ROMING CONSTRUCTIONS d.o.o.
za projektiranje, nadzor i graĎenje
10000 ZAGREB, Pirovec gornji 52A
tel.: +385 92 1930 260
e-mail: robert.mihalinac@gmail.com

PROSTOR ZA OVJERU TIJELA NADLETNOG ZA IZDAVANJE GRAĐEVINSKE DOZVOLE

INVESTITOR:	**PEDOM ASFALTI d.o.o.** 10 000 ZAGREB, Trsatska 2C
NAZIV GRAĐEVINE:	**NADSTREŠNICE U ASFALTNOJ BAZI BANJE SELO** **na kč 206/1 k.o. Laktec**
VRSTA PROJEKTA:	**GRAĐEVINSKI PROJEKT**
RAZINA OBRADE:	**GLAVNI PROJEKT**
KNJIGA:	**NADSTREŠNICA ZA DOZATORE**
ZAJED. OZN. PROJ.:	**04 – 2021**
BROJ PROJEKTA:	**04 / 3 / 2021**
GLAVNI PROJEKTANT:	Robert Mihalinac, mag.ing.aedif. HRVATSKA KOMORA INŽENJERA GRAĐEVINARSTVA Robert Mihalinac mag.ing.aedif. Ovlašteni inženjer građevinarstva G 6028
PROJEKTANT:	Robert Mihalinac, mag.ing.aedif.. HRVATSKA KOMORA INŽENJERA GRAĐEVINARSTVA Robert Mihalinac mag.ing.aedif. Ovlašteni inženjer građevinarstva G 6028
SURADNICI:	
DIREKTOR:	Robert Mihalinac, mag.ing.aedif. ROMING CONSTRUCTIONS d.o.o. za projektiranje, nadzor i građenje 10000 ZAGREB
DATUM:	Zagreb, svibanj 2021.

POPIS KNJIGA GLAVNOG PROJEKTA

KNJIGA

GRAĐEVINSKI PROJEKT
Nadstrešnica za agregat 1 (04/1/2021)
ROMING CONSTRUCTIONS d.o.o., Zagreb, Pirovec gornji 52A
OIB: 63804308695
Ovlašteni projektant: Robert Mihalinac, mag.ing.aedif. G 6028.

GRAĐEVINSKI PROJEKT
Nadstrešnica za agregat 2 (04/2/2021)
ROMING CONSTRUCTIONS d.o.o., Zagreb, Pirovec gornji 52A
OIB: 63804308695
Ovlašteni projektant: Robert Mihalinac, mag.ing.aedif. G 6028.

GRAĐEVINSKI PROJEKT
Nadstrešnica za dozatore (04/3/2021)
ROMING CONSTRUCTIONS d.o.o., Zagreb, Pirovec gornji 52A
OIB: 63804308695
Ovlašteni projektant: Robert Mihalinac, mag.ing.aedif. G 6028.

GRAĐEVINSKI PROJEKT
Nadstrešnica za kontejnere (04/4/2021)
ROMING CONSTRUCTIONS d.o.o., Zagreb, Pirovec gornji 52A
OIB: 63804308695
Ovlašteni projektant: Robert Mihalinac, mag.ing.aedif. G 6028.

GRAĐEVINSKI PROJEKT
Nadstrešnica za vozila (04/5/2021)
ROMING CONSTRUCTIONS d.o.o., Zagreb, Pirovec gornji 52A
OIB: 63804308695
Ovlašteni projektant: Robert Mihalinac, mag.ing.aedif. G 6028.

GRAĐEVINSKI PROJEKT
Nadstrešnica za spremište (04/6/2021)
ROMING CONSTRUCTIONS d.o.o., Zagreb, Pirovec gornji 52A
OIB: 63804308695
Ovlašteni projektant: Robert Mihalinac, mag.ing.aedif. G 6028.

SADRŽAJ KNJIGE

Naslovna stranica
Popis knjiga glavnog projekta
Sadrž aj knjige

I. OPĆI DIO

1.1 Izvadak iz sudskog registra str. 6
1.2 Imenovanje glavnog projektanta str. 9
1.3 Imenovanje projektanta str. 10
1.4 Izjava o međusobnoj usklađenosti projekata str. 11
1.5 Izjava projektanta str. 12
1.6 Procjena troškova građenja str. 13
1.7 Posebni uvjeti građenja javnopravnih tijela str. 15

II. TEHNIČKI DIO

2.1. TEHNIČKI OPIS

2.1.1. Uvod str. 30
2.1.2. Opis konstrukcije str. 30
2.1.3. Radionička izvedba str. 31
2.1.4. Statički proračun str. 32
2.1.5. Razredi izlož enosti konstrukcije str. 32
2.1.6. Materijal str. 32
2.1.7. Zaštita od korozije str. 33
2.1.8. Zaštita od korozije str. 33

2.2. PRIKAZ PRIMJENJENIH PROPISA I MJERA ZAŠTITE

2.2.1. Popis primjenjenih propisa i normi str. 34
2.2.2. Prikaz tehničkih rješenja za osiguranje tehničkih svojstava građevine str. 34
2.2.3. Prikaz tehničkih mjera zaštite na radu str. 36
2.2.4. Prikaz mjera zaštite od pož ara str. 36
2.2.5. Program kontrole i osiguranja kakvoće str. 37
2.2.6. Podaci o geotehničkim i drugim istraž nim radovima str. 70
2.2.7. Posebni tehnički uvjeti gradnje i način zbrinjavanja građevnog otpada str. 70
2.2.8. Projektirani vijek uporabe građevine i uvjeti za njeno održ avanje str. 73

2.3. PRORAČUN MEHANIČKE OTPORNOSTI I STABILNOSTI str. 82
2.4. PROJEKTANTSKI TROŠKOVNIK str. 268

III. NACRTI

3.1. SITUACIJE

3.1.1. Pregledna situacija MJ 1:25000

3.1.2. Pregledna situacija na DOF-u MJ 1:5000

3.1.3. Građevinska situacija na katastarskoj podlozi MJ 1:500

3.2. POGLED B-B, PRESJECI I TLOCRTI MJ 1:100

3.3. POGLED A - A MJ 1:100

Investitor: **PEDOM ASFALTI d.o.o.**
10 000 ZAGREB, Trsatska 2C

Izradio: **ROMING CONSTRUCTIONS d.o.o.**
za projektiranje, nadzor i građenje
10000 ZAGREB, Pirovec gornji 52A

Naziv građevine: **NADSTREŠNICE U ASFALTNOJ BAZI BANJE SELO**

OZNAKA I NAZIV POGLAVLJA: **I. OPĆI DIO**

Vrsta projekta:	GRAĐEVINSKI PROJEKT
Razina obrade:	GLAVNI PROJEKT
Knjiga:	NADSTREŠNICA ZA DOZATORE
Broj projekta:	04 / 3 / 2021
Datum izrade:	Zagreb, svibanj 2021.

IZVADAK IZ SUDSKOG REGISTRA

SUBJEKT UPISA

MBS:
081093038

OIB:
63804308695

EUID:
HRSR.081093038

TVRTKA:
1 ROMING CONSTRUCTIONS društvo s ograničenom odgovornošću za projektiranje, nadzor i građenje

1 ROMING CONSTRUCTIONS d.o.o.

SJEDIŠTE/ADRESA:
1 Zagreb (Grad Zagreb)
Pirovec gornji 52 A

ADRESA ELEKTRONIČKE POŠTE:
2 robert.mihalinac@gmail.com

PRAVNI OBLIK:
1 društvo s ograničenom odgovornošću

PREDMET POSLOVANJA:

1	*	- projektiranje i građenje građevina te stručni nadzor građenja
1	*	- energetsko certificiranje, energetski pregled zgrade i redoviti pregled sustava grijanja i sustava hlađenja ili klimatizacije u zgradi
1	*	- stručni poslova prostornog uređenja
1	*	- djelatnost tehničkog ispitivanja i analize
1	*	- poslovi upravljanja nekretninom i održavanje nekretnina
1	*	- posredovanje u prometu nekretnina
1	*	- poslovanje nekretninama
1	*	- djelatnost vještačenja iz područja graditeljstva
1	*	- uređenje interijera
1	*	- održavanje javnih površina
1	*	- djelatnost uređenja i održavanja krajolika
1	*	- računovodstveni poslovi
1	*	- kupnja i prodaja robe
1	*	- pružanje usluga u trgovini
1	*	- obavljanje trgovačkog posredovanja na domaćem i inozemnom tržištu
1	*	- zastupanje inozemnih tvrtki
1	*	- prijevoz za vlastite potrebe
1	*	- savjetovanje u vezi s poslovanjem i upravljanjem
1	*	- promidžba (reklama i propaganda)
1	*	- istraživanje tržišta i ispitivanje javnog mnijenja
1	*	- organiziranje seminara, tečajeva, sajmova, priredbi, izložbi i koncerata
1	*	- web dizajn

IZVADAK IZ SUDSKOG REGISTRA

SUBJEKT UPISA

PREDMET POSLOVANJA:

1	*	- izrada i održavanje web stranica
1	*	- računalne i srodne djelatnosti
1	*	- usluge informacijskog društva
1	*	- skladištenje robe
1	*	- grafički dizajn
1	*	- industrijski dizajn
1	*	- usluge prevođenja
1	*	- proizvodnja proizvoda od metala
1	*	- proizvodnja proizvoda od gume i plastike
1	*	- iznajmljivanje strojeva i opreme, bez rukovatelja i predmeta za osobnu uporabu i kućanstvo
1	*	- poslovi građenja i rekonstrukcije javnih cesta
1	*	- poslovi održavanja javnih cesta
1	*	- ostali poslovi upravljanja javnim cestama
1	*	- snimanje iz zraka
1	*	- stručni poslovi zaštite okoliša
1	*	- stručni poslovi zaštite od buke
1	*	- administrativne djelatnosti

OSNIVAČI/ČLANOVI DRUŠTVA:

1 Robert Mihalinac, OIB: 30244578713
Zagreb, Pirovec gornji 52A
1 - član društva

1 Sandra Mihalinac, OIB: 61269166577
Zagreb, Pirovec gornji 52A
1 - član društva

OSOBE OVLAŠTENE ZA ZASTUPANJE:

1 Robert Mihalinac, OIB: 30244578713
Zagreb, Pirovec gornji 52A
1 - direktor
1 - zastupa društvo samostalno i pojedinačno

1 Sandra Mihalinac, OIB: 61269166577
Zagreb, Pirovec gornji 52A
1 - direktor
1 - zastupa društvo samostalno i pojedinačno

TEMELJNI KAPITAL:

1 20.000,00 kuna

PRAVNI ODNOSI:

Osnivački akt:

1 Društveni ugovor o osnivanju društva s ograničenom odgovornošću od 12.04.2017. godine.

FINANCIJSKA IZVJEŠĆA:

	Predano	God.	Za razdoblje	Vrsta izvještaja
eu	27.06.20	2019	01.01.19 - 31.12.19	GFI-POD izvještaj

REPUBLIKA HRVATSKA
TRGOVAČKI SUD U ZAGREBU

Elektronički zapis
Datum: 26.04.2021

IZVADAK IZ SUDSKOG REGISTRA

SUBJEKT UPISA

Upise u glavnu knjigu proveli su:

RBU	Tt	Datum	Naziv suda
0001	Tt-17/14574-4	14.04.2017	Trgovački sud u Zagrebu
0002	Tt-20/26472-4	27.10.2020	Trgovački sud u Zagrebu
eu	/	27.04.2018	elektronički upis
eu	/	27.04.2019	elektronički upis
eu	/	27.06.2020	elektronički upis

Sudska pristojba po Tbr. 29. st. 1. Uredbe o tarifi sudskih pristojbi (NN br. 53/19), za izvadak iz sudskog registra u iznosu od 15.00 Kn naplaćena je elektroničkim putem.

Ova isprava je u digitalnom obliku elektronički potpisana certifikatom:
CN=sudreg, L=ZAGREB,
O=MINISTARSTVO PRAVOSUĐA I UPRAVE HR72910430276, C=HR

Broj zapisa: 00114-sf6Gz-ebX0C-YxQvM-kBO26
Kontrolni broj: TpONt-btXqI-ljU1L-jWchG

Skeniranjem ovog QR koda možete provjeriti točnost podataka.
Isto možete učiniti i na web stranici
http://sudreg.pravosudje.hr/registar/kontrola_izvornika/ unosom gore navedenog broja zapisa i kontrolnog broja dokumenta.
U oba slučaja sustav će prikazati izvornik ovog dokumenta. Ukoliko je ovaj dokument identičan prikazanom izvorniku u digitalnom obliku, Ministarstvo pravosuđa i uprave potvrđuje točnost isprave i stanje podataka u trenutku izrade izvatka.
Provjera točnosti podataka može se izvršiti u roku tri mjeseca od izdavanja isprave.

PEDOM
ASFALTI
d.o.o. za građevinarstvo i trgovinu

Trsatska 2/c, Zagreb
OIB: 73063070814
Tel: + 385 1 2025 252
info@pedom-asfalti.hr

Zagreb, 02.04.2021.

ROMING CONSTRUCTIONS d.o.o.
Pirovec Gornji 52A
10 000 Zagreb

PREDMET: Imenovanje glavnog projektanta

Na osnovu članka 52. Stavak 4., Zakona o gradnji (N.N. 153/13, 20/17, 39/19 i 125/19) za pružanje usluge izrade glavnog projekta nadstrešnica u asfaltnoj bazi Banje Selo na k.č. 206/1 u k.o. Laktec za **glavnog projektanta** imenuje se:

Robert Mihalinac, mag.ing.aedif.
ovlašteni inženjer građevinarstva
broj uvjerenja 6028

Imenovani može obavljati poslove glavnog projektanta jer ispunjava sve uvjete iz članka 51. Zakona o gradnji (N.N. 153/13, N.N. 20/17, 39/19 i 125/19)

Direktor:
Ines Guštek, dipl.ing.

PEDOM ASFALTI
d.o.o. za građevinarstvo i trgovinu
Zagreb

Na temelju odredbi i u skladu sa Zakonom o gradnji (N.N. br.153/13, 20/17, 39/19, 125/19) izdaje se :

IMENOVANJE PROJEKTANTA
BROJ 04 – 3

kojim se određuje: **Robert Mihalinac, mag.ing.aedif**

za projektanta: NADSTREŠNICE ZA DOZATORE

građevina: **NADSTREŠNICE U ASFALTNOJ BAZI BANJE SELO**

Investitor **PEDOM ASFALTI d.o.o.**
10 000 ZAGREB, Trsatska 2C

Imenovani ima slijedeću stručnu spremu: VSS

završen: Građevinski fakultet u Zagrebu

Ovlaštenje za izradu projektne dokumentacije: Rješenje Hrvatske komore arhitekata i inţenjera u graditeljstvu
Klasa UP/I-360-01/18-01/74
Ur.broj 500-03-18-4
od 27. oţujka 2018. pod rednim brojem 6028

U Zagrebu, svibanj 2021.

DIREKTOR :

ROMING CONSTRUCTIONS d.o.o.
za projektiranje, nadzor i građenje
10000 ZAGREB

Robert Mihalinac, mag.ing.aedif

Na temelju odredbi i u skladu sa Zakonom o gradnji (N.N. br.153/13, 20/17, 39/19, 125/19) izdaje se:

IZJAVA O MEĐUSOBNOJ USKLAĐENOSTI PROJEKATA

građevina: **NADSTREŠNICE U ASFALTNOJ BAZI BANJE SELO**

zajednička oznaka projekata: 04 – 2021

Investitor: **PEDOM ASFALTI d.o.o.**
10 000 ZAGREB, Trsatska 2C

Ovom izjavom se utvrđuje da je izvršena provjera cjelokupne tehničke dokumentacije, te se utvrđuje potpunost i međusobna usklađenost projekata za gore navedenu građevinu

U Zagrebu, svibanj 2021.

GLAVNI PROJEKTANT:

HRVATSKA KOMORA INŽENJERA GRAĐEVINARSTVA
Robert Mihalinac
mag.ing.aedif.
Ovlašteni inženjer građevinarstva
G 6028

Robert Mihalinac, mag.ing.aedif..

Na temelju odredbi i u skladu sa Zakonom o gradnji (N.N. br. 153/13, 20/17, 39/19, 125/19) izdaje se:

IZJAVA PROJEKTANTA

građevina: **NADSTREŠNICE U ASFALTNOJ BAZI BANJE SELO**

Investitor: **PEDOM ASFALTI d.o.o.**
10 000 ZAGREB, Trsatska 2C

naziv knjige: NADSTREŠNICA ZA DOZATORE

broj projekta: 04 / 3 / 2021

kojom se potvrđuje da je Glavni projekt usklađen s

Prostornim planom uređenja Grada Sveti Ivan Zelina ("Zelinske novine" br. 8/04, 11/06, 9711, 5/13, 13715, 15/15-pročišćeni tekst, 4/17 i6/17-pročišćeni tekst) te zakonima i pravilnicima koji reguliraju područje građenja i projektiranja, kao i posebnim uvjetima građenja.

U Zagrebu, svibanj 2021.

PROJEKTANT:



Robert Mihalinac, mag.ing.aedif.

OZNAKA I NAZIV POGLAVLJA:

1.6. PROCJENA TROŠKOVA GRAĐENJA

Procjena troškova građenja građevine – NADSTREŠNICA ZA DOZATORE U ASFALTNOJ BAZI BANJE SELO na k.č. 206/1 k.o. Laktec iznosi:

585 355,00 kn (petsto osamdeset pet tisuća tristo pedeset pet kuna)

1.7. POSEBNI UVJETI GRAĐENJA JAVNOPRAVNIH TIJELA

REPUBLIKA HRVATSKA
ZAGREBAČKA ŽUPANIJA
GRAD SVETI IVAN ZELINA
Upravni odjel za gospodarstvo
stambeno-komunalne djelatnosti
i zaštita okoliša

KLASA: 350-05/21-01/19
URBROJ: 238/30-03/24-21-2
Sveti Ivan Zelina, 13. travnja 2021.

ZAGREBAČKA ŽUPANIJA
Upravni odjel za prostorno uređenje,
gradnju i zaštitu okoliša, Odsjek za
prostorno uređenje i gradnju
Ispostava Sveti Ivan Zelina,

PREDMET: PEDOM ASFALTI d.o.o. – uvjeti priključenja, utvrđuju se

Upravni odjel za gospodarstvo, stambeno – komunalne djelatnosti i zaštitu okoliša Grada Svetog Ivana Zeline temeljem odredbi čl. 136. Zakona o prostornom uređenju („Narodne novine" br. 153/13, 65/17, 114/18 i 39/19) odnosno čl. 81. Zakona o gradnji („Narodne novine" br. 153/13, 20/17 i 39/19) na Poziv upravnog odjela Zagrebačke županije, Ispostava Sveti Ivan Zelina KLASA: 350-05/21-28/000021, URBROJ: 238/1-18-07/3-21-0003 od 30.03.2021. god., utvrđuje uvjete priključenja za:

- zahvat u prostoru neodređene namjene u obuhvatu Postojeće asfaltne baze Banje Selo, izgradnja dvije čelične nadstrešnice za skladištenje agregata, nadstrešnica za dozatore, nadstrešnica za kontejnere, nadstrešnica za parkiralište osobnih automobila i nadstrešnica za spremište na postojećoj građevnoj čestici 206/1 k.o. Laktec (Banje Selo), investitora PEDOM ASFALTI d.o.o., OIB 73063070814, Trsatska 2c, HR-10000 Zagreb.

Uz poziv je putem elektroničkog sustava eKonferencija priložen je Idejni projekt TD 03/1/2021 od ožujka 2021. god. kojeg je izradio projektant Robert Mihalinac, mag. ing. arh. i tvrtka „ROMING CONSTRUCTIONS" d.o.o., Pirovec 52A, HR-10000 Zagreb.

Predmetna čestica nalazi se u izdvojenom građevinskom području izvan naselja određenog Prostornim planom uređenja Grada Sveti Ivan Zelina („Zelinske novine" br. 8/04, 11/06, 9/11, 5/13, 13/15, 15/15 – pročišćeni tekst, 4/17 i 6/17– pročišćeni tekst) namijenjena gospodarskim djelatnostima, proizvodna i poslovna namjena (I, K) - manja zona kod Banjeg Sela i ima pristup na k.č.br. 300, k.o. Laktec, put, javno dobro u općoj uporabi kao neotuđivo vlasništvo Grada Svetog Ivana Zeline.

Za predmetni zahvat Upravni odjel za prostorno uređenje, gradnju i zaštitu okoliša, Odsjek za zaštitu okoliša Zagrebačke županije izdao je Rješenje OPUO da za namjeravani zahvat nije potrebno provesti postupak procjene utjecaja na okoliš, kao ni postupak Glavne ocjene zahvata za ekološku mrežu (KLASA: UP/I - 351-03/19-03/02, URBROJ: 238/1-18-02/2-19-13).

Sukladno navedenom, zahvat u prostoru potrebno je planirati prema odredbama koje se odnose na smještaj proizvodnih građevina izvan naselja (Poglavlje 2.2), te uz slijedeće uvjete:

- U izdvojenim građevinskim područjima izvan naselja moguće je graditi industrijske, zanatske, skladišne, uredske, trgovačke i slične prostore, a ne smiju se graditi građevine za stanovanje.
- Osnovni uvjet za izgradnju takovih sadržaja u obuhvatu prostornog plana je njihova ekološka prihvatljivost u smislu sprečavanja zagađenja okoliša zbog neposredne blizine naselja i poljoprivrednih površina za proizvodnju hrane.

  Za potrebe udovoljavanja uvjeta za zaštitu okoliša ishođeno je Rješenje nadležnog tijela da planirani zahvat neće imati značajan negativni utjecaj na okoliš.
- Priključenje na javno prometnu površinu planira se preko postojećeg prilaza prema prikazanom rješenju.
- Udaljenost građevina od rubova susjednih čestica treba biti min. 1,0 m uz poštivanje propisa o zaštiti od požara.
- Od ruba javno prometne površine građevine trebaju biti udaljene min. 5,0 m, odnosno udaljenost građevnog pravca od regulacijskog pravca (međa građevne čestice prema postojećoj ili planiranoj javno prometnoj površini) treba iznositi min. 5,0 m. Ograde treba planirati iza regulacijske linije.

  Prema prikazanom u idejnom projektu nadstrešnica za kontejnere (oznake 4. na situaciji) smještena je uz rub javnoprometne površine, odnosno čestice u vlasništvu Grada Svetog Ivana Zeline, te je priloženo rješenje potrebno korigirati u skladu s gore navedenim.
- Izgrađenost građevne čestice u zoni privrednih aktivnosti ne može biti veća od 50 % s tim da se min. 20 % građevne čestice mora urediti kao zelena površina na prirodnom tlu.
- Maksimalna katnost građevine iznosi P+2+Pk ili P+3 uz mogućnost gradnje suterena (S) odnosno podruma (Po).
- Visina nadozida za građevine iz stavka (1) i hale iznosi max. 0,9 m, a za ostale građevine manje katnosti visina nadozida iznosi max. 1,2 m.
- Krovišta mogu biti kosa, nagiba 6° - 30 °, zaobljena ili ravna. Visina građevina može biti max. 12 m. Iznimno, visina jednog dijela građevine uvjetovana tehnološkim procesom može biti i veća od propisane pod uvjetom da se može uklopiti u neposredno okruženje.
- Potrebe prometa u mirovanju zadovoljavaju se na građevnoj čestici. Broj potrebnih parkirališnih mjesta određuje se sukladno odredbama čl. 218. važećeg prostornog plana.
- Prilikom izvođenja radova i prijevoza građevinskog materijala za sva nastala možebitna oštećenja na javnom dobru u vlasništvu Grada Sv. Ivana Zeline, odgovoran je investitor koji je isto dužan odmah sanirati, u protivnom će Grad izvršiti radove na teret investitora.
- Prije izdavanja građevinske dozvole investitor treba regulirati imovinsko pravne odnose na nekretninama za koje se izdaje građevinska dozvola i katastarskim česticama koje neposredno graniče s katastarskim česticama koje su predmet ovog projekta.

Viši stručni suradnik za zaštitu okoliša,
prostorno uređenje i graditeljstvo
Sunčica Mateljan Kranjčević, dipl. ing. arh.

DOSTAVITI:
- Naslovu putem elektroničkog sustava (https://dozvola.mgipu.hr),
- Pismohrana, ovdje.

ŽUPANIJSKA UPRAVA ZA CESTE ZAGREBAČKE ŽUPANIJE
Remetinečka cesta 3, 10020 Zagreb
Tel.: 01 / 6520-652, 6459-881, fax: 6520-706, e-mail: zuczg@ zuczg.hr
OIB: 16361613293 - MB: 1312537 - IBAN: HR1323400091100212407

KLASA: 350-05/21-01/72
URBROJ: 238/1-15-2/4-21-2
Zagreb, 14.04.2021.

REPUBLIKA HRVATSKA
Zagrebačka županija
Upravni odjel za prostorno uređenje, gradnju i zaštitu okoliša
Odsjek za prostorno uređenje i gradnju
Ispostava Sveti Ivan Zelina

Predmet: posebni uvjeti – NADSTREŠNICE U ASFALTNOJ BAZI BANJE SELO - povrat predmeta zbog nenadležnosti

Vraćamo Vam predmet, KLASA: 350-05/21-28/000021, URBROJ: 238/1-18-07/3-21-0003, putem elektroničkog sustava eKonferencije, u kojem nas tražite izdavanje **posebnih uvjeta** za izgradnju **NADSTREŠNICA U ASFALTNOJ BAZI BANJE SELO**, na k.č.br.: 206/1, k.o. Laktec.

NA ZNANJE:
- elektroničku ispravu putem elektroničkog sustava (https://dozvola.mgipu.hr)
  – ROBERT MIHALINAC
  HR-10000 Zagreb, PIROVEC GORNJI 52A, izdaje:

Cesta uz koju se planiraju izgraditi navedene građevine, nerazvrstana je cesta i nije u nadležnosti Županijske uprave za ceste Zagrebačke županije.

Sa štovanjem.

RAVNATELJ
Tomislav Landeka, dipl. ing. građ.

VODOOPSKRBA I ODVODNJA ZAGREBAČKE ŽUPANIJE d.o.o.

Koledovčina ulica 1, 10000 Zagreb

Broj: 238/164-21-Z- 1181
259-MF
Zagreb, 13.04.2021.g.

PEDOM ASFALTI d.o.o.
Trsatska 2c,
10000 Zagreb
OIB 73063070814

Na osnovu Vašeg zahtjeva te na osnovu uvida u Idejni projekt, a u suglasju Zakona o komunalnom gospodarstvu (NN 128/99 i 82/04), Zakona o gradnji (NN 153/13, 20/17, 39/19 i 125/19), Zakona o vodama (NN 66/19), Rješenja o ispunjavanju posebnih uvjeta za obavljanje djelatnosti javne odvodnje br. 525-12/0904-16-3 od 16. kolovoza 2016. godine i OTU isporuke vodnih usluga br.598-Z-2017-TM od 30.03.2017.g. te br.238/164-18-505-Z-TM od 10.04.2018.g. izdajemo Vam:

POSEBNE UVJETE GRADNJE

GRAĐEVINA:	**NADSTREŠNICA U ASFALTNOJ BAZI BANJE SELO,**
LOKACIJA:	**k.č. br. 206/1 k.o. Laktec,**
INVESTITOR:	**PEDOM ASFALTI d.o.o., Trsatska 2c, 10000 Zagreb, OIB 73063070814,**
PROJEKTANT:	**ROMING CONSTRUCTIONS d.o.o., Pirovec gornji 52a 10000 Zagreb, OIB: 63804308695,**
RAZINA PROJEKTA:	**IDEJNI PROJEKT, GRAĐEVINSKI PROJEKT, T.D.:03/1/2021, od ožujak 2021.g.**
VEZA:	**350-05/21-28/000021**

VODOVOD:

1. Nemamo Posebnih uvjeta gradnje jer se područje obuhvata gradnje nalazi unutar internog sustava vodoopskrbe, a zadržava se postojeći priključak kojim gospodari VODOOPSKRBA I ODVODNJA ZAGREBAČKE ŽUPANIJE d.o.o.

ODVODNJA:

1. **U zoni predmetne građevine trenutno nije izgrađen sustav javne odvodnje.**
2. Na području gdje nije izgrađen ili nije moguće izvršiti priključenje na sustav javne odvodnje, odvodnja sanitarnih otpadnih voda obavlja se vodonepropusnom internom odvodnjom u sabirnu jamu, koja je sastavni dio inter. odvodnje. Oborinske vode se ni u kojem slučaju ne smiju odvoditi u sabirnu jamu.
3. Unutarnju odvodnju građevinskog zahvata riješiti razdjelnim sustavom odvodnje:
   - Sanitarne otpadne vode moraju se spojiti na sabirnu jamu,
   - Oborinske vode (vode sa svih betonskih i asfaltnih voznih površina unutar građevinske parcele) potrebno je prije ispuštanja, pročistiti kroz separator ulja i masti, u oborinsku odvodnju ili na okolni teren ali pod uvjetom da ne ugrožava susjedne parcele, dok se krovne vode direktno ispuštaju u oborinsku odvodnju ili okolni teren, ali pod uvjetom da ne ugrožavaju susjedne parcele,

---

Ovi Posebni uvjeti gradnje vrijede dvije godine od dana izdavanja te se mogu produžiti, dopuniti ili izmjeniti ukoliko za to nastanu opravdani razlozi, a podnositelj priloži zahtjev.

VODOOPSKRBA I ODVODNJA ZAGREBAČKE ŽUPANIJE d.o.o.

Koledovčina ulica 1, 10000 Zagreb

Posebni uvjeti gradnje izdaju se na zahtjev Projektanta te služe kao podloga za izradu Glavnog projekta. Nakon izrade Glavnog projekta potrebno je isti dostaviti na Potvrdu.

Izradio:
Miroslav Funtek

VODOOPSKRBA I ODVODNJA ZAGREBAČKE ŽUPANIJE d.o.o. 10000 Zagreb

Rukovoditelj tehničkog sektora:
Ivica Kudelić, struč.spec.ing.aedif.

Dostaviti:
1. Naslovu
2. Arhiva

HRVATSKE VODE
VODNOGOSPODARSKI ODJEL
ZA GORNJU SAVU
10000 Zagreb, Ulica grada Vukovara 271/VIII

Telefon: 01/23 69 888
Telefax: 01/23 69 889

KLASA: 325-01/21-18/0003180
URBROJ: 374-3108-1-21-2
Datum: 08.04.2021

Hrvatske vode, Vodnogospodarski odjel za gornju Savu na temelju članka 158. stavka 2. i stavka 10. Zakona o vodama (Narodne novine» br. 66/19), Zakona o prostornom uređenju (Narodne novine br. 153/13, 65/17, 114/18, 39/19 i 98/19) odnosno Zakona o gradnji (Narodne novine br. 153/13, 20/17, 39/19 i 125/19) povodom zahtjeva „ZAGREBAČKE ŽUPANIJE", Upravni odjel za prostorno uređenje, gradnju i zaštitu okoliša, Odsjek za prostorno uređenje i gradnju, Ispostava Sveti Ivan Zelina, investitor: „PEDOM ASFALTI" d.o.o., Trsatska 2C, Zagreb, a podnesenog radi izdavanja vodopravnih uvjeta, nakon pregleda dostavljene dokumentacije izdaju:

VODOPRAVNE UVJETE

1. OPĆI DIO

1.1. Lokacija
Zagrebačka županija, Banje Selo; k.č.br. 206/1, k.o. Laktec

1.2. Vrsta i naziv predmetnog zahvata u prostoru
Građenje građevine gospodarske namjene- izgradnja nadstrešnice za skladištenje agregata, nadstrešnice za dozatore, nadstrešnice za kontejnere, nadstrešnice za parkiralište osobnih automobila i nadstrešnice za spremište u asfaltnoj bazi Banje Selo

1.3. Odvodnja otpadnih voda

1.3.1. Glavni projekt mora sadržavati preglednu situaciju lokacije s ucrtanim predmetnim građevinama na lokaciji s prikazanim rješenjem odvodnje oborinskih voda.

1.3.2. Definiran i razrađen sustav interne odvodnje s utvrđenim količinama i sastavom i oborinskih voda, s provedenim hidrauličkim proračunom i dimenzioniranjem vodonepropusnog sustava interne odvodnje s pripadajućim građevinama, uređajima i opremom.

Glavnim projektom potrebno je predvidjeti rješenje odvodnje pojedinih vrsta voda putem sustava interne odvodnje na sljedeći način:

1.3.3. Glavnim projektom potrebno je predvidjeti rješenje odvodnje uvjetno čistih oborinskih voda s krovnih površina na zelene površine unutar vlastite čestice tako da se ne ugrožavaju interesi drugih pravnih i/ili fizičkih osoba i/ili u sustav javne oborinske odvodnje/prijemnik u nadležnosti Hrvatskih voda.

1.3.4. Glavnim projekom potrebno je predvidjeti rješenje odvodnje potencijalno onečišćenih oborinskih otpadnih voda sa svih manipulativnih, prometnih i parkirališnih površina u dogovoru s jedinicom lokalne samouprave, a u skladu sa Zakonom o vodama u sustav javne odvodnje oborinskih voda. U slučaju neizgrađenosti javnog sustava oborinske odvodnje, odvodnju oborinskih onečišćenih voda predvidjeti putem sustava interne oborinske odvodnje te nakon pročišćavanja u separatoru ulja s taložnicom, nastavno u prijemnik u nadležnosti Hrvatskih voda. Sastav potencijalno onečišćenih oborinskih voda nakon pročišćavanja u separatoru ulja mora postići vrijednosti propisane Pravilnikom o graničnim vrijednostima emisija otpadnih voda (Narodne novine br. 26/20) za ispuštanje u površinske vode. **Ovakva izvedba odvodnje oborinskih voda na predmetnoj lokaciji je privremeno rješenje do izgradnje javnog sustava oborinske odvodnje.**

1.3.5. Rješenje odvodnje oborinskih otpadnih voda ne smije ugrožavati interese drugih pravnih i/ili fizičkih osoba.

1.3.6. Nije dozvoljena izgradnja upojnih zdenaca za prihvat oborinskih i/ili otpadnih voda.

1.3.7. Glavnim projektom potrebno je predvidjeti i investitor je dužan izgraditi vodonepropusne građevine za odvodnju i pročišćavanje oborinskih otpadnih voda, a pri njihovom projektiranju treba predvidjeti odgovarajuće mjere zaštite vodnogospodarskih interesa, odnosno podzemnih voda od onečišćenja.
Isto tako, potrebno je za građevine za odvodnju i pročišćavanje oborinskih otpadnih voda, predvidjeti, a prije stavljanja u funkciju i u toku korištenja predmetnih objekata, kontrolirati ispravnosti strukturalnu stabilnost i osiguranje funkcionalnosti u skladu s Pravilnikom o tehničkim zahtjevima za građevine odvodnje otpadnih voda, kao i rokovima obvezne kontrole ispravnosti građevina odvodnje i pročišćavanja otpadnih voda (Narodne novine br. 3/11). U projektnoj dokumentaciji treba razraditi način provjere vodonepropusnosti, strukturalne stabilnosti i funkcionalnosti predmetnih građevina za odvodnju i pročišćavanje oborinskih otpadnih voda u skladu s Pravilnikom.

1.3.8. Glavnim projektom potrebno je predvidjeti izgradnju kontrolnog okna prije ispusta sustava interne oborinske odvodnje u sustav javne oborinske odvodnje/površinske vode, a iza objekta za predtretman/tretman potencijalno onečišćenih oborinskih otpadnih voda, unutar lokacije na mjestu do kojeg će biti nesmetan pristup.

1.3.9. Glavnim projektom potrebno je predvidjeti, a u toku rada osigurati da sastav otpadnih oborinskih voda u kontrolnom oknu prije ispusta u sustav javne oborinske odvodnje/prijemnik bude u skladu s graničnim vrijednostima emisija otpadnih voda

propisanih Pravilnikom o graničnim vrijednostima emisija otpadnih voda (Narodne novine br. 26/20) za ispuštanje u sustav javne odvodnje/površinske vode.

1.3.10. Glavnim projektom potrebno je predvidjeti skladištenje opasnih i opasnih otpadnih tvari po vrstama u odgovarajućoj ambalaži, u zatvorenom ili natkrivenom prostoru, na nepropusnoj i obrubljenoj podlozi, otpornoj na agresivnost i habanje te izvedenoj u padu prema nepropusnom sabirnom oknu bez spoja na sustav interne odvodnje.

1.3.11. Glavnim projektom potrebno je predvidjeti odvoz opasnih otpadnih tvari (zauljenog sadržaja iz separatora ulja) s lokacije putem ovlaštene tvrtke za obavljanje navedenih djelatnosti, a o učestalosti odvoza, količini i vrsti svih otpadnih tvari potrebno je predvidjeti vođenje evidencije kao i način vođenja evidencije koji je potrebno dati na uvid prilikom tehničkog pregleda objekta.

1.4. **Zaštita od štetnog djelovanja voda**

1.4.1. Karte opasnosti od poplava i karte rizika od poplava za područja s prethodno procijenjenim značajnim rizicima od poplava prema odredbama članka 126. Zakona o vodama (Narodne novine br. 66/19) objavljene su na mrežnim stranicama Hrvatskih voda.

1.4.2. Obveza projektanta je da u glavnom projektu definira odvodnju voda prema stvarnom stanju na terenu. Projektant je u obvezi, tijekom izrade glavnog projekta, način i detalje ispuštanja pročišćenih oborinskih voda definirati u dogovoru s Hrvatskim vodama, Vodnogospodarskim odjelom za gornju Savu.

1.4.2.1. Dokumentacija za izgradnju ispusne građevine u prijemnik treba sadržavati detalje rješenja i tehnologiju izvođenja (niveletu ispusne građevine ovisno o terenskim uvjetima, zaštita od povrata velikih voda u kanalizaciju (žablji poklopac), zaštita od erozivnih procesa,.....itd)), a istu treba uskladiti sa sa Hrvatskim vodama.

1.4.2.2. Projektno rješenje ispusta treba biti koncipirano tako da omogući ispuštanje pročišćenih oborinskih voda u prijemnik koji je u nadležnosti Hrvatskih voda i prilikom velikih voda u istom.

1.4.2.3. Za izvođenje ispusnih građevina sustava interne odvodnje u slučajevima iz točke 1.4.2.2. investitor je dužan zatražiti vodni nadzor od strane Hrvatskih voda, Vodnogospodarskog odjela za gornju Savu te iste obavijestiti od početku izvođenja radova 15 dana ranije.

1.4.2.4. Glavnim projektom potrebno je predvidjeti izvedbu parkirališnih površina s optimalnim padom radi što bolje odvodnje oborinskih voda te izvedenim rubnjacima da se spriječi razljevanje oborinskih voda na okolni teren i procjeđivanje istih u podzemlje.

1.4.2.5. Radi očuvanja i održavanja vodotoka, te sprječavanja pogoršanja vodnog režima, potrebno je udaljiti građevinu i ogradu minimalno 6-10 metara od ruba vodotoka, Zakon o vodama, članak 141. st.3. (NN 66/19) koji je u nadležnosti Hrvatskih voda. Također je potrebno nacrtati i iskotirati u situaciji udaljenost građevine i ograde od ruba vodotoka. Hrvatske vode suglasne su za odstupanja od navedenog stavka 3. pod uvjetom da ne dolazi do ugrožavanja stabilnosti i sigurnosti vodnih građevina, te pod uvjetom da ne dolazi do pogoršanja postojećeg vodnog režima. Svako odstupanje potrebno je dogovoriti/uskladiti s nadležnom Vodnogospodarskom ispostavom za mali sliv „Zelina Lonja", Dugo Selo, Zagrebačka 35/I (tel.01/2753 977), te s istom sastaviti zapisnik koji treba priložiti u glavni projekt, prije izdavanja potvrde na glavni projekt.

1.4.2.6. Investitor je dužan prije izdavanja vodopravne potvrde za predmetnu građevinu riješiti imovinsko pravne odnose osnivanjem prava služnosti/gradnje na javnom vodnom dobru.

1.5. **Provjera sukladnosti glavnog projekta s ovim vodopravnim uvjetima provodi se po odredbama Zakona o gradnji (Narodne novine br. 153/13, 20/17, 39/18, i 125/19).**

1.6. **Glavni projekt mora sadržavati preglednu situaciju predmetnog zahvata s prikazom vodnih tijela i vodnih građevina na koje predmetni zahvat može imati utjecaj (postojećih i planiranih).**

1.6.1. U slučaju izvođenja radova u zoni podzemnih voda, prilikom izrade glavnog projekta, potrebno je predvidjeti mjere zaštite istih od onečišćenja, te upotrebu materijala koji ne utječu na kakvoću podzemnih voda, kao i rješenje zaštite predmetne građevine od negativnog utjecaja istih. Izvođenje radova treba predvidjeti u što kraćem vremenskom periodu, prilikom niskog nivoa podzemnih voda.

1.7. **Investitor je dužan na tehničkom pregledu na uvid dati sljedeće:**

a) Interne akte vezano uz rad i održavanje sustava odvodnje i provođenje interventnih mjera u slučaju izvanrednih i iznenadnih onečišćenja voda,
b) Geodetsku snimku kompletnog izvedenog sustava interne odvodnje s pratećim objektima odvodnje i uređajima za predtretman otpadnih voda,
c) Potvrdu o sukladnosti građevine s tehničkim zahtjevima za građevinu: provjeru vodonepropusnosti, strukturalne stabilnosti i funkcionalnosti, a kontrolu vodonepropusnosti sustava interne odvodnje s pratećim uređajima za pročišćavanje oborinskih voda putem kojeg će se odvoditi oborinske vode s predmetne lokacije, mora obaviti ovlaštena pravna osoba,
d) Dokaz o pravu služnosti/gradnji na javnom vodnom dobru, u slučaju ispuštanja u prijemnik u nadležnosti Hrvatskih voda.

1.8. Glavnim projektom potrebno je predvidjeti i druge odgovarajuće mjere, da predmetnim zahvatom u prostoru za koji se izdaju ovi vodopravni uvjeti, ne dođe do šteta ili nepovoljnih posljedica za vodnogospodarske interese i interese drugih pravnih i/ili fizičkih osoba na koje bi predmetni zahvat u prostoru mogao imati utjecaja.

1.9. Investitor je odgovoran za sve štete koje mogu nastati izgradnjom ili korištenjem predmetnih građevina te ukoliko do njih dođe, dužan je o svom trošku odstraniti uzroke nastalih šteta, a štete nadoknaditi.

Hrvatske vode neće snositi štete nastale na objektu od utjecaja velikih voda.
Hrvatske vode ne snose eventualne štete nastale negativnim utjecajem visokih podzemnih voda.

1.10. Vodopravni uvjeti mijenjaju se na zahtjev investitora sukladno članku 158. stavak 11. Zakona o vodama (Narodne novine br. 66/19).

1.11. Ovi vodopravni uvjeti prestaju važiti s danom prestanka važenja građevinske dozvole sukladno članku 137. stavak 1. Zakona o gradnji (Narodne novine br. 153/13, 65/17, 114/18, 39/19 i 98/19).

O B R A Z L O Ž E N J E

Dana 31.03.2021. godine pokrenuta je eKonferencija putem elektroničnog sustava eDozvola za izdavanje vodopravnih uvjeta za građenje nadstrešnica za skladištenje agregata, dozatore, kontejnere, parkiralište osobnih automobila i spremište u asfaltnoj bazi Banje Selo na k.č.br.206/1 k.o. Laktec (Banje Selo).

U sustavu eDozvola priložen je Idejni projekt za ishođenje posebnih uvjeta, izrađen od tvrtke ROMING CONSTRUCTIONS d.o.o. iz Zagreba, Pirovec gornji br.52A,TD: 03/1/2021, projektant: Robert Mihalinac, mag.ing.aedif.; Investitor: PEDOM ASFALTI d.o.o., Zagreb, Trsatska 2C.

Predmetnim zahvatom planira se izgradnja nadstrešnica za skladištenje agregata, dozatore, kontejnere, parkiralište osobnih automobila i spremište u asfaltnoj bazi Banje Selo. U nadstrešnicama koje će biti za potrebe asfaltne baze neće biti ugrađene instalacije vodovoda i kanalizacije i el.instalacije. Postojeći uredski dio zgrade priključen je na instalaciju vodovoda. Odvodnja otpadnih sanitarnih voda iz potonjeg objekta riješena je privremeno priključkom na vodonepropusnu sabirnu jamu. Odvodnja oborinskih voda sa manipulativnih, prometnih i parkirališnih površina odvodit će se zasebnim sustavom interne odvodnje preko separatora ulja s taložnicom u prirodni prijemnik.

HRVATSKE VODE 6 ZAGREB

Službena osoba
Vedran Štimac, struč.spec.ing.aedif.

076236322

Dostaviti:

1. REPUBLIKA HRVATSKA
   Zagrebačka županija
   Upravni odjel za prostorno uređenje, gradnju i zaštitu okoliša, Odsjek za prostorno uređenje i gradnju, Ispostava Sveti Ivan Zelina (putem eKonferencije na adresi https://dozvola.mgipu.hr)

Na znanje:

1. Služba zaštite od štetnog djelovanja voda, ovdje
2. VGI za mali sliv Zelina-Lonja, Dugo Selo
3. Pismohrana

076236322

Republika Hrvatska
MINISTARSTVO UNUTARNJIH POSLOVA
RAVNATELJSTVO CIVILNE ZAŠTITE
PODRUČNI URED CIVILNE ZAŠTITE ZAGREB
SLUŽBA ZA INSPEKCIJSKE POSLOVE
Avenija Većeslava Holjevca 20, Zagreb

KLASA: 214-02/21-03/2966
URBROJ: 511-01-361/1-21-2
Zagreb, 1.travnja 2021.

Služba za inspekcijske poslove, Područnog ureda civilne zaštite Zagreb, rješavajući po zahtjevu Upravnog odjela za prostorno uređenje, gradnju i zaštitu okoliša , Odsjek za prostorno uređenje i gradnju Ispostava Sveti Ivan Zelina Trg Ante Starčevića 12, za izdavanje posebnih uvjeta građenja iz područja zaštite od požara za čelične nadstrešnice u asfaltnoj bazi (za skladištenje agregata, dozatora, kontejnera, parkirališta osobnih automobila i za spremišta), na k.č.br.206/1 k.o. Laktec, na temelju čl. 136. Zakona o prostornom uređenju (NN br. 153/13, 65/17, 114/18, 39/19 i 98/19) daje

POSEBNE UVJETE GRAĐENJA

iz područja zaštite od požara u postupku ishođenja posebnih uvjeta za čelične nadstrešnice u asfaltnoj bazi (za skladištenje agregata, dozatora, kontejnera, parkirališta osobnih automobila i za spremišta), na k.č.br.206/1 k.o. Laktec.

I) Sve mjere zaštite od požara projektirati u skladu s važećim hrvatskim propisima i normama koji reguliraju ovu problematiku.

II) Izraditi prikaz svih primijenjenih mjera zaštite od požara sukladno čl. 28. i 51. Pravilnika o obveznom sadržaju i opremanju projekata građevina (NN br. 118/2019) s tim da tekstualni dio navedenog Prikaza sadrži sve podatke propisane Pravilnikom o sadržaju elaborata zaštite od požara (NN br. 51/2012) dok grafički dio prikaza, u odgovarajućem mjerilu, treba sadržavati prikaz svih predviđenih tehničkih rješenja navedenih u tekstualnom dijelu Prikaza.

O b r a z l o ž e n j e

Dana 31.03.2021. godine, ovo tijelo je temeljem čl. 136. Zakona o prostornom uređenju (NN br. 153/13, 65/17, 114/18, 39/19 i 98/19) zaprimilo zahtjev Upravnog odjela za prostorno uređenje, gradnju i zaštitu okoliša , Odsjek za prostorno uređenje i gradnju Ispostava Sveti Ivan Zelina Trg Ante Starčevića 12, KLASE: **350-05/20-28/000021**, URBROJ: 238/1-18-07/3-21-0003 od 30.03.2021. **putem sustava eDozvola** za izdavanje posebnih uvjeta građenja iz područja zaštite od požara u postupku ishođenja posebnih uvjeta za čelične nadstrešnice u asfaltnoj bazi (za skladištenje

agregata, dozatora, kontejnera, parkirališta osobnih automobila i za spremišta), na k.č.br.206/1 k.o. Laktec.

Provedenim postupkom i uvidom u priloženu tehničku dokumentaciju: Idejni projekt oznake BP 03/1/2021 iz ožujka 2021. godine izrađen od strane ROMING CONSTRUCTIONS d.o.o. iz Zagreba, Pirovec gornji 52A, projektant Robert Mihalinac, mag.ing.aedif.utvrđeno je:

- da su sve mjere zaštite od požara određene važećim hrvatskim propisima i normama koji uređuju ovu problematiku te ih treba sukladno tome i primijeniti.

- da je potrebno izraditi prikaz svih primijenjenih mjera zaštite od požara sukladno čl. 28. i 51. Pravilnika o obveznom sadržaju i opremanju projekata građevina (NN br. 118/2019) s tim da tekstualni dio navedenog Prikaza sadrži sve podatke propisane Pravilnikom o sadržaju elaborata zaštite od požara (NN br. 51/2012) dok grafički dio prikaza, u odgovarajućem mjerilu, treba sadržavati prikaz svih predviđenih tehničkih rješenja navedenih u tekstualnom dijelu Prikaza.

REPUBLIKA HRVATSKA – MINISTARSTVO UNUTARNJIH POSLOVA – RAVNATELJSTVO CIVILNE ZAŠTITE – PODRUČNI URED CIVILNE ZAŠTITE ZAGREB – 3 – ZAGREB

VODITELJ

Mladen Vlaić

Investitor: **PEDOM ASFALTI d.o.o.**
10 000 ZAGREB, Trsatska 2C

Izradio: **ROMING CONSTRUCTIONS d.o.o.**
za projektiranje, nadzor i građenje
10000 ZAGREB, Pirovec gornji 52A

Naziv građevine: **NADSTREŠNICE U ASFALTNOJ BAZI BANJE SELO**

OZNAKA I NAZIV POGLAVLJA: **II. TEHNIČKI DIO**

Vrsta projekta:	GRAĐEVINSKI PROJEKT
Razina obrade:	GLAVNI PROJEKT
Knjiga:	NADSTREŠNICA ZA DOZATORE
Broj projekta:	04 / 3 / 2021
Datum izrade:	Zagreb, svibanj 2021.

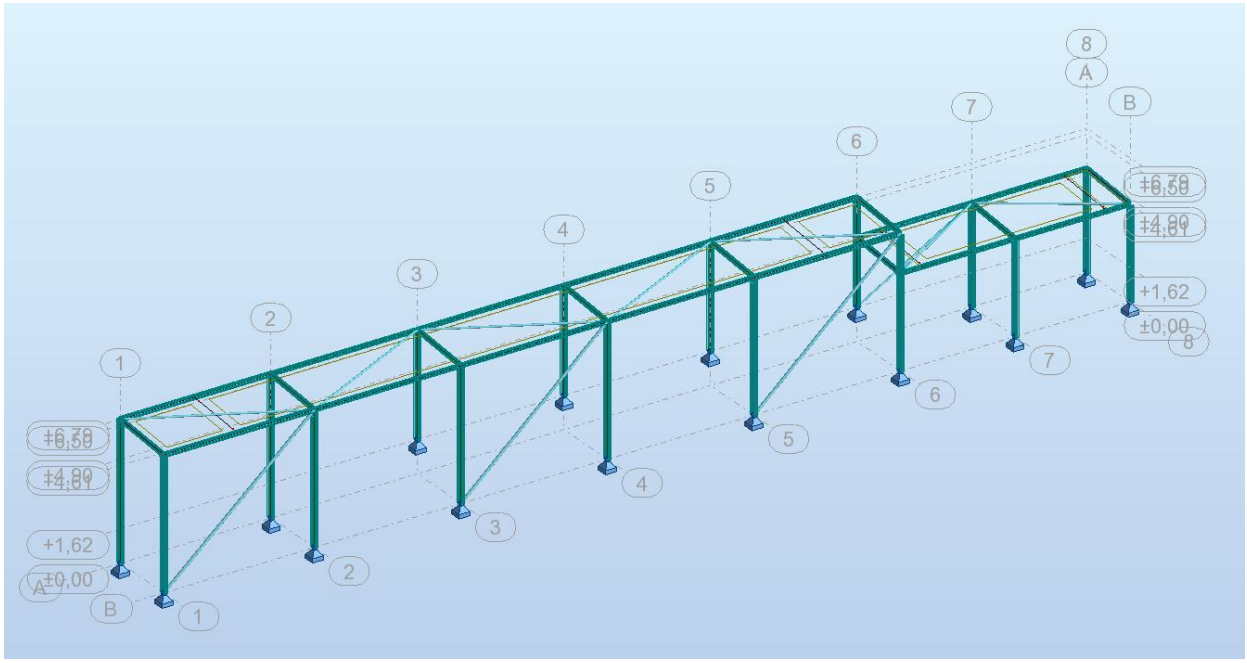
2.1. TEHNIČKI OPIS

2.1.1. Uvod

Predmet projekta su čelične konstrukcije (nadstrešnice) za skladištenje agregata, iznad dozatora, iznad parkirališta za vozila, iznad kontejnera te za skladištenje opreme na lokaciji Banje Selo, na k.č. br. 206/1, k.o. Laktec. Nadstrešnice se nalaze u asfaltnoj bazi Banje Selo, čiji je vlasnik Pedom asfalti d.o.o.
U nadstrešnicama koje će biti za potrebe asfaltne baze nema potrebe za izvoĐenjem bilo kakvih instalacija te se neće izvoditi instalacije struje i vode.
U ovoj knjizi obraĐena je nadstrešnica za dozatore

2.1.2. Opis konstrukcije

Predmet projekta je čelična konstrukcija nadstrešnice za natkrivanje otvorenog prostora u kojem se smještaju dozatori. Lokacija razmatrane konstrukcije je u Asfaltnoj bazi Banje Selo na k.č. 206/1, k.o. Laktec. Osne dimenzije konstrukcije su 3,30 x 48,80 m, max. visine u strehi 6,70 m. Konstrukcija se sastoji od dva dijela, višeg i niţeg. Viši dio je osnih dimenzija 3,30 x 37,20 m, max. visine u strehi 6,70 m, dok je niţi dio osnih dimenzija 3,30 x 11,60 m, max. visine u strehi 4,82 m Krov je jednostrešan nagiba 5,0°. Pokrov je izveden čeličnim trapeznim limom.



Glavni nosivi sustav sastoji se od 8 portalnih okvira raspona 3,30 m. Portalni okviri 1-2 i 7-8 oslanjaju se na temelje samce dok su preostala četiri portalna okvira s jedne strane oslonjena na postojeći armirano-betonski zid visine 150 cm, duljine cca. 26,50 m i debljine 25 cm, a sa druge se solanjaju na temelje samce. U uzduţnom smjeru, portalni okviri su smješteni na sljedećim razmacima 7,60 m + 4x7,40 m + 2x5,80 m.

Stupovi su izvedeni iz profila IPE 330. Prečke okvira izvedene su iz profila IPE 220. Izvode se ojačanja na mjestima priključenja prečka-stup, rezanih dijagonalno i zavarenih na donji pojas prečke. Na okvire se oslanjaju podroţnice, izvedene iz profila HE 160 A (između okvira 2 i 5, 6 i 8) i HE 180 A (između okvira 1 i 2, 5 i 6), na razmaku 3,30 m. Nadstrešnica je horizontalno stabilizirana s horizontalnim vlačno - tlačnim

dijagonalama profila 101,6x3,6 mm. Vertikalna poprečna stabilizacija ostvarena je izvedbom portalnih okvira. Uzdužnu vertikalnu stabilizaciju čine 3 vlačno-tlačne dijagonale profila Φ 139,7x4 mm koje se nalaze na strani suprotno od rampe i jedna vlačno-tlačna dijagonala profila 101,6x3,6 mm koja se nalazi na strani rampe između okvira 6 i 7. Svi profili su toplo oblikovani, vruće valjani, kvalitete čelika S 355 JR.

Pokrov se izvodi iz čeličnih trapezno oblikovanih limova odgovarajuće otpornosti. Ovi čelični limovi moraju se odgovarajuće pričvrstiti na čeličnu podkonstrukciju kako bi se spriječilo odizanje limova uslijed odižućeg djelovanja vjetra. Konstrukcija nije bočno obložena fasadnim elementima. Nepovoljne utjecaje temperaturnog istezanja potrebno je uzeti u obzir kod proračuna pričvršćenja pokrova. Za razmatranu lokaciju T_{max} = 40 ºC, a T_{min} = -25 ºC.

Temelji su izvedeni kao samci te su proračunati za usvojenu dopuštenu nosivost tla od 150 kN/m^2. Usvojene su dimenzije temelja: 1,25/1,25/1,2 m. Temelji su predviđeni od betona C30/37 s armaturom B-500B. Prije početka izvođenja temelja potrebno je provjeriti nosivost tla i potvrditi odgovara li onoj usvojenoj kod statičkog proračuna.

