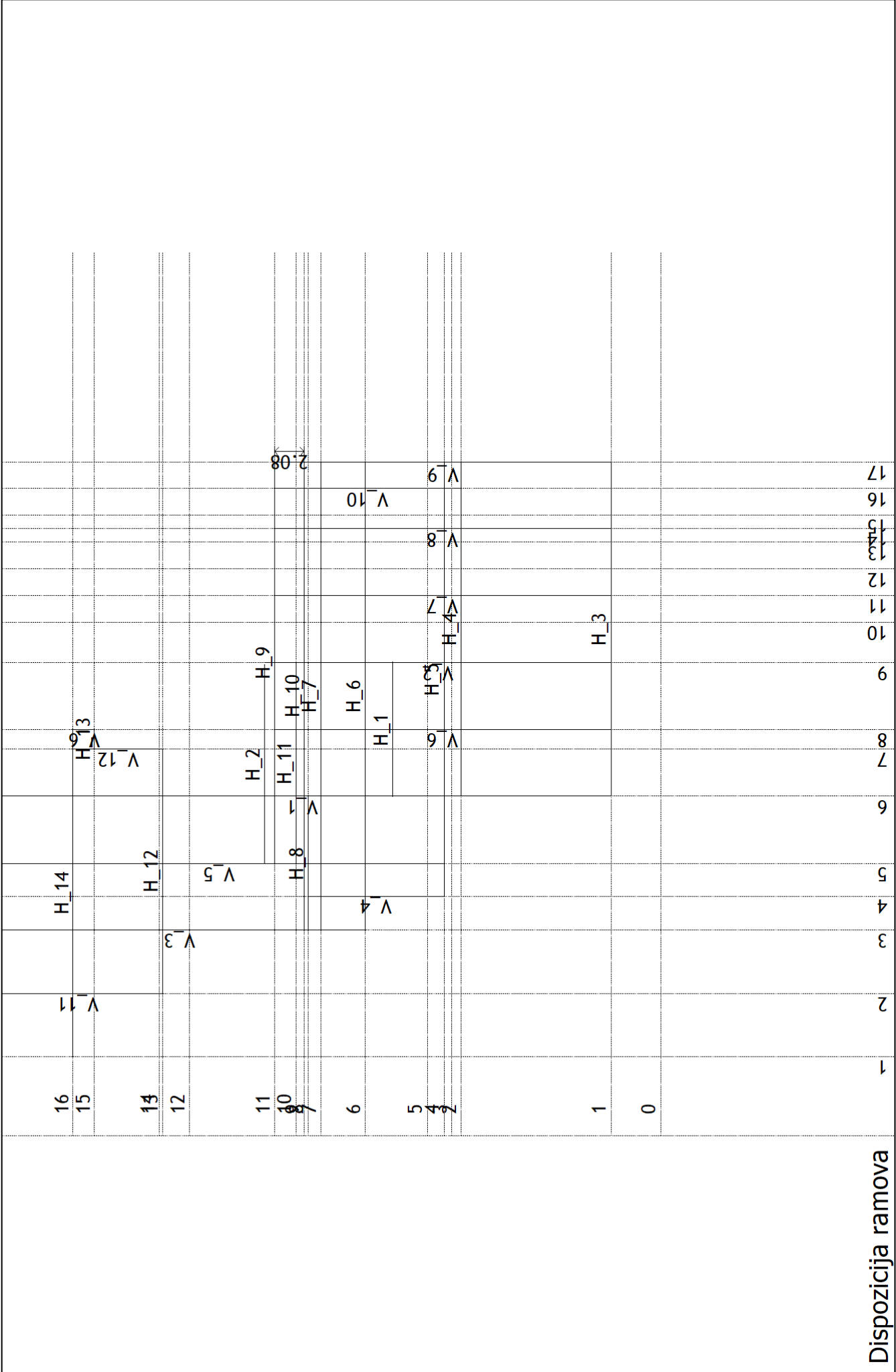
Broj čvorova: 13652
Broj pločastih elemenata: 12943
Broj grednih elemenata: 8631
Broj graničnih elemenata: 14808
Broj osnovnih slučajeva opterećenja: 4
Broj kombinacija opterećenja: 3

Jedinice mera

Dužina: m [cm,mm]
Sila: kN
Temperatura: Celsius



Izometrija

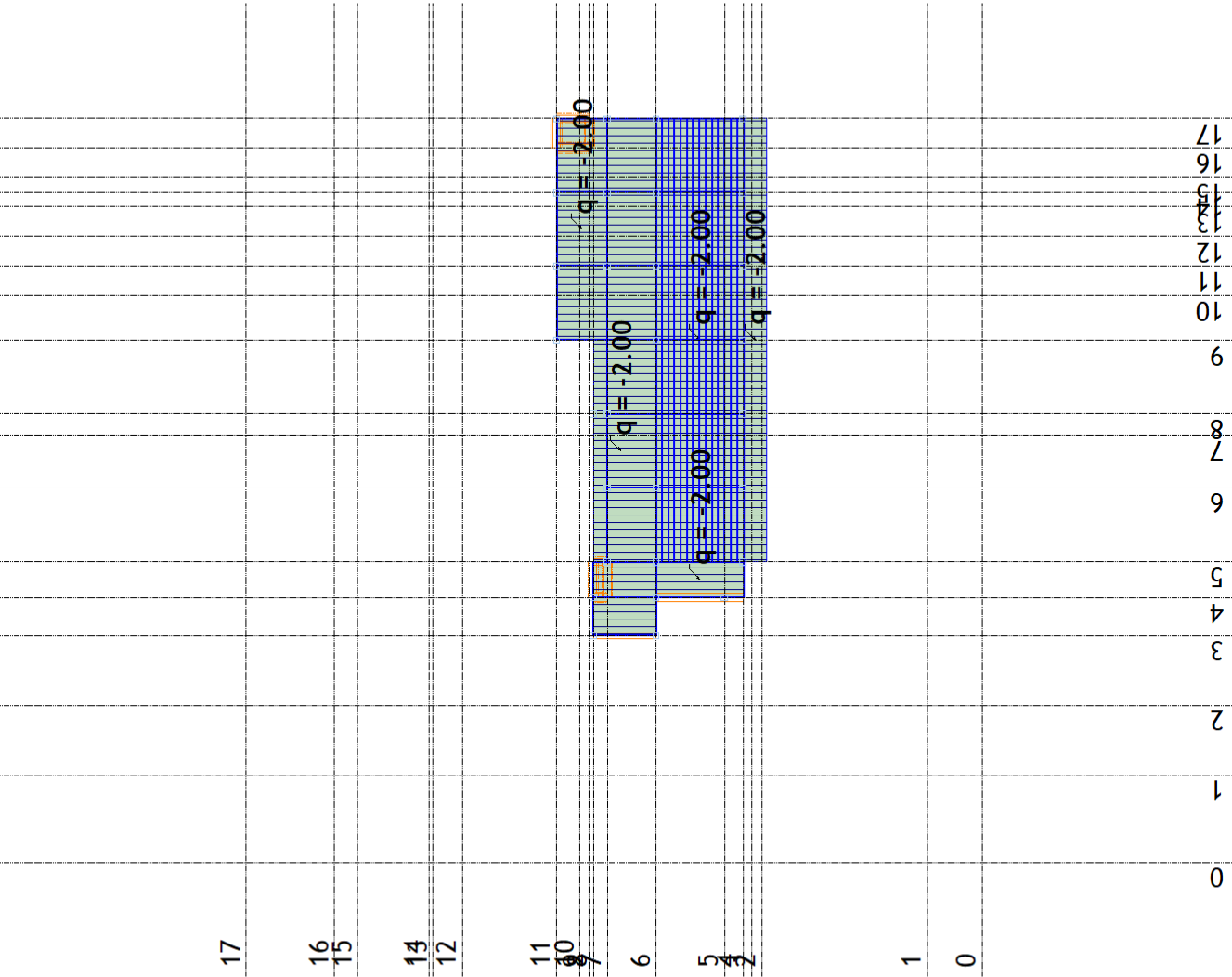


Lista slučajeva opterećenja

LC	Naziv
----	-------

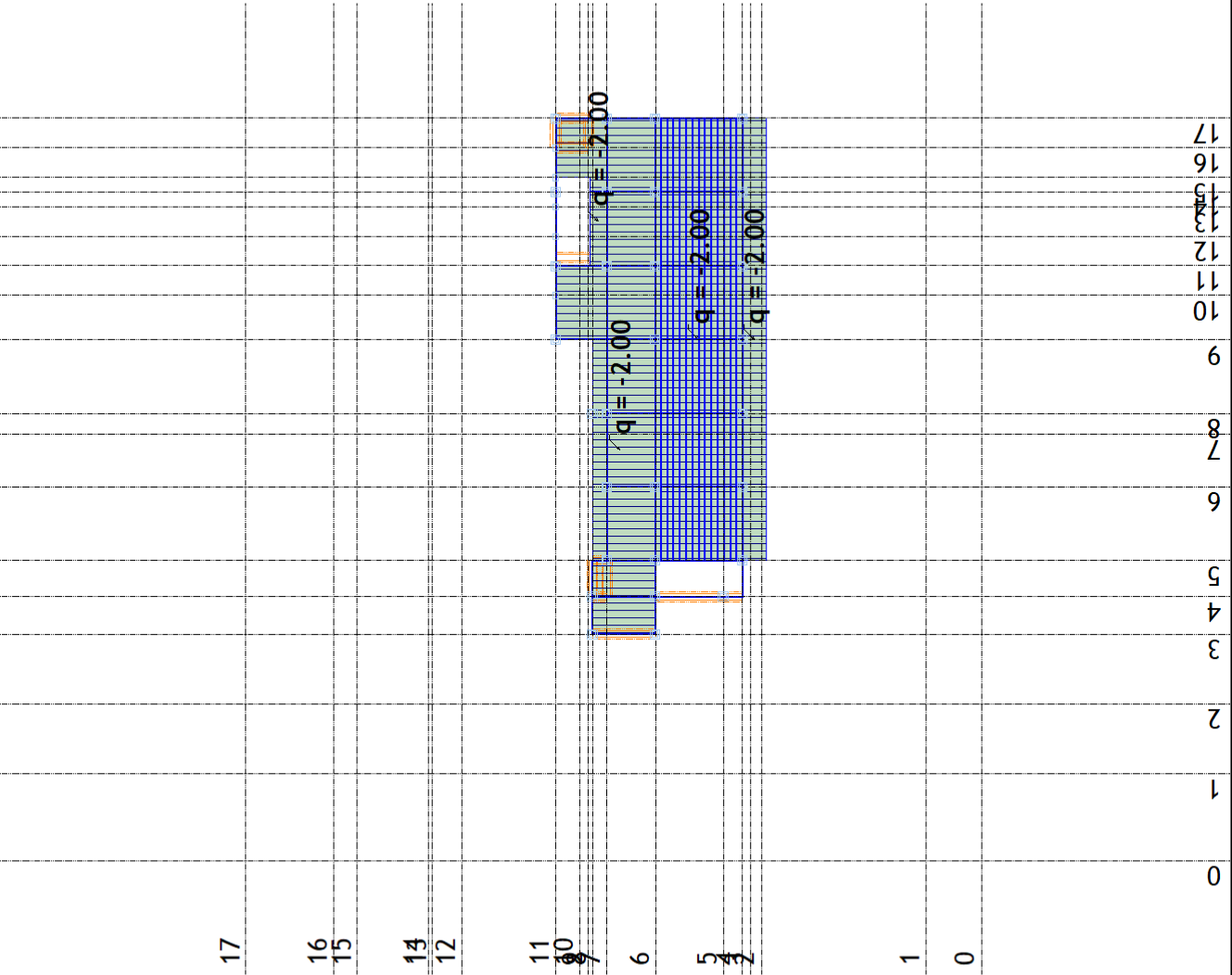
1	stalno (g)	8	LIN: $\text{MAX}(\text{III}, \text{IV}) + \text{MAX}(0.3 \times \text{V}, 0.3 \times \text{VI})$
2	korisno	9	LIN: $\text{MAX}(0.3 \times \text{III}, 0.3 \times \text{IV}) + \text{MAX}(\text{V}, \text{VI})$
3	Ex (+e)	10	Komb.: $1.35 \times \text{I} + 1.5 \times \text{II}$
4	Ex (-e)	11	Komb.: $\text{I} + 1.5 \times \text{II}$
5	Ey (+e)	12	Komb.: $1.35 \times \text{I}$
6	Ey (-e)	13	Komb.: I
7	SRSS: $\text{MAX}(\text{III}, \text{IV}) + \text{MAX}(\text{V}, \text{VI})$		

Opt. 1: stalno (g)



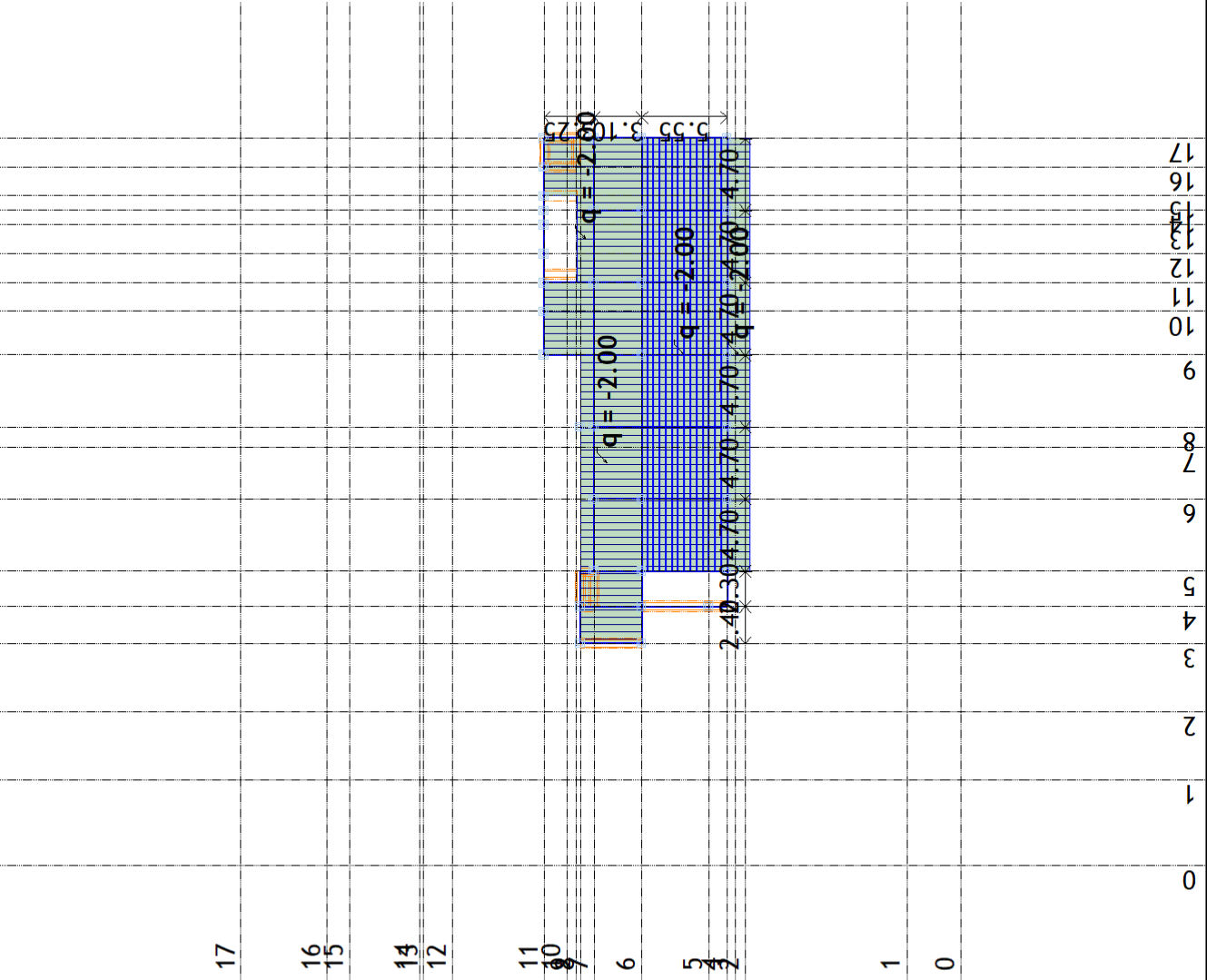
Nivo: IV sprat [11.70 m]

Opt. 1: stalno (g)



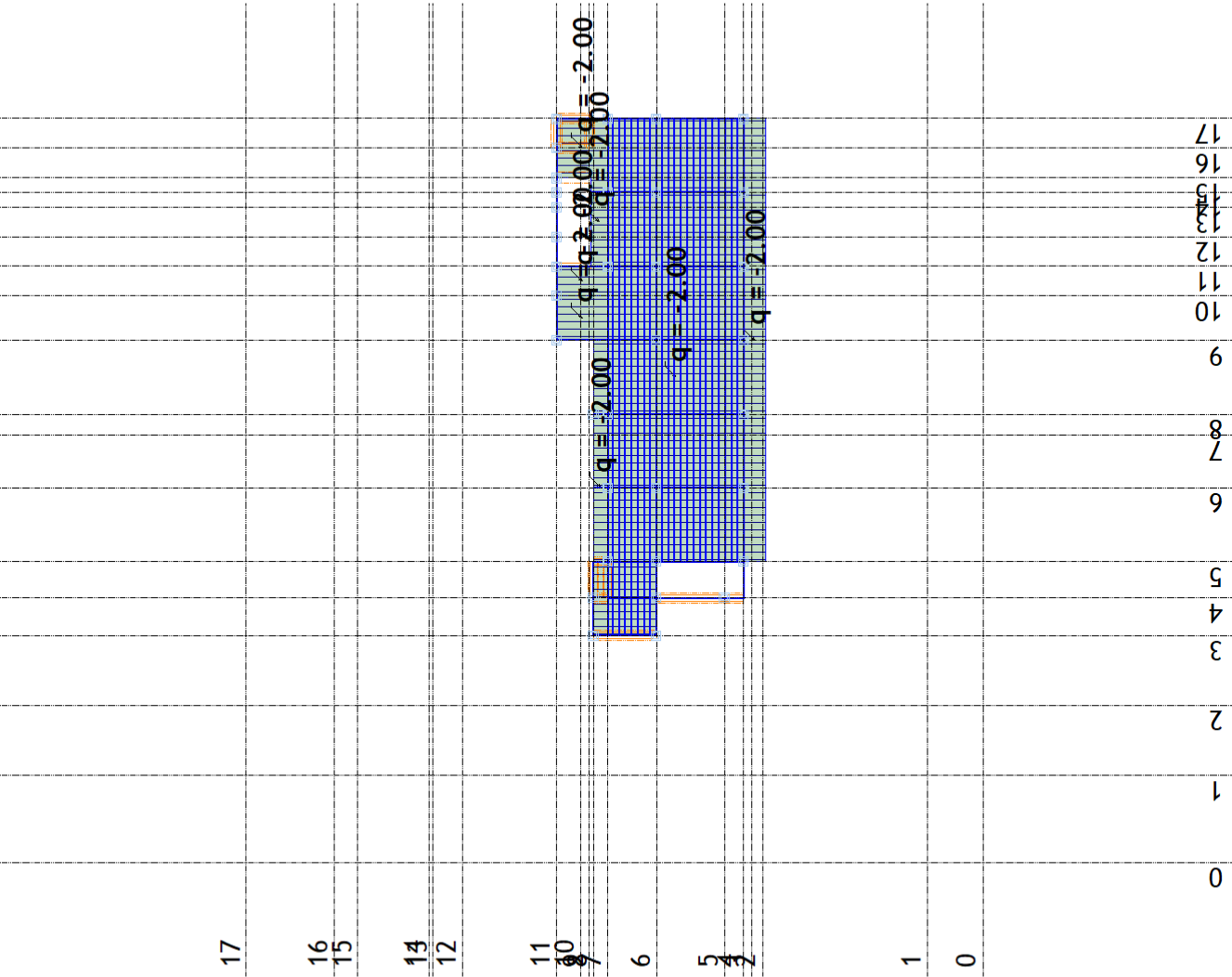
Nivo: III sprat [8.85 m]

Opt. 1: stalno (g)



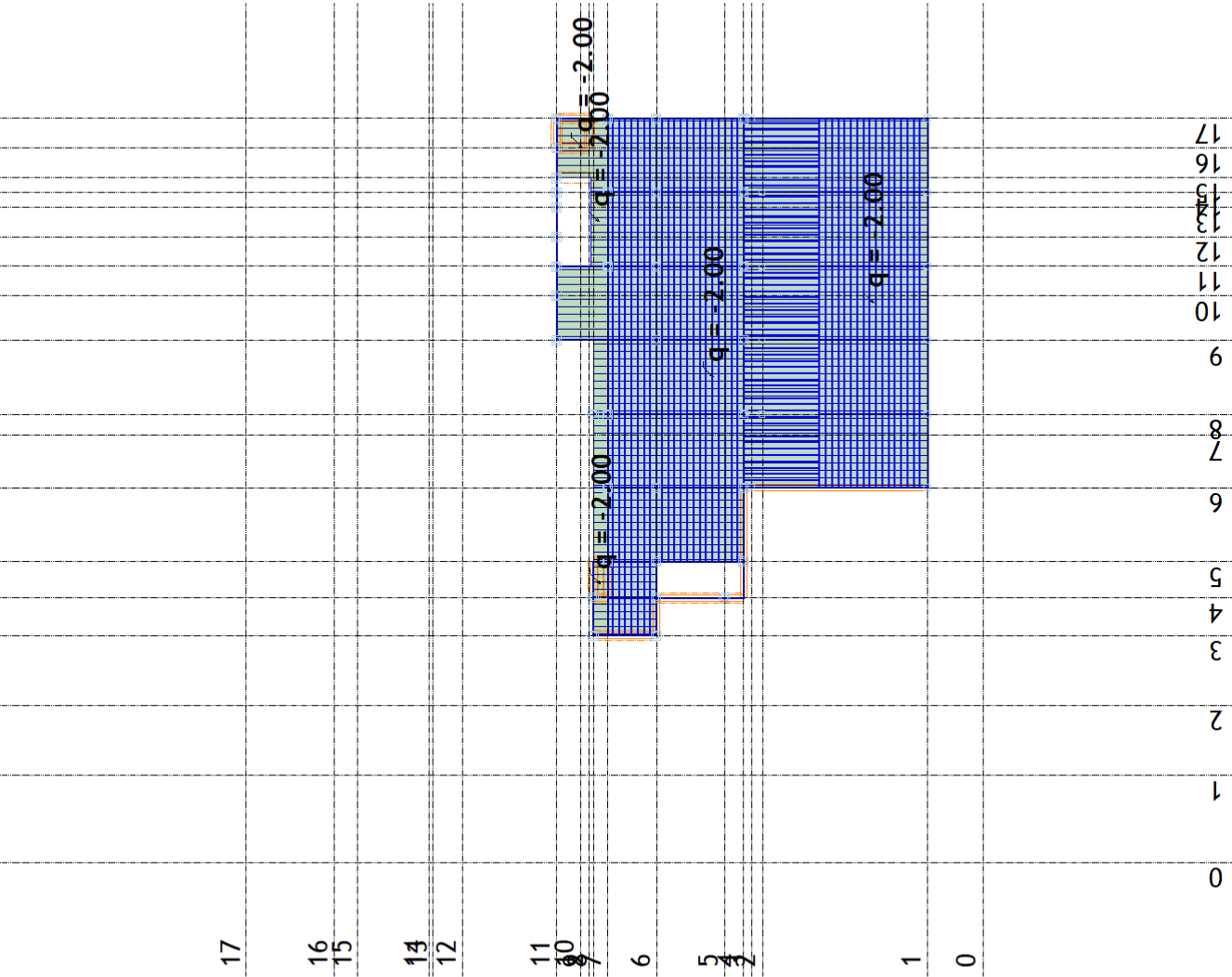
Nivo: II sprat [6.00 m]

Opt. 1: stalno (g)



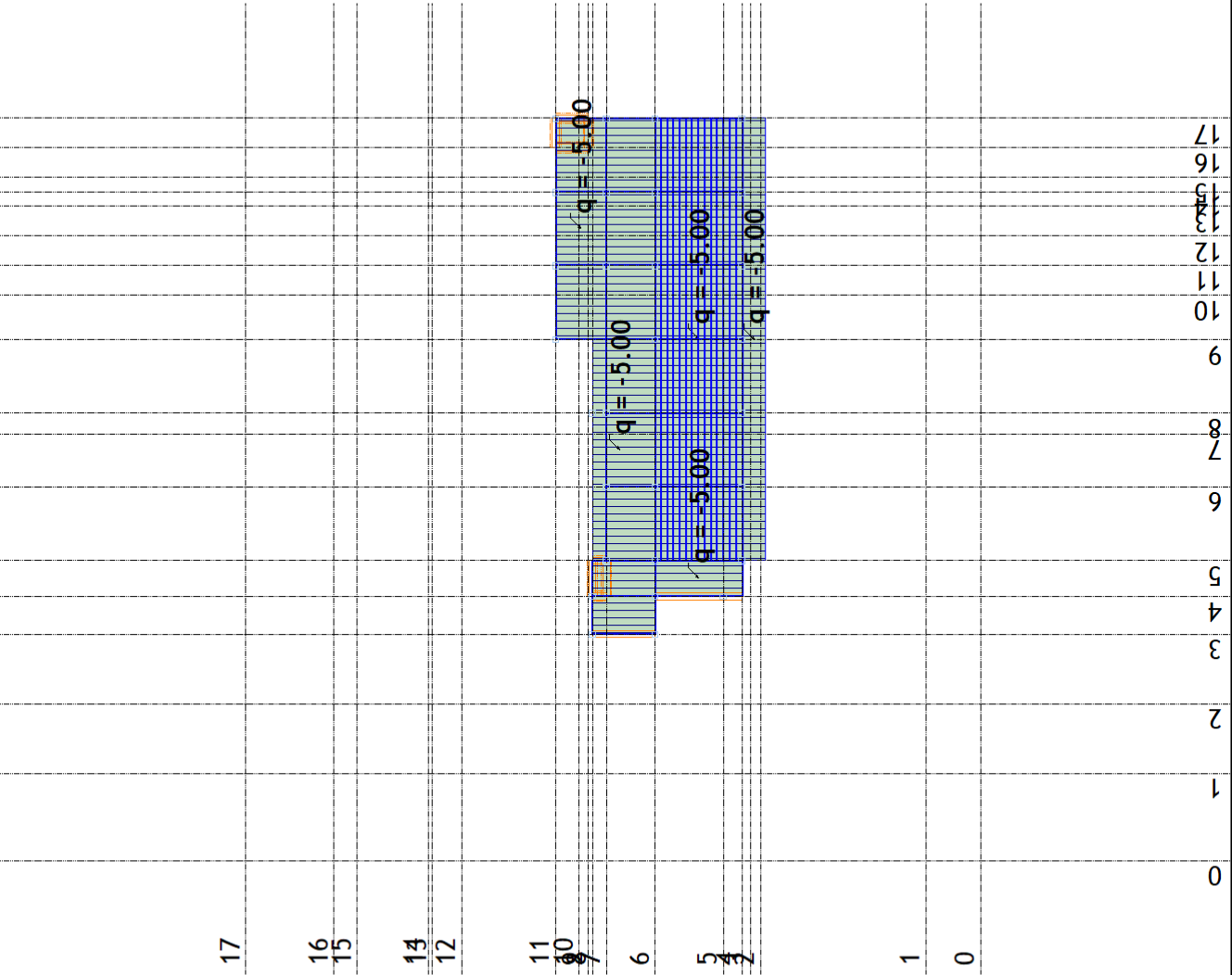
Nivo: I sprat [3.15 m]

Opt. 1: stalno (g)



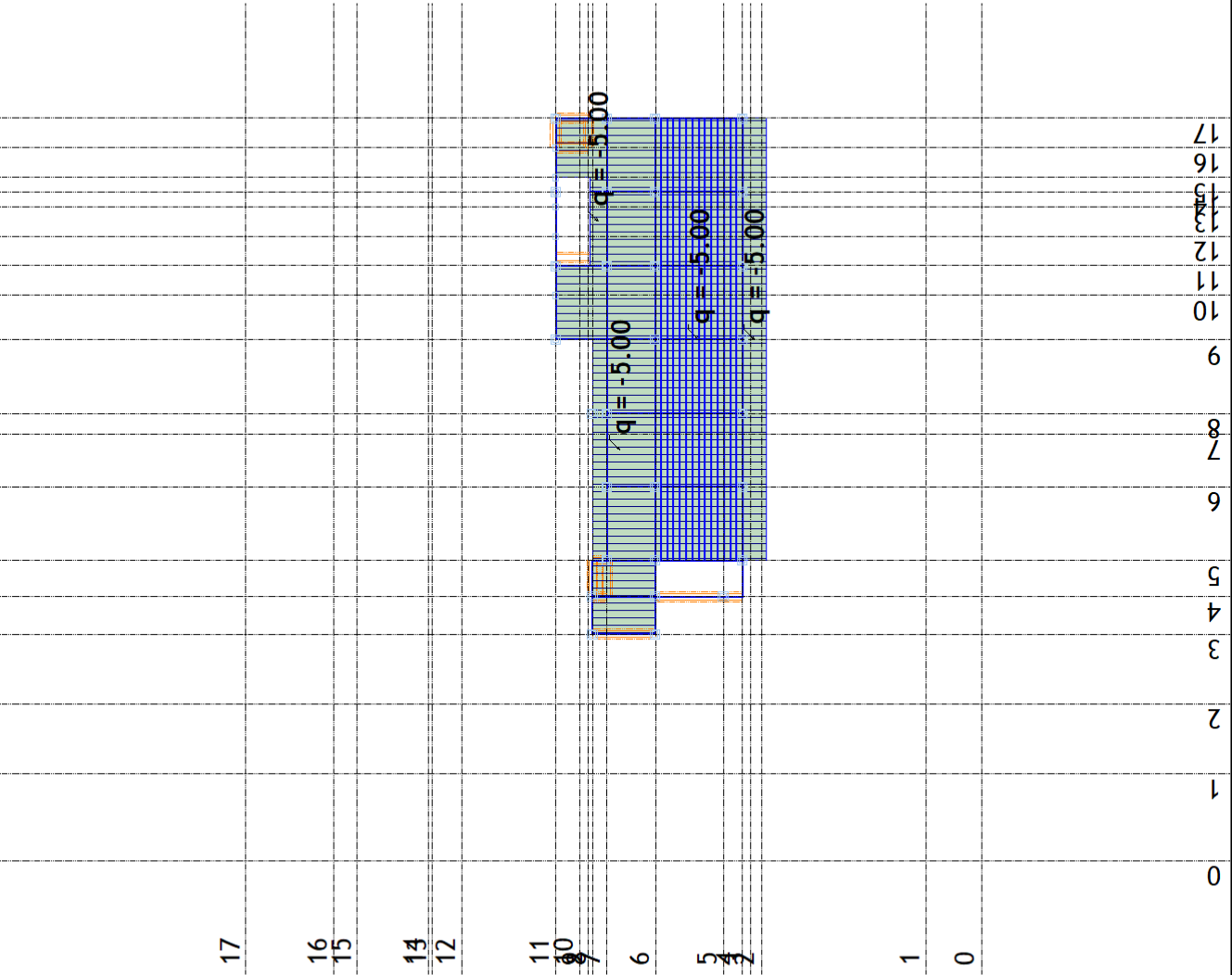
Nivo: suteren [0.00 m]

Opt. 2: korisno



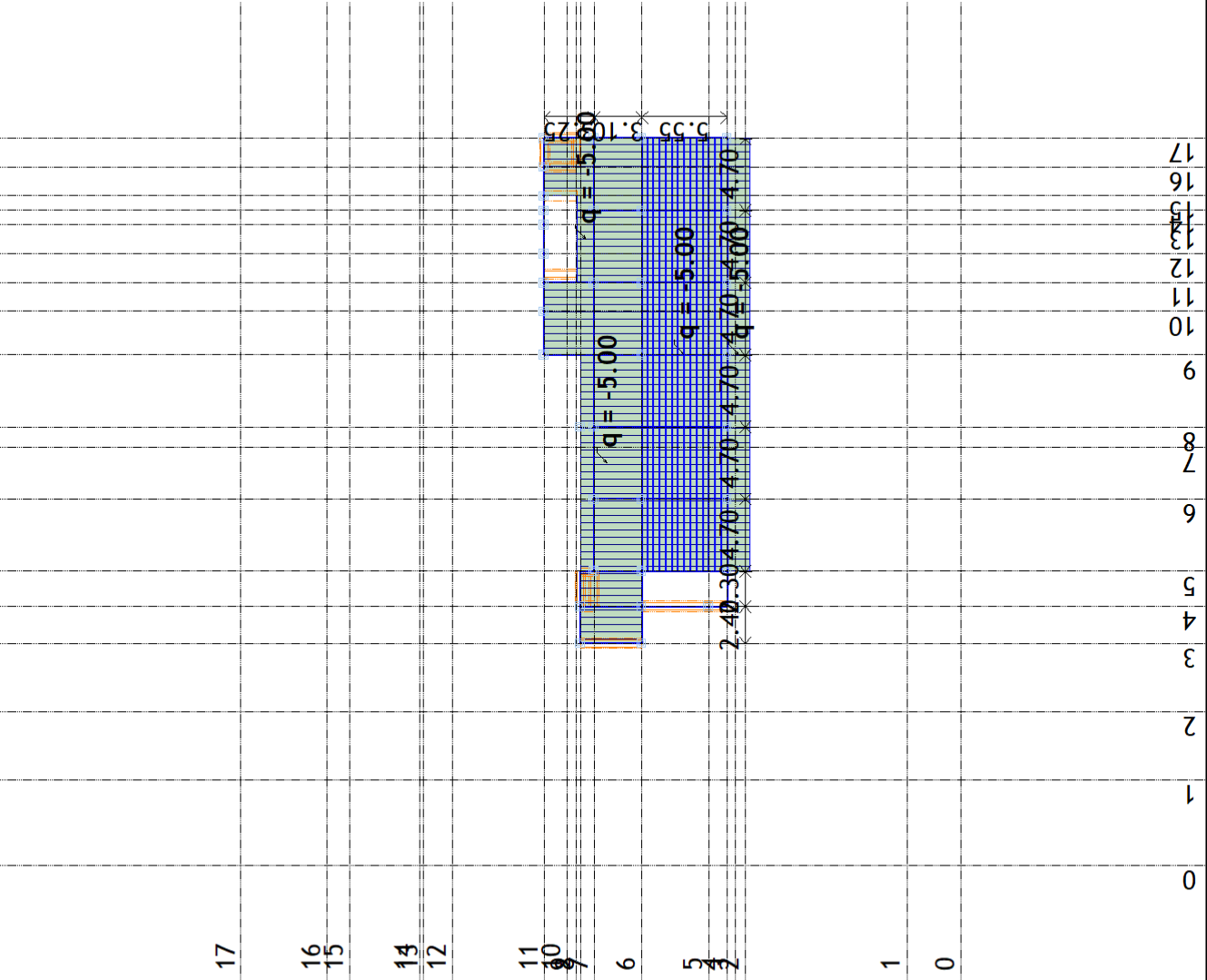
Nivo: IV sprat [11.70 m]

Opt. 2: korisno



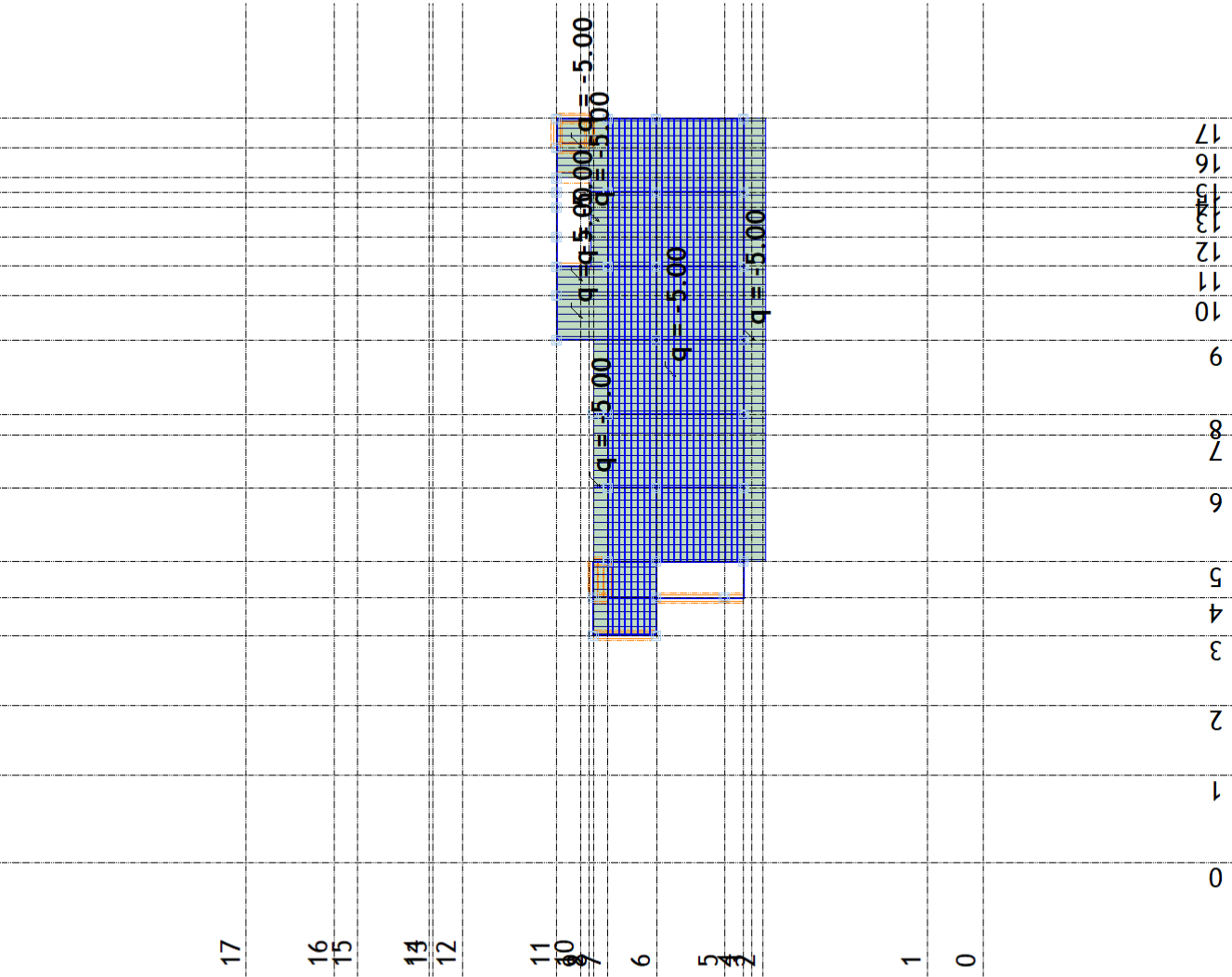
Nivo: III sprat [8.85 m]