Na dijelu građevine izvedena je temeljna konstrukcija i armiranobetonska rampa. Spoj nove čelične i postojeće AB konstrukcije ostvaruje se izvedbom čeličnih papuča vijcima povezanim s armirano-betonskim zidom.

Obzirom da se konstrukcija spaja na postojeće armiranobetonske zidove, potrebno je prije izrade izvedbene dokumentacije geodetski snimiti položaj postojećih zidova te na temelju točnih mjera izraditi radionicu čelične konstrukcije. Također, prije izvedbe potrebno je provjeriti ugrađenu armaturu u postojeće zidove na mjestu oslanjanja čeličnih stupova.

Prije izvedbe potrebno je izraditi radioničku dokumentaciju čelične konstrukcije.

2.1.3. Radionička izvedba

Nastoji se da veći dio radova bude obavljen u radionici tako da se omogući gabaritni prijevoz. Okrupljivanje elemenata obavlja se na gradilištu. Prijedlog okrupnjavanja treba uskladiti s mogućnostima radionice izvođača.

U skladu s HRN EN 1990, Tablica B1, posljedice sloma ili nefunkcioniranja konstrukcije svrstavaju se u razred posljedica CC1:

Opis: Male posljedice gubitka ljudskih života i male ili zanemarive ekonomske i društvene posljedice i posljedice za okoliš.

Primjeri: *Poljoprivredne zgrade u kojima obično nema ljudi (npr. skladišta), staklenici.*

U skladu s HRN EN 1090-2 i HRN EN 1990, klasa izvedbe je EXC2:

Kategorija uporabe SC2: Konstrukcije i elementi s njihovim spojevima projektirani za seizmička djelovanja, u područjima sa srednjom ili visokom seizmičkom aktivnosti i u klasama duktilnosti DCM i DCH.

Kategorija izrade PC2: Zavareni elementi izrađeni od čelika klase S355 i više. Elementi nutţni za cjelovitost konstrukcije koji su sastavljeni zavarivanjem na gradilištu.

Za razred CC1 i kategorije SC2 i PC2, klasa izvedbe je EXC2. Ovime su definirani opseg kontrole varova i kvaliteta kao i dimenzijska odstupanja.

2.1.4. Statički proračun

Statički proračun izrađen je prema vaţećim tehničkim propisima za nosive čelične konstrukcije, a za računska opterećenja koja odgovaraju uvjetima mikrolokacije objekta. Opterećenja usvojena su obzirom na lokaciju i namjenu građevine i iznose:

snijeg	s_k = 1,25 kN/m2 na tlu,
vjetar	$v_{b,0}$ = 25 m/s, kategorija terena II,
potres	Povratni period 475 godina s ubrzanjem tla 0,20 g

Temelji su dimenzionirani na pretpostavljenu nosivost tla i potrebno je izradom geomehaničkog elaborata utvrditi udovoljavaju li pretpostavke uvjetima iz geomehaničkog elaborata. Ako se utvrde odstupanja treba konzultirati projektanta.

2.1.5. Razredi izloţenosti konstrukcije

Konstrukcija temelja nalazi se u području gdje korozija armature moţe biti uzrokovana karbonatizacijom. Razredi izloţenosti konstrukcije su XC4, XA2, XF2. Minimalni razred tlačne čvrstoće betona koji zadovoljava uvjete za navedene razrede izloţenosti je C30/37, te minimalni zaštitni sloj armature iznosi 50 mm jer je beton u dodiru s tlom.

2.1.6. Materijal

Materijal za čeličnu konstrukciju je S355JR, HRN EN 10025, i S355J0H, HRN EN 10219, a vijci su klase 8.8 prema HRN EN 15048.

Vute, profili i limovi S355.

Temelji se izvode od betona C30/37 i armira se armaturom B500B. Podloţni beton klase C12/15, razred izloţenosti X0.

2.1.7. Zaštita od korozije

Za zaštitu od korozije primjenjuje se tzv. duplex sistem (vruće pocinčavanje + organski premazi). Vruće pocinčavanje potrebno je projektirati prema EN ISO 1461:2009 i EN ISO 1461:2010 dok je premaze potrebno projektirati prema HRN EN 12944. Prema smještaju konstrukcije potrebno je odrediti razred atmosfere koja određuje sustav zaštite. Vruće pocinčavanje i premazi moraju biti međusobno kompatibilni. U dogovoru s investitorom odabrati nijansu boje.

2.1.8. Ostalo

Unutar nadstrešnice nema nikakvih instalacija struje i vode. Ona služi isključivo u svrhu zaštite dozatora od oborina. Oborinska odvodnja asfaltne baze riješena je projektom oborinske odvodnje u sklopu glavnog projekta za koji je izdana potvrda glavnog projekta Klasa. 361-03/09-03/204, Ur. Broj: 238/1-18-07-09-8 izdana od Republika Hrvatska, zagrebačka županija, upravni odjel za prostorno uređenje, gradnju i zaštitu okoliša ispostava Sveti Ivan Zelina od 21. prosinca 2009. godine.

U sklopu potvrde glavnog projekta izdana je potvrda Hrvatskih voda, Vodnogospodarski odjel za vodno područje sliva Save, Zagreb, Vukovarska 220 klasa UP/I -325-07/09-01/0067, Ur. Broj: 374-21-2-09-2 od 06.05.209. Također je izdana potvrda Hrvatskih voda, VGI „Zelina-Lonja“ o uplaćenom vodnom doprinosu Klasa: UP/I-325-08/09-01/0029954 Ur. Broj. 374-3108-2-09-3 od 23.10.2009. godine.

Nakon javnog uvida izdana je potvrda izvedenog stanja Klasa. 361-03/09-02/39, Ur. Broj: 238/1-18-07-10-9 od Republika Hrvatska, zagrebačka županija, upravni odjel za prostorno uređenje, gradnju i zaštitu okoliša ispostava Sveti Ivan Zelina od 18. siječnja 2010. godine.

Količina oborinske vode ostaje nepromijenjena. Količina vode koja će s nadstrešnice pasti na asfalt prije je samo direktno pala na asfalt. Nisu potrebni nikakvi proračuni oborinske odvodnje jer je stanje prije i nakon izgradnje nadstrešnice ostalo nepromijenjeno.

Zagreb, svibanj 2021.

PROJEKTANT:

HRVATSKA KOMORA INŽENJERA GRAĐEVINARSTVA
Robert Mihalinac
mag.ing.aedif.
Ovlašteni inženjer građevinarstva
G 6028

Robert Mihalinac, mag.ing.aedif

2.2. PRIKAZ PRIMIJENJENIH PROPISA I MJERA ZAŠTITE

2.2.1. Popis primjenjenih propisa

Zakon o gradnji (NN 153/13, 20/17, 39/19, 125/19) i prateći posebni propisi

Zakon o prostornom uređenju (NN RH 153/13, 65/17, 114/18, 39/19, 98/19)

Zakon o normizaciji (NN 80/13)

Tehnički propis za građevinske konstrukcije (NN 17/2017)

Tehnički propis o građevnim proizvodima (NN. 35/18, 104/19)

Zakon o zaštiti na radu (NN 71/14, 118/14, 154/14, 94/18, 96/18)

Zakon o zaštiti od požara (NN 92/10)

Zakon o građevnim proizvodima (NN 76/13, 30/14, 130/17, 39/19, 120/18)

Pravilnik o obaveznom sadržaju i opremanju projekata građevina (NN 118/19)

HRN EN 1990

HRN EN 1991, niz normi

HRN EN 1992, niz normi

HRN EN 1993, niz normi

HRN EN 1997, niz normi

HRN EN 1998, niz normi

HRN EN 1090-2

2.2.2. Prikaz tehničkih rješenja za osiguranje tehničkih svojstava zgrade

Prema Zakonu o gradnji (N.N. 153/13, 20/17, 39/19, 125/19) daje se prikaz primijenjenih tehničkih rješenja u ovom projektu, a vezano na tehnička svojstva bitna za građevinu.
Sastavni dio ovog prikaza je i prikaz primijenjenih mjera zaštite na radu, program kontrole i osiguranja kvalitete, te način zbrinjavanja građevinskog otpada.

PRIMIJENJENI PROPISI I ZAKONI

Prilikom izrade ovog projekta korištena su načela građevinske regulative navedene u popisu primijenjenih zakona, propisa i standarda (u prilogu).

OPIS TEHNIČKIH SVOJSTAVA

1. Mehanička otpornost i stabilnost (Članak 9. Zakona o gradnji)

Odabirom materijala i tipa konstrukcije te načinom izvedbe, građevina je projektirana tako da se ne predviđaju u toku gradnje ili korištenja, djelovanja koja bi prouzročila:

- rušenje cijele građevine ili nekog njezina dijela

- velike deformacije u stupnju koji nije prihvatljiv

- oštećenja na drugim dijelovima građevine, instalacijama ili ugrađenoj opremi kao rezultat velike deformacije nosive konstrukcije

- oštećenja kao rezultat nekog događaja, u mjeri koja je nerazmjerna izvornom uzroku.

Ovo se dokazuje statičkim proračunima za pojedine dijelove građevine u okviru cjelokupnog projekta, faze ili cjelinu konstrukcije, programima kontrole i osiguranja kakvoće, te primjenom odgovarajućih propisa prilikom projektiranja i izvedbe.

2. Sigurnost u slučaju požara (Članak 10. Zakona o gradnji)

Konstrukcija je namijenjena isključivo skladištenju kamenog agregata te u skladu s tom namjenom nema posebnih uvjeta u vezi zadovoljenja požarne otpornosti tj. nosivosti konstrukcije, u slučaju požara, tokom određenog vremena. Također, navedena građevina nema električne niti bilo kakve druge instalacije i nema ugrađenu opremu. Konstrukcija je otvorena s jedne strane (ulaz za kamione koji voze kameni agregat). Prikaz mjera i rješenja za primjenu pravila zaštite od požara, tokom izgradnje, dat je u ovom glavnom projektu u okviru prikaza mjera zaštite od požara. Što se tiče građevnih proizvoda, također nema posebnih uvjeta u vezi njihove požarne otpornosti te je jedini uvjet da njihova kontrola i dokaz kvalitete budu provedeni prema programu kontrole i osiguranja kakvoće.

3. Higijena, zdravlje i okoliš (Članak 11. Zakona o gradnji)

Primjenjena tehnička rješenja u projektu (posebni režimi odvodnjavanja), i sama namjena građevine, osiguravaju da ne dolazi do ugrožavanja higijene, zdravlja ljudi i okoliša.

4. Sigurnost i pristupačnost tijekom uporabe (Članak 12. Zakona o gradnji)

Prema odabranim materijalima i obradama pojedinih elemenata, građevina je projektirana tako da tijekom njenog korištenja uz pravilno održavanje neće dolaziti do nezgoda korisnika. Pri projektiranju su korištena pozitivna načela građevinske regulative i pripadajući pravilnici.

5. Zaštita od buke (Članak 13. Zakona o gradnji)

Obzirom na namjenu konstrukcije, odabrane materijale i tipove konstrukcija, ne postavljaju se dodatni zahtjevi obzirom na sprečavanje širenja buke i vibracije na okolne objekte.

6. Gospodarenje energijom i očuvanje topline (Članak 14. Zakona o gradnji)

Obzirom na namjenu konstrukcije, odabrane materijale i tipove konstrukcija, ne postavljaju se dodatni zahtjevi obzirom na toplinska svojstva građevine.

7. Održiva uporaba prirodnih izvora (Članak 15. Zakona o gradnji)

Predmetna građevina projektirana je, te je predviđeno da se tijekom građenja, i u trenutku njezinih uklanjanja uporaba prirodnih izvora održiva. To prije svega podrazumijeva:

- ponovnu uporabu ili mogućnost reciklaže građevine, njezinih materijala i dijelova nakon uklanjanja,
- trajnost građevine uporabu okolišu prihvatljivih sirovina i sekundarnih materijala u građevinama

2.2.3. Prikaz tehničkih mjera zaštite na radu

Temeljem odredbi Zakona o zaštiti na radu (N.N. br. 71/14) daje se prikaz tehničkih mjera i rješenja za primjenu pravila zaštite na radu.

a) TEHNIČKE MJERE ZAŠTITE NA RADU U VRIJEME IZVEDBE KONSTRUKCIJE

Ove mjere sadrže svu opremu i zahvate koji se temeljem i u skladu sa Zakonom o zaštiti na radu trebaju provesti za ovu vrstu radova.

Oprema gradilišta, osiguranje pojedinih uređaja i strojeva na njemu te radnika za vrijeme građenja, mora u cijelosti odgovarati propisima o HTZ.

Posebno treba spriječiti razvijanje otrovnih i eksplozivnih plinova, oštećenje i iskrenje elektrovodova i neposredni kontakt radnika s istim, zagađenje zraka, opasna zračenja, zagađenje voda i tla, te isključiti neodgovarajuća rješenja koja su izvan standarda.

Prilikom izvedbe radova, promet će se odvijati ograničeno na lokalnoj mreži, a izvođač je dužan postaviti odgovarajuću privremenu signalizaciju. Strojevi, vozila i radnici moraju biti obilježeni odgovarajućim znakovima i oznakama.

Za provedbu svih zaštitnih mjera nadležna je i odgovorna uprava gradilišta.

Provjeru provedbe ovih zaštitnih mjera provodi rukovoditelj gradilišta, nadzorni inženjer te ovlašteni organ grada ili županije.

b) TEHNIČKE MJERE ZAŠTITE ZA VRIJEME UPORABE

Tehničke mjere zaštite za vrijeme uporabe objekta vezane su za sigurnost građevine. Sve mjere dane su u odgovarajućim projektima, a utemeljene na propisima koji se odnose na tip i namjenu objekta, kao i upotrebljene materijale.

Građevina je projektirana i bit će izvedena tako da se tijekom njenog korištenja izbjegnu moguće nezgode korisnika građevine, a koje mogu nastati od posklizнuća, pada, sudara, opekotina, udara struje ili eksplozije.

2.2.4. Prikaz mjera zaštite od požara

Na temelju odredbi Zakona o zaštiti od požara (N.N. br. 92/10) daje se prikaz mjera i rješenja za primjenu pravila zaštite od požara.

Građevina mora biti organizirana i građena tako da se:

- spriječi širenje vatre i dima,

- spriječi širenje vatre na susjedne objekte ili šumu,

- omogući pristup vatrogasnoj službi i tehnici ugroženim objektima,

- omogući da sve osobe mogu neozlijeđene napustiti gradilište, odnosno da se omogući njihovo spašavanje,

- da se omogući zaštita spasitelja.

Za vrijeme izvedbe objekta potrebno je provesti sve potrebne mjere sa lako zapaljivim materijalima koji mogu izazvati požar. Takve materijale potrebno je držati udaljene od toplinskih izvora.

Električne instalacije, uređaji i oprema moraju svojom izradom i izvođenjem odgovarati važećim tehničkim propisima.

Na svim mjestima na gradilištu gdje postoji opasnost od požara, potrebno je provesti zaštitne mjere prema Zakonu o zaštiti od požara.

Zapaljive tekućine potrebno je držati u posebnim skladištima osiguranim od požara sukladno pozitivnim propisima (boje, lakovi, plastične folije). Pri radu s takvim materijalima, zabranjena je uporaba otvorenog plamena te ih je potrebno držati dalje od toplinskih izvora.

Signalna oprema koja sadrži električne instalacije, mora svojom izvedbom odgovarati zahtjevima važećih tehničkih propisa.

Za provedbu ovih mjera nadležna je i odgovorna uprava gradilišta.

Kontrolu provedbe ovih mjera provodi rukovoditelj gradilišta, nadzorni inženjer i ovlašteni organ općine ili županije.

Nakon završetka izgradnje objekta potrebno je urediti gradilište i odstraniti sve ostatke građe i materijala.

2.2.5. Program kontrole i osiguranja kakvoće

Općenito

Program kontrole i osiguranja kvalitete izrađen je u skladu sa Zakonom o gradnji (NN 153/13, 20/17., 39/19., 125/19.), te s važećim hrvatskim normama i propisima u građevinarstvu.

Zakon o gradnji (NN RH br. 153/13, 20/17., 39/19., 125/19.) propisuje ispunjavanje temeljnih zahtjeva za građevinu u pogledu:mehaničke otpornosti i stabilnosti, sigurnosti u slučaju požara, zdravlja i zaštite okoliša, sigurnosti u uporabi, zaštiti od buke i uštedi energije i očuvanju topline. Temeljni zahtjevi moraju, uz propisano održavanje biti ispunjeni tijekom uporabnog vijeka predmetne građevine.

Građevni proizvodi koji se ugrađuju u građevinu moraju biti takvi da se mogu ispuniti temeljni zahtjevi za građevinu odnosno mora im biti potvrđena sukladnost sa hrvatskim normama, propisima i tehničkim specifikacijama.

Pravilnik o ocjenjivanju sukladnosti, ispravama o sukladnosti i označavanju građevnih proizvoda (NN RH br. 1/05) propisuje uvjete za obavljanje poslova, specificira radnje koje provode proizvođač i potrebno tijelo za potvrđivanje sukladnosti prema odgovarajućem sustavu potvrđivanja za pojedini građevni proizvod, te njihovo označavanje.

Tehnički propis za građevinske konstrukcije (NN RH br. 17/17.,75/20.) u okviru ispunjavanja temeljnih zahtjeva za građevinu, propisuje tehnička svojstva za građevinske konstrukcije u građevinama, zahtjeve za projektiranje, izvođenje, održavanje, uklanjanje te drugi zahtjeve za građevinske konstrukcije, svojstva koja moraju imati građevni proizvodi u odnosu na njihove bitne značajke i drugi zahtjevi za građevne proizvode namijenjene ugradnji u građevinske konstrukcije.

Svi sudionici u gradnji, a to su: Investitor, Projektant, Izvoditelj i Nadzorni inženjer, dužni su se pridržavati odredbi navedenih zakona.

Investitor je dužan:

- projektiranje, nadzor i građenje povjeriti osobama registriranim za odbavljanje tih djelatnosti,
- osigurati stručni nadzor nad građenjem,
- po završetku gradnje poduzeti potrebne radnje za obavljanje tehničkog pregleda i ishođenje uporabne dozvole.

Izvođač radova je po zakonu dužan:

- graditi u skladu s građevnom dozvolom, te s dokumentacijom koja je istoj prethodila (posebnim suglasnostima),
- graditi u skladu s lokacijskom dozvolom i projektnom dokumentacijom,
- radove izvoditi na način da se zadovolje svojstva u smislu pouzdanosti, mehaničke otpornosti i stabilnosti, sigurnosti u slučaju požara, zaštite od ugrožavanja zdravlja ljudi, zaštite korisnika od povreda, zaštite od buke i vibracija, toplinske zaštite i uštede energije, zaštite od korozije, te svih ostalih funkcionalnih i zaštitnih svojstava,
- ugrađivati materijale, opremu i proizvode predviđene projektom, provjerene u praksi, a čija je kvaliteta kazana certifikatom proizvođača koji dokazuje da je kvaliteta određenog proizvoda u skladu s važećim propisima i normama,
- osiguravati dokaze o kvaliteti radova i u građenih proizvoda i opreme u skaldu s projektom i zakonom.

U cilju osiguranja ispravnog toka i kvalitete građena Izvoditelj mora na gradilištu posjedovati odgovarajuću dokumnetaciju za građenje te prema njoj obavljati potrebne radnje kako slijedi:

- voditi građevinski dnevnik i građevinsku knjigu,
- donijeti rješenje o postavljanju odgovornih osoba,
- izraditi elaborat organizacije gradilišta s primijenjenim mjerama zaštite na radu i zaštite od požara,
- izraditi elaborat montaže konstruktivnih skela i vođenje knjiga montaže,
- izvršiti osiguranje iskolčenja građevine,
- načiniti dokumentaciju o kvaliteti radova i građevina prema preporukama proizvoditelja i važećim propisima,
- sastaviti izvještaj o ispitiavnju betona od strane ovlaštene organizacije prema programu ispitivanja, te izraditi projekt betona,
- sastaviti zapisinik o tlačnom ispitivanju cjevovoda i građevina prema preporukama proizvoditelja i važećim propisima,

- sastaviti zapisnik o ispitivanju vodonepropusnosti kanala, cjevovoda i građevina,
- nabaviti odgovarajuće ateste i uvjerenja za svu ugrađenu opremu,
- sastaviti zapisnike o montaži opreme,
- prikupiti jamstvene listove,
- priložiti uputstva o pogonu i održavanju,
- priložiti rezultate ispitivanja kvalitete – odgovarajuće ateste i uvjerenja,
- podnijeti izvještaje o ostalim eventualnim radovima i opremi,
- izraditi elaborat izvedenog stanja građevine i katastra instalacija,
- provesti sva ostala ispitivanja i radnje što nisu navedene, a potrebne su radi osiguranja kvalitete radova te ugrađenog materijala i opreme.

O izvršenim kontrolnim ispitivanjima materijala koji se ugrađuju u građevinu, a koji su predmet ovog programa potrebno je za cijelo vrijeme građenja voditi dokumentaciju te sačiniti izvješća o pogodnosti primjene-ugradnje ispitivanih materijala na način opisna u ovom programu ili navedenim normama.

Izvješće o pogodnosti materijala mora sadržavati sljedeće dijelove:

- naziv materijala, laboratorijsku oznaku uzorka, količinu uzorka, namjenu materijala, mjesto i vrijeme uzimanja uzorka te završnih ispitivanja, podatke o proizvođaču i investitoru, podatke o građevini za koju se uzimaju uzorci odnosno vrši ispitivanje,
- prikaz svih laboratorijskih (terenskih) ispitivanja za koje se izdaje uvjerenje (izvješće) odnosno ocjena kvalitete u skladu s ovim programom i u njemu navedenim normama,
- ocjenu kvalitete i mišljenje o pogodnosti (uporabljivosti) materijala za primjenu na navedenoj građevini te rok do kojeg vrijedi izvješće.

Rezultati svih laboratorijskih ispitivanja moraju se redovito upisivati u laboratorisjku dokumentaciju (dnevnik, knjiga...). Uz dokumentaciju koja prati isporuku proizvoda, proizvođač je dužan priložiti rezultate tekućih ispitivanja koja se odnose na isporučene količine. Za materijale koji podliježu obaveznom atestiranju izdaje se atsetna dokumentacija prema propisima. Izvješća odnosno rezultati ispitivanja izdaju se na formularima koji nose oznaku ovlaštene organizacije uz naznaku mjesta i osoba koje su izvšile ispitivanja, Izvješća te rezultati ispitivanja moraju se pravovremeno dostavljati nadzornom inženjeru.

Ovim Programom kontrole i osiguranja kvalitete, sukladno čl. 20 TPBK, određena su svojstva građevinskih proizvoda i uvjeti građenja čelične nadstrešnice za skladištenje agregata u asfaltnoj bazi Banje Selo. Minimalni sadržaj programa je:

1. **Svojstva koja moraju imati građevni proizvodi-** oznake uvjetovanih svojstava i dokaze Uporabljivosti, prema odgovarajućim HRN EN normama i propisima.
2. **Uvjet građenja i druge zahtjeve koji moraju biti ispunjeni tijekom izvođenja betonske konstrukcije,** a koji imaju utjecaj na postizanje predviđenih svojstava betonske konstrukcije.

2.2.5.1. SVOJSTVA GRAĐEVNIH PROIZVODA

A. BETON (svojstva, proizvodnja i sukladnost)

2.2.5.1.1. Općenito

Program kontrole i osiguranja kvalitete osnovni je uvjet za postizanje zahtijevanih svojstava betona i konstruktivnih elemenata u fazi građenja i eksploatacije. Upravljanje kvalitetom definirano je Tehničkim propisom za betonske konstrukcije (NN 101/05), članak 13. i 14.

Potvrđivanje sukladnosti betona provodi se prema kriterijima norme HRN EN 206-1 i Pravilniku o ocjenjivanju sukladnosti, ispravama o sukladnosti i označavanju građevnih proizvoda (NN 01/05). Unutarnja kontrola proizvodnje betona provodi se prema normi HRN EN 206-1 i mora obuhvatiti sve mjere nuţne za odrţavanje i osiguranje svojstava betona sukladno zahtjevima norme HRN EN 206-1. Sustav potvrđivanja sukladnosti betona je 2+, s time da pravna osoba ovlaštena po posebnom propisu za poslove ocjenjivanja sukladnosti betona (u daljnjem tekstu: ovlašteno tijelo) u cjelini postupa prema HRN EN 206-1 Dodatku C, i dodatno, za ispitivanje tlačne čvrstoće najmanje 4 puta godišnje nenajavljeno uzima uzorke betona, po 3 uzorka za svaki sastav betona.

Ovlašteno tijelo treba certificirati, nadzirati i ocjenjivati sukladnost tvorničke kontrole proizvodnje betona u svim slučajevima proizvodnje projektiranog betona (beton čija su zahtijevana svojstva uvjetovana proizvođaču koji je odgovoran za isporuku betona uvjetovanih svojstava i dodatnih osobina) i betona zadanog sastava (beton čiji su sastav i sastavni materijali koji će se koristiti uvjetovani proizvođaču koji je odgovoran za isporuku betona uvjetovanog sastava).

Proizvođačevu tvorničku kontrolu proizvodnje za sve projektirane betone mora certificirati ovlašteno tijelo, a nakon dobivanja certifikata tvorničke kontrole proizvodnje, vrednovati i pregledavati ovlašteno tijelo. Ovlašteno tijelo treba najprije provesti početni nadzor pogona za proizvodnju betona sa svrhom utvrđivanja jesu li ispunjeni preduvjeti koji se odnose na osoblje i opremu, koji omogućuju urednu proizvodnju i odgovarajuću tvorničku kontrolu proizvodnje.

Potvrđivanje sukladnosti betona provodi se dva puta godišnje na temelju rezultata nadzora unutarnje kontrole proizvodnje i ocjene (vrednovanja) rezultata ispitivanja proizvođača i rezultata ispitivanja tlačne čvrstoće betona na slučajno uzetim uzorcima

2.2.5.1.2. Odabrani razredi (svojstva) betona

Građevina je čelična konstrukcija nadstrešnice s armirano – betonskim temeljima u prirodnim uvjetima, koje karakterizira prilično visoko zasićenje vodom u svim godišnjim dobima. Lokacija građevine je tipična primorska s vrućim ljetima i blagom zimom. Zbog toga su betoni u konstrukcijskim elementima izloţeni karbonatizaciji i ciklusima smrzavanja/odmrzavanja, te ih treba svrstati u razrede izloţenosti od XC2 do XC4, XA1 do XA3 i u XF1 do XF4.

Na temelju provedenog statičkog proračuna i dimenzioniranja konstrukcijskih elemenata građevine te procijenjenih uvjeta izloţenosti okolini, odabrani su ovi razredi betona, dati u tablici 1.

Tablica 1. Odabrani razredi betona

RAZRED BETONA	OSNOVNA SVOJSTVA				DODATNA I TRAJNOSNA SVOJSTVA			KONSTRUKCIJSKI DIO
	Raz.min. tl.čvrst.	Razred Izloženos.	Dmax. agregata	Raz.sad.C L.	V.D.P.	Raz.vl. čvrstoće	Otpornost na mraz i sol (ciklusi)	
II	C 20/25	X0	32	-	-	-	-	-podložni beton
III IV	C 30/37	XC4, XA2, XF2	32	0,4	≤ 25	≤ 1/10 fck	25 cikl. mraz	-trak. temlji, tem. samci i
	C 30/37	XC4, XA2, XF2	32	0,4	≤ 25	≤ 1/10 fck	25 cikl.mraz	-zidovi

Specificirana svojstva betona u tablici 1. odnose se na očvrsli beton u konstrukcijskim elementima građevine. Međutim, pored ovih svojstava, proizvođaču betona treba uvjetovati i razrede i svojstva svježeg betona kao npr. konzistencije, sadržaj pora, i sl. koju treba odrediti izvođač radova.

Svi navedeni betoni osim podložnog su tzv. projektirani betoni.

2.2.5.1.3. Proizvodnja betona

Proizvođač je u cijelosti odgovoran za građevinski proizvod. U tu svrhu obavezan je provoditi sljedeće aktivnosti:

a) Početno ispitivanje

b) Stalnu unutarnju kontrolu proizvodnje

c) Ispitivanje uzoraka iz proizvodnje prema utvrđenom planu

2.2.5.1.3.1. Početno ispitivanje

Sastav betona koji se proizvodi mora biti dokazan početnim ispitivanjem prema HRN EN 206-1 Dodatak A. Za početna ispitivanja projektiranog betona odgovoran je proizvođač. Početnim ispitivanjem utvrđuju se da li beton zadovoljava sva uvjetovana svojstva svježeg i očvrslog betona. Prije upotrebe novog sastava betona ili prilikom pojave značajnije promjene u sastavnim materijalima mora se obaviti početno ispitivanje. U slučaju betona zadanog sastava i betona normiranog zadanog sastava nisu potrebna početna ispitivanja proizvođača.

Za početno ispitivanje pojedinog betona mora se ispitati po tri uzorka iz svake od tri mješavine. Tlačna čvrstoća betona za kojeg se provodi početno ispitivanje mora biti dva puta veća od očekivanje standardne devijacije(ς = 3 - 6), što znači od 6 N/mm2 do 12 N/mm2. Konzistencija betona treba biti unutar granica razreda konzistencije. Za sva ostala svojstva beton treba zadovoljiti uvjetovane vrijednosti u odgovarajućoj veličini.

2.2.5.1.3.2. Stalna unutarnja kontrola proizvodnje

Unutarnja kontrola proizvodnje uključuje sve mjere koje su potrebne za postizanje i održavanje kvalitete betona tako da on bude u skladu sa propisanim zahtjevima. U toj kontroli obuhvaćene su sve provjere i ispitivanja, kao i korištenje rezultata ispitivanja opreme, osnovnih materijala, svježeg i očvrslog betona. Proizvođač u tom postupku mora izvršiti sljedeće:

1. Organizirati laboratorij i stalnu nezavisnu ekipu za provedbu laboratorijskih ispitivanja,

2. Imenovati osobu odgovornu za provođenje ispitivanja i radnji u postupku ocjenjivanja sukladnosti betona,

3. Uspostaviti sustav pisanih uputa za obavljanje pojedinih radnji u postupku ocjenjivanja sukladnosti. (Priručnik, radne upute, zapise i sl.)

2.2.5.1.3.2.1. Svojstva sastavnih materijala

Agregat

Tehnička svojstva agregata za beton koji će se koristiti moraju ispunjavati, ovisno o podrijetlu agregata, opće i posebne zahtjeve i moraju biti specificirana prema normi HRN EN 12620, normama na koje ta norma upućuje i odredbama Priloga "D" Tehničkog propisa za betonske konstrukcije.

Potvrđivanje sukladnosti i izdavanje isprava o sukladnosti agregata za beton treba se provoditi prema odredbama Dodatka za norme HRN EN 12620 i Pravilnik o ocjenjivanju sukladnosti, ispravama o sukladnosti i označavanju građevnih proizvoda.

Cement

Za proizvodnju betona iz tablice 1., mogu se koristiti vrste i tipovi cementa za opće namjene specificiranih prema HRN EN 197-1.

Za predmetnu građevinu preporuča se korištenje cementa CEM II B-S, koji ima vrijednost minerala C_3A oko 8%.

Tehnički propis za betonske konstrukcije – Prilog C propisuje za potvrđivanje sukladnosti cementa obveznu primjenu dodataka A normi HRN EN 197-1. Sustav potvrđivanja sukladnosti je **1+**, a provode ga proizvođač i ovlašteno tijelo. Svaki cement u prometu (na tržištu) mora biti popraćen certifikatom sukladnosti.

Za kontrolu kvalitete korištenog cementa preporučuje se na betonari uzimanje i odlaganje uzorka cementa od svake isporuke.

Voda

Za izradu betona isključivo se može upotrebljavati voda koja zadovoljava zahtjeve norme HRN EN 1008. Ovakva voda treba se koristiti i za zaštitu betona.

Mineralni dodatci

U obzir dolaze mineralni dodaci tipa II i to silicijska prašina (SiO_2). Doziranje ovog dodatka na 1m³ betona kao i njegov utjecaj na čvrstoću i ostala svojstva betona treba utvrditi prethodnim ispitivanjem.

Mineralni dodaci tipa II trebaju se uključiti u proračun sastava betona vezan na količinu cementa i v/c faktor, ako im je utvrđena uporabljivost. Pri tome treba postupiti prema uvjetima točke 5.2.5. HRN EN 206-1.

Potvrđivanje sukladnosti mineralnih dodataka betonu provodi se u skladu s odredbama Priloga E Tehničkog propisa za betonske konstrukcije.

Mineralni dodaci betonu označavaju se na sljedeći način:

- leteći pepeo prema normi HRN EN 450-1
- silicijska prašina prema normi nHRN EN 13263-1
- punila (filteri) prema normi HRN EN 12620

Kontrola mineralnog dodatka betonu provodi se na betonari prema normi HRN EN 206-1 dodatak E. Preporučuje se uzimanje uzoraka i odlaganje za svaku isporuku.

Kemijski dodatci

Vrste kemijskih dodataka koje dolaze u obzir za primjenu u navedenim betonima su:

- plastifikator,
- superplastifikator,
- aerant,
- usporivač vezivanja,
- dodatak za vodonepropusnost i
- dodataka za betoniranje pri niskim temperaturama.

Mogu se koristiti kemijski dodaci koji zadovoljavaju uvjete norme HRN EN 934 i koji imaju potvrdu sukladnosti koju je izdala ovlaštena hrvatska institucija.

2.2.5.1.3.2.2. Projektiranje betona

Sastav betona i sastavne materijale za projektirani beton i beton zadanog sastava treba odabrati tako da zadovoljavaju svojstva uvjetovana za svježi i očvrsli beton, uključivo konzistenciju, gustoću, čvrstoću, trajnost, zaštitu ugrađenog čelika od korozije, uzimajući u obzir proizvodni proces i odabrani postupak izvedbe betonskih radova koji uključuju transport, ugradnju, zbijanje, njegovanje i moguće druge tretmane ili obrade ugrađenog betona.

2.2.5.1.3.2.3. Tvornička kontrola proizvodnje betona

Proizvođač je odgovoran za besprijekorno upravljanje proizvodnjom betona. Sav beton mora biti predmet kontrole proizvodnje.

Kontrola proizvodnje obuhvaća sve mjere nužne za održavanje svojstava betona u sukladnosti s uvjetovanim svojstvima.

To uključuje:

- izbor materijala,
- projektiranje betona,
- proizvodnju betona,
- preglede i ispitivanja,
- uporabu rezultata ispitivanja sastavnih materijala, svježeg i očvrslog betona i opreme,
- kontrolu sukladnosti u skladu s ovim programom kontrole i osiguranja kvalitete.

Sustavi kontrole proizvodnje

Kontrola proizvodnje treba biti organizirana prema načelima serije normi HRN EN ISO 9000.

Odgovornost, nadležna tijela i odnosi cjelokupnog osoblja koje upravlja, izvodi i verificira radove koji predodređuju kakvoću betona, moraju biti utvrđeni dokumentiranim sustavom kontrole proizvodnje u tzv. "Priručniku kvalitete".

Priručnik kvalitete proizvodnje treba uprava proizvođača revidirati najmanje svake dvije godine radi osiguranja njegove uporabivosti i učinkovitosti. Izvještaje revizije treba čuvati najmanje 3 godine, osim ako zakonske obveze ne traže duže razdoblje.

Sustav kontrole proizvodnje treba sadržavati odgovarajuće dokumentirani postupak i upute. Taj postupak i upute treba po potrebi utvrditi uzimajući u obzir potrebe kontrole iskazane u tablicama 22, 23 i 24, poglavlja 9, HRN EN 206-1.

Osoblje, oprema i instalacije

Znanje, uvježbanost i iskustvo osoblja uključenog u proizvodnju i kontrolu proizvodnje treba odgovarati kapacitetu pogona.

Odgovarajuće dokaze uvježbanosti i iskustva osoblja uključenog u proizvodnju i kontrolu proizvodnje treba održavati.

Sastavni materijali trebaju biti tako uskladišteni i upotrijebljeni da im se svojstva značajnije ne mijenjaju, npr. djelovanjem klime, miješanjem ili zagađivanjem, i da im se sukladnost s odgovarajućom normom održava.

Miješalice trebaju omogućavati jednoliku distribuciju sastavnih materijala i jednoliku obradivost mješavine unutar vremena miješanja i kapaciteta miješalice. Homogenost miješanja mora biti ispitana na početku proizvodnje i nakon svakih 15000 m3.

Odmjeravanje sastavnih materijala treba biti takvo da zadovoljava propisane tolerancije u tablici br. 21 norme HRN EN 206-1.

Ocjenjivanje, praćenje i certificiranje kontrole proizvodnje

Proizvođačevu tvorničku kontrolu proizvodnje (TKP), treba za sve betone klase iznad C 16/20 vrednovati ovlašteno nadzorno tijelo i zatim certificirati ovlašteno certifikacijsko tijelo.

Ovlašteno nadzorno tijelo treba najprije provesti početni nadzor pogona za proizvodnju betona sa svrhom utvrđivanja jesu li ispunjeni preduvjeti koji se odnose na osoblje i opremu, koji omogućuju urednu proizvodnju i odgovarajuću kontrolu proizvodnje.

Nadzorno tijelo treba po završetku početnih ispitivanja napisati posebni izvještaj o svim značajnijim činjenicama početnog nadzora, kontrole proizvodnje i ocjene sustava kojim potvrđuje je li kontrola proizvodnje betona sukladno poglavlju 9, HRN EN 206-1. Izvještaj prosljeđuje proizvođaču i ovlaštenom certifikacijskom tijelu, koje na osnovi toga odlučuje o davanju certifikata tvorničkoj kontroli proizvodnje (TKP).

Certifikat TKP + pozitivni rezultati kontrole sukladnosti iz poglavlja 8 norme HRN EN 206-1, su osnova za izdavanje "Izjave o sukladnosti" pojedinog tipa betona. Ovu izjavu daje proizvođač betona

2.2.5.1.3.3. Ispitivanje uzoraka iz proizvodnje prema utvrđenom planu

2.2.5.1.3.3.1. Svježi beton

Konzistencija betona utvrđuje se metodama slijeganja i rasprostiranja prema HRN EN 12350-2 i HRN EN 12350-5 i provodi se u laboratoriju proizvođača betona.

Količinu cementa, vode, agregata ili mineralnih dodataka utvrđuje se prema otpremnici betona sa proizvodnog pogona. Ni jedna pojedinačno utvrđena vrijednost vodocementnog faktora ne smije biti veća za više od 0,02 od granične vrijednosti.

Količina mikropora uvučenog zraka u odnosu na najveću frakciju agregata

Najveća frakcija agregata(mm)	Količina pora (%)
32-63	2-3
16-32	3-5
8-16	5-7
4-8	7-10

Sadržaj zraka u betonu utvrđuje se postupkom HRN EN 12350-7. Donja granica je uvjetovana vrijednost od –0,5 % do max 1,0% prema HRN EN 206-1.

Kriteriji sukladnosti posebnih svojstava

Svojstvo	**Postupak ispitivanja**	**Minimalni broj uzoraka ili ispitivanja**	**Broj prihvaćanja**	**Maksimalno dopušteno odstupanje pojedinog rezultata ispitivanja od granice uvjetovane razredom ili tolerancijom zadane vrijednosti**	
				Donja granica	**Gornja granica**
v/c faktor	HRN EN 206-1 (točka 5.4.2) ili	1 ispitivanje dnevno	vidi Tablicu 19a HRN EN 206-1	nema ograničenja[1)]	+0,02
Sadržaj cementa	HRN EN 206-1 (točka 5.4.2)	1 ispitivanje dnevno	vidi Tablicu 19a HRN EN 206-1	– 10 kg/m^3	nema ograničenja[1)]
Sadržaj zraka u svježem betonu	HRN EN 12350-7	1 uzorak u danu kontinuirane proizvodnje	vidi Tablicu 19a HRN EN 206-1	– 0.5 % apsolutne vrijednosti	+ 1.0 % apsolutne vrijednosti
Sadržaj klorida u betonu	HRN EN 206-1 (točka 5.2.7)	za svaki sastav (recepturu) betona i ponovo ako poraste sadržaj klorida u bilo kojem sastavnom materijalu	–	nema ograničenja[1)]	veća vrijednost nije dopuštena
Primjedba: [1)] Dok se ograničenja ne uvjetuju					

Količina klorida u betonu

Količina klorida u betonu izražena kao postotak kloridnih iona na masu cementa ne smije prijeći vrijednosti iskazane u HRN EN 206-1, tablica 10.

Kalcijev klorid i kemijski dodaci na bazi klorida ne smiju se dodavati u beton koji sadrži čeličnu armaturu, prednapeti čelik ili drugi ugrađeni metal.

Za utvrđivanje količine klorida u betonu treba utvrditi ukupan doprinos sastavnih materijala.

Temperatura betona

Temperatura svježeg betona ne smije biti ispod 5° C u vrijeme isporuke. Kada je potreban zahtjev za drugačiju minimalnu ili maksimalnu temperaturu svježeg betona treba ih propisati uz utvrđivanje i toleranciju. Bilo koji uvjet za umjetno hlađenje ili grijanje betona treba prije otpreme usuglasiti između proizvođača i korisnika.

Kriteriji sukladnosti konzistencije

Svojstvo	**Postupak ispitivanja**	**Minimalni broj uzoraka ili ispitivanja**	**Broj prihvaćanja**	**Maksimalno dopušteno odstupanje pojedinog rezultata ispitivanja od granice uvjetovane razredom ili tolerancijom zadane vrijednosti**	
				Donja granica	**Gornja granica**
Vizualni pregled	Uspoređivanje stvarnog i normalnog izgleda betona	Svaka mješavina Za vozila svaki teret	–	–	–
Slijeganje	HRN EN 12350-2	Kao za tlačnu čvrstoću ili pri ispitivanju sadržaja zraka ili u slučaju sumnje slijedom vizualnog pregleda	vidi Tablicu 19b HRN EN 206-1	– 10 mm	+ 20 mm
				– 20 mm [2)]	+ 30 mm [2)]
Rasprostiranje	HRN EN 12350-5		vidi Tablicu 19b HRN EN 206-1	– 20 mm	+ 30 mm
				– 30 mm [2)]	+ 40 mm [2)]
Primjedba:[1)] Kada nema donjih ni gornjih ograničenja ova odstupanja ne primjenjivati [2)] Primjenjivo jedino za mjerenje konzistencije iz početne količine pražnjenja vozila(prema načinu definiranom u HRN EN 206-1 – točka 5.4.1					

Sukladnost ispitivanja svježeg betona se prihvaća zadovoljenjem sukcesivnih rezultata ispitivanja u skladu sa uvjetovanim graničnim vrijednostima ili graničnim razredima ili zadanim vrijednostima uključujući dozvoljene tolerancije i maksimalno dopušteno odstupanje od tražene (uvjetovane) vrijednosti.

2.2.5.1.3.3.2. Očvrsli beton

Utvrđivanje čvrstoće obavlja se na uzorcima kocaka brida 150 mm sukladnim HRN EN 12390-1- Oblik, dimenzije i drugi zahtjevi za uzorke i kalupe i izrađenim i njegovanim prema HRN EN 12390-2 - Izrada i njegovanje uzoraka za ispitivanje čvrstoće.

Tlačna čvrstoća betona utvrđuje se prema normi HRN EN 12390-3. Tlačna čvrstoća utvrđena je na uzorcima ispitanim pri starosti od 28 dana. U posebnim slučajevima može se posebno uvjetovati ispitivanje pri starosti manjoj ili većoj od 28 dana.

Pri ocjenjivanju sukladnosti razlikujemo početnu proizvodnju (dok se ne dobije minimalno 35 rezultata ispitivanja) i kontinuiranu proizvodnju (nakon dobivanja 35 rezultata ispitivanja u periodu koji ne prelazi 12 mjeseci).

Uzorkovanje se vrši prema planu uzorkovanja ili nakon dodavanja kemijskog dodatka radi prilagodbe konzistencije. Rezultat ispitivanja je onaj dobiven na pojedinačnom uzorku ili prosjek rezultata kada su uzorci na isti način uzorkovani i kada se ispituju u isto vrijeme.

Sukladnost se ocjenjuje tijekom perioda ocjenjivanja koji ne prelazi 12 mjeseci (ispituju se uzorci pri starosti od 28 dana ili nekoj drugoj uvjetovanoj starosti) i to na sljedeći način:

a) **Kriterij 1**: grupa od ***n*** sukcesivnih rezultata ispitivanja (f_{cm})

b) **Kriterij 2**: svaki pojedinačni rezultat (f_{ci})

Osnovni uvjet je da se rezultati ispitivanja ne preklapaju.

Tablica 2. HRN EN 206-1: Kriteriji sukladnosti tlačne čvrstoće

Tip proizvodnje	Broj n rezultata ispitivanja tlačne čvrstoće u grupi	KRITERIJ 1	KRITERIJ 2
		Prosjek od ***n*** rezultata, f_{cm} (N/mm^2)	Pojedini rezultat, f_{ci} (N/mm^2)
Početna	3 rezultata	$\geq f_{ck} + 4$	$\geq f_{ck} - 4$
Kontinuirana	15 rezultata	$\geq f_{ck} + 1.48\sigma$	$\geq f_{ck} - 4$

U početku se standardnu devijaciju (σ) računa iz najmanje 35 sukcesivnih rezultata ispitivanja dobivenih u periodu većem od 3 mjeseca, a neposredno su ispred proizvodnog perioda čiju sukladnost provjeravamo. Ova vrijednost se uzima kao utvrđena standardna devijacija (σ) populacije, a računa se prema sljedećem postupku:

Treba osigurati da se standardna devijacija od najmanje 15 rezultata (s_{15}) ne razlikuje značajnije od utvrđene standardne devijacije na način:

$0.63\sigma \leq s_{15} \leq 1.37\sigma$

Ako je vrijednost s_{15} izvan gornjih granica treba utvrditi novu vrijednost iz dostupnih posljednjih 35 rezultata ispitivanja.

Sukladnost s karakterističnom tlačnom čvrstoćom betona **(f_{ck})** je potvrđena ako su **oba** kriterija iz Tablice 14. HRN EN 206-1 za početnu i za kontinuiranu proizvodnju zadovoljena.

2.2.5.1.3.3. Svojstva trajnosti

Beton se uzorkuje u skladu s HRN EN 12350-1. Uzorkovanje treba provesti za svaki sastav betona kod kojeg su uvjetovana (tražena) svojstva trajnosti.

Kada je projektom betonske konstrukcije zadano jedno ili više svojstava trajnosti betona, proizvođač betona odgovoran je za dokaz tih svojstava.

Ispitivanja svojstava trajnosti proizvođač je dužan provoditi u skladu s normama danim u TPBK, Prilog A. točka A.1.

Kontrola sukladnosti svojstava trajnosti će se prihvaćati prema pojedinačnim izvještajima za pojedino svojstvo trajnosti, a prema kriterijima koje propisuje pojedina norma, TPBK ili projektant.

2.2.5.1.4. Isporuka betona

Prilikom svake isporuke betona na gradilište proizvođač betona dužan je izdati otpremnicu koja mora sadržavati sljedeće podatke:

- Naziv tvrtke
- Serijski broj otpremnice
- Datum i vrijeme utovara betona-vrijeme prvog kontakta cementa i vode.
- Reg. Br. Auto miksera
- Ime prijevoznika
- Ime kupca
- Ime i lokacija gradilišta
- Količina betona u m^3
- Deklaracija sukladnostiprema s referencama prema uvjetima kvalitete i prema HRN EN 206-1
- Ime ili znak certifikacijskog tijela
- Vrijeme dolaska na gradilište
- vrijeme početka istovara
- vrijeme kraja istovara
- Ime odgovorne osobe za proizvodnju betona
- Oznaka razreda čvrstoće i normu HRN EN 206-1:2000

- Razred konzistencije ili zadanu vrijednost
- Tip i razred čvrstoće cementa
- Tip kemijskog dodatka
- Specijalna svojstva ako su tražena (granične vrijednosti sastava ili razred otpornosti prema razredima izloženosti, najveće nazivno zrno agregata, konzistencija itd)
- Maksimalnu nominalnu gornju veličinu zrna agregata
- Porijeklo agregata
- v/c faktor

2.2.5.1.5. Kontrolni postupci na gradilištu

2.2.5.1.5.1. Svježi beton

Za beton projektiranog sastava dopremljenog iz centralne betonare (tvornice betona), odgovorna osoba obvezno određuje neposredno prije ugradnje provedbu kontrolnih postupaka utvrđivanja svojstava svježeg betona.

Kontrolni postupak utvrđivanja svojstava svježeg betona provodi se na uzorcima koji se uzimaju neposredno prije ugradnje betona u betonsku konstrukciju u skladu sa zahtjevima norme HRN ENV 13670-1, HRN EN 206-1 i projekta betonske konstrukcije, a najmanje pregledom svake otpremnice i vizualnom kontrolom konzistencije kod svake dopreme (svakog vozila) te, kod opravdane sumnje ispitivanjem konzistencije istim postupkom kojim je ispitana u proizvodnji.

2.2.5.1.5.2. Očvrsli beton

Za beton projektiranog sastava dopremljenog iz centralne betonare (tvornice betona), odgovorna osoba obvezno određuje neposredno prije ugradnje provedbu kontrolnih postupaka utvrđivanja svojstava očvrslog betona

Utvrđivanje čvrstoće obavlja se na uzorcima kocaka brida 150 mm sukladnim HRN EN 12390-1- Oblik, dimenzije i drugi zahtjevi za uzorke i kalupe, izrađenim i njegovanim prema HRN EN 12390-2 - Izrada i njegovanje uzoraka za ispitivanje čvrstoće.

Tlačna čvrstoća betona utvrđuje se prema normi HRN EN 12390-3. Uzima se jedan uzorak za istovrsne elemente betonske konstrukcije koji se bez prekida ugrađivanja betona izvedu unutar 24 sata od betona istih iskazanih svojstava i od istog proizvođača.

Ako je količina ugrađenog betona veća od 100 m3 za svakih slijedećih ugrađenih 100 m3 uzima se po jedan dodatni uzorak betona.

2.2.5.1.5.3. Ocjenjivanje rezultata ispitivanja

Kontrolni postupak utvrđivanja tlačne čvrstoće betona ocjenjivanjem rezultata ispitivanja uzoraka sa gradilišta i dokazivanjem karakteristične tlačne čvrstoće betona provodi se primjenom kriterija iz Dodataka B norme HRN EN 206-1 «Ispitivanje identičnosti tlačne čvrstoće».

Ispitivanje i dokazivanje identičnosti pokazuje da li ugrađeni beton pripada istom skupu za koji je proizvođačevom ocjenom sukladnosti utvrđeno da mu je tlačna čvrstoća sukladna s karakterističnom čvrstoćom (fck).

Za slučaj nepotvrđivanja zahtijevanog razreda tlačne čvrstoće betona treba na dijelu konstrukcije u koji je ugrađen beton nedokazanog razreda tlačne čvrstoće provesti naknadno ispitivanje tlačne čvrstoće betona u konstrukciji prema HRN EN 12504-1 i ocjenu sukladnosti prema prEN 13791

B. ARMATURA

Čelik za armiranje

Čelik za armiranje betona treba zadovoljavati uvjete EN 10080 i uvjete projekta konstrukcije. Svaki proizvod treba biti jasno označen i prepoznatljiv.

Površina armature mora biti očišćena od slobodne hrđe i tvari koje mogu štetno djelovati na čelik, beton ili vezu između njih.

Armatura će se na gradilište dovesti u savijenom stanju, a bit će rezana i savijena u armiračkom pogonu

Čelik za armiranje betona treba rezati i savijati prema projektnim specifikacijama. Pri tome:

- savijanje treba izvoditi jednolikom brzinom,
- savijanje čelika pri temperaturi ispod -5 °C, ako je dopušteno projektnim specifikacijama, treba izvoditi uz poduzimanje odgovarajućih posebnih mjera osiguranja,
- savijanje armature grijanjem smije se izvoditi samo uz posebno odobrenje u projektnim specifikacijama.

Šipke čelične armature, zavarene mreže i predgotovljeni armaturni koševi ne smiju se oštetiti tijekom prijevoza, skladištenja, rukovanja i postavljanja u projektiranu poziciju.

Prije postavljanja armature, mora se ista očistiti od prljavštine, masnoće i ljusaka od korozije. Ispod armature koja se postavlja na tlo potrebno je izvesti podložni sloj za izravnanje.

C. MATERIJAL ZA NASIPE

Dopušteno je korištenje agregata normalne mase, koji prema podrijetlu može biti prirodan, industrijski proizveden ili recikliran.

Potvrđivanje sukladnosti provodi se prema HRN EN 13242 Agregati za nevezane i hidraulički vezane materijale za uporabu u građevinarstvu i cestogradanji. Dokaz o uporabljivosti je certifikat tvorničke kontrole proizvodnje (proveden u dragovoljnom području).

2.2.5.2. UVJETI GRAĐENJA

Uvjeti građenja su po sadrţaju, opsegu i nivou razrade tipični za dotičnu građevinu, a to pak zavisi od vrste i sloţenosti građevine.Za jednostavne građevine, minimalni uvjeti građenja koje treba opisati "Programom kontrole i osiguranja kvalitete" su uvjeti iz Priloga " J" TPBK. Međutim za sloţenije građevine i specifične uvjete građenja, projektant treba odrediti posebne uvjete građenja. Predmetna građevina ne spada u sloţene građevine i ne zahtjeva specifične uvjete građenja, kao ni izradu "Plana kvalitete izvedbe", već je dovoljno izraditi "Plan betoniranja i nadzora."

A. ISKOLČENJE I ZAHTJEVANA GEOMETRIJA

Od faze iskolčenja objekta, preko svih faza izgradnje, do završetka objekta nuţan je stalni geodetski nadzor. Tijekom građenja vršiti:

- stalnu kontrolu iskolčenja građevine i druge geometrije svih elemenata
- kontrolu osiguranja svih točaka
- kontrolu postavljenih profila
- kontrolu repera i poligonih točaka

B. ZEMLJANI RADOVI

a) Iskopi

Tijekom radova na iskopima kontrolirati:

- da se iskop obavlja prema profilima i visinskim kotama iz projekta, te propisanim nagibima pokosa iskopa (uzimajući u obzir geomehanička svojstva tla),
- da tijekom rada ne dođe do potkopavanja ili oštećenja okolnih građevina ili okolnog tla,
- da se ne vrše nepotrebno povećani ili štetni iskopi,

da se ne degradira ili oštećuje temeljno tlo zbog nekontroliranih miniranja i neadekvatnih iskopa,

- za vrijeme rada na iskopu pa do završetka svih radova na objektu Izvoditelj je duţan osigurati pravilnu odvodnju,
- ne smije se dozvoliti zadrţavanje vode u iskopima,
- vrstu i karakteristiku temeljnog tla kontrolirati prema geotehničkom eleboratu, a dubine i gabarite iskopa prema građevinskom projektu građevine.

Kontrolom i tekućim ispitivanjma obuhvatiti:

- određivanje stupnja zbijenosti u odnosu na Proctorov postupak (Sz) ili određivanje modula stišljivosti (MS),
- ispitivanje granulometrije nasipnog materijala.

Nasipavanje izvoditi u propisanim debljinama slojeva i s propisanom zbijenošću. Osobito posvetiti pažnju izvedbi pokosa nasipa.

Kontrola geometrije vrši se kontinuirano, vizuelno i mjerenjem.

C. IZVOĐENJE BETONSKIH RADOVA

1. Općenito

Izvođač radova treba izvesti betonske i armirano-betonske radove u skladu sa zahtjevima norme HRN ENV 13670-1 - Izvedba betonskih konstrukcija – 1. dio: Općenito i TPBK prilog J.

Pogon za proizvodnju betona mora ispunjavati zahtjeve norme HRN EN 206-1 - Beton – 1. dio: Specifikacije, svojstva, proizvodnja i sukladnost. Za svaku vrstu betona koja će se ugrađivati na konstrukciju, proizvođač odnosno izvođač je dužan dostaviti odgovarajuću ispravu o sukladnosti te vrste betona.

2. Ugradnja betona

Dozvoljena maksimalna visina slobodnog pada betona je 1,5 m ukoliko ne dolazi do segregacije. Za veće visine vertikalnog transporta betona treba osigurati dovoljan broj vertikalnih lijevaka. Nije dozvoljeno transportiranje betona po kosinama.

Transportna sredstva ne smiju se oslanjati na oplatu ili armaturu, kako ne bi dovela u pitanje njihov projektirani položaj.

Svaki započeti betonski konstruktivni dio ili element objekta mora biti betoniran neprekidno u započetom opsegu, bez obzira na radno vrijeme, brze vremenske promjene ili isključenja pojedinih uređaja mehanizacije iz pogona.

Svježem betonu ne smije se naknadno dodavati voda,već je u slučaju potrebe za korekcijom konzistencije svježe betonske mase potrebno provesti korekciju samo uz dodavanje superplastifikatora (voditi računa o kompatibilnosti dodatka) prema normi HRN EN 934.

Ako dođe do neizbježnog, nepredviđenog prekida betoniranja, betoniranje mora biti završeno tako, da se na mjestu prekida može izraditi konstruktivno i tehnološki odgovarajući radni spoj. Izrada takvog radnog spoja moguća je samo uz odobrenje odgovorne osobe. Svježi beton se mora ugrađivati vibriranjem u slojevima, čija debljina ne smije biti veća od 50 cm. Sloj betona koji se ugrađuje mora vibriranjem biti dobro spojen s prethodnim donjim slojem betona. Ako dođe do prekida betoniranja, prije nastavka betoniranja, površina sloja betona mora biti dobro očišćena ispuhivanjem i ispiranjem, a po potrebi i pjeskarenjem.

Beton treba ubaciti što bliže njegovom konačnom položaju u konstrukciji, da bi se izbjegla segregacija, a nije dozvoljeno transportirati betone pomoću pervibratora.

Beton treba ugraditi i zbiti tako da se sva armatura i uloženi elementi dobro obuhvate betonom i osigura zaštitni sloj betona unutar propisanih tolerancija te beton dobije traženu čvrstoću i trajnost. Posebnu pažnju treba posvetiti ugradnji i zbijanju betona na mjestima promjene presjeka, sužnja presjeka, uz otvore, na mjestima zgusnute armature i prekida betoniranja.

Vibriranje, osim ako nije drugačije uvjetovano projektom, treba u pravilu izvoditi uronjenim vibratorima. Beton treba dopremiti što bliže konačnom položaju u konstrukcijskom elementu. Vibriranjem se beton ne smije namjerno navlačiti kroz oplatu i armaturu. Normalna debljina sloja ne bi smjela biti veća od visine uronjenog vibratora. Vibriranje treba izvoditi sustavnim vertikalnim uranjanjem vibratora tako da se površina donjeg sloja revibrira. Kod debljih slojeva je revibriranje površinskog sloja preporučljivo i radi izbjegavanja plastičnog slijeganja betona ispod gornjih šipki armature.

Beton treba tijekom ugradnje i zbijanja zaštiti od insolacije, jakog vjetra, smrzavanja, vode, kiše i snijega.

U slučaju da se betoniranje izvodi u prisustvu podzemne vode koju se ne može eliminirati, beton se mora ugrađivati na način da se spriječi ispiranje cementa odnosno kontaktor postupkom, pri čemu treba osigurati potrebnu konzistenciju betona kojom se može provesti ovaj postupak.

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

Vrijeme od proizvodnje betona do ugradnje treba biti što kraće, kako bi se izbjegli problemi pri praznjenju transportnih sredstava i ugradnji zbog smanjenja obradivosti svježe betonske mase. Ugrađivanje se treba odvijati brzo i bez zastoja. Redoslijed betoniranja mora omogućiti povezivanje novog betona s prethodnim.

Njegovanje vodom u uvjetima vrućeg vremena je najpogodnije i počinje odmah kada beton počne očvršćivati, a ako je intenzitet isparavanja blizu kritične granice, površina će se finim raspršivanjem vode održavati vlažnim, bez opasnosti od ispiranja.

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

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

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

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

Pri temperaturama zraka višim od 25 °C temperaturu svježeg betona treba kontrolirati najmanje jedanput u toku 2 sata.

Betoniranje pri temperaturama niţim od 5 ˚C moguće je uz pridržavanje mjera za zimsko betoniranje.

Pri ugradnji svježi beton mora imati minimalnu temperaturu od +5˚C, koja se na niţim pozitivnim temperaturama zraka (0 < i < +5°C) može postići zagrijavanjem agregata i vode, pri čemu temperatura mješavine agregata i vode, koji se zagrijavaju, ne smiju prijeći +30°C prije dodavanja cementa. U svakom slučaju temperatura svježeg betona u zimskom periodu na mjestu ugradnje mora biti unutar + 6 do + 15°C.

Odmah poslije ugradnje beton se toplinski zaštićuje prekrivanjem otvorenih površina izolacijskim materijalima, kao i dodatnom izolacijom čeličnih oplata da se omogući normalan tijek procesa stvrdnjavanja i spriječi smrzavanje.

Toplotna izolacija betona mora biti takva da osigura postizanje najmanje 50 % projektirane čvrstoće pri pritisku prije nego što beton bude izložen djelovanju mraza.

Posebno treba voditi računa kod skidanja oplate da temperaturni gradijent ne prijeđe propisane vrijednosti.

U zimskom ili prijelaznom periodu, dok je temperatura zraka ispod +10oC beton u oplati i ispod pokrivača ima zadovoljavajuće uvjete njege i očvršćivanja. Ako je vanjska temperatura veća od + 10oC i relativna vlažnost zraka manja od 40% beton treba održavati vlaženjem uobičajenim postupcima (polijevanje vodom i prekrivanjem nepropusnim folijama).

Pri temperaturama zraka nižim od + 5°C temperatura svježeg betona mjeri se najmanje jedanput tijekom 2h.

Za potrebe transporta i ugradnje betona treba koristiti slijedeća sredstva:

- Automješalice betona kapaciteta 6 - 9 m^{3}, koji su po mogućnosti opremljeni opremom za naknadno doziranje vode ili dodataka betonu.
- Autopumpe ili kran za vetikalni i horizontalni transport betona na gradilištu.
- Pervibratore dimenzija ovisno o veličini konstruktivnog elementa.

3. Njegovanje betona

Beton u ranom razdoblju treba zaštititi:

- da se skupljanje svede na najmanju mjeru,
- da se postigne potrebna površinska čvrstoća,
- da se osigura dovoljna trajnost površinskog sloja,
- od smrzavanja,
- od štetnih vibracija, udara ili drugih oštećivanja.

Beton neposredno nakon betoniranja treba zaštiti i njegovati u trajanju od cca 7 dana .

Beton se može njegovati zadržavanjem u oplati do kad ne postigne zahtjevana svojstva. U pogledu održavanja vlage u betonu izvoditelj radova se može opredijeliti za 2 sistema njegovanja:

- vlaženje vodom prskanjem direktno ili preko materijala koji zadržava vodu u sebi s tim da temp.vode ne bude hladnija za 10°C od betona (beton njegovan u 100 % vlazi)
- spriječavanje gubitka vode iz betona membranama (tvrdi papir, plastika, plastična folija)

Pri temperaturama ispod +5°C i iznad +30°C osigurati posebne mjere zaštite.

Njegovanje površine betona treba bez odgode započeti odmah po završetku zbijanja i površinske obrade. Ako slobodnu površinu betona treba zaštititi od pucanja zbog plastičnog skupljanja, privremeno njegovanje treba primijeniti i prije površinske obrade.

Za beton koji će u eksploataciji biti izložen uvjetima agresivnosti razreda X0 ili XC1 najmanje razdoblje njegovanja treba biti 12 sati, pod uvjetom da vezanje ne nastupi iznad 5 sati i temperatura površine betona bude

veća ili jednaka 5°C, a za ostale stupnjeve agresivnosti treba njegovati dok površinski sloj betona ne dosegne najmanje 50 % uvjetovane tlačne čvrstoće što se dokazuje tehnološkim uzorcima.

4. Oplata i skele

Izvođač radova mora osigurati da se oplata postavlja očišćena i premazana sredstvom koje će spriječiti nepotrebno prijanjanje betonske mase na podlogu i koje neće štetiti betonu, armaturi i oplati. Oplata treba osigurati betonu traţeni oblik dok ne očvrsne. Izvoditelj mora obratiti paţnju na spojnice koje mora zabrtviti kako bi se izbjeglo prekomjerni gubitak cementne paste iz oplate, odnosno kako bi se spriječio nastanak segregiranih mjesta i "gnijezda" u betonu.

Oplatu koja apsorbira značajniju količinu vode iz betona ili omogućava evaporaciju treba odgovarajuće vlaţiti da se spriječi gubitak vode iz betona, osim ako nije za to posebno i kontrolirano namijenjena.

Unutarnja površina oplate mora biti čista. Ako se koristi za vidni beton, njezina obrada mora osigurati takvu površinu betona.

Skele i oplata se ne smiju uklanjati dok beton ne dobije dovoljnu čvrstoću:

- otpornu na oštećenje površine skidanjem oplate,
- dovoljnu za preuzimanje svih djelovanja na betonski element u tom trenutku,
- da izbjegne deformacije veće od specificiranih tolerancija elastičnog ili neelastičnog ponašanja betona.

Skidanje same oplate treba izvoditi na način da se konstrukcija ne preopterети i ne ošteti.

Opterećenja skela treba otpuštati postupno tako da se drugi elementi skele ne preopterete. Stabilnost skela i oplate treba odrţavati pri oslobađanju i uklanjanju opterećenja.

Postupak podupiranja ili otpuštanja kad se primjenjuje za reduciranje utjecaja početnog opterećenja, sukcesivno opterećenje i/ili izbjegavanje velike deformacije treba detaljno utvrditi.

5. Površinska obrada

Posebnu površinsku obradu betona, ako se traţi, treba utvrditi projektnim specifikacijama. Za prihvaćanje zadane kvalitete površinske obrade mogu biti uvjetovani pokusni betonski paneli.

Vrsta i kvaliteta površinske obrade ovise o tipu oplate, betonu (agregatu, cementu, kemijskim i mineralnim dodacima), izvedbi i zaštiti tijekom izvedbe.

D. NADZOR

Pregledi i nadzor trebaju osigurati da se radovi završavaju u skladu s ovim Tehničkim uvjetima i zahtjevima projektnih specifikacija.

Nadzor u ovom kontekstu odnosi se na verifikaciju (potvrđivanje) sukladnosti svojstava proizvoda i materijala koji će se upotrijebiti i na nadzor nad izvedbom radova.

1. Nadzor materijala i proizvoda

Koji će se nadzor svojstava materijala i proizvoda primijeniti u radovima prikazanje slijedećom tablicom.

Tablica 3: Zahtjevi nadzora materijala i proizvoda

PREDMET	VRSTA NADZORA
Materijali oplate	Vizualni nadzor
Armaturni čelik	Prema ENV 10080 i zahtjevima projekta[3)]
Svježi beton" proizveden u tvornici ili na gradilištu.	Prema EN 206, I prema ovim tehničkim uvjetima[1)] . Pri preuzimanju betona treba postojati otpremnica.
Ostali materijali[2)]	Prema projektnim specifikacijama i normama
Predgotovljeni elementi	Prema projektnim specifikacijama [2)]
Nadzorni izvještaj	Treba
1) Na gradilištu izrađeni sastavni dijelovi smatraju se kao sastavni dijelovi proizvedeni sa "svježim betonom, tvorničkim ili gradilišnim", osim ako nisu proizvedeni prema normi. 2) Npr. element ugrađenog čelika, opeka i si. 3) Proizvode s potvrdom sukladnosti treće osobe treba vizualno pregledati i provjeriti otpremnicu. U slučaju sumnje treba poduzeti daljnje provjere sukladnosti sa specifikacijama. Ostale proizvode treba provjeriti i ispitati prema projektnim specifikacijama.	

2. Područje nadzora izvedbe

Područje nadzora koji treba provesti prikazano je u tablici

Tablica 4: Područje nadzora

PREDMET	VRSTA NADZORA
Kalupi, oplata i skele	Glavne kalupe i oplatu pregledati prije betoniranja
Obična armatura	Glavnu armaturu pregledati prije betoniranja
Ugrađeni elementi	Prema projektnim specifikacijama i ovim tehničkim uvjetima
Zidani elementi	Prema projektnim specifikacijama i ovim tehničkim uvjetima
Čelična konstrukcija	Prema projektnim i izvedbenim specifikacijama i ovim tehničkim uvjetima
Predgotovljeni elementi	Prema izvedbenim specifikacijama
Gradilišni prijevoz i ugradnja betona	Prema ovim tehničkim uvjetima
Završna obrada i njegovanje betona	Prema ovim tehničkim uvjetima
Geometrija	Prema projektnim specifikacijama
Nadzorna dokumentacija	Kako se traži ovim uvjetima

3. Nadzor prije betoniranja

Prije početka betoniranja nadzor treba uključivati:

- geometriju oplate,
- stabilnost oplate, skela i njihovih temelja,
- nepropusnost oplate,
- uklanjanje nečistoća (kao što su prašina, snijeg i/ili led i ostaci ţ ice) s dijela koji će se betonirati,
- obradu lica konstrukcijskih spojnica,
- uklanjanje vode s dna oplate, osim ako se ne betonira pod vodom,
- pripremu površine oplate,
- otvore u oplati.

4. Nadzor poslije betoniranja

Na konstrukcijskim spojnicama treba provjeriti i potvrditi da je preklopna (kontinuitetna) armatura u projektiranom poloţ aju.

Treba provjeriti poloţ aj dilatacijske trake.

5. Nadzor armature

5.1. Nadzor prije betoniranja

Prije betoniranja nadzor u skladu s odgovarajućim nadzornim razredom treba potvrditi da je:

- armatura iskazana u nacrtima ugrađena i prema nacrtima postavljena u projektiranu poziciju,
- zaštitni sloj u skladu s ovim uvjetima i projektnim specifikacijama,
- armatura nezagađena uljem, mastima, bojom ili drugim štetnim materijalima,
- armatura ispravno učvršćena i osigurana od pomicanja tijekom betoniranja,
- razmak između sipki armature dovoljan za ugradnju i zbijanje betona,
- ugrađena armatura popraćena odgovarajućom potvrdom sukladnosti sa svojstvima uvjetovanim u EN 10080.

Ako za armaturu dopremljenu u savijalište ili na građevinu nema odgovarajuće potvrde sukladnosti s uvjetovanim svojstvima, ta svojstva treba korisnik potvrditi ispitivanjem odgovarajućeg broja uzoraka dopremljenih profila.

5.2. Nadzor poslije betoniranja

Na konstrukcijskim spojnicama treba provjeriti i potvrditi daje preklopna (kontinuitetna) armatura u projektiranom poloţ aju.

5.3. Nadzor postupka betoniranja

Nadzor i ispitivanje postupka betoniranja treba planirati, izvoditi i dokumentirati prema Tablici 5.

Tablica 5: Planiranja, nadzora i dokumentiranja

PREDMET	VRSTA NADZORA
Planiranje nadzora	Plan nadzora, procedure i instrukcije prema specifikacijama Aktivnosti kod nesukladnosti
Nadzor	Osnovni i povremeni detaljni nadzor
Dokumentacija	Svi dokumenti planiranja, Izvještaji o svim nadzorima Izvještaji o svim nesukladnostima i popravnim mjerama

Plan nadzora treba identificirati sve nadzore, motrenja i ispitivanja za potrebne dokaze kvalitete.

Najbolji nadzor je kontinuirani nadzor sukladnosti i uobičajene dobre prakse.

E. ČELIČNA KONSTRUKCIJA

Temeljni dokument za proračun nosive čelične konstrukcije je EN 1993-1-1.

Upotrebljeni materijali koje izvoditelj radova dobavlja i ugrađuje moraju biti novi, a po kvaliteti i dimenzijama moraju odgovarati hrvatskim normama i standardima. Za sve radove treba primjenjivati važeće tehničke propise, građevinske norme i hrvatske standarde, što izvoditelj radova treba dokazati odgovarajućim certifikatima. Izvedba svih radova treba biti prema nacrtima, opisu radova i detaljima, a odstupanja od istih mogu biti samo u skladu s dozvoljenim tolerancijama za određenu vrstu radova. Bilo kakva odstupanja od projekta ili dispozicijske promjene odobrava isključivo projektant. Svi uvjeti iskazani u ovom dokumentu, ili u dokumentima citiranim u ovom dokumentu obvezni su za primjenu.

Sav potreban materijal za izradu, atikorozivnu zaštitu i montažu čelične konstrukcije treba skladištiti na odgovarajućem mjestu tako da bude siguran od oštećenja ili lomova.

Prema EN 1990 i HRN EN 1993-1-1, konstrukcija je svrstana u srednju klasu posljedica (CC2), normalnu razinu kontrole projekta (DSL2) i normalnu razinu kontrole nadzora za vrijeme izvođenja (IL2), čime se konačno svrstava u klasu izvođenja EXC2.

Dokazivanje radova provodi se prema EN 25817. Za provedbu kompletne kontrole kvalitete potrebno je od ovlaštene institucije ishodovati konačno završno izvješće o svim provedenim kontrolnim ispitivanjima. Detaljno načinjen i obrazložen Program mora biti dostavljen Glavnom inženjeru najkasnije 2 tjedna od sluč benog otvaranja radova.

Izrada čelične konstrukcije se kontinuirano kontrolira od radioničke izrade do završetka montaže.

Dokumentacija koju izvoditelj radova treba prikupiti tijekom izrade i montaže čelične konstrukcije je sljedeća:

- atesti o osnovnom i spojnom materijalu,
- atesti o materijalima za antikorozijsku zaštitu,
- atesti zavarivača,
- dnevnik radioničke izrade čelične konstrukcije,
- dnevnik montaže čelične konstrukcije,
- zapisnik o radioničkoj kontroli čelične konstrukcije,
- zapisnik o kontroli antikorozijsko zaštićene konstrukcije,
- zapisnik o probnoj montaži (po potrebi),
- zapisnik o preuzimanju sidrene konstrukcije,
- zapisnici o geodetskim i drugim mjerenjima tijekom montaže,
- zapisnik o preuzimanju montirane čelične konstrukcije,
- foto dokumentacija o montaži (po potrebi).

MATERIJAL

Materijal za izradu čelične konstrukcije je S355JR sukladno EN 10025-2.

Kvaliteta materijala usvaja se prema EN 1993-1-10 za stanje mjerodavne temperature od T_{Ed} = -20°C i za napone s_{Ed} = 0,50*fy(t).

Materijal se na homogenost provjerava ultrazvučnim ispitivanjem. Ukoliko na radioničkim nacrtima nije drugačije definirano, zadovoljava materijal klase S1, prema EN 10160.

Za pojedine elemente definiraju se posebni zahtjevi za materijal.

Za elemente koji se obrađuju savijanjem primjenjuje se materijal s dopunskom oznakom "C" prema EN 10025-2. Za elemente s nagomilanim varovima i prostornim stanjem naprezanja primjenjuje se materijal koji zadovoljava dodatni uvjet Z35, prema EN 10164.

Vijci i trnovi su vruće cinčani. Kvaliteta vijaka je 8.8, i anker vijaka 8.8 i sve se razrađuje u sklopu radioničke dokumentacije.

RADIONIČKA IZRADA

Prije početka izvođenja shodno Zakonu o gradnji (NN 153/13., 20/17., 39/19., 125/19.) potrebno je sve radove izvoditi prema:

1. glavnom projektu (građevna dozvola),
2. izvedbenom projektu (usklađenom s glavnim projektom),
3. tehnološkom projektu (prema Pravilniku o montaži čeličnih nosivih konstrukcija),

koji u pravilu sadrţi tehnologiju izvođenja zavarenih spojeva i planove montaţe čelične konstrukcije s redoslijedom montaţe i podacima o skelama, opremom za dizanje i mjerama zaštite na radu.

Budući da se elementi čelične konstrukcije preteţito spajaju vijčanom vezom dimenzija rupa (promjer) buši se do 1,5 mm veća od promjera vijka i to za vijke < M20, dok je za vijke ≥M20 dimenzija rupa veća za 2,0 mm od promjera vijka.

Na konstrukciju je potrebno obratiti mjesta za prihvat pri dizanju i prijenos tijekom transporta ili montaţe na projektom odreţenim mjestima. Mjesta za prihvaćanje konstrukcije prilikom dizanja i prijenosa tereta treba u radionici označiti bojom.

Dopuštene su tolerancije prema vaţećoj tehničkoj regulativi za:

1. kvalitetu i dimenzije kod nabavke materijala i vijaka,
2. konstruiranje priključaka i ekscentričnih priključaka pri izradi radioničkih nacrta,
3. točnost izmjera i primijenjene dimenzije profila, limova i vijaka,
4. točnost i kvalitetu probijanja i bušenja rupa za vijke.

Prije izrade čelične konstrukcije izvoditelj radova je duţan pribaviti sljedeće dokumente:

1. ateste osnovnog materijala,
2. ateste spojnog materijala,
3. ateste zavarivača,
4. plan redoslijeda zavarivanja,
5. plan montaţe

Kontrola u radionici:

Kontrola čelične konstrukcije obuhvaća sljedeće:

- kontrola mjera poprečnog presjeka štapova,
- kontrola duljina štapova,
- kontrola linearnosti štapova,
- kontrola mjera, oblika i poloţaj rupa za vijke,
- kontrola mjera oblika I debljine čvornih limova i prirubnica,
- kontrola mjera I oblika zavara.

Popratna dokumentacija o radioničkoj izradi čelične konstrukcije sadrţi sljedeće.

- Popis djelatnika koji su sudjelovali u izvedbi konstrukcije,
- Opis tehnologije (opis radnih postupaka),
- Pregled proizvodnog rada (dnevnik proizvodnje),
- Dnevnik zavarivanja s atestima zavarivača i atestima dodatnog materijala,
- Atesti osnovnogi vijčanog materijala.

U radionici se obavlja uz stručni nadzor investitora prvi pregled izvedenih radova (kontrola geometrije, kvalitete ugrađenog materijala te izrada konstrukcije).

Nakon uspješnog obavljenog pregleda čelične konstrukcije u radionici konstrukcija se može transportirati na gradilište.

Podloge za izradu tehnologije zavarivanja i dokaze kvalitete

Tehnologiju zavarivanja potrebno je uskladiti sa sljedećim zahtjevima:

1. Potrebno je izvršiti kontrolu varova nerazornim metodama i to u četiri razine:
   - Dimenzionalna i vizualna kontrola 100 % prema EN 970.
   - Ultrazvučna kontrola varova svih vlačnih nastavaka 30 %, dok se kod tlačnih nastavaka zahtijeva 20 % prema EN 1714.
   - Penetracijska kontrola 10 % od onih varova koji nisu kontrolirani ultrazvučno, prema EN 571.
   - Ispitivanje varova magnetofluksom 10 % varova koji su ispitani penetrantima za slučaj pojave pukotine ispod površine vara, prema EN 1290.

2. Dopuštena razina grešaka (kvaliteta vara) određuje se prema HRN EN ISO 5817 za klasu zavara C.

3. Kvaliteta elektrode definirana je prema EN 499 i usvaja se u ovisnosti o odabranoj kvaliteti čelika.

4. Kod zavarivačkih radova potrebno je osigurati stalnu kontrolu prije, u toku i nakon izvedenih radova. Površine za zavarivanje moraju biti kvalitetno pripremljene, bez masnoća, hrđe i drugih prljavština. Poslije izvedenih zavarivačkih radova potrebno je obaviti dimenzionalnu i vizualnu kontrolu te ostale kontrole predviđene ovim programom. Prilikom izvođenja zavarivačkih radova potrebno je voditi računa da elementi konstrukcije nakon hlađenja ne poprime neželjeni deformirani oblik. Ne dopušta se zavarivanje na temperaturi nižoj od +5° C. Za radove koji nakon potpunog sklapanja konstrukcije neće biti vidljivi, potrebno je napisati zapisnik o preuzimanju u trenutku dostupnosti pregledavnju svih dijelova konstrukcije (posebna pozornost na leđajeve).

Dokazi kvalitete prije početka izrade čelične konstrukcije

Prije početka izrade čelične konstrukcije potrebno je posjedovati sljedeće:

- rješenja za voditelja izrade i montaže čelične nosive konstrukcije,
- atesti materijala od kojih će biti izrađena čelična konstrukcija,
- atesti za spojni materijal (vijci, elektrode),
- svjedodžbe tehnologa zavarivanja i zavarivača koji će raditi na ovoj konstrukciji,
- tehnologija izrade (tehnologija zavarivanja),
- tehnologija montaže,
- plan kontrole.

Ova dokumentacija ovjerena po nadzornom inženjeru odnosno projektantu sastavni je dio dokumenata za tehnički pregled konstrukcije.

Ukoliko se materijal nabavlja tijekom rada, potrebno je ateste materijala prije početka izrade dostaviti nadzornom inženjeru na ovjeru.

Kontrola u toku izrade, transporta i montaže

Tijekom izrade konstrukcije u radionici i montaže izvoditelj je dužan voditi zakonom propisane dnevnike i provoditi svoju kontrolu u skladu s planom kontrole. Dužnost je nadzornog inženjera kontrolirati izvedbu u svim fazama izrade i montaže, tj. usklađenost s tehničkom dokumentacijom i važećim tehničkim normama i pravilima, ovjeravati navedene dokumente i ateste, te zapisnik o preuzimanju elemenata u radionici prije isporuke na montažu. Sve izmjene u dimenzijama ili načinu spajanja elemenata moraju biti ovjerene od projektanta konstrukcije.

Fazne kontrole (fazni tehnički pregledi) koje se provode u toku izvedbe čelične konstrukcije

Izvedba čelične konstrukcije ima sljedeće faze:

- izrada elemenata u radionici,
- transport od radionice na gradilište,
- montaža čelične konstrukcije na gradilištu na prethodno pripremljenu sidrenu konstrukciju (temelje ili dijelove zgrade).

U pravilu se svaka faza mora pregledati i utvrditi da je izvedena prema tehničkoj dokumentaciji i prema važećim tehničkim propisima. Izvršenje fazne kontrole podvrđuju putem zapisnika odgovorne osobe projektanta, stručnog nadzora i izvoditelja. Dok se ne uklone nedostaci utvrđeni u nekoj fazi, u pravilu ne može započeti idući faza.

Fazni pregledi sa zapisnicima potpisanim od strane odgovornih imenovanih osoba su:

- kontrola dokaza kvalitete prije početka izrade konstrukcije,
- prijem čelične konstrukcije po izradi u radionici,
- prijem čelične konstrukcije po transportu na gradilištu,
- geodetska kontrola izvedene sidrene konstrukcije ili drugih dijelova konstrukcije na koju se montira čelična konstrukcija,
- geodetska kontrola montirane čelične konstrukcije,
- završni pregled čelične konstrukcije prije početka drugih radova na čeličnoj konstrukciji (izvedba međudanika, montaža instalacija ili opreme i drugo).

Prijem elemenata obavlja se na temelju radioničkih crteža i specifikacija. Kontrola i prijem čelične konstrukcije vrši se prema Pravilniku o tehničkim mjerama i uvjetima za montažu čeličnih konstrukcija. Sve daljnje aktivnosti prigodom transporta, skladištenja i montažnih radova moraju biti u skladu s navedenim Pravilnikom. Posebno se naglašava potreba pažljivog postupanja prigodom utovara, istovara i transporta dijelova konstrukcije.

Dijelovi konstrukcije ne smiju se odlagati neposredno na zemlju nego na drvene grede i sl. Dijelovi konstrukcije se slažu tako da se omogući lagano pronalaženje pozicija i pristup zbog dizanja i transporta.

Prigodom prijema u radionici izvoditelj radova na izradi čelične konstrukcije dužan je staviti na uvid potrebnu tehničku dokumentaciju:

- radioničke nacrte sa specifikacijama,
- ateste osnovnog materijala,
- ateste dodatnog materijala,
- ateste zavarivača,
- ateste priključnih elemenata,
- dnevnik izrade elemenata,
- dnevnik zavarivanja,
- podatke o tehnologiji zavarivanja,
- izvješće interne tehničke kontrole,
- uvjerenja o kvalifikacijama stručnih osoba koje sudjeluju u izradi konstrukcije.

Završnom pregledu po montaži u pravilu sudjeluje i rukovoditelj ili koordinator izgradnje cjelokupne građevine.

Izvođač koji izvodi radove na čeličnoj konstrukciji mora udovoljavati uvjetima danim u HRN EN 1090-1, odnosno EN 1090-2. Radionička izrada priprema se i provodi sukladno HRN EN 1090-2. Primjenjuju se odrednice za prihvaćenu klasu izvedbe prema EN 1090-2 kao i odgovarajuću razina kontrole.
Zavareni spojevi moraju zadovoljavati "klasu C" prema EN 5817 i za klasu izvedbe.
Kvaliteta vijaka i trnova se razrađuje u sklopu radioničke dokumentacije.

Program kontrole i osiguranja kakvoće

U prethodnom tekstu su dane opće smjernice za izradu i kontrolu te osiguranje kakvoće čelične konstrukcije.
Program kontrole i osiguranja kakvoće vezan uz izradu i montažu čelične konstrukcije sastoji se od:

I. Prijemne kontrole kod proizvođača
II. Prijemne kontrole na gradilištu
III. Kontrole montaže čelične konstrukcije i
IV. Kontrole obima i oblika primopredajne dokumentacije.

I. Prijemna kontrola u radionici proizvođača sastoji se od:

A- Prijemne kontrole čeličnih elemenata konstrukcije
B- Prijemne kontrole vijaka, matica i podloški
C- Prijemne kontrole ležajeva i dilatacijskih naprava.

(B) Prijemna kontrola vijaka, matica i podloški treba obuhvatiti:

- kontrolu nabavne dokumentacije,
- preuzimanje atestne dokumentacije s kontrolom prema propisanim tehničkim uvjetima,
- kontrolu vijaka (vizualna kontrola), kontrola zaštitnog premaza, kontrola označavanja vijaka i pakiranja.

(C) Prijemna kontrola leţajeva i dilatacijskih naprava treba obuhvatiti:

- kontrole kompletnosti atestno tehničke dokumentacije,
- kontrola izvještajne dokumentacije pri izradi.

II Prijemna kontrola na gradilištu sastoji se od:

A- kontrole dopremljenog materijala
B- kontrole odlaganja i uskladištenja

(A) Kontrola dopremljenog materijala treba obuhvatiti:

- kontrolu samog materijala,
- kontrolu eventualnih oštećenja i deformacija uslijed transporta i
- kontrolu eventualnih oštećenja zaštitnog premaza.

(B) Pri kontroli odlaganja i uskladištenja treba obuhvatiti:

- kontrolu ispravnosti transporta do mjesta odlaganja,
- kontrolu odlaganja i uskladištenja te
- kontrolu odlaganja s obzirom na redoslijed montaţe.

III Kontrola montaţe čeličnе konstrukcije sastoji se od:

A- pripremnih radova
B- kontrole izvoĐenja montaţe čelične konstrukcije
C- primopredaja čelične konstrukcije.

(A) Pri kontroli pripremnih radova obuhvaća se:

- kontrola izuzimanja elemenata čelične konstrukcije sa deponije,
- kontrola otklanjanja eventualnih oštećenja i deformacija prouzrokovanih nepravilnim uskladištenjem i rukovanjem,
- kontrola otklanjanja eventualnih oštećenja zaštitnog premaza iz gore navedenih razloga,
- kontrola označavanja pozicija prema redoslijedu uzimanja sa deponije,
- kontrola transporta do mjesta ugradnje.

(B) Kod kontrole izvoĐenja montaţe konstrukcije obuhvaća se:

- geodetska kontrola,
- kontrola vijčanih spojeva s vijcima (atesti vijaka, kontrola površina, kontrola rupa, izuzimanje vijaka iz skladišta, ugradnja, zaštita od korozije, nalijeganje čvornih ploča),
- kontrola montaţe u svezi izvedbene dokumentacije,

- kontrola zavarivanja (atesti postupka, atesti zavarivača, atesti dodatnog materijala, vizualna kontrola, kontrola pripreme za sučeono zavarivanje, kontrola žigova zavarivača, radiografska kontrola, penetrantska kontrola, ispitivanje čvrstoće.

(C) Pri kontrolnom pregledu kompletno montirane konstrukcije provodi se kontrola:

- kompletnosti montirane konstrukcije prema radioničkoj dokumentaciji,
- uklanjanja svih pomoćnih skela,
- AKZ-a.

IV Obujam i oblik primopredajne dokumentacije

1. Primopredajna dokumentacija
2. Registracija tvrtke za djelatnost koju obavlja
3. Rješenje o postavljanju odgovornih osoba gradilišta
4. Uvjerenje o podobnosti tvrtke za poslove zavarivanja
5. Uvjerenja o kvalifikacijama stručnih osoba koje sudjeluju u izradi konstrukcije
6. Uvjerenje o stručnoj osposobljenosti osoba koja su provodila internu kontrolu na poslovima zavarivanja (fotokopija uvjerenja)
7. Uvjerenje o stručnoj osposobljenosti osoba koja su vršila nerazorna ispitivanja (fotokopija uvjerenja)
8. Registar uređaja za zavarivanje
9. Uvjerenje o ispravnosti uređaja za zavarivanje
10. Registar peći za održavanje elektrode
11. Uvjerenje o ispravnosti peći za održavanje elektrode
12. Ateste osnovnog materijala
13. Registar atesta materijala za zavarivanje
14. Ateste dodatnog materijala
15. Ateste zavarivača
16. Ateste priključnih elemenata
17. Radioničke nacrte sa specifikacijama
18. Dnevnik izrade elemenata
19. Dnevnik zavarivanja
20. Podatke o tehnologiji zavarivanja
21. Građevinski (montažni) dnevnici
22. Izvješće interne tehničke kontrole
23. Izvještaji za sve provedene vrste kontrolnih ispitivanja nerazornim metodama
24. Geodetski izvještaji
25. Izvještaji o kontroli vijčanih spojeva
26. Registar materijala za AKZ
27. Atesti materijala za AKZ
28. Izvještaj kontrole AKZ
29. Kontrolne liste

TRANSPORT NA GRADILIŠTE

Transport čelične konstrukcije se obavlja suglasno odredbama propisa i gabaritima i prometnim uvjetima transporta u cestovnom, ţ eljezničkom i vodnom prometu.

Prilikom dizanja i prijenosa konstrukcije ista se zahvaća na odgovarajućim mjestima koja su predviĎena radioničkom dokumentacijom (kuke, rupe i sl.) i u radionici obiljeţ ena bojom.

Ako mjesta za prihvat konstrukcije tijekom dizanja nisu obiljeţ ena vrijede slijedeća opća pravila:

1. pojedinačni elementi konstrukcije (stupovi ili grede) duljine do 3 m se prihvaćaju na jednom mjestu (na kraju),
2. pojedinačni elementi konstrukcije (stupovi ili grede) dulji od 3 m se prihvaćaju na dva mjesta simetrično i to tako da je zahvat na ¼ duljine elementa

Poloţ aj dijelova čelične konstrukcije u transportu je odreĎen projektnom dokumentacijom, a mora biti takav da omogućuje sigurnost ljudi i konstrukcije koja se transportira. Nije dozvoljeno konstrukciju postavljati u poloţ aj koji nije projektom predviĎen, a moţ e izazvati deformacije i oštećenja konstrukcije. Izvoditelj radova moţ e predloţ iti odgovarajući poloţ aj konstrukcije u transportu za sloţ ene konstrukcije (sklopovi od više elemenata) koji odobrava nadzorni inţ enjer.

ANTIKOROZIVNA ZAŠTITA ČELIČNE KONSTRUKCIJE

Zaštita čelične konstrukcije od korozije obavlja se sukladno s odredbama EN ISO 1461:2009 i EN ISO 1461:2010, HRN EN ISO 2808, HRN EN ISO 8501, HRN EN ISO 12944 te HRN ISO 8501-3.
Prema HRN EN ISO 12944:2018 uvjeti okoline svrstani su u C3 kategoriju i srednji stupanj agresivnosti okoline.
Prema kategoriji korozivnosti , ISO 12944-5:2019 mogu se koristiti slijedeći premazi:

Table B.2 — Summary of the minimum number of coats (MNOC) and minimum NDFT of the paint system depending on durability and corrosivity category on abrasive blasted steel substrates

Durability		Low (l)			Medium (m)			High (h)			Very high (vh)		
Type of primer		Zn (R)	Misc.		Zn (R)	Misc.		Zn (R)	Misc.		Zn (R)	Misc.	
Binder base of primer		ESI, EP, PUR	EP, PUR, ESI	AK, AY	ESI, EP, PUR	EP, PUR, ESI	AK, AY	ESI, EP, PUR	EP, PUR, ESI	AK, AY	ESI, EP, PUR	EP, PUR, ESI	AK, AY
Binder base of subsequent coats		EP, PUR, AY	EP, PUR, AY	AK, AY	EP, PUR, AY	EP, PUR, AY	AK, AY	EP, PUR, AY	EP, PUR, AY	AK, AY	EP, PUR, AY	EP, PUR, AY	AK, AY
C2	MNOC	[a]			—	—	1	1	1	1	2	2	2
	NDFT				—	—	100	60	120	160	160	180	200
C3	MNOC	—	—	1	1	1	1	2	2	2	2	2	2
	NDFT	—	—	100	60	120	160	160	180	200	200	240	260
C4	MNOC	1	1	1	2	2	2	2	2	2	3	2	—
	NDFT	60	120	160	160	180	200	200	240	260	260	300	—
C5	MNOC	2	2	—	2	2	—	3	2	—	3	3	—
	NDFT	160	180	—	200	240	—	260	300	—	320	360	—

The abbreviations are described in Table A.1. For single coats, the binder base of the primer is recommended.

In addition to polyurethane technology, other coating technologies may be suitable, e.g. polysiloxanes, polyaspartic and fluoropolymer [fluoroethylene/vinyl ether co-polymer (FEVE)].

[a] If a coating is desired, use a system from a higher corrosivity category or durability, e.g. C2 high or C3 medium.

Zaštićeno autorskim pravom. Upotreba ovog dokumenta dozvoljena samo u svrhu za koju je izdan. REPOZITORIJ HRVATSKIH MARKO PAVIĆ

Napomena:

Za zaštitu od korozije primjenjuje se tzv. duplex sistem (vruće pocinčavanje + organski premazi). Vruće pocinčavanje potrebno je projektirati prema EN ISO 1461:2009 i EN ISO 1461:2010 dok je premaze potrebno projektirati prema HRN EN 12944. Prema smještaju konstrukcije potrebno je odrediti razred atmosfere koja određuje sustav zaštite. Vruće pocinčavanje i premazi moraju biti međusobno kompatibilni. U dogovoru s investitorom odabrati nijansu boje.

MONTAŢA ČELIČNE KONSTRUKCIJE

Izvoditelj montaţe čelične konstrukcije je duţan izraditi elaborat montaţe čelične konstrukcije kojim se određuje slijedeće:

- način montaţe pojedinih dijelova konstrukcije,
- redoslijed i faze montaţe,
- potrebna oprema za montaţu (mehanizacija, skela itd.),
- eventualna privremena ojačanja na konstrukciji radi montaţe,
- prikaz mjera zaštite na radu za osiguranje sigurne montaţe.

U svakoj fazi montaţe čelične konstrukcije mora biti osigurano:

- stabilnost i nepromjenjivost oblika montiranog dijela konstrukcije,
- stabilnost pojedinog elementa konstrukcije koji se montira u određenoj fazi i njegova zadovoljavajuća nosivost u fazi montaţe,
- sigurnost ljudi, izvedenih radova, opreme i materijala pri istovremenoj izvedbi montaţe čelične konstrukcije i ostalih radova na građevini.

Prije početka montaţe čelične konstrukcije izvoditelj radova je duţan kontrolirati na gradnji sve mjere koje su bitne za njegov rad i pregledati sve podloge na kojima će izvesti montaţu čelične konstrukcije. Izvoditelj čelične konstrukcije treba prije početka montaţe zapisnički preuzeti od naručitelja geodetske podatke o izvedenim temeljima i dijelovima betonske konstrukcije na koje se temelji čelična konstrukcija (visinske i tlocrtne kote dijelova koji određuju poloţaj konstrukcije u prostoru).

vrsta odstupanja	dozvoljeno odstupanje
gornja kota temeljne glave	± 5 mm
nagib ravnine temeljne glave	1 ‰
bazna čelična ploča stupa	± 5 mm
nagib bazne čelične ploče stupova	0.5 ‰
gornja kota sidrenih vijaka u odnosu na projektiranu	+20 mm / - 0 mm
duljina navoja sidrenih vijaka	+ 80 mm / - 0 mm

Odstupanja od mjera izvedenih leţajeva za čeličnu konstrukciju mogu biti unutar vrijednosti predviđenih vaţećim Pravilnikom o tehničkim mjerama i uvjetima za montaţu čeličnih konstrukcija odnosno prema podacima iz gornje tablice.

Ako izvoditelj radova ustanovi razlike u mjerama ili nedostatke odnosno pogreške na podlozi, duţan je o tome obavijestiti nadzornog inţenjera i zatraţiti rješenje.

Svaki montirani segment se prije montaţe provjerava glede ispravnosti geometrije i kvalitete izvedenih spojeva. Svaku fazu montaţe je potrebno geodetski kontrolirati. Rupe u spojevima se moraju poklapati. Ako se rupe ne poklapaju nije dozvoljeno nasilno navlačenje konstrukcije nego je potrebno bušenjem povećati promjer rupe.

Svi vijci se nakon provjere geometrije odgovarajuće faze montaţe osiguravaju protiv odvrtanja (elastična podloška ili kontra matica).

Prijem konstrukcije po završenoj montaţi obavlja se komisijski o čemu se sastavlja zapisnik.

Kod preuzimanja građevinskog proizvoda proizvedenog izvan gradilišta izvođač mora utvrditi:

- je li građevni proizvod isporučen s oznakom u skladu s posebnim propisima i podudaraju li se podaci na dokumentaciji s kojom je građevni proizvod isporučen s podacima u oznaci,
- je li građevni proizvod isporučen s tehničkim uputama za ugradnju i uporabu,
- jesu li svojstva, uključivo rok uporabe građevnog proizvoda te podaci značajni za njegovu ugradnju, uporabu I utjecaj na svojstva, te trajnost čelične konstrukcije sukladni svojstvima i podacima određeni glavnim projektom.

Sve gore navedeno zapisuje se u skladu s posebnim propisom o vođenju građevinskog dnevnika, a dokumentacija s kojom je građevni proizvod isporučen se pohranjuje među dokaze o sukladnosti građevnih proizvoda koje izvođač mora imati na gradilištu.

Prije ugradnje građevnog proizvoda odnosno nastavak radova mora odobriti nadzorni inţenjer, što se zapisuje u skladu s posebnim propisom o vođenju građevinskog dnevnika.

Čelična konstrukcija i građevni proizvodi moraju imati tehnička svojstva i ispunjavati druge zahtjeve propisane tehničkim propisom za čelične konstrukcije (NN 112/08, NN 125/10, NN 73/12, NN 136/12). Sastavni dijelovi čelične konstrukcije (betonski temelji) i građevni proizvodi koji se u njih ugrađuju, a koji nisu obuhvaćeni tehničkim propisom za čelične konstrukcije, moraju zadovoljiti još i odredbe posebnog Propisa kojim se uređuju takve konstrukcije. Ispituje se i dokazuje kvaliteta konstrukcijskih čelika, kvalitete zaštite od korozije, kontrolu zavarivanja, kontrolu spojnih sredstava (vijka), te drugi značajni uvjeti prema propisima mehaničke otpornosti i stabilnosti, tj. normama, sukladnosti, certificiranju itd.

Nije potrebno posebno ispitivanje nosivosti i uporabivosti konstrukcije, ako su dokazana svojstava uporabivosti ugrađenih građevinskih proizvoda čelične konstrukcije u svemu u skladu sa zahtjevima iz projekta i TPČK (NN

112/08, NN 125/10, NN 73/12, NN 136/12), te zadovoljeni svi uvjeti građenja prema normi HRN EN 1090 za razred izvođenja EXC2 na nosivu i sekundarnu konstrukciju.

Antikorozivna zaštita projektirati prema HRN EN 12944. Prema smještaju konstrukcije potrebno je odrediti razred atmosfere koja određuje sustav zaštite.

F. MJERE U SLUČAJU NESUKLADNOSTI

Kad nadzor otkrije nesukladnost, treba poduzeti odgovarajuće radnje koje će osigurati uvjetovanu stabilnost i sigurnost konstrukcije i zadovoljiti namjeravanu uporabu.

Kad je nesukladnost potvrđena, treba istražiti sljedeće:

- utjecaj nesukladnosti na izvedbu i uporabu,

- mjere potrebne da bi se nesukladni element ili dio konstrukcije učinili prihvatljivima,

- potrebu zabrane i zamjene nepopravljivog nesukladnog elementa ili dijela konstrukcije.

Veličina nesukladnosti uvjetovanih svojstava betona utvrđuje se naknadnim ispitivanjima istih svojstava na uzorcima betona iz konstrukcijskog elementa prema važećim normama. Ispitivanja se odlukom nadzornog inženjera povjeravaju odgovarajućoj ovlaštenoj instituciji.

Nesukladnost tlačne čvrstoće (postignute i uvjetovane klase) betona rješava se naknadnim ispitivanjem uzoraka betona izvađenih iz dijela konstrukcije u koji je ugrađen nesukladni beton.

Ispitivanja treba provesti prema HRN EN 7034 i HRN U.M1.048 i utvrditi klasu tlačne čvrstoće kojoj ugrađeni beton odgovara u vrijeme ispitivanja približnu klasu kojoj je odgovarao pri 28-dnevnoj starosti. Prva služi za kontrolu stabilnosti i sigurnosti predmetnog konstrukcijskog dijela a druga za reguliranje ugovornih odnosa između proizvođača i kupca betona.

Ako su neispravnosti i nesukladnosti zanemarive za izvedbu i uporabu element treba preuzeti. Ako se nesukladnost može popraviti, element treba preuzeti nakon popravka.

Ocjenu sukladnosti elementa nakon popravka trebaju dati nadzorni inženjer i ovlaštena institucija koja je utvrdila veličinu nesukladnosti i uvjetovala popravak.

Rektifikacija nesukladnosti mora biti u skladu s projektnim specifikacijama i ovim Tehničkim uvjetima.

Dokumentaciju postupka i materijala koji će se upotrijebiti treba prije popravka odobriti nadzorni inženjer.

I. DODATNA ISPITIVANJA

Dodatna ispitivanja gradiva osoba u postupku građenja i elemenata građevine obaviti će se po nalogu odgovornih osoba.

2.2.6. Podaci o geotehničkim i drugim istraţni m radovima

Na predmetnoj lokaciji nisu izvršena geotehnička ispitivanja!

Za svrhu statičkog proračuna pretpostavljeni su sljedeći parametri:

- specifični dopušteni tlak σ_a' = 150,00 kN/m^2
- očekivana slijeganja s = 3 cm
- volumenska teţ ina tla γ = 18,0 kN/m^3
- kut unutarnjeg trenja φ = 30°
- prosječni modul reakcije podloge k_s = 5 000 kN/m^3.

Tlo je kategorije C. U slučaju nailsaka na loše nosivo tlo potrebno ga je očisiti do razine dobro nosivog tla. Po izvršenom iskopu potrebno je osigurati pregled temeljnog tla. Tek nakon pregleda temeljnog tla od strane projektanta moţ e se pristupiti izgradnji građevine. Ukoliko stanje na terenu nakon izvedenog iskopa ukazuje na bitna odstupanja od pretpostavljenog geotehničkog profila potrebno je kontaktirati projektanta.

Prije poĉetka armirano-betonskih radova na temeljima objekta propusta, nadzorna sluţ ba gradilišta je duţ na pribaviti mišljenje geomehaniĉara da li je stvarna kvaliteta temeljnog tla u skladu sa projektiranim tlom, mišljenje se obavezno mora upisati u graĊevinski dnevnik i odobriti daljnju gradnju. U protivnom potrebno je provesti ponovno proraĉunavanje konstrukcije i deformacija.

2.2.7. Posebni tehniĉki uvjeti gradnje i naĉin zbrinjavanja graĊevnog otpada

A) POSEBNI TEHNIĈKI UVJETI GRADNJE ZA ZEMLJANE RADOVE

2.2.7.1. Posebni tehniĉki uvjeti za zemljane radove

Iskop građevinske jame za temelje obavlja se strojno u širokom otkopu, tako da se ručni iskop svede na minimum. Građevinska jama šira je obostrano za 70-100 cm od betonskog oblika u razini donje plohe temelja sa pokosima usjeka 1:1, ili 1:1,5 ukoliko je nekoherentni materijal, kako bi se osigurala sigurna gradnja. U toku gradnje izvoĐač je duţ an osigurati djelotvornu zaštitu, odvodnju i eventualno crpljenje vode iz građevne jame u koliko se pokaţ e nuţ nim.

Dio iskopanog materijala se koristi za zatrpavanje građevnih jama, a višak odvozi na mjesto stalne deponije. Zatrpavanje građevnih jama izvodi se nasipavanjem i zbijanjem.

Radovi na zatrpavanju ne smiju se izvoditi ako su materijal ili podloga smrznuti. Rad na nasipavanju i sabijanju materijala treba prekinuti ako zbog kiše, visokih podzemnih voda ili drugih okolnosti nije moguće udovoljiti zahtjevima kvalitete.

2.2.7.2. Posebni tehnički uvjeti za beton

Beton se mora proizvoditi od predhodno ispitanih i tokom vremena kontroliranih osnovnih materijala, u pogonima za proizvodnju betona, koji su funkcionalno projektirani, predhodno ispitani i kontrolirani u toku rada.

Sastav betona mora biti projektiran računski i provjeren eksperimentalno u skladu s postojećim tehničkim propisima i važećim standardima. On mora biti dokazan predhodno laboratorijskim ispitivanjima svojstava svježeg, stvrdnjavajućeg i očvrslog betona, koje će obaviti izvođač radova putem organizacije registrirane i ovlaštene za tu djelatnost.

Tekuću kontrolu osnovnih materijala,svježeg, stvrdnjavajućeg i očvrslog betona ,koju obavlja izvođač, treba kontrolirati pored ovlaštene organizacije i nadzorni inženjer.

Za sve betonske radove mora biti pripremljena tehnologija koja omogućuje dobivanje gustog, kompaktnog I vodonepropusnog betona.

Eksperimentalno treba dokazati da beton zadovoljava sva svojstva propisana projektom,kao što su vodocementni faktor, konzistencija,ugradljivost,vlačna čvrstoća, otpornost na smrzavanje, otpornost na smrzavanje u prisustvu soli,traženi modul elastičnosti,zahtjevanu čvrstoću i sl., a u svemu prema važećim standardima.

Izvoditelj treba izraditi **plan uzimanja uzoraka**, za pojedine vrste betona, na osnovu operativnog plana radova u suglasnosti s nadzornim inženjerom.

Beton se mora ugrađivati sistematski i programirano prema unaprijed izrađenom programu i zabranom sistemu.Svaki započeti betonski odsjek, konstruktivni dio ili elemenat objekta, mora biti izbetoniran neprekinuto,bez obzira na radon vrijeme, ili druge nepredviđene oklnosti.

projektom određenja. Na prekidima mora biti ostvarena dobra prionljivost obaju betona, a sam spoj mora biti vodonepropusan.

Da bi se spriječilo, kod vidljivih površina betona, naknadno provlaživanje i kristalizacija procjedne vode na mjestima prekida betoniranja, potrebno je površine radnih reški prije nastavka betoniranja premazati sredstvom za vezu starog i novog betona,držeći se u svemu upustava prizvođača.

Odmah poslije ugrađivanja i površinske obrade beton se mora zštiti od neposrednog djelovanja sunčanih zraka, oborina i smrzavanja.

Za ocjenu postignute kvalitete betona u konstrukciji mjerodavan je osimrezultata prije spomenutih proba i kontrolnih ispitivanja, opći izgled betona, njegova jednoličnost i kompaktnost.

U prethodnoj **tablici br.1**,dani su uvjeti projekta za konstruktivni beton, na bazi kojih treba izraditi plan uzimanja uzoraka.

2.2.7.3. Posebni tehnički uvjeti za tesarske radove

Sve oplate za beton moraju biti izrađene prema mjerama iz projekta. Izvođač je duzan za svaku oplatu izraditi nacrt.

Reške u oplati moraju dobro brtviti,tako da bude onemogućeno svako procjeđivanje i otjecanje vode,ili cementnog morta. Za brtvljenje oplate mogu se uptrebljavati samo oni materijali koji ne djeluju štetno na hidratizaciju betona i koji ne mogu obojiti betonsku površinu.

Oplate moraju biti učvršćene i usidrene tako da nisu moguće njihove nikakve naknadne deformacije.

Oplate koje upijaju vodu moraju prije betoniranja biti navlažene ili premazane tako da betonu ne oduzimaju vodu.

Svi elementi za usidrenje, napinjanje I fiksiranje oplate moraju biti izrađeni tako da svaki dio koji ostane u betonu, a može hrđati, može posebno biti zaštićen,na način koji neće štetiti konstrukciji.

Sva poprečna sidra moraju biti opremljena glavama za napinjanje,a koja se poslije betoniranja mogu odstraniti, a da se beton ne ošteti. Otvori, koji ostaju u betonu nakon što se izvuku sidra, moraju se pažljivo I vodonepropusno ispuniti betonom ili cementnim mortom.

Kod vidljivih površina betona, raspored sidrenih otvora i način njihove obrade mora biti takav da vizualno I tehnološki odgovara vidlivom betonu.

B) NAČIN ZBRINJAVANJA GRAĐEVNOG OTPADA

Nakon izgradnje građevine i uklanjanja eventualnih nedostataka, potrebno je zbrinuti građevni otpad, kako bi se predmetna građevina uklopila u postojeći okoliš. Na taj način smanjio bi se osjećaj devastacije okoliša te bi se udovoljilo ekološkim aspektima.

Prilikom zbrinjavanja građevnog otpada posebnu pozornost potrebno je obratiti na slijedeće:

- sve putne prilaze gradilištu urediti prema vizuelnim zahtjevima okoliša, a one putove koji trajno ostaju u funkciji sanirati i urediti prema kriterijima za normalno odvijanje prometa i to u ovisnosti o razredu i namjeni prometnice,
- prethodno oformljene deponije i pozajmišta urediti i isplanirati, kako bi se u što većoj mjeri uklopili s prirodnim okolišom, a u što manjoj mjeri ugrozile bliže susjedne građevine,
- sve građevine (privremenog karaktera), opremu gradilišta, neutrošeni materijal, otpad i slično, treba ukloniti, a predmetno zemljište adekvatno urediti, tj. dovesti u prvobitno stanje,
- kompletnu zonu, devastiranu zahvatom, dovesti u uredno stanje tj. najmanje na razinu prvobitnog stanja.

Sanacija gradilišta

Za potrebe organizacije gradilišta - deponiranje građevinskog materijala, manipulativne površine za prijevoz i za djelatnike - koristit će se prvenstveno prostor građevinske parcele.

Sav otpadni materijal koji se bude deponirao na površini parcele u tijeku izvođenja radova investitor će nakon dovršenja radova o vlastitom trošku odvesti na obliţnju deponiju.

Sve oštećene prometne i druge površine i instalacije susjednih objekta investitor će po završetku radova o svom trošku dovesti u prvobitno stanje. Nakon izgradnje predmetne građevine i uklanjanja eventualnih nedostataka potrebno je izvršiti sanaciju okoliša gradilišta kako bi se predmetna građevina što više uklopila u postojeći okoliš. Na taj način smanjuje se osjećaj devastacije okoliša te udovoljava ekološkim zahtjevima. Zbog toga je potrebno sve usjeke, zasjeke, nasipe i ostale površine stabilizirati, osim tehničkim mjerama i adekvatnim ozelenjavanjem autohtonim biljnim vrstama.

2.2.8. Projektirani vijek uporabe građevine i uvjeti za njeno održavanje

2.2.8.1. Opće napomene projektiranja konstrukcije da zadovolji potrebni uporabni vijek građevine

Suglasno HRN EN 1990 ovisno o vrsti konstrukcije razlikuju se četiri razreda sa različitim proračunskim uporabnim vijekom prema slijedećoj tablici:

Tablica 6. Naznačeni proračunski uporabni vijek (prema HRN EN 1990) tablica A1.1(HR)

Kategorija proračunskog uporabnog vijeka	Naznačeni proračunski uporabni vijek [godine]	Primjer
1	**≤ 10**	Privremene konstrukcije, konstrukciije tijekom izvedbe
2	**10 - 25**	Zamjenjivi dijelovi konstrukcije, npr. grede pokretnih kranova, leţajevi
3	**15 - 30**	Poljoprivredne i slične konstrukcije
4	**50**	Konstrukcije zgrada, mostova i drugih inţenjerskih građevina uobičajenih dimenzija ili obične vaţnosti
5	**100**	Konstrukcije zgrada, mostova i drugih inţenjerskih građevina velikih dimenzija ili velike vaţnosti

Suglasno ovoj normi konstrukciju objekta: **NADSTREŠNICA ZA DOZATORE U ASFALTNOJ BAZI BANJE SELO na kč 206/1, k.o. Laktec** koja je predmet projektiranja ovim projektom treba svrstati u četvrtu kategoriju, što znači da je zahtijevani proračunski uporabni vijek ove građevine**: 50 godina.**

Ova vrijednost usvojena za uporabni vijek predstavlja polazište na osnovi kojega su definirani zahtjevi na beton, zahtjevi na izvođenje radova te održavanje konstrukcije.