Opt. 2: korisno



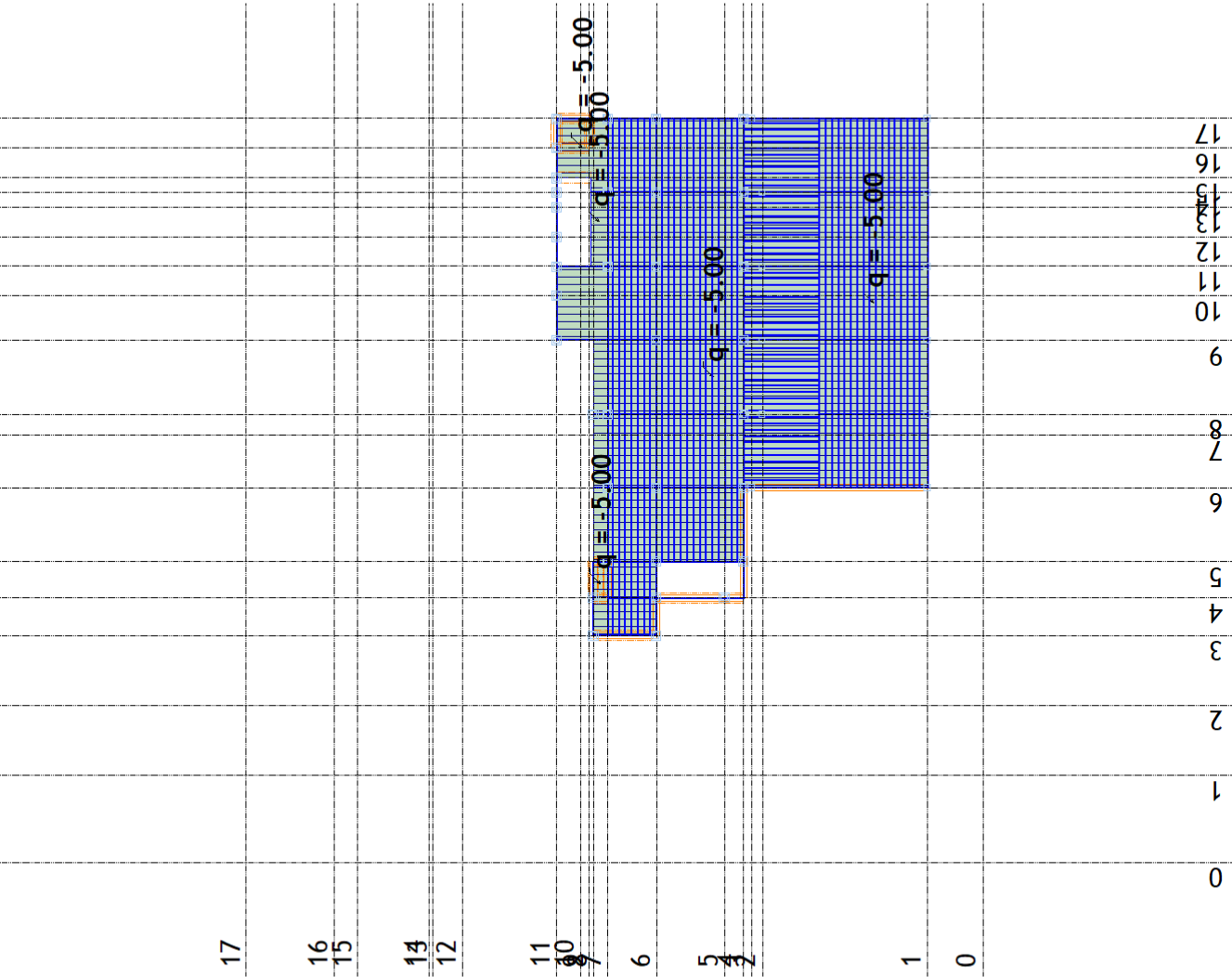
Nivo: II sprat [6.00 m]

Opt. 2: korisno



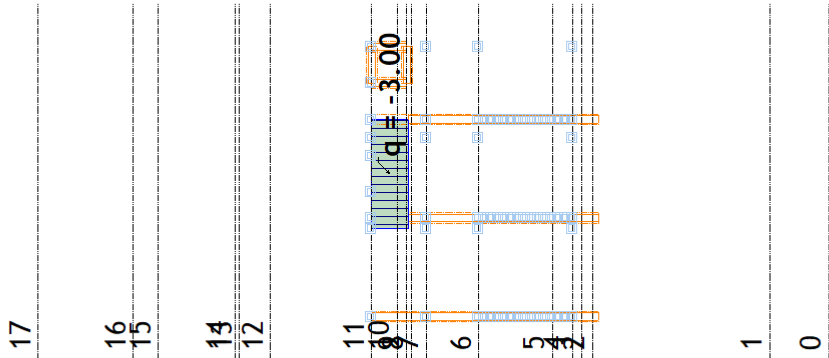
Nivo: I sprat [3.15 m]

Opt. 2: korisno



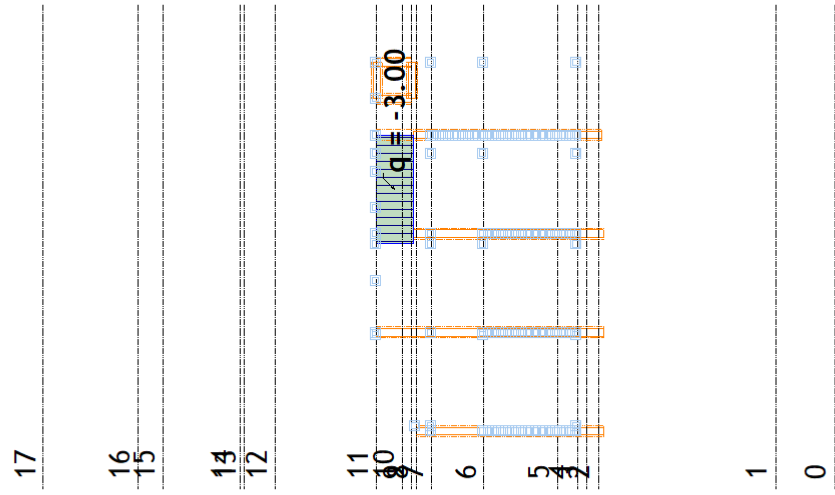
Nivo: suteran [0.00 m]

Opt. 2: korisno



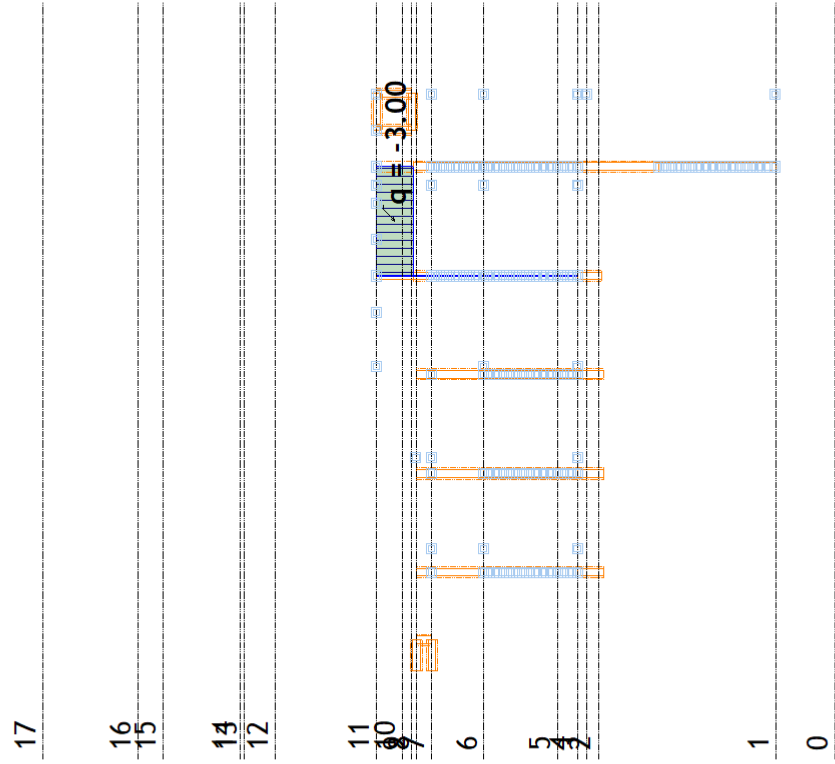
<bez imena>

Opt. 2: korisno



<bez imena>

Opt. 2: korisno



Pogled: step 1

Napredne opcije seizmičkog proračuna

Mase grupisane u nivoima izabranih tavanica
Sprečeno oscilovanje u Z pravcu

Faktori opterećenja za proračun masa

No	Naziv	Koeficijent	
1	stalno (g)	1.00	
2	korisno	0.60	ϕ

Činioci tavanica za proračun masa

Nivo	Z [m]	ϕ
VI sprat	17.40	0.800
V sprat	14.55	0.800
IV sprat	11.70	0.800
III sprat	8.85	0.800
II sprat	6.00	0.800
I sprat	3.15	0.800
suteren	0.00	0.800
Nivo 1 temelja - 3	-3.00	1.000
nivo temelja - 5.2	-5.20	1.000
Nivo 1 temelja -6	-6.00	1.000

Raspored masa po visini objekta

Nivo	Z [m]	X [m]	Y [m]	Masa [T]	T/m ²
VI sprat	17.40	0.00	0.00	0.00	
V sprat	14.55	33.69	25.28	15.17	
IV sprat	11.70	31.95	20.64	290.31	0.77
III sprat	8.85	31.71	20.65	302.19	0.86
II sprat	6.00	31.87	20.74	306.98	0.87
I sprat	3.15	32.46	20.26	321.93	0.85
suteren	0.00	32.19	16.26	523.07	0.90
Nivo 1 temelja - 3	-3.00	0.00	0.00	0.00	
nivo temelja - 5.2	-5.20	31.65	22.87	654.97	5.49
Nivo 1 temelja -6	-6.00	32.29	17.56	790.25	4.56
Ukupno:	0.31	32.04	19.62	3204.87	

Položaj centara krutosti po visini objekta (tačna metoda)

Nivo	Z [m]	X [m]	Y [m]
VI sprat	17.40		
V sprat	14.55	24.94	23.72
IV sprat	11.70	23.08	23.43
III sprat	8.85	22.94	23.06
II sprat	6.00	22.79	22.39
I sprat	3.15	23.22	21.61
suteren	0.00	23.17	20.75
Nivo 1 temelja - 3	-3.00		
nivo temelja - 5.2	-5.20	32.23	29.55
Nivo 1 temelja -6	-6.00	33.01	18.42

Ekscentricitet po visini objekta (tačna metoda)

Nivo	Z [m]	eox [m]	eoy [m]
VI sprat	17.40		
V sprat	14.55	8.76	1.56
IV sprat	11.70	8.86	2.79
III sprat	8.85	8.77	2.41
II sprat	6.00	9.08	1.64
I sprat	3.15	9.24	1.35
suteren	0.00	9.02	4.49
Nivo 1 temelja - 3	-3.00		
nivo temelja - 5.2	-5.20	0.58	6.69
Nivo 1 temelja -6	-6.00	0.72	0.86

Periodi oscilovanja konstrukcije

No	T [s]	f [Hz]
----	-------	--------

1	0.4880	2.0490	5	0.1459	6.8541
2	0.4053	2.4673	6	0.1335	7.4909
3	0.2211	4.5231	7	0.1199	8.3386
4	0.1520	6.5783			

Regularnost u osnovi

Z [m]	eox [m]	eoy [m]	rx [m]	ry [m]	Is [m]	eox<=0.3rx	eoy<=0.3ry	rx>Is	ry>Is
-------	---------	---------	--------	--------	--------	------------	------------	-------	-------

17.40	*	*	*	*	*	*	*	*	*
14.55	8.76	1.56	19.08	16.74	14.19	Ne	Da	Da	Da
11.70	8.86	2.79	18.03	16.59	10.92	Ne	Da	Da	Da
8.85	8.77	2.41	18.22	16.18	11.03	Ne	Da	Da	Da
6.00	9.08	1.64	18.50	15.97	11.05	Ne	Da	Da	Da
3.15	9.24	1.35	18.73	15.60	11.36	Ne	Da	Da	Da
0.00	9.02	4.49	16.79	15.01	12.32	Ne	Da	Da	Da
-3.00	*	*	*	*	*	*	*	*	*
-5.20	0.58	6.69	5.56	15.93	13.29	Da	Ne	Ne	Da
-6.00	0.72	0.86	0.99	6.99	10.26	Ne	Da	Ne	Ne

Seizmički proračun: EC8 (EN 1998)

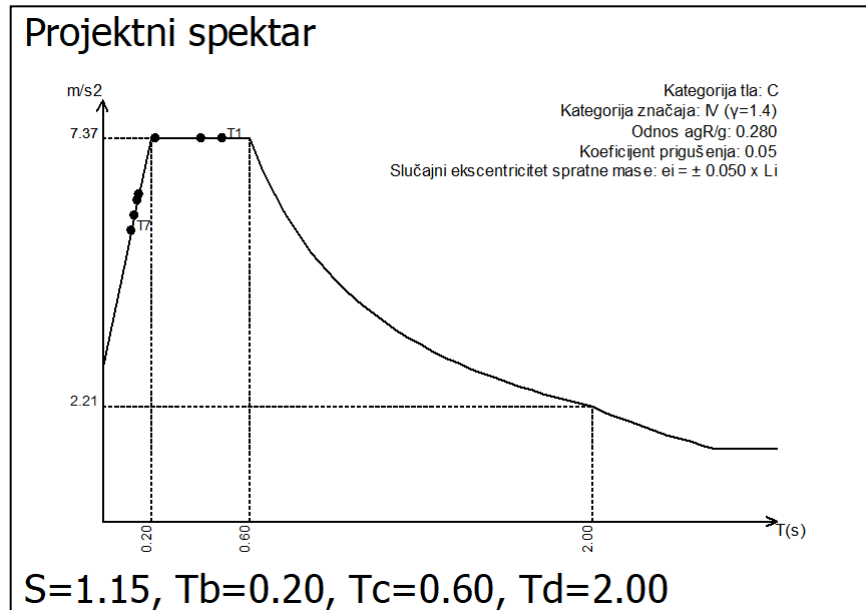
Kategorija tla:	C
Kategorija značaja:	IV ($\gamma=1.4$)
Odnos $a_g R/g$:	0.280
Koeficijent prigušenja:	0.05
Slučajni ekscentricitet spratne mase:	$e_i = \pm 0.050 \times L_i$

Faktori pravca zemljotresa:

Slučaj opterećenja	Ugao α [°]	k, α	$k, \alpha+90^\circ$	k_z	Faktor q
Ex	0	1.000	0.000	0.000	1.500
Ey	90	1.000	0.000	0.000	1.500

Tip spektra

Slučaj opterećenja	S	Tb	Tc	Td	avg/ag
Ex	1.150	0.200	0.600	2.000	1.000
Ey	1.150	0.200	0.600	2.000	1.000



Raspored seizmičkih sila po visini objekta - Ex (+e)

Nivo	Z [m]	Ton 1			Ton 2			Ton 3		
		Px [kN]	Py [kN]	Pz [kN]	Px [kN]	Py [kN]	Pz [kN]	Px [kN]	Py [kN]	Pz [kN]
Krov	18.90	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
VI sprat	17.40	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
V sprat	14.55	26.60	71.30	-0.34	156.92	-65.39	-1.46	3.03	4.43	-0.26
IV sprat	11.70	674.73	1052.0	7.12	2274.8	-994.56	-10.26	-12.51	100.34	-0.98
III sprat	8.85	553.69	879.17	9.78	1871.2	-848.12	-8.13	-3.23	86.94	-0.96
II sprat	6.00	399.38	670.69	9.28	1390.6	-650.77	-10.33	9.78	60.53	-0.85
I sprat	3.15	264.13	469.28	23.40	905.86	-467.11	-23.15	15.80	31.46	-1.48
suteren	0.00	228.85	310.64	-6.09	404.98	-324.98	-3.09	26.89	3.12	-0.13
Nivo 1 temelja - 3	-3.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
nivo temelja - 5.2	-5.20	1.67	0.21	-0.32	1.23	-0.51	-1.29	0.02	0.05	-0.06
Nivo 1 temelja -6	-6.00	0.06	0.04	-0.00	0.03	-0.05	-0.09	0.00	0.01	0.01
	Σ	2149.1	3453.3	42.84	7005.6	-3351.49	-57.81	39.79	286.89	-4.71

Nivo	Z [m]	Ton 4			Ton 5			Ton 6		
		Px [kN]	Py [kN]	Pz [kN]	Px [kN]	Py [kN]	Pz [kN]	Px [kN]	Py [kN]	Pz [kN]
Krov	18.90	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
VI sprat	17.40	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
V sprat	14.55	-0.73	-1.44	0.01	-18.46	-41.13	0.12	-0.00	-0.00	0.00
IV sprat	11.70	-10.68	-15.60	-0.60	-271.88	-441.82	-15.65	-0.00	-0.00	-0.00
III sprat	8.85	-0.62	-3.06	-0.73	1.25	-67.47	-19.34	0.00	-0.00	-0.00
II sprat	6.00	7.90	8.93	-0.58	225.06	285.67	-14.80	0.00	0.00	-0.00
I sprat	3.15	12.75	16.48	-0.67	339.50	495.40	-16.16	0.00	0.00	-0.00
suteren	0.00	27.76	21.97	8.15	635.36	623.61	-34.74	0.00	0.00	-0.00
Nivo 1 temelja - 3	-3.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
nivo temelja - 5.2	-5.20	85.00	-0.00	-0.05	-15.72	0.76	-0.87	0.00	0.00	-0.00
Nivo 1 temelja -6	-6.00	22.46	-0.00	-0.01	-5.31	0.04	-0.04	-0.00	0.00	0.00
	Σ	143.84	27.27	5.52	889.81	855.08	-101.48	0.00	0.00	-0.00

Nivo	Z [m]	Ton 7		
		Px [kN]	Py [kN]	Pz [kN]
Krov	18.90	0.00	0.00	0.00
VI sprat	17.40	0.00	0.00	0.00
V sprat	14.55	-64.82	23.68	0.84
IV sprat	11.70	-603.89	258.21	11.25
III sprat	8.85	33.07	3.92	10.59
II sprat	6.00	524.93	-266.39	12.95
I sprat	3.15	736.68	-421.29	13.99
suteren	0.00	576.22	-421.03	13.36
Nivo 1 temelja - 3	-3.00	0.00	0.00	0.00
nivo temelja - 5.2	-5.20	0.90	-4.24	-0.54
Nivo 1 temelja -6	-6.00	-0.41	-0.17	-0.17
	Σ=	1202.7	-827.32	62.28

Raspored seizmičkih sila po visini objekta - Ex (-e)

Nivo	Z [m]	Ton 1			Ton 2			Ton 3		
		Px [kN]	Py [kN]	Pz [kN]	Px [kN]	Py [kN]	Pz [kN]	Px [kN]	Py [kN]	Pz [kN]
Krov	18.90	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
VI sprat	17.40	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
V sprat	14.55	26.60	71.30	-0.34	156.92	-65.39	-1.46	3.03	4.43	-0.26
IV sprat	11.70	674.73	1052.0	7.12	2274.8	-994.56	-10.26	-12.51	100.34	-0.98
III sprat	8.85	553.69	879.17	9.78	1871.2	-848.12	-8.13	-3.23	86.94	-0.96
II sprat	6.00	399.38	670.69	9.28	1390.6	-650.77	-10.33	9.78	60.53	-0.85
I sprat	3.15	264.13	469.28	23.40	905.86	-467.11	-23.15	15.80	31.46	-1.48
suteren	0.00	228.85	310.64	-6.09	404.98	-324.98	-3.09	26.89	3.12	-0.13
Nivo 1 temelja - 3	-3.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
nivo temelja - 5.2	-5.20	1.67	0.21	-0.32	1.23	-0.51	-1.29	0.02	0.05	-0.06
Nivo 1 temelja -6	-6.00	0.06	0.04	-0.00	0.03	-0.05	-0.09	0.00	0.01	0.01
	Σ=	2149.1	3453.3	42.84	7005.6	-	-57.81	39.79	286.89	-4.71
						3351.49				

Nivo	Z [m]	Ton 4			Ton 5			Ton 6		
		Px [kN]	Py [kN]	Pz [kN]	Px [kN]	Py [kN]	Pz [kN]	Px [kN]	Py [kN]	Pz [kN]
Krov	18.90	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
VI sprat	17.40	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
V sprat	14.55	-0.73	-1.44	0.01	-18.46	-41.13	0.12	-0.00	-0.00	0.00
IV sprat	11.70	-10.68	-15.60	-0.60	-271.88	-441.82	-15.65	-0.00	-0.00	-0.00
III sprat	8.85	-0.62	-3.06	-0.73	1.25	-67.47	-19.34	0.00	-0.00	-0.00
II sprat	6.00	7.90	8.93	-0.58	225.06	285.67	-14.80	0.00	0.00	-0.00
I sprat	3.15	12.75	16.48	-0.67	339.50	495.40	-16.16	0.00	0.00	-0.00
suteren	0.00	27.76	21.97	8.15	635.36	623.61	-34.74	0.00	0.00	-0.00
Nivo 1 temelja - 3	-3.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
nivo temelja - 5.2	-5.20	85.00	-0.00	-0.05	-15.72	0.76	-0.87	0.00	0.00	-0.00
Nivo 1 temelja -6	-6.00	22.46	-0.00	-0.01	-5.31	0.04	-0.04	-0.00	0.00	0.00
	Σ=	143.84	27.27	5.52	889.81	855.08	-101.48	0.00	0.00	-0.00

Nivo	Z [m]	Ton 7		
		Px [kN]	Py [kN]	Pz [kN]
Krov	18.90	0.00	0.00	0.00
VI sprat	17.40	0.00	0.00	0.00
V sprat	14.55	-64.82	23.68	0.84
IV sprat	11.70	-603.89	258.21	11.25
III sprat	8.85	33.07	3.92	10.59
II sprat	6.00	524.93	-266.39	12.95
I sprat	3.15	736.68	-421.29	13.99
suteren	0.00	576.22	-421.03	13.36
Nivo 1 temelja - 3	-3.00	0.00	0.00	0.00
nivo temelja - 5.2	-5.20	0.90	-4.24	-0.54
Nivo 1 temelja -6	-6.00	-0.41	-0.17	-0.17
	Σ=	1202.7	-827.32	62.28

Raspored seizmičkih sila po visini objekta - Ey (+e)

Nivo	Z [m]	Ton 1			Ton 2			Ton 3		
		Px [kN]	Py [kN]	Pz [kN]	Px [kN]	Py [kN]	Pz [kN]	Px [kN]	Py [kN]	Pz [kN]
Krov	18.90	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
VI sprat	17.40	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
V sprat	14.55	42.73	114.57	-0.54	-75.07	31.28	0.70	21.82	31.94	-1.85
IV sprat	11.70	1084.2	1690.4	11.45	-	475.80	4.91	-90.23	723.54	-7.07
					1088.28					
III sprat	8.85	889.70	1412.7	15.71	-895.18	405.74	3.89	-23.26	626.91	-6.92
II sprat	6.00	641.74	1077.7	14.91	-665.25	311.33	4.94	70.55	436.49	-6.14
I sprat	3.15	424.41	754.07	37.60	-433.37	223.46	11.08	113.94	226.82	-10.66
suteren	0.00	367.74	499.16	-9.78	-193.74	155.47	1.48	193.93	22.47	-0.96
Nivo 1 temelja - 3	-3.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
nivo temelja - 5.2	-5.20	2.69	0.34	-0.52	-0.59	0.24	0.62	0.14	0.34	-0.42

Nivo 1 temelja -6	-6.00	0.10	0.06	-0.00	-0.01	0.03	0.04	0.01	0.11	0.06
	Σ=	3453.3	5548.9	68.83	-3351.49	1603.4	27.65	286.89	2068.6	-33.96

Nivo	Z [m]	Ton 4			Ton 5			Ton 6		
		Px [kN]	Py [kN]	Pz [kN]	Px [kN]	Py [kN]	Pz [kN]	Px [kN]	Py [kN]	Pz [kN]
Krov	18.90	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
VI sprat	17.40	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
V sprat	14.55	-0.14	-0.27	0.00	-17.74	-39.52	0.11	-0.00	-0.00	0.00
IV sprat	11.70	-2.03	-2.96	-0.11	-261.26	-424.57	-15.04	-0.00	-0.00	-0.00
III sprat	8.85	-0.12	-0.58	-0.14	1.20	-64.84	-18.59	0.00	-0.00	-0.00
II sprat	6.00	1.50	1.69	-0.11	216.28	274.52	-14.22	0.00	0.00	-0.00
I sprat	3.15	2.42	3.13	-0.13	326.25	476.07	-15.53	0.00	0.00	-0.00
suteren	0.00	5.26	4.17	1.54	610.56	599.27	-33.38	0.00	0.00	-0.00
Nivo 1 temelja - 3	-3.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
nivo temelja - 5.2	-5.20	16.12	-0.00	-0.01	-15.11	0.73	-0.83	0.00	4.45	-0.00
Nivo 1 temelja -6	-6.00	4.26	-0.00	-0.00	-5.10	0.04	-0.03	-0.00	0.00	0.00
	Σ=	27.27	5.17	1.05	855.08	821.71	-97.52	0.00	4.45	-0.00

Nivo	Z [m]	Ton 7		
		Px [kN]	Py [kN]	Pz [kN]
Krov	18.90	0.00	0.00	0.00
VI sprat	17.40	0.00	0.00	0.00
V sprat	14.55	44.59	-16.29	-0.58
IV sprat	11.70	415.42	-177.62	-7.74
III sprat	8.85	-22.75	-2.69	-7.29
II sprat	6.00	-361.10	183.25	-8.91
I sprat	3.15	-506.76	289.81	-9.62
suteren	0.00	-396.39	289.63	-9.19
Nivo 1 temelja - 3	-3.00	0.00	0.00	0.00
nivo temelja - 5.2	-5.20	-0.62	2.92	0.37
Nivo 1 temelja -6	-6.00	0.28	0.12	0.12
	Σ=	-827.32	569.12	-42.84

Raspored seizmičkih sila po visini objekta - Ey (-e)

Nivo	Z [m]	Ton 1			Ton 2			Ton 3		
		Px [kN]	Py [kN]	Pz [kN]	Px [kN]	Py [kN]	Pz [kN]	Px [kN]	Py [kN]	Pz [kN]
Krov	18.90	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
VI sprat	17.40	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
V sprat	14.55	42.73	114.57	-0.54	-75.07	31.28	0.70	21.82	31.94	-1.85
IV sprat	11.70	1084.2	1690.4	11.45	-	475.80	4.91	-90.23	723.54	-7.07
					1088.28					
III sprat	8.85	889.70	1412.7	15.71	-895.18	405.74	3.89	-23.26	626.91	-6.92
II sprat	6.00	641.74	1077.7	14.91	-665.25	311.33	4.94	70.55	436.49	-6.14
I sprat	3.15	424.41	754.07	37.60	-433.37	223.46	11.08	113.94	226.82	-10.66
suteren	0.00	367.74	499.16	-9.78	-193.74	155.47	1.48	193.93	22.47	-0.96
Nivo 1 temelja - 3	-3.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
nivo temelja - 5.2	-5.20	2.69	0.34	-0.52	-0.59	0.24	0.62	0.14	0.34	-0.42
Nivo 1 temelja -6	-6.00	0.10	0.06	-0.00	-0.01	0.03	0.04	0.01	0.11	0.06
	Σ=	3453.3	5548.9	68.83	-3351.49	1603.4	27.65	286.89	2068.6	-33.96

Nivo	Z [m]	Ton 4			Ton 5			Ton 6		
		Px [kN]	Py [kN]	Pz [kN]	Px [kN]	Py [kN]	Pz [kN]	Px [kN]	Py [kN]	Pz [kN]
Krov	18.90	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
VI sprat	17.40	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
V sprat	14.55	-0.14	-0.27	0.00	-17.74	-39.52	0.11	-0.00	-0.00	0.00
IV sprat	11.70	-2.03	-2.96	-0.11	-261.26	-424.57	-15.04	-0.00	-0.00	-0.00
III sprat	8.85	-0.12	-0.58	-0.14	1.20	-64.84	-18.59	0.00	-0.00	-0.00
II sprat	6.00	1.50	1.69	-0.11	216.28	274.52	-14.22	0.00	0.00	-0.00
I sprat	3.15	2.42	3.13	-0.13	326.25	476.07	-15.53	0.00	0.00	-0.00
suteren	0.00	5.26	4.17	1.54	610.56	599.27	-33.38	0.00	0.00	-0.00
Nivo 1 temelja - 3	-3.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
nivo temelja - 5.2	-5.20	16.12	-0.00	-0.01	-15.11	0.73	-0.83	0.00	4.45	-0.00
Nivo 1 temelja -6	-6.00	4.26	-0.00	-0.00	-5.10	0.04	-0.03	-0.00	0.00	0.00
	Σ=	27.27	5.17	1.05	855.08	821.71	-97.52	0.00	4.45	-0.00

Nivo	Z [m]	Ton 7		
		Px [kN]	Py [kN]	Pz [kN]
Krov	18.90	0.00	0.00	0.00
VI sprat	17.40	0.00	0.00	0.00
V sprat	14.55	44.59	-16.29	-0.58
IV sprat	11.70	415.42	-177.62	-7.74
III sprat	8.85	-22.75	-2.69	-7.29
II sprat	6.00	-361.10	183.25	-8.91
I sprat	3.15	-506.76	289.81	-9.62
suteren	0.00	-396.39	289.63	-9.19
Nivo 1 temelja - 3	-3.00	0.00	0.00	0.00
nivo temelja - 5.2	-5.20	-0.62	2.92	0.37
Nivo 1 temelja -6	-6.00	0.28	0.12	0.12
	Σ=	-827.32	569.12	-42.84

Faktori participacije - relativno učešće

Ton \ Naziv	1. Ex (+e)	2. Ex (-e)	3. Ey (+e)	4. Ey (-e)
1	0.188	0.188	0.522	0.522
2	0.613	0.613	0.151	0.151
3	0.003	0.003	0.195	0.195
4	0.013	0.013	0.000	0.000
5	0.078	0.078	0.077	0.077
6	0.000	0.000	0.000	0.000
7	0.105	0.105	0.054	0.054

Faktori participacije - angažovanje mase

Ton	U [$\alpha=0^\circ$]	U [$\alpha=90^\circ$]
-----	------------------------	-------------------------

U obzir se uzima samo masa iznad kote temelja

Kota temelja: -5.20 m

Ukupna masa iznad temelja: 1759.68 T

Ukupna masa celog objekta 3204.89 T

1	16.61	42.94
2	54.20	12.40
3	0.31	16.08

4	10.05	5.65
5	8.76	7.70
6	0.00	0.00
7	12.36	5.79
ΣU (%)	102.29	90.57

Poprečne sile u osnovi [-5.20 m]

Slučaj opterećenja	Ugao α [°]	VtB [kN]
--------------------	-------------------	----------

Ex	0	8216.82
Ey	90	6752.32

Presečne sile u pločama - Ekstremne vrednosti - Opterećenje: 1-8

Oznaka	S.O.	Mx [kNm/m]	My [kNm/m]
1800	5	 -185.28 	-25.895
1800	6	 -153.94 	-21.295
9349	5	 -125.81 	-134.56
1800	7	 -120.90 	-17.745
9349	6	 -106.13 	-113.63
1800	8	 -89.553 	-13.144
1800	1	 -89.553 	-13.144
379	5	 -83.891 	-10.506
2858	5	 -78.134 	-18.227
9349	7	 -75.906 	-80.747

10914	5	-61.852	 -194.02
9496	5	-68.134	 -192.51
10914	6	-52.150	 -163.69
9496	6	-57.453	 -162.51
10783	5	-44.921	 -161.69
9500	5	-28.562	 -151.56
10647	5	-12.833	 -148.80
9184	5	-24.788	 -148.19
10783	6	-37.884	 -136.44
9349	5	-125.81	 -134.56

Deformacija ploča L.K.S. - Ekstremne vrednosti - Opterećenje: 1-8

Oznaka	S.O.	u3 [mm]
--------	------	---------

8651	5	 -78.271 	8941	5	 -77.970 	9244	5	 -77.225
8498	5	 -78.219 	8162	5	 -77.700 	9397	5	 -76.758
8797	5	 -78.185 	9096	5	 -77.641 			
8335	5	 -78.027 	7989	5	 -77.247 			

Deformacija ploča GLO - Ekstremne vrednosti - Opterećenje: 1-8

Oznaka	S.O.	Zp [mm]
--------	------	---------

8651	5	 -78.271 	8941	5	 -77.970 	9244	5	 -77.225
8498	5	 -78.219 	8162	5	 -77.700 	9244	5	 -77.225
8797	5	 -78.185 	9096	5	 -77.641 			
8335	5	 -78.027 	7989	5	 -77.247 			

Presečne sile u gredama - Ekstremne vrednosti - Opterećenje: 1-8

Oznaka	S.O.	x [m]	N1 [kN]	V2 [kN]	M2 [kNm]	M3 [kNm]
--------	------	-------	---------	---------	----------	----------

(10915 - 5129)	5	16.900	 -1792.9 	15.777	-13.236	-67.798
(7941 - 1939)	5	16.900	 -1603.3 	7.789	9.715	-27.580
(10915 - 5129)	6	16.900	 -1519.9 	13.264	-11.306	-57.268
(7941 - 1939)	6	16.900	 -1358.4 	6.473	8.346	-23.151
(9219 - 3091)	5	16.900	 -1323.7 	3.118	-31.199	-3.426
(5863 - 837)	5	11.700	 -1310.5 	23.428	36.144	-36.415
(12202 - 6911)	5	16.900	 -1217.9 	-7.567	-0.852	14.599
(13140 - 8604)	5	16.900	 -1182.2 	-9.640	-0.529	17.738
(11976 - 6288)	5	17.700	 -1170.3 	3.511	-0.749	-6.534
(9219 - 3091)	6	16.900	 -1117.8 	2.602	-26.194	-2.830
(4218 - 5081)	5	0.750	2.983	 -425.60 	-0.050	-53.448
(4218 - 5081)	6	0.750	2.544	 -352.14 	-0.040	-44.305
(9608 - 13033)	5	0.675	-40.373	 -339.35 	-0.360	-186.40
(9608 - 13033)	6	0.675	-34.515	 -285.06 	-0.310	-156.92
(4218 - 5081)	7	0.750	1.696	 -283.35 	-0.037	-35.268
(2511 - 4954)	5	0.000	-54.324	 -224.70 	0.441	-442.49
(1334 - 3219)	5	0.000	-36.596	 -214.39 	0.062	-414.70
(4137 - 6735)	5	0.000	-49.297	 -213.77 	0.481	-406.04
(4218 - 5081)	8	0.750	1.256	 -209.89 	-0.028	-26.124
(4218 - 5081)	1	0.750	1.256	 -209.89 	-0.028	-26.124
(10915 - 5129)	5	0.000	-358.13	-9.971	 56.598 	-16.750
(7941 - 1939)	5	0.000	-306.59	-10.688	 -49.687 	-17.143
(10915 - 5129)	5	2.850	-372.55	-9.971	 -48.752 	11.666
(10915 - 5129)	6	0.000	-305.03	-9.741	 48.139 	-16.310
(5863 - 837)	5	0.000	-305.89	35.186	 -46.335 	55.716
(10915 - 5129)	5	11.700	-1417.6	-11.628	 -44.955 	23.466
(7941 - 1939)	5	2.850	-316.69	-10.688	 44.109 	13.318
(5863 - 837)	5	2.850	-315.99	35.186	 43.189 	-44.563
(5863 - 837)	5	8.550	-972.87	28.647	 42.947 	-41.467
(10915 - 5129)	5	8.550	-1079.4	-4.285	 -42.533 	4.388
(2511 - 1101)	5	0.000	-317.04	109.30	3.516	 450.24
(2511 - 4954)	5	0.000	-54.324	-224.70	0.441	 -442.49
(1334 - 3219)	5	0.000	-36.596	-214.39	0.062	 -414.70
(4137 - 6735)	5	0.000	-49.297	-213.77	0.481	 -406.04
(4137 - 2135)	5	0.000	-316.25	97.558	0.202	 402.85
(1334 - 504)	5	0.000	-296.80	75.191	1.032	 394.44
(2511 - 1101)	6	0.000	-266.81	94.257	2.977	 388.28

(2511 - 4954)	6	0.000	-46.858	-193.58	0.380	 -381.56
(1334 - 3219)	6	0.000	-31.763	-184.79	0.057	 -357.91
(4137 - 6735)	6	0.000	-42.439	-184.01	0.411	 -349.72