Prema Eurokodu 1, 1. dio i Eurokodu 2 za ostvarenje trajne betonske konstrukcije valja razmotriti sljedeće, međusobno ovisne, čimbenike:

- namjenu konstrukcije (sadašnju i buduću)
- zahtijevana svojstva / ponašanje konstrukcije
- očekivane uvjete okoliša i njegov utjecaj
- sastav, svojstva i ponašanje materijala
- oblik konstrukcijskih elemenata, konstruiranje pojedinosti i građevnu izvedbu
- kvalitetu građenja i opseg nadzora
- naročite mjere zaštite
- održavanje tijekom predviđenog uporabnog vijeka.

Opće odredbe dane u normi osiguravaju zadovoljavajući uporabni vijek, uz pretpostavku da su u ranoj fazi projektiranja odgovarajuće razmatrani zahtjevi za uporabu i trajnost.

Obzirom na djelovanja koja utječu na trajnost, Eurokod 2 se uglavnom bavi s četiri glavna mehanizma degradacije, tj.:

- korozijom armature
- alkalno-agregatnom reakcijom
- kemijskim djelovanjima
- smrzavanjem / odmrzavanjem.

Prvi mehanizam degradacije u prvom redu napada i oštećuje armaturu, što ima za posljedicu raspucavanje i odlamanje betona. Preostala tri mehanizma degradacije izravno razaraju beton. Svi navedeni mehanizmi degradacije zahtijevaju prisutnost vode. Kako je voda neophodna za proces hidratacije, uvijek je prisutna u određenoj količini. Brzina napredovanja degradacije smanjuje se što je beton više suh.

Budući da je djelovanje vode vrlo nepovoljno i razorno za betonsku konstrukciju, osnovna pravila ispravnog projektiranja građevine s obzirom na djelovanje vode mogu se sumirati kako slijedi:

- vodu što prije odvesti s konstrukcije
- spriječiti da voda prodre u konstrukciju
- odgovarajuće riješiti opću odvodnju i zaštitu
- osigurati nepropusnost betona.

Razne vrste soli, a osobito kloridi, koje dolaze u dodir s betonskom konstrukcijom pokazale su se najrazornijim agresivnim tvarima s obzirom na sastojke armiranog betona.

Očito je da se trajnost zasniva prvenstveno na odabiru odgovarajuće mješavine betona uz definirane zahtjeve na čvrstoću betona i debljinu zaštitnog sloja armature, ovisno o uvjetima okoliša u kojima se betonska konstrukcija nalazi. Ako se ispune zahtjevi dani u normi, implicitno se smatra da će biti dosegnut predviđeni uporabni vijek.

2.2.8.2. Definiranje sastava i svojstava betona betonske konstrukcije

- **Analiza izloženosti konstrukcije**

Tablica 7. Razredi izloženosti ovisno o uvjetima okoliša (prema Eurokodu 2)

Razred izloženosti		Primjeri za uvjete okoliša
1 Suhi okoliš		- unutrašnjost stambenih ili uredskih zgrada[1)]
2 Vlažan okoliš	a) bez mraza	- unutrašnjost zgrade s velikom vlažnošću - vanjski elementi - elementi u neškodljivom tlu i/ili vodi
	b) s mrazom	- vanjski elementi izloženi mrazu - elementi u neškodljivom tlu i/ili vodi izloženi mrazu - unutarnji elementi u velikoj vlazi izloženi mrazu
3 Vlažan okoliš s mrazom i djelovanjem sredstava za odmrzavanje		- unutarnji i vanjski elementi izloženi mrazu i sredstvima za odmrzavanje
4 Morski okoliš	a) bez mraza	- elementi izloženi prskanju morske vode ili uronjeni u more - elementi na zraku zasićenom solju (neposredna blizina mora)
	b) s mrazom	- elementi izloženi prskanju morske vode ili uronjeni u more - elementi na zraku zasićenom solju i izloženi smrzavici
Ovi razredi mogu pojedinačno postojati ili biti u kombinaciji s gore navedenim:		
5 Kemijski škodljiv okoliš[2)]	a)	- neznatno kemijski škodljiv okoliš (u plinovitom, tekućem ilikrutom stanju) - škodljiva industrijska atmosfera
	b)	- umjereno kemijski škodljiv okoliš (u plinovitom, tekućem ili krutom stanju)
5 Kemijski škodljiv okoliš[2)]	**c)**	- kemijski vrlo škodljiv okoliš (u plinovitom, tekućem ili krutom stanju)

1) Ovaj razred izloženosti vrijedi samo ako građevina ili njezin dio za vrijeme izvođenja dulje vrijeme ne budu izloženi lošijim uvjetima.
2) Kemijski škodljiv okoliš razvrstan je u ISO DP 9690. Mogu se također usvojiti ovi istovrijedni razredi izloženosti: Razred izloženosti 5a: ISO - razredba A1G, A1L, A1S Razred izloženosti 5b: ISO - razredba A2G, A2L, A2S Razred izloženosti 5c: ISO - razredba A3G, A3L, A3S

Ovisno o razredu izloženosti Eurokod 2 definira debljinu zaštitnog sloja na slijedeći način.

Tablica 8. Najmanja debljina zaštitnog sloja za obični beton (Eurokod 2)

		Razred izloženosti (prema Eurokodu 2)								
		1	***2a***	**2b**	**3**	**4a**	**4b**	**5a**	**5b**	**5c** [4]
Najmanji zaštitni sloj [mm] [2] [3]	Čelik za armiranje	**15**	***20***	**25**	**40**	**40**	**40**	**25**	**30**	**40**
	Čelik za prednapinjanje	**25**	**30**	**35**	**50**	**50**	**50**	**35**	**40**	**50**

Suglasno ovom AB konstrukciju nadstrešnice treba svrstati u 2b razred izloženosi koji se definira kao i:

2 Vlažan okoliš	b) s mrazom	- vanjski elementi izloženi mrazu - elementi u neškodljivom tlu i/ili vodi izloženi mrazu - unutarnji elementi u velikoj vlazi izloženi mrazu

debljina zaštitnog sloja za navedenu izloženost konstrukcije je:

d = 5,0 cm za temelje
d = 4,0 cm za zidove

Projektiranje trajnosti podrazumijeva definiranje i izvedbu betonskih elemenata odgovarajuće otpornosti.

Prema novim europskim i hrvatskim normama projektiranje trajnosti provodi se kao funkcija spomenutih razreda izloženosti, a u osnovi se sastoji od ispunjavanja tri zahtjeva koji se odnose na:

- maksimalni vodocementni faktor
- minimalni sadržaj cementa
- minimalni razred čvrstoće betona

Tablica 9. Razredi izloženosti (prema HRN EN 206-1)

Oznaka razreda	**Opis okoliša / izloženost**	**Informativni primjeri moguće pojave razreda izloženosti**
1 Nema rizika korozije		
X0	Za beton bez armature ili ugrađenog metala: sve izloženosti gdje nema smrzavanja, abrazije ili kemijskog djelovanja. Za beton s armaturom ili ugrađenim metalom: vrlo suho.	Beton unutar građevine s vrlo niskom vlažnosti zraka.
2 Korozija uzrokovana karbonatizacijom		
XC1	**Suha ili stalno vlažna**	**Beton unutar građevina s niskom vlagom zraka. Beton stalno u vodi.**

XC2	**Vlažna, rijeĉe suha**	**Površina betona izložena dugotrajnom dodiru s vodom. Mnogi temelji.**
XC3	Umjereno vlažna	Beton unutar građevina s umjerenom iliniskom vlažnosti zraka. Vanjski beton
XC4	**Izmjenično vlažna i suha**	**Površina betona u dodiru s vodom, ali ne kao u XC2.**
3 Korozija uzrokovana kloridima koji nisu iz mora		
XD1	Umjereno vlažna	Površina betona izložena kloridima iz zraka.
XD2	Vlažna, rjeĎe suha	Plivališta, beton izložen otpadnim industrijskim vodama koje sadrže kloride.
XD3	Izmjenično vlažna i suha	Dijelovi mostova izloženi prskanju s kloridima, kolnici, parkirališta.
4 Korozija uzrokovana kloridima iz morske vode		
XS1	Izloženo solima iz zraka, ali ne u izravnom dodiru s morskom vodom	Konstrukcije blizu mora ili na obali.
XS2	Stalne uronjena	Dijelovi konstrukcije u moru.
XS3	Područje plime i oseke i područje zapljuslavanja	Dijelovi konstrukcije u moru.
5 Korozija uzrokovana smrzavanjem i odmrzavanjem sa soli za odmrzavanje ili bez nje		
XF1	Umjerena zasićenost vodom bez soli za odmrzavanje	Vertikalne površine betona izložene kiši i smrzavanju.
XF2	**Umjerena zasićenost vodom sa solju za odmrzavanje**	**Vertikalne površine betona cestovnih konstrukcija izložene smrzavanju i solima za odmrzavanje iz zraka.**
XF3	Visoka zasićenost vodom bez soli za odmrzavanje	Horizontalne površine betona izložene kiši i smrzavanju.
XF4	Visoka zasićenost vodom sa solju za odmrzavanje	Cestovne i mostovne kolničke ploče izložene solima za odmrzavanje. Površine betona izložene prskanju solima i smrzavanju. Područja vlaženja morem izložena smrzavanju.
6 Kemijska korozija Odnosi se na kemijsko djelovanje iz prirodnog tla i podzemne vode. Klasifikacija morske vode ovisi o zemljopisnoj lokaciji pa treba primijeniti razredbu koja vrijedi na mjestu uporabe betona. U normi je dana posebna specifikacija kemijske agresije prirodnog tla i podzemne vode. Ako se radi o djelovanjima izvan te specifikacije, drugim agresivnim kemikalijama, kemijski onečišćenoj podzemnoj vodi, velikoj brzini vode u kombinaciji sa specificiranim kemikalijama, može biti potrebna posebna studija za utvrĎivanje odgovarajuće izložености.		
XA1	Lagano kemijski agresivan okoliš	
XA2	**Umjereno kemijski agresivan okoliš**	
XA3	Vrlo kemijski agresivan okoliš	

Suglasno prethodnoj tablici konstrukcija građevine se treba svrstati u slijedeće razrede izloženosti:

XC1	**Suha ili stalno vlažna**	**Beton unutar građevina s niskom vlagom zraka. Beton stalno u vodi.**
XC2	**Vlažna, rjeđe suha**	**Površina betona izložena dugotrajnom dodiru s vodom. Mnogi temelji.**
XC4	**Izmjenično vlažna i suha**	**Površina betona u dodiru s vodom, ali ne kao u XC2.**
XA2	**Umjerena zasićenost vodom sa solju za odmrzavanje**	
XF2	**Umjerena zasićenost vodom sa solju za odmrzavanje**	**Vertikalne površine betona cestovnih konstrukcija izložene smrzavanju i solima za odmrzavanje iz zraka.**

Kloridni ioni su drugi uzrok (uz karbonatizaciju) gubitka pasivizirajućeg učinka. Kloridni ioni mogu prodrijeti u beton, ako je konstrukcija u morskom okolišu ili u kontaktu sa solima za odleđivanje. Također, kloridi mogu biti prisutni u betonu od samog početka, primjerice kada se rabi morski pijesak za sitnu frakciju ili kalcijev klorid kao ubrzivač.

HRN EN 206-1 zabranjuje uporabu kalcijevog klorida i kemijskih dodataka na osnovi kalcijevog klorida u betonu koji sadrži i ubetonirane metalne dijelove (armaturu, čelik za prednapinjanje ili drugi ugrađeni metal).

Definirana je granična vrijednost sadržaja klorida u armiranom betonu izražena kao postotak kloridnih iona od 0,4% na masu cementa.

2.2.8.3. Preporučene granične vrijednosti sastava i svojstava betona

Tablica 10. Preporučene granične vrijednosti sastava i svojstava betona (prema HRN EN 206-1)

Razredi izloženosti				**Preporučene granične vrijednosti**		
Oznaka razreda		**Djelovanje**		**Max v/c**	**Min cement [kg/m^3]**	**Razred čvrstoće**
X0		**Nema rizika**		**Nema zahtjeva**	**Nema zahtjeva**	**C12/15**
XC	**1**	**Karbonatizacija (H_2O,CO_2)**	**Suho ili u vodi**	**0,65**	**260**	**C20/25**
	2		**Vlaga (stalna)**	**0,60**	**280**	**C25/30**
	3		Umjerena vlaga	0,55	280	C30/37
	4		**Vlaženje/sušenje**	**0,50**	**300**	**C30/37**
XD	1	Kloridi koji nisu iz mora (H_2O,Cl)	Umjerena vlaga	0,55	300	C30/37
	2		Vlaga (stalna)	0,55	300	C30/37
	3		Vlaženje/sušenje	0,45	320	C35/45

XS	1	Kloridi iz mora (H_2O, Cl)	Bez dodira s vodom	0,50	300	C30/37
	2		Uvodi	0,45	320	C35/45
	3		Plima/oseka, zapljuskivanje	0,45	340	C35/45
XF[1)]	1	Smrzavanje-odmrzavanje / + sol	Umjerena zasićenost vodom	0,55	300	C30/37
	2[2]		**Umjerena zasićenost vodom + sol**	**0,55**	**300**	**C25/30**
	3[2]		Visoka zasićenost vodom	0,50	320	C30/37
	4[2]		Visoka zasićenost vodom + sol	0,45	340	C30/37
XA	1	Kemijsko djelovanje	Neznatno škodljiv	0,55	300	C30/37
	2[3]		**Umjereno škodljiv**	**0,50**	**320**	**C30/37**
	3[3]		Vrlo škodljiv	0,45	360	C35/45

1) Potrebno je primijeniti agregat prema EN 12620:2000 s dovoljnom otpornošću na smrzavanje.
2) Preporučljiva količina zraka od minimalno 4,0%. Kada beton nije aeriran, ponašanje betona treba ispitivati prema prikladnoj metodi u usporedbi s betonom kojemu je otpornost na smrzavanje za odgovarajući razred izloženosti dokazana.
3) Primijeniti sulfatnootporni cement. Kada SO_4^2 vodi ka razredu izloženosti XA2 i XA3, ispravno je upotrijebiti sulfatnootporni cement. Kada je cement razvrstan prema sulfatnoj otpornosti, umjereno ili visoko sulfatnootporni cement treba rabiti u razredu izloženosti XA2 (i u XA1 kad je primjenljiv), a visoko sulfatnootporni cement treba upotrijebiti u razredu izloženosti XA3. Prvi niži razred čvrstoće ako se odabere aerirani beton za razred XF.

2.2.8.4. Usvojeni sastav i svojstva betona

Sukladno navedenim preporukama za izgradnju konstrukcije AB konstrukcije usvaja se beton sljedećih karakteristika:

	debljina zaštitnog sloja d [cm]	**maksimalan sadržaj klornih iona**	**Max v/c**	**Min cement [kg/m^3]**	**Min Razred čvrstoće**
Nearmirani i slaboarmirani temelji i podne ploče	**5,0**	**0,2% na masu cementa**.	**-**	**-**	**12/15**
AB elementi konstrukcije	**5,0**	**0,4% na masu cementa**.	**0,50**	**320**	**30/37**

2.2.8.5. Održavanje konstrukcije

Radnje u okviru održavanja konstrukcije treba provoditi prema odredbama ***Tehničkog propisa za građevinske konstrukcije (NN br. 17/17)*** i normama na koje upućuje navedeni Prilog, te odgovarajućom primjenom odredaba vaţećih ostalih propisa.

Bitni dijelovi konstrukcije su:

- AB konstrukcija
- Čelične elemente konstrukcije

a.) Održavanje AB konstrukcije

Građevina se treba održavati u stanju projektom predviđene sigurnosti i funkcionalnosti, a sukladno odredbama odgovarajućih zakona, normativa i pravila struke. Prije puštanja objekta u uporabu, mora se izvršiti detaljan vizualni pregled građevine i nulto mjerenje stanja elemenata prema kojem će se tijekom uporabe kontrolirati deformacije. Kontrolni pregledi ne smiju biti duţi od 2 godine. Pri svakom pregledu posebnu pozornost posvetiti snimanju moţebitnih pukotina i zona drobljenja betona, te svih drugih oštećenja i deformacija bitnih za sigurnost konstrukcije. Ako se vizualnim pregledom stanja konstrukcije uoče promjene i defekti koji mogu umanjiti ili ugroziti sigurnost građevine u uporabi, treba odmah izmjeriti deformacije glavnih elemenata pod stalnim opterećenjem. Na osnovu povećanja deformacija u odnosu na početno stanje, treba utvrditi eventualno smanjenje sigurnosti i propisati daljnje mjere za održavanje projektirane i propisane sigurnosti.

Pregled uključuje najmanje:

- vizualni pregled, u kojeg je uključeno utvrđivanje poloţaja i veličine napuklina i pukotina te drugih oštećenja konstrukcije odnosno elemenata bitnih za očuvanje mehaničke otpornosti i stabilnosti građevine,
- utvrđivanja stanja zaštitnog sloja armature,
- utvrđivanje veličine progiba glavnih nosivih elemenata ako se vizualnom kontrolom sumnja u ispunjavanje bitnog zahtijeva mehaničke otpornosti i stabilnosti,

U slučaju da su pukotine veće da narušavaju trajnost AB konstrukcije potrebno ih je sanirati prema provjerenim tehničkim sustavima koji su u skladu s Tehničkim propisom za građevinske konstrukcije.
Sve uočene nedostatke i oštećenja potrebno je što hitnije otkloniti, kako bi se postiglo projektirano stanje, odnosno povećala sigurnost, trajnost i funkcionalnost objekta. Da bi se što više smanjili troškovi održavanja objekta i povećala njegova uporabna vrijednost, odabrana su takva rješenja, materijali i oprema koji imaju dostatnu kvalitetu i trajnost.

b.) Održavanje i praćenje čelične nosive konstrukcije za vrijeme korištenja građevine

Investitor ili korisnik građevine duţan je voditi brigu o stabilnosti konstrukcije za vrijeme korištenja građevine prema Tehničkim propisima za održavanje čeličnih konstrukcija za vrijeme eksploatacije kod nosivih čeličnih konstrukcija (Sl.list 6/65) i provoditi sljedeće:

- izraditi program održavanja čelične konstrukcije
- voditi evidenciju o čeličnoj konstrukciji putem knjige (servisne knjige) čelične konstrukcije
- svake godine obaviti redovni pregled

- svakih deset godina obaviti glavni pregled
- provoditi radove obnove ili sanacije čelične konstrukcije utvrđene pregledima, a prema zakonima i propisima

c.) Čuvanje dokumentacije održavanja

Dokumentaciju pregleda te dokumentaciju o održavanju konstrukcije dužan je trajno čuvati vlasnik građevine. Pregled konstrukcije moraju obavljati za to ovlaštene osobe i ako se uoče da su bitna svojstva građevine narušena potrebno konstrukciju sanirati.

Zagreb, svibanj 2021.

PROJEKTANT:

HRVATSKA KOMORA INŽENJERA GRAĐEVINARSTVA
Robert Mihalinac
mag.ing.aedif.
Ovlašteni inženjer građevinarstva
G 6028

Robert Mihalinac, mag.ing.aedif

OZNAKA I NAZIV POGLAVLJA:

2.3. PRORAČUN MEHANIČKE OTPORNOSTI I STABILNOSTI

1.1. ANALIZA DJELOVANJA

1.2. STALNO

Vlastita težina elemenata procjenjuje se u software-u kao "*self weight*".
Vlastita težina pokrova (trapezni lim): 0,15 kN/m^2

1.3. SNIJEG (EN 1993-1-3)

Na slici su prikazane zone opterećenja snijegom za Republiku Hrvatsku.



Zona opterećenja snijegom: III
Nadmorska visina Banje selo: <200 m.n.m

Nadmorska visina do [m]	1. područje – priobalje i otoci [kN/m²]	2. područje – zaleđe Dalmacije, Primorja i Istre [kN/m²]	3. područje – kontinentalna Hrvatska [kN/m²]	4. područje – gorska Hrvatska [kN/m²]
100	0,50	0,75	1,00	1,25
200	0,50	0,75	1,25	1,50
300	0,50	0,75	1,50	1,75
400	0,50	1,00	1,75	2,00
500	0,50	1,25	2,00	2,50
600	0,50	1,50	2,25	3,00
700	0,50	2,00	2,50	3,50
800	0,50	2,50	2,75	4,00
900	1,00	3,00	3,00	4,50
1 000	2,00	4,00	3,50	5,00
1 100	3,00	5,00	4,00	5,50
1 200	4,00	6,00	4,50	6,00
1 300	5,00	7,00		7,00
1 400	6,00	8,00		8,00
1 500		9,00		9,00
1 600		10,00		10,00
1 700		11,00		11,00
1 800		12,00		

Odabire se prva veća vrijednost nadmorske visine, a to je 200 metara. Prema tome, karakteristična vrijednost opterećenja snijegom iznosi:

$s_k = 1{,}25\ \mathrm{kN/m^2}$

Opterećenje snijega na krovu računa se prema izrazu:

$s = s_k \cdot \mu_i \cdot C_0 \cdot C_1$

gdje su:

$\boldsymbol{\mu_1 = 0{,}8}$ koeficijent oblika krova za $0° \leq \alpha \leq 30°$

$\mu_2 = 0{,}8 + 0{,}8 \cdot \frac{\alpha}{30} = 0{,}8 + 0{,}8 \cdot \frac{5}{30} = 0{,}93$ koeficijent oblika krova za $0° \leq \alpha \leq 30°$

$C_0 = 1{,}0$ koeficijent izloženosti

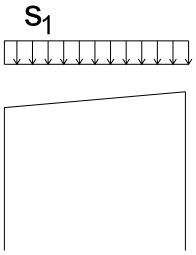
$C_1 = 1{,}0$ temperaturni koeficijent

Opterećenje snijegom na krovu iznosi:

$s_1 = 1{,}25 \cdot 0{,}8 \cdot 1{,}0 \cdot 1{,}0 = 1{,}00\ \mathrm{kN/m^2}$

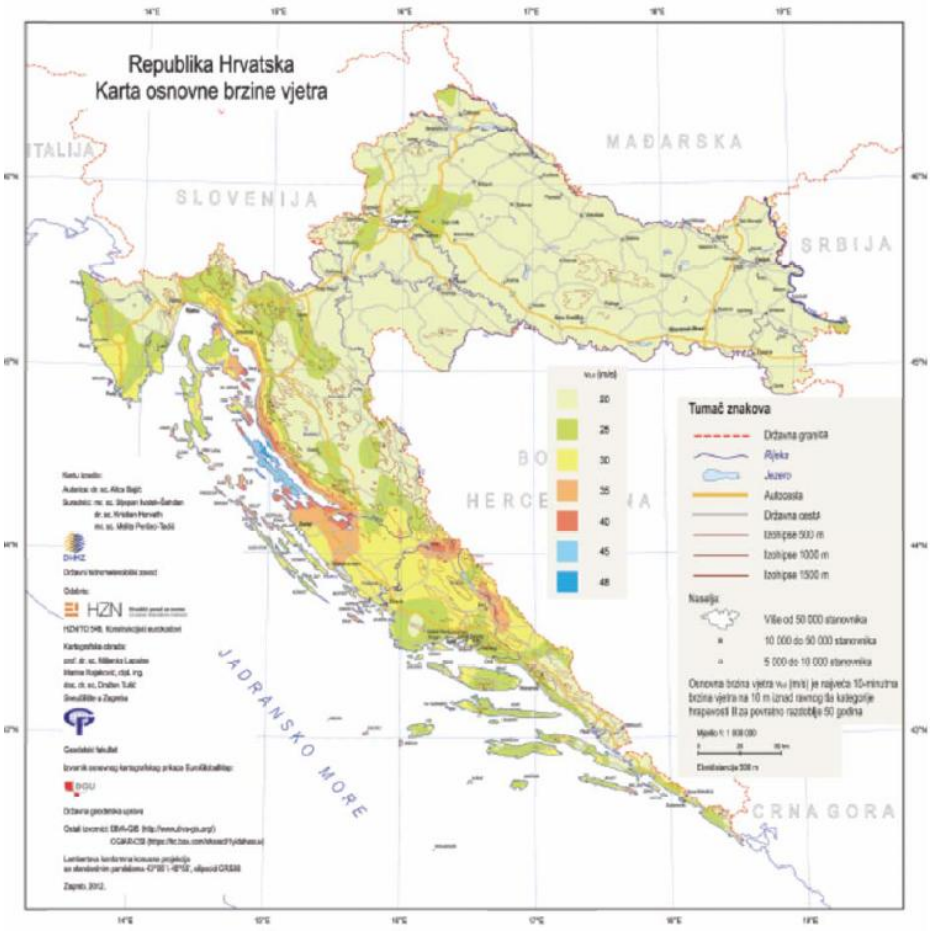
Za jednostrešne krovove razmatra se samo 1. slučaj, a za dvostrešne oba slučaja opterećenja, $s=s_1$.

Jednostrešni krovovi:



1.4. VJETAR (EN1993-1-4)

Na slici je prikazana vjetrovna karta Republike Hrvatske.



Odabrana je temeljna vrijednost osnovne brzine vjetra $v_{b,0} = 25\ \mathrm{m/s}$

Osnovna brzina vjetra $v_b = c_{dir} \cdot c_{season} \cdot v_{b,0} = 1 \cdot 1 \cdot 25 = 25\ \mathrm{m/s}$

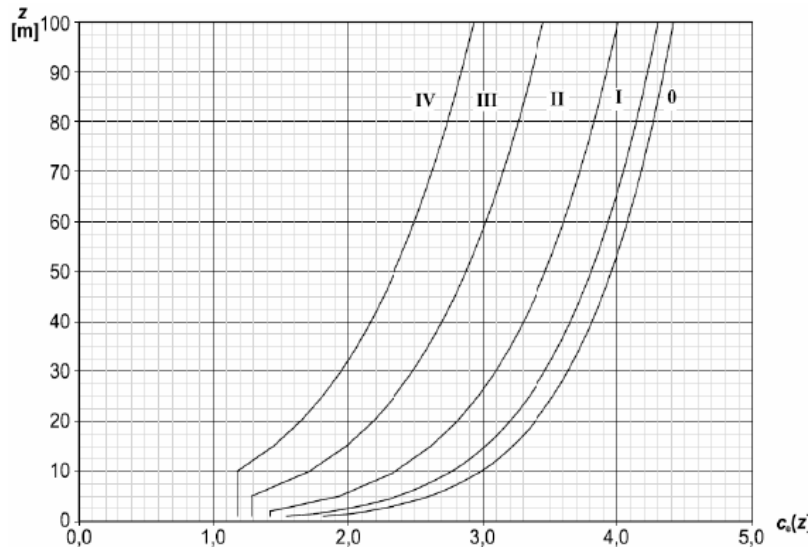
Pretpostavljena kategorija terena je II.

Referentna visina z_e jednaka je:

$$z_e = f_c\left(\frac{h}{b}\right)$$

$< b \rightarrow z_e = 6{,}82$ m
$< b \rightarrow z_e = 4{,}80$ m

Na slici je prikazan dijagram ovisnosti koeficijenta izloženosti c_e o visini konstrukcije.



Očitani koeficijent izloženosti jednak je:

Kategorija terena I:
Za visinu nadstrešnice 10.5 m $C_e(z_e) \cong 2{,}8$
Za visinu nadstrešnice 9.5 m $C_e(z_e) \cong 2{,}8$
Za visinu nadstrešnice 8.5 m $C_e(z_e) \cong 2{,}7$
Za visinu nadstrešnice 7.5 m $C_e(z_e) \cong 2{,}6$
Za visinu nadstrešnice 6.5 m $C_e(z_e) \cong 2{,}6$
Za visinu nadstrešnice 5.5 m $C_e(z_e) \cong 2{,}5$
Za visinu nadstrešnice 4.5 m $C_e(z_e) \cong 2{,}4$
Za visinu nadstrešnice 3.5 m $C_e(z_e) \cong 2{,}3$

Kategorija terena II:
Za visinu nadstrešnice 10.5 m $C_e(z_e) \cong 2{,}35$
Za visinu nadstrešnice 9.5 m $C_e(z_e) \cong 2{,}35$
Za visinu nadstrešnice 8.5 m $C_e(z_e) \cong 2{,}25$
Za visinu nadstrešnice 7.5 m $C_e(z_e) \cong 2{,}15$
Za visinu nadstrešnice 6.5 m $\boldsymbol{C_e(z_e) \cong 2{,}10}$
Za visinu nadstrešnice 5.5 m $C_e(z_e) \cong 2{,}00$
Za visinu nadstrešnice 4.5 m $\boldsymbol{C_e(z_e) \cong 1{,}95}$
Za visinu nadstrešnice 3.5 m $C_e(z_e) \cong 1{,}75$

Očitana vrijednost koeficijenta izloženosti za visinu z = 6,82 m:

$c_e(z) = 2{,}10$

Očitana vrijednost koeficijenta izloženosti za visinu z = 4,80 m:

$c_e(z) = 1{,}95$

Tlak vjetra na konstrukciju računa se prema sljedećem izrazu:

$$w = q_b \cdot c_e(z) \cdot c_p$$

Tlak pri osnovnoj brzini:

$$q_b = \frac{\rho_{zrak}}{2} \cdot v_b^2 = \frac{1{,}25}{2} \cdot 25^2 = 391\ \text{N/m}^2 = 0{,}39\ \text{kN/m}^2$$

Tlak pri vršnoj brzini na visini z(6,82):

$$q_p(z) = c_e(z) \cdot q_b = 2{,}10 \cdot 0{,}39 = 0{,}82\ \text{kN/m}^2$$

Tlak pri vršnoj brzini na visini z(4,80):

$$q_p(z) = c_e(z) \cdot q_b = 1{,}95 \cdot 0{,}39 = 0{,}76\ \text{kN/m}^2$$

Tlak vjetra koji djeluje na vanjske površine:

$$w_e = q_p(z_e) \cdot c_{pe}$$

Tlak vjetra koji djeluje na unutarnje površine:

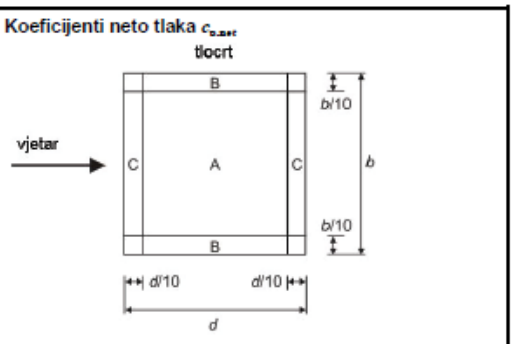
$$w_i = q_p(z_i) \cdot c_{pi}$$

Nagib krova iznosi:

$$\alpha = +5^\circ$$

Podjela konstrukcije jednostrešne nadstrešnice na vjetrovne zone prema HRN EN 1991-1-4:

Tablica 7.6 – Vrijednosti koeficijenata $c_{p,net}$ i c_f za jednostrešne nadstrešnice



Nagib krova α	Zaprijećenost φ	Koeficijenti sveukupne sile c_f	Područje A	Područje B	Područje C
0°	Najveća vrijednost, svi φ Najmanja vrijednost, φ=0 Najmanja vrijednost, φ = 1	+0,2 −0,5 −1,3	+0,5 −0,6 −1,5	+1,8 −1,3 −1,8	+1,1 −1,4 −2,2
5°	Najveća vrijednost, svi φ Najmanja vrijednost, φ = 0 Najmanja vrijednost, φ = 1	+0,4 −0,7 −1,4	+0,8 −1,1 −1,6	+2,1 −1,7 −2,2	+1,3 −1,8 −2,5

Prema podjeli nadstrešnice na vjetrovne zone očitavaju se koeficijenti sveukupne sile c_f i koeficijenti tlaka vjetra $c_{p,net}$ te se određuje sila/tlak vjetra na određenom/oj elementu/površini.

Tlak vjetra koji djeluje na nadstrešnicu (za proračun elemenata krova i učvršćenja):

$$w = q_p(z) \cdot c_{p,net}$$

Sila vjetra koja djeluje na nadstrešnicu (za proračun nosive konstrukcije):

$$F_w = c_s \cdot c_d \cdot c_f \cdot q_p(z_e) \cdot A_{ref}$$
$$F_w = c_s \cdot c_d \cdot c_f \cdot q_p(z_e) \cdot b \cdot d$$

Sila F_w djeluje na razmaku od d/4 od ruba izloženog vjetru, gdje je d strana paralelna smjeru vjetra.

Sila vjetra koja djeluje na <u>viši dio</u> nadstrešnice:

$$F_{w,pritiskaju\ e} = 1{,}0 \cdot 1{,}0 \cdot (+0{,}40) \cdot 0{,}82 \cdot 37{,}2 \cdot 3{,}3 = +40{,}27\ kN$$
$$F_{w,odi\ u\ e} = 1{,}0 \cdot 1{,}0 \cdot (-1{,}40) \cdot 0{,}82 \cdot 37{,}2 \cdot 3{,}3 = -140{,}93\ kN$$

Sila $F_{w,pritiskajuće}$ na okvir 1:

$$F_{w,pritiskaju\ e1} = 1{,}0 \cdot 1{,}0 \cdot (+0{,}40) \cdot 0{,}82 \cdot 3{,}80 \cdot 3{,}3 = +4{,}11\ kN$$

Sila $F_{w,pritiskajuće}$ na okvir 2:

$$F_{w,pritiskaju\ e2} = 1{,}0 \cdot 1{,}0 \cdot (+0{,}40) \cdot 0{,}82 \cdot 7{,}50 \cdot 3{,}3 = +8{,}12\ kN$$

Sila $F_{w,pritiskajuće}$ na okvir 3:

$$F_{w,pritiskaju\ e3} = 1{,}0 \cdot 1{,}0 \cdot (+0{,}40) \cdot 0{,}82 \cdot 7{,}40 \cdot 3{,}3 = +8{,}01\ kN$$

Sila $F_{w,pritiskajuće}$ na okvir 4:

$$F_{w,pritiskaju\ e4} = 1{,}0 \cdot 1{,}0 \cdot (+0{,}40) \cdot 0{,}82 \cdot 7{,}40 \cdot 3{,}3 = +8{,}01\ kN$$

Sila $F_{w,pritiskajuće}$ na okvir 5:

$$F_{w,pritiskaju\ e5} = 1{,}0 \cdot 1{,}0 \cdot (+0{,}40) \cdot 0{,}82 \cdot 7{,}40 \cdot 3{,}3 = +8{,}01\ kN$$

Sila $F_{w,pritiskajuće}$ na okvir 6:

$$F_{w,pritiskaju\ e6} = 1{,}0 \cdot 1{,}0 \cdot (+0{,}40) \cdot 0{,}82 \cdot 3{,}70 \cdot 3{,}3 = +4{,}00\ kN$$

Sila $F_{w,odižuće}$ na okvir 1:

$$F_{w,odi\ u\ e1} = 1{,}0 \cdot 1{,}0 \cdot (-1{,}40) \cdot 0{,}82 \cdot 3{,}80 \cdot 3{,}3 = -14{,}40\ kN$$

Sila $F_{w,odižuće}$ na okvir 2:

$$F_{w,odi\ u\ e2} = 1{,}0 \cdot 1{,}0 \cdot (-1{,}40) \cdot 0{,}82 \cdot 7{,}50 \cdot 3{,}3 = -28{,}41\ kN$$

Sila $F_{w,odižuće}$ na okvir 3:

$$F_{w,odi\ u\ e3} = 1{,}0 \cdot 1{,}0 \cdot (-1{,}40) \cdot 0{,}82 \cdot 7{,}40 \cdot 3{,}3 = -28{,}03\ kN$$

Sila $F_{w,odižuće}$ na okvir 4:

$$F_{w,odi\ u\ e4} = 1{,}0 \cdot 1{,}0 \cdot (-1{,}40) \cdot 0{,}82 \cdot 7{,}40 \cdot 3{,}3 = -28{,}03\ kN$$

Sila $F_{w,odižuće}$ na okvir 5:

$$F_{w,odi\ u\ e5} = 1{,}0 \cdot 1{,}0 \cdot (-1{,}40) \cdot 0{,}82 \cdot 7{,}40 \cdot 3{,}3 = -28{,}03\ kN$$

Sila $F_{w,odižuće}$ na okvir 6:

$$F_{w,odi\ u\ e6} = 1{,}0 \cdot 1{,}0 \cdot (-1{,}40) \cdot 0{,}82 \cdot 3{,}70 \cdot 3{,}3 = -14{,}02\ kN$$

Sila vjetra koja djeluje na niži dio nadstrešnice (za proračun nosive konstrukcije):

$$F_{w,pritiskaju\ e} = 1{,}0 \cdot 1{,}0 \cdot (+0{,}40) \cdot 0{,}76 \cdot 11{,}6 \cdot 3{,}3 = +11{,}64\ kN$$
$$F_{w,odi\ u\ e} = 1{,}0 \cdot 1{,}0 \cdot (-1{,}40) \cdot 0{,}76 \cdot 11{,}6 \cdot 3{,}3 = -40{,}73\ kN$$

Sila $F_{w,pritiskajuće}$ na okvir 1:

$$F_{w,pritiskaju\ e1} = 1{,}0 \cdot 1{,}0 \cdot (+0{,}40) \cdot 0{,}76 \cdot 2{,}90 \cdot 3{,}3 = +2{,}91\ kN$$

Sila $F_{w,pritiskajuće}$ na okvir 2:

$$F_{w,pritiskaju\ e1} = 1{,}0 \cdot 1{,}0 \cdot (+0{,}40) \cdot 0{,}76 \cdot 5{,}8 \cdot 3{,}3 = +5{,}82\ kN$$

Sila $F_{w,pritiskajuće}$ na okvir 3:

$$F_{w,pritiskaju\ e2} = 1{,}0 \cdot 1{,}0 \cdot (+0{,}40) \cdot 0{,}76 \cdot 2{,}90 \cdot 3{,}3 = +2{,}91\ kN$$

Sila $F_{w,odižuće}$ na okvir 1:

$$F_{w,odi\ u\ e1} = 1{,}0 \cdot 1{,}0 \cdot (-1{,}40) \cdot 0{,}76 \cdot 2{,}90 \cdot 3{,}3 = -10{,}18\ kN$$

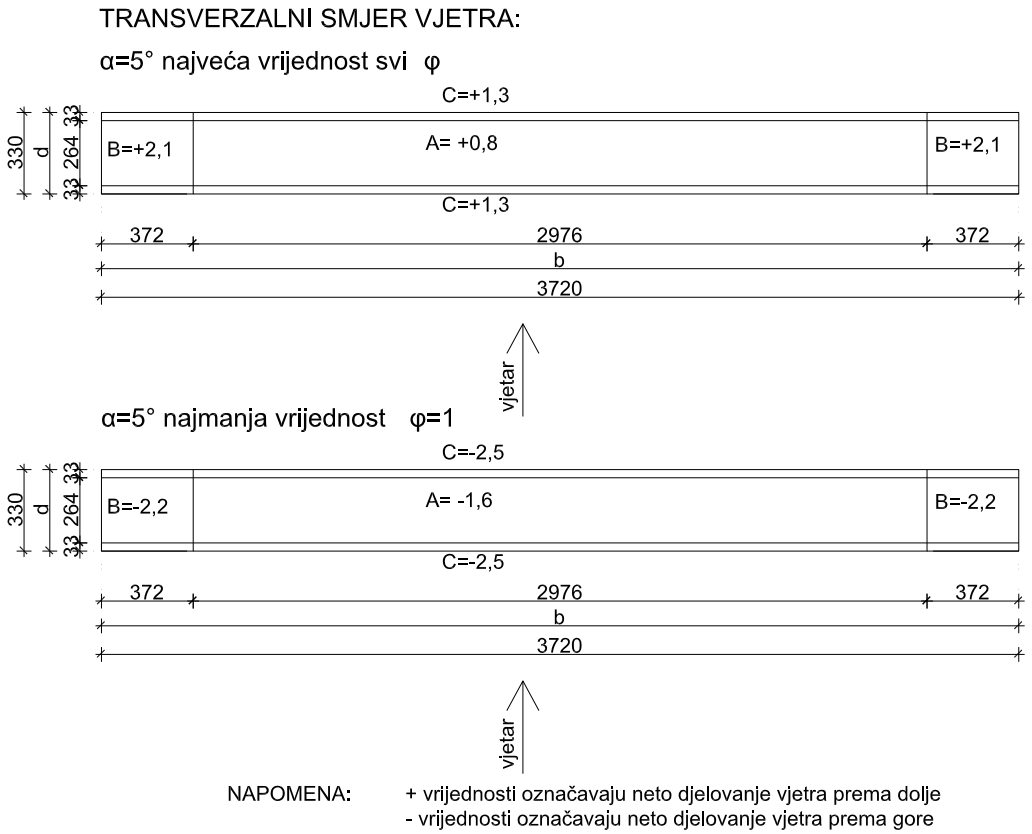
Sila $F_{w,odižuće}$ na okvir 2:

$$F_{w,odi\ u\ e1} = 1{,}0 \cdot 1{,}0 \cdot (-1{,}40) \cdot 0{,}76 \cdot 5{,}80 \cdot 3{,}3 = -20{,}36\ kN$$

Sila $F_{w,odižuće}$ na okvir 3:

$$F_{w,odi\ u\ e2} = 1{,}0 \cdot 1{,}0 \cdot (-1{,}40) \cdot 0{,}76 \cdot 2{,}90 \cdot 3{,}3 = -10{,}18\ kN$$

Viši dio nadstrešnice – transverzalno – smjer vjetra 0° i 180°:



vjetar puše prema dolje (+)

$w^A = 0{,}82 \cdot (+0{,}80) = +0{,}66\ \mathrm{kN/m^2}$

$w^B = 0{,}82 \cdot (+2{,}10) = +1{,}72\ \mathrm{kN/m^2}$

$w^C = 0{,}82 \cdot (+1{,}30) = +1{,}07\ \mathrm{kN/m^2}$

$w^{BC} = 0{,}82 \cdot (+2{,}10 + 1{,}30) = +2{,}79\ \mathrm{kN/m^2}$

vjetar puše prema gore (-)

$w^A = 0{,}82 \cdot (-1{,}60) = -1{,}31\ \mathrm{kN/m^2}$

$w^B = 0{,}82 \cdot (-2{,}20) = -1{,}80\ \mathrm{kN/m^2}$

$w^C = 0{,}82 \cdot (-2{,}50) = -2{,}05\ \mathrm{kN/m^2}$

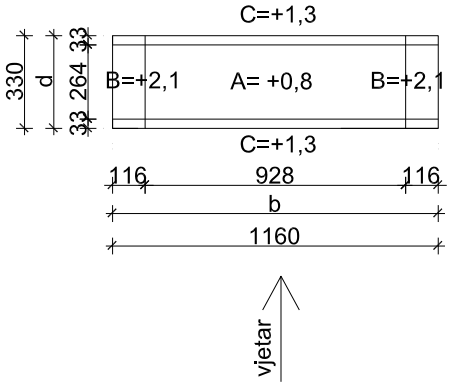
$w^{BC} = 0{,}82 \cdot (-2{,}20 - 2{,}50) = -3{,}85\ \mathrm{kN/m^2}$

Napomena:
Koeficijenti pritiska/odizanja na preklopu područja A i B se zbrajaju.

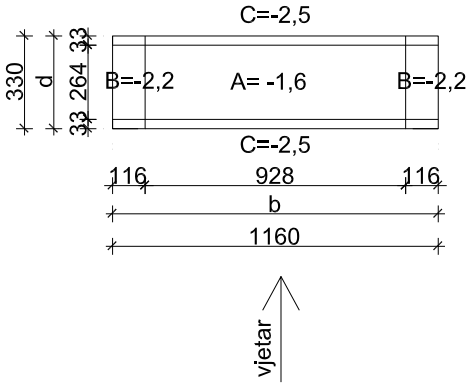
Niži dio nadstrešnice – transverzalno – smjer vjetra 0° i 180°:

TRANSVERZALNI SMJER VJETRA:

α=5° najveća vrijednost svi φ



α=5° najmanja vrijednost φ=1



NAPOMENA: + vrijednosti označavaju neto djelovanje vjetra prema dolje
- vrijednosti označavaju neto djelovanje vjetra prema gore

vjetar puše prema dolje (+)

$w^A = 0{,}76 \cdot (+0{,}80) = +0{,}61\ \mathrm{kN/m^2}$

$w^B = 0{,}76 \cdot (+2{,}10) = +1{,}60\ \mathrm{kN/m^2}$

$w^C = 0{,}76 \cdot (+1{,}30) = +1{,}00\ \mathrm{kN/m^2}$

$w^{BC} = 0{,}76 \cdot (+2{,}10 + 1{,}30) = +2{,}58\ \mathrm{kN/m^2}$

vjetar puše prema gore (-)

$w^A = 0{,}76 \cdot (-1{,}60) = -1{,}22\ \mathrm{kN/m^2}$

$w^B = 0{,}76 \cdot (-2{,}20) = -1{,}67\ \mathrm{kN/m^2}$

$w^C = 0{,}76 \cdot (-2{,}50) = -1{,}90\ \mathrm{kN/m^2}$

$w^{BC} = 0{,}76 \cdot (-2{,}20 - 2{,}50) = -3{,}57\ \mathrm{kN/m^2}$

Napomena:
Koeficijenti pritiska/odizanja na preklopu područja A i B se zbrajaju.

Sila trenja na nadstrešnicu:

$F_{tr} = c_{fr} \cdot q_p(z_e) \cdot A_{fr}$

$A_{fr} = 2 \cdot b \cdot d$

$c_{fr} = 0{,}04 - valovite, rebraste\ i\ naborane\ površine$

Sila trenja na viši dio nadstrešnice:

$F_{tr} = 0{,}04 \cdot 0{,}82 \cdot 2 \cdot 37{,}2 \cdot 3{,}3 = 8{,}05\ kN$

Sila trenja na niži dio nadstrešnice:

$F_{tr} = 0{,}04 \cdot 0{,}76 \cdot 2 \cdot 11{,}6 \cdot 3{,}3 = 2{,}33\ kN$

Djelovanje vjetra na pojedine elemente (stupove i nosače):

$$F_w = c_s c_d \cdot c_f \cdot q_p(z_e) \cdot A_{ref}$$

Prema HRN EN 1991-1-4:2012,za građevine niže od 15m može se uzeti da je $c_s c_d$ = 1.0.
A_{ref} - površina okomita na strujanje vjetra, $A_{ref} = b \cdot l$ (b – širina elementa, l –duljina elementa)

Djelovanje vjetra na konstrukcijske profile oštrih rubova (prema poglavlju 7.7 HRN EN 1991-4:2012):

Djelovanje vjetra na stupove i prečke oblika IPE i HEA

Faktor sile:

$c_f = c_{f,0} \cdot \Psi_\lambda$

Prema HRN EN 1991-1-4:2012, preopručena je vrijednost $c_{f,0}$=2,0 (najveća moguća vrijednost za IPE profila u oba smjera, za preciznije vrijednosti potrebno je pogledati nacionalni dodatak HRN EN 1991-1-4:2012/NA:2012).
Prema HRN EN 1991-1-4:2012/NA:2012, određena je vrijednost $\lambda = \infty$, za koju je prema HRN EN 1991-1-4:2012, za vrijednost punoće profila ϕ = 1,0, očitana vrijednost

$\Psi_\lambda = 1{,}00$

$c_f = 2{,}0 \cdot 1{,}00 = 2{,}00$

<u>Stup IPE 330:</u>

Referentna površina smjer x:

$A_{ref} = b \cdot l = 0{,}33 \cdot 1{,}00 = 0{,}33\ m^2$

Referentna površina smjer y:

$A_{ref} = b \cdot l = 0{,}16 \cdot 1{,}00 = 0{,}16\ m^2$

Sila na stup smjer x:

$F_{w,s} = c_s \cdot c_d \cdot c_f \cdot q_p(z_e) \cdot A_{ref} = 1{,}0 \cdot 1{,}0 \cdot 2{,}00 \cdot 0{,}82 \cdot 0{,}30 = 0{,}54 kN/m$

Sila na stup smjer y:

$$F_{w,s} = c_s \cdot c_d \cdot c_f \cdot q_p(z_e) \cdot A_{ref} = 1{,}0 \cdot 1{,}0 \cdot 2{,}00 \cdot 0{,}82 \cdot 0{,}16 = 0{,}26 kN/m$$

Prečka IPE 220:

Referentna površina smjer x:

$$A_{ref} = b \cdot l = 0{,}22 \cdot 1{,}00 = 0{,}22\, m^2$$

Referentna površina smjer y:

$$A_{ref} = b \cdot l = 0{,}11 \cdot 1{,}00 = 0{,}11\, m^2$$

Sila na prečku smjer x:

$$F_{w,p} = c_s \cdot c_d \cdot c_f \cdot q_p(z_e) \cdot A_{ref} = 1{,}0 \cdot 1{,}0 \cdot 2{,}00 \cdot 0{,}82 \cdot 0{,}22 = 0{,}36 kN/m$$

Sila na prečku smjer y:

$$F_{w,p} = c_s \cdot c_d \cdot c_f \cdot q_p(z_e) \cdot A_{ref} = 1{,}0 \cdot 1{,}0 \cdot 2{,}00 \cdot 0{,}82 \cdot 0{,}11 = 0{,}18 kN/m$$

Podrožnica HEA 160:

Referentna površina smjer x:

$$A_{ref} = b \cdot l = 0{,}15 \cdot 1{,}00 = 0{,}15\, m^2$$

Referentna površina smjer y:

$$A_{ref} = b \cdot l = 0{,}16 \cdot 1{,}00 = 0{,}16\, m^2$$

Sila na podrožnicu smjer x:

$$F_{w,podroz.} = c_s \cdot c_d \cdot c_f \cdot q_p(z_e) \cdot A_{ref} = 1{,}0 \cdot 1{,}0 \cdot 2{,}00 \cdot 0{,}82 \cdot 0{,}15 = 0{,}25\ kN/m$$

Sila na podrožnicu smjer y:

$$F_{w,podroz.} = c_s \cdot c_d \cdot c_f \cdot q_p(z_e) \cdot A_{ref} = 1{,}0 \cdot 1{,}0 \cdot 2{,}00 \cdot 0{,}82 \cdot 0{,}16 = 0{,}26\ kN/m$$

Djelovanje vjetra na horizontalni i vertikalni vez Φ139,7x4 mm

Faktor sile:

$$c_f = c_{f,0} \cdot \Psi_r \cdot \Psi_\lambda$$

Rubovi su gotovo oštri pa se uzima $\Psi_r = 1$ – *na strani sigurnosti*

Prema HRN EN 1991-1-4:2012, očitana je vrijednost $c_{f,0}$=2,10. Prema HRN EN 1991-1-4:2012/NA:2012, određena je vrijednost λ = ∞, za koju je prema HRN EN 1991-1-4:2012, za vrijednost punoće profila ϕ = 1,0, očitana vrijednost

$$\Psi_\lambda = 1{,}00$$

$$c_f = 2{,}10 \cdot 1 \cdot 1{,}00 = 2{,}10$$

$$A_{ref} = b \cdot l = 0{,}14 \cdot 1{,}0 = 0{,}14\, m^2$$

$$F_{w,spreg} = c_s \cdot c_d \cdot c_f \cdot q_p(z_e) \cdot A_{ref} = 1{,}0 \cdot 1{,}0 \cdot 2{,}10 \cdot 0{,}82 \cdot 0{,}14 = 0{,}24\ kN/m^2$$

- Djelovanje vjetra na vezove se neće uzeti u razmatranje

1.5. IMPERFEKCIJE POPREČNOG OKVIRA

1.5.1. Imperfekcije od stalnog opterećenja

Za okvirne konstrukcije horizontalne, bočne imperfekcije mogu se zanemariti ako je zadovoljen sljedeći uvjet:
$H_d \geq 0{,}15 \cdot F_d$
$Uvjet\ nije\ zadovoljen\ tako\ da\ je\ potrebno\ uzeti\ u\ obzir\ utjecaj\ imperfekcija.$
H_d ukupno računsko horizontalno opterećenje (nefaktorizirano)
F_d ukupno računsko vertikalno opterećenje (nefaktorizirano)

Početna bočna imperfekcija:
$\phi = \phi_0 \cdot \alpha_h \cdot \alpha_m$

$\phi_0 = \frac{1}{400}$ - za provjeru elastične otpornosti poprečnih presjeka i konstrukcijskih elemenata

$\phi_0 = \frac{1}{200}$ - za provjeru plastične otpornosti poprečnih presjeka i konstrukcijskih elemenata

Faktor smanjenja za visinu H primjenjiv na stupove:
H visina konstrukcije u metrima
$\alpha_h = \frac{2}{\sqrt{H}} \quad ali \quad \alpha_h \leq 1{,}00$

Viši dio nadstrešnice:
$\alpha_h = \frac{2}{\sqrt{H}} = \frac{2}{\sqrt{6{,}82}} = 0{,}77$

Niži dio nadstrešnice:
$\alpha_h = \frac{2}{\sqrt{H}} = \frac{2}{\sqrt{4{,}95}} = 0{,}90$

Faktor smanjenja za broj stupova u redu:
m broj stupova u redu uključujući samo one stupove koji nose vertikalno opterećenje N_{Ed} ne manje od 50 % prosječne vrijednosti svih stupova razmatranih u vertikalnoj ravnini.
$\alpha_m = \sqrt{0{,}5 \cdot \left(1 + \frac{1}{m}\right)} = \sqrt{0{,}5 \cdot \left(1 + \frac{1}{2}\right)} = 0{,}866$

Viši dio nadstrešnice:
$\phi = \frac{1}{200} \cdot 0{,}77 \cdot 0{,}866 = 0{,}0033$

Niži dio nadstrešnice:
$\phi = \frac{1}{200} \cdot 0{,}90 \cdot 0{,}866 = 0{,}0039$

Srednja vrijednost:
$\phi = 0{,}0036$

Ekvivalentna horizontalna sila:
$\Delta H_d = \phi \cdot F_d = 0{,}0036 \cdot 109{,}6 = 0{,}39\ \mathrm{kN}$

- sila se raspodijeljuje na 8 okvira

1.5.2. Imperfekcije od snijega 1

$\Delta H_d = \phi \cdot F_d = 0{,}0036 \cdot 161{,}03 = 0{,}58\ \text{kN}$

- sila se raspodijeljuje na 8 okvira

NAPOMENA:
Imperfekcije se u kombinacijama faktoriziraju.

1.6. IMPERFEKCIJE HORIZONTALNOG POPREČNOG VEZA

U proračunu veznih sustava od kojih se zahtijeva da bočno pridržavaju (stabiliziraju) nosače ili tlačne konstrukcijske elemente, moraju se uzeti u obzir imperfekcije ovih elemenata pomoću ekvivalentnih geometrijskih imperfekcija. Inicijalna strelica luka e_0 određuje se prema sljedećem izrazu:

$$e_0 = \alpha_m \cdot \frac{L}{500}$$

L – raspon veznog sustava

$$\alpha_m = \sqrt{0{,}5 \cdot \left(1 + \frac{1}{m}\right)}$$

m broj konstrukcijskih elemenata koje treba pridržati.

Duljina veza

L = 3,30 m

$$\alpha_m = \sqrt{0{,}5 \cdot \left(1 + \frac{1}{m}\right)}$$

Budući da 7 horizontalnih vezova pridržavaju 8 nosača, broj nosača koji su pridržani sa svakim vezom iznosi:

$$m = \frac{8}{7} = 1{,}142$$

m = 3 (sustav veza stabilizira 3 NOSAČA)

$$\alpha_m = \sqrt{0{,}5 \cdot \left(1 + \frac{1}{1{,}142}\right)} = 0{,}97$$

$$e_0 = 0{,}96 \cdot \frac{3{,}3}{500} = 0{,}0064\ m = 0{,}64\ cm$$

Učinci inicijalnih imperfekcija oblika luka konstrukcijskih elemenata koje treba pridržati veznim sustavom mogu se zamijeniti ekvivalentnim opterećenjem q_d prema izrazu:

$$q_d = \sum N_{Ed} \cdot 8 \cdot \frac{e_0 + \delta_d}{L^2}$$

Pretpostavljena veličina progiba sprega od svih djelovanja u svojoj ravnini

$$\delta_q \leq \frac{L}{2000} = \frac{330}{2000} = 0{,}165 \text{ cm}$$

Maksimalni moment savijanja u prečki okvira dobiven iz analize:

$M_{Ed} = 39{,}69\ kNm$
– Okvir 3 komb. 33

Visina nosača:

h = 0,22 m

Uzdužna sila koja djeluje na horizontalni sustav:

$$N_{Ed} = \frac{M_{Ed}}{h} = \frac{39{,}69}{0{,}22} = 180{,}41\ kN$$

Ukupna uzdužna tlačna sila da se pridrže nosači iznosi:

$$\sum N_{Ed} = 1{,}167 \cdot N_{Ed} = 1{,}142 \cdot 180{,}41 = 210{,}48\ kN$$

Ekvivalentno raspodjeljeno opterećenje

$$q_d = \sum N_{Ed} \cdot 8 \cdot \frac{e_0 + \delta_d}{L^2} = 210{,}48 \cdot 8 \cdot \frac{0{,}64 + 0{,}165}{330^2} = \frac{0{,}0124\ kN}{cm} = 1{,}24\ kN/m$$

NAPOMENA:
Imperfekcija horizontalnog poprečnog veza se u kombinacijama faktorizira.