Deformacija greda L.K.S. - Ekstremne vrednosti - Opterećenje: 1-8

Oznaka	S.O.	x [m]	u2 [mm]
--------	------	-------	---------

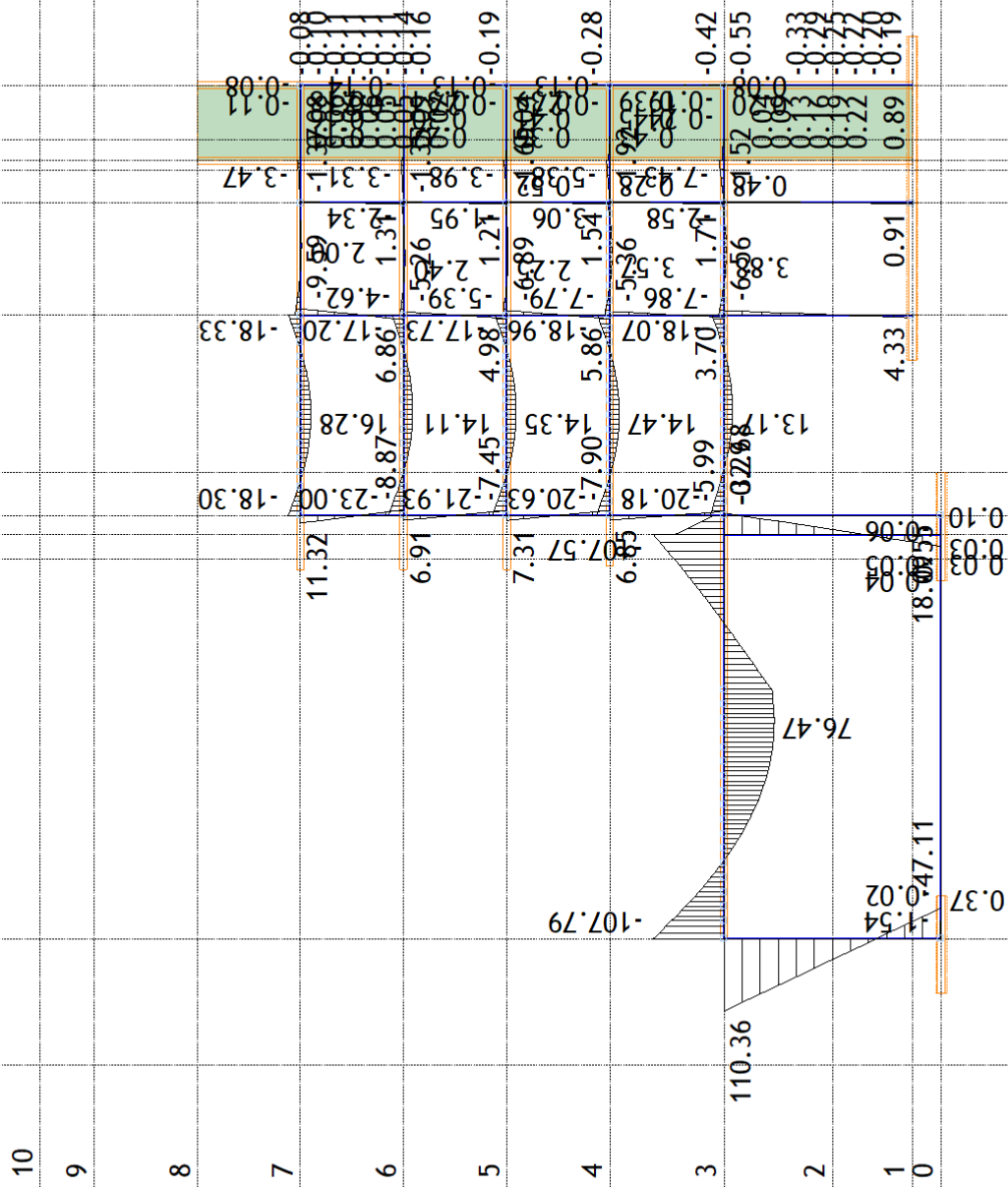
(772 - 8163)	5	12.187	 -30.037
(711 - 8026)	5	12.189	 -29.855
(833 - 8312)	5	12.358	 -29.615
(2511 - 4954)	5	5.967	 -29.261
(651 - 7883)	5	12.192	 -29.238
(8449 - 898)	5	10.600	 -28.303
(4659 - 6472)	5	0.000	 -28.289
(4358 - 6168)	5	0.000	 -28.282
(4807 - 6625)	5	0.000	 -28.248
(595 - 7738)	5	12.192	 -28.235

Deformacija greda GLO - Ekstremne vrednosti - Opterećenje: 1-8

Oznaka	S.O.	x [m]	Zp [mm]
--------	------	-------	---------

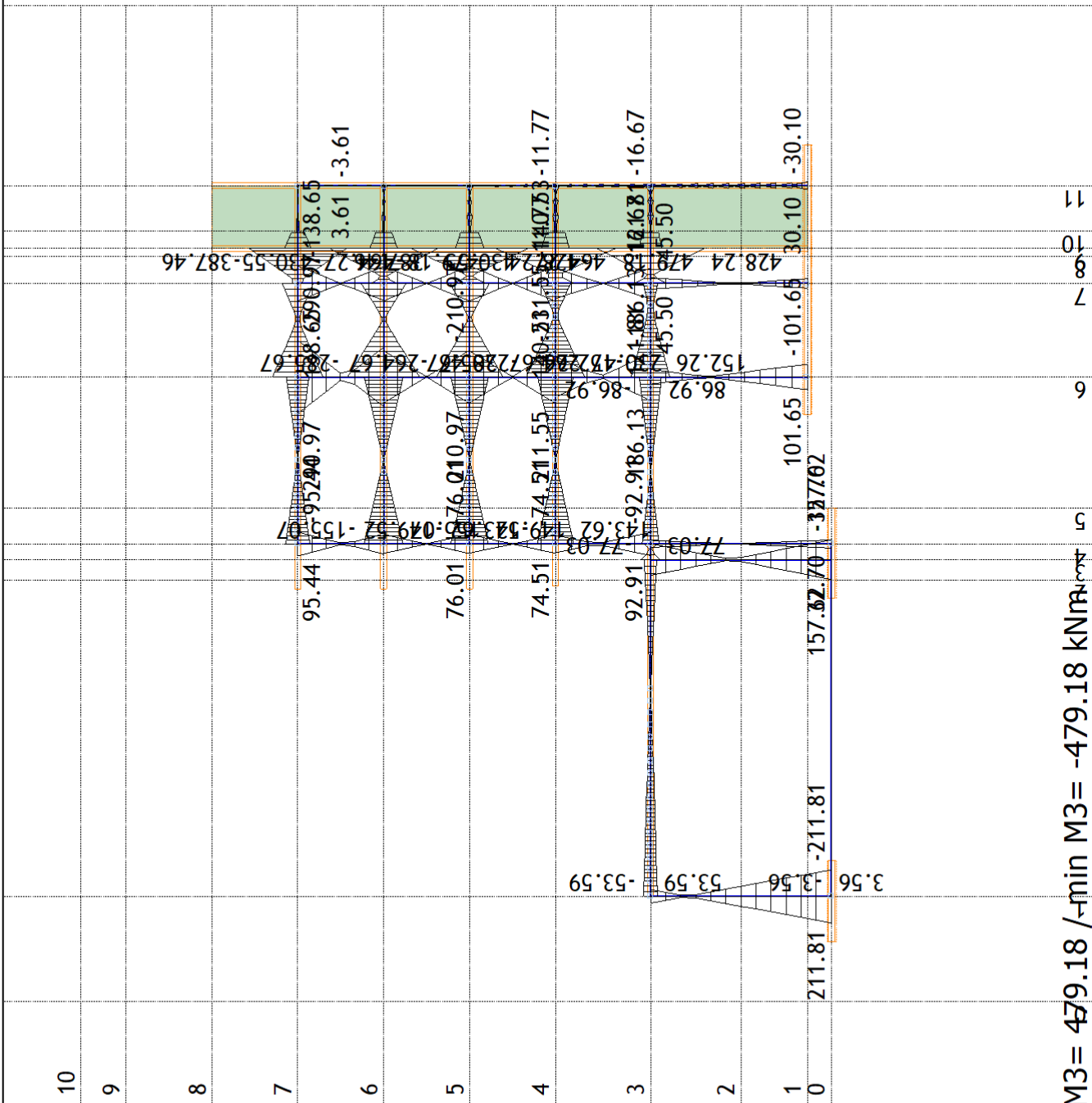
(772 - 8163)	5	12.187	 -30.037
(711 - 8026)	5	12.189	 -29.855
(833 - 8312)	5	12.358	 -29.615
(2511 - 4954)	5	5.967	 -29.261
(651 - 7883)	5	12.192	 -29.238
(8449 - 898)	5	10.600	 -28.303
(4659 - 6472)	5	0.000	 -28.289
(4358 - 6168)	5	0.000	 -28.282
(4807 - 6625)	5	0.000	 -28.248
(595 - 7738)	5	12.192	 -28.235

Opt. 2: korisno



Ram: V_9
Uticaji u gredi: max M3= 110.36 /-min M3= -107.79 kNm

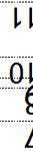
Opt. 3: Ex (+e)



Ram: V_9

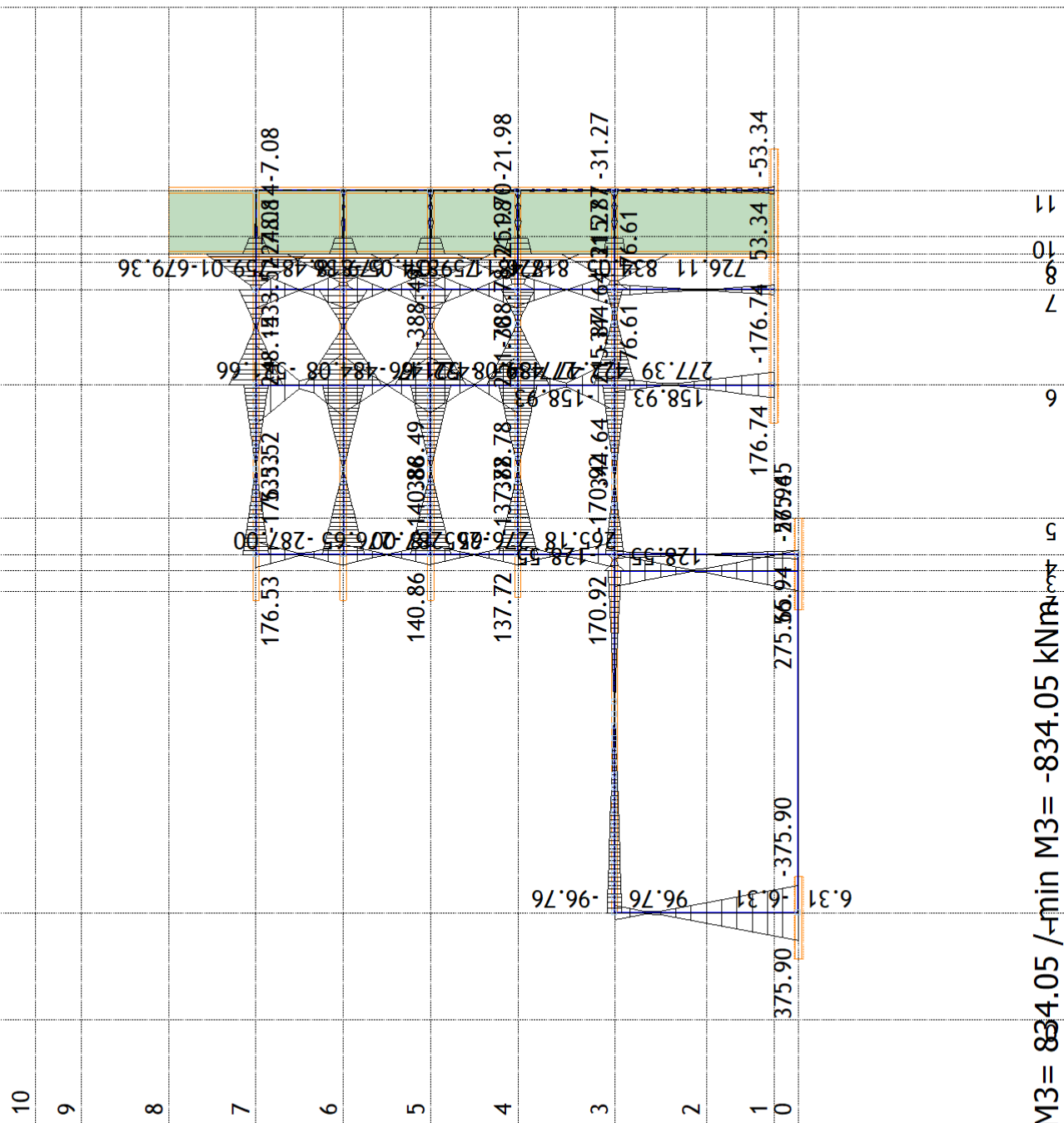
Uticaji u gredi: max M3= 479.18 /-min M3= -479.18 kNm

- C



Uticaji u gredi: $\max M3 = 670.04 \text{ kNm}$ / $\min M3 = -670.04 \text{ kNm}$

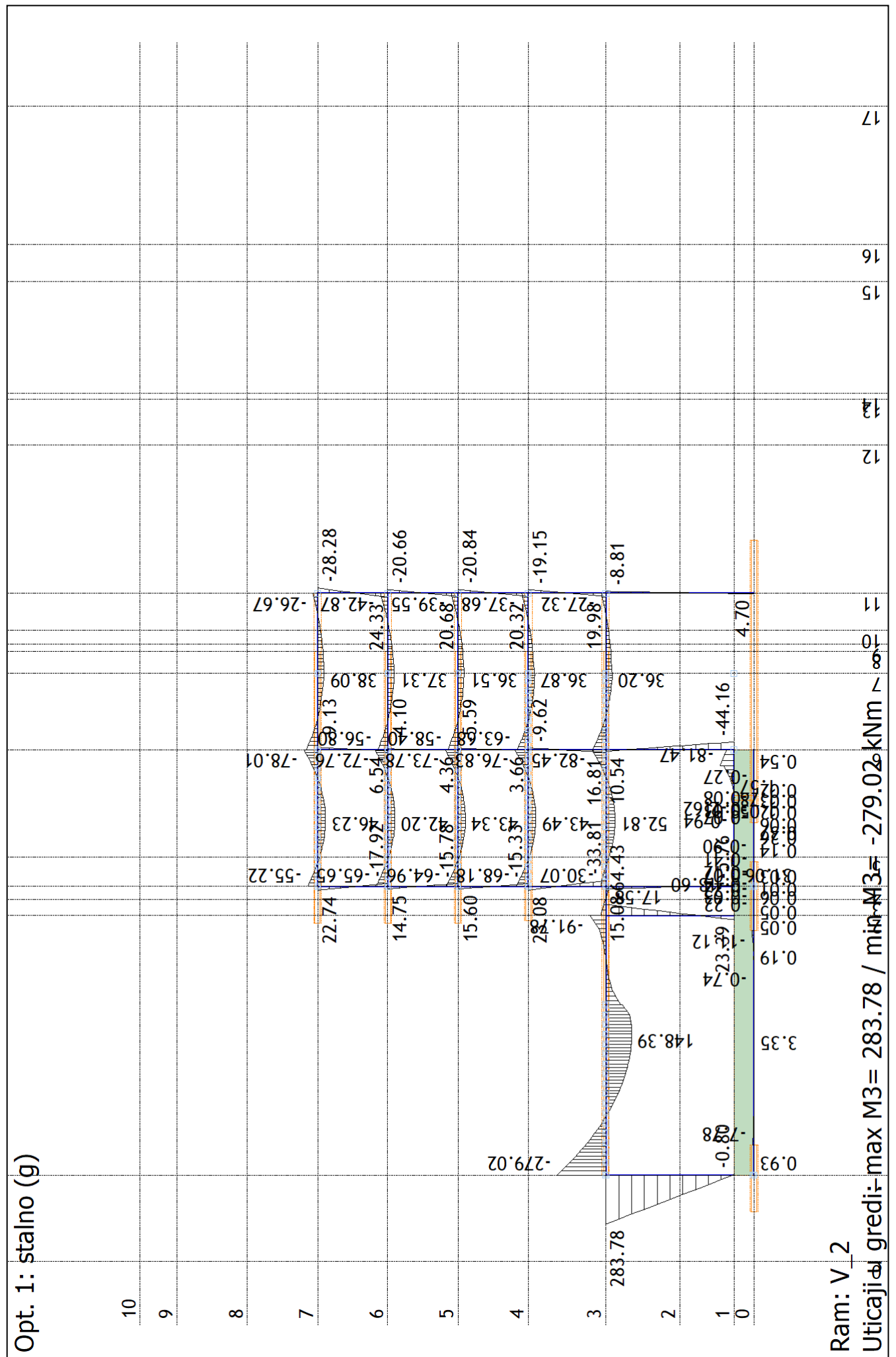
Opt. 7: SRSS: MAX(III,IV)+MAX(V,VI)



Ram: V_9
Uticaji u gredi: max M3= 834.05 /-min M3= -834.05 kNm

[illegible]

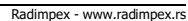
Uticaji u gredi: $\max M3 = 697.68 \text{ kNm}$ / $\min M3 = -697.68 \text{ kNm}$



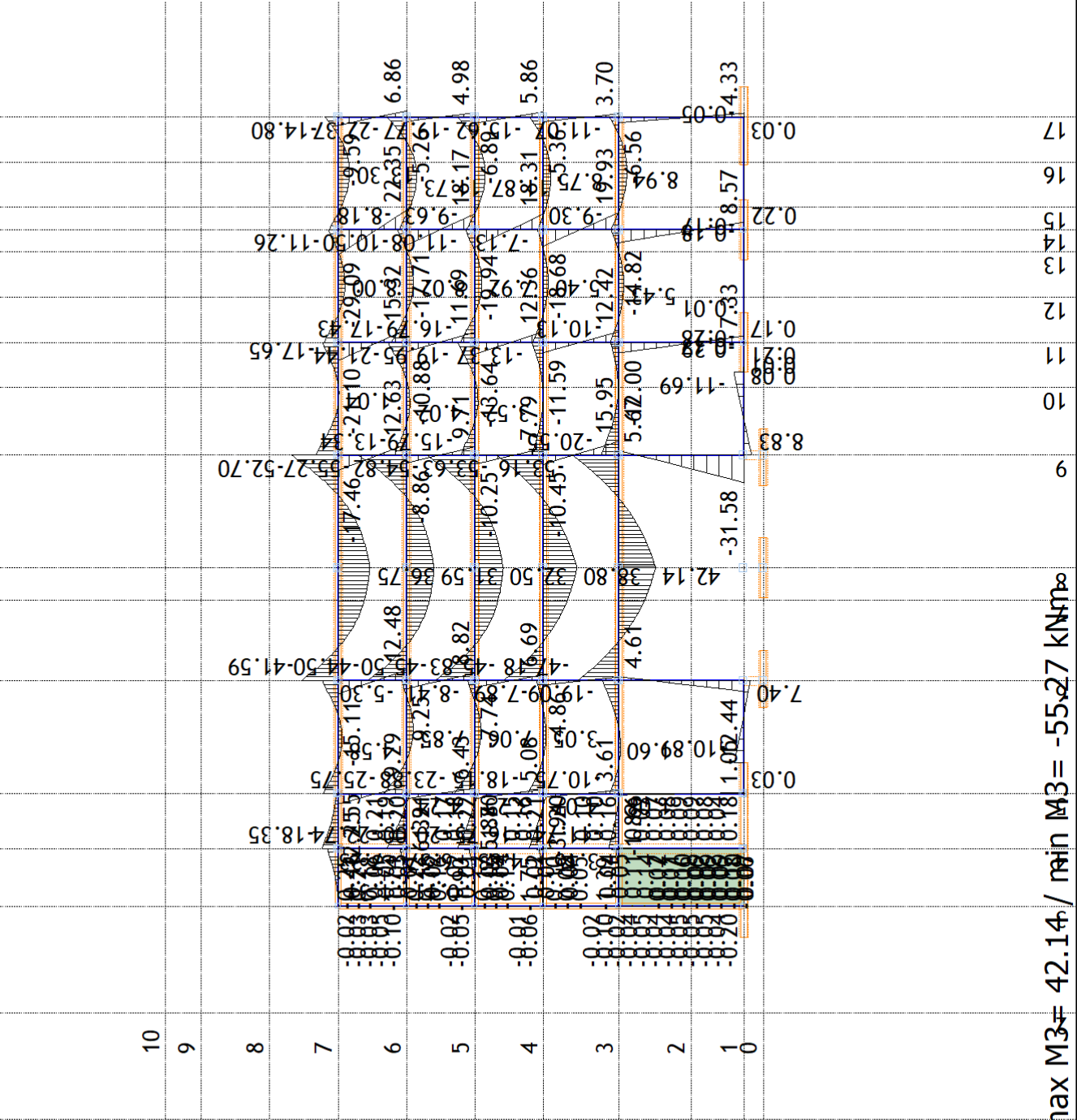
Tower - 3D Model Builder 8.5 - x64 Edition

Registered to Institut za gradjevinarstvo DOO Podgorica

Uticaji u gredi: $\max M_3 = 51.26 / \min M_3 = -72.43 \text{ kNm}$

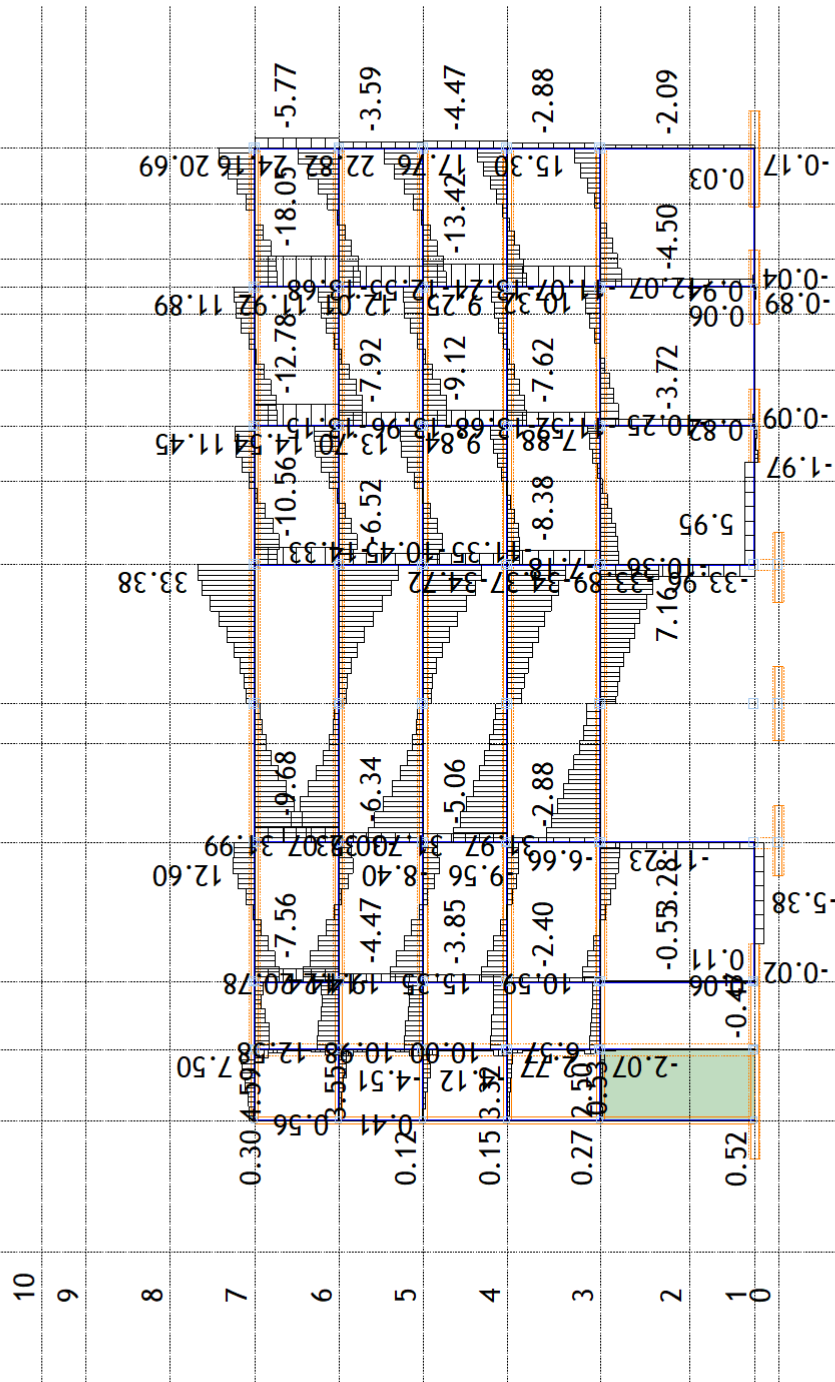


Opt. 2: korisno



Ram: H_6
Uticaji u gredi: max M3= 42.14 / min M3= -55.27 kNm

Opt. 2: korisno



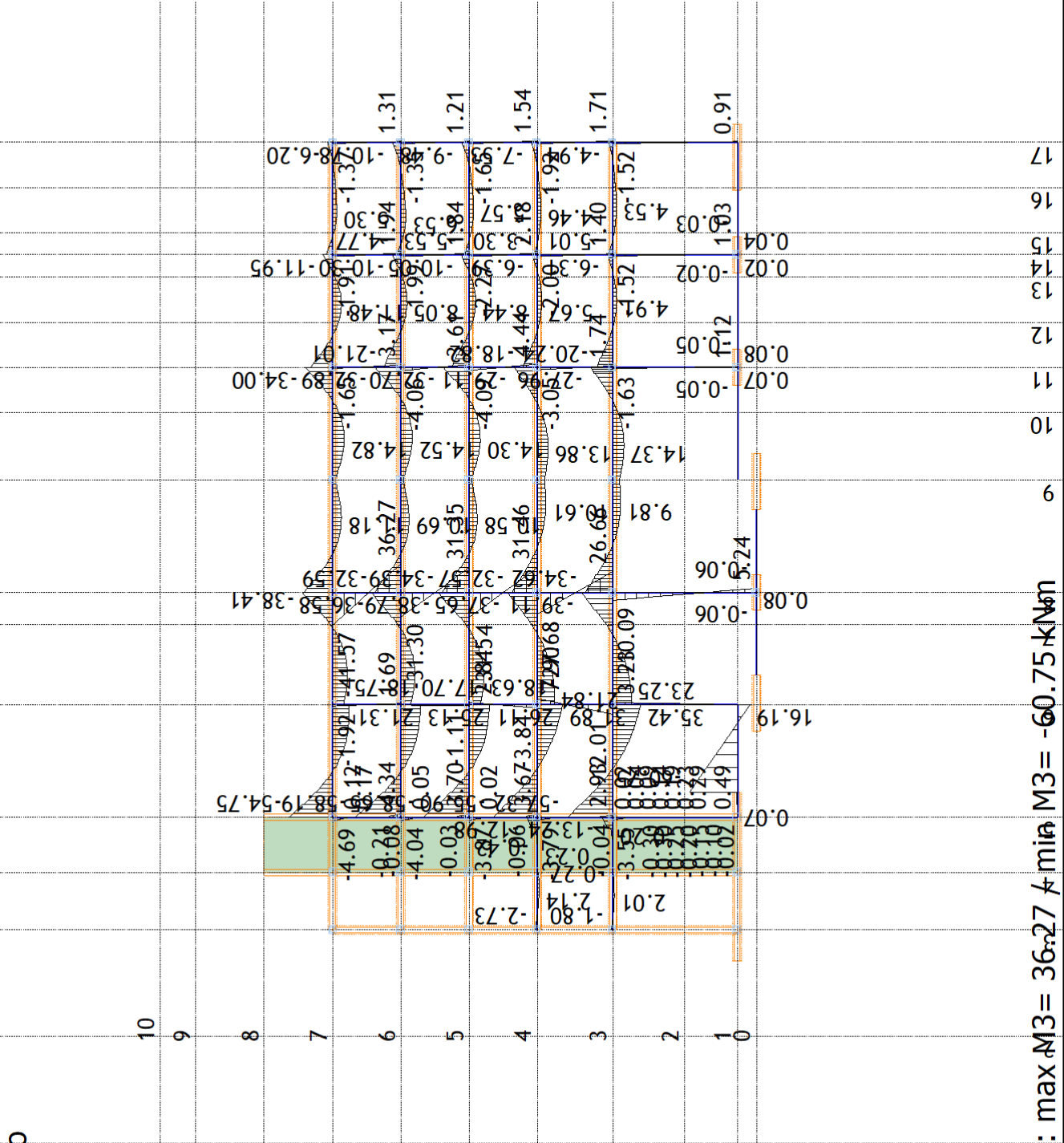
Ram: H_6

Uticaji u gredi: max V2 = 33.38 kN / min V2 = -34.72 kN

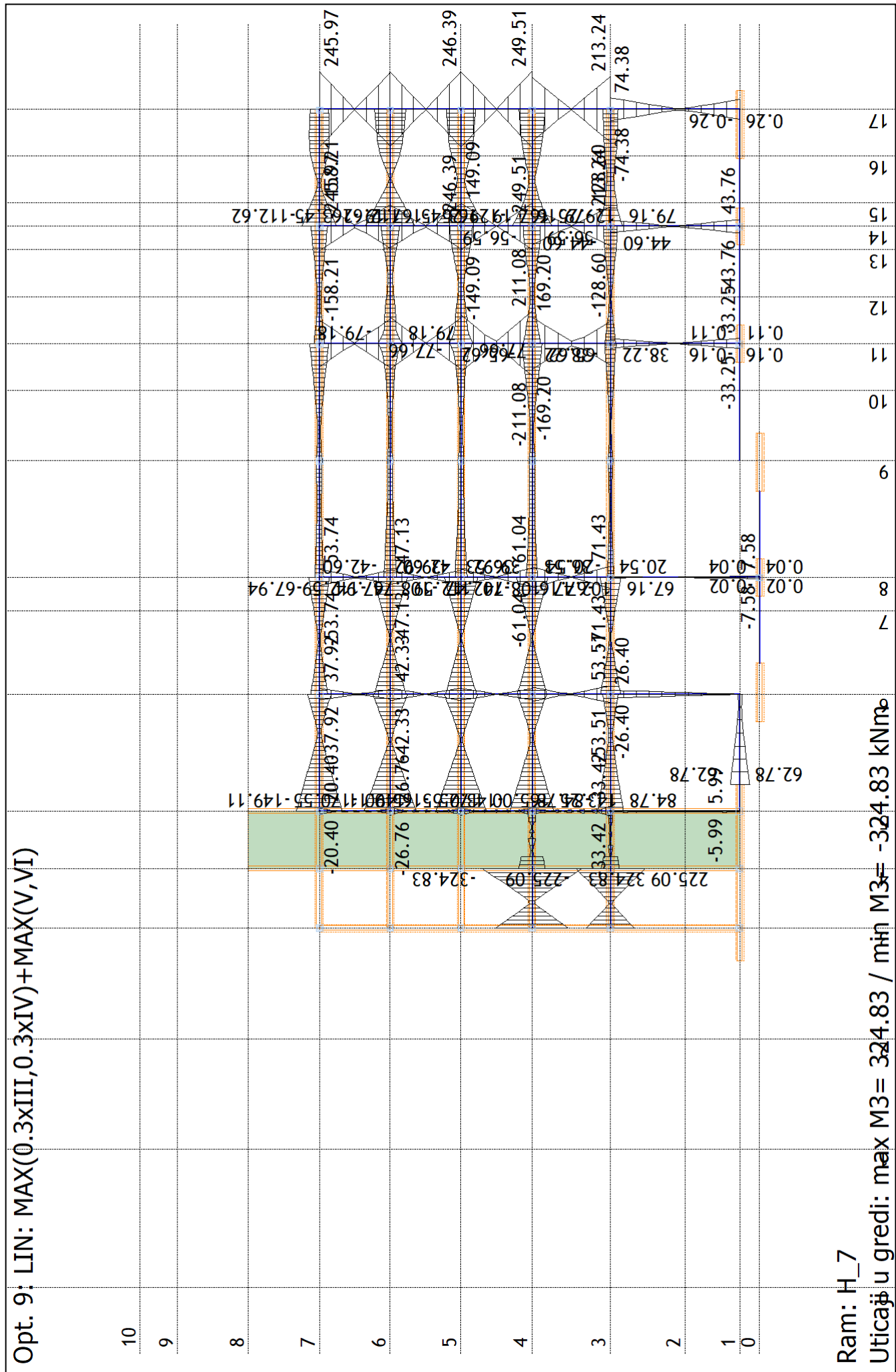
Diagram showing the distribution of bending moment (M) in kNm along the length of a frame structure. The structure has 10 vertical nodes (0 to 9) and 15 horizontal nodes (10 to 15). The diagram includes a grid and various numerical values representing the bending moment at different points. The values are color-coded: green for positive moments and red for negative moments. The diagram also shows the distribution of shear force (V) in kN along the length of the frame structure. The values are color-coded: green for positive shear and red for negative shear. The diagram also shows the distribution of axial force (N) in kN along the length of the frame structure. The values are color-coded: green for compression and red for tension.

Uticaji u gredi: max M3= 25.32 / min M3= ~~33.29~~ 33.29 kNm

Opt. 2: korisno

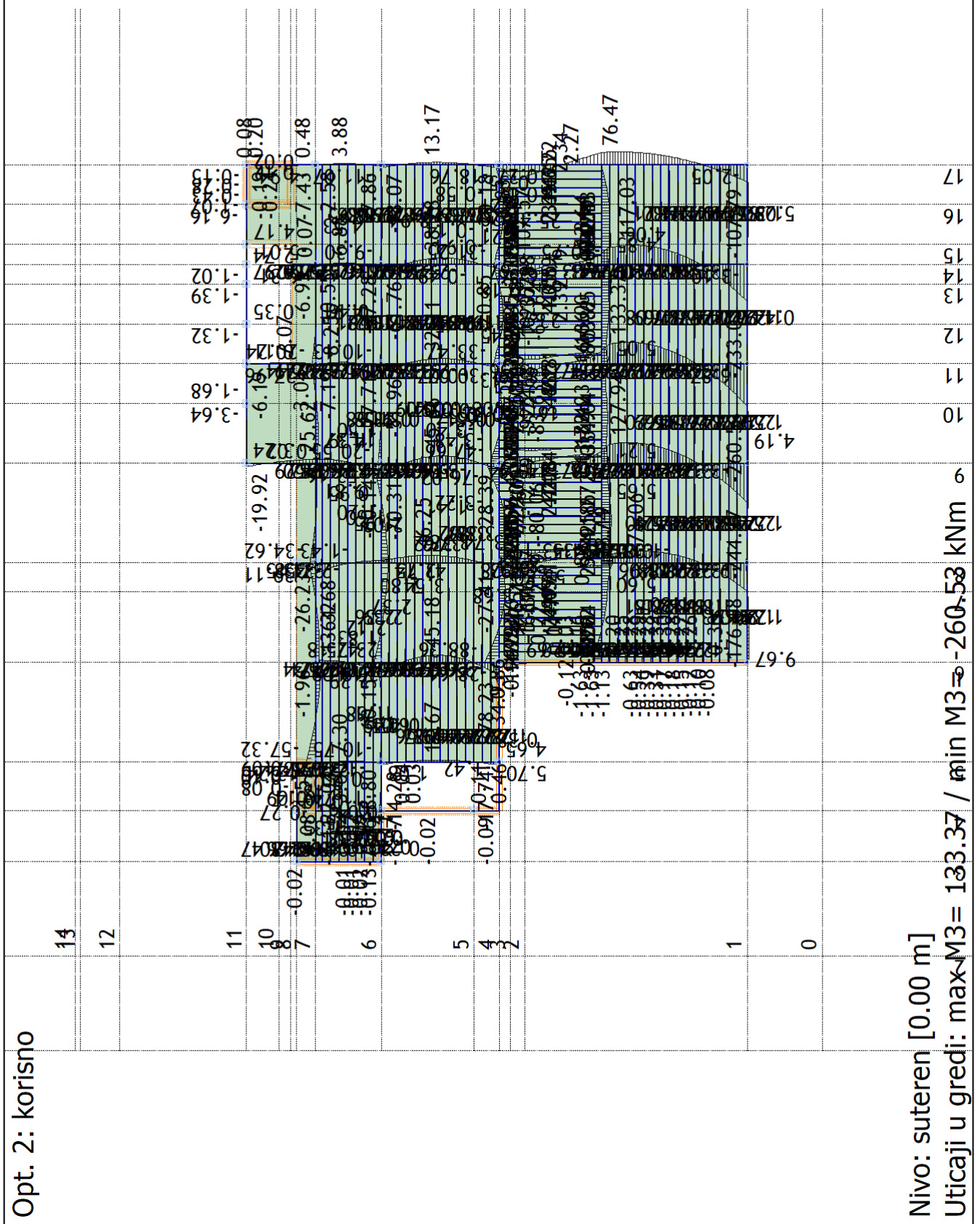


Ram: H_7
Uticaji u gredi: max M3= 36.27 kNm M3= -60.75 kNm



Tower - 3D Model Builder 8.5 - x64 Edition

Registered to Institut za gradjevinarstvo DOO Podgorica

Radimpex - www.radimpex.rs

Dimenzionisanje (beton)

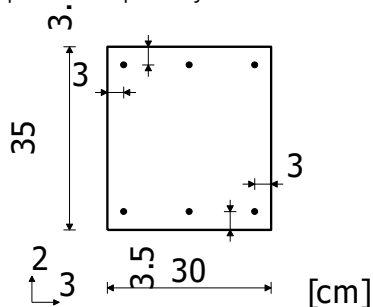
STUB B3

EC2 (EN 1992-1-1:2004)

C25/30 ($\gamma_C = 1.50$, $\gamma_S = 1.15$) [SP]

B500B

Kompletna šema opterećenja



$l_{i,2} = 3.15$ m ($\lambda_2 = 36.37$)

$l_{i,3} = 3.15$ m ($\lambda_3 = 31.18$)

Nepomerljiva konstrukcija

Presek 1-1 $x = 1.05$ m

Merodavna kombinacija za savijanje:

1.35xI+1.50xII

N1Ed = -2040.77 kN

M2Ed = -22.25 kNm

M3Ed = 22.89 kNm

Uvećanje momenta savijanja usled izvijanja

$e_2 = e_{2min} = e_{0,2} = 2.00$ cm

$|M2Ed|_{min} = 40.82$ kNm

=

$e_3 = e_{3min} = e_{0,3} = 2.00$ cm

$|M3Ed|_{min} = 40.82$ kNm

=

Merodavna kombinacija za torziju:

1.00xI+1.00xII-1.00xV

M1Ed = -0.05 kNm

Merodavna kombinacija za smicanje:

1.00xI+1.00xII+1.00xIII

V2Ed = 55.04 kN

V3Ed = 84.50 kN

M1Ed = 0.03 kNm

V2Rd,max = 382.73 kN

V3Rd,max = 382.73 kN

$\epsilon_b/\epsilon_a = -3.500/-0.182$ ‰

Aa1 = 9.14 cm²

Aa2 = 9.13 cm²

Aa3 = 0.00 cm²

Aa4 = 0.00 cm²

Aa,uz = 0.00 (m=2)

c

m

2

/

m

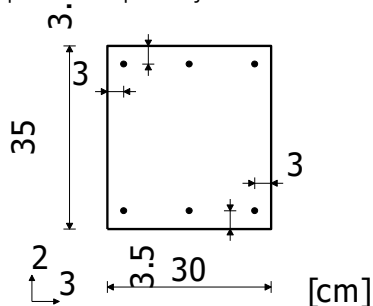
STUB B3

EC2 (EN 1992-1-1:2004)

C25/30 ($\gamma_C = 1.50$, $\gamma_S = 1.15$) [SP]

B500B

Kompletna šema opterećenja



$l_{i,2} = 3.15$ m ($\lambda_2 = 36.37$)

$l_{i,3} = 3.15$ m ($\lambda_3 = 31.18$)

Nepomerljiva konstrukcija

Presek 1-1 $x = 3.15$ m

Merodavna kombinacija za savijanje:

1.00xI+1.00xII+1.00xIII

N1Ed = -1366.79 kN

M2Ed = 133.45 kNm

M3Ed = 4.56 kNm

Uvećanje momenta savijanja usled izvijanja

$\Delta e_2 = 0.8 < e_{I,2} > + 0.0 < e_{II,2} > = 0.8$ cm

$|\Delta M_2| = 10.76$ kNm

$e_3 = e_{3min} = e_{0,3} = 2.00$ cm

$|M3Ed|_{min} = 27.34$ kNm

=

Merodavna kombinacija za torziju:

1.00xI+1.00xII-1.00xV

M1Ed = -0.05 kNm

Merodavna kombinacija za smicanje:

1.00xI+1.00xII+1.00xIII

V2Ed = 55.04 kN

V3Ed = 84.50 kN

M1Ed = 0.03 kNm

V2Rd,max = 382.73 kN

V3Rd,max = 382.73 kN

$\epsilon_b/\epsilon_a = -3.500/1.320$ ‰

Aa1 = 16.19 cm²

Aa2 = 16.18 cm²

Aa3 = 0.00 cm²

Aa4 = 0.00 cm²

Aa,uz = 0.00 (m=2)

c

m

2

/

m

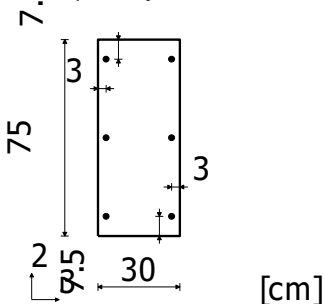
STUB B1

EC2 (EN 1992-1-1:2004)

C25/30 ($\gamma_C = 1.50$, $\gamma_S = 1.15$) [SP]

B500B

Kompletna šema opterećenja



$l_{i,2} = 6.00$ m ($\lambda_2 = 69.28$)

$l_{i,3} = 6.00$ m ($\lambda_3 = 27.71$)

Nepomerljiva konstrukcija

Presek 1-1 $x = 6.00$ m

Merodavna kombinacija za savijanje:

1.00xI+1.00xII-1.00xV

N1Ed = -205.09 kN

M2Ed = -64.45 kNm

M3Ed = -418.40 kNm

Uvećanje momenta savijanja usled izvijanja

$\Delta e_2 = 1.2 < e_{I,2} > + 0.0 < e_{II,2} > = 1.2$ cm

$|\Delta M_2| = 2.51$ kNm

$e_{II,3} = 0$; $e_{I,3} \geq e_{3min}$

$|\Delta M_3| = 0.00$ kNm

Merodavna kombinacija za torziju:

1.00xI+1.00xII+1.00xV

M1Ed = 0.08 kNm

Merodavna kombinacija za smicanje:

1.00xI+1.00xII+1.00xV

V2Ed = 126.15 kN

V3Ed = 16.81 kN

M1Ed = 0.08 kNm

V2Rd,max = 820.13 kN

V3Rd,max = 820.13 kN

$\epsilon_b/\epsilon_a = -3.500/6.203$ ‰

Aa1 = 10.51 cm²

Aa2 = 10.49 cm²

Aa3 = 5.25 cm²

Aa4 = 5.25 cm²

Aa,uz = 2.40 (m=2)

c

m

2

/

m

OBJEKAT B I C

Osnovni podaci o modelu

Datoteka: Djecje Objekat B i C.twp
Datum proračuna: 26.4.2026

Način proračuna: 3D model

- ☒ Teorija I-og reda ☒ Modalna analiza ☐ Stabilnost
☐ Teorija II-og reda ☒ Seizmički proračun ☐ Faze građenja
☐ Nelinearan proračun

Veličina modela

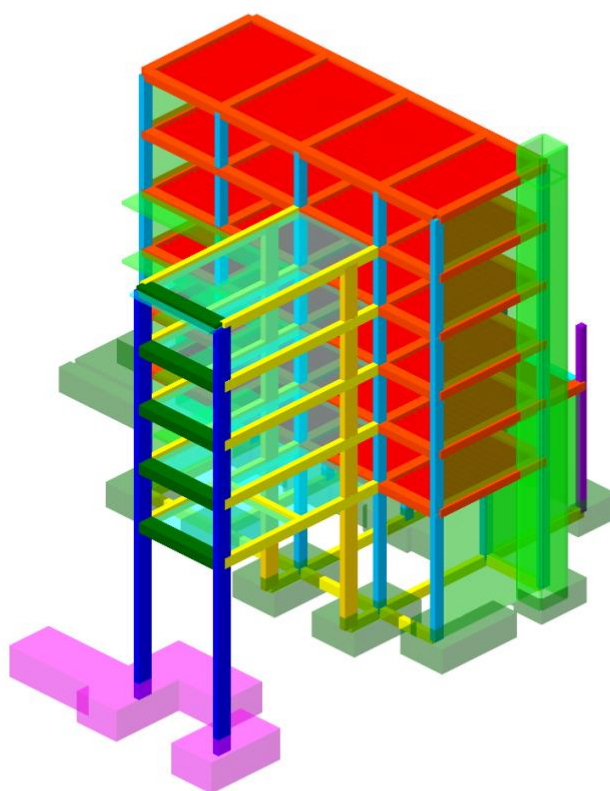
Broj čvorova: 8570
Broj pločastih elemenata: 8154
Broj grednih elemenata: 5115
Broj graničnih elemenata: 11508
Broj osnovnih slučajeva opterećenja: 4
Broj kombinacija opterećenja: 12

Jedinice mera

Dužina: m [cm,mm]
Sila: kN

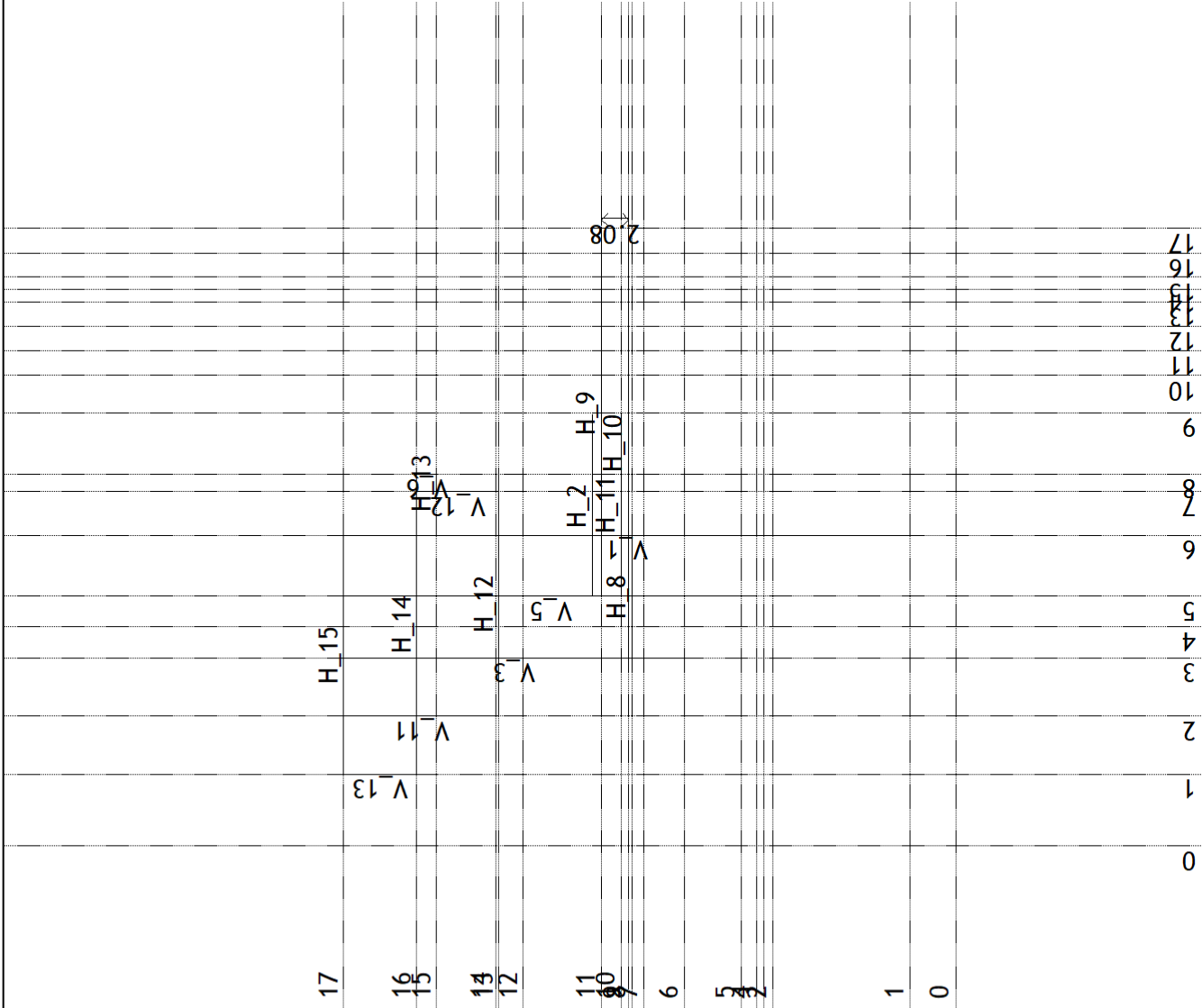
Temperatura:

Celsius



Izometrija

Dispozicija ramova

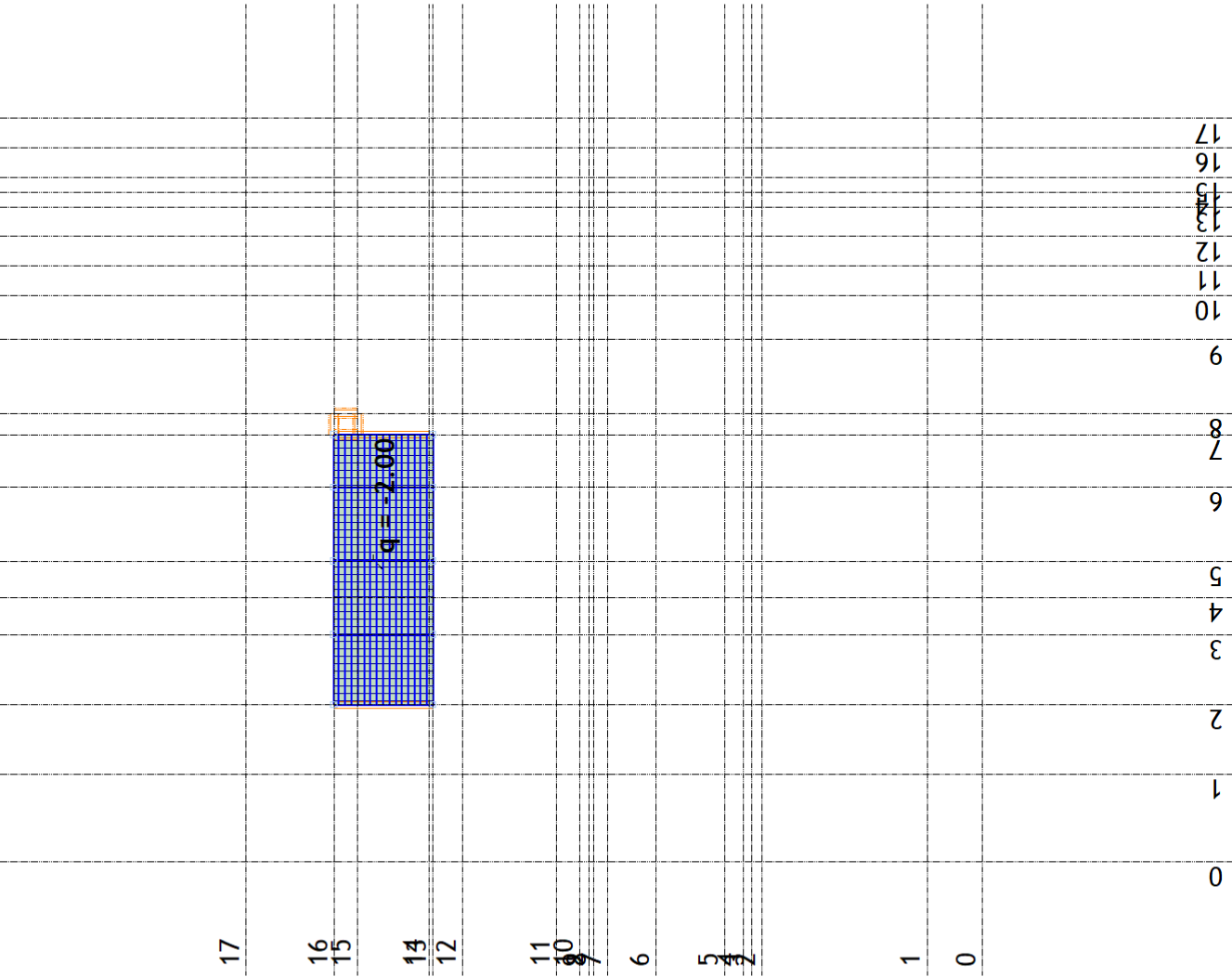


Lista slučajeva opterećenja

LC	Naziv
----	-------

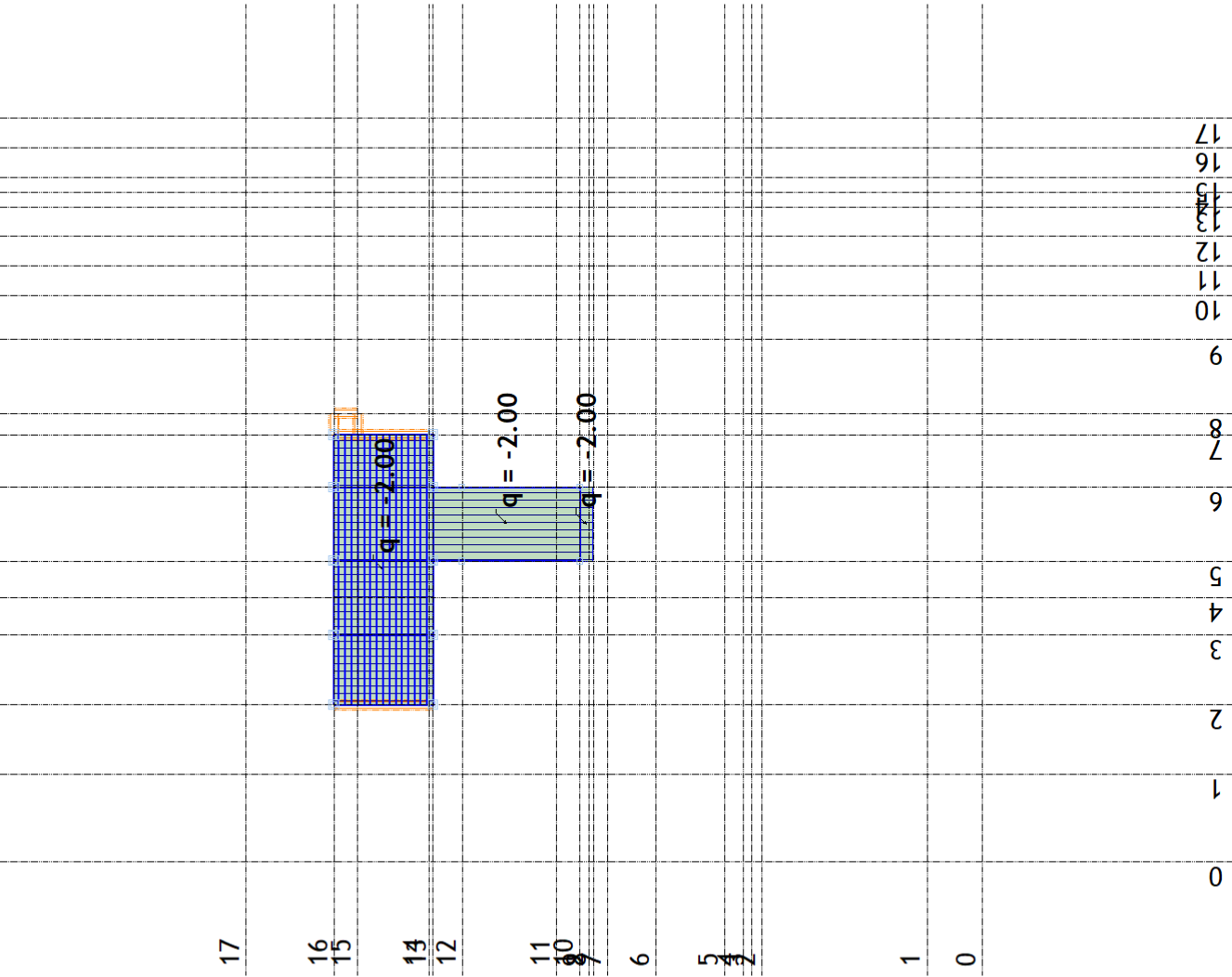
1	stalno (g)	8	LIN: $\text{MAX}(\text{III}, \text{IV}) + \text{MAX}(0.3 \times \text{V}, 0.3 \times \text{VI})$
2	korisno	9	LIN: $\text{MAX}(0.3 \times \text{III}, 0.3 \times \text{IV}) + \text{MAX}(\text{V}, \text{VI})$
3	Ex (+e)	10	Komb.: $1.35 \times \text{I} + 1.5 \times \text{II}$
4	Ex (-e)	11	Komb.: $\text{I} + 1.5 \times \text{II}$
5	Ey (+e)	12	Komb.: $1.35 \times \text{I}$
6	Ey (-e)	13	Komb.: I
7	SRSS: $\text{MAX}(\text{III}, \text{IV}) + \text{MAX}(\text{V}, \text{VI})$		

Opt. 1: stalno (g)



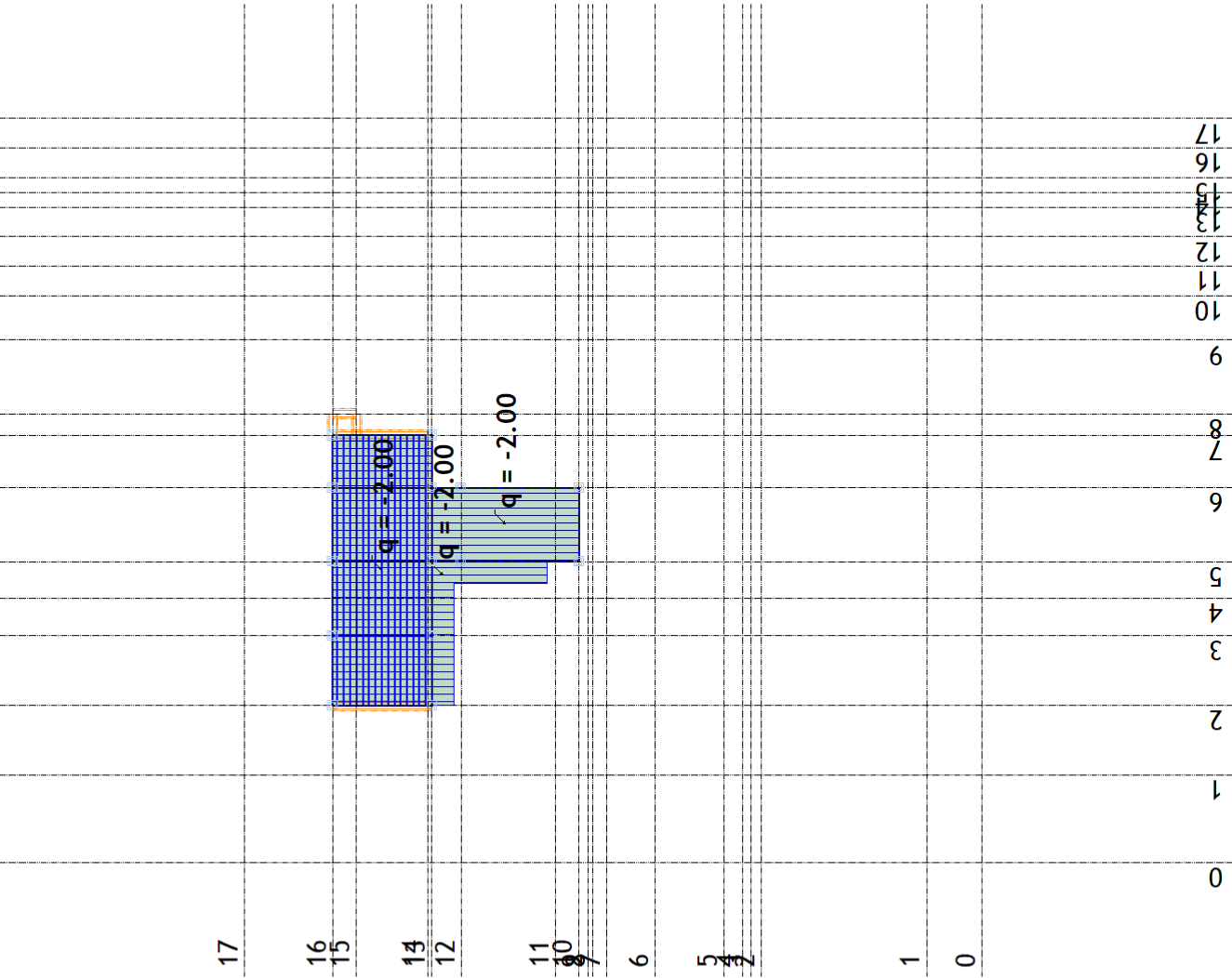
Nivo: VI sprat [17.40 m]

Opt. 1: stalno (g)



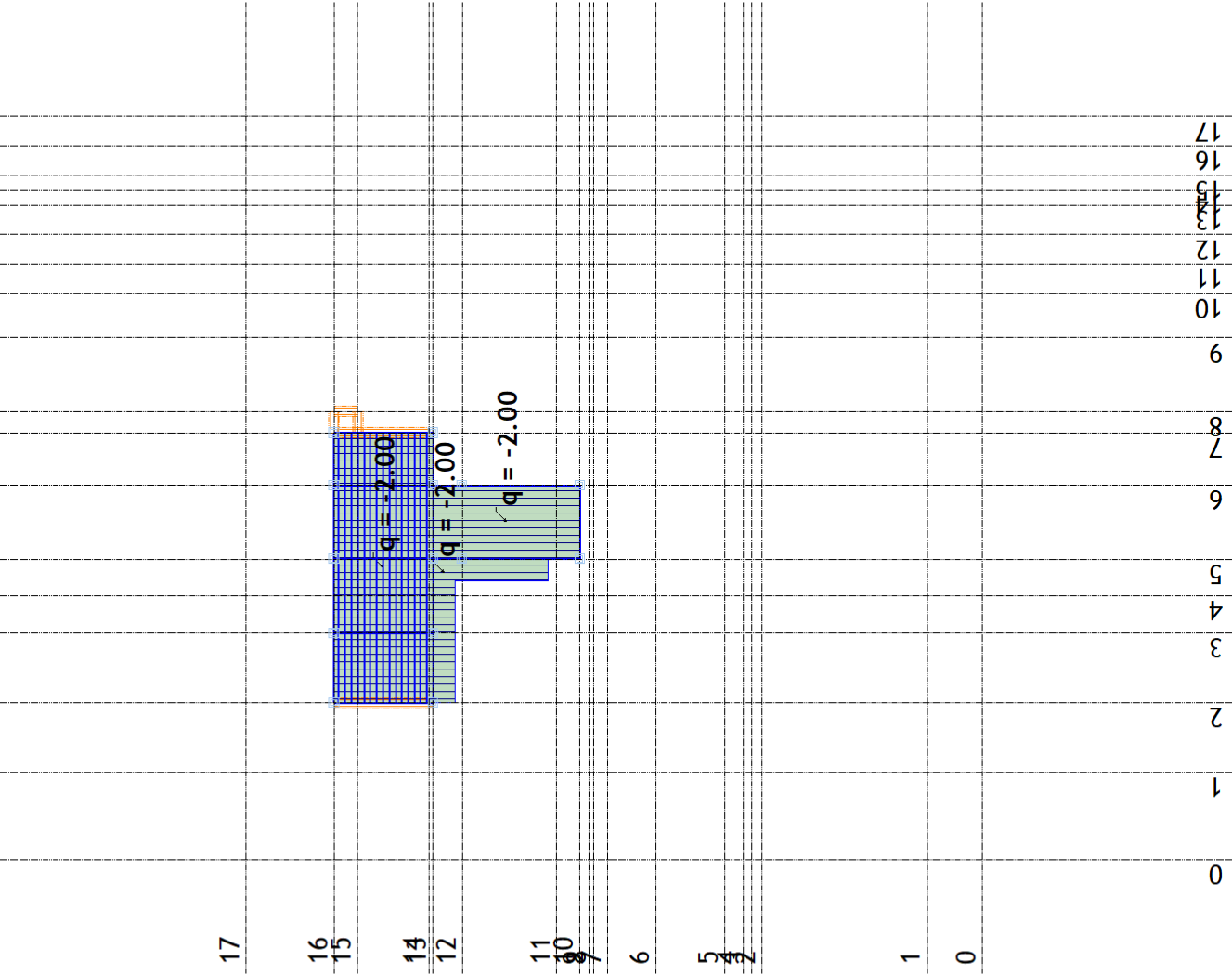
Nivo: V sprat [14.55 m]

Opt. 1: stalno (g)



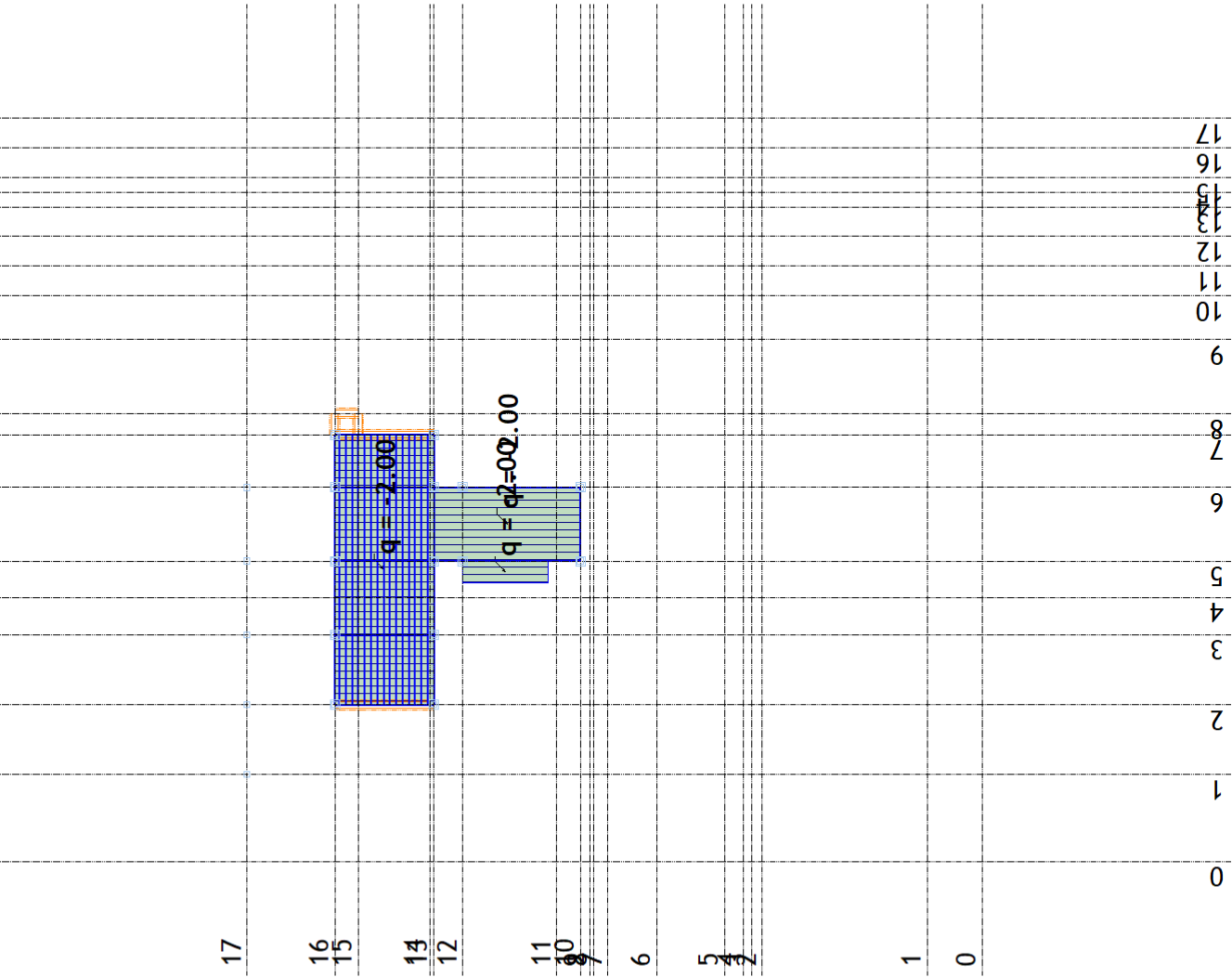
Nivo: IV sprat [11.70 m]

Opt. 1: stalno (g)



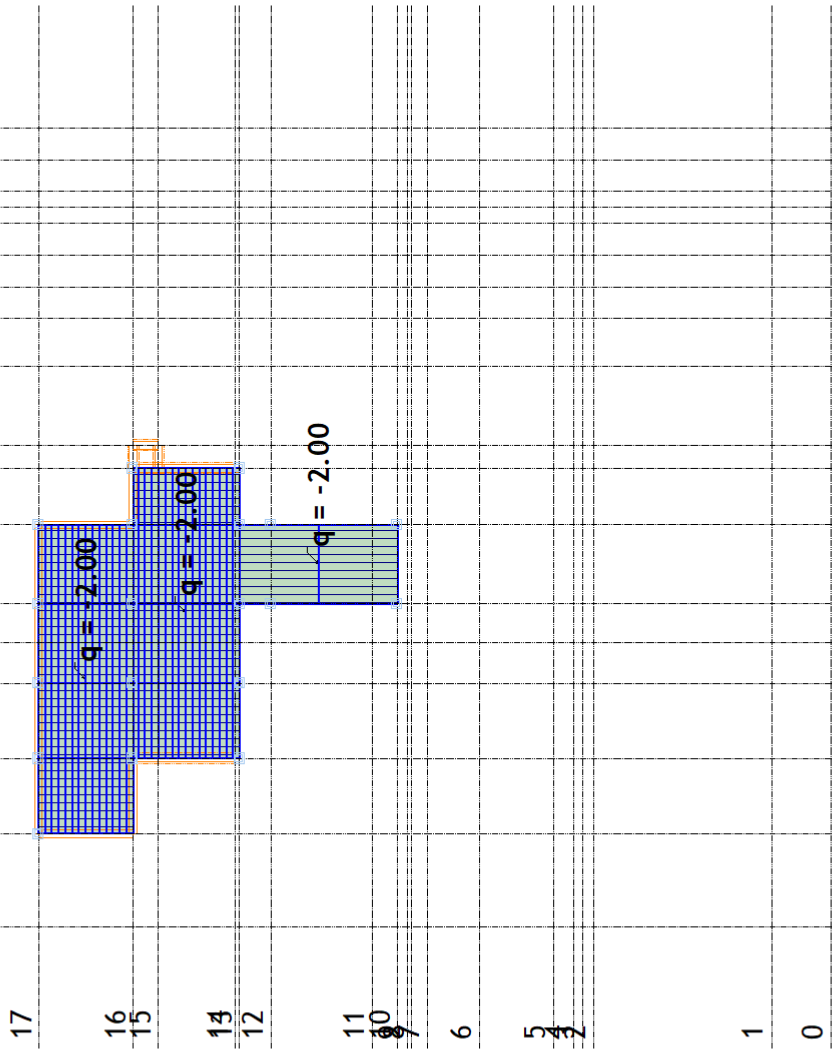
Nivo: III sprat [8.85 m]

Opt. 1: stalno (g)



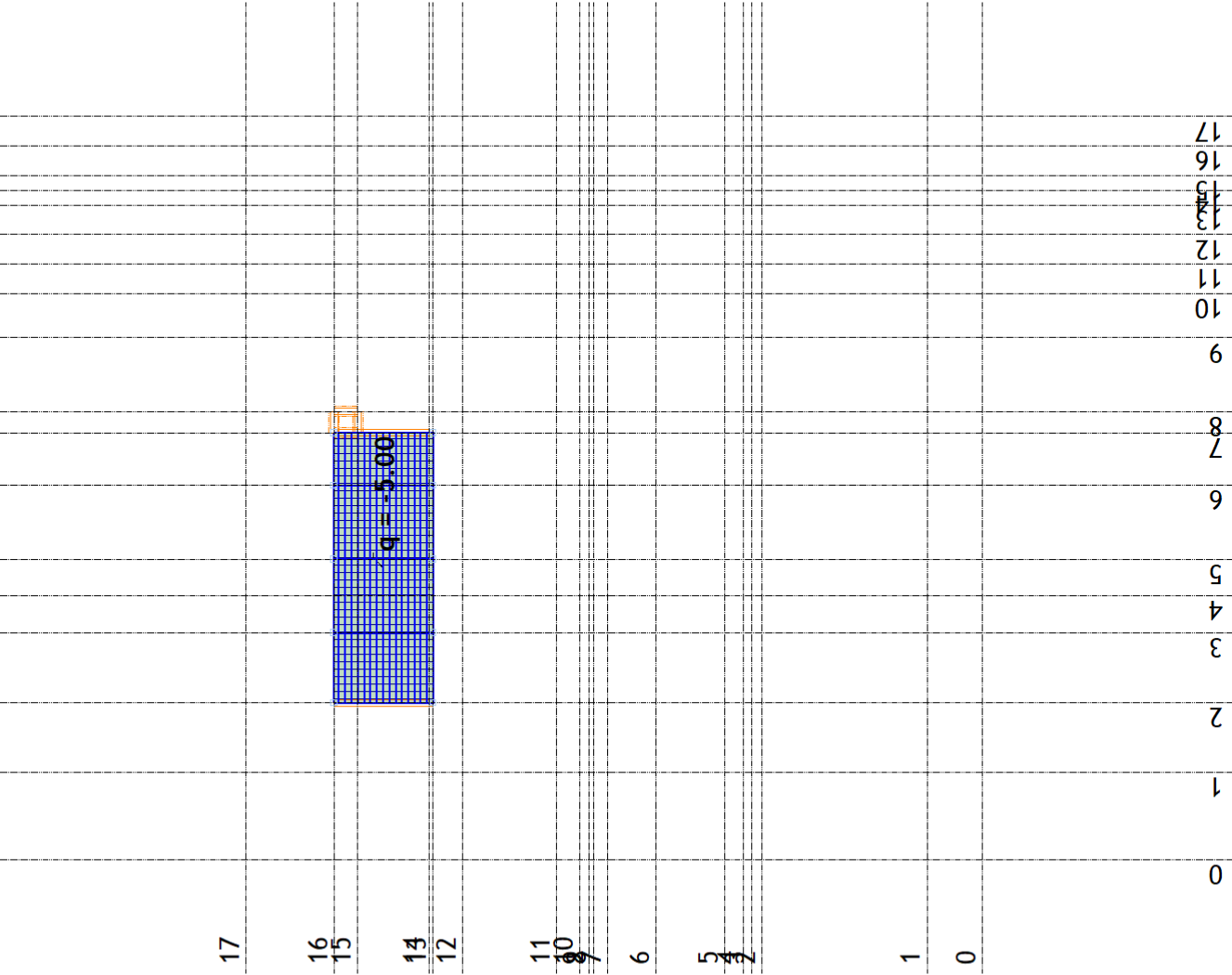
Nivo: II sprat [6.00 m]

Opt. 1: stalno (g)



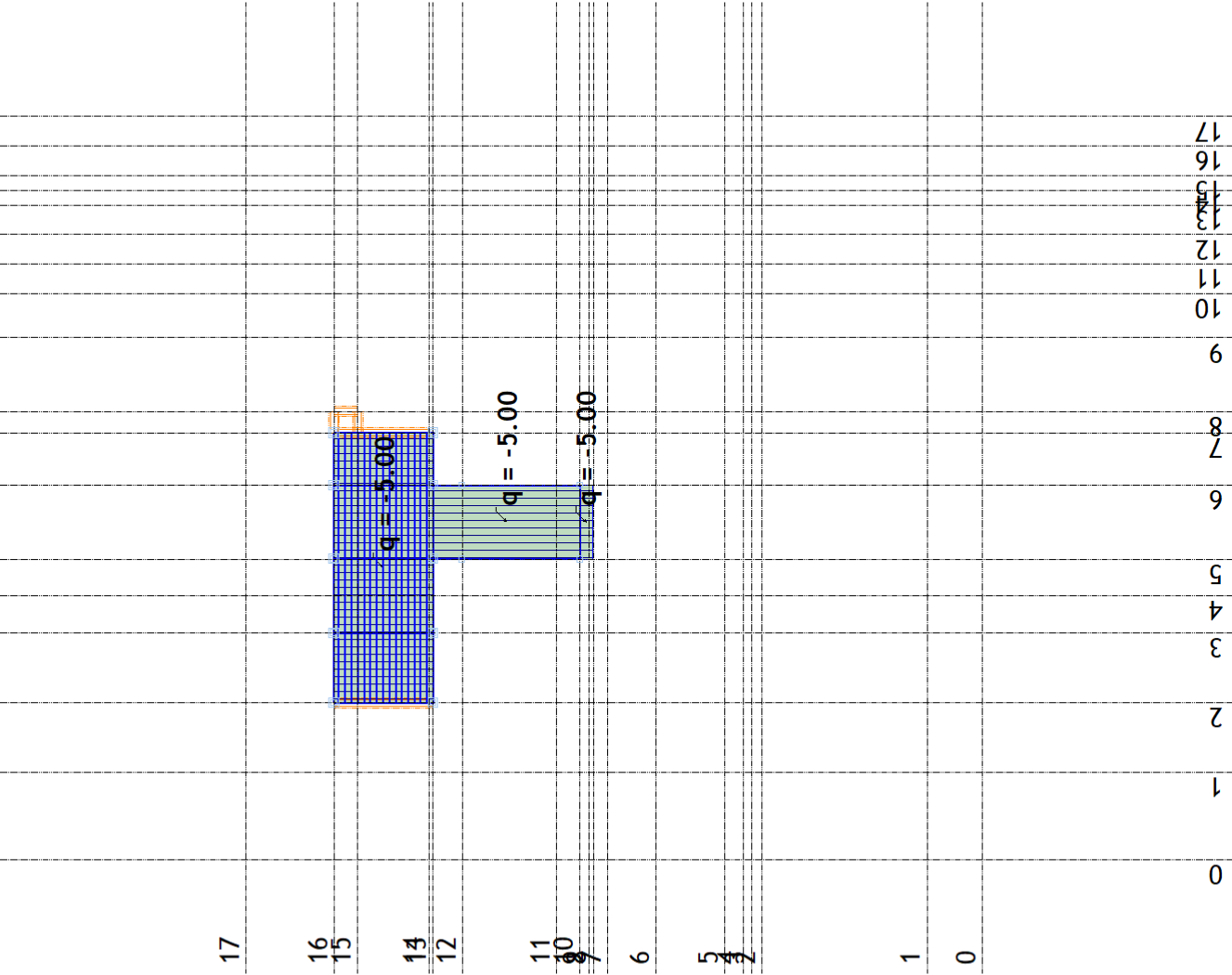
Nivo: I sprat [3.15 m]