1.7. SEIZMIČKO OPTEREĆENJE

Ulazni podaci za seizmički proračun

Razred tla:	C
Proračunsko ubrzanje tla:	a = 0,20 g
Faktor ponašanja	q = 4,0

Koristi se računski spektar odziva definiran izrazima u točki 3.2.2.5 HRN EN 1998-1 uz primjenu faktora ponašanja q = 4,0 prema HRN EN 1998-1.

Računski učinci u seizmičkoj situaciji djelovanja dobivaju se kombinacijom mjerodavnih djelovanja

$$\sum G_{kj} + \gamma_I \cdot A_{Ed}$$

Gdje je :

$\gamma_I = 1{,}0$ faktor važnosti građevine,

A_{Ed} ……. Proračunsko seizmičko djelovanje dobiveno s pomoću proračunskog spektra odziva

G_{kj} …….. karakteristične vrijednosti stalnih djelovanja

"+" znači "kombinirano s"

$\sum$ znači "kombinirani učinci od"

Seizmičkom analizom je utvrđeno da potres u odnosu na djelovanje vjetra nije mjerodavan i neće se dalje razmatrati.

1.8. STATIČKI PRORAČUN I DIMENZIONIRANJE ČELIČNE KONSTRUKCIJE

1.8.1. Pokrov

Raspon pokrova 3,30 m

1.	Stalno opterećenje	0,15 kN/m^2
2.	Snijeg	1,0 kN/m^2
3.	Vjetar	
	maks. pritiskujuće	2,79 kN/m^2
	maks. odižuće	3,85 kN/m^2

Krajnje granično stanje:

Maksimalno pritiskujuće djelovanje

$q_d = 1{,}35 \cdot 0{,}15 + 1{,}50 \cdot 2{,}79 + 1{,}50 \cdot 0{,}5 \cdot 1 = 5{,}14\ kN/m^2$

Maksimalno odižuće djelovanje

$q_d = 1{,}00 \cdot 0{,}15 - 1{,}50 \cdot 3{,}85 = -5{,}63\ kN/m^2$

Granično stanje uporabe:

Maksimalno pritiskujuće djelovanje

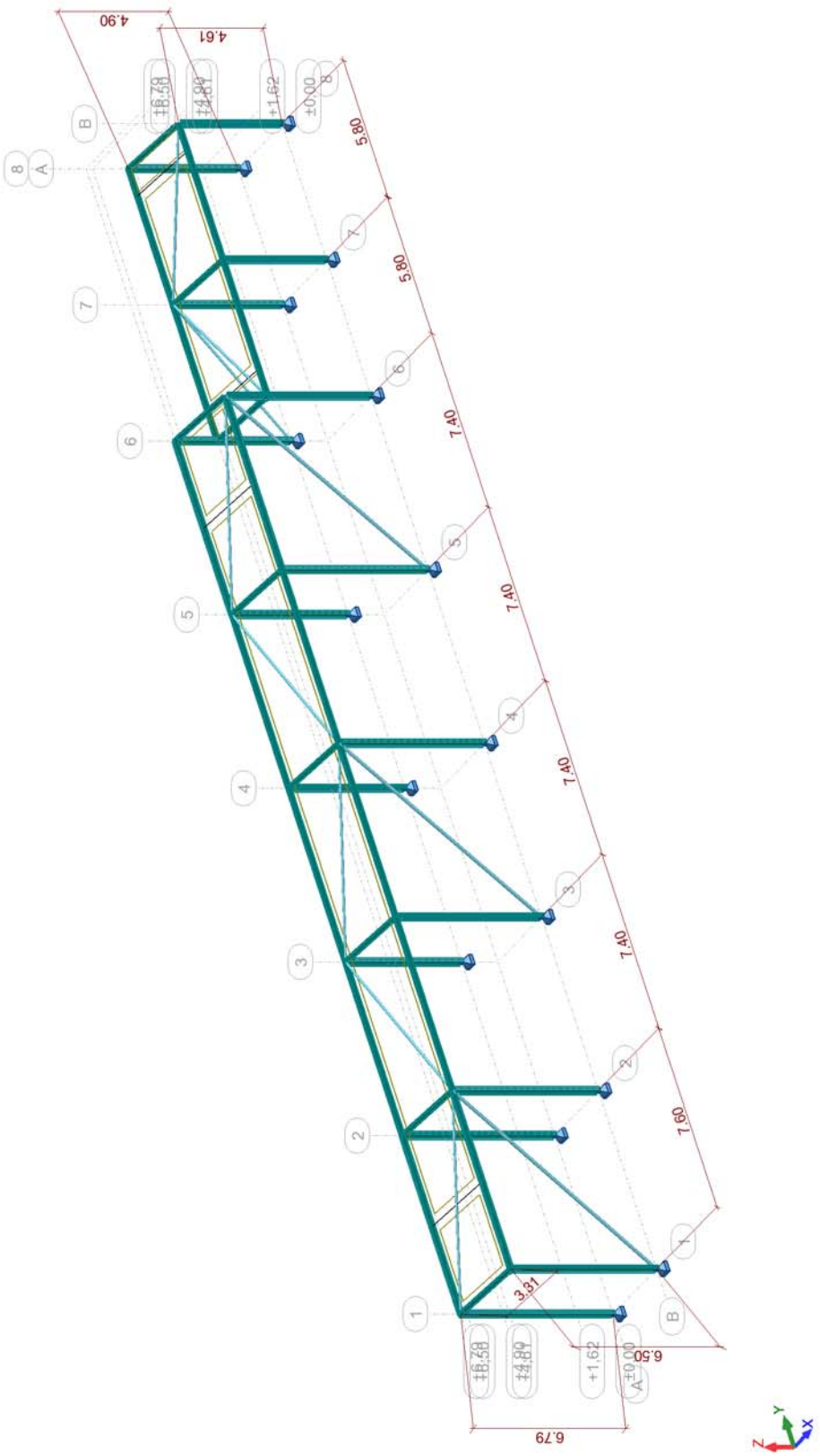
$q_d = 1{,}00 \cdot 0{,}15 + 1{,}00 \cdot 2{,}79 + 1{,}00 \cdot 0{,}5 \cdot 1 = 3{,}44\ kN/m^2$

Maksimalno odižuće djelovanje

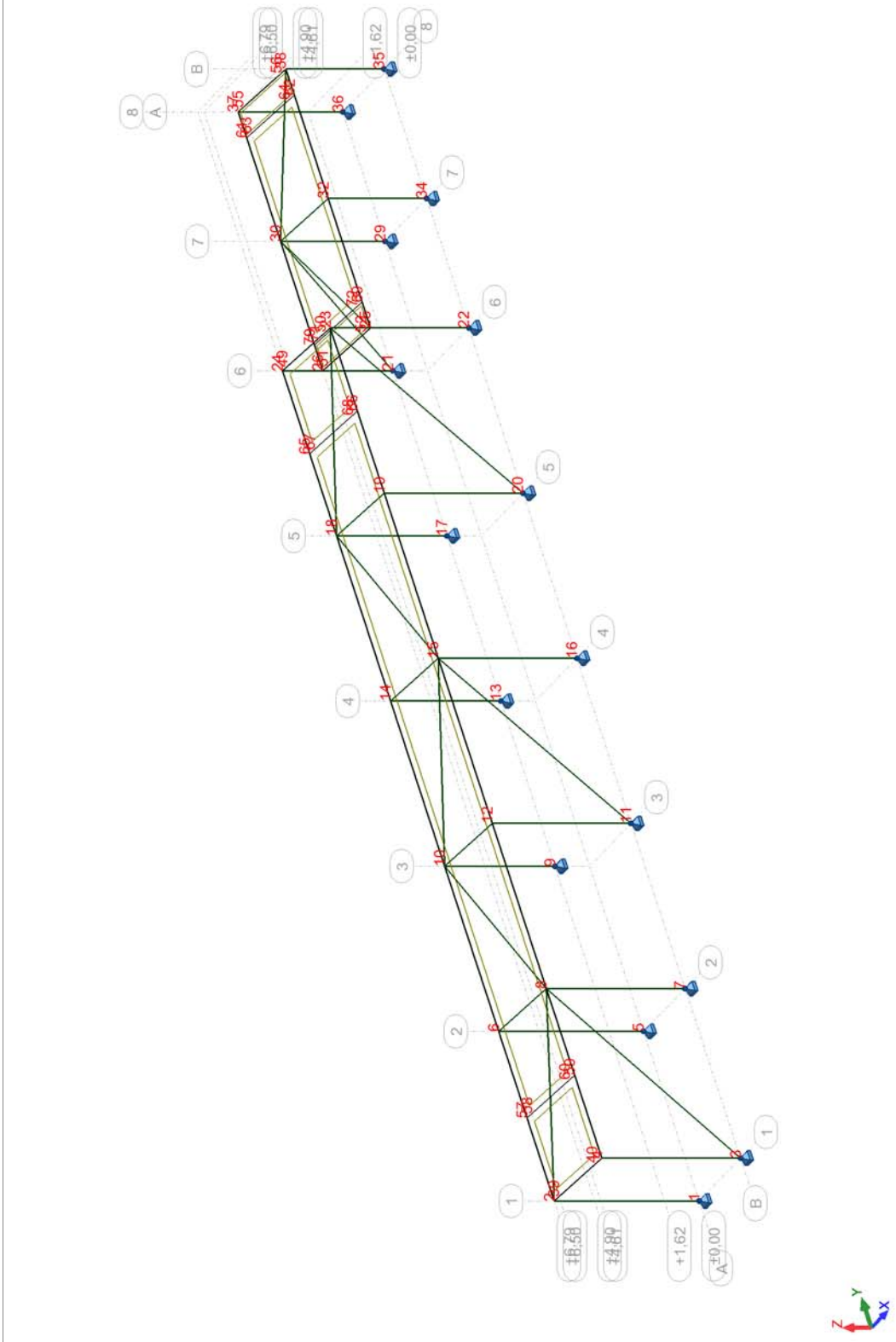
$q_d = 1{,}00 \cdot 0{,}15 - 1{,}00 \cdot 3{,}85 = -3{,}70\ kN/m^2$

Panele i njihovo pričvršćenje je potrebno odabrati kao kontinuirane preko jednog raspona od 3,30 m i specificirana pritiskujuća i odižuća opterećenja. Odabrati trapezni lim minimalne debljine t = 1,0 mm koji zadovoljava navedena opterećenja.
Računske otpornosti za krajnje granično stanje i granično stanje uporabe usvojenog trapeznog lima moraju se dokazati prema HRN EN 1993-1-3 u sklopu izvedbenog projekta.
Računske otpornosti za krajnje granično stanje usvojenog pričvršćenja moraju se dokazati prema HRN EN 1993-1-3 u sklopu izvedbenog projekta.