Opt. 2: korisno



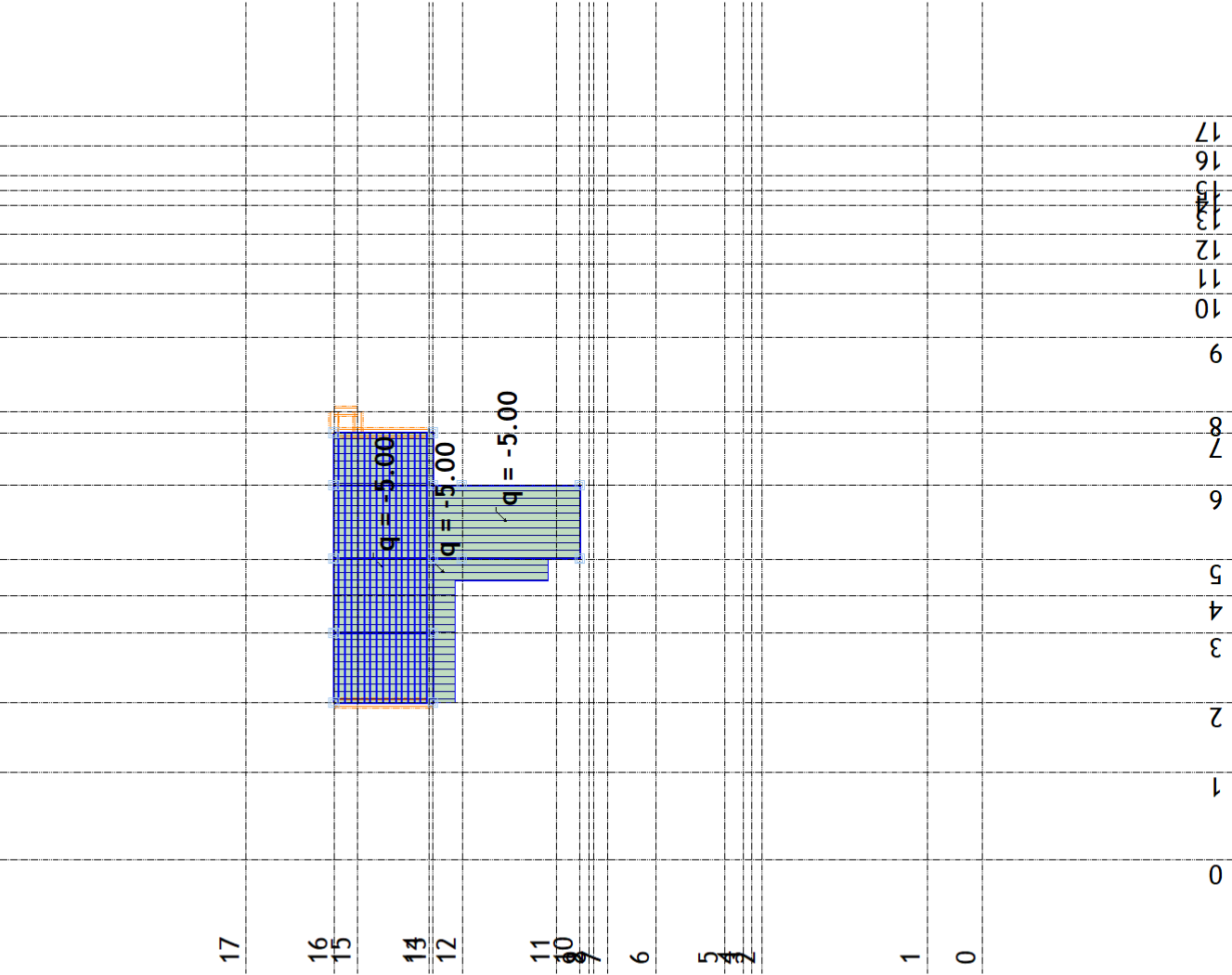
Nivo: VI sprat [17.40 m]

Opt. 2: korisno



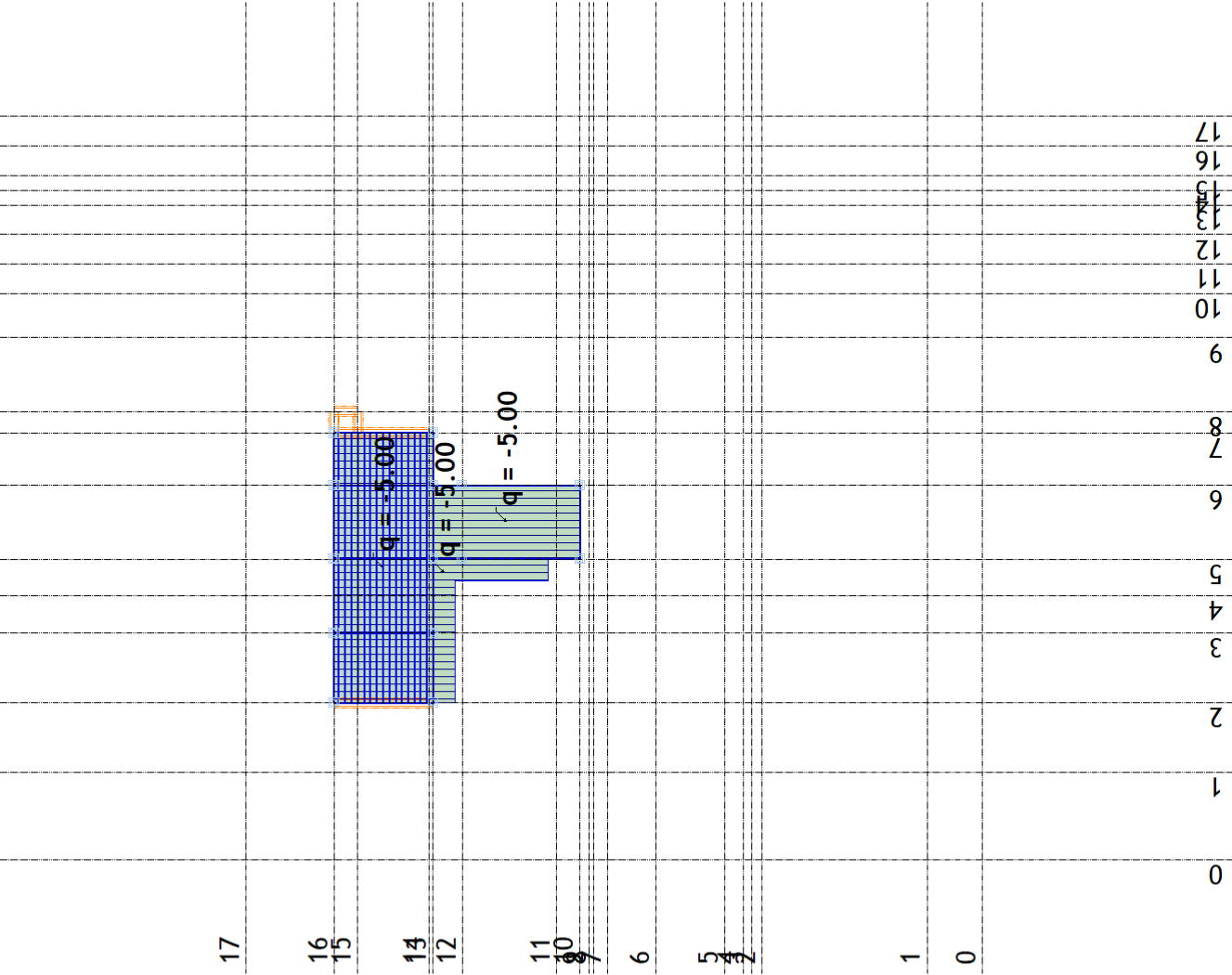
Nivo: V sprat [14.55 m]

Opt. 2: korisno



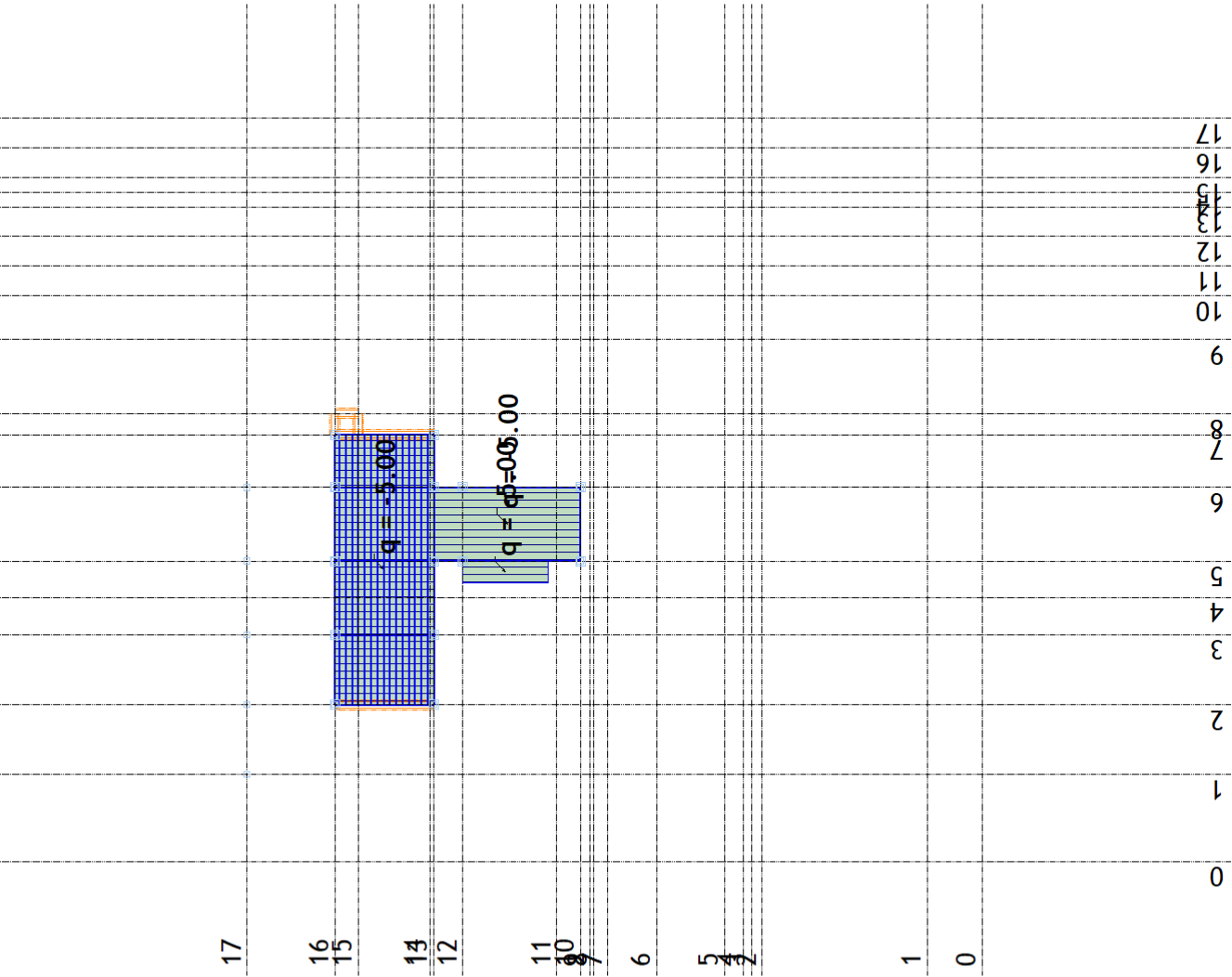
Nivo: IV sprat [11.70 m]

Opt. 2: korisno



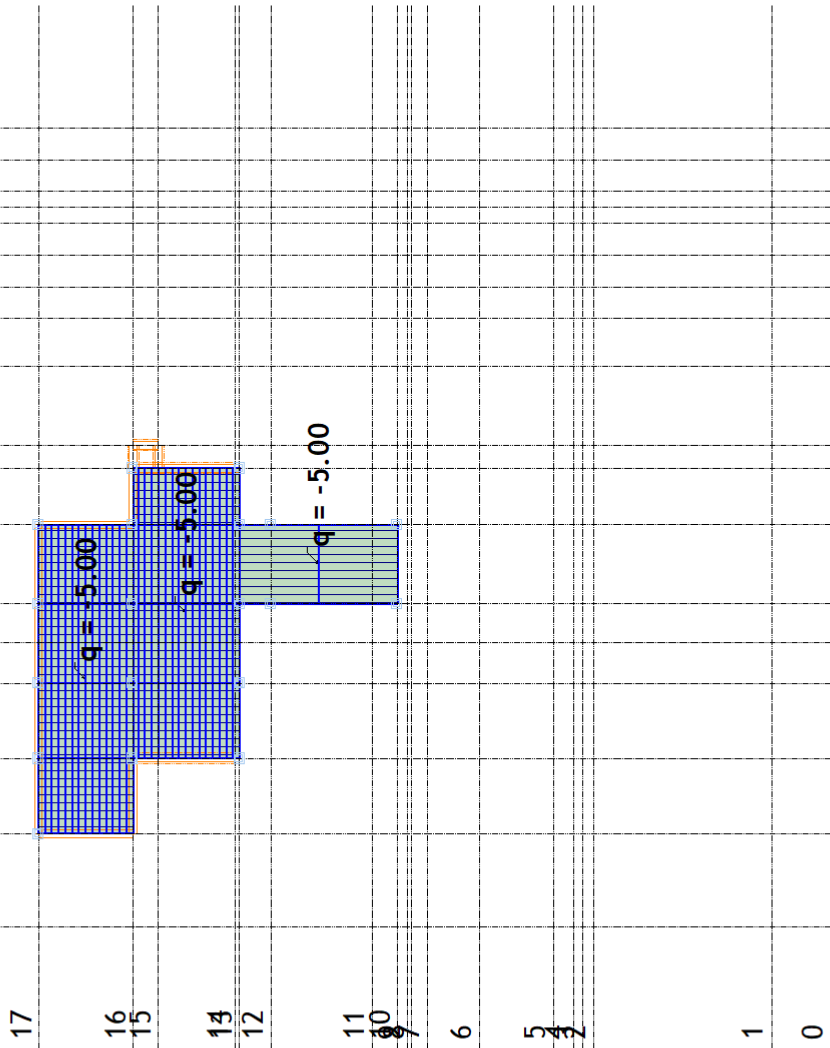
Nivo: III sprat [8.85 m]

Opt. 2: korisno



Nivo: II sprat [6.00 m]

Opt. 2: korisno



Nivo: I sprat [3.15 m]

Seizmički proračun: EC8 (EN 1998)

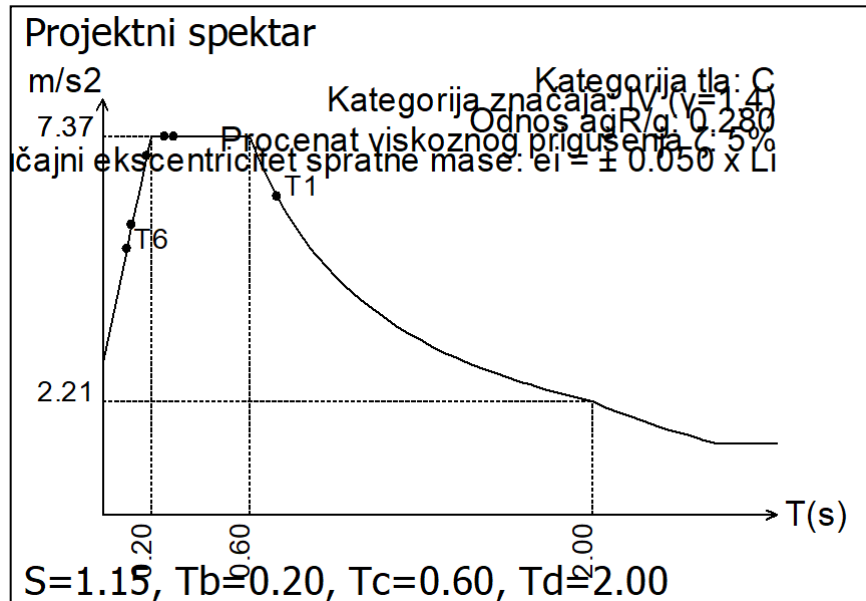
Kategorija tla:	C
Kategorija značaja:	IV ($\gamma=1.4$)
Odnos $a_g R/g$:	0.280
Procenat viskoznog prigušenja ζ :	5%
Slučajni ekscentricitet spratne mase:	$e_i = \pm 0.050 \times L_i$

Faktori pravca zemljotresa:

Slučaj opterećenja	Ugao α [°]	k, α	$k, \alpha+90^\circ$	k_z	Faktor q
Ex	0	1.000	0.000	0.000	1.500
Ey	90	1.000	0.000	0.000	1.500

Tip spektra

Slučaj opterećenja	S	Tb	Tc	Td	avg/ag
Ex	1.150	0.200	0.600	2.000	1.000
Ey	1.150	0.200	0.600	2.000	1.000



Raspored seizmičkih sila po visini objekta - Ex (+e)

Nivo	Z [m]	Ton 1			Ton 2			Ton 3		
		Px [kN]	Py [kN]	Pz [kN]	Px [kN]	Py [kN]	Pz [kN]	Px [kN]	Py [kN]	Pz [kN]
Krov	18.90	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
VI sprat	17.40	937.33	-23.43	0.71	-9.30	110.15	-0.32	-154.69	-30.46	-1.42
V sprat	14.55	1135.4	-26.89	0.70	-1.13	136.55	0.74	-6.60	-27.83	-0.59
IV sprat	11.70	950.74	-20.79	1.67	9.65	117.99	1.56	98.10	-35.60	-2.62
III sprat	8.85	625.47	-10.97	1.46	16.86	84.42	1.51	146.39	-26.05	-2.24
II sprat	6.00	306.68	-1.27	0.33	17.83	50.74	1.09	129.76	-17.45	-0.73
I sprat	3.15	98.36	8.54	1.09	19.74	39.61	-0.78	87.11	-37.56	2.41
suteren	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
Nivo 1 temelja - 3	-3.00	-0.01	-0.01	0.02	-0.00	0.01	0.01	-0.01	-0.01	-0.13
nivo temelja - 5.2	-5.20	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
Nivo 1 temelja -6	-6.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
Σ		4054.0	-74.81	5.98	53.65	539.47	3.81	300.05	-174.95	-5.31

Nivo	Z [m]	Ton 4			Ton 5			Ton 6		
		Px [kN]	Py [kN]	Pz [kN]	Px [kN]	Py [kN]	Pz [kN]	Px [kN]	Py [kN]	Pz [kN]
Krov	18.90	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
VI sprat	17.40	-328.24	-2.81	-1.18	140.89	-11.48	-0.46	-0.29	-0.14	0.01
V sprat	14.55	-168.18	-36.40	-2.03	-81.06	13.77	-1.78	0.41	-0.27	0.00
IV sprat	11.70	268.55	-46.38	-1.50	-188.71	12.78	-0.35	0.19	-0.01	-0.01
III sprat	8.85	503.31	-55.10	-0.47	-37.62	-14.42	-0.27	-0.38	0.32	-0.01
II sprat	6.00	393.70	-37.68	-2.72	187.85	-45.41	-1.36	3.71	0.43	0.01
I sprat	3.15	158.50	11.70	-1.31	264.93	-66.17	-1.71	1.20	0.48	-0.02
suteren	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
Nivo 1 temelja - 3	-3.00	-0.02	-0.03	0.06	-0.03	-0.07	-0.04	-0.00	-0.00	-0.00
nivo temelja - 5.2	-5.20	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
Nivo 1 temelja -6	-6.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
Σ		827.62	-166.70	-9.16	286.27	-111.00	-5.96	4.84	0.80	-0.03

Raspored seizmičkih sila po visini objekta - Ex (-e)

Nivo	Z [m]	Ton 1			Ton 2			Ton 3		
		Px [kN]	Py [kN]	Pz [kN]	Px [kN]	Py [kN]	Pz [kN]	Px [kN]	Py [kN]	Pz [kN]
Krov	18.90	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
VI sprat	17.40	937.33	-23.43	0.71	-9.30	110.15	-0.32	-154.69	-30.46	-1.42
V sprat	14.55	1135.4	-26.89	0.70	-1.13	136.55	0.74	-6.60	-27.83	-0.59
IV sprat	11.70	950.74	-20.79	1.67	9.65	117.99	1.56	98.10	-35.60	-2.62
III sprat	8.85	625.47	-10.97	1.46	16.86	84.42	1.51	146.39	-26.05	-2.24
II sprat	6.00	306.68	-1.27	0.33	17.83	50.74	1.09	129.76	-17.45	-0.73
I sprat	3.15	98.36	8.54	1.09	19.74	39.61	-0.78	87.11	-37.56	2.41
suteren	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
Nivo 1 temelja - 3	-3.00	-0.01	-0.01	0.02	-0.00	0.01	0.01	-0.01	-0.01	-0.13
nivo temelja - 5.2	-5.20	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
Nivo 1 temelja - 6	-6.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	Σ=	4054.0	-74.81	5.98	53.65	539.47	3.81	300.05	-174.95	-5.31

Nivo	Z [m]	Ton 4			Ton 5			Ton 6		
		Px [kN]	Py [kN]	Pz [kN]	Px [kN]	Py [kN]	Pz [kN]	Px [kN]	Py [kN]	Pz [kN]
Krov	18.90	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
VI sprat	17.40	-328.24	-2.81	-1.18	140.89	-11.48	-0.46	-0.29	-0.14	0.01
V sprat	14.55	-168.18	-36.40	-2.03	-81.06	13.77	-1.78	0.41	-0.27	0.00
IV sprat	11.70	268.55	-46.38	-1.50	-188.71	12.78	-0.35	0.19	-0.01	-0.01
III sprat	8.85	503.31	-55.10	-0.47	-37.62	-14.42	-0.27	-0.38	0.32	-0.01
II sprat	6.00	393.70	-37.68	-2.72	187.85	-45.41	-1.36	3.71	0.43	0.01
I sprat	3.15	158.50	11.70	-1.31	264.93	-66.17	-1.71	1.20	0.48	-0.02
suteren	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
Nivo 1 temelja - 3	-3.00	-0.02	-0.03	0.06	-0.03	-0.07	-0.04	-0.00	-0.00	-0.00
nivo temelja - 5.2	-5.20	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
Nivo 1 temelja - 6	-6.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	Σ=	827.62	-166.70	-9.16	286.27	-111.00	-5.96	4.84	0.80	-0.03

Raspored seizmičkih sila po visini objekta - Ey (+e)

Nivo	Z [m]	Ton 1			Ton 2			Ton 3		
		Px [kN]	Py [kN]	Pz [kN]	Px [kN]	Py [kN]	Pz [kN]	Px [kN]	Py [kN]	Pz [kN]
Krov	18.90	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
VI sprat	17.40	-17.30	0.43	-0.01	-93.55	1107.7	-3.23	90.20	17.76	0.83
V sprat	14.55	-20.95	0.50	-0.01	-11.40	1373.1	7.47	3.85	16.22	0.35
IV sprat	11.70	-17.55	0.38	-0.03	97.00	1186.5	15.68	-57.20	20.76	1.53
III sprat	8.85	-11.54	0.20	-0.03	169.56	848.95	15.17	-85.36	15.19	1.31
II sprat	6.00	-5.66	0.02	-0.01	179.34	510.22	10.98	-75.66	10.18	0.42
I sprat	3.15	-1.82	-0.16	-0.02	198.55	398.27	-7.84	-50.79	21.90	-1.41
suteren	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
Nivo 1 temelja - 3	-3.00	0.00	0.00	-0.00	-0.03	0.15	0.13	0.01	0.01	0.08
nivo temelja - 5.2	-5.20	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
Nivo 1 temelja - 6	-6.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	Σ=	-74.81	1.38	-0.11	539.47	5424.8	38.35	-174.95	102.01	3.10

Nivo	Z [m]	Ton 4			Ton 5			Ton 6		
		Px [kN]	Py [kN]	Pz [kN]	Px [kN]	Py [kN]	Pz [kN]	Px [kN]	Py [kN]	Pz [kN]
Krov	18.90	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
VI sprat	17.40	66.12	0.57	0.24	-54.63	4.45	0.18	-0.05	-0.02	0.00
V sprat	14.55	33.88	7.33	0.41	31.43	-5.34	0.69	0.07	-0.04	0.00
IV sprat	11.70	-54.09	9.34	0.30	73.17	-4.95	0.13	0.03	-0.00	-0.00
III sprat	8.85	-101.38	11.10	0.10	14.59	5.59	0.11	-0.06	0.05	-0.00
II sprat	6.00	-79.30	7.59	0.55	-72.84	17.61	0.53	0.61	0.07	0.00
I sprat	3.15	-31.93	-2.36	0.26	-102.73	25.66	0.66	0.20	0.08	-0.00
suteren	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
Nivo 1 temelja - 3	-3.00	0.00	0.01	-0.01	0.01	0.03	0.02	-0.00	-0.00	-0.00
nivo temelja - 5.2	-5.20	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
Nivo 1 temelja - 6	-6.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	Σ=	-166.70	33.58	1.85	-111.00	43.04	2.31	0.80	0.13	-0.00

Raspored seizmičkih sila po visini objekta - Ey (-e)

Nivo	Z [m]	Ton 1			Ton 2			Ton 3		
		Px [kN]	Py [kN]	Pz [kN]	Px [kN]	Py [kN]	Pz [kN]	Px [kN]	Py [kN]	Pz [kN]
Krov	18.90	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
VI sprat	17.40	-17.30	0.43	-0.01	-93.55	1107.7	-3.23	90.20	17.76	0.83
V sprat	14.55	-20.95	0.50	-0.01	-11.40	1373.1	7.47	3.85	16.22	0.35
IV sprat	11.70	-17.55	0.38	-0.03	97.00	1186.5	15.68	-57.20	20.76	1.53
III sprat	8.85	-11.54	0.20	-0.03	169.56	848.95	15.17	-85.36	15.19	1.31
II sprat	6.00	-5.66	0.02	-0.01	179.34	510.22	10.98	-75.66	10.18	0.42
I sprat	3.15	-1.82	-0.16	-0.02	198.55	398.27	-7.84	-50.79	21.90	-1.41
suteren	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
Nivo 1 temelja - 3	-3.00	0.00	0.00	-0.00	-0.03	0.15	0.13	0.01	0.01	0.08
nivo temelja - 5.2	-5.20	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00

Nivo 1 temelja -6	-6.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	$\Sigma=$	-74.81	1.38	-0.11	539.47	5424.8	38.35	-174.95	102.01	3.10

Nivo	Z [m]	Ton 4			Ton 5			Ton 6		
		Px [kN]	Py [kN]	Pz [kN]	Px [kN]	Py [kN]	Pz [kN]	Px [kN]	Py [kN]	Pz [kN]
Krov	18.90	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
VI sprat	17.40	66.12	0.57	0.24	-54.63	4.45	0.18	-0.05	-0.02	0.00
V sprat	14.55	33.88	7.33	0.41	31.43	-5.34	0.69	0.07	-0.04	0.00
IV sprat	11.70	-54.09	9.34	0.30	73.17	-4.95	0.13	0.03	-0.00	-0.00
III sprat	8.85	-101.38	11.10	0.10	14.59	5.59	0.11	-0.06	0.05	-0.00
II sprat	6.00	-79.30	7.59	0.55	-72.84	17.61	0.53	0.61	0.07	0.00
I sprat	3.15	-31.93	-2.36	0.26	-102.73	25.66	0.66	0.20	0.08	-0.00
suteren	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
Nivo 1 temelja - 3	-3.00	0.00	0.01	-0.01	0.01	0.03	0.02	-0.00	-0.00	-0.00
nivo temelja - 5.2	-5.20	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
Nivo 1 temelja -6	-6.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	$\Sigma=$	-166.70	33.58	1.85	-111.00	43.04	2.31	0.80	0.13	-0.00

Faktori participacije - relativno učešće

Ton \ Naziv	1. Ex (+e)	2. Ex (-e)	3. Ey (+e)	4. Ey (-e)
-------------	------------	------------	------------	------------

1	0.734	0.734	0.000	0.000
2	0.010	0.010	0.968	0.968
3	0.054	0.054	0.018	0.018
4	0.150	0.150	0.006	0.006
5	0.052	0.052	0.008	0.008
6	0.001	0.001	0.000	0.000

Faktori participacije - angažovanje mase

Ton	U [$\alpha=0^\circ$]	U [$\alpha=90^\circ$]
-----	------------------------	-------------------------

U obzir se uzima samo masa iznad kote temelja
Kota temelja: -3.00 m
Ukupna masa iznad temelja: 1076.82 T
Ukupna masa celog objekta 1933.97 T

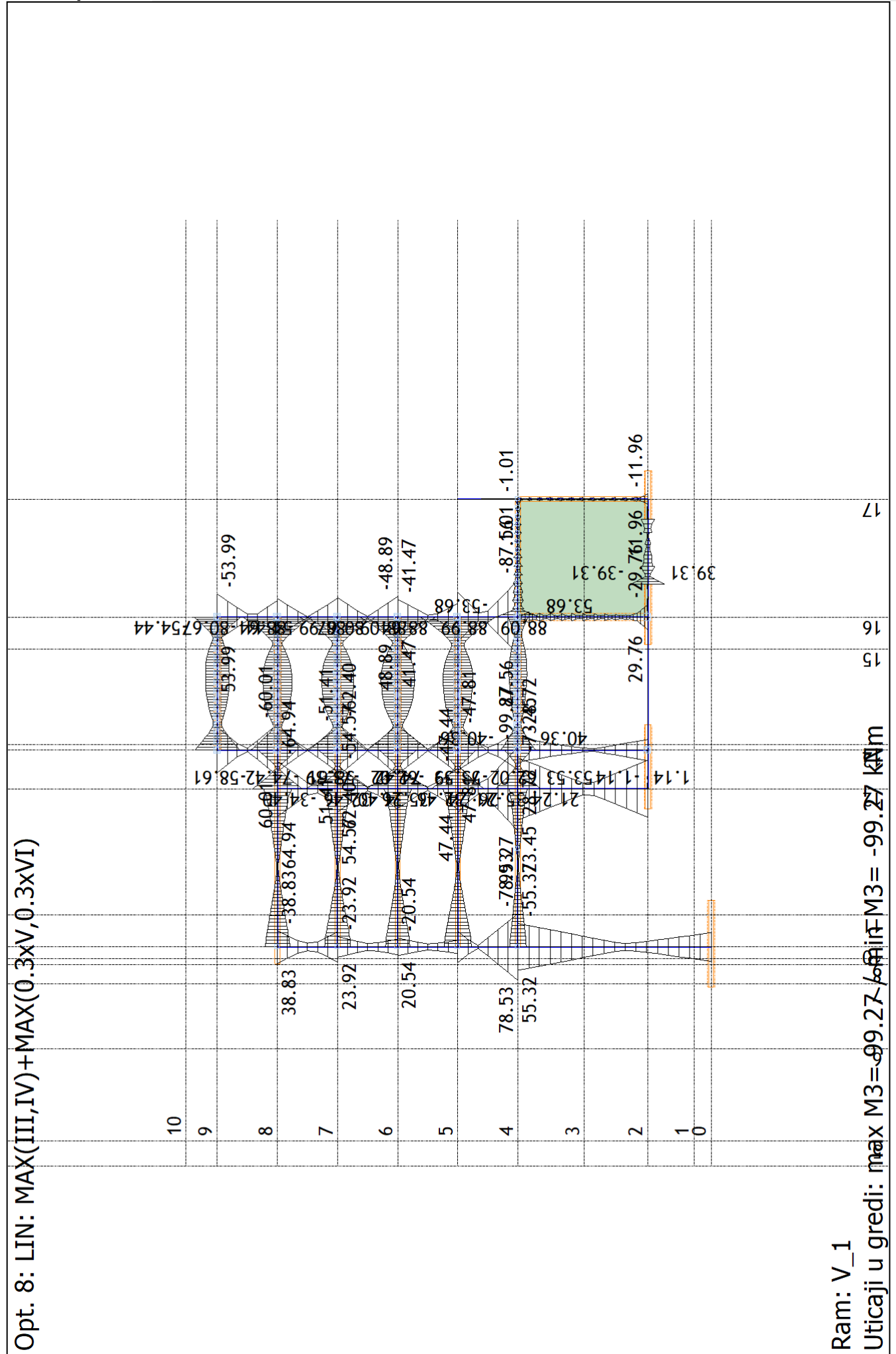
1	60.82	0.02
2	0.68	69.09
3	3.83	1.30

4	11.12	0.45
5	4.74	0.71
6	0.09	0.00
ΣU (%)	81.27	71.57

Poprečne sile u osnovi [-3.00 m]

Slučaj opterećenja	Ugao α [°]	VtB [kN]
--------------------	-------------------	----------

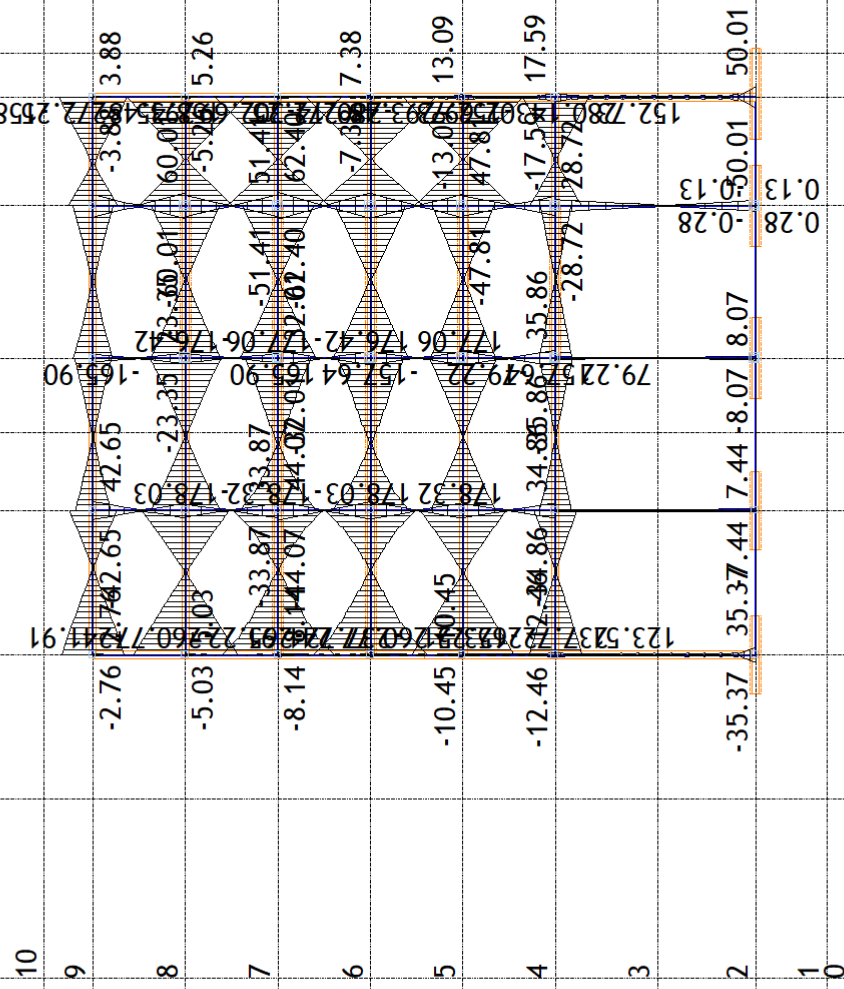
Ex	0	4181.99
Ey	90	5517.31



[illegible]

Uticaji u gredi: $\max M3 = -69.42 \text{ kNm}$

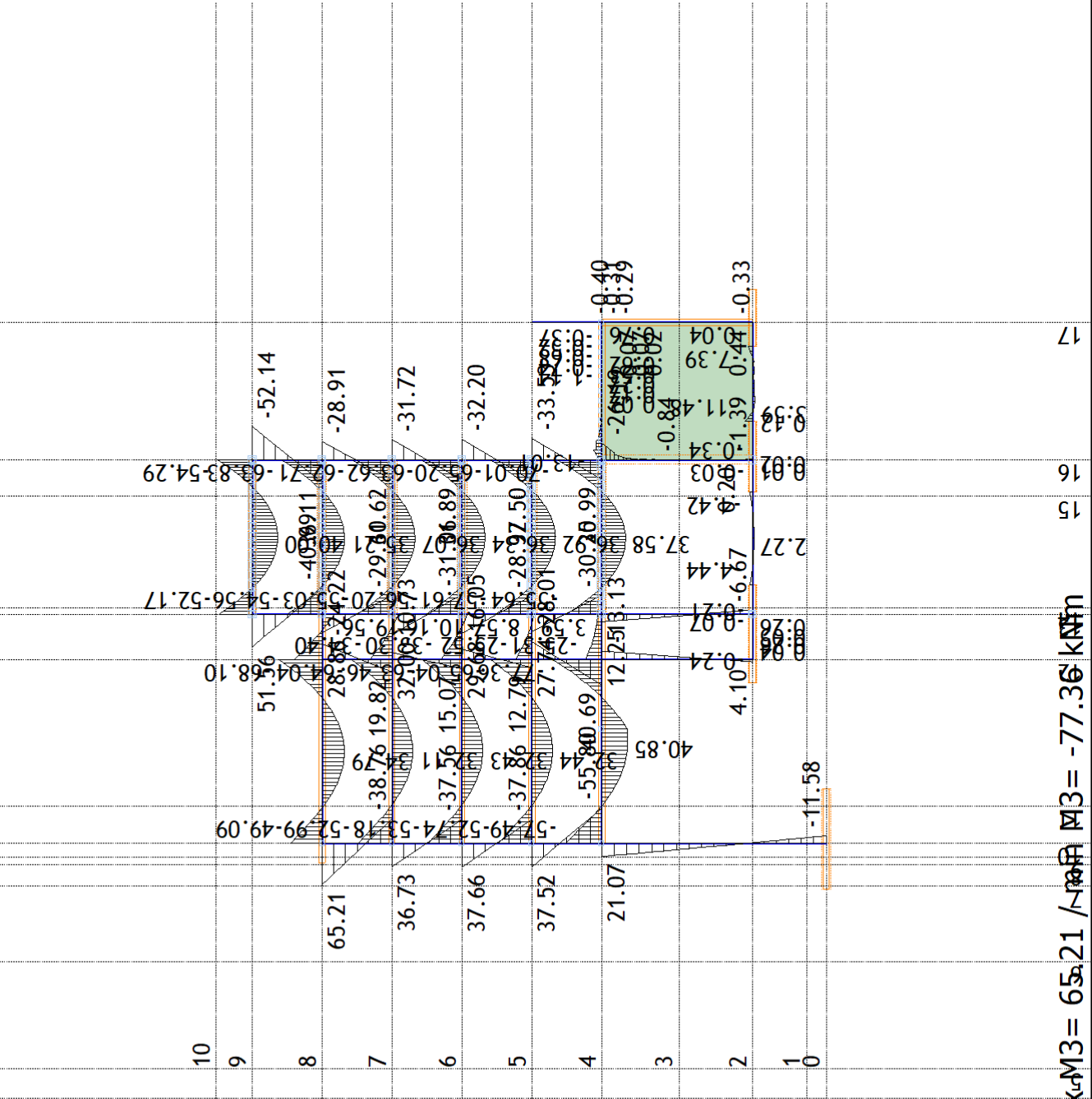
Opt. 8: LIN: MAX(III,IV)+MAX(0.3xV,0.3xVI)