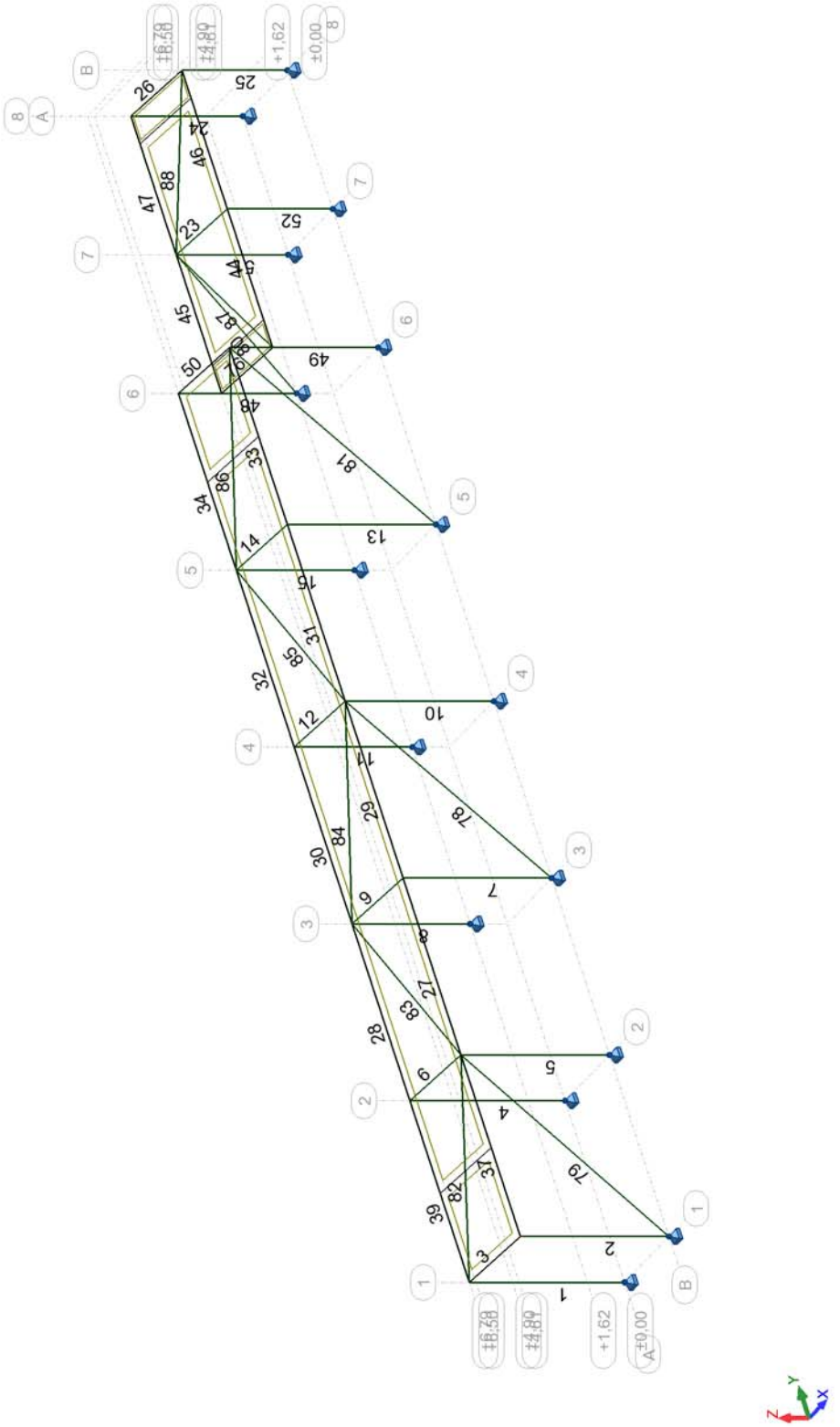
Prikaz modela



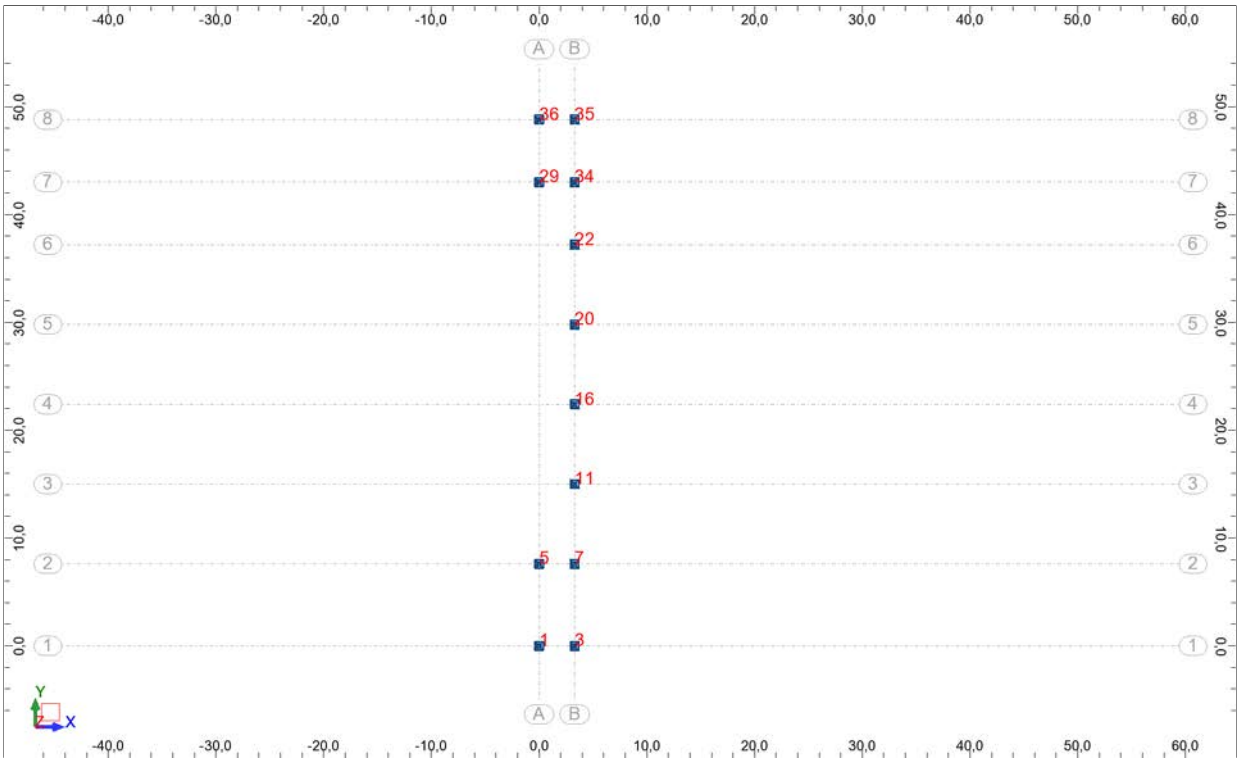
Prikaz čvorova



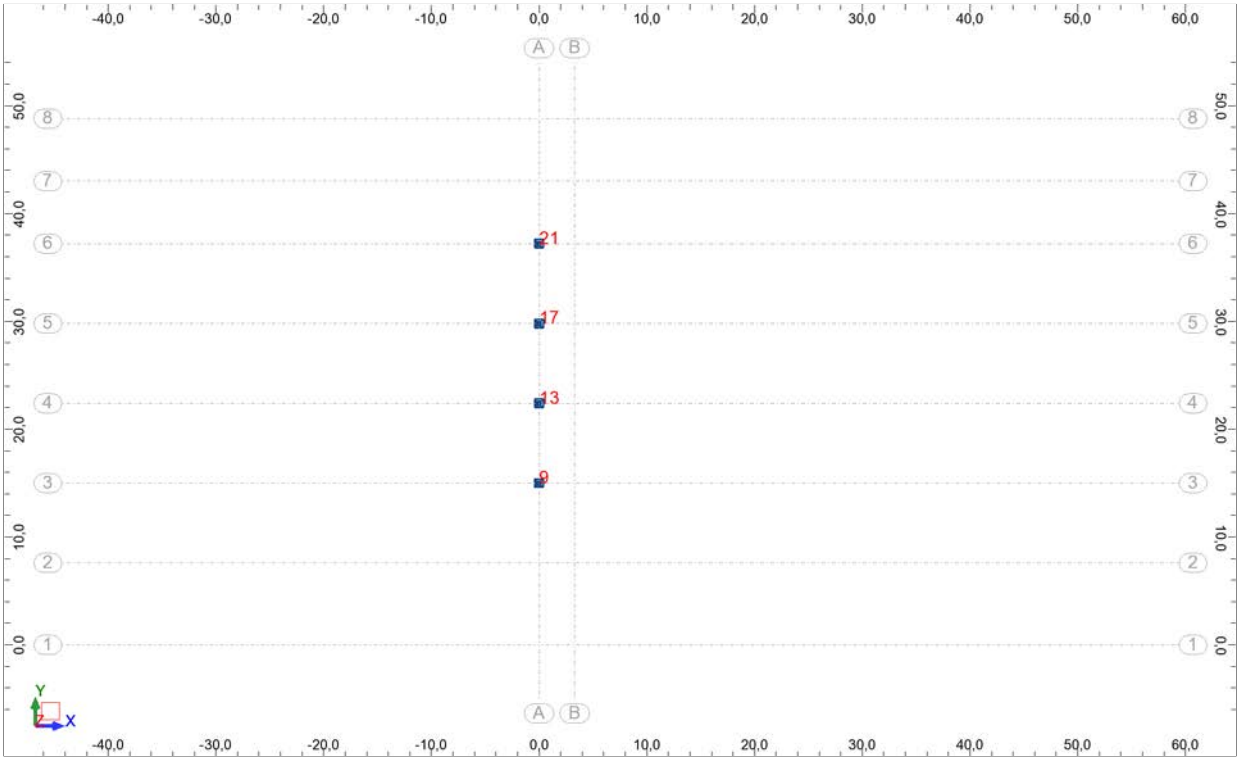
Prikaz elemenata



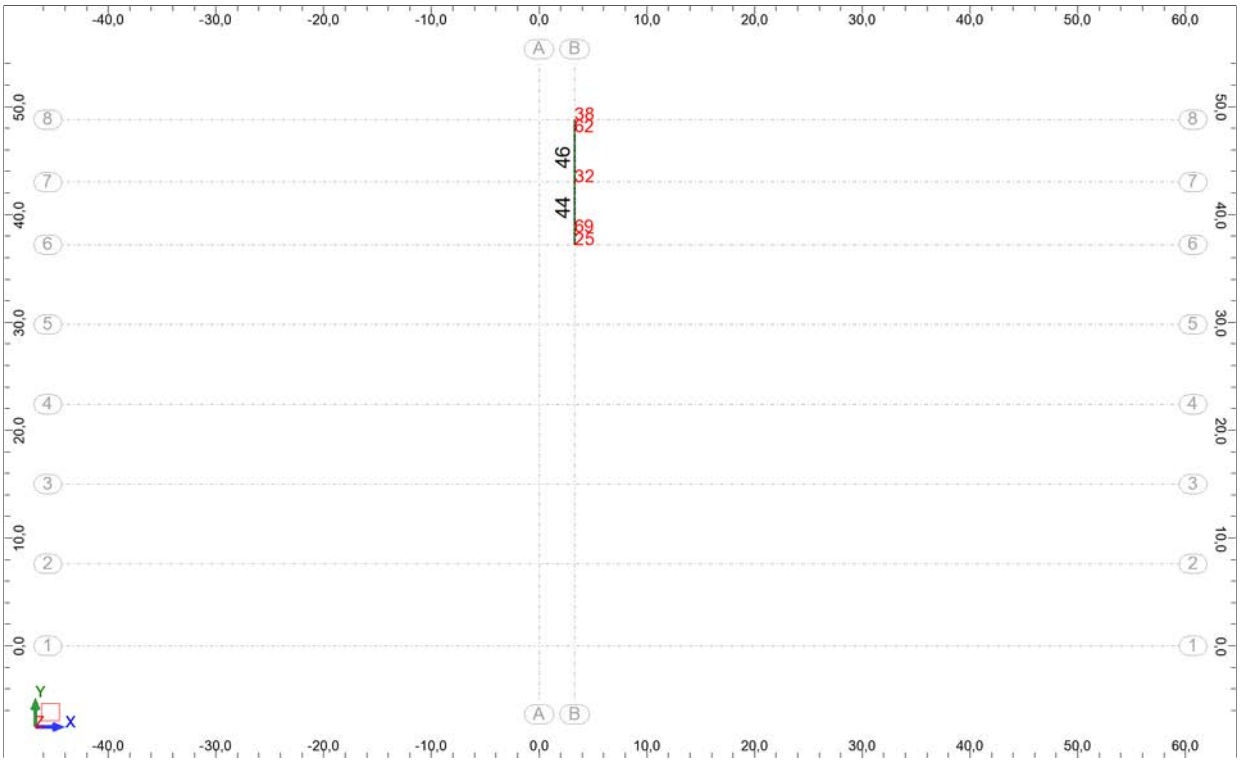
Kota 0,00 m



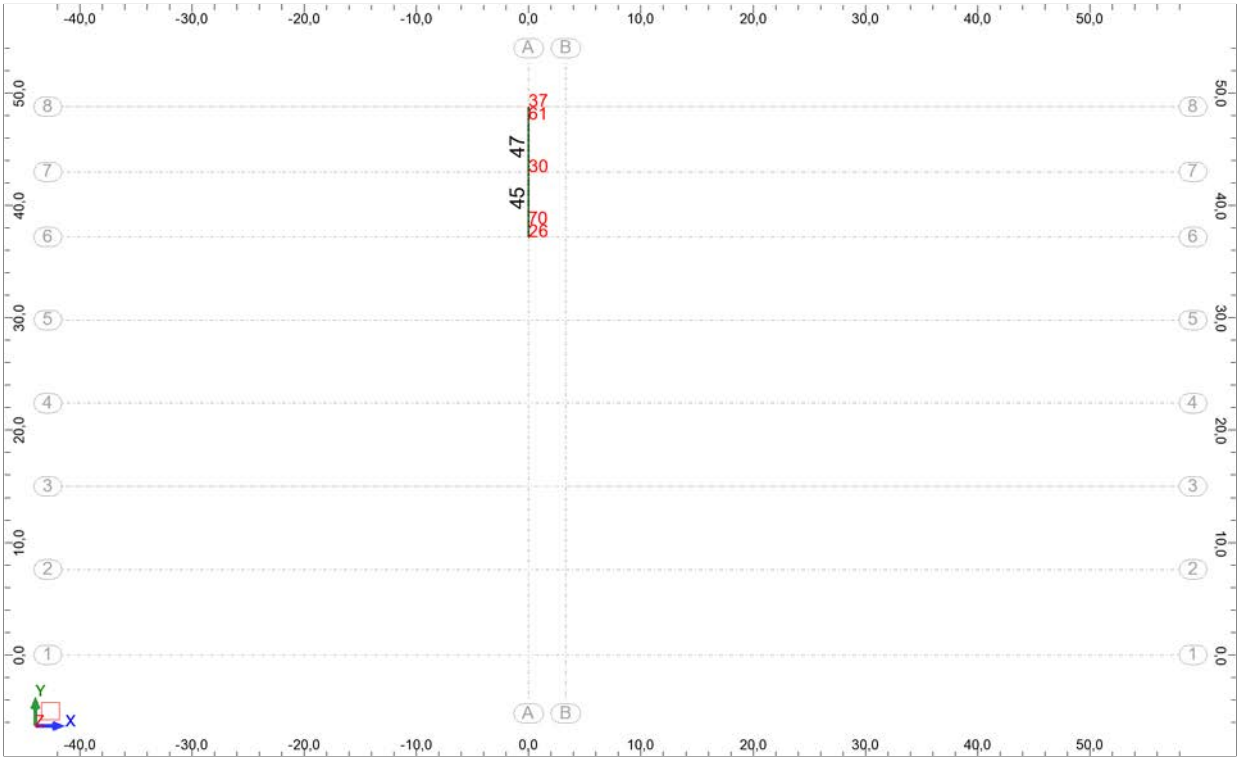
Kota 1,62 m



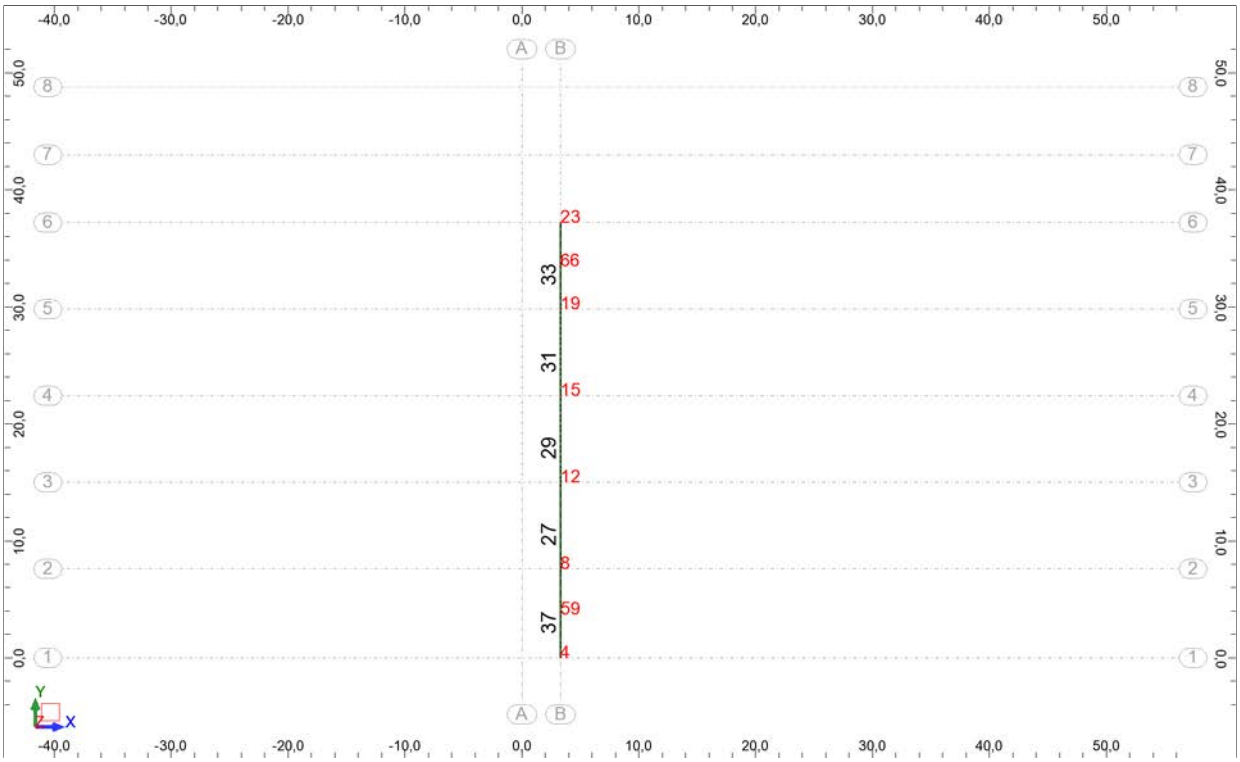
Kota 4,61 m



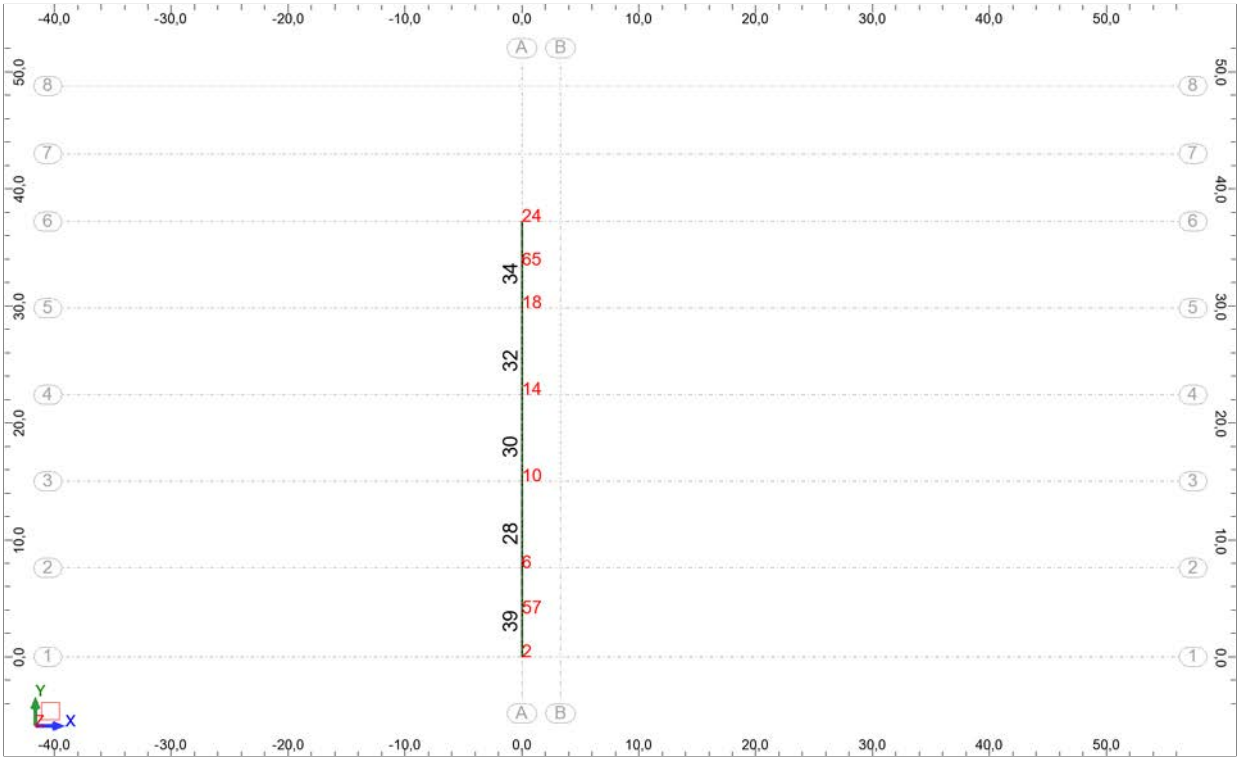
Kota 4,90 m



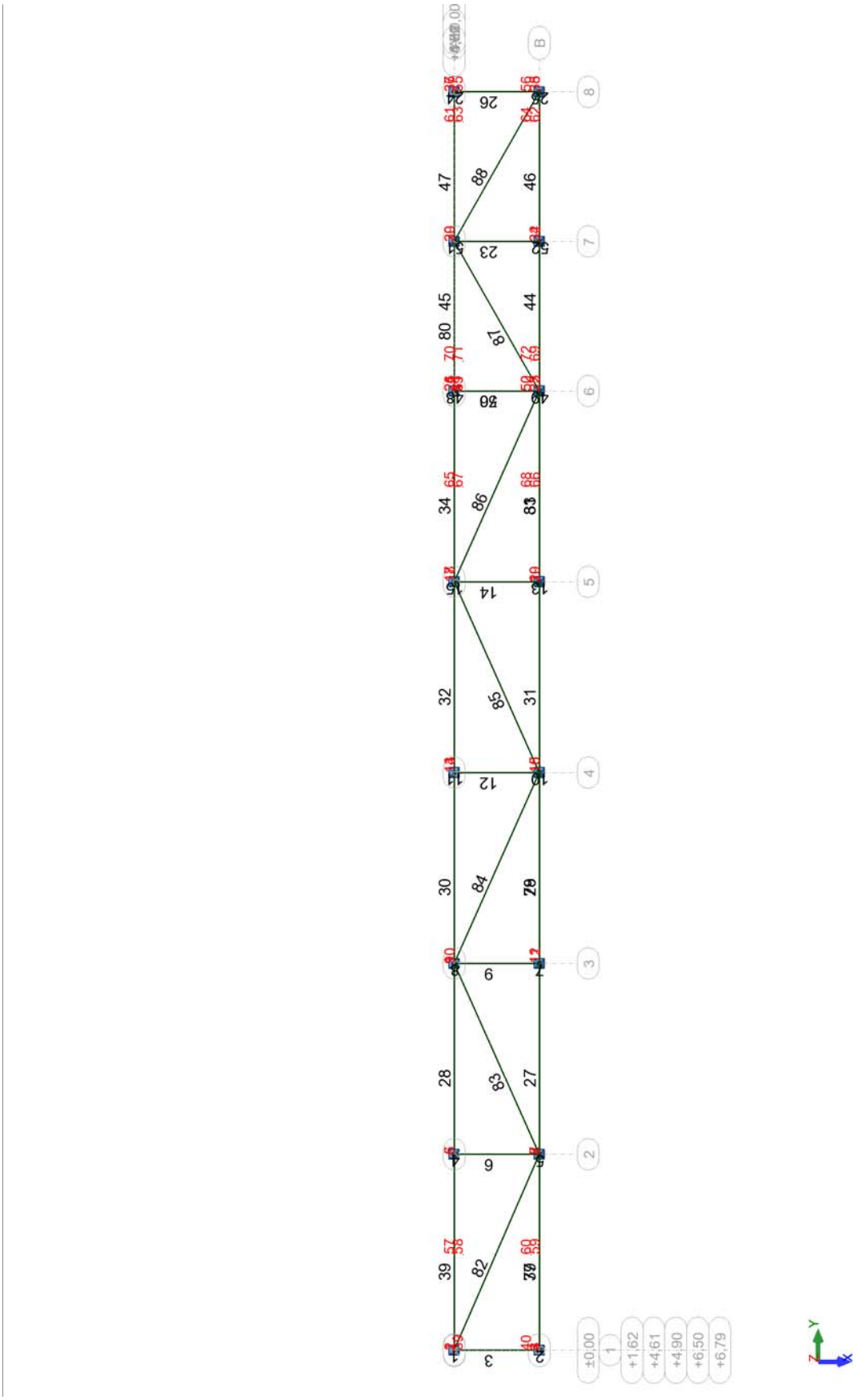
Kota 6,50 m



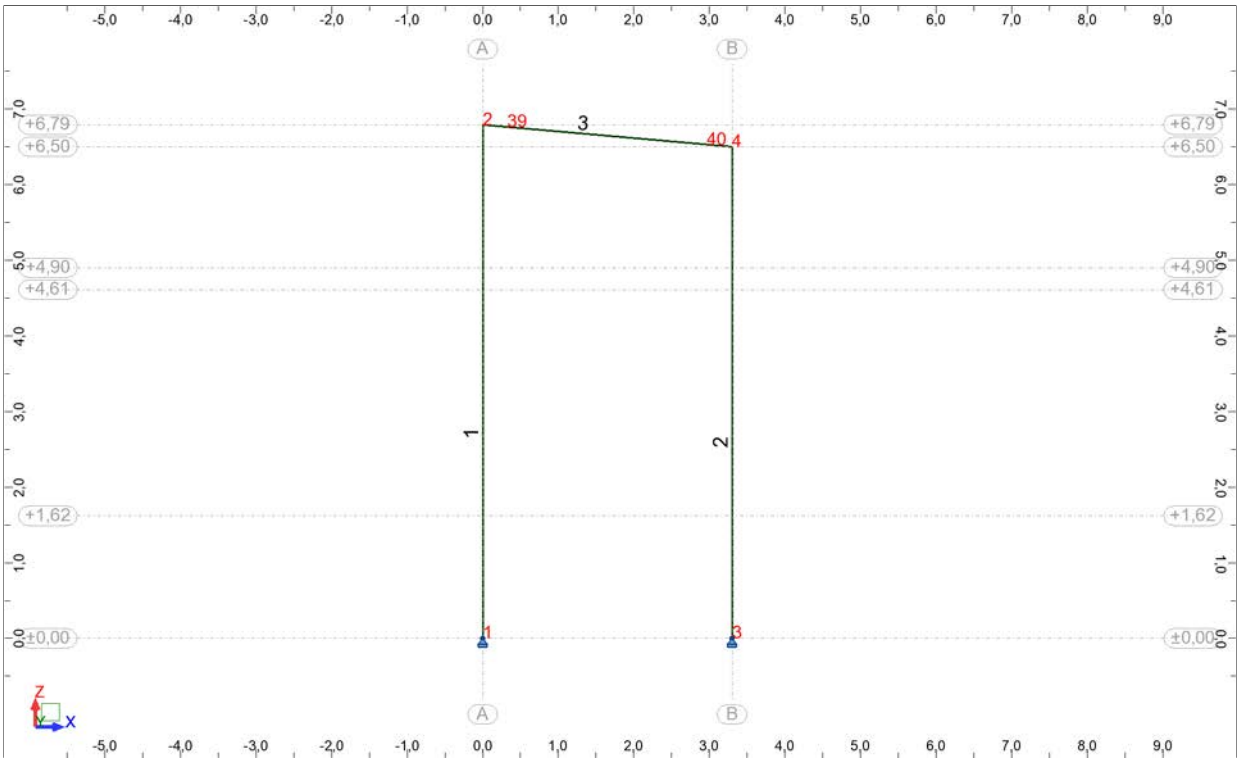
Kota 6,79 m



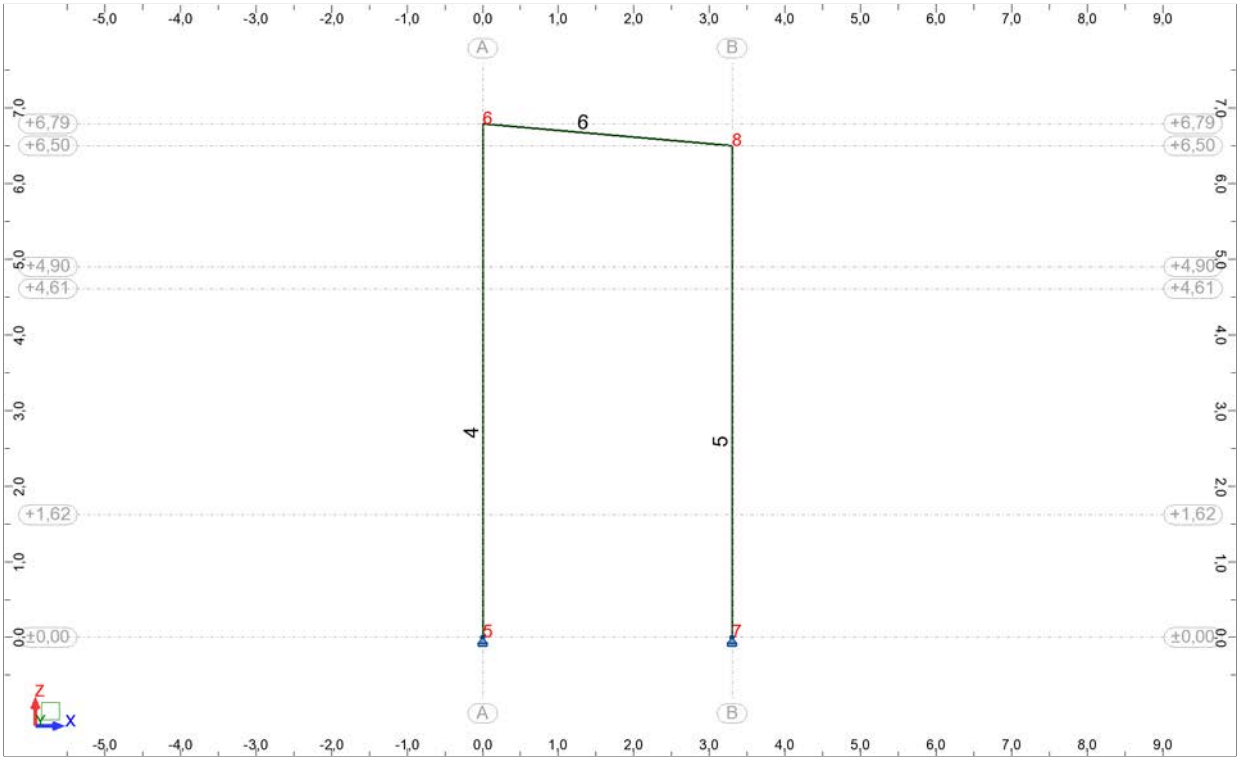
Top view



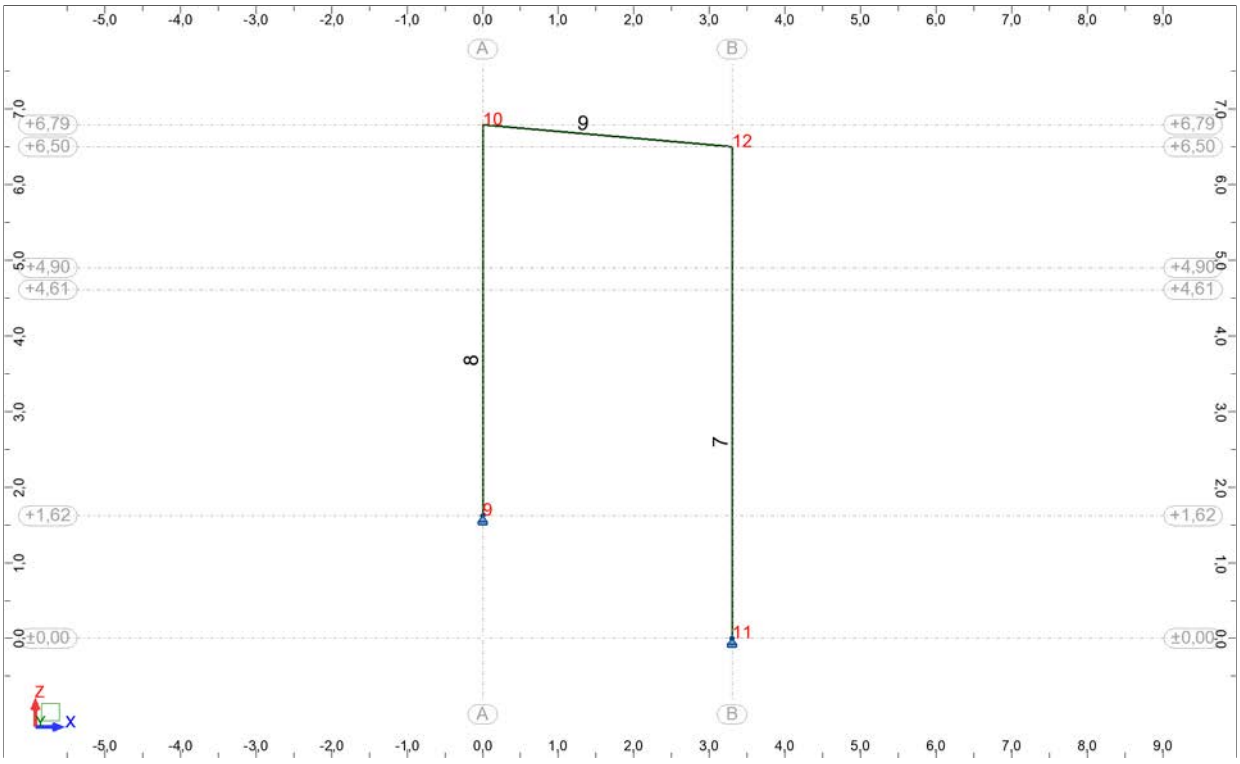
Okvir 1



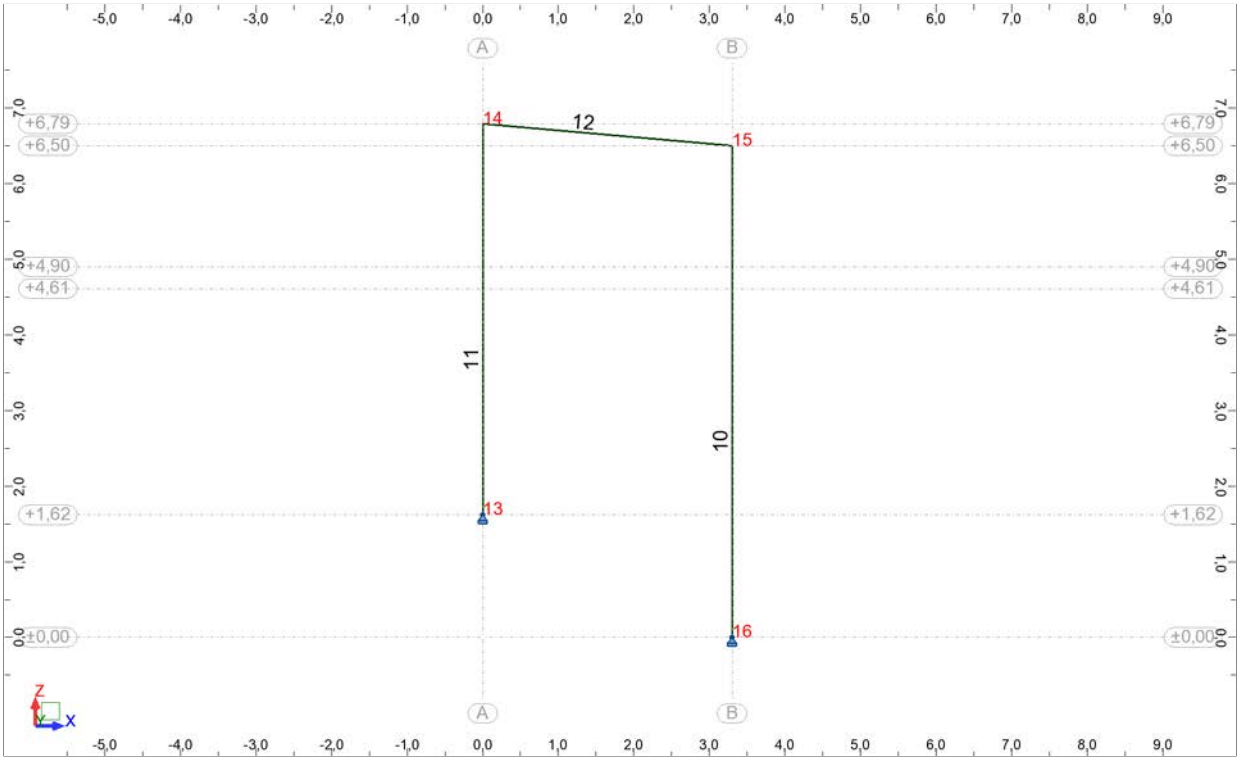
Okvir 2



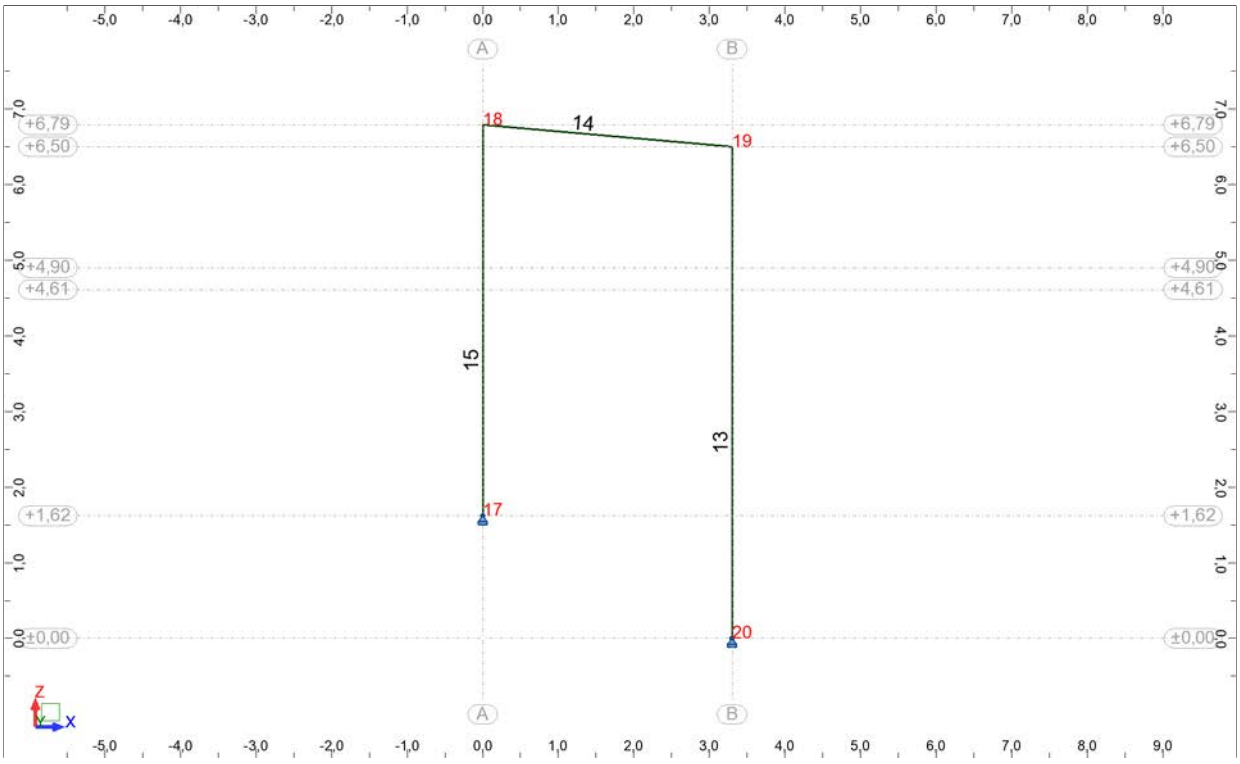
Okvir 3



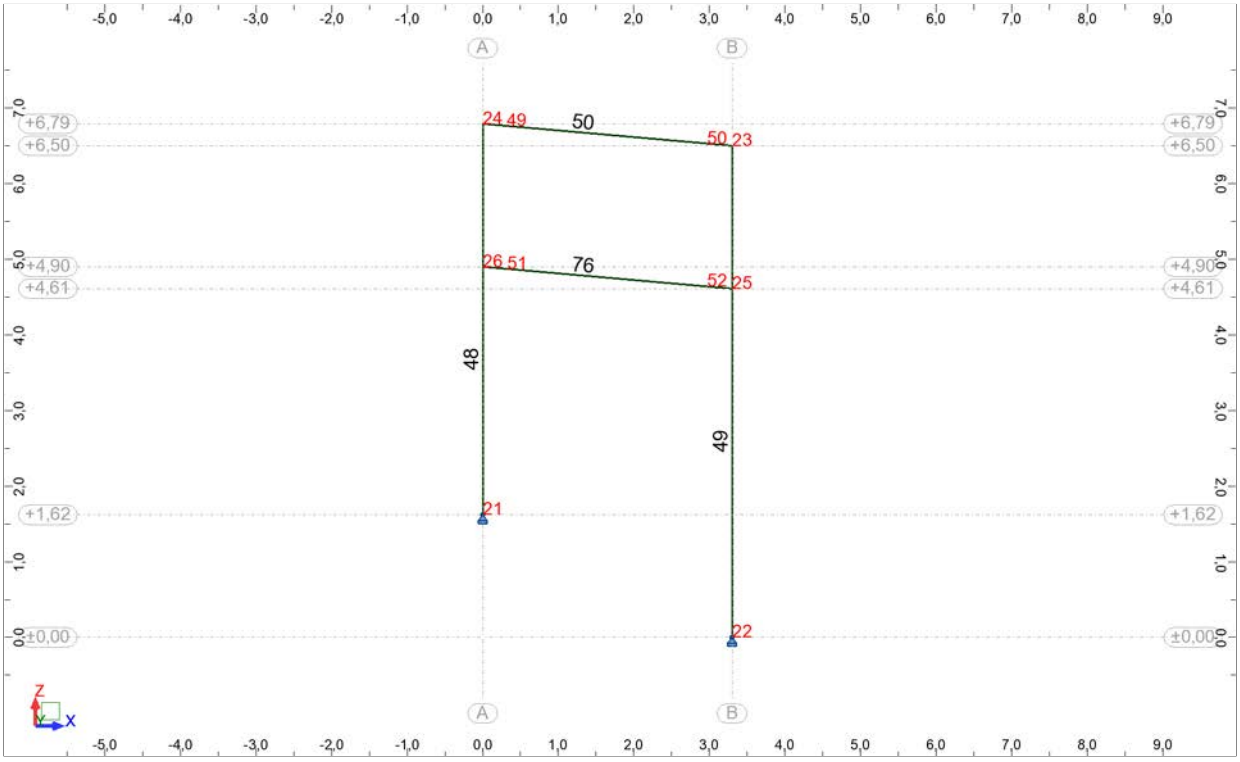
Okvir 4



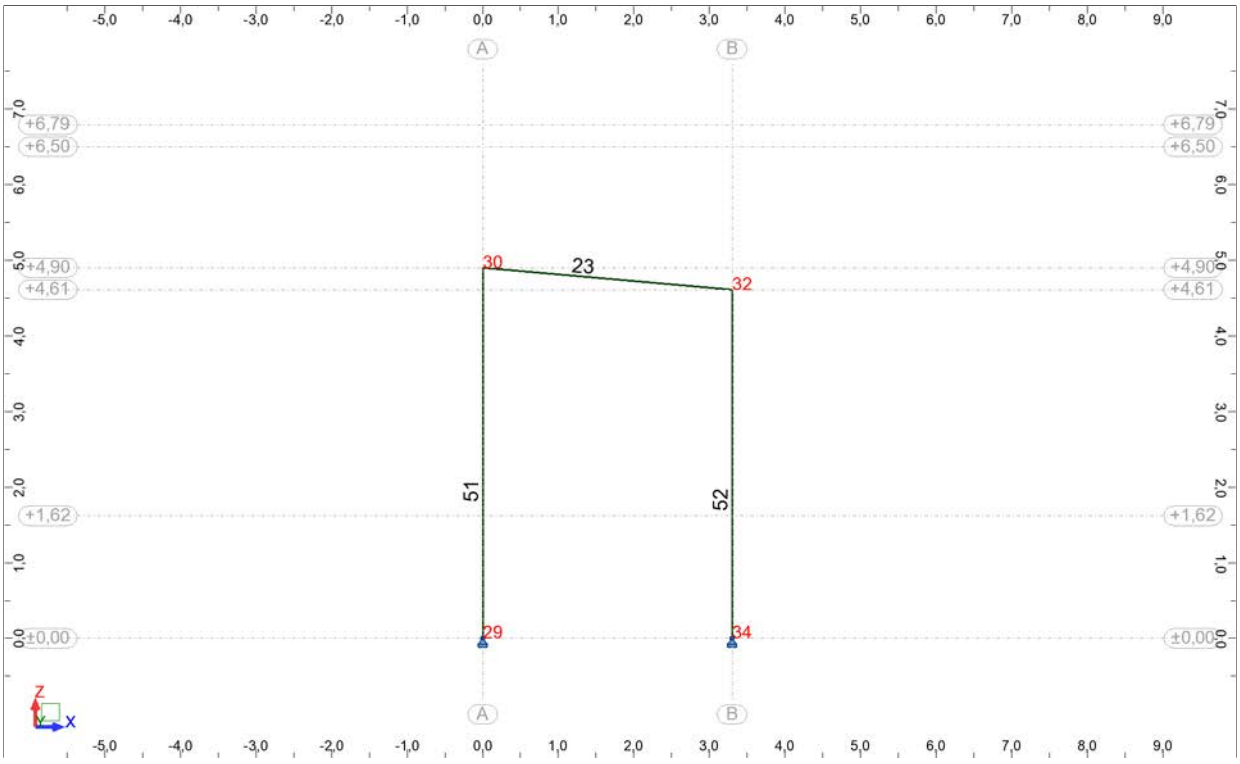
Okvir 5



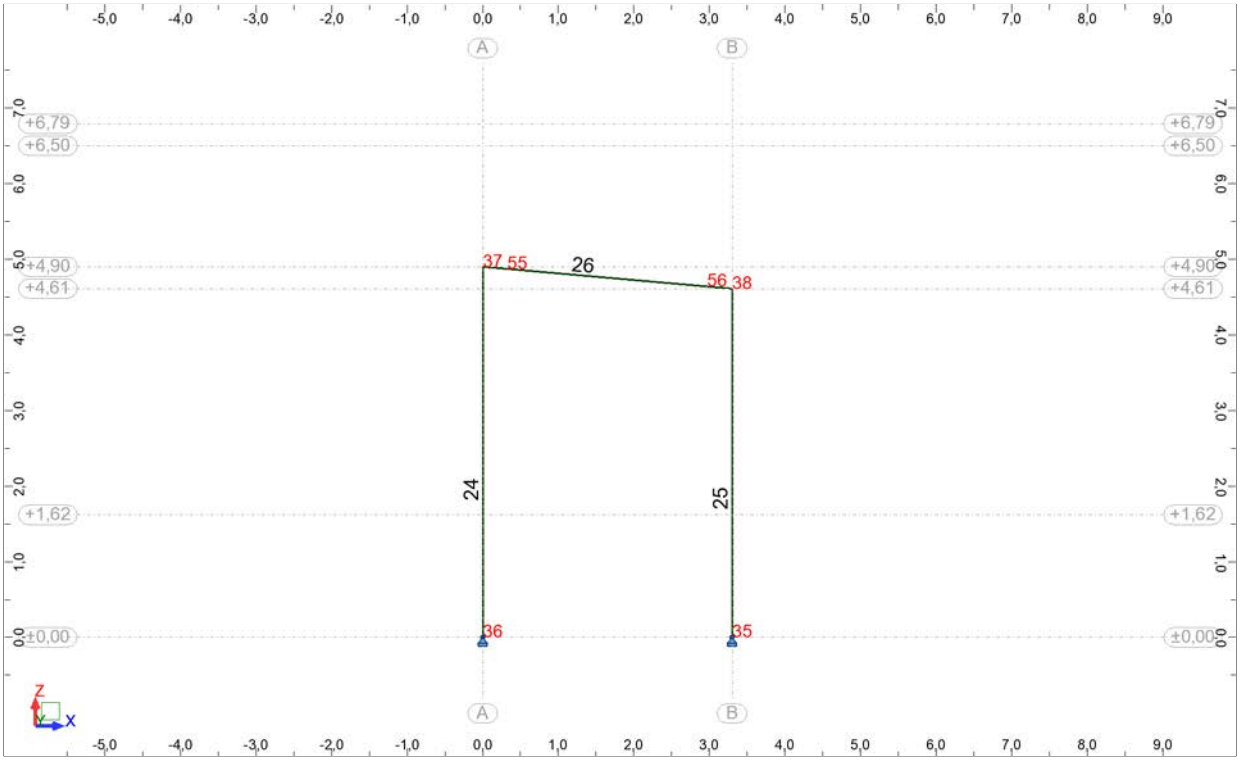
Okvir 6



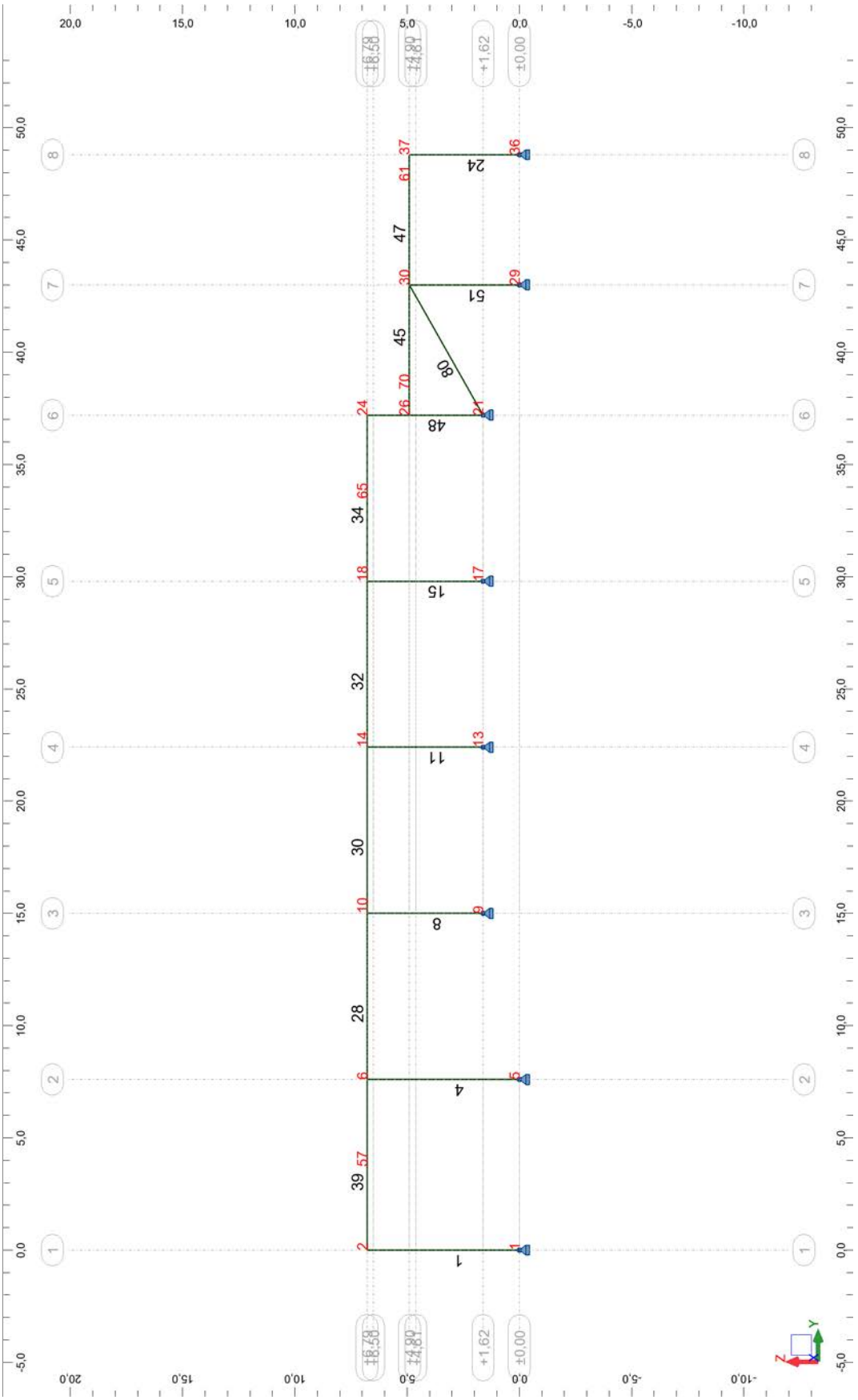
Okvir 7



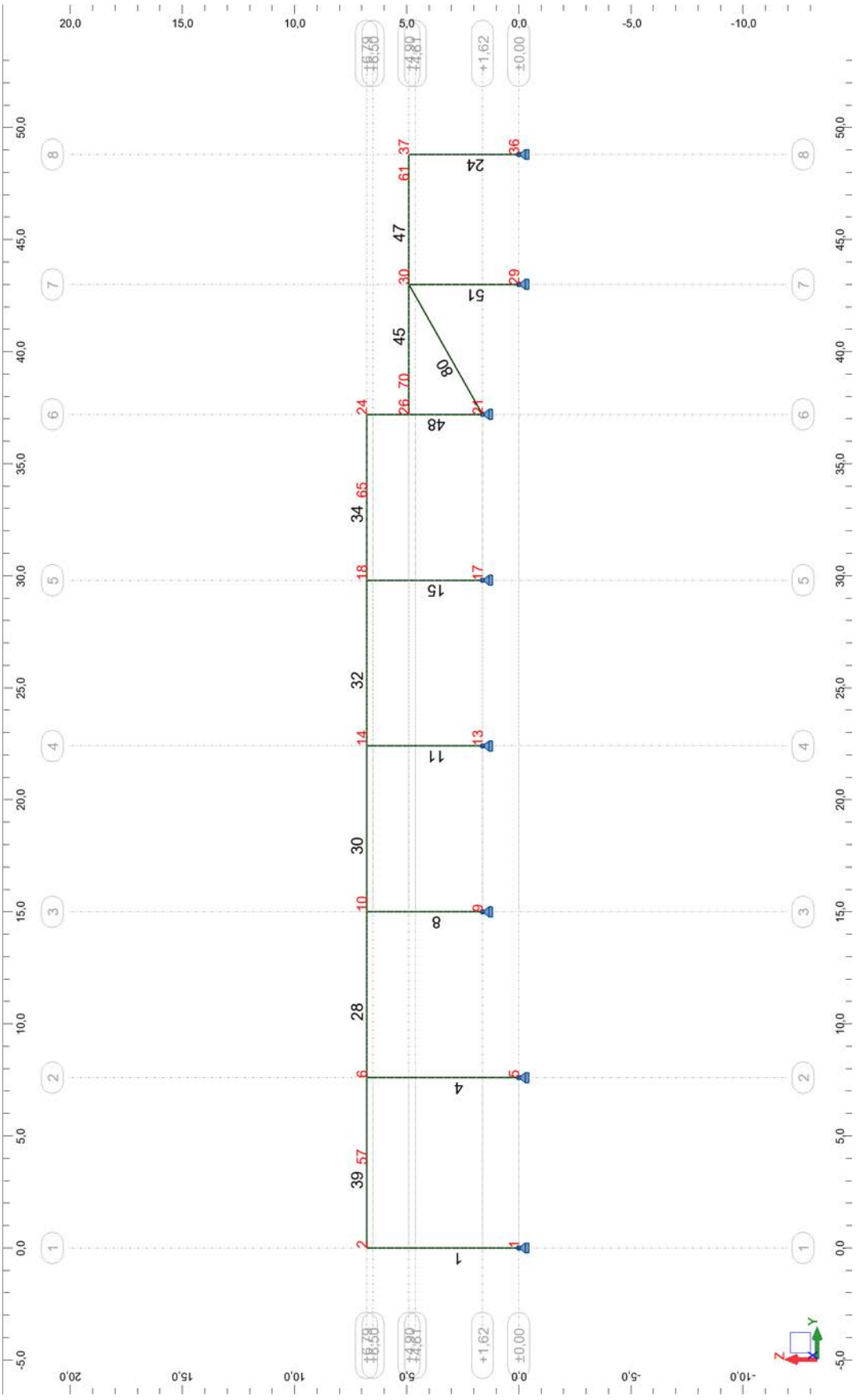
Okvir 8



Linija A


20,0
15,0
10,0
5,0
0,0
-5,0
-10,0
±6.58
±4.80
+1.62
±0.00
50,0
45,0
40,0
35,0
30,0
25,0
20,0
15,0
10,0
5,0
0,0
-5,0
1
2
3
4
5
6
7
8
24
47
51
45
08
48
34
15
32
11
30
8
28
4
39
1
Y
Z

Linija B



20,0
15,0
10,0
5,0
0,0
-5,0
-10,0
50,0
45,0
40,0
35,0
30,0
25,0
20,0
15,0
10,0
5,0
0,0
-5,0
+1,62
±0,00
1
2
3
4
5
6
7
8
39
57
28
4
10
8
30
14
11
32
18
15
34
65
24
26
48
21
70
45
80
30
51
29
47
61
37
24
36

Tablica čvorova

Node	X (m)	Y (m)	Z (m)	Support code	Support
1	0,0	0,0	0,0	xxxfff	Pinned
2	0,0	0,0	6,79		
3	3,30	0,0	0,0	xxxfff	Pinned
4	3,30	0,0	6,50		
5	0,0	7,60	0,0	xxxfff	Pinned
6	0,0	7,60	6,79		
7	3,30	7,60	0,0	xxxfff	Pinned
8	3,30	7,60	6,50		
9	0,0	15,00	1,62	xxxfff	Pinned
10	0,0	15,00	6,79		
11	3,30	15,00	0,0	xxxfff	Pinned
12	3,30	15,00	6,50		
13	0,0	22,40	1,62	xxxfff	Pinned
14	0,0	22,40	6,79		
15	3,30	22,40	6,50		
16	3,30	22,40	0,0	xxxfff	Pinned
17	0,0	29,80	1,62	xxxfff	Pinned
18	0,0	29,80	6,79		
19	3,30	29,80	6,50		
20	3,30	29,80	0,0	xxxfff	Pinned
21	0,0	37,20	1,62	xxxfff	Pinned
22	3,30	37,20	0,0	xxxfff	Pinned
23	3,30	37,20	6,50		
24	0,0	37,20	6,79		
25	3,30	37,20	4,61		
26	0,0	37,20	4,90		
29	0,0	43,00	0,0	xxxfff	Pinned
30	0,0	43,00	4,90		
32	3,30	43,00	4,61		
34	3,30	43,00	0,0	xxxfff	Pinned
35	3,30	48,80	0,0	xxxfff	Pinned
36	0,0	48,80	0,0	xxxfff	Pinned
37	0,0	48,80	4,90		
38	3,30	48,80	4,61		
39	0,33	0,0	6,76		
40	2,97	0,0	6,53		
49	0,33	37,20	6,76		
50	2,97	37,20	6,53		
51	0,33	37,20	4,87		
52	2,97	37,20	4,64		
55	0,33	48,80	4,87		
56	2,97	48,80	4,64		
57	0,0	3,72	6,79		
58	0,33	3,72	6,76		
59	3,30	3,72	6,50		
60	2,97	3,72	6,53		
61	0,0	47,64	4,90		
62	3,30	47,64	4,61		
63	0,33	47,64	4,87		
64	2,97	47,64	4,64		
65	0,0	33,48	6,79		
66	3,30	33,48	6,50		

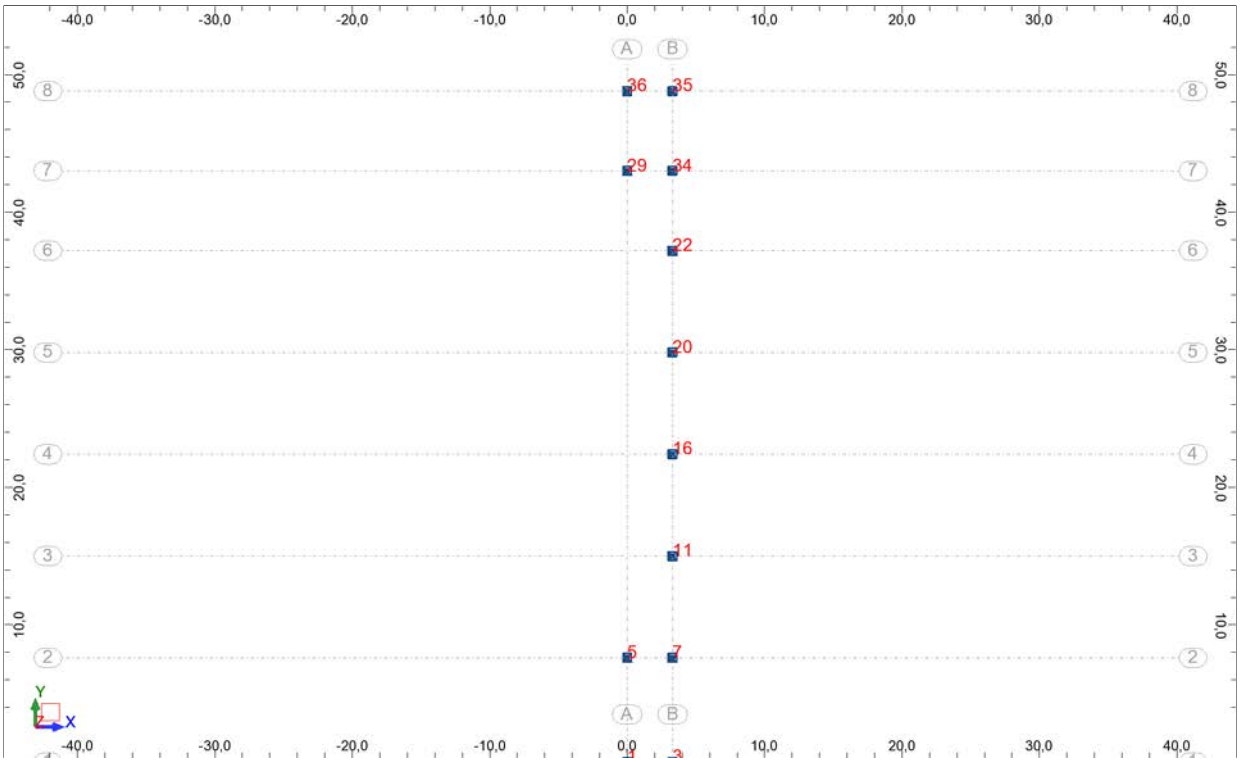
Node	X (m)	Y (m)	Z (m)	Support code	Support
67	0,33	33,48	6,76		
68	2,97	33,48	6,53		
69	3,30	38,36	4,61		
70	0,0	38,36	4,90		
71	0,33	38,36	4,87		
72	2,97	38,36	4,64		

Tablica elemenata

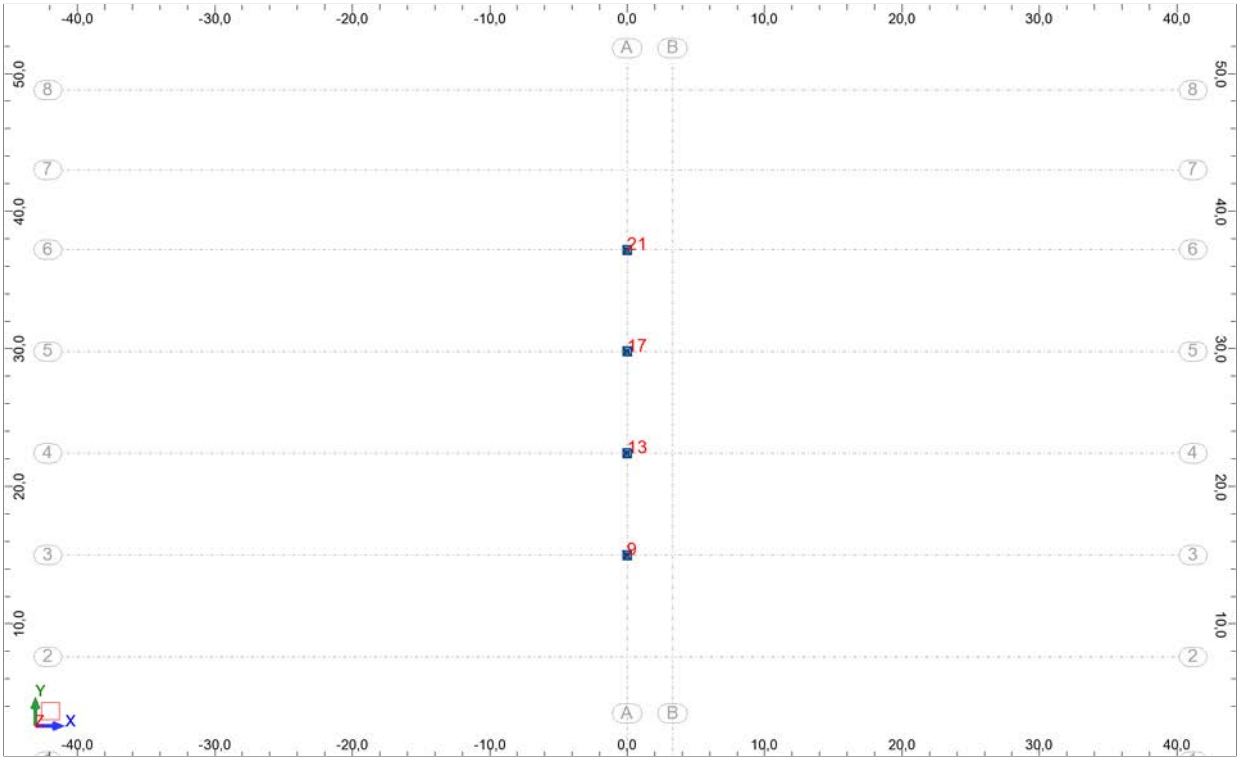
Bar	Node 1	Node 2	Section	Material	Length (m)	Gamma (Deg)	Type
1	1	2	IPE 330	S 355	6,79	0,0	STUPOVI
2	3	4	IPE 330	S 355	6,50	0,0	STUPOVI
3	2	4	IPE 220	S 355	3,31	0,0	PRECKA
4	5	6	IPE 330	S 355	6,79	0,0	STUPOVI
5	7	8	IPE 330	S 355	6,50	0,0	STUPOVI
6	6	8	IPE 220	S 355	3,31	0,0	PRECKA
7	11	12	IPE 330	S 355	6,50	0,0	STUPOVI
8	9	10	IPE 330	S 355	5,17	0,0	STUPOVI
9	10	12	IPE 220	S 355	3,31	0,0	PRECKA
10	16	15	IPE 330	S 355	6,50	0,0	STUPOVI
11	13	14	IPE 330	S 355	5,17	0,0	STUPOVI
12	14	15	IPE 220	S 355	3,31	0,0	PRECKA
13	20	19	IPE 330	S 355	6,50	-0,0	STUPOVI
14	18	19	IPE 220	S 355	3,31	0,0	PRECKA
15	17	18	IPE 330	S 355	5,17	0,0	STUPOVI
23	30	32	IPE 220	S 355	3,31	0,0	PRECKA
24	36	37	IPE 330	S 355	4,90	0,0	STUPOVI
25	35	38	IPE 330	S 355	4,61	0,0	STUPOVI
26	37	38	IPE 220	S 355	3,31	0,0	PRECKA
27	8	12	HE 160 A	S 355	7,40	0,0	PODROZNICA
28	6	10	HE 160 A	S 355	7,40	0,0	PODROZNICA
29	12	15	HE 160 A	S 355	7,40	0,0	PODROZNICA
30	10	14	HE 160 A	S 355	7,40	0,0	PODROZNICA
31	15	19	HE 160 A	S 355	7,40	0,0	PODROZNICA
32	14	18	HE 160 A	S 355	7,40	0,0	PODROZNICA
33	19	23	HE 180 A	S 355	7,40	0,0	PODROZNICA
34	18	24	HE 180 A	S 355	7,40	0,0	PODROZNICA
37	4	8	HE 180 A	S 355	7,60	0,0	PODROZNICA
39	2	6	HE 180 A	S 355	7,60	0,0	PODROZNICA
44	32	25	HE 160 A	S 355	5,80	0,0	PODROZNICA
45	30	26	HE 160 A	S 355	5,80	0,0	PODROZNICA
46	32	38	HE 160 A	S 355	5,80	0,0	PODROZNICA
47	30	37	HE 160 A	S 355	5,80	0,0	PODROZNICA
48	21	24	IPE 330	S 355	5,17	0,0	STUPOVI
49	22	23	IPE 330	S 355	6,50	0,0	STUPOVI
50	24	23	IPE 220	S 355	3,31	0,0	PRECKA
51	29	30	IPE 330	S 355	4,90	0,0	STUPOVI
52	34	32	IPE 330	S 355	4,61	0,0	STUPOVI
76	26	25	IPE 220	S 355	3,31	0,0	PRECKA
78	11	15	TRON 139	S 355	9,85	0,0	SPREG
79	3	8	TRON 139	S 355	10,00	0,0	SPREG
80	21	30	TRON 101	S 355	6,66	0,0	SPREG
81	20	23	TRON 139	S 355	9,85	0,0	SPREG

Bar	Node 1	Node 2	Section	Material	Length (m)	Gamma (Deg)	Type
82	2	8	TRON 101	S 355	8,29	0,0	SPREG
83	8	10	TRON 101	S 355	8,11	0,0	SPREG
84	10	15	TRON 101	S 355	8,11	0,0	SPREG
85	15	18	TRON 101	S 355	8,11	0,0	SPREG
86	18	23	TRON 101	S 355	8,11	0,0	SPREG
87	25	30	TRON 101	S 355	6,68	0,0	SPREG
88	30	38	TRON 101	S 355	6,68	0,0	SPREG

Prikaz ležajeva - kota 0,00 m



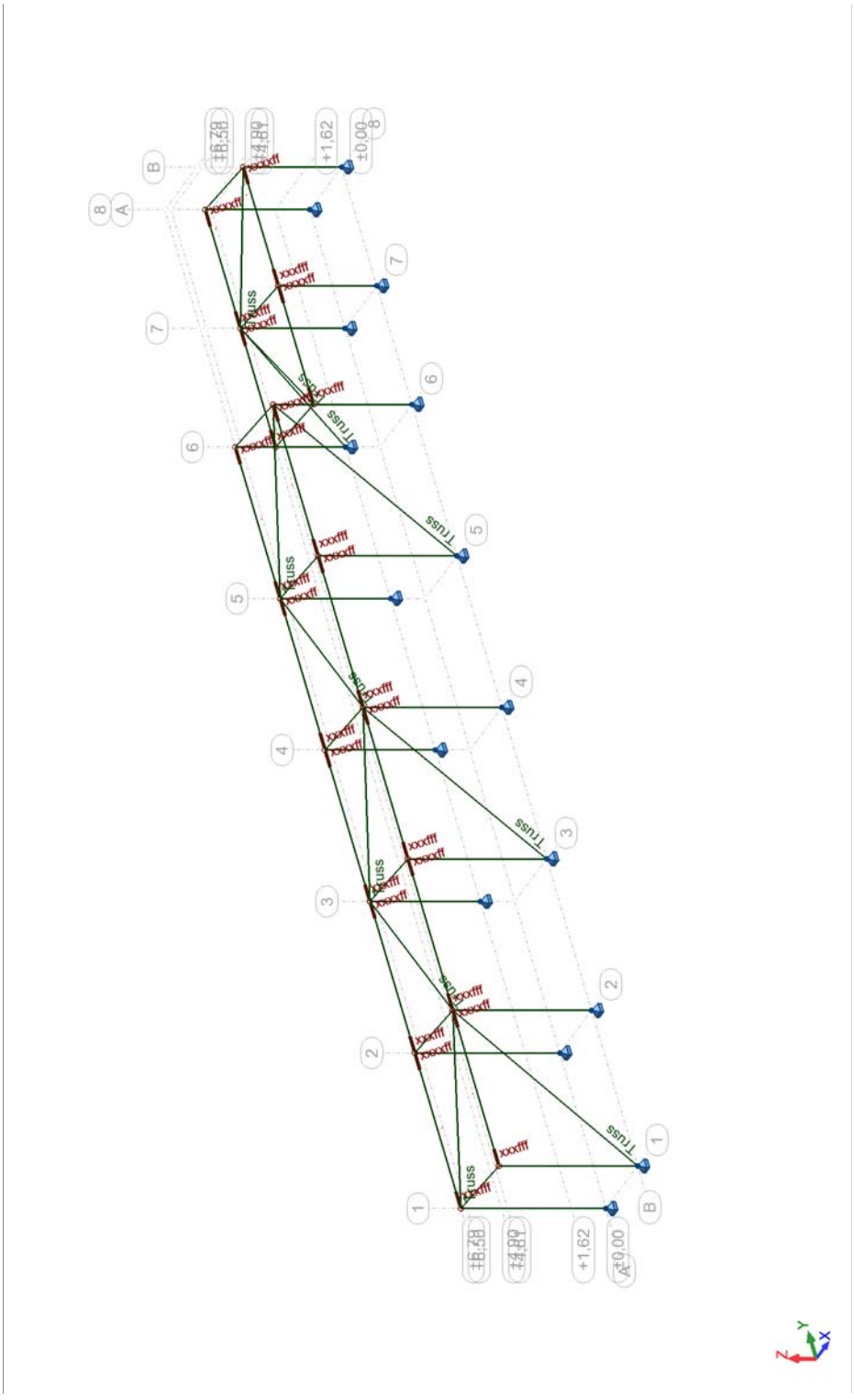
Prikaz ležajeva - kota 1,62 m



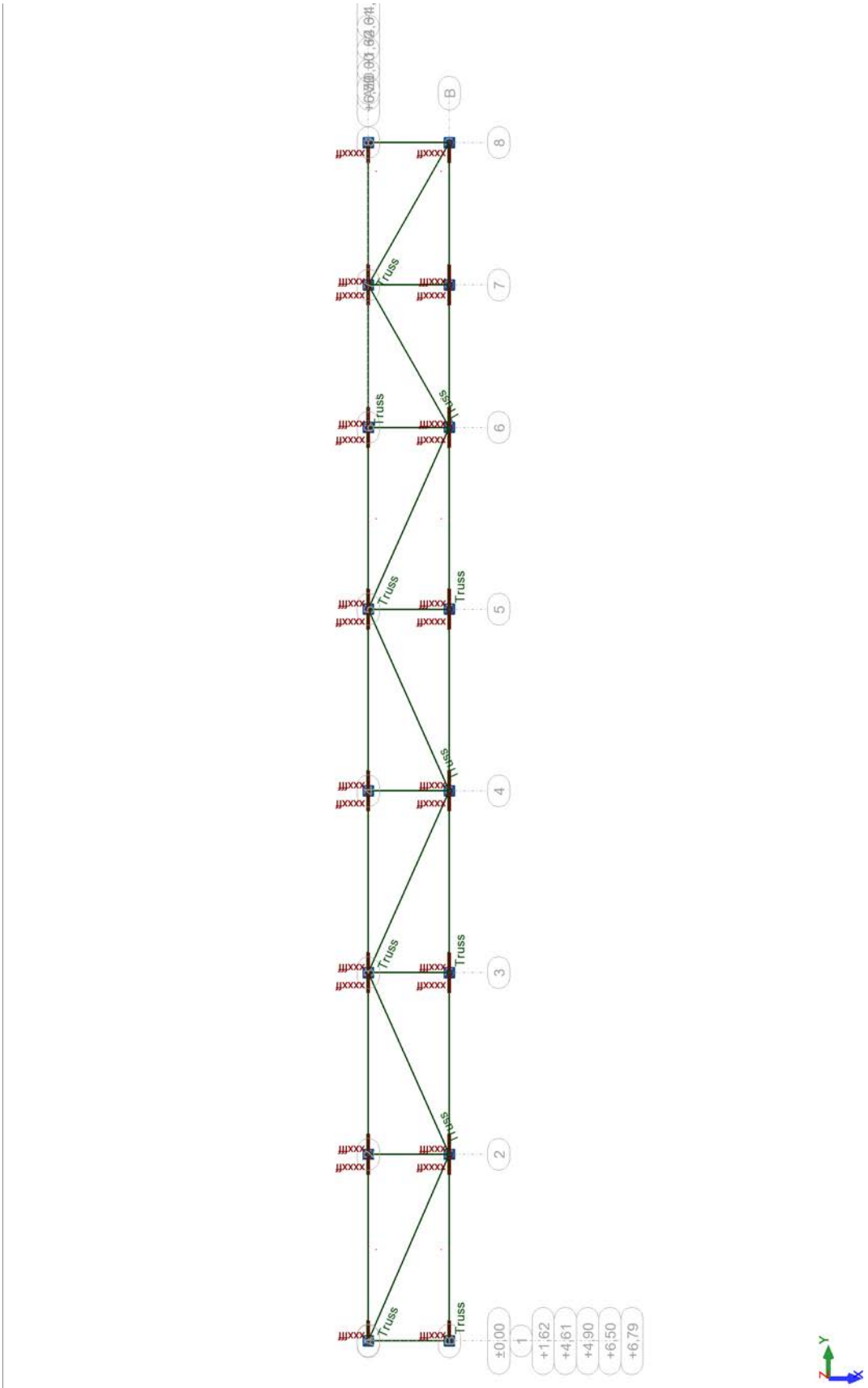
Data - Supports

	Support name	List of nodes	Support conditions
	Pinned	1to13By2 16 17 20to22 2	UX UY UZ