Ram: H_12
 Uticaji u gredi: max M3= 302.69 / min M3= -302.69 kNm

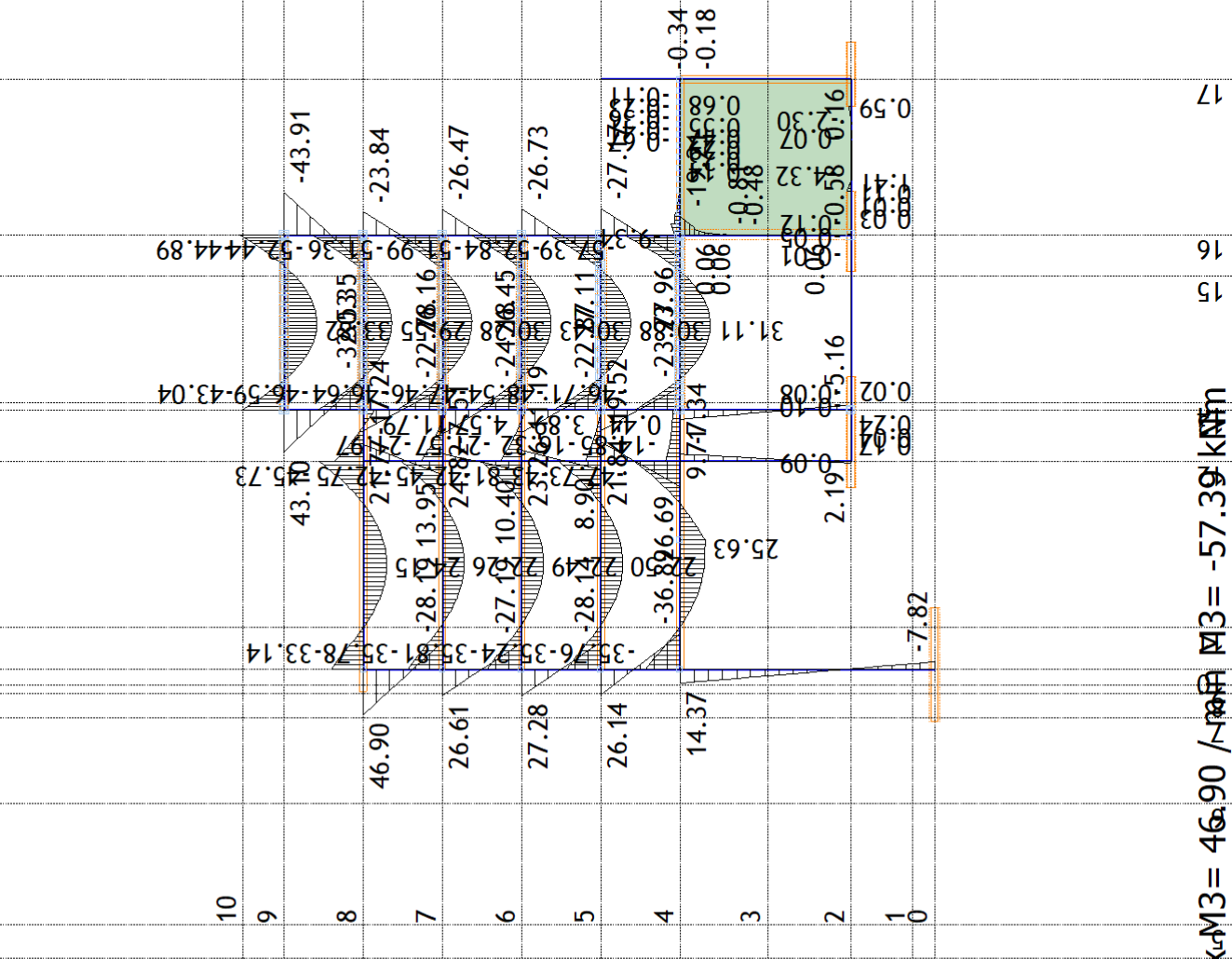
Uticaji u gredi: $\max M3 = 65.68$ / $\min M3 = -65.68$ kNm

Opt. 1: stalno (g)



Ram: V_1
Uticaji u gredi: max-M3= 65.21 / -11.58 M3= -77.36 kNm

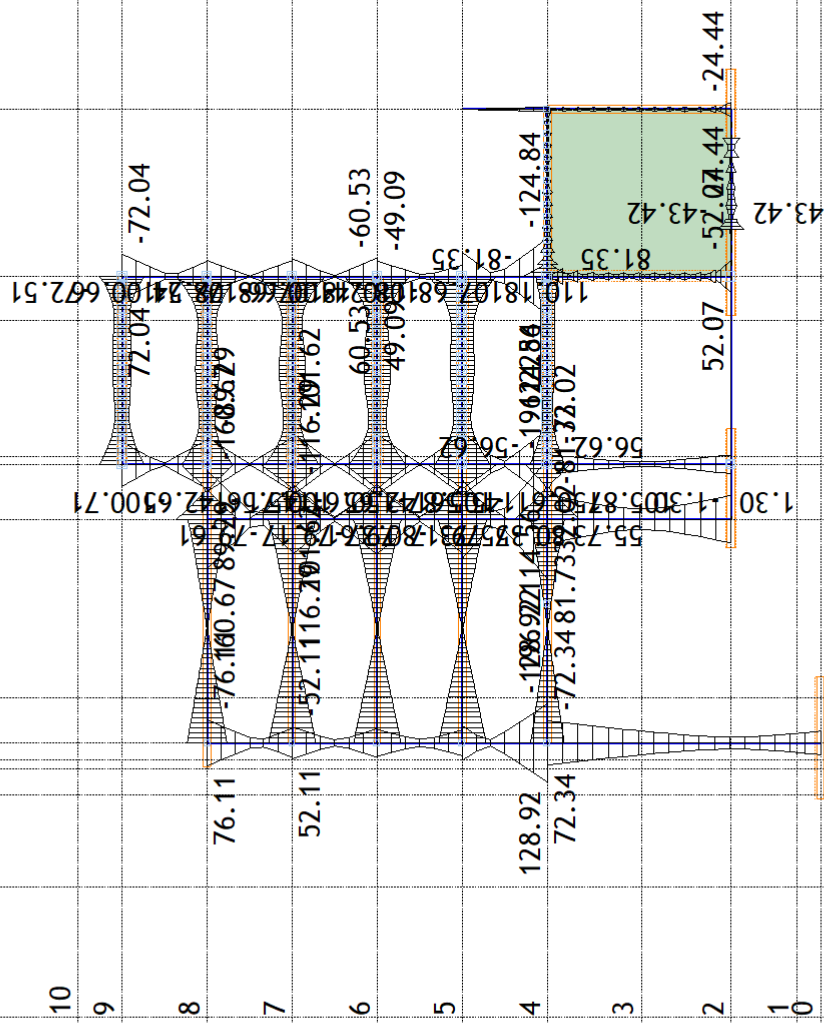
Opt. 2: korisno



Ram: V_1

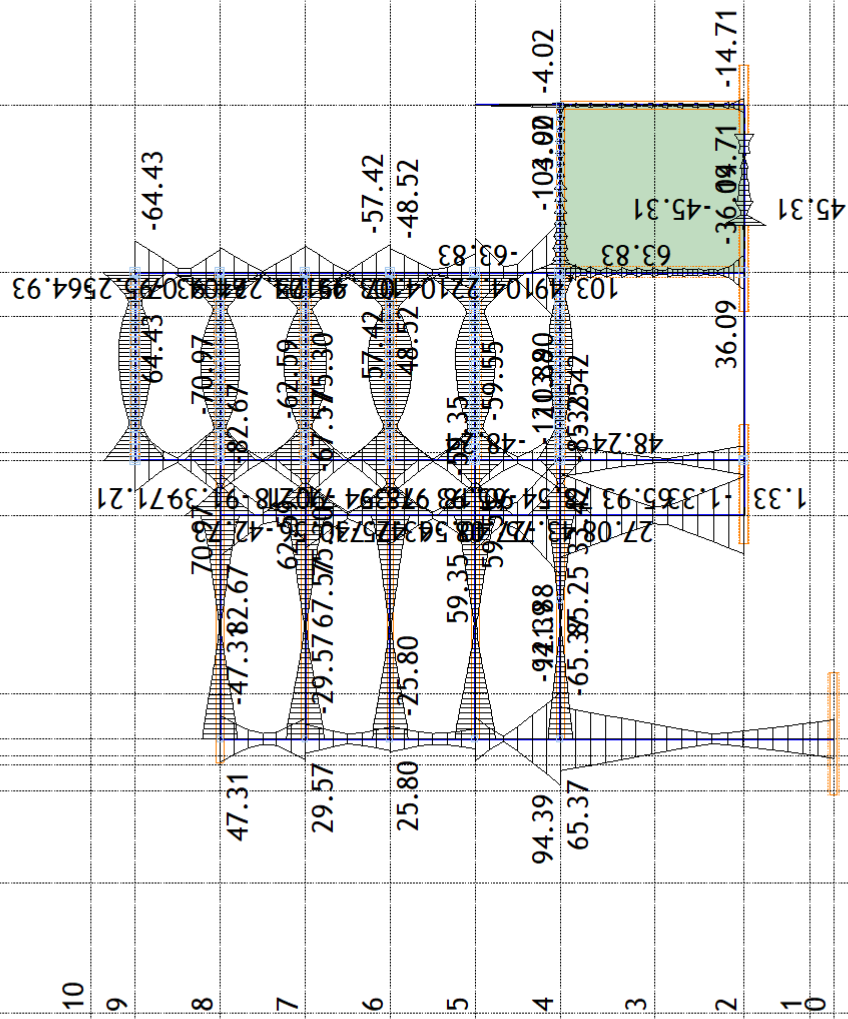
Uticaji u gredi: max-M3= 46.90 /-N3= -57.39 kN/m

Opt. 7: SRSS: MAX(III,IV)+MAX(V,VI)



Ram: V_1
Uticaji u gredi: max-M3= 196.22 / min-M3= -196.22 Nm

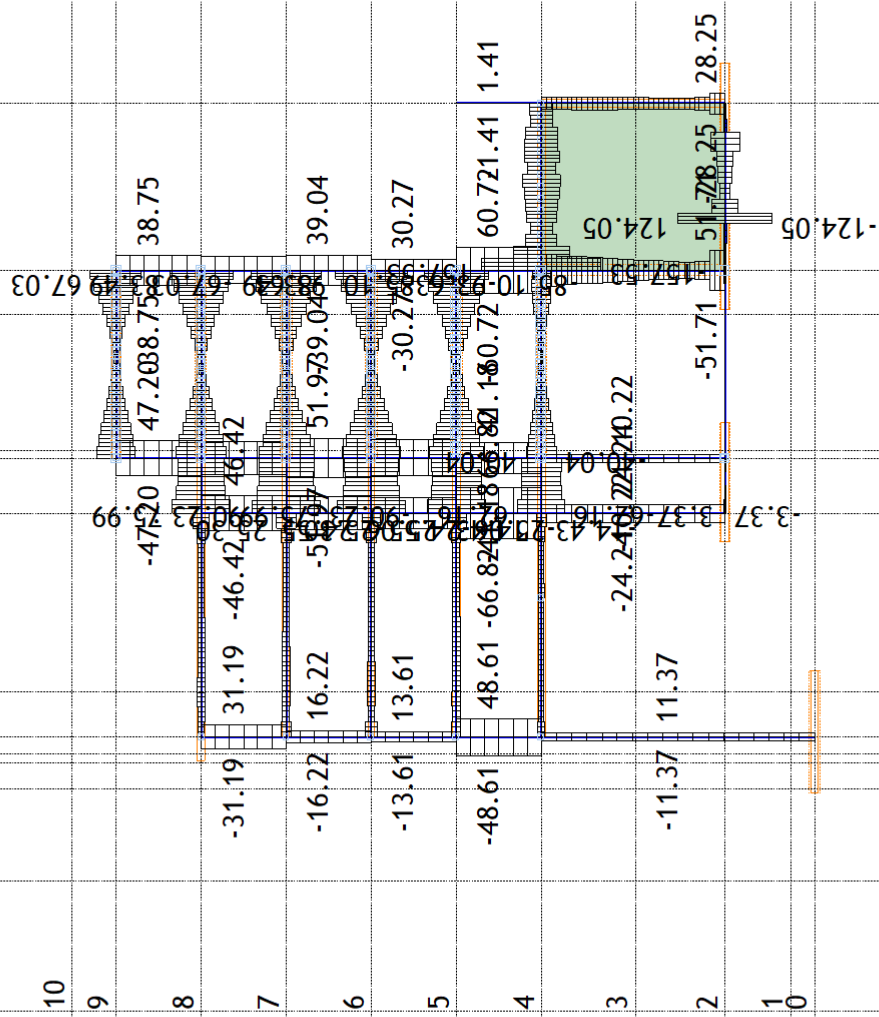
Opt. 8: LIN: MAX(III,IV)+MAX(0.3xV,0.3xVI)



Ram: V_1

Uticaji u gredi: max-M3= 121.88 / min-M3= -121.88 kNm

Opt. 8: LIN: MAX(III,IV)+MAX(0.3xV,0.3xVI)



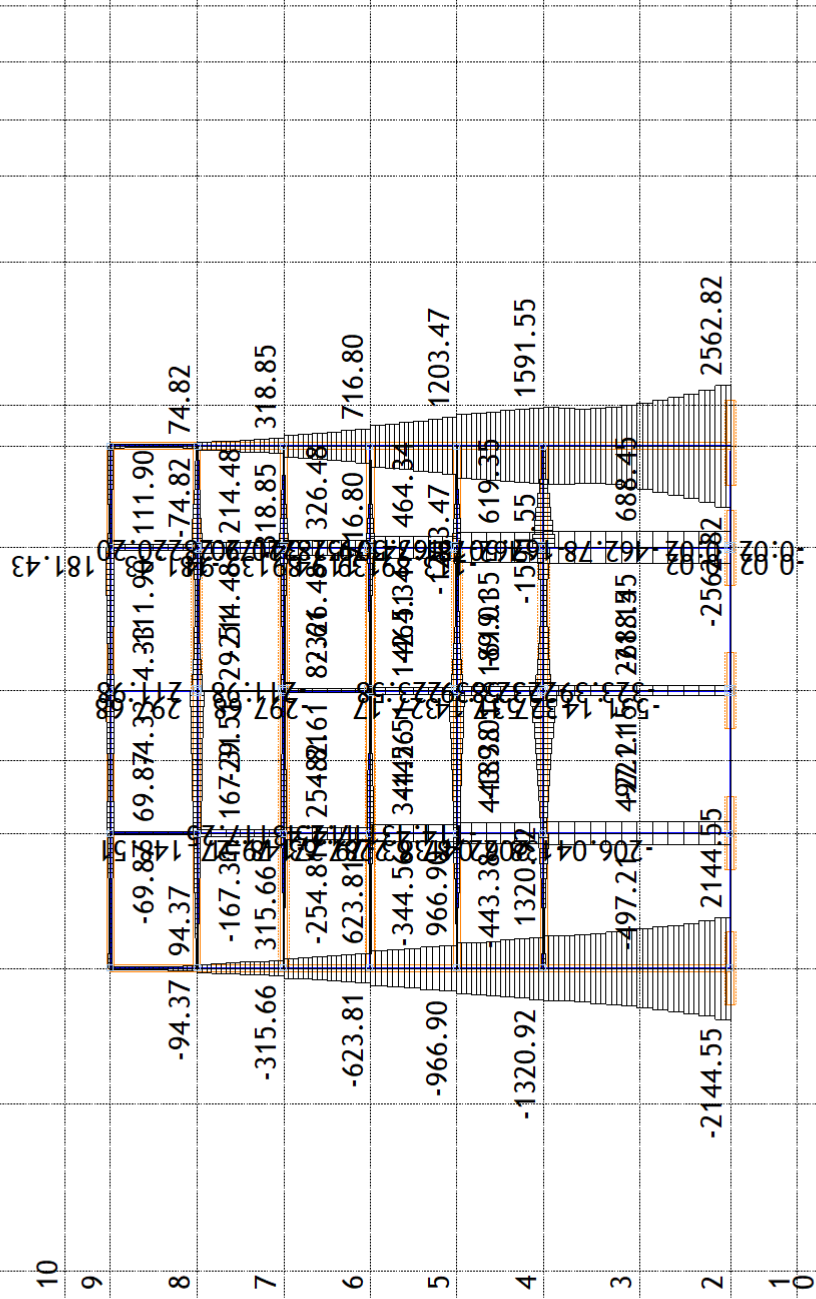
Ram: V_1

Uticaji u gredi: max-V2= 157.53 / min-V2= -157.53

[illegible]

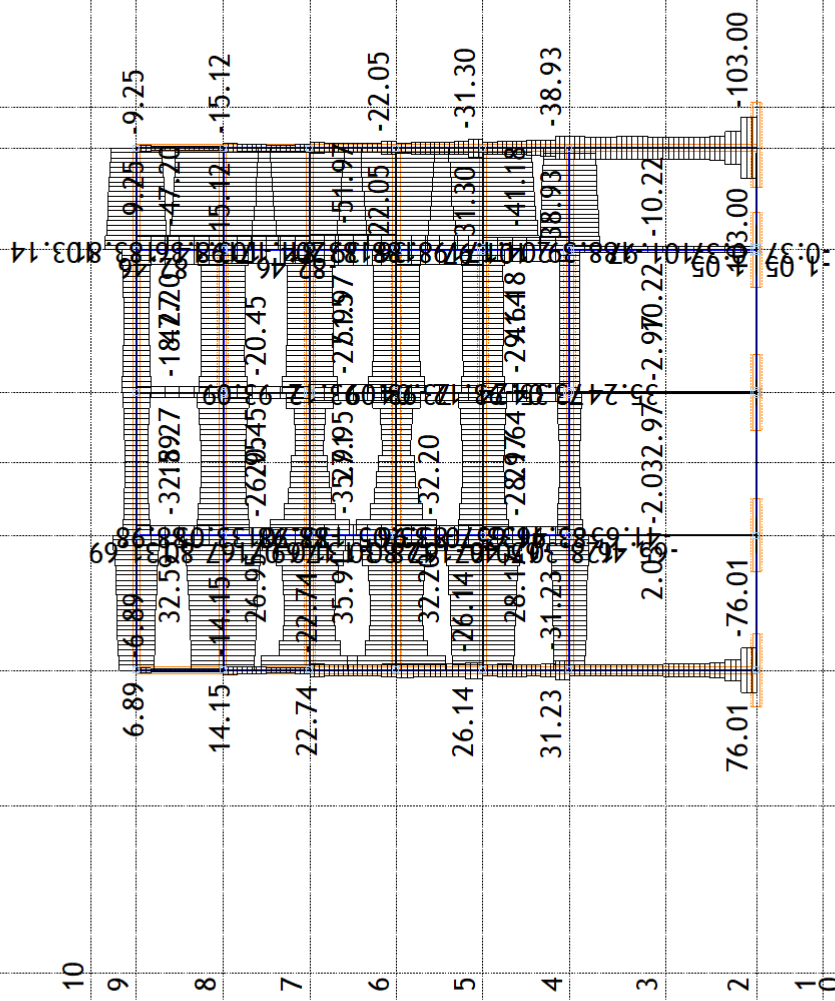
Utjecaji u gredi: $\max N1 = 2455.06 \text{ kN}$ $N1 = -2455.06 \text{ kN}$

Opt. 8: LIN: MAX(III,IV)+MAX(0.3xV,0.3xVI)



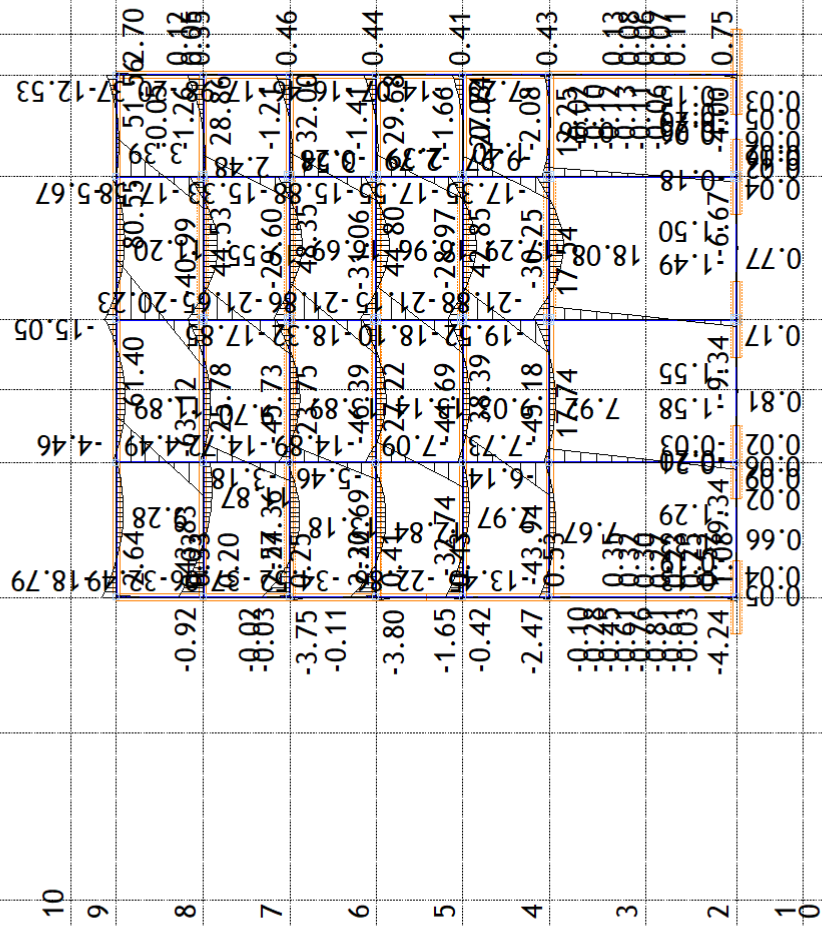
Ram: H_12
 Uticaji u gredi: max N1= 2562.82 / min N1= -2562.82 kN

Opt. 8: LIN: MAX(III,IV)+MAX(0.3xV,0.3xVI)



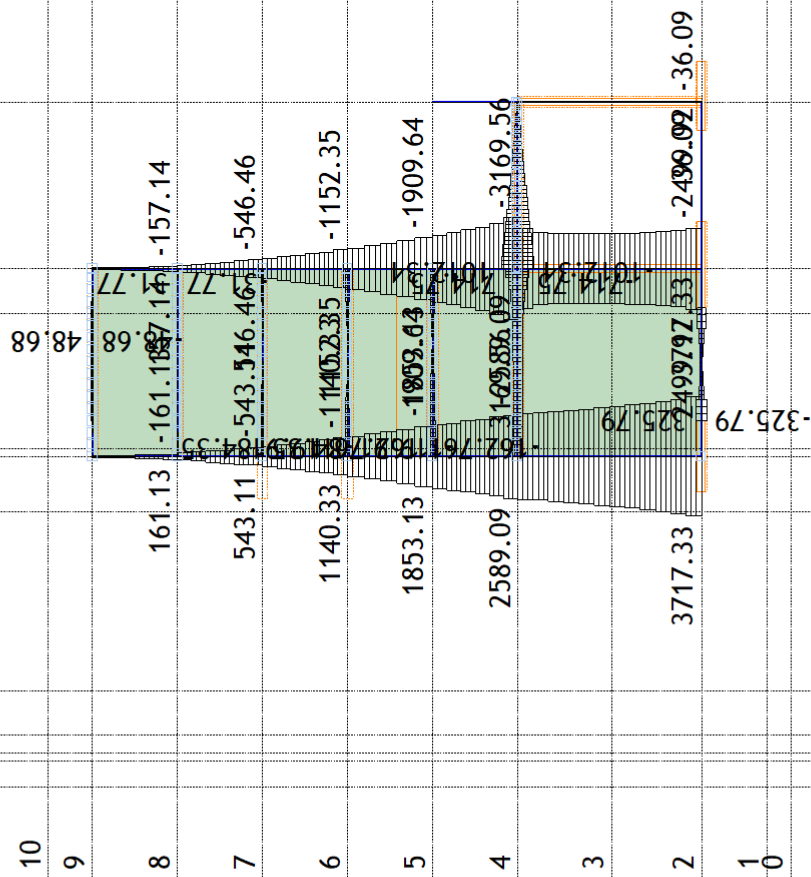
Ram: H_12
Uticaji u gredi: max V2 = 204.17 / min V2 = -204.17 kN

Opt. 1: stalno (g)



Ram: H_12
 Uticaji u gredi: max M3= 80.55/ min M3= -63.12 kNm²

Opt. 7: SRSS: MAX(III,IV)+MAX(V,VI)



Ram: V_11

Uticaji u gredi: max N1 = 3717.33 / min N1 = -3717.33 kN

Dimenzionisanje (beton)

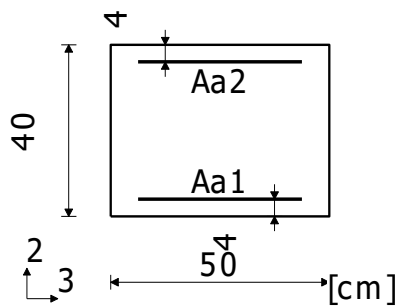
Greda 5812-3547

EC2 (EN 1992-1-1:2004)

C25/30 ($\gamma_C = 1.50$, $\gamma_S = 1.15$) [SP]

B500B

Kompletna šema opterećenja



Presek 1-1 x = 3.10m

Merodavna kombinacija za savijanje:

1.00xI+1.00xII-1.00xVIII

N1Ed = 23.75 kN

M2Ed = 0.00 kNm

M3Ed = 109.98 kNm

Merodavna kombinacija za torziju:

1.00xI+1.00xII-1.00xIX

M1Ed = -4.84 kNm

Merodavna kombinacija za smicanje:

1.00xI+1.00xII-1.00xIX

V2Ed = -26.36 kN

V3Ed = -24.45 kN

M1Ed = -4.84 kNm

V2Rd,max = 729.00 kN

V3Rd,max = 729.00 kN

$\epsilon_b/\epsilon_a = -3.060/20.000 \text{ ‰}$

Aa1 = 7.72 + 0.20` = 7.92 cm²

Aa2 = 0.00 + 0.20` = 0.20 cm²

Aa3 = 0.00 + 0.16` = 0.16 cm²

Aa4 = 0.00 + 0.16` = 0.16 cm²

Aa,uz = 0.00 (m=2)

c

m

2

/

m

`) - dodatna podužna armatura za prijem torzije.

OBJEKAT RADIONICA/MAGACIN

Osnovni podaci o modelu

Datoteka: radionica magacin.twp
Datum proračuna: 28.4.2026

Način proračuna: 3D model

- ☒ Teorija I-og reda ☒ Modalna analiza ☐ Stabilnost
☐ Teorija II-og reda ☒ Seizmički proračun ☐ Faze građenja
☐ Nelinearan proračun

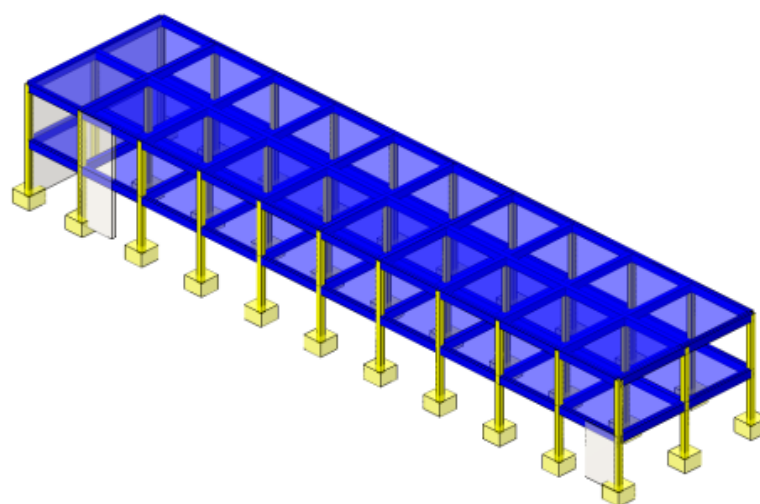
Veličina modela

Broj čvorova: 2938
Broj pločastih elemenata: 2604
Broj grednih elemenata: 877
Broj graničnih elemenata: 1536
Broj osnovnih slučajeva opterećenja: 7
Broj kombinacija opterećenja: 24

Jedinice mera

Dužina: m [cm,mm]
Sila: kN
Temperatura: Celsius

Ulazni podaci - Konstrukcija



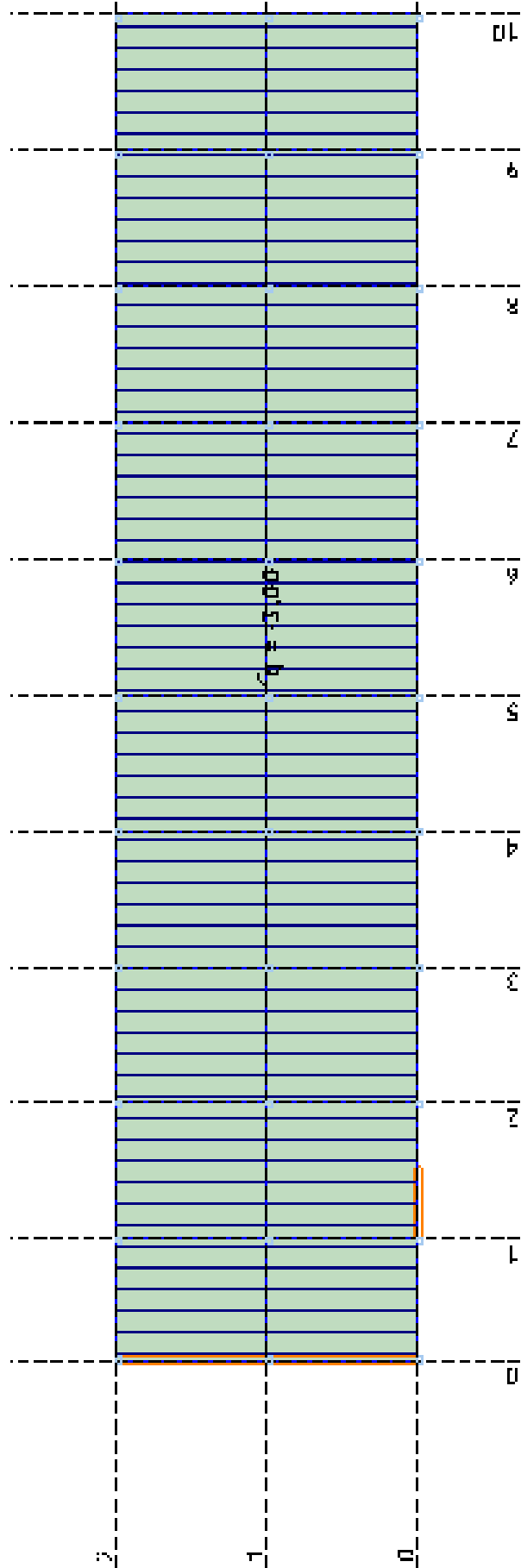
Izometrija

Lista slučajeva opterećenja

LC	Naziv
----	-------

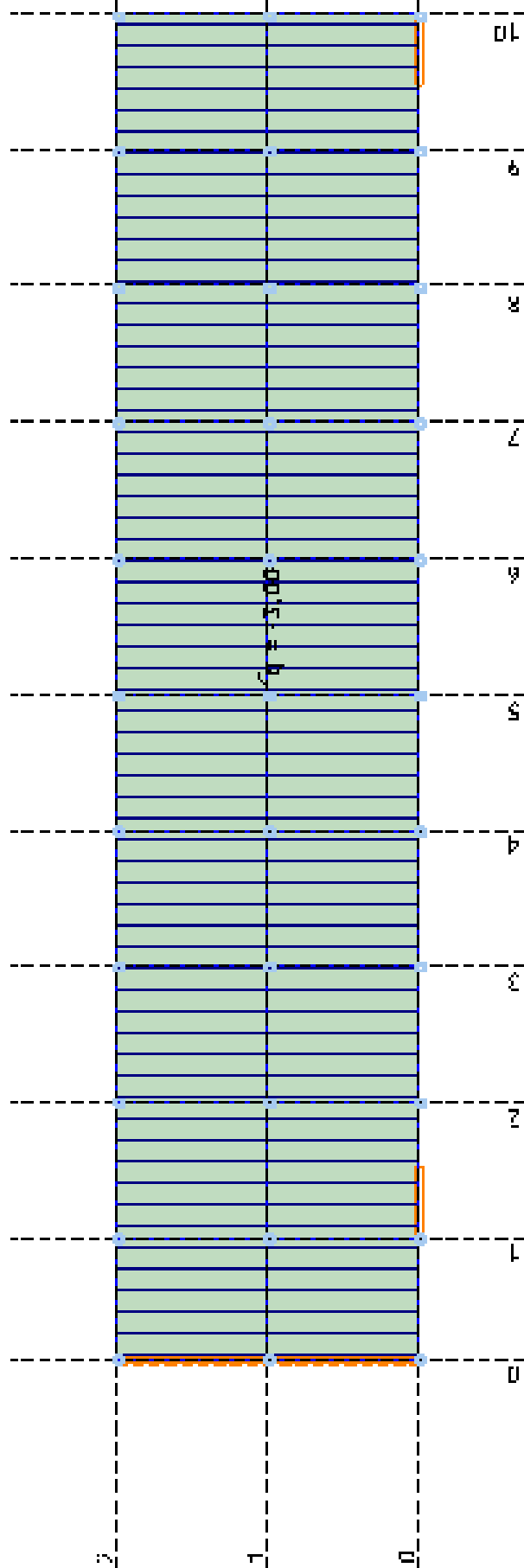
1	stalno (g)	7	Komb.: 1.35xI+1.5xII
2	korisno	8	Komb.: I+1.5xII
3	sx	9	Komb.: I-1xIII
4	sy	10	Komb.: I+III
5	Komb.: I+II-1xIII	11	Komb.: 1.35xI
6	Komb.: I+II+III	12	Komb.: I

Opt. 2: korisno



Nivo: sprat [5.50 m]

Opt. 2: korigno



Nivo: prizemlje [2.75 m]

Seizmički proračun: EC8 (EN 1998)

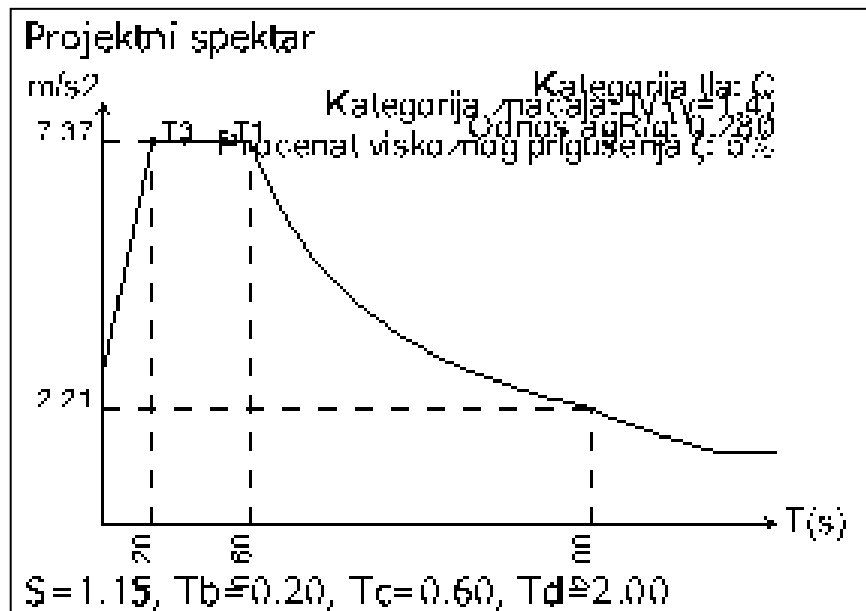
Kategorija tla:	C
Kategorija značaja:	IV ($\gamma=1.4$)
Odnos $a_g R/g$:	0.280
Procenat viskoznog prigušenja ζ :	5%

Faktori pravca zemljotresa:

Slučaj opterećenja	Ugao α [°]	k, α	$k, \alpha+90^\circ$	k_z	Faktor q
Ex	0	1.000	0.000	0.000	1.500
Ey	90	1.000	0.000	0.000	1.500

Tip spektra

Slučaj opterećenja	S	Tb	Tc	Td	avg/ag
Ex	1.150	0.200	0.600	2.000	1.000
Ey	1.150	0.200	0.600	2.000	1.000



Raspored seizmičkih sila po visini objekta - Ex

Nivo	Z [m]	Ton 1			Ton 2			Ton 3		
		Px [kN]	Py [kN]	Pz [kN]	Px [kN]	Py [kN]	Pz [kN]	Px [kN]	Py [kN]	Pz [kN]
sprat	5.50	68.49	-314.20	-0.04	2054.7	322.97	-10.09	-12.00	53.87	0.09
prizemlje	2.75	54.50	-240.54	0.73	1338.4	221.70	-6.85	20.28	-95.22	0.40
temelji	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	Σ	122.99	-554.74	0.69	3393.1	544.67	-16.94	8.28	-41.36	0.50

Raspored seizmičkih sila po visini objekta - Ey

Nivo	Z [m]	Ton 1			Ton 2			Ton 3		
		Px [kN]	Py [kN]	Pz [kN]	Px [kN]	Py [kN]	Pz [kN]	Px [kN]	Py [kN]	Pz [kN]
sprat	5.50	-308.93	1417.1	0.16	329.82	51.84	-1.62	59.89	-268.89	-0.45
prizemlje	2.75	-245.81	1084.9	-3.28	214.85	35.59	-1.10	-101.24	475.34	-2.02
temelji	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	Σ	-554.74	2502.1	-3.12	544.67	87.43	-2.72	-41.36	206.45	-2.47

Faktori participacije - relativno učešće

Ton \ Naziv	1. Ex	2. Ey
1	0.035	0.895
2	0.963	0.031
3	0.002	0.074

Faktori participacije - angažovanje mase

Ton	U [$\alpha=0^\circ$]	U [$\alpha=90^\circ$]
-----	------------------------	-------------------------

U obzir se uzima samo masa iznad kote temelja

Kota temelja: 0.00 m

Ukupna masa iznad temelja: 547.52 T

Ukupna masa celog objekta 547.53 T

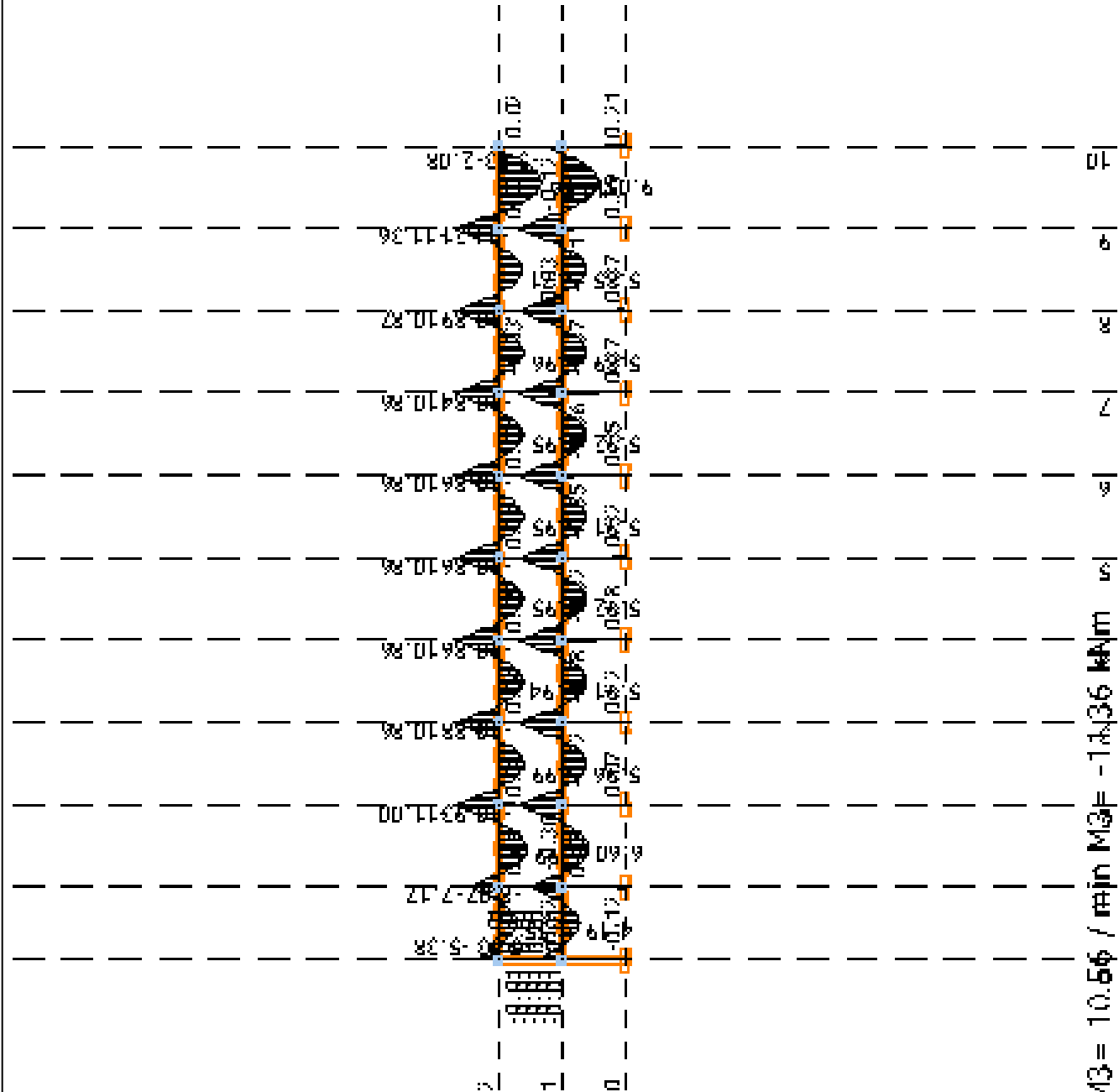
1	3.05	62.05
2	84.27	2.17
3	0.21	5.12
ΣU (%)	87.53	69.34

Poprečne sile u osnovi [0.00 m]

Slučaj opterećenja	Ugao α [°]	VtB [kN]
--------------------	-------------------	----------

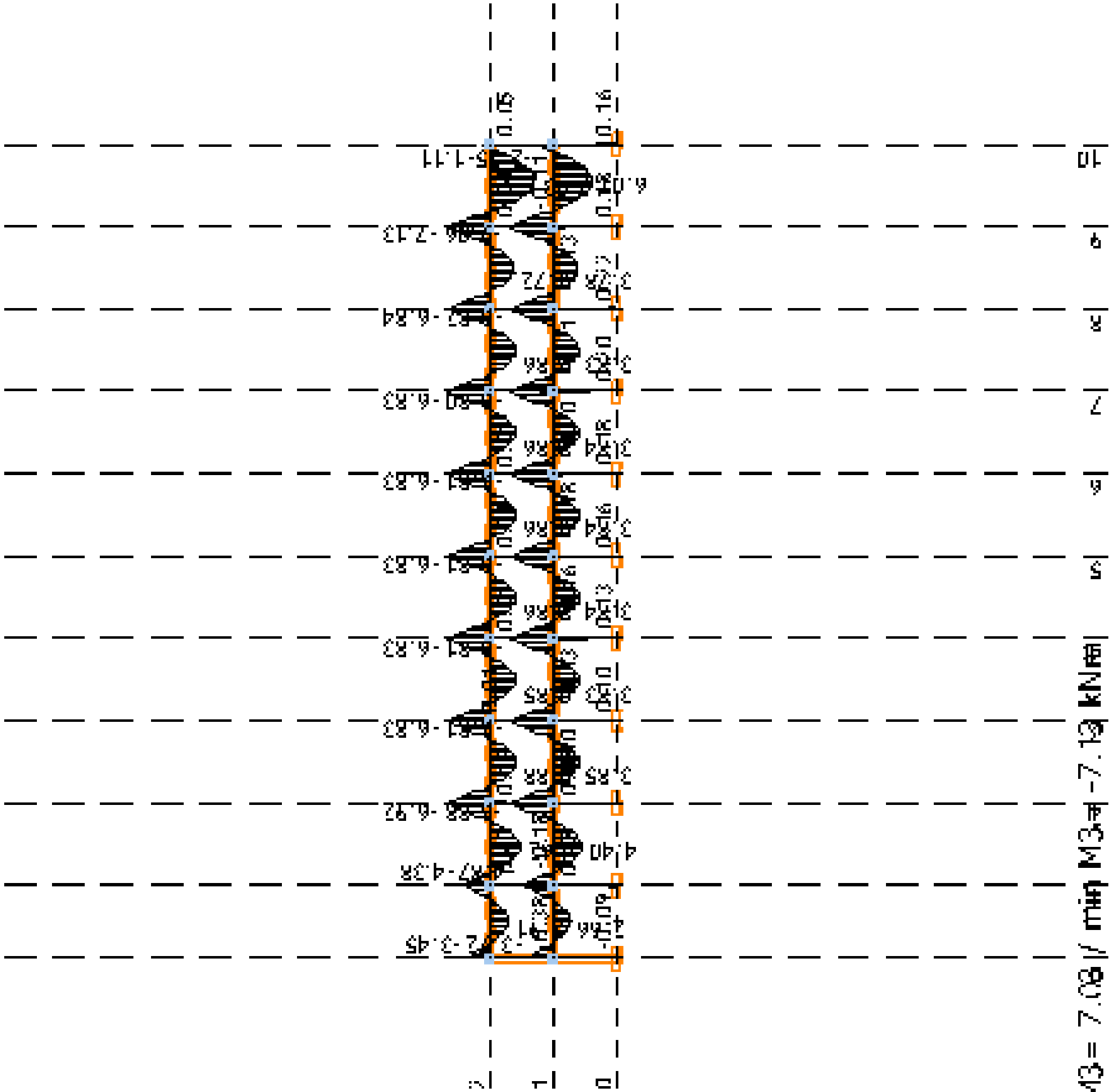
Ex	0	3408.67
Ey	90	2520.11

Opt. 1: stalno (g)



Ram: H 2
 Uticaji u gredi: max M3= 10.56 / min M3= -11.36 kNm

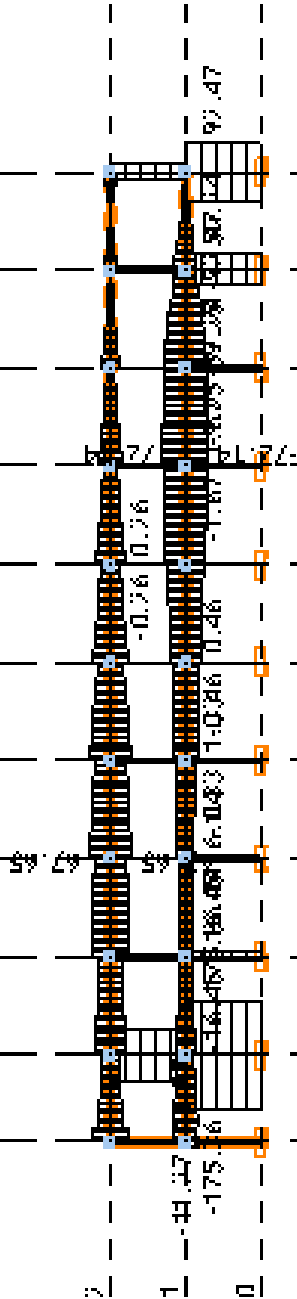
Opt. 2: korisno



Ram: H 2

Uticaji u gredi: max M3 = 7.08 / min M3 = -7.13 kNm

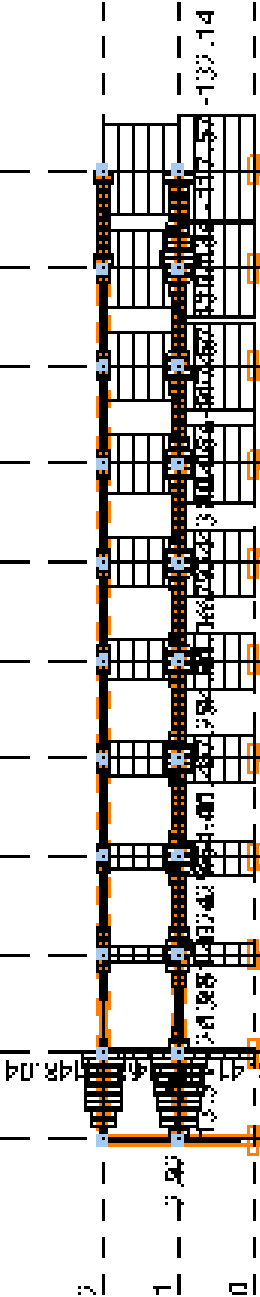
Opt. 5: SRSS: ITT+TV



Ram: H 2

Uticaji u gredi: max N1 = 175.36 / min N1 = -175.36 kN

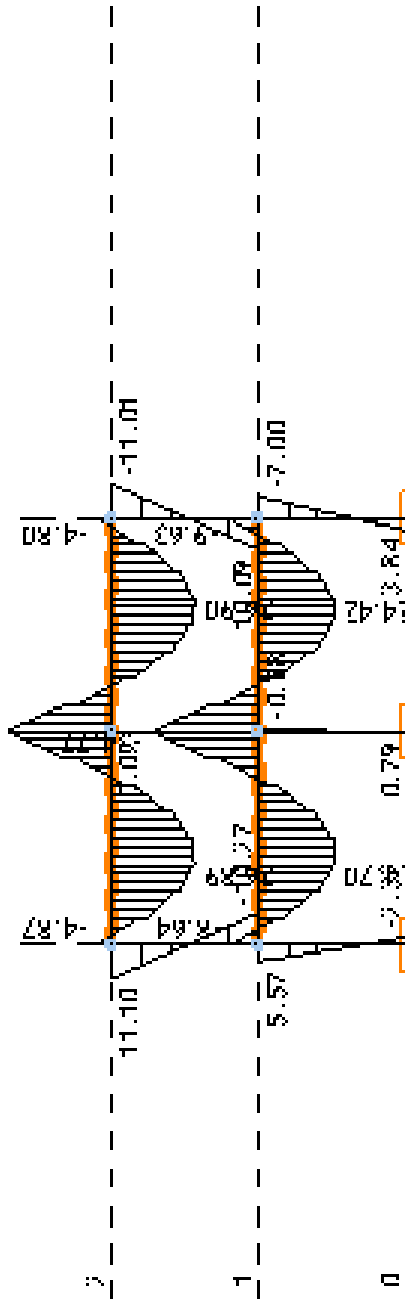
Opt. 5: SRSS: ITT+TV



Ram: H 2

Uticaji u gredi: max V2 = 132.14 / min V2 = -132.14 kN

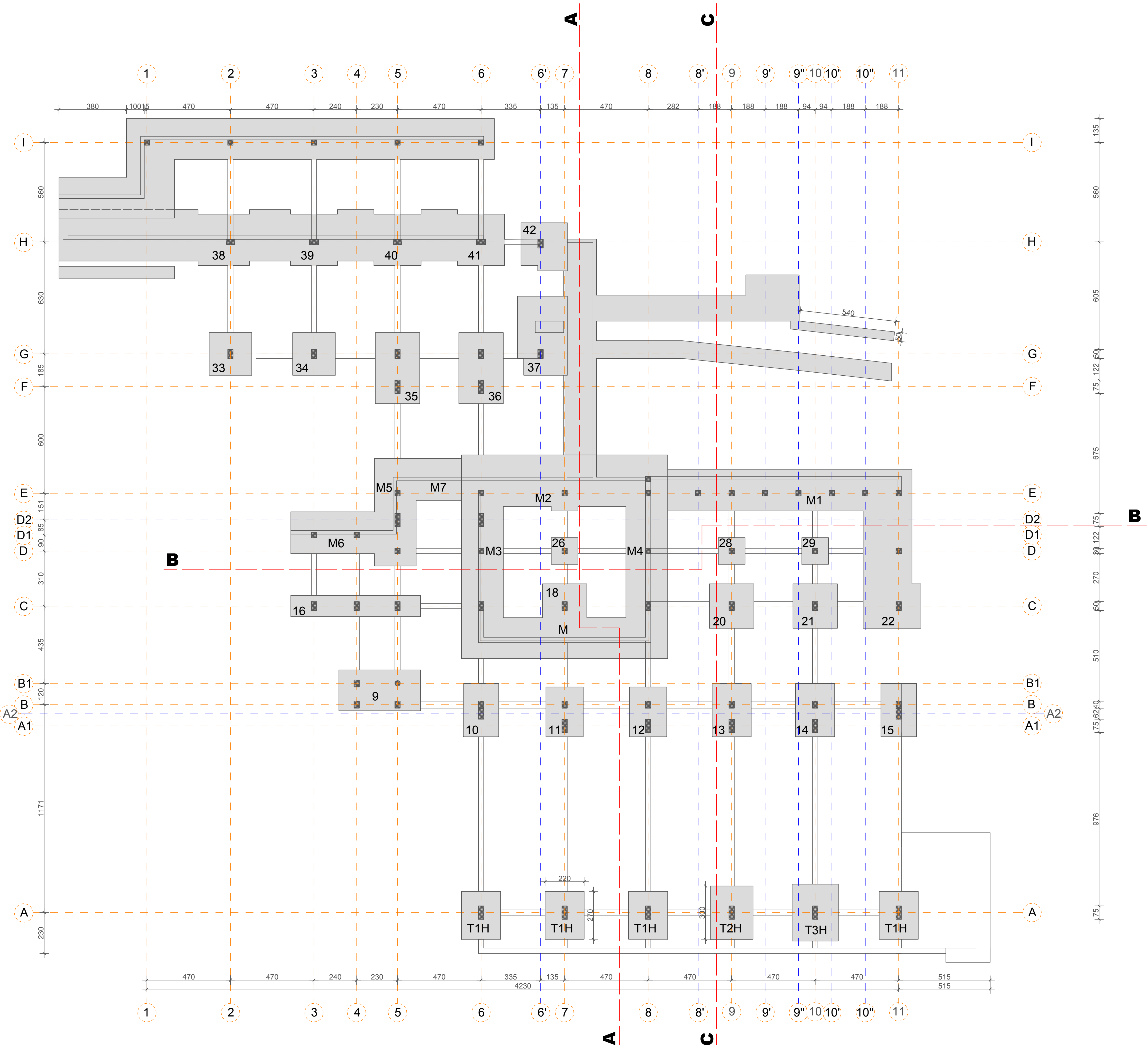
Opt. 18: 1.35xI+1.5xII



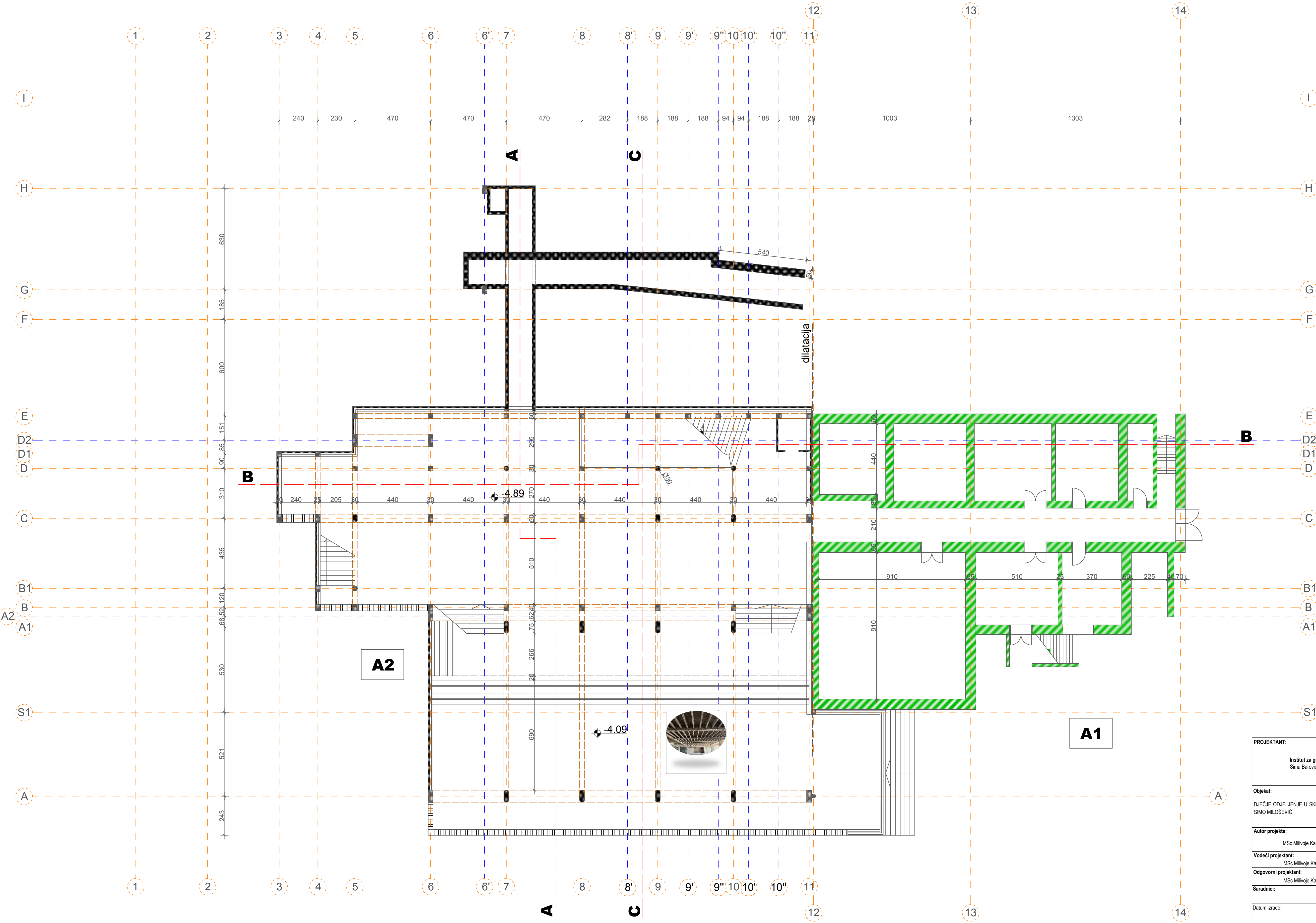
Ram: V 8

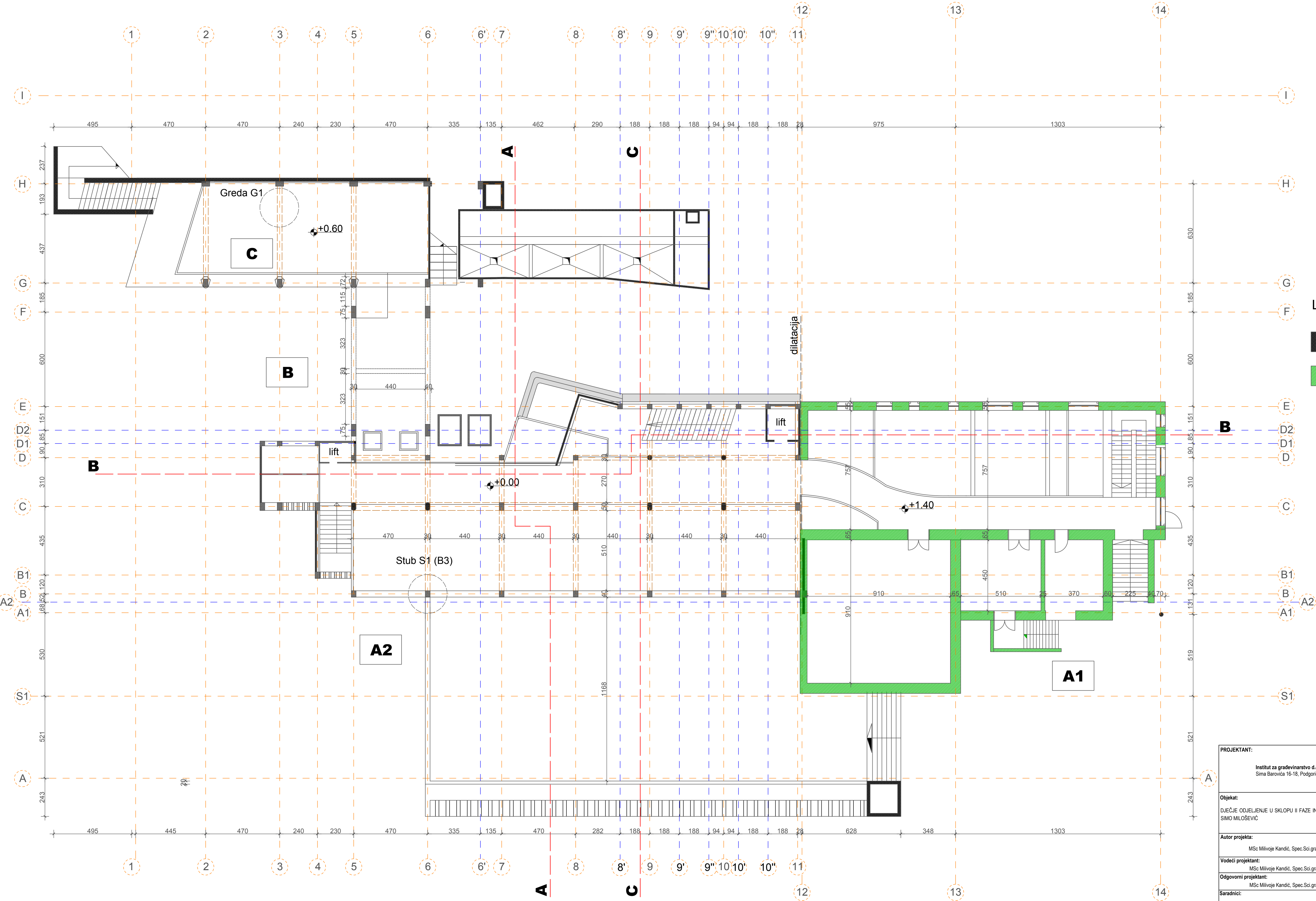
Učinci u gredi: max M3 = 26.90 / min M3 = -34.77 kNm

CRTEŽI



PROJEKTANT: Institut za građevinarstvo d.o.o. Sima Barovića 16-18, Podgorica		INVESTITOR: MINISTARSTVO JAVNIH RADOVA	
Objekat: DJEČJE ODJELJENJE U SKLOPU II FAZE INSTITUT DR SIMO MILOŠEVIĆ		Lokacija: IGALO - HERCEG NOVI	
Autor projekta: MSc Milivoje Kandić, Spec.Sci.grad.			
Vodeći projektant: MSc Milivoje Kandić, Spec.Sci.grad.		Vrsta tehničke dokumentacije: ANALIZA STABILNOSTI POSTOJEĆEG OBJEKTA	
Odgovorni projektant: MSc Milivoje Kandić, Spec.Sci.grad.		Dio tehničke dokumentacije: ANALIZA STABILNOSTI	
Saradnici:		Prilog OSNOVA TEMELJA	Br. priloga: 1
Datum izrade:		Datum revizije:	
APRIL 2026.			

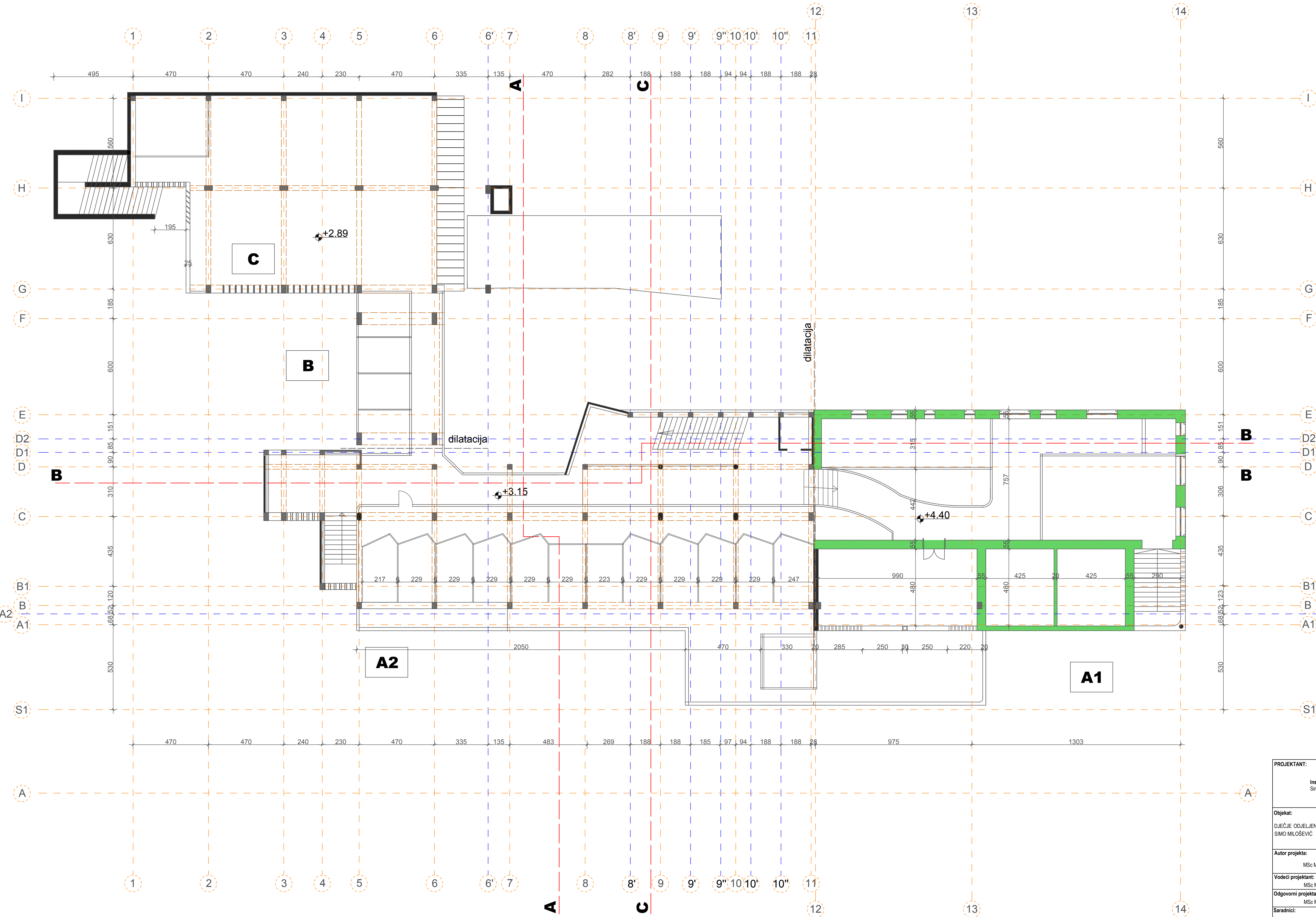




LEGENDA:

- A2 - NOVI DIO
- A1 - STARI DIO

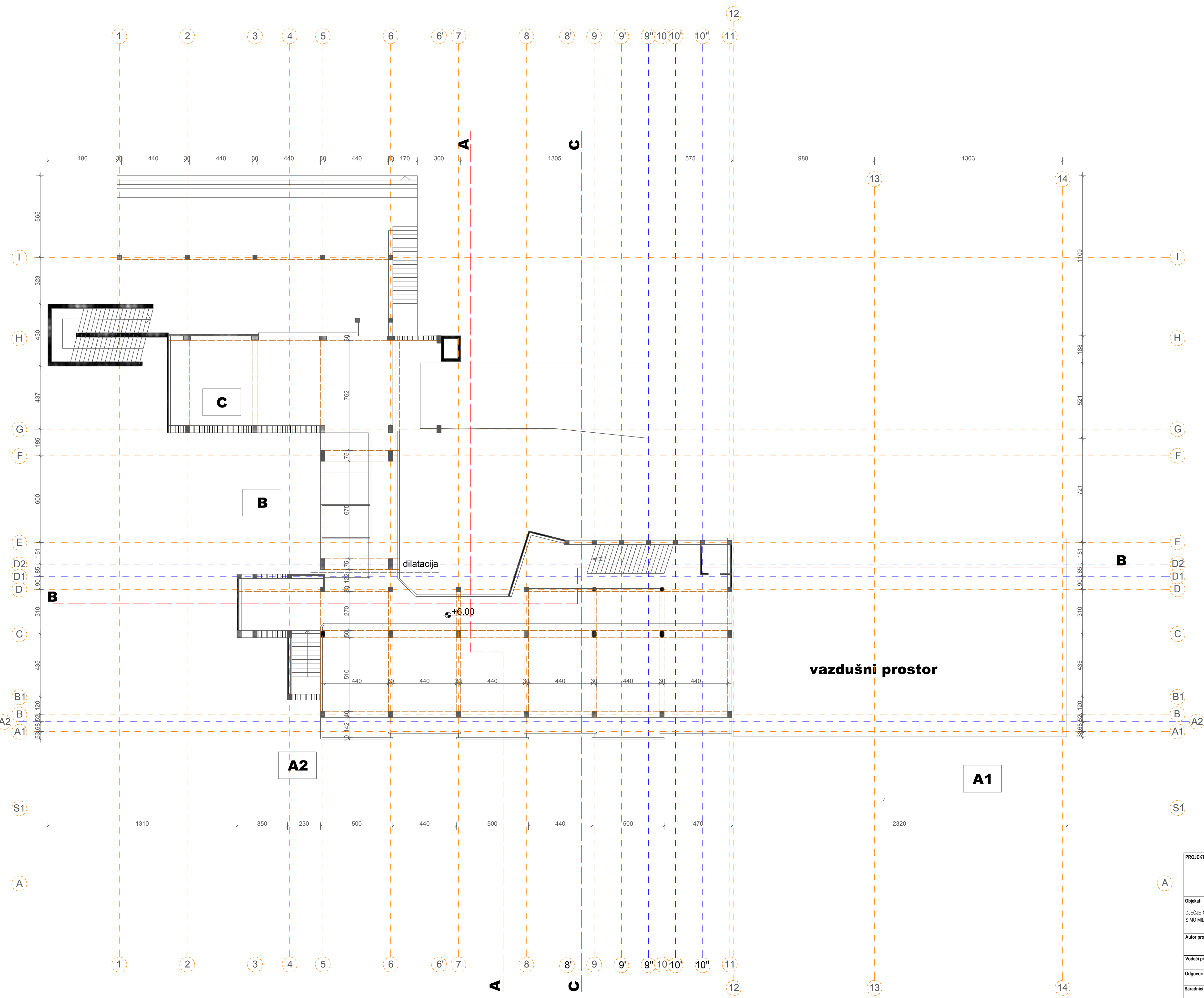
PROJEKTANT: Institut za građevinarstvo d.o.o. Sima Barovića 16-18, Podgorica		INVESTITOR: MINISTARSTVO JAVNIH RADOVA	
Objekat: DJEČJE ODJELJENJE U SKLOPU II FAZE INSTITUT DR SIMO MILOŠEVIĆ		Lokacija: IGALO - HERCEG NOVI	
Autor projekta: MSc Milivoje Kandić, Spec.Sci.građ.		Vrsta tehničke dokumentacije: ANALIZA STABILNOSTI POSTOJEĆEG OBJEKTA	
Vodeći projektant: MSc Milivoje Kandić, Spec.Sci.građ.		Dio tehničke dokumentacije: ANALIZA STABILNOSTI	
Odgovorni projektant: MSc Milivoje Kandić, Spec.Sci.građ.		Prilog OSNOVA PRIZEMLJA	
Saradnici:		Br. priloga: 3	Br. strane: 3
Datum izrade:		Datum revizije:	
APRIL 2026.			