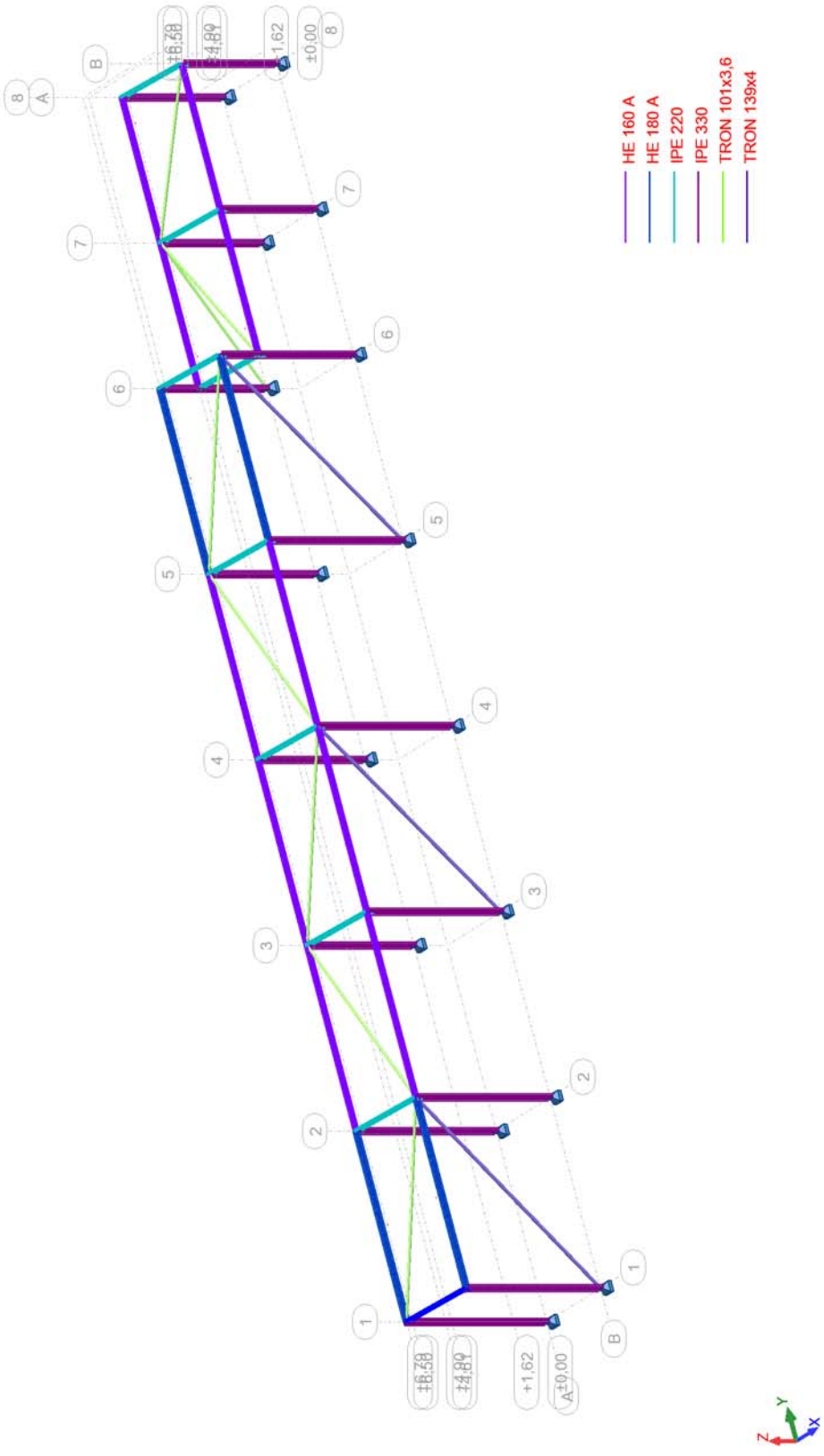
Zglobovi i truss elementi



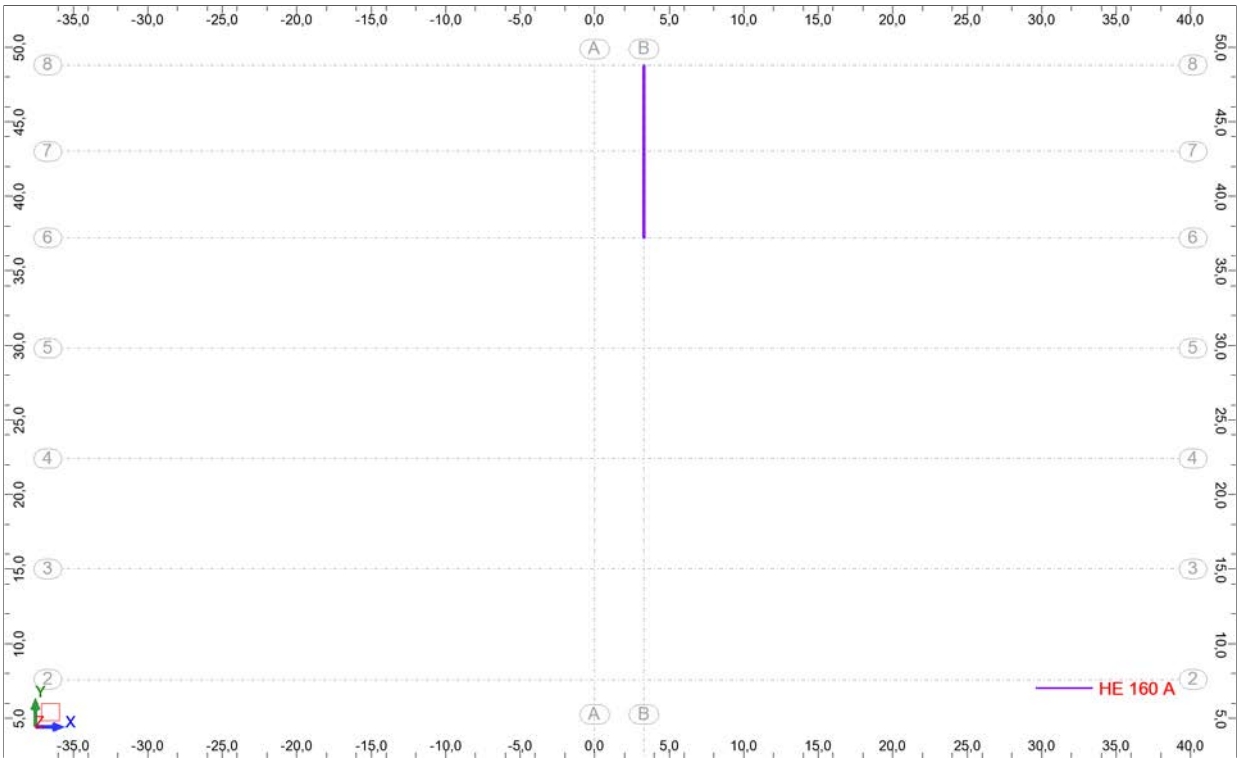
Zglobovi i truss elementi - top view



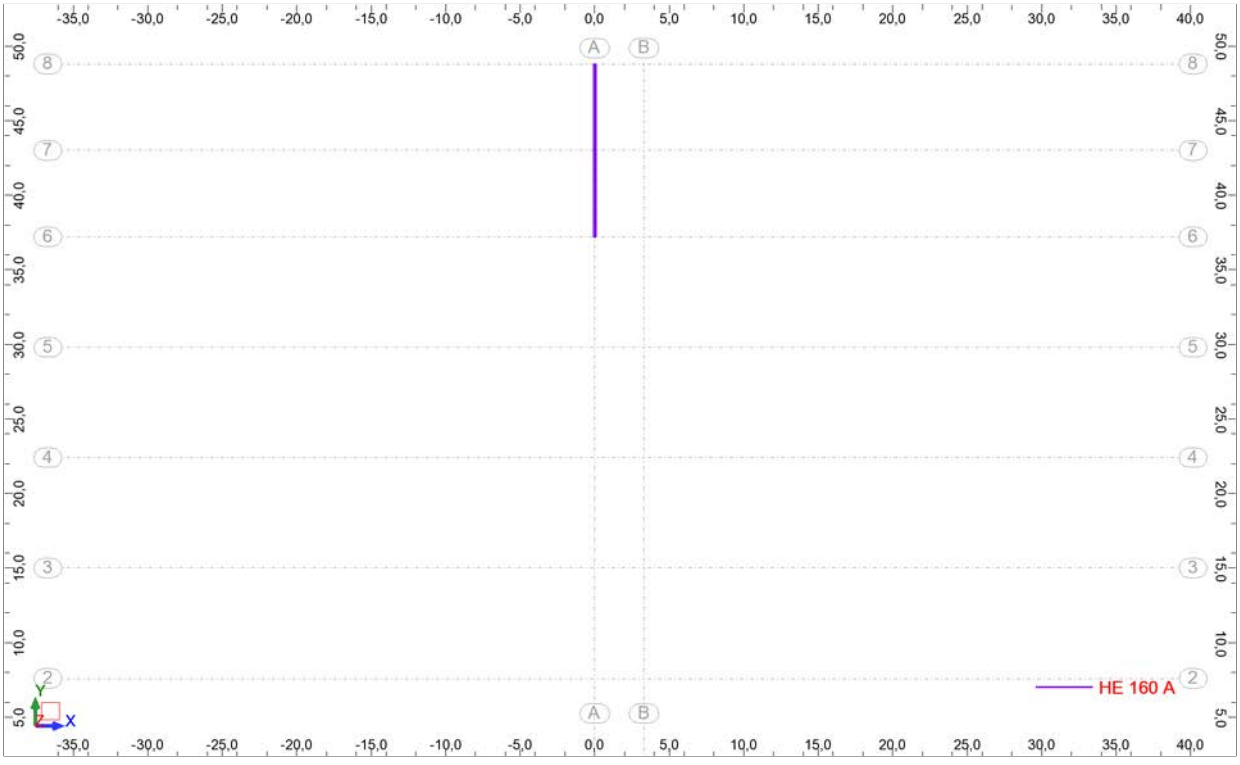
Poprečni presjeci



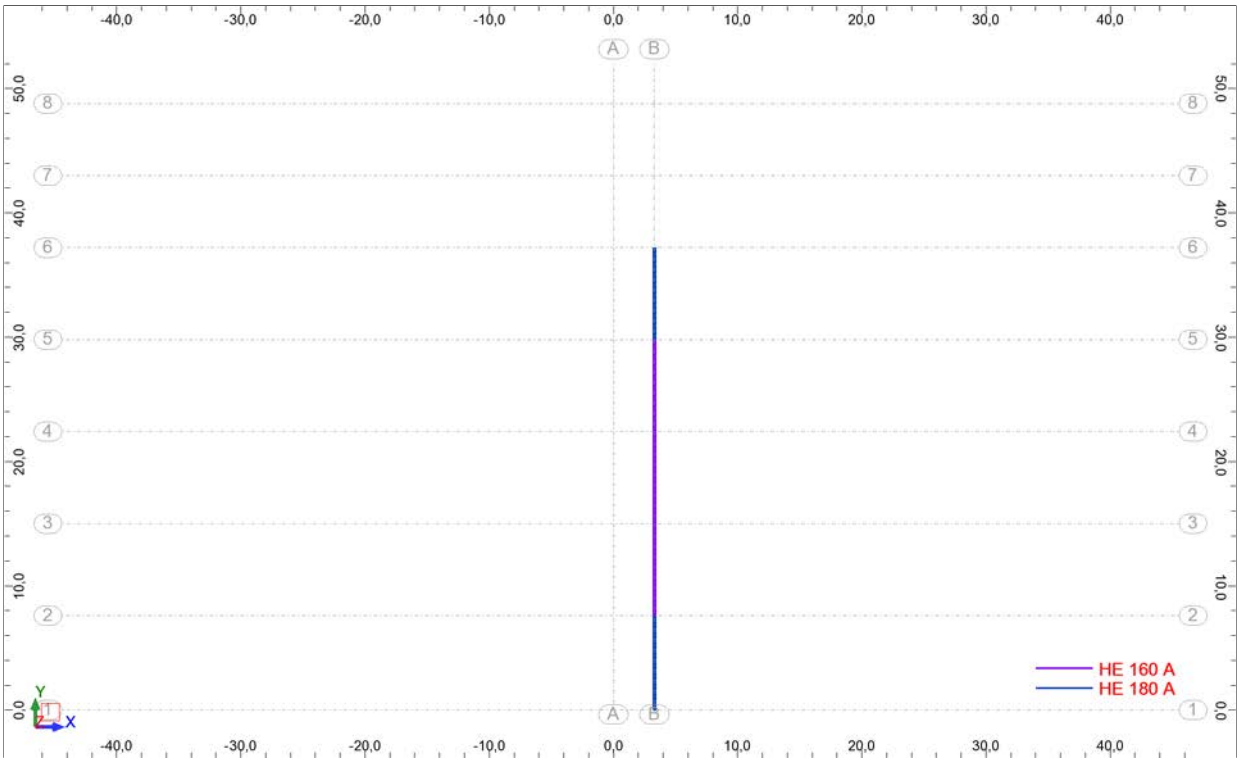
Poprečni presjeci - kota 4,61 m



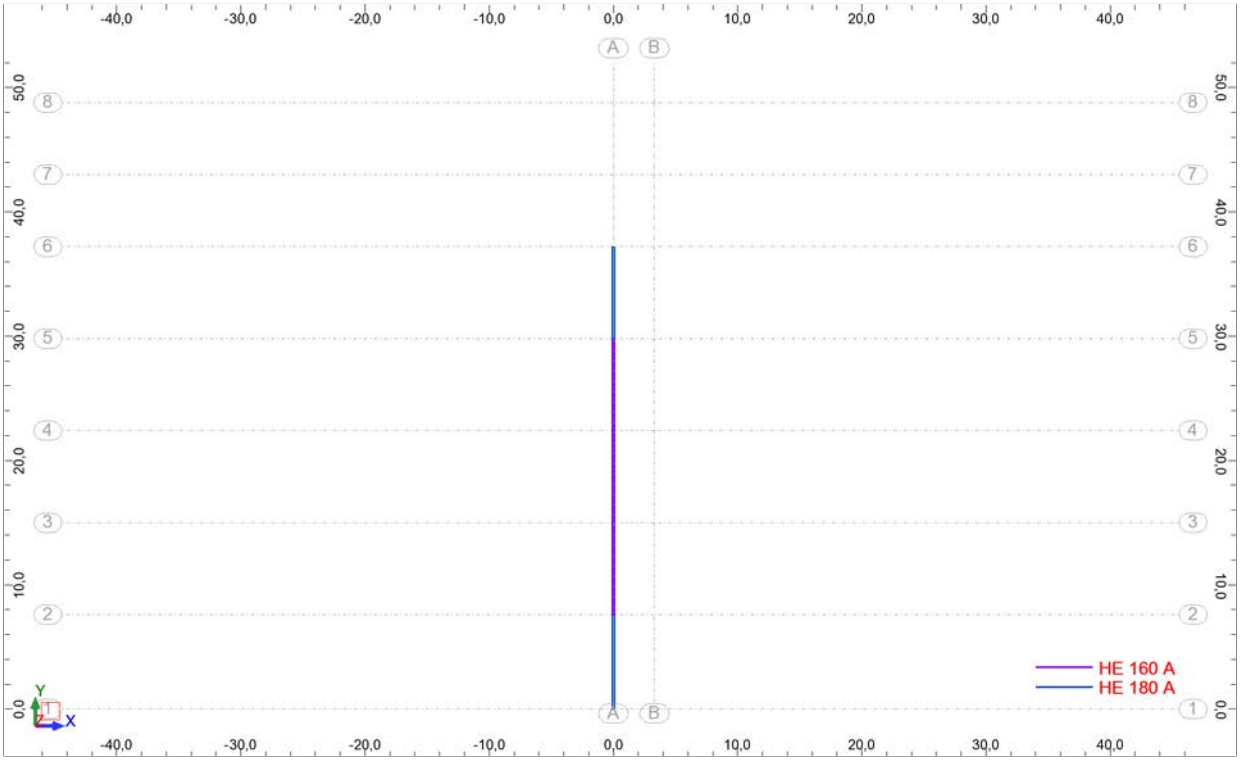
Poprečni presjeci - kota 4,90 m



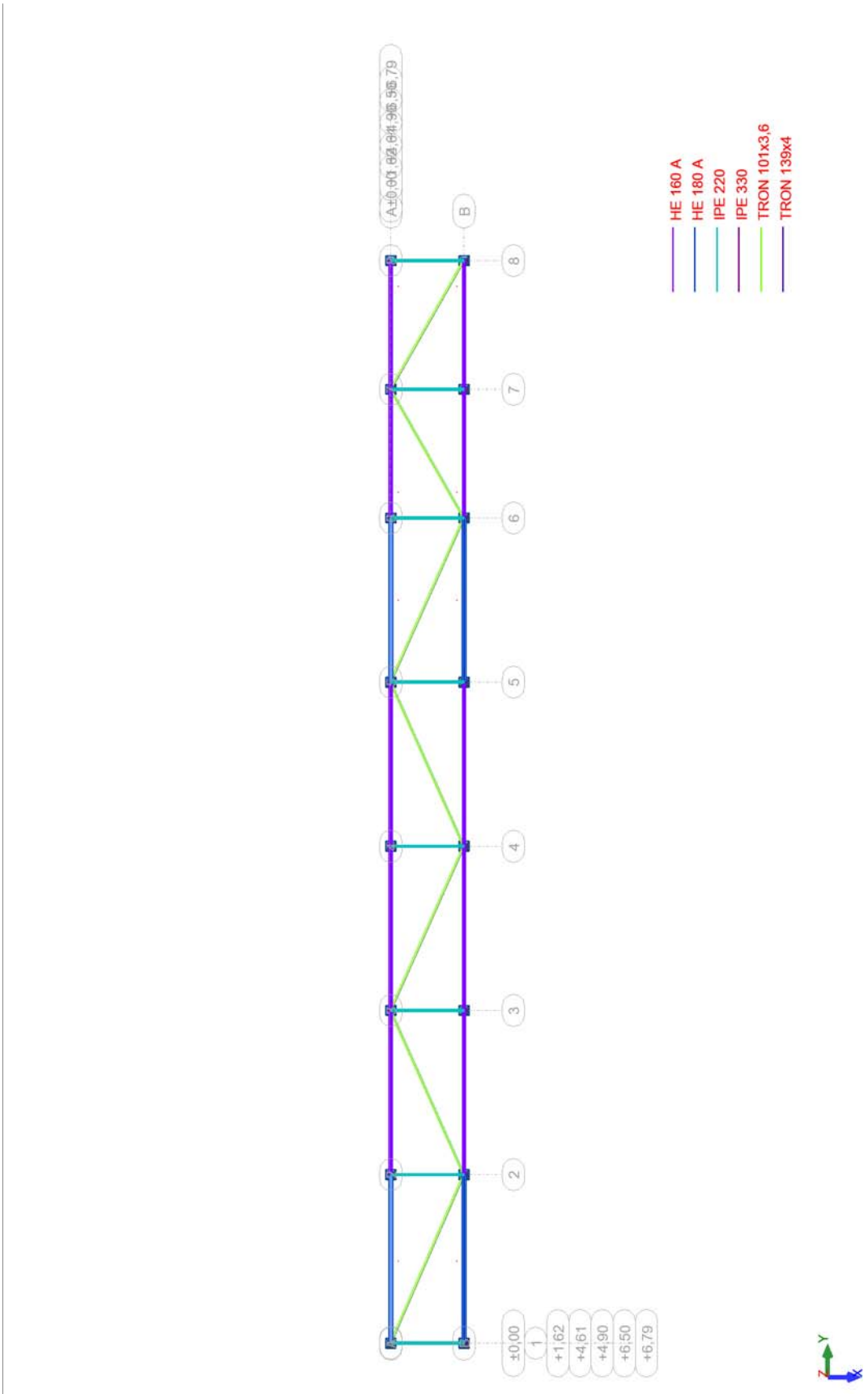
Poprečni presjeci - kota 6,50 m



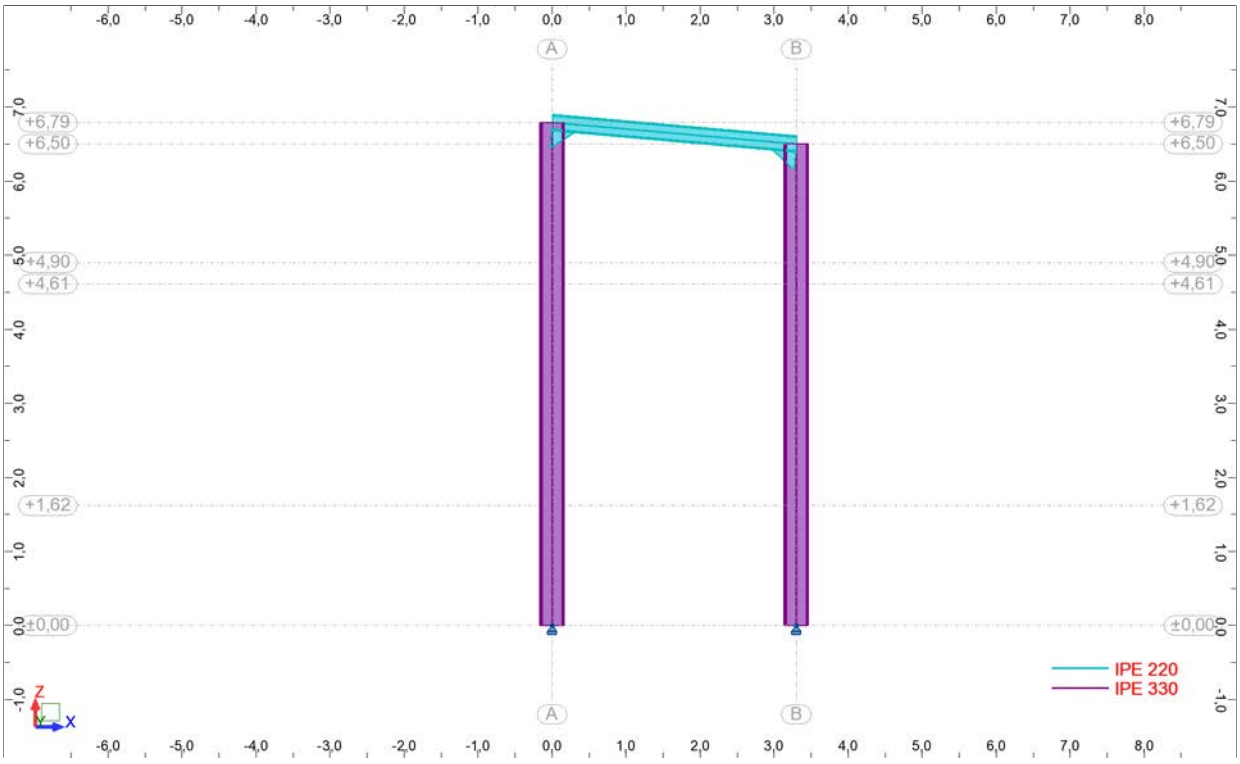
Poprečni presjeci - kota 6,79 m



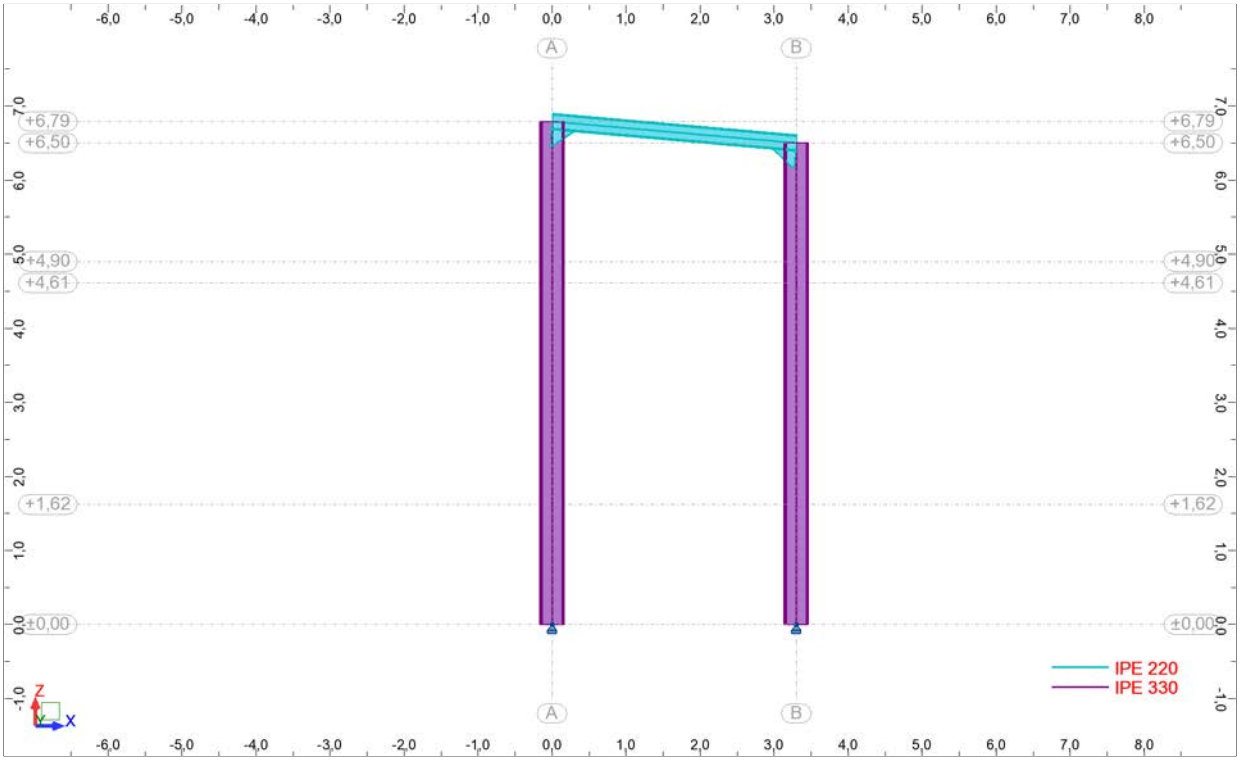
Poprečni presjeci - top view



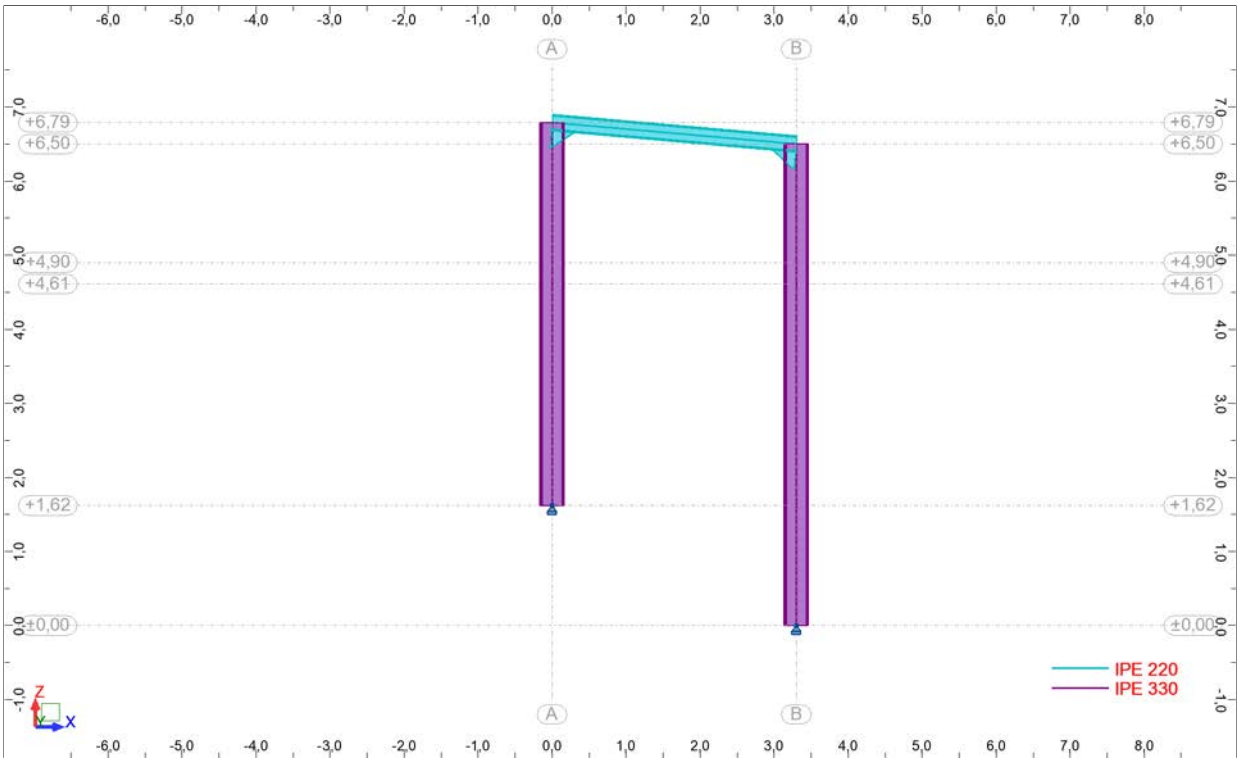
Poprečni presjeci - okvir 1



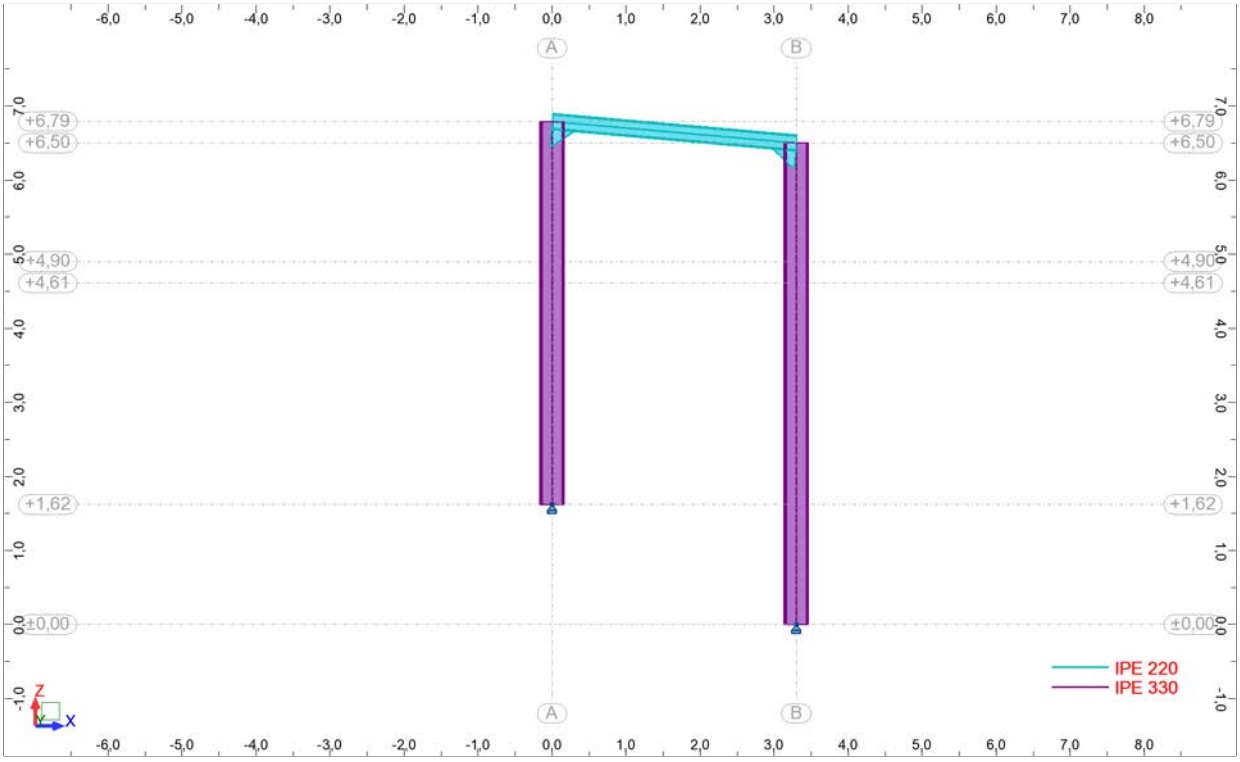
Poprečni presjeci - okvir 2



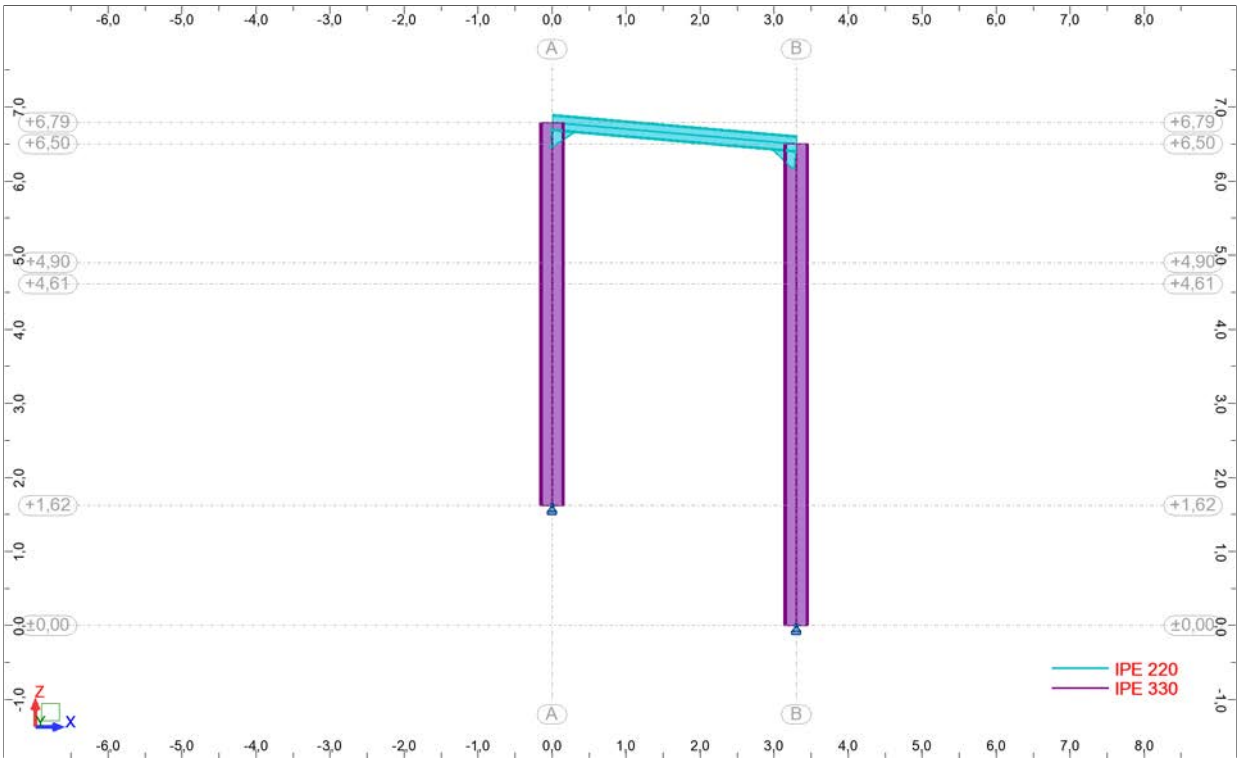
Poprečni presjeci - okvir 3



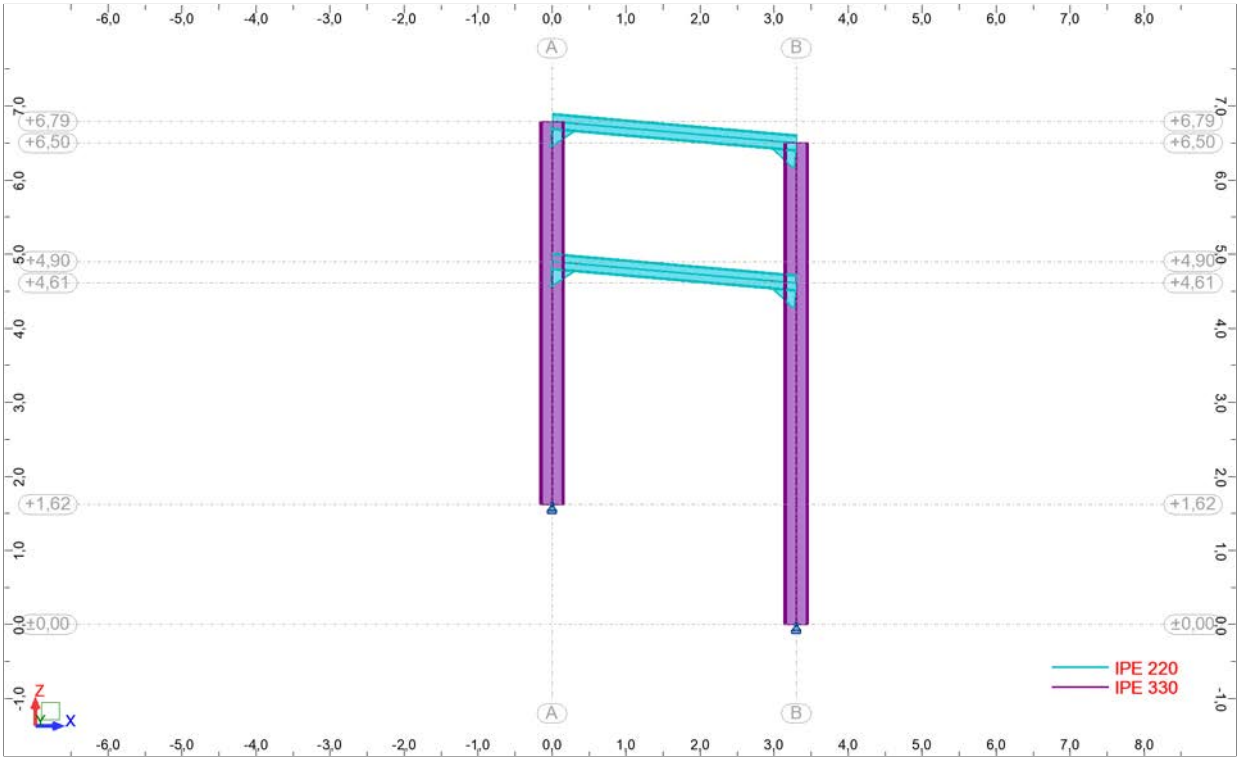
Poprečni presjek - okvir 4



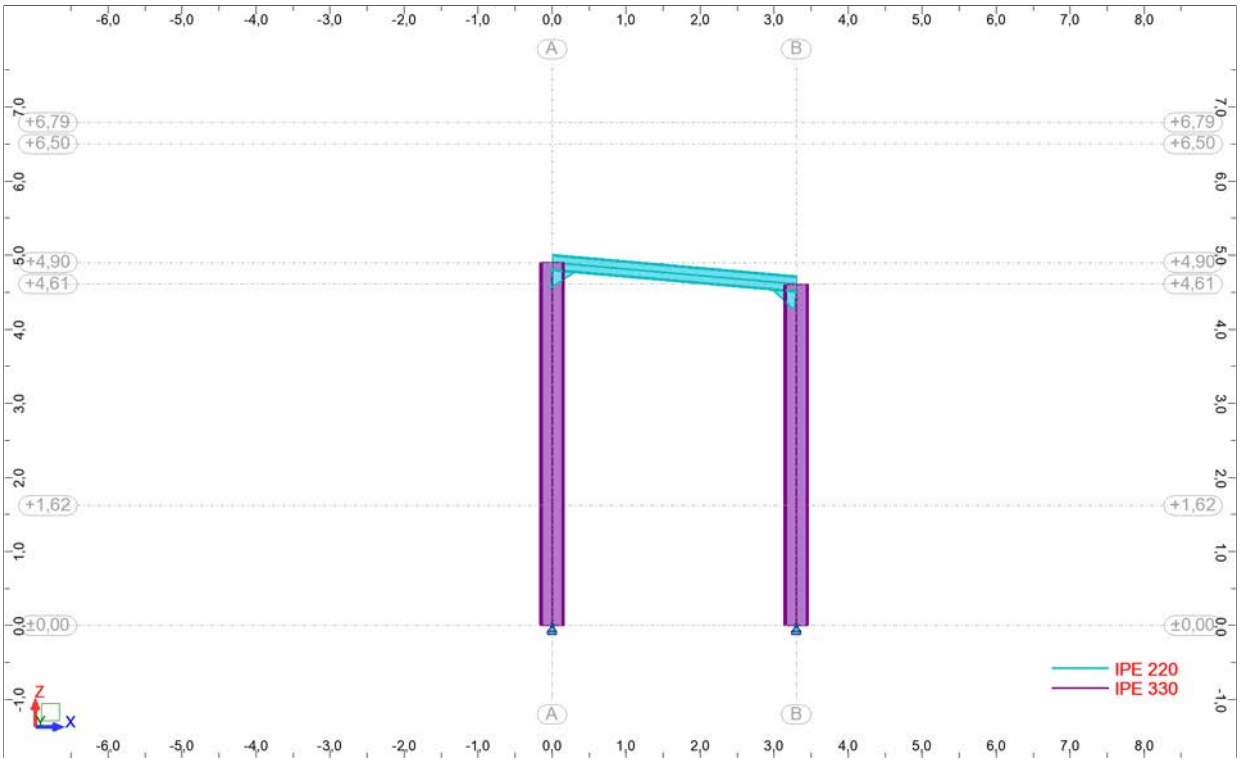
Poprečni presjek - okvir 5



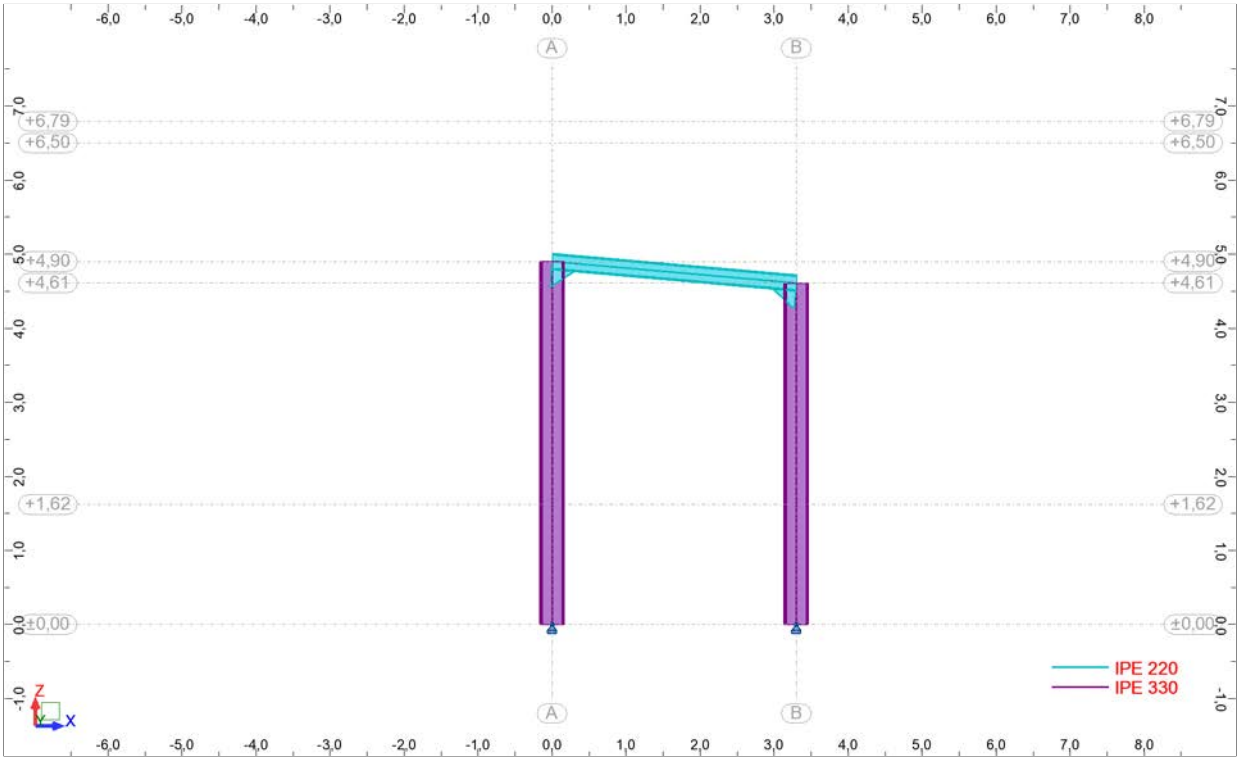
Poprečni presjek - okvir 6



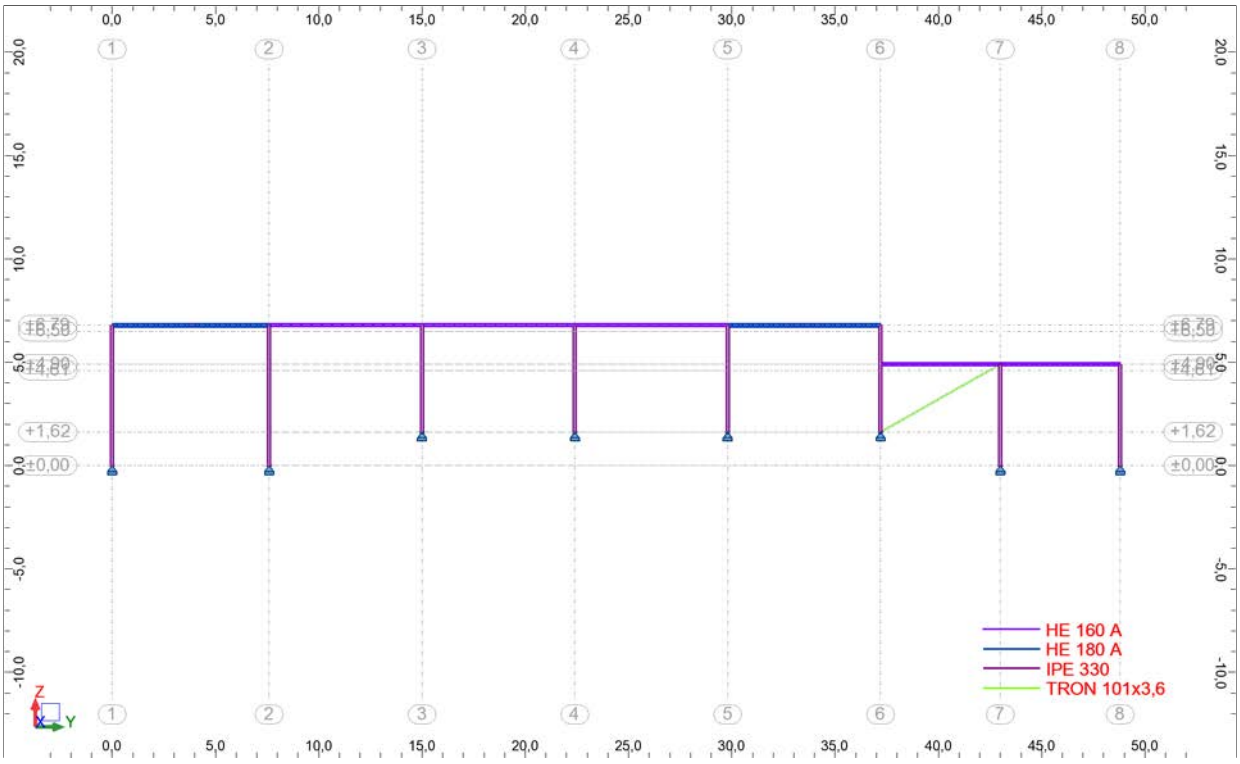
Poprečni presjek - okvir 7



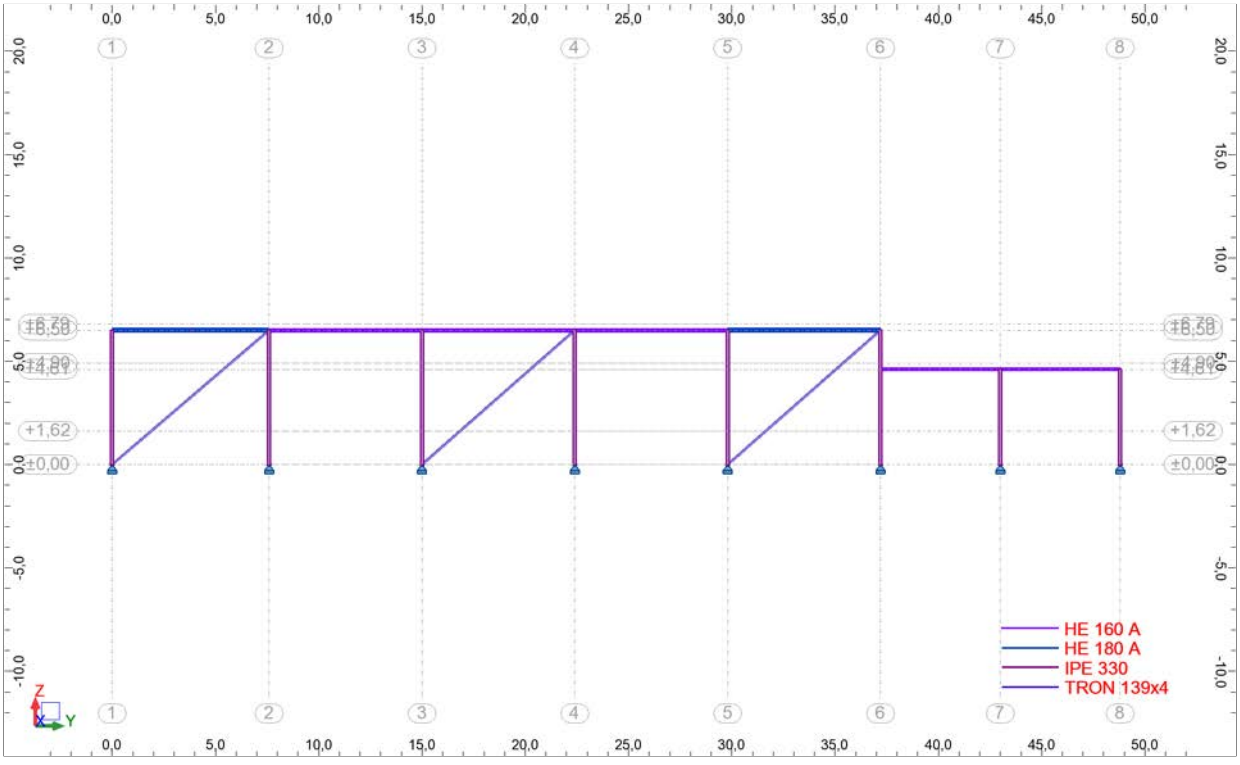
Poprečni presjek - okvir 8



Poprečni presjeci - linija A



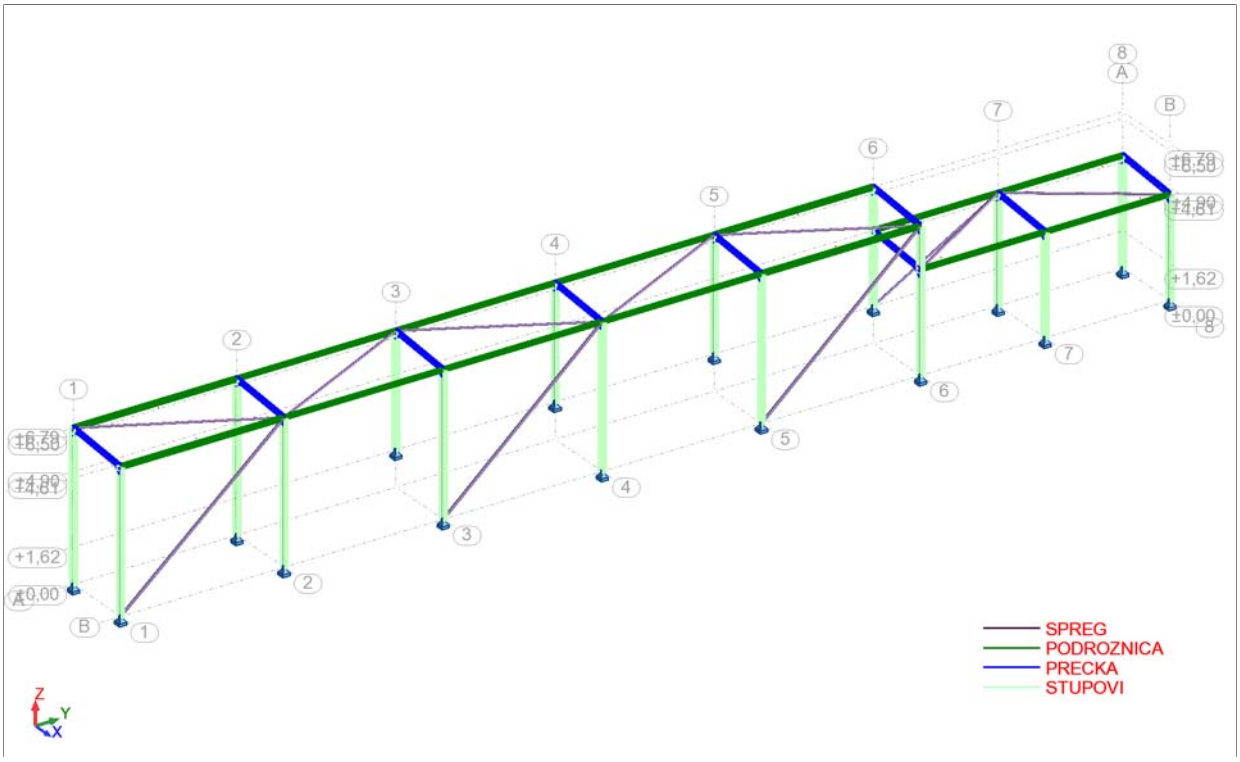
Poprečni presjeci - linija B



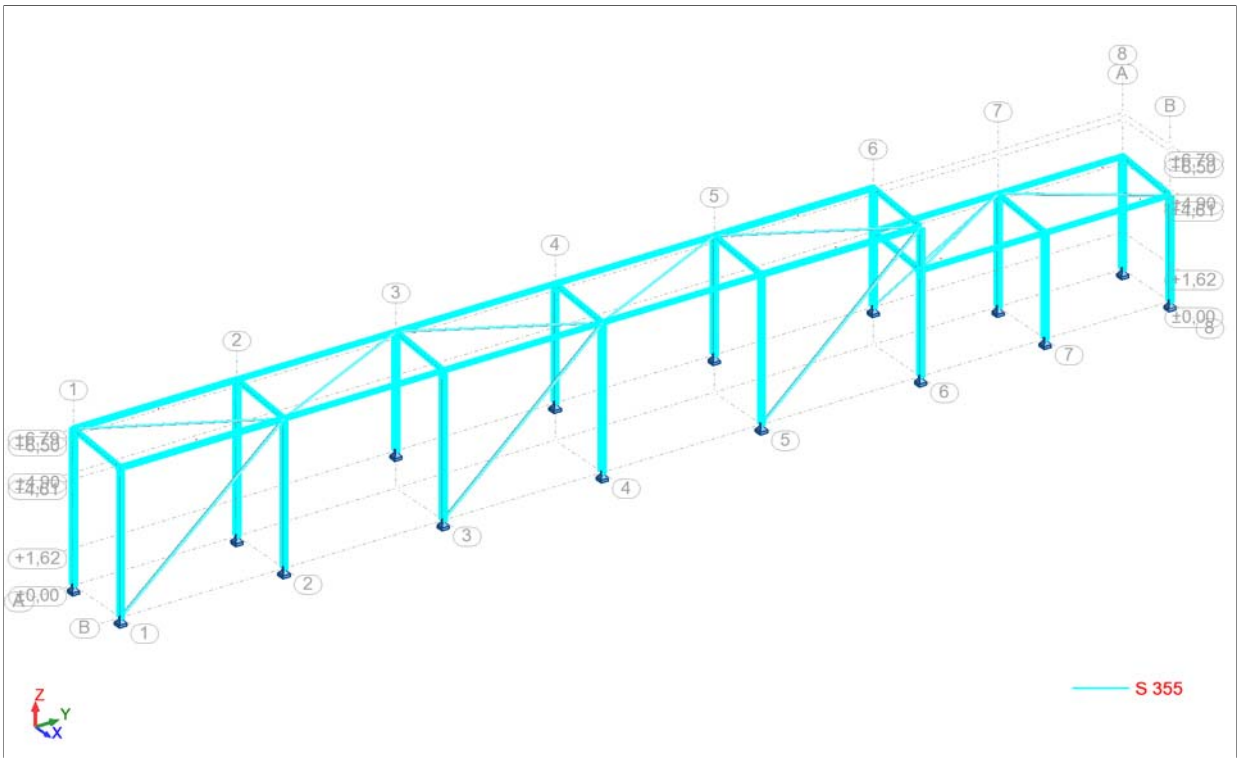
Data - Sections

	Section name	Bar list	AX (cm2)	AY (cm2)	AZ (cm2)	IX (cm4)	IY (cm4)	IZ (cm4)
	TRON 139x4	78 79 81	17,05	8,53	8,53	785,72	392,86	392,86
	IPE 330	1to13By3 2t	62,61	36,94	25,06	25,70	11766,90	788,14
	HE 180 A	33 34 37 39	45,25	32,71	10,95	14,20	2510,29	924,60
	TRON 101x3,6	80 82to88	11,08	5,54	5,54	266,48	133,24	133,24
	IPE 220	3to12By3 14	33,37	20,15	13,08	8,86	2771,84	204,89
	HE 160 A	27to32 44to	38,77	27,96	9,75	10,90	1672,98	615,57

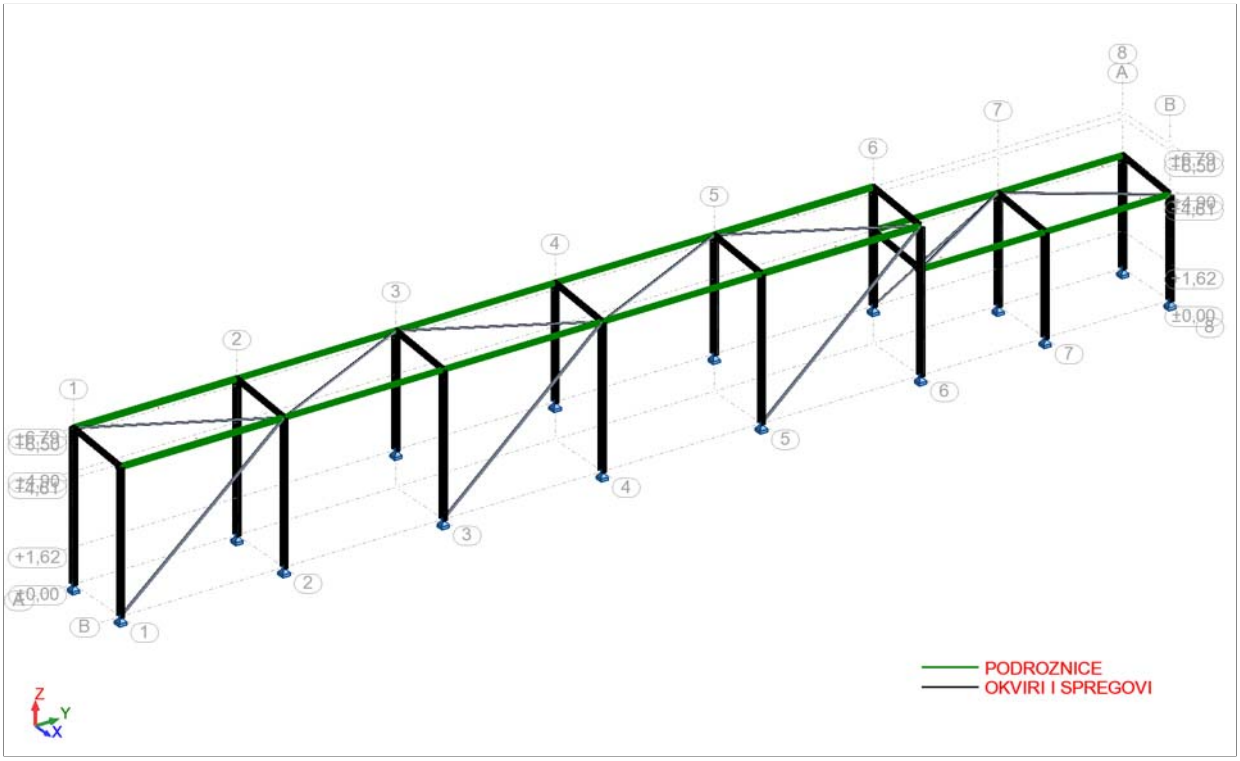
Member types



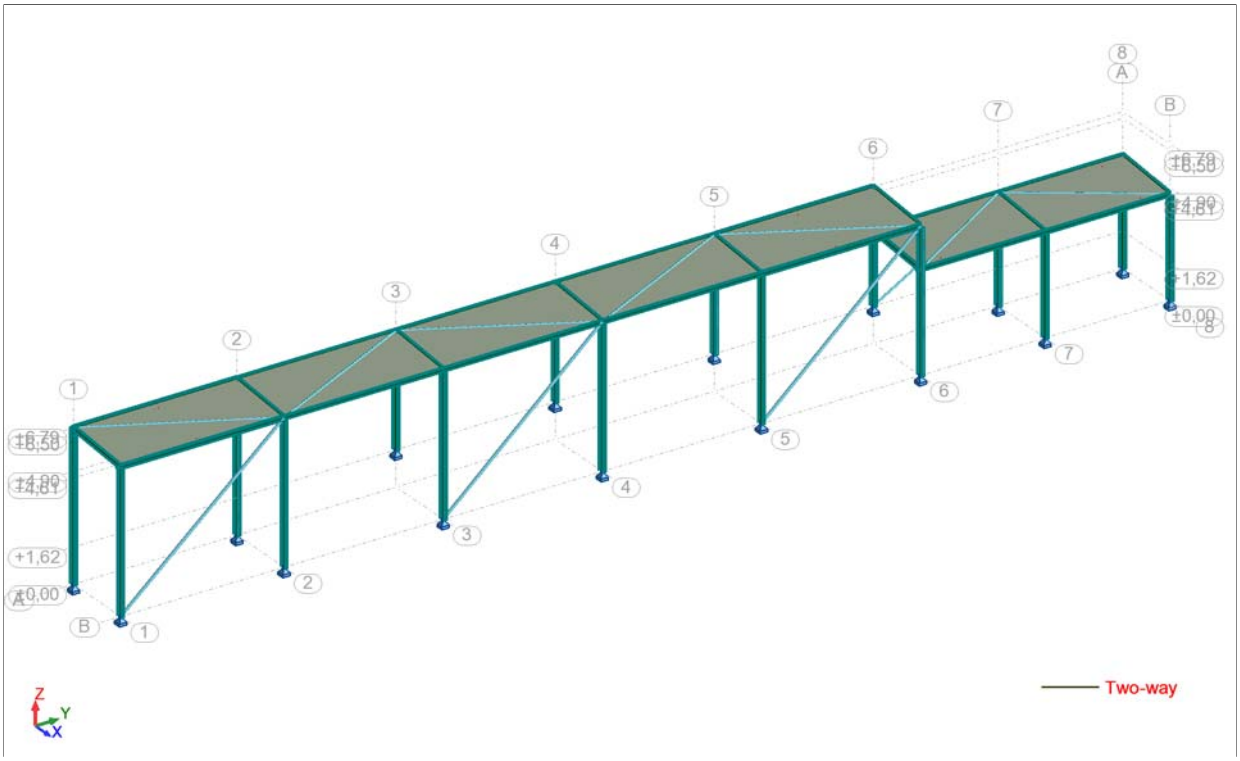
Klasa čelika



Grupe elemenata



Claddings



Loads - Cases

Case	Label	Case name	Nature	Analysis type
1	DL1	VL.T.+POKR.+IMPERF.	Structural	Static - Linear
2	DL2	SNIJEG	Snow H<1000 m abo	Static - Linear
3	WIND1	V prit. 0	wind	Static - Linear
4	WIND2	V prit. 180	wind	Static - Linear
5	WIND21	V odiz. 0	wind	Static - Linear
6	WIND211	V odiz. 180	wind	Static - Linear
7	WIND5	TR. 0	wind	Static - Linear
8	WIND51	TR. 180	wind	Static - Linear
9	WIND511	V el. 0	wind	Static - Linear
10	WIND5111	V el. 180	wind	Static - Linear
11	WIND51111	V prit. pokrov	wind	Static - Linear
12	WIND511111	V odiz. pokrov	wind	Static - Linear
13	WIND11	TR. 90	wind	Static - Linear
14	WIND111	V el. 90	wind	Static - Linear
15		1,35*1	Structural	Linear Combination
16		1,35*1+1,50*2	Structural	Linear Combination
17		1,35*1+1,50*(3+7+9)	Structural	Linear Combination
18		1,35*1+1,50(4+8+10)	Structural	Linear Combination
19		1,00*1+1,5*(5+7+9)	Structural	Linear Combination
20		1,00*1+1,50*(6+8+10)	Structural	Linear Combination
21		1,35*1+1,5*2+0,9*(3+7+9)	Structural	Linear Combination
22		1,35*1+1,5*2+0,9*(4+8+10)	Structural	Linear Combination
23		1,35*1+0,75*2+1,5*(3+7+9)	Structural	Linear Combination
24		1,35*1+0,75*2+1,5*(4+8+10)	Structural	Linear Combination

Case	Label	Case name	Nature	Analysis type
25		1,35*1+1,5*(11+7)	Structural	Linear Combination
26		1,00*1+1,5*(12+7)	Structural	Linear Combination
27		1,35*1+1,5*2+0,9*(11+7)	Structural	Linear Combination
28		1,35*1+0,75*2+1,5*(11+7)	Structural	Linear Combination
29		1,00*1	Structural	Linear Combination
30		1,00*2+1,00*2	Structural	Linear Combination
31		1,00*1+1,00*(3+7+9)	Structural	Linear Combination
32		1,00*1+1,00*(4+8+10)	Structural	Linear Combination
33		1,00*1+1,00*(5+7+9)	Structural	Linear Combination
34		1,00*1+1,00*(6+8+10)	Structural	Linear Combination
35		1,00*1+1,00*2+0,6*(3+7+9)	Structural	Linear Combination
36		1,00*1+1,00*2+0,6*(4+8+10)	Structural	Linear Combination
37		1,00*1+0,5*2+1,00*(3+7+9)	Structural	Linear Combination
38		1,00*1+0,50*2+1,00*(4+8+10)	Structural	Linear Combination
39		1,00*1+1,00*(11+7)	Structural	Linear Combination
40		1,00*1+1,00*(12+7)	Structural	Linear Combination
41		1,00*1+1,00*2+0,6*(11+7)	Structural	Linear Combination
42		1,00*1+0,5*2+1,00*(11+7)	Structural	Linear Combination
43		1,35*1+1,50*(3+13+14)	Structural	Linear Combination
44		1,35*1+1,50*(4+13+14)	Structural	Linear Combination
45		1,00*1+1,50*(5+13+14)	Structural	Linear Combination
46		1,00*1+1,50*(6+13+14)	Structural	Linear Combination
47		1,35*1+1,50*2+0,90*(3+13+14)	Structural	Linear Combination
48		1,35*1+1,50*2+0,90*(4+13+14)	Structural	Linear Combination
49		1,35*1+0,75*2+1,50*(3+13+14)	Structural	Linear Combination
50		1,35*1+0,75*2+1,50*(4+13+14)	Structural	Linear Combination
51		1,00*1+1,00*(3+13+14)	Structural	Linear Combination
52		1,00*1+1,00*(4+13+14)	Structural	Linear Combination
53		1,00*1+1,00*(5+13+14)	Structural	Linear Combination
54		1,00*1+1,00*(6+13+14)	Structural	Linear Combination
55		1,00*1+1,00*2+0,60*(3+13+14)	Structural	Linear Combination
56		1,00*1+1,00*2+0,60*(4+13+14)	Structural	Linear Combination
57		1,00*1+0,50*2+1,00*(3+13+14)	Structural	Linear Combination
58		1,00*1+0,5*2+1,00*(4+13+14)	Structural	Linear Combination
59	WIND13	TR. 270	wind	Static - Linear
60	WIND131	V el. 270	wind	Static - Linear
61		1,35*1+1,50*(3+59+60)	Structural	Linear Combination
62		1,35*1+1,50*(4+59+60)	Structural	Linear Combination
63		1,00*1+1,50*(5+59+60)	Structural	Linear Combination
64		1,00*1+1,50*(6+59+60)	Structural	Linear Combination
65		1,35*1+1,50*2+0,90*(3+59+60)	Structural	Linear Combination
66		1,35*1+1,50*2+0,90*(4+59+60)	Structural	Linear Combination
67		1,35*1+0,75*2+1,50*(3+59+60)	Structural	Linear Combination
68		1,35*1+0,75*2+1,50*(4+59+60)	Structural	Linear Combination
69		1,00*1+1,00*(3+59+60)	Structural	Linear Combination
70		1,00*1+1,00*(4+59+60)	Structural	Linear Combination
71		1,00*1+1,00*(5+59+60)	Structural	Linear Combination
72		1,00*1+1,00*(6+59+60)	Structural	Linear Combination
73		1,00*1+1,00*2+0,60*(3+59+60)	Structural	Linear Combination
74		1,00*1+1,00*2+0,60*(4+59+60)	Structural	Linear Combination
75		1,00*1+0,50*2+1,00*(3+59+60)	Structural	Linear Combination
76		1,00*1+0,50*2+1,00*(4+59+60)	Structural	Linear Combination

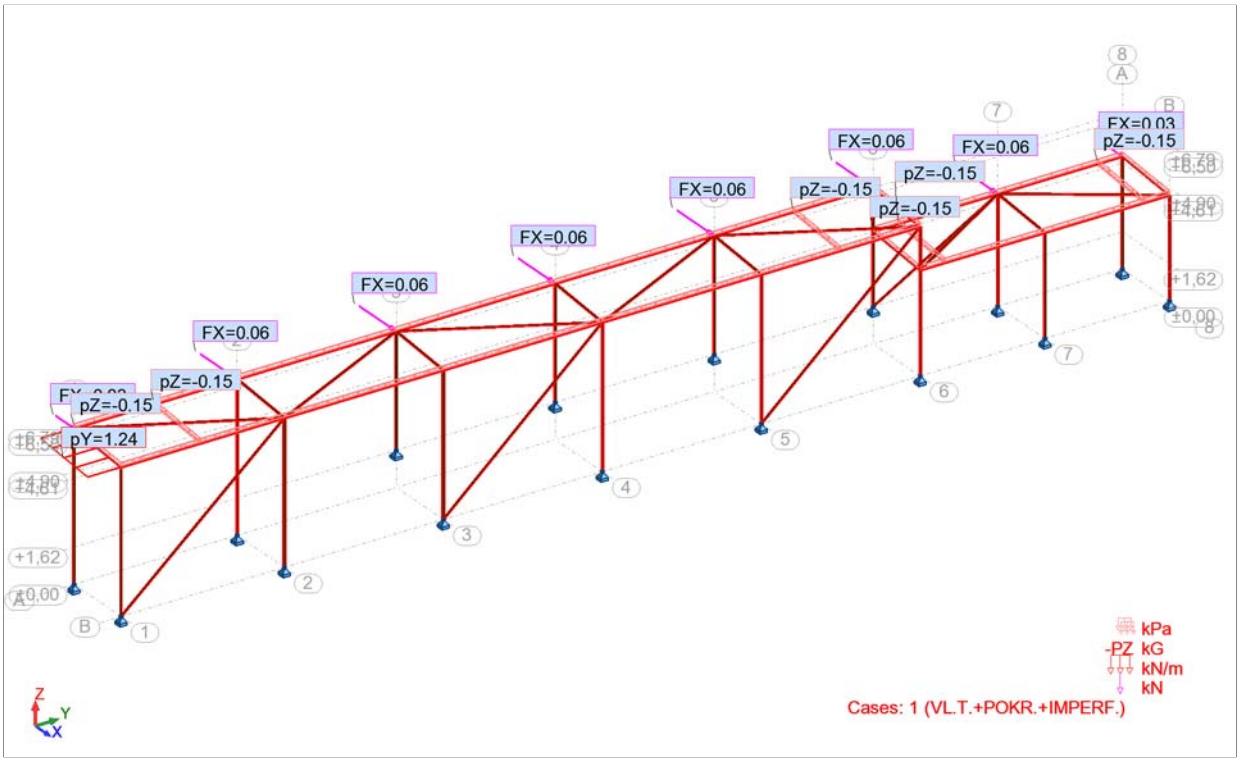
Loads - Values

	Case	Load type	List	Load values
	1	self-weight	1to15 23to34	PZ Negative Factor=1,00
	1	(FE) uniform	70to75	PZ=-0,15(kN/m2)
	1	nodal force	6to18By4 24	FX=0,06(kN)
	1	nodal force	2 37	FX=0,03(kN)
	1	uniform load	3	PY=1,24(kN/m)
	2	(FE) uniform	70to75	PZ=-1,00(kN/m2) projected
	2	nodal force	6to18By4 24	FX=0,08(kN)
	2	nodal force	2 37	FX=0,04(kN)
	3	bar force	3	FZ=-4,11(kN) X=0,82(m) local
	3	bar force	6	FZ=-8,12(kN) X=0,82(m) local
	3	bar force	9	FZ=-8,01(kN) X=0,82(m) local
	3	bar force	12 14	FZ=-8,01(kN) X=0,82(m) local
	3	bar force	50	FZ=-4,00(kN) X=0,82(m) local
	3	bar force	76	FZ=-2,91(kN) X=0,82(m) local
	3	bar force	23	FZ=-5,82(kN) X=0,82(m) local
	3	bar force	26	FZ=-2,91(kN) X=0,82(m) local
	4	bar force	3	FZ=-4,11(kN) X=2,49(m) local
	4	bar force	6	FZ=-8,12(kN) X=2,49(m) local
	4	bar force	9	FZ=-8,01(kN) X=2,49(m) local
	4	bar force	12	FZ=-8,01(kN) X=2,49(m) local
	4	bar force	14	FZ=-8,01(kN) X=2,49(m) local
	4	bar force	50	FZ=-4,00(kN) X=2,49(m) local
	4	bar force	76	FZ=-2,91(kN) X=2,49(m) local
	4	bar force	23	FZ=-5,82(kN) X=2,49(m) local
	4	bar force	26	FZ=-2,91(kN) X=2,49(m) local
	5	bar force	3	FZ=14,40(kN) X=0,82(m) local
	5	bar force	6	FZ=28,41(kN) X=0,82(m) local
	5	bar force	9	FZ=28,03(kN) X=0,82(m) local
	5	bar force	12 14	FZ=28,03(kN) X=0,82(m) local
	5	bar force	50	FZ=14,02(kN) X=0,82(m) local
	5	bar force	76	FZ=10,18(kN) X=0,82(m) local
	5	bar force	23	FZ=20,36(kN) X=0,82(m) local
	5	bar force	26	FZ=10,18(kN) X=0,82(m) local
	6	bar force	3	FZ=14,40(kN) X=2,49(m) local
	6	bar force	6	FZ=28,41(kN) X=2,49(m) local
	6	bar force	9	FZ=28,03(kN) X=2,49(m) local
	6	bar force	12	FZ=28,03(kN) X=2,49(m) local
	6	bar force	14	FZ=28,03(kN) X=2,49(m) local
	6	bar force	50	FZ=14,02(kN) X=2,49(m) local
	6	bar force	76	FZ=10,18(kN) X=2,49(m) local
	6	bar force	23	FZ=20,36(kN) X=2,49(m) local
	6	bar force	26	FZ=10,18(kN) X=2,49(m) local
	7	(FE) uniform	72	PX=0,07(kN/m2) local
	7	(FE) uniform	70 71	PX=0,07(kN/m2) local
	7	(FE) uniform	73to75	PX=0,06(kN/m2) local
	8	(FE) uniform	70to72	PX=-0,07(kN/m2) local
	8	(FE) uniform	73to75	PX=-0,06(kN/m2) local
	9	uniform load	1 2 4	PX=0,25(kN/m)
	9	uniform load	5 7 8 10 11 1	PX=0,25(kN/m)
	9	uniform load	27to34 37 39	PX=0,33(kN/m)
	10	uniform load	1to13By3 2to	PX=-0,25(kN/m)
	10	uniform load	27to34 37 39	PX=-0,33(kN/m)

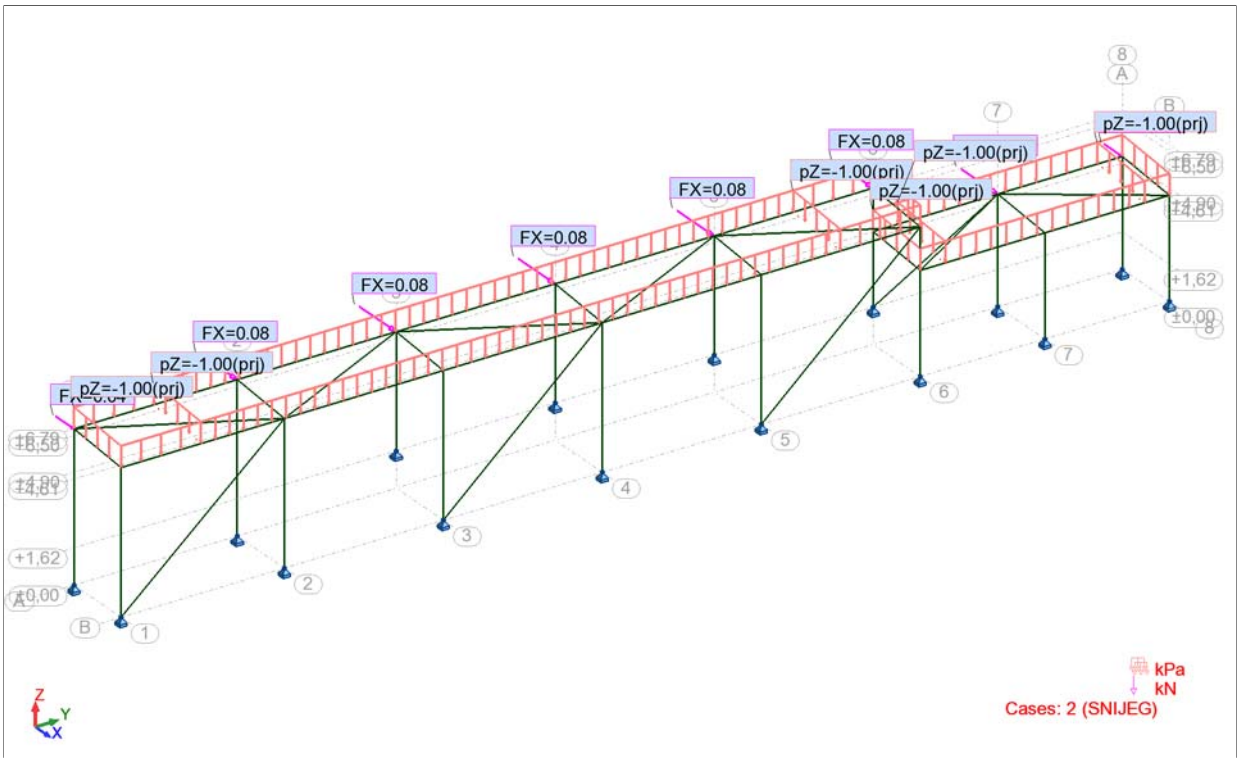
Case	Load type	List	Load values
11	(FE) planar on contour	70	PZ1=-2,79(kN/m2) local P1(0, 0, 6.79) P2(0.33, 0, 6.76) P3(0.3
11	(FE) planar on contour	70	PZ1=-2,79(kN/m2) local P1(2.97, 0, 6.53) P2(3.3, 0, 6.5) P3(3.3
11	(FE) planar on contour	71	PZ1=-2,79(kN/m2) local P1(0, 33.5, 6.79) P2(0.33, 33.5, 6.76)
11	(FE) planar on contour	71	PZ1=-2,79(kN/m2) local P1(2.97, 33.5, 6.53) P2(2.97, 37.2, 6.53
11	(FE) planar on contour	72	PZ1=-1,07(kN/m2) local P1(0.33, 3.72, 6.76) P2(0.33, 33.5, 6.76
11	(FE) planar on contour	72	PZ1=-1,07(kN/m2) local P1(2.97, 3.72, 6.53) P2(3.3, 3.72, 6.5)
11	(FE) planar on contour	70	PZ1=-1,72(kN/m2) local P1(2.97, 0, 6.53) P2(2.97, 3.72, 6.53)
11	(FE) planar on contour	71	PZ1=-1,72(kN/m2) local P1(0.33, 33.5, 6.76) P2(0.33, 37.2, 6.76
11	(FE) planar on contour	72	PZ1=-0,66(kN/m2) local P1(0.33, 3.72, 6.76) P2(2.97, 3.72, 6.53
11	(FE) planar on contour	73	PZ1=-2,58(kN/m2) local P1(2.97, 37.2, 4.64) P2(2.97, 38.4, 4.64
11	(FE) planar on contour	73	PZ1=-2,58(kN/m2) local P1(0, 37.2, 4.9) P2(0, 38.4, 4.9) P3(0.3
11	(FE) planar on contour	74	PZ1=-2,58(kN/m2) local P1(0, 47.6, 4.9) P2(0, 48.8, 4.9) P3(0.3
11	(FE) planar on contour	74	PZ1=-2,58(kN/m2) local P1(2.97, 47.6, 4.64) P2(2.97, 48.8, 4.64
11	(FE) planar on contour	75	PZ1=-1,00(kN/m2) local P1(0.33, 38.4, 4.87) P2(0, 38.4, 4.9) P
11	(FE) planar on contour	75	PZ1=-1,00(kN/m2) local P1(3.3, 38.4, 4.61) P2(3.3, 47.6, 4.61)
11	(FE) planar on contour	74	PZ1=-1,60(kN/m2) local P1(2.97, 47.6, 4.64) P2(2.97, 48.8, 4.64
11	(FE) planar on contour	73	PZ1=-1,60(kN/m2) local P1(2.97, 37.2, 4.64) P2(2.97, 38.4, 4.64
11	(FE) planar on contour	75	PZ1=-0,61(kN/m2) local P1(2.97, 38.4, 4.64) P2(2.97, 47.6, 4.64
12	(FE) planar on contour	70	PZ1=3,85(kN/m2) local P1(0, 0, 6.79) P2(0, 3.72, 6.79) P3(0.33
12	(FE) planar on contour	70	PZ1=3,85(kN/m2) local P1(2.97, 0, 6.53) P2(3.3, 0, 6.5) P3(3.3,
12	(FE) planar on contour	71	PZ1=3,85(kN/m2) local P1(0, 33.5, 6.79) P2(0, 37.2, 6.79) P3(0
12	(FE) planar on contour	71	PZ1=3,85(kN/m2) local P1(2.97, 33.5, 6.53) P2(3.3, 33.5, 6.5)
12	(FE) planar on contour	70	PZ1=1,80(kN/m2) local P1(0.33, 0, 6.76) P2(2.97, 0, 6.53) P3(2
12	(FE) planar on contour	71	PZ1=1,80(kN/m2) local P1(0.33, 33.5, 6.76) P2(0.33, 37.2, 6.76)
12	(FE) planar on contour	72	PZ1=2,05(kN/m2) local P1(0, 3.72, 6.79) P2(0.33, 3.72, 6.76) P
12	(FE) planar on contour	72	PZ1=2,05(kN/m2) local P1(3.3, 3.72, 6.5) P2(3.3, 33.5, 6.5) P3(
12	(FE) planar on contour	72	PZ1=1,31(kN/m2) local P1(0.33, 3.72, 6.76) P2(2.97, 3.72, 6.53)
12	(FE) planar on contour	73	PZ1=3,57(kN/m2) local P1(2.97, 37.2, 4.64) P2(2.97, 38.4, 4.64)
12	(FE) planar on contour	73	PZ1=3,57(kN/m2) local P1(0, 37.2, 4.9) P2(0, 38.4, 4.9) P3(0.3
12	(FE) planar on contour	74	PZ1=3,57(kN/m2) local P1(0, 47.6, 4.9) P2(0, 48.8, 4.9) P3(0.3
12	(FE) planar on contour	74	PZ1=3,57(kN/m2) local P1(2.97, 47.6, 4.64) P2(2.97, 48.8, 4.64)
12	(FE) planar on contour	73	PZ1=1,67(kN/m2) local P1(0.33, 37.2, 4.87) P2(0.33, 38.4, 4.87)
12	(FE) planar on contour	74	PZ1=1,67(kN/m2) local P1(2.97, 47.6, 4.64) P2(2.97, 48.8, 4.64)
12	(FE) planar on contour	75	PZ1=1,90(kN/m2) local P1(0, 47.6, 4.9) P2(0.33, 47.6, 4.87) P3
12	(FE) planar on contour	75	PZ1=1,90(kN/m2) local P1(3.3, 38.4, 4.61) P2(2.97, 38.4, 4.64)
12	(FE) planar on contour	75	PZ1=1,22(kN/m2) local P1(0.33, 38.4, 4.87) P2(0.33, 47.6, 4.87)
13	(FE) uniform	70to72	PY=0,07(kN/m2) local
13	(FE) uniform	73to75	PY=0,06(kN/m2) local
14	uniform load		PY=0,49(kN/m)
14	uniform load	3to12By3 14	PY=0,33(kN/m)
14	uniform load	2	PY=0,54(kN/m)
14	uniform load	5	PY=0,54(kN/m)
14	uniform load	7	PY=0,54(kN/m)
14	uniform load	10	PY=0,54(kN/m)
14	uniform load	13	PY=0,54(kN/m)
14	uniform load	49	PY=0,54(kN/m)
14	uniform load	52	PY=0,54(kN/m)
14	uniform load	25	PY=0,54(kN/m)
14	uniform load	1	PY=0,54(kN/m)
14	uniform load	4	PY=0,54(kN/m)
14	uniform load	8	PY=0,54(kN/m)
14	uniform load	11	PY=0,54(kN/m)
14	uniform load	15	PY=0,54(kN/m)
14	uniform load	48	PY=0,54(kN/m)
14	uniform load	51	PY=0,54(kN/m)