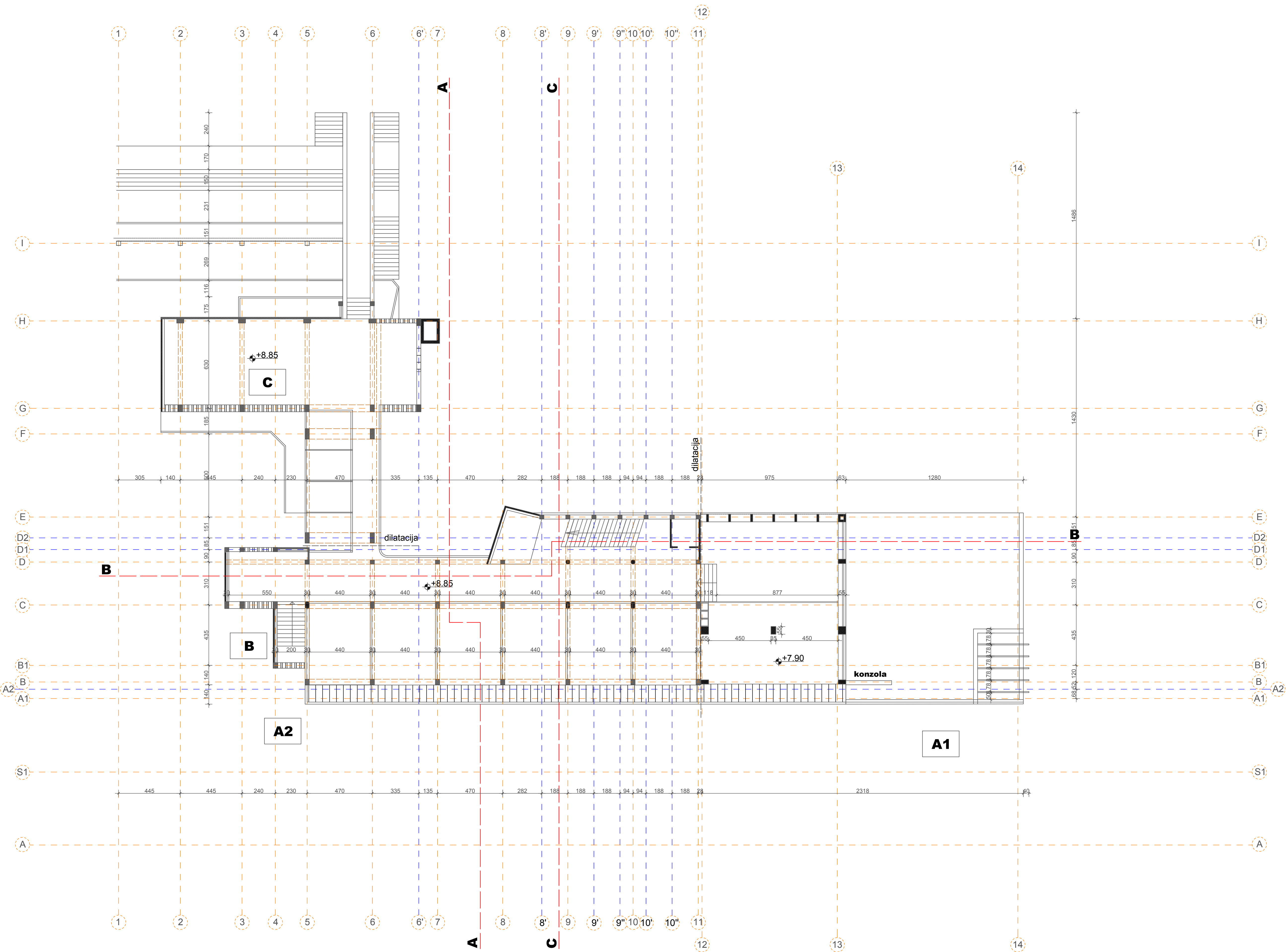
LEGENDA:

- A2 - NOVI DIO
- A1 - STARI DIO

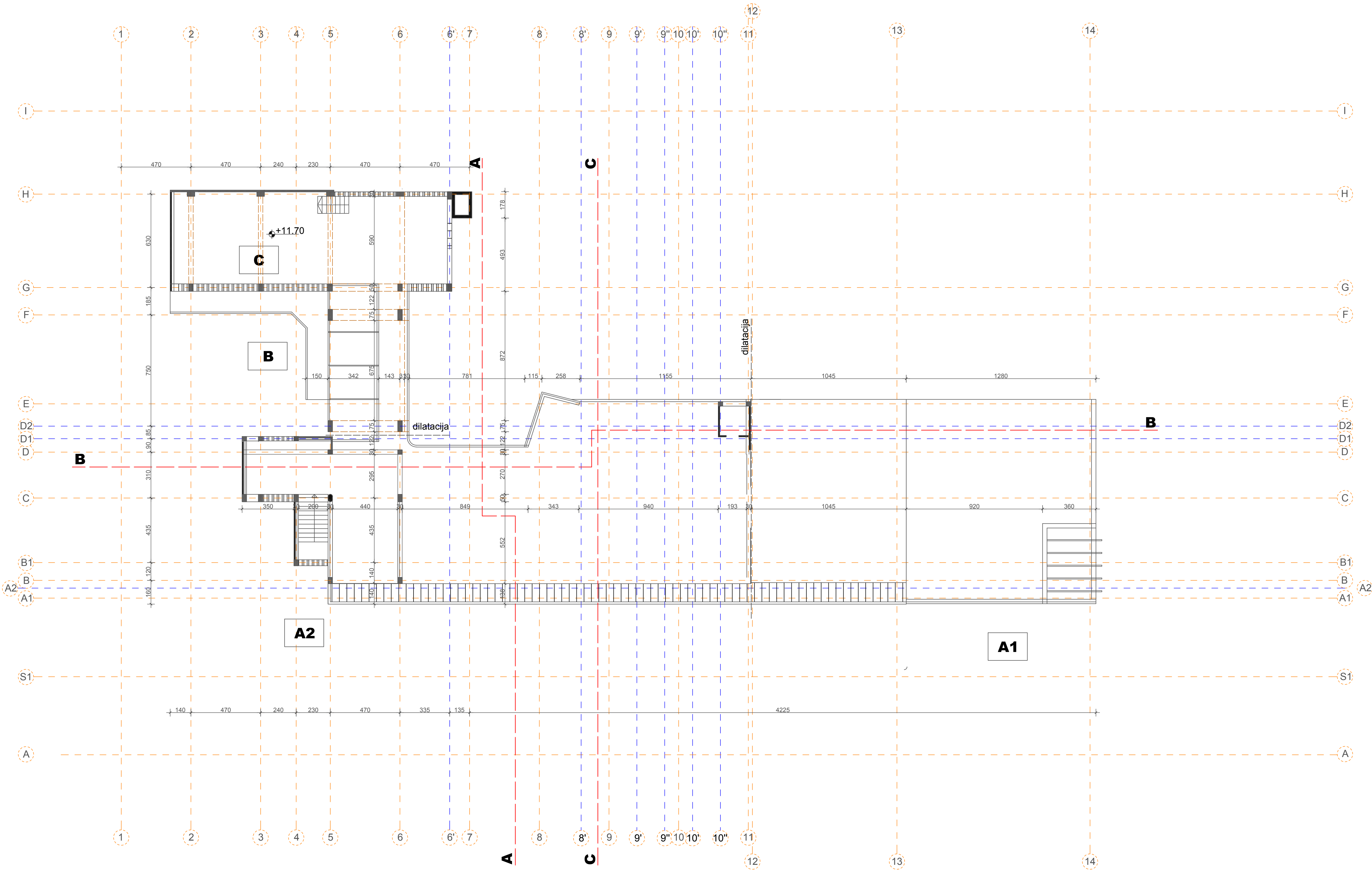
PROJEKTANT: Institut za građevinarstvo d.o.o. Sima Barovića 16-18, Podgorica		INVESTITOR: MINISTARSTVO JAVNIH RADOVA	
Objekat: DJEČJE ODJELJENJE U SKLOPU II FAZE INSTITUT DR SIMO MILOŠEVIĆ		Lokacija: IGALO - HERCEG NOVI	
Autor projekta: MSc Milivoje Kandić, Spec.Sci.građ.			
Vodeći projektant: MSc Milivoje Kandić, Spec.Sci.građ.		Vrsta tehničke dokumentacije: ANALIZA STABILNOSTI POSTOJEĆEG OBJEKTA	
Odgovorni projektant: MSc Milivoje Kandić, Spec.Sci.građ.		Dio tehničke dokumentacije: ANALIZA STABILNOSTI	
Saradnici:		Prilog OSNOVA I SPRATA	Br. priloga: 4
Datum izrade:		Br. strane: R 1:100	
Datum revizije:		APRIL 2026.	



PROJEKTANT: Institut za građevinarstvo d.o.o. Sima Barovića 16-18, Podgorica		INVESTITOR: MINISTARSTVO JAVNIH RADOVA		
Objekat: DJEČJE ODJELJENJE U SKLOPU II FAZE INSTITUT DR SIMO MILOŠEVIĆ		Lokacija: IGALO - HERCEG NOVI		
Autor projekta: MSc Milivoje Kandić, Spec.Sci.građ.				
Vodeći projektant: MSc Milivoje Kandić, Spec.Sci.građ.		Vrsta tehničke dokumentacije: ANALIZA STABILNOSTI POSTOJEĆEG OBJEKTA		
Odgovorni projektant: MSc Milivoje Kandić, Spec.Sci.građ.		Dio tehničke dokumentacije: ANALIZA STABILNOSTI		RAZMJERA R 1:100
Saradnici:		Prilog OSNOVA II SPRATA	Br. priloga: 5	Br. strane:
Datum izrade:		Datum revizije:		
APRIL 2026.				

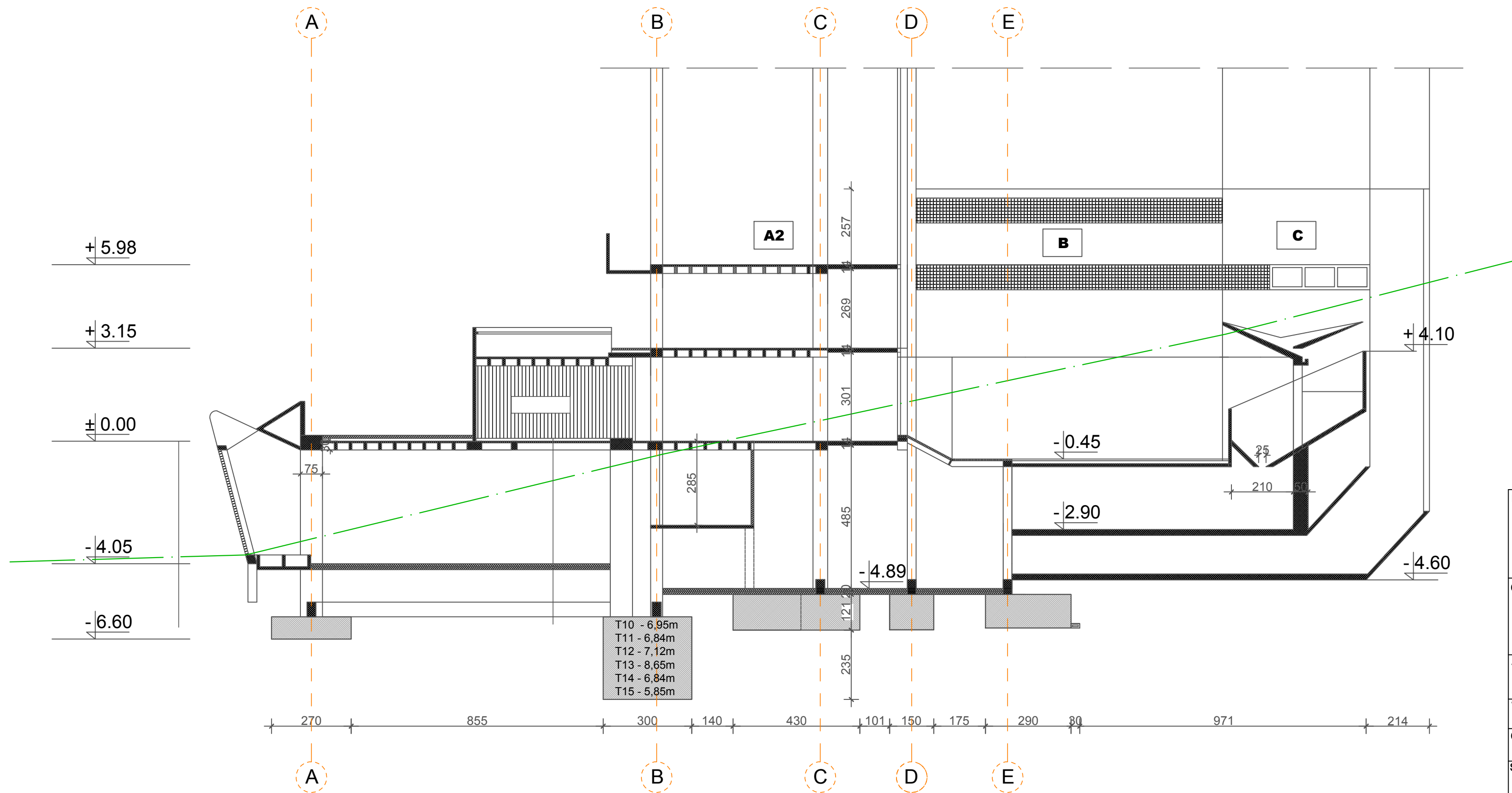


PROJEKTANT:		INVESTITOR:	
Institut za građevinarstvo d.o.o. Sima Barovića 16-18, Podgorica		MINISTARSTVO JAVNIH RADOVA	
Objekat:		Lokacija:	
DJEČJE ODJELJENJE U SKLOPU II FAZE INSTITUT DR SIMO MILOŠEVIĆ		IGALO - HERCEG NOVI	
Autor projekta:		Vrsta tehničke dokumentacije: ANALIZA STABILNOSTI POSTOJEĆEG OBJEKTA	
MSc Milivoje Kandić, Spec.Sci.građ.			
Voditelj projekta:		Dio tehničke dokumentacije:	
MSc Milivoje Kandić, Spec.Sci.građ.		ANALIZA STABILNOSTI	
Saradnici:		Prilog OSNOVA III SPRATA	Br. priloga: 6
Datum izrade:		Datum revizije:	
APRIL 2026.		RAZMJERA R 1:100 Br. strane:	



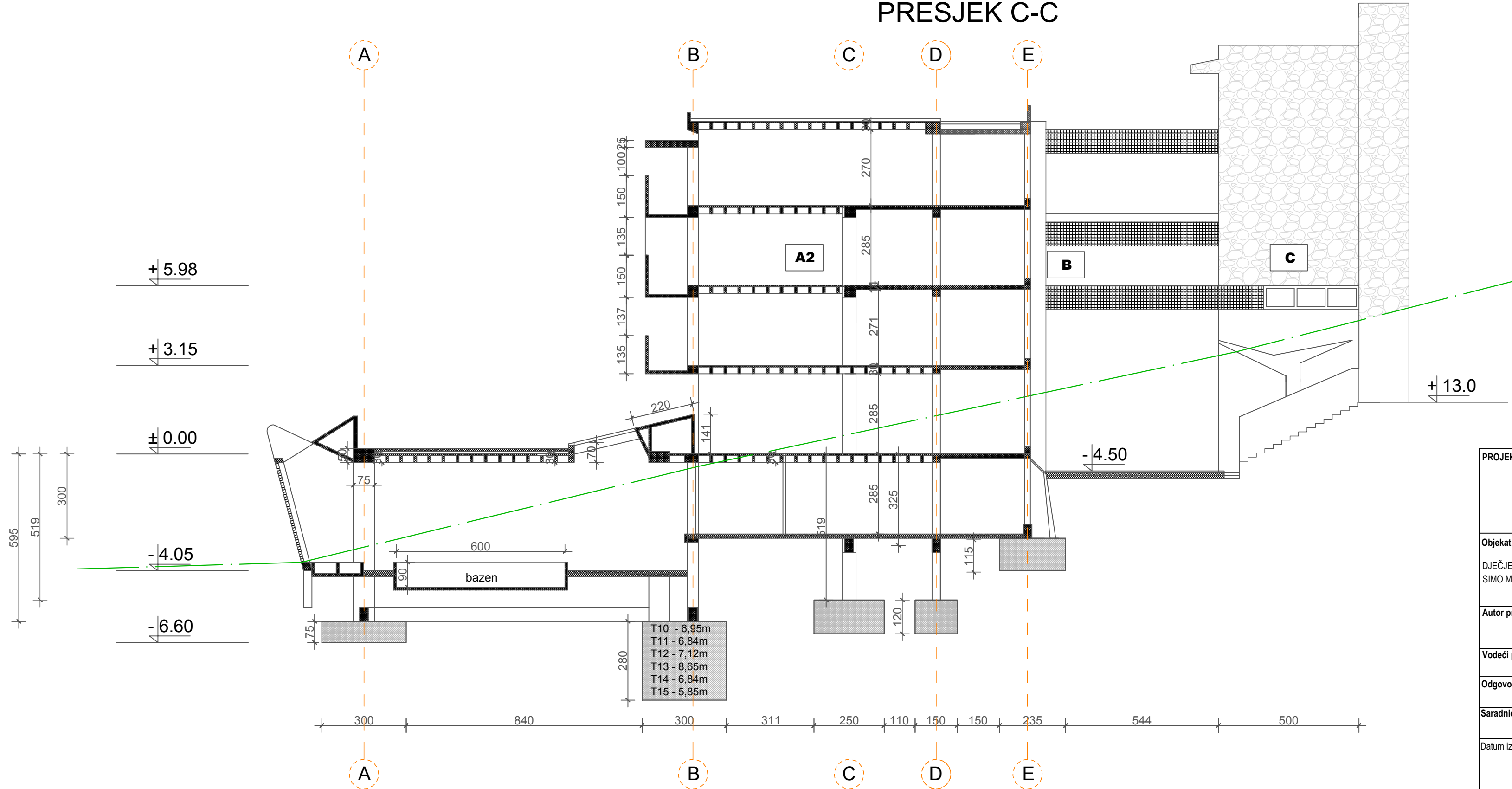
PROJEKTANT:		INVESTITOR:	
Institut za građevinarstvo d.o.o. Sima Barovića 16-18, Podgorica		MINISTARSTVO JAVNIH RADOVA	
Objekat:		Lokacija:	
DJEČJE ODJELJENJE U SKLOPU II FAZE INSTITUT DR SIMO MILOŠEVIĆ		IGALO - HERCEG NOVI	
Autor projekta:			
MSc Milivoje Kandić, Spec.Sci.građ.			
Vodeći projektant:		Vrsta tehničke dokumentacije:	
MSc Milivoje Kandić, Spec.Sci.građ.		ANALIZA STABILNOSTI POSTOJEĆEG OBJEKTA	
Odgovorni projektant:		Dio tehničke dokumentacije:	
MSc Milivoje Kandić, Spec.Sci.građ.		ANALIZA STABILNOSTI	
Saradnici:		Prilog OSNOVA IV SPRATA	Br. priloga: 7
Datum izrade:		Datum revizije:	
APRIL 2026.		RAZMJERA R 1:100	

PRESJEK A-A



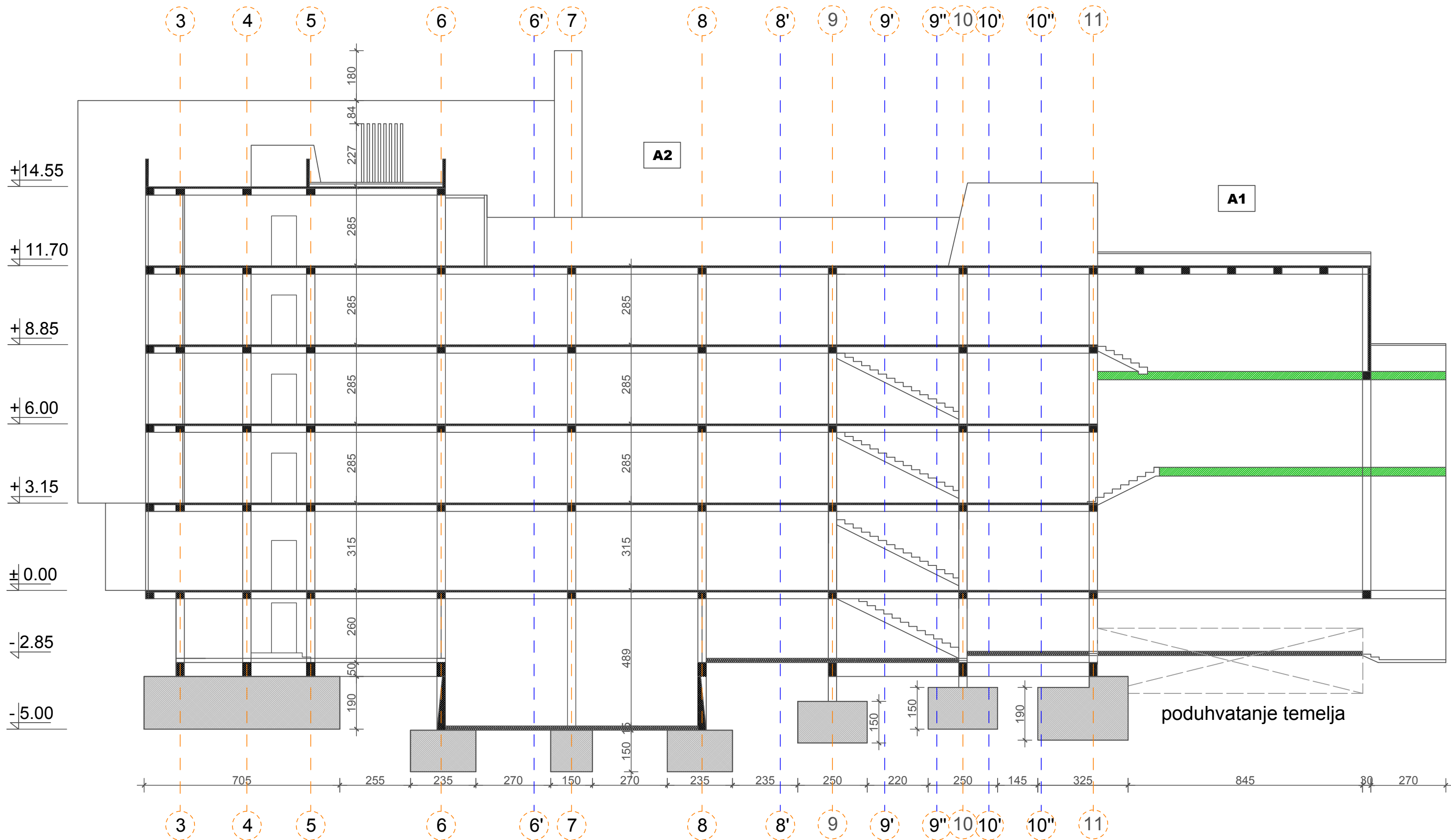
PROJEKTANT: Institut za građevinarstvo d.o.o. Sima Barovića 16-18, Podgorica		INVESTITOR: MINISTARSTVO JAVNIH RADOVA	
Objekat: DJEČJE ODJELJENJE U SKLOPU II FAZE INSTITUT DR SIMO MILOŠEVIĆ		Lokacija: IGALO - HERCEG NOVI	
Autor projekta: MSc Milivoje Kandić, Spec.Sci.grad.			
Vodeći projektant: MSc Milivoje Kandić, Spec.Sci.grad.		Vrsta tehničke dokumentacije: ANALIZA STABILNOSTI POSTOJEĆEG OBJEKTA	
Odgovorni projektant: MSc Milivoje Kandić, Spec.Sci.grad.		Đio tehničke dokumentacije: ANALIZA STABILNOSTI	
Saradnici:		Prilog PRESJEK A-A	Br. priloga: 9
Datum izrade: APRIL 2026.		Datum revizije:	

PRESJEK C-C



PROJEKTANT: Institut za građevinarstvo d.o.o. Sima Barovića 16-18, Podgorica		INVESTITOR: MINISTARSTVO JAVNIH RADOVA	
Objekat: DJEČJE ODJELJENJE U SKLOPU II FAZE INSTITUT DR SIMO MILOŠEVIĆ		Lokacija: IGALO - HERCEG NOVI	
Autor projekta: MSc Milivoje Kandić, Spec.Sci.građ.			
Vodeći projektant: MSc Milivoje Kandić, Spec.Sci.građ.		Vrsta tehničke dokumentacije: ANALIZA STABILNOSTI POSTOJEĆEG OBJEKTA	
Odgovorni projektant: MSc Milivoje Kandić, Spec.Sci.građ.		Dio tehničke dokumentacije: ANALIZA STABILNOSTI	
Saradnici:		Prilog PRESJEK C-C	Br. priloga: 10
Datum izrade: <			

PRESJEK B-B

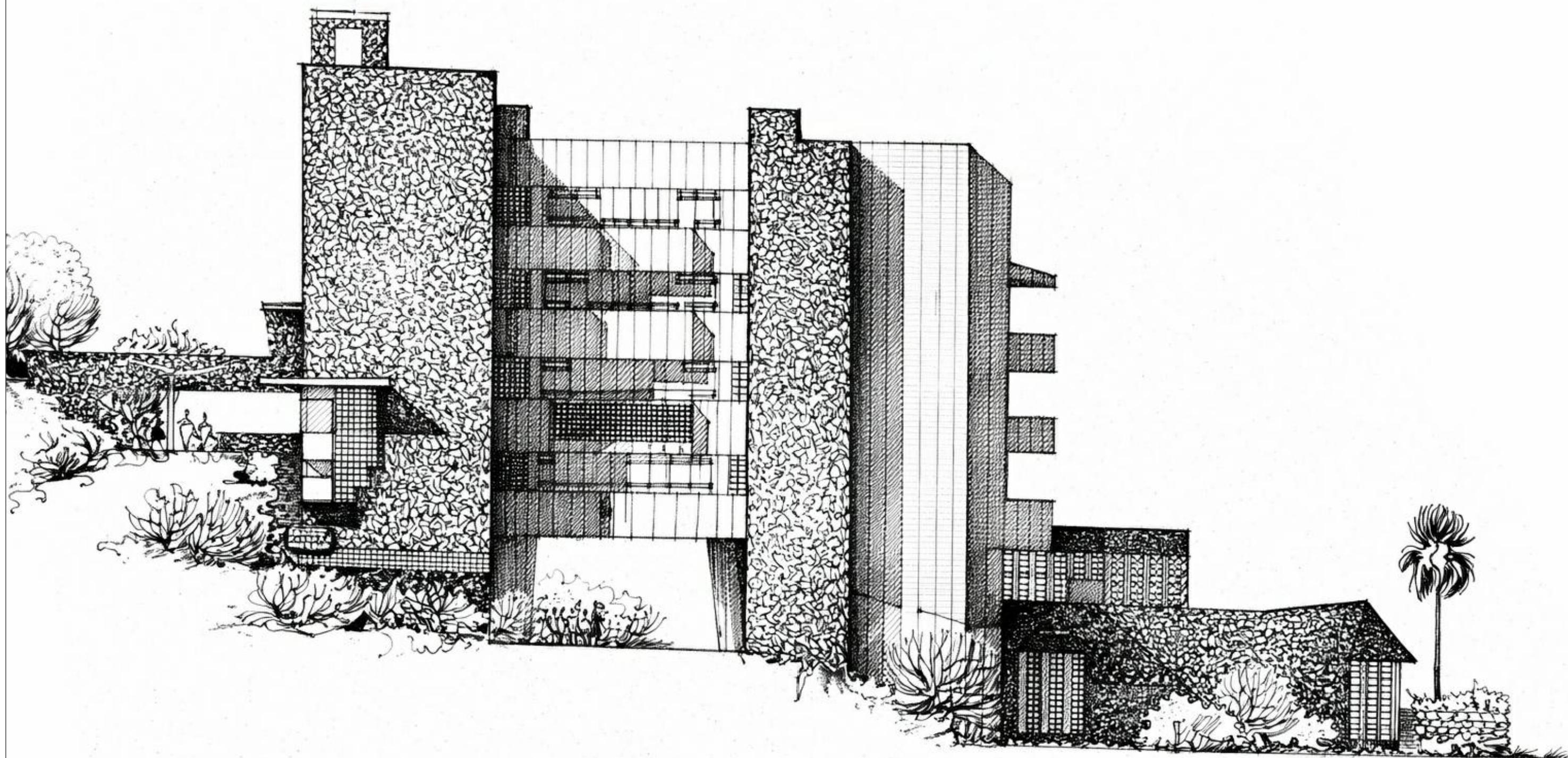


LEGENDA:

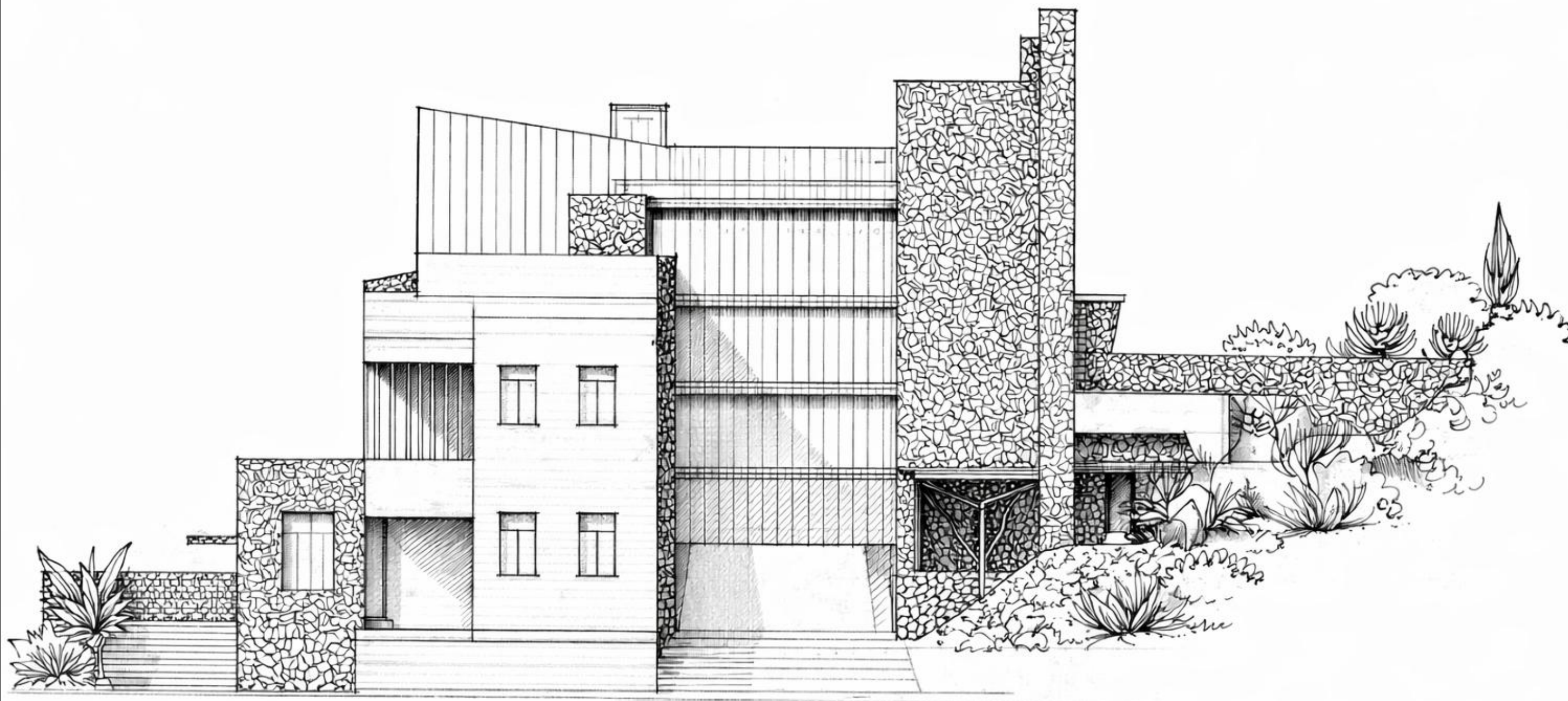
A2 - NOVI DIO

A1 - STARI DIO

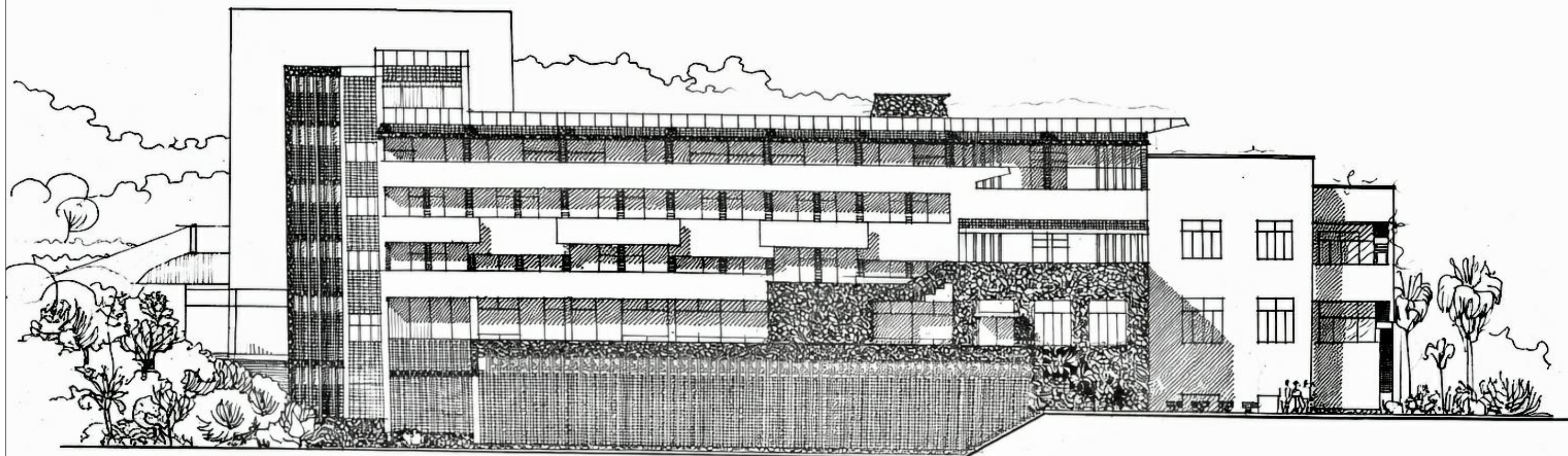
PROJEKTANT: Institut za građevinarstvo d.o.o. Sima Barovića 16-18, Podgorica		INVESTITOR: MINISTARSTVO JAVNIH RADOVA	
Objekat: DJEČJE ODJELJENJE U SKLOPU II FAZE INSTITUT DR SIMO MILOŠEVIĆ		Lokacija: IGALO - HERCEG NOVI	
Autor projekta: MSc Milivoje Kandić, Spec.Sci.grad.			
Vodeći projektant: MSc Milivoje Kandić, Spec.Sci.grad.		Vrsta tehničke dokumentacije: ANALIZA STABILNOSTI POSTOJEĆEG OBJEKTA	
Odgovorni projektant: MSc Milivoje Kandić, Spec.Sci.grad.		Dio tehničke dokumentacije: ANALIZA STABILNOSTI	
Saradnici:		Prilog PRESJEK B-B	Br. priloga: 11
Datum izrade:		Datum revizije:	
APRIL 2026.		Br. strane:	



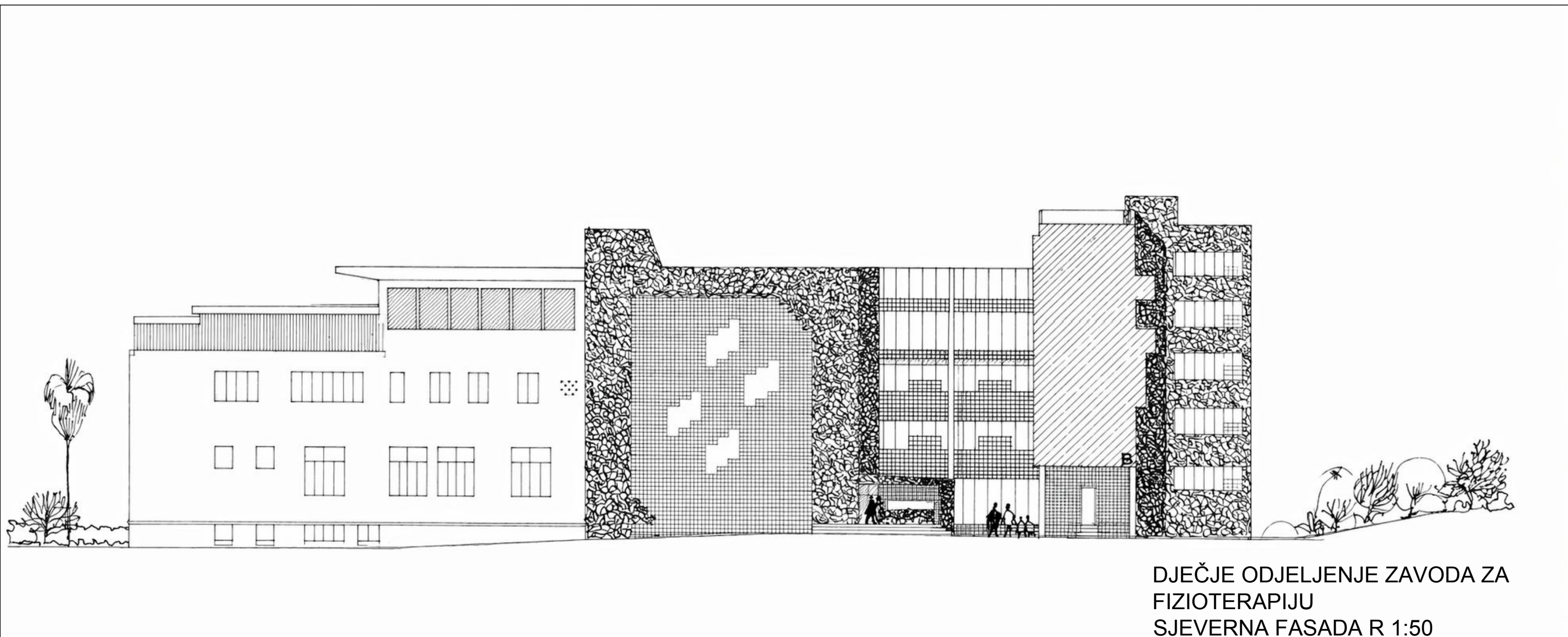
DJEČJE ODJELJENJE ZAVODA ZA
FIZIOTERAPIJU
ZAPADNA FASADA
R 1:50



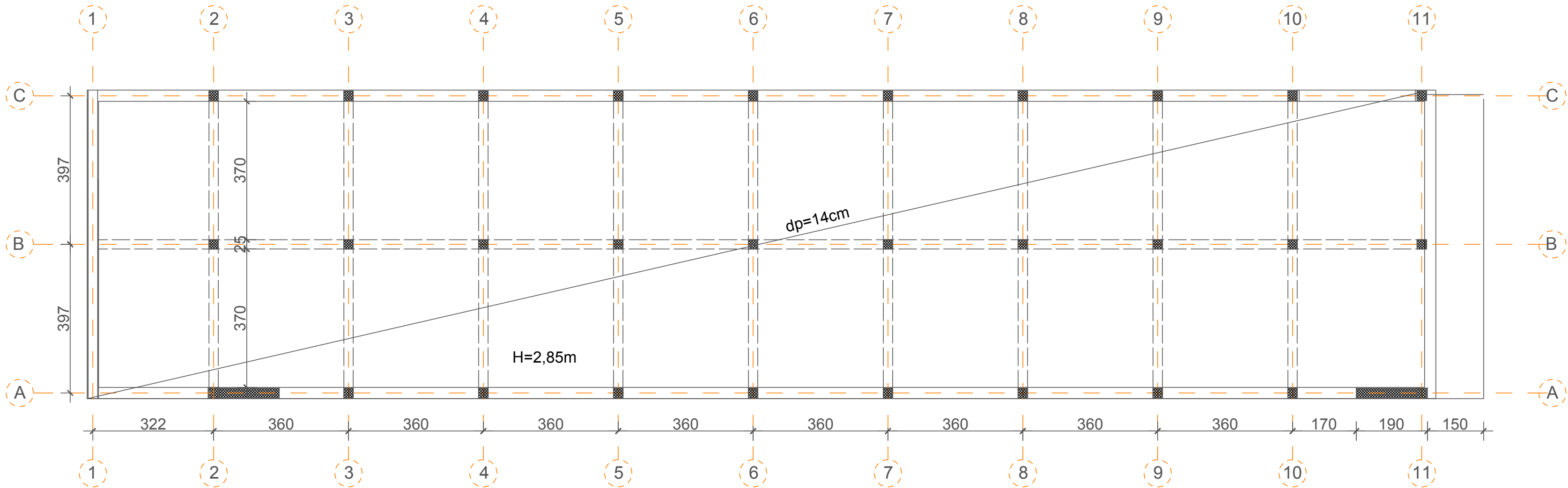
DJEČJE ODJELJENJE ZAVODA ZA
FIZIOTERAPIJU
ISTOČNA FASADA
R 1:50



DJEČJE ODJELJENJE ZAVODA ZA
FIZIOTERAPIJU
JUŽNA FASADA
R 1:50



DJEČJE ODJELJENJE ZAVODA ZA
FIZIOTERAPIJU
SJEVERNA FASADA R 1:50



PROJEKTANT: Institut za građevinarstvo d.o.o. Sima Barovića 16-18, Podgorica		INVESTITOR: MINISTARSTVO JAVNIH RADOVA	
Objekat: RADIONICA/MAGACIN - NOVI OBJEKAT		Lokacija: IGALO - HERCEG NOVI	
Autor projekta: MSc Milivoje Kandić, Spec.Sci.grad.			
Vodeći projektant: MSc Milivoje Kandić, Spec.Sci.grad.		Vrsta tehničke dokumentacije: ANALIZA STABILNOSTI POSTOJEĆEG OBJEKTA	
Odgovorni projektant: MSc Milivoje Kandić, Spec.Sci.grad.		Dio tehničke dokumentacije: ANALIZA STABILNOSTI	
Saradnici:		Prilog OSNOVA PRIZEMLJA	Br. priloga: 16
Datum izrade:		Br. strane:	
APRIL 2026.		Datum revizije:	