	Case	Load type	List	Load values
	14	uniform load	24	PY=0,54(kN/m)
	59	(FE) uniform	70to72	PY=-0,07(kN/m2) local
	59	(FE) uniform	73to75	PY=-0,06(kN/m2) local
	60	uniform load		PY=-0,49(kN/m)
	60	uniform load	3to12By3 14	PY=-0,33(kN/m)
	60	uniform load	2	PY=-0,54(kN/m)
	60	uniform load	5	PY=-0,54(kN/m)
	60	uniform load	7	PY=-0,54(kN/m)
	60	uniform load	10	PY=-0,54(kN/m)
	60	uniform load	13	PY=-0,54(kN/m)
	60	uniform load	49	PY=-0,54(kN/m)
	60	uniform load	52	PY=-0,54(kN/m)
	60	uniform load	25	PY=-0,54(kN/m)
	60	uniform load	1	PY=-0,54(kN/m)
	60	uniform load	4	PY=-0,54(kN/m)
	60	uniform load	8	PY=-0,54(kN/m)
	60	uniform load	11	PY=-0,54(kN/m)
	60	uniform load	15	PY=-0,54(kN/m)
	60	uniform load	48	PY=-0,54(kN/m)
	60	uniform load	51	PY=-0,54(kN/m)
	60	uniform load	24	PY=-0,54(kN/m)

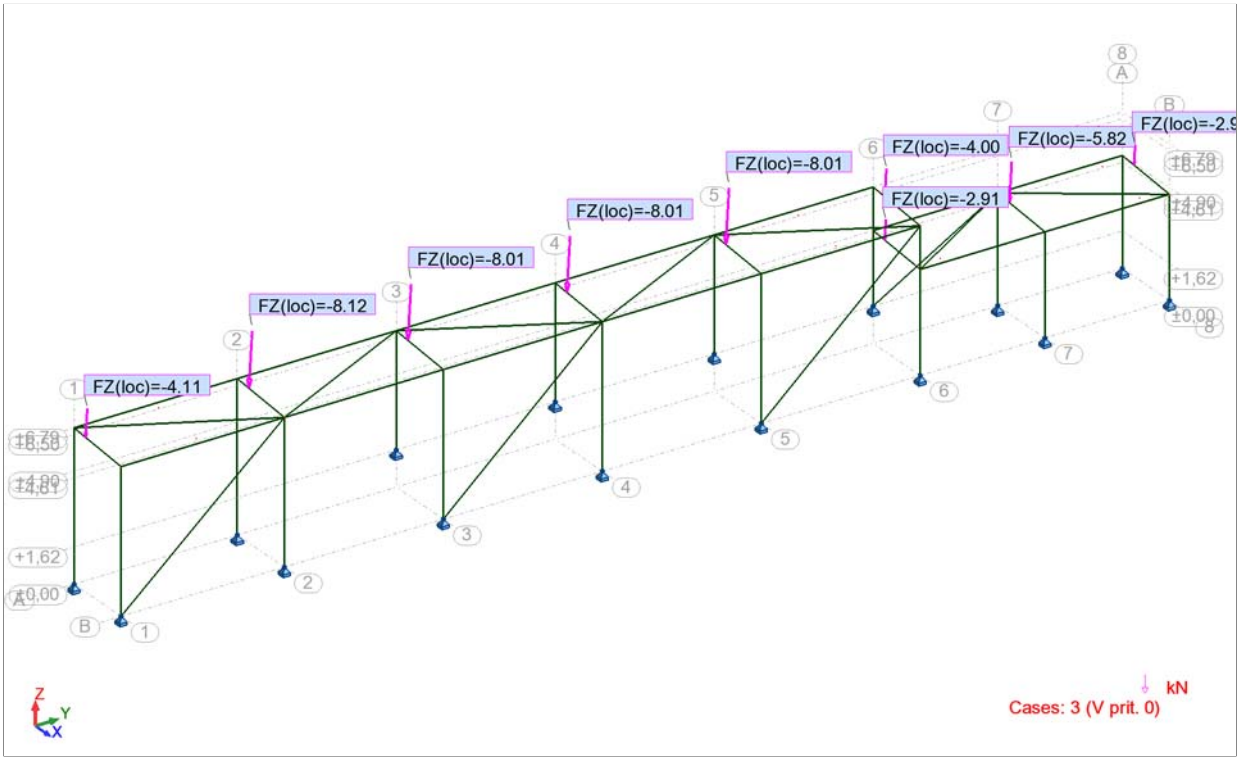
View - Cases: 1 (VL.T.+POKR.+IMPERF.)



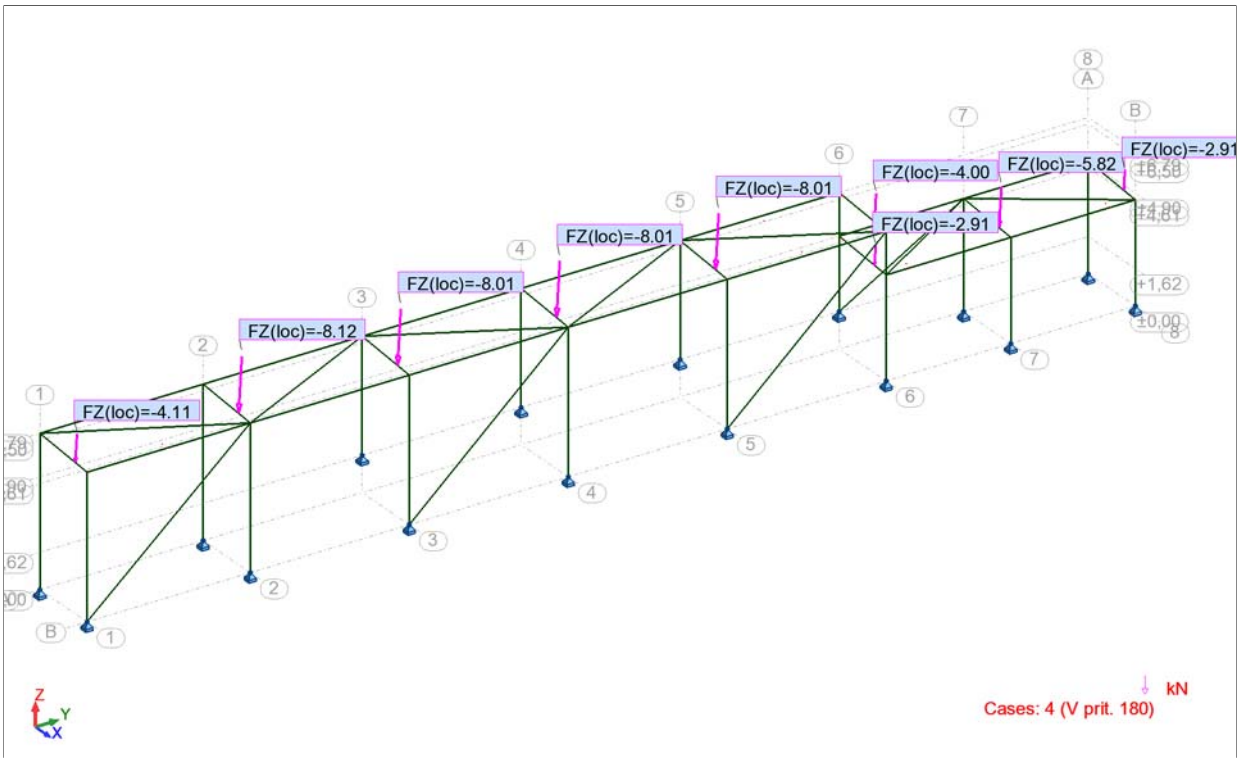
View - Cases: 2 (SNIJEG)



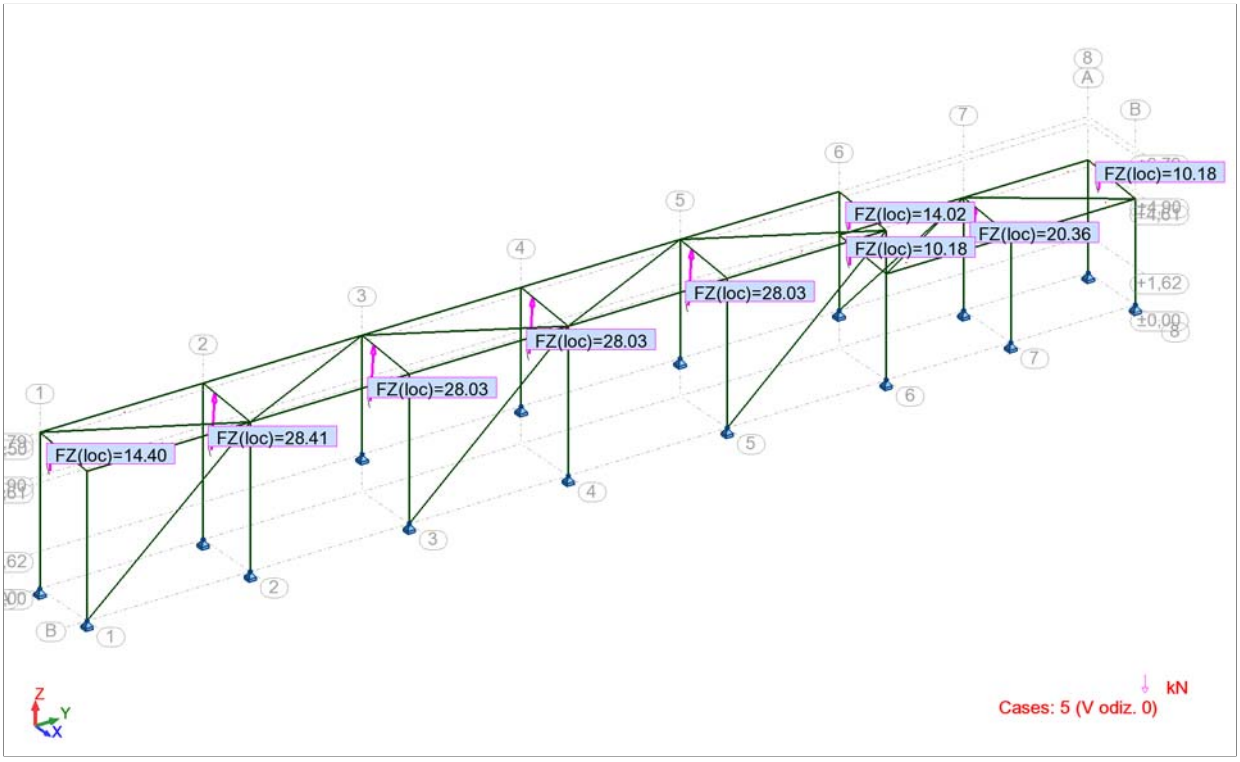
View - Cases: 3 (V prit. 0)



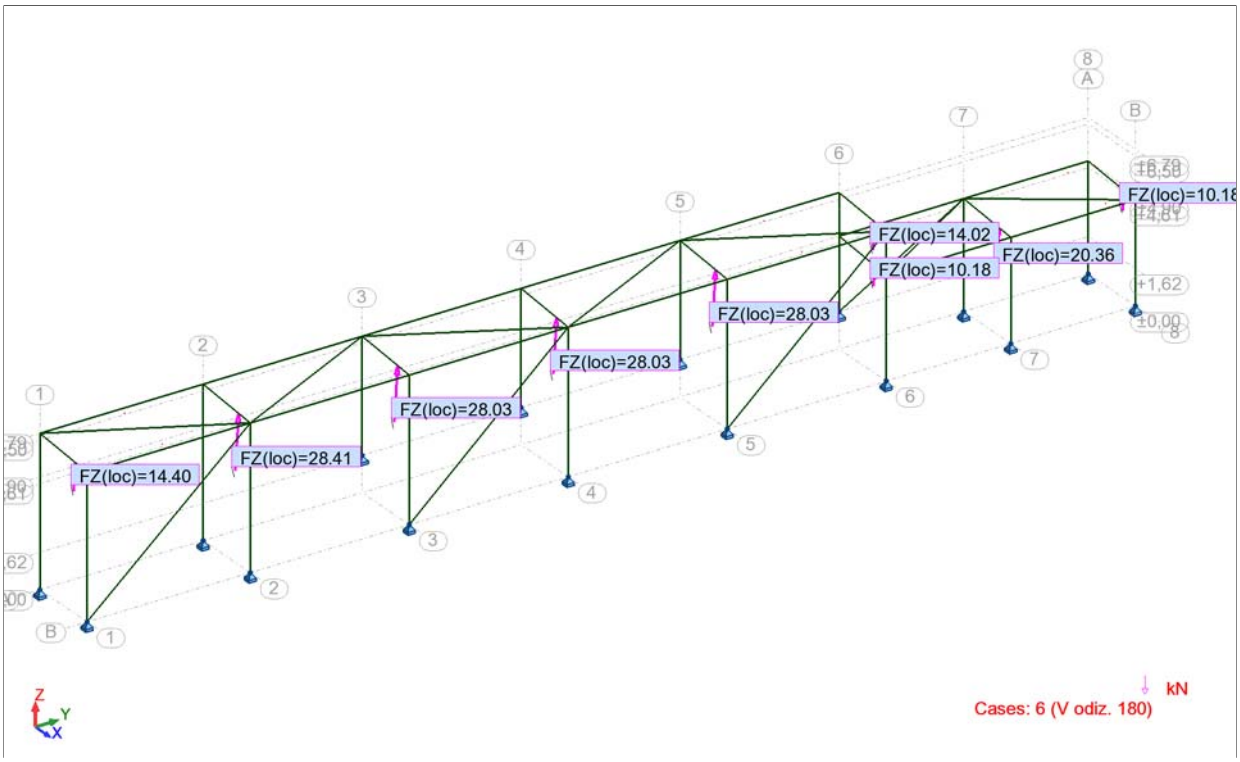
View - Cases: 4 (V prit. 180)



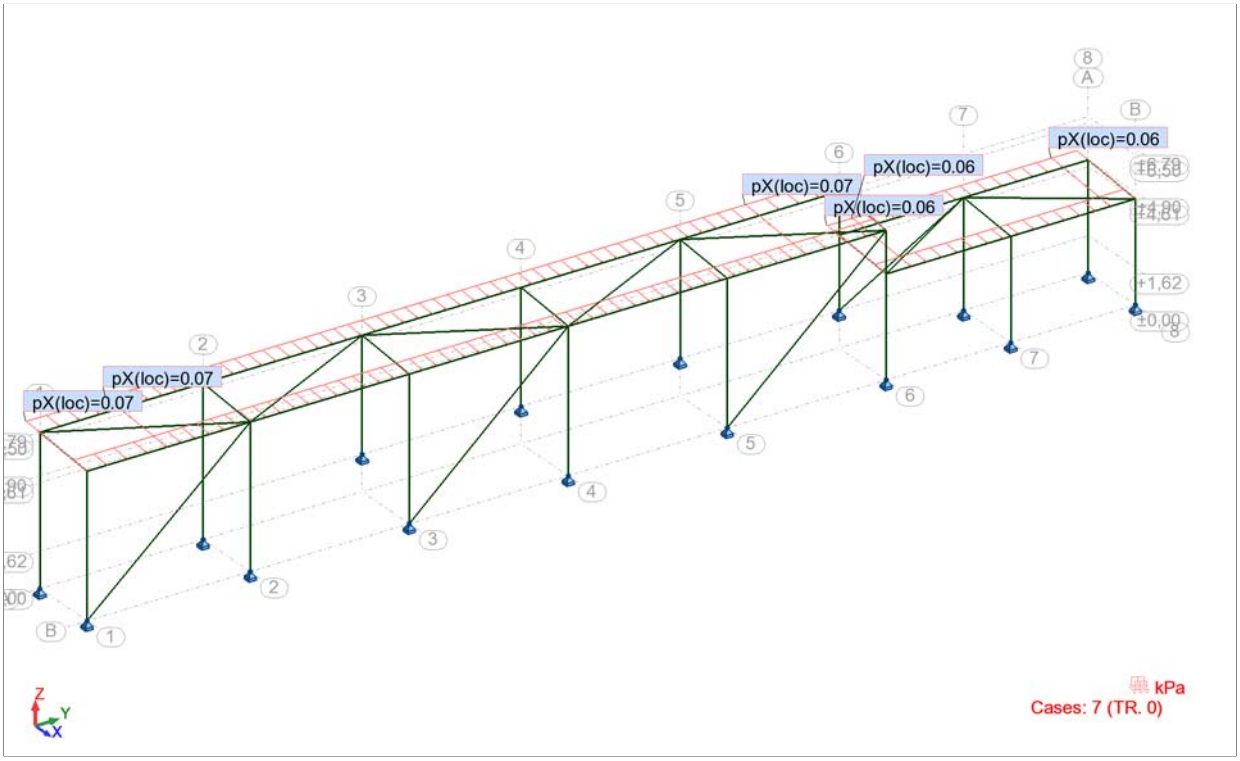
View - Cases: 5 (V odiz. 0)



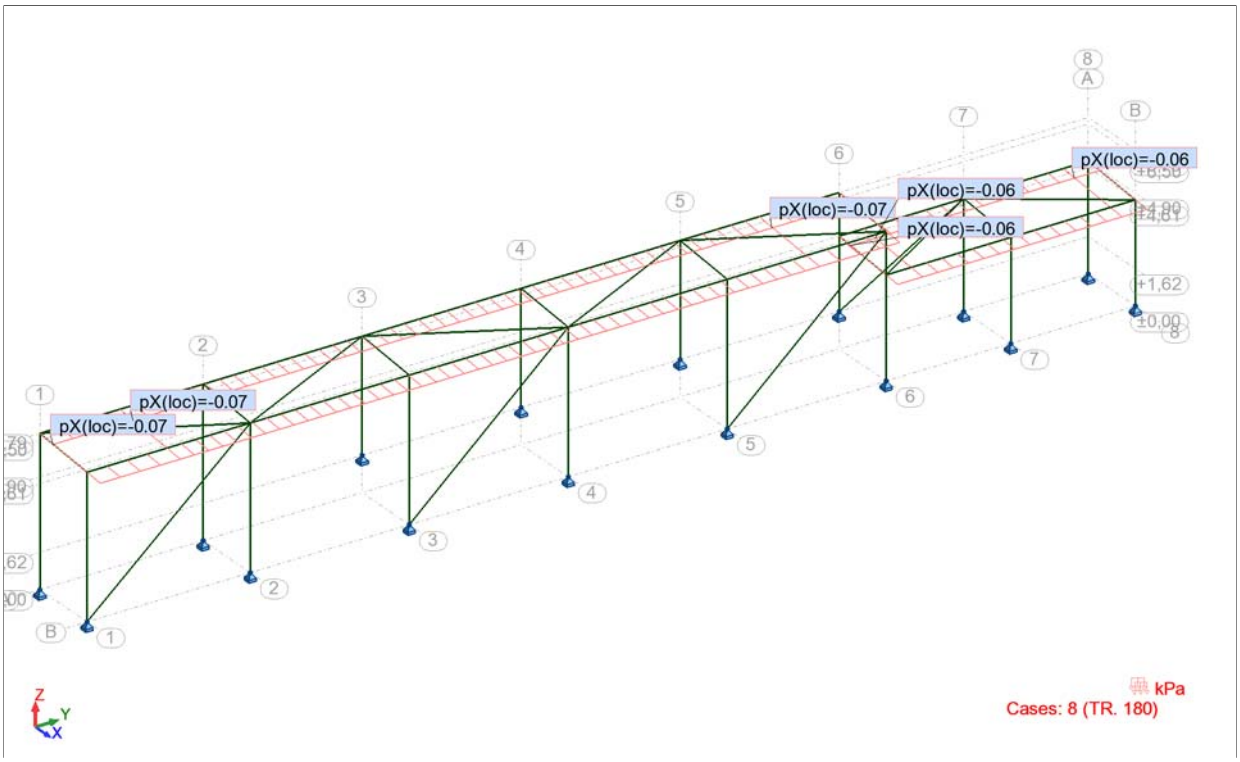
View - Cases: 6 (V odiz. 180)



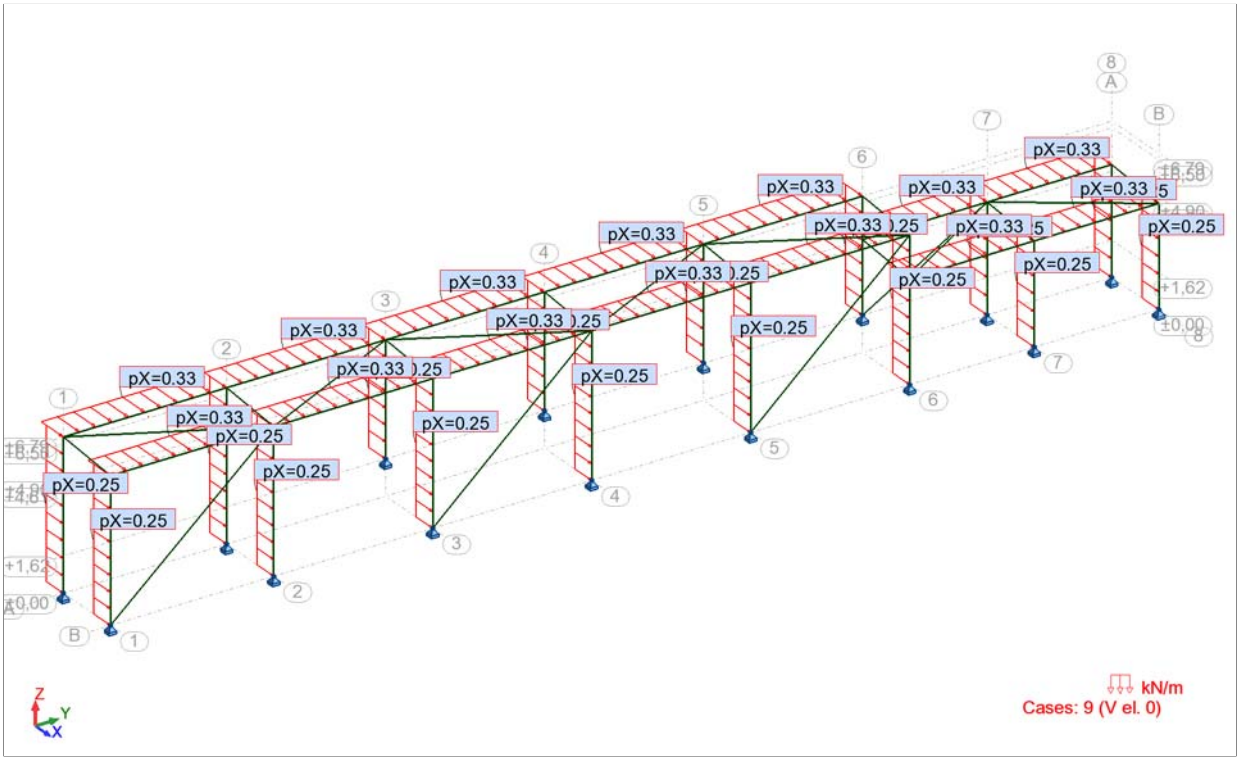
View - Cases: 7 (TR. 0)



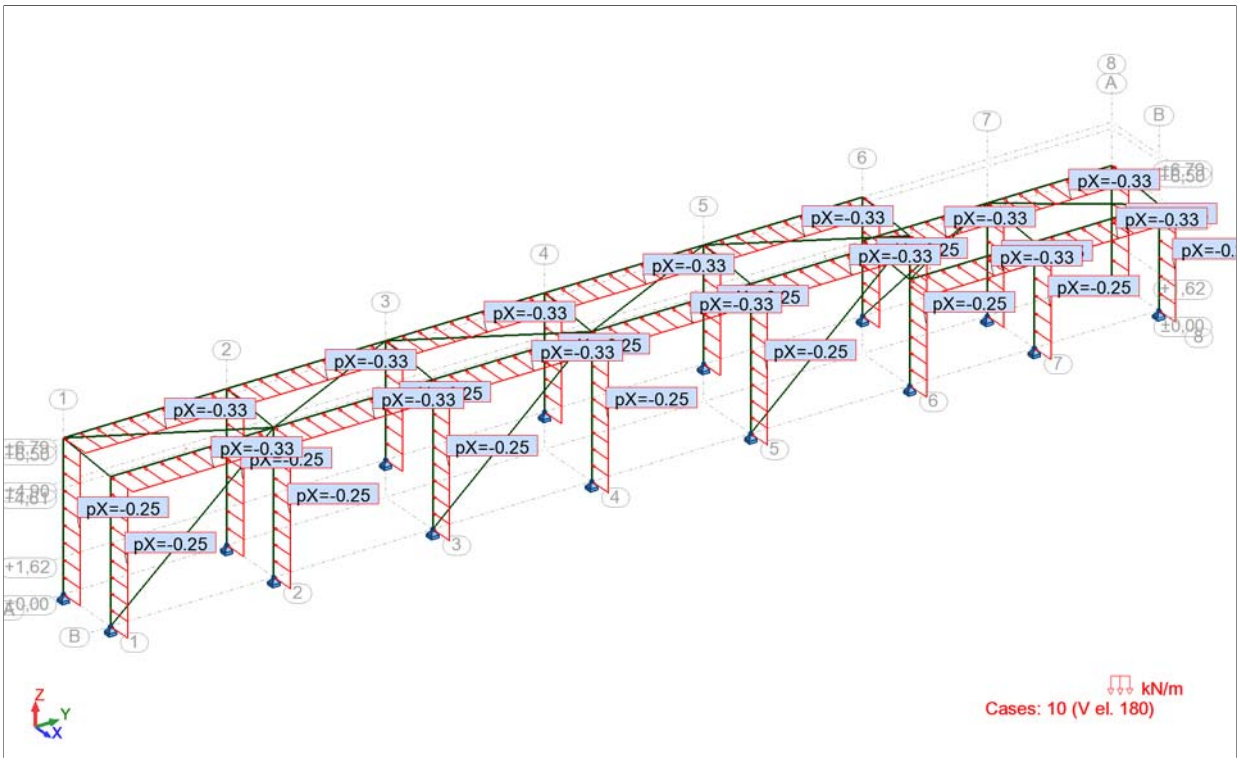
View - Cases: 8 (TR. 180)



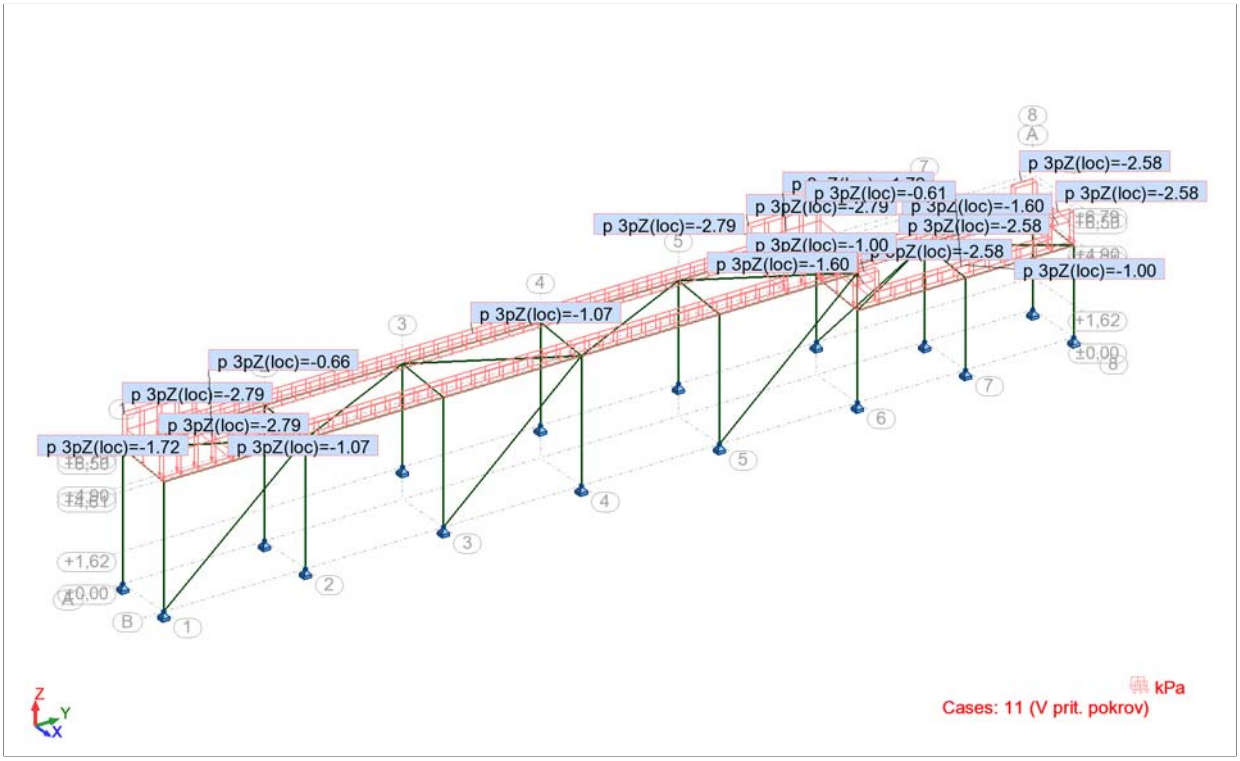
View - Cases: 9 (V el. 0)



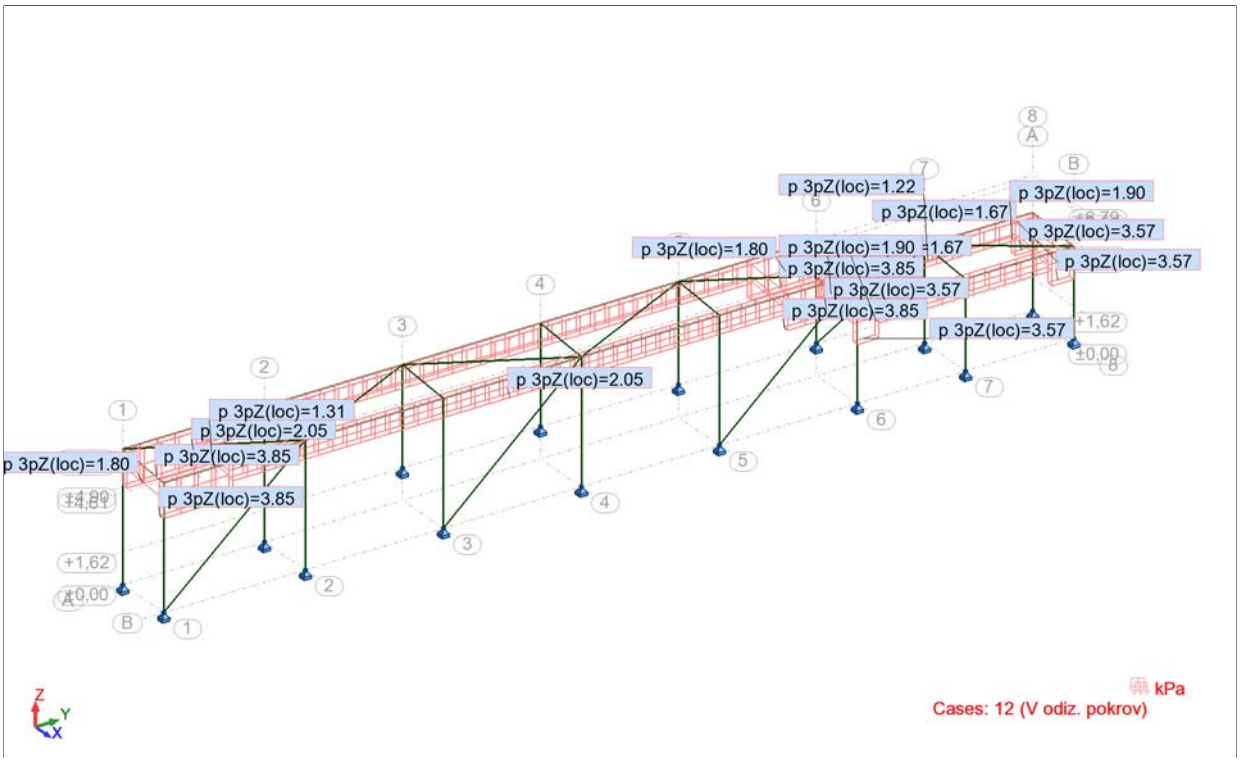
View - Cases: 10 (V el. 180)



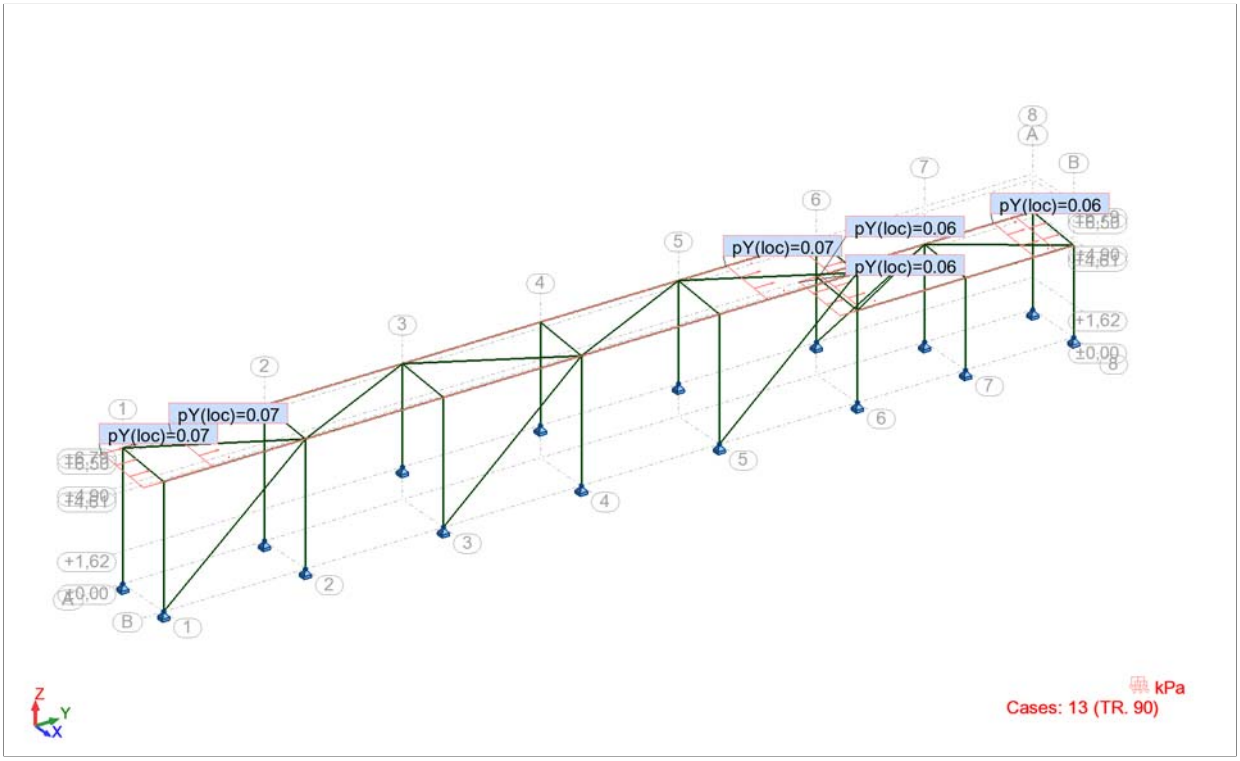
View - Cases: 11 (V prit. pokrov)



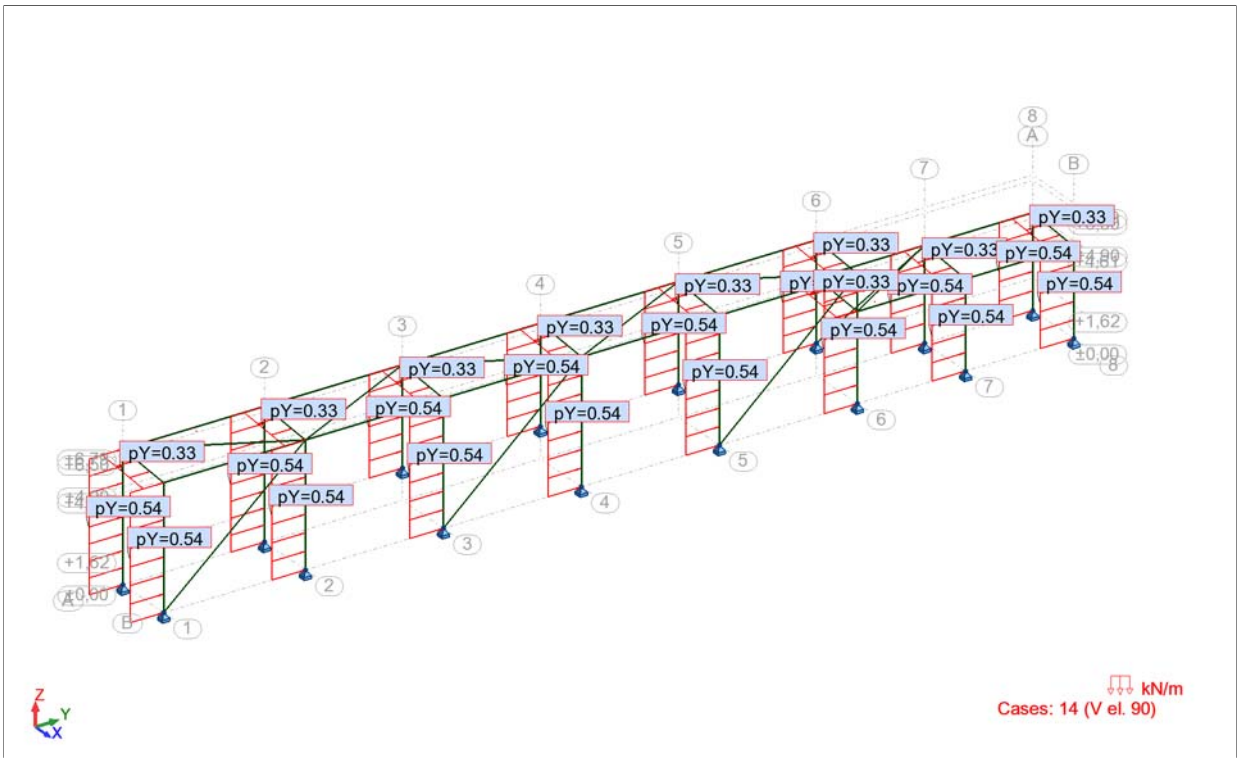
View - Cases: 12 (V odiz. pokrov)



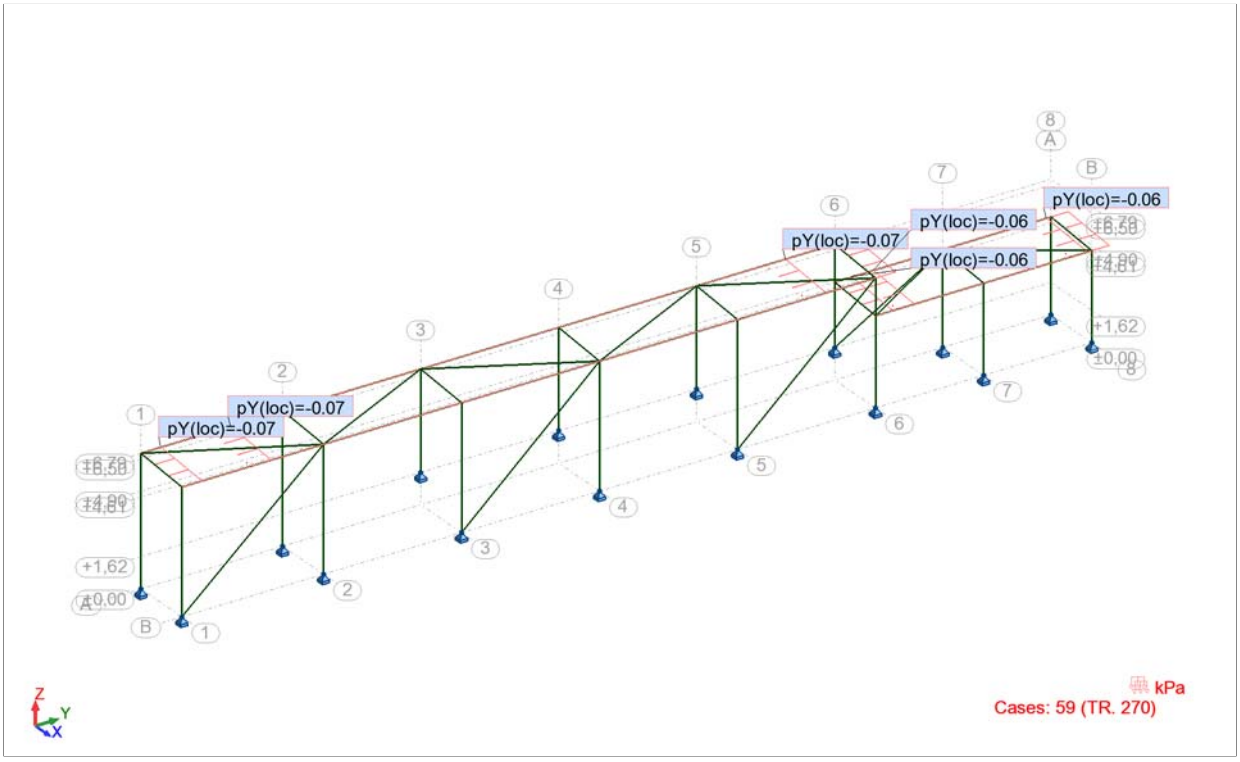
View - Cases: 13 (TR. 90)



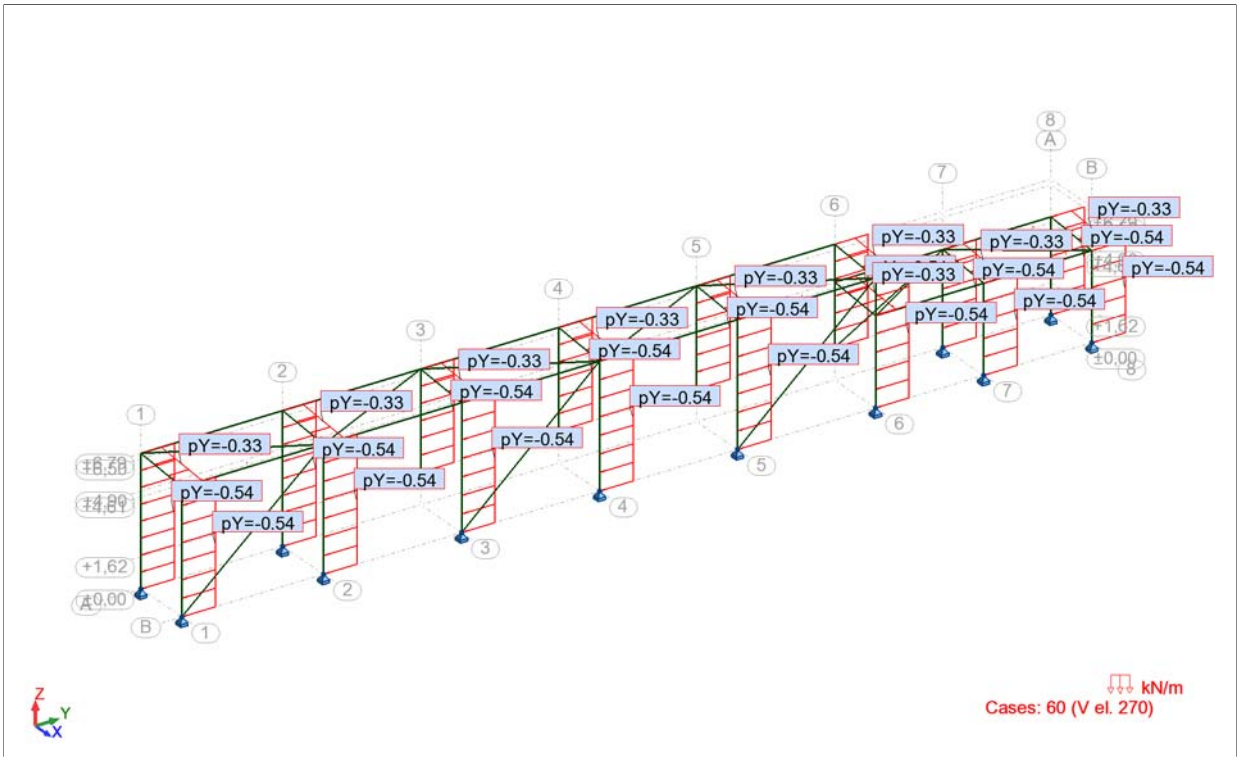
View - Cases: 14 (V el. 90)



View - Cases: 59 (TR. 270)



View - Cases: 60 (V el. 270)



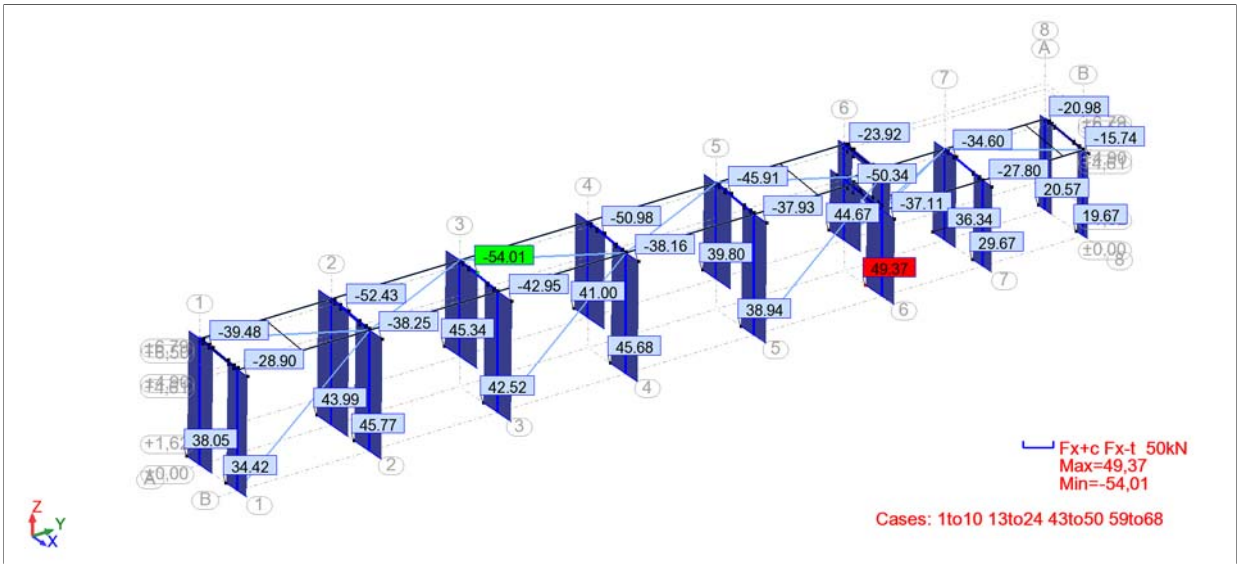
Combinations

- Cases: 15to58 61to76

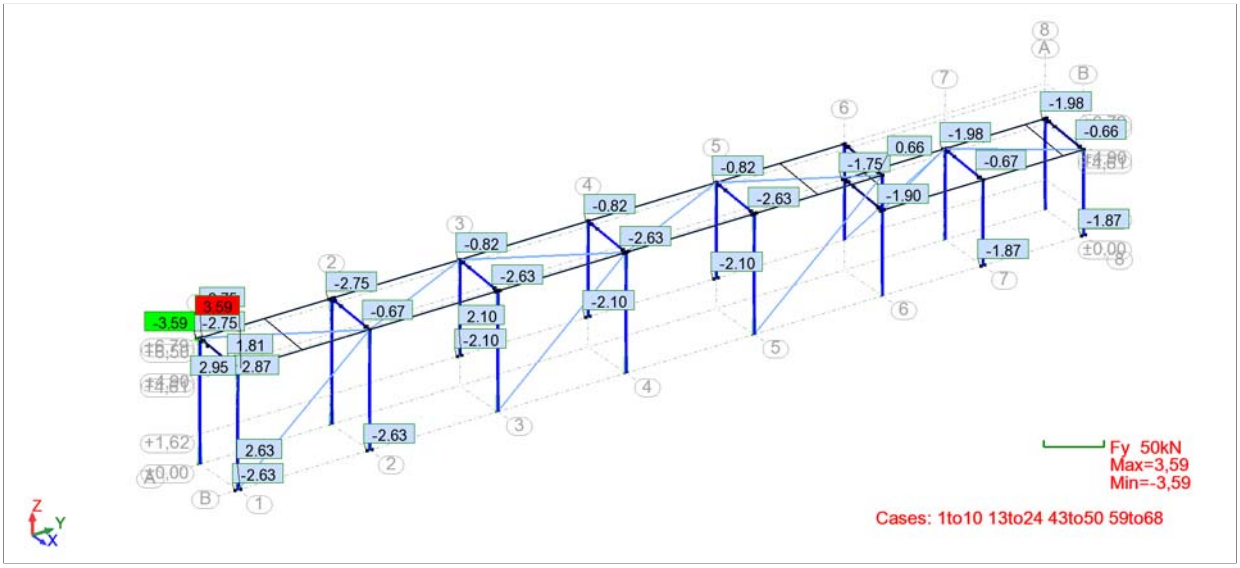
Combinations	Name	Analysis type	Combination	Case nature	Definition
15 (C)	1,35*1	Linear Combinati	ULS	Structural	1*1.35
16 (C)	1,35*1+1,50*2	Linear Combinati	ULS	Structural	1*1.35+2*1.50
17 (C)	1,35*1+1,50*(3+	Linear Combinati	ULS	Structural	1*1.35+(3+7+9)*1.50
18 (C)	1,35*1+1,50(4+8	Linear Combinati	ULS	Structural	1*1.35+(4+8+10)*1.50
19 (C)	1,00*1+1,5*(5+7	Linear Combinati	ULS	Structural	1*1.00+(5+7+9)*1.50
20 (C)	1,00*1+1,50*(6+	Linear Combinati	ULS	Structural	1*1.00+(6+8+10)*1.50
21 (C)	1,35*1+1,5*2+0,	Linear Combinati	ULS	Structural	1*1.35+2*1.50+(3+7+9)*0.90
22 (C)	1,35*1+1,5*2+0,	Linear Combinati	ULS	Structural	1*1.35+2*1.50+(4+8+10)*0.90
23 (C)	1,35*1+0,75*2+1	Linear Combinati	ULS	Structural	1*1.35+2*0.75+(3+7+9)*1.50
24 (C)	1,35*1+0,75*2+1	Linear Combinati	ULS	Structural	1*1.35+2*0.75+(4+8+10)*1.50
25 (C)	1,35*1+1,5*(11+	Linear Combinati	ULS	Structural	1*1.35+(7+11)*1.50
26 (C)	1,00*1+1,5*(12+	Linear Combinati	ULS	Structural	1*1.00+(7+12)*1.50
27 (C)	1,35*1+1,5*2+0,	Linear Combinati	ULS	Structural	1*1.35+2*1.50+(7+11)*0.90
28 (C)	1,35*1+0,75*2+1	Linear Combinati	ULS	Structural	1*1.35+2*0.75+(7+11)*1.50
29 (C)	1,00*1	Linear Combinati	SLS	Structural	1*1.00
30 (C)	1,00*2+1,00*2	Linear Combinati	SLS	Structural	(1+2)*1.00
31 (C)	1,00*1+1,00*(3+	Linear Combinati	SLS	Structural	(1+3+7+9)*1.00
32 (C)	1,00*1+1,00*(4+	Linear Combinati	SLS	Structural	(1+4+8+10)*1.00
33 (C)	1,00*1+1,00*(5+	Linear Combinati	SLS	Structural	(1+5+7+9)*1.00
34 (C)	1,00*1+1,00*(6+	Linear Combinati	SLS	Structural	(1+6+8+10)*1.00
35 (C)	1,00*1+1,00*2+0	Linear Combinati	SLS	Structural	(1+2)*1.00+(3+7+9)*0.60
36 (C)	1,00*1+1,00*2+0	Linear Combinati	SLS	Structural	(1+2)*1.00+(4+8+10)*0.60
37 (C)	1,00*1+0,5*2+1,	Linear Combinati	SLS	Structural	(1+3+7+9)*1.00+2*0.50
38 (C)	1,00*1+0,50*2+1	Linear Combinati	SLS	Structural	(1+4+8+10)*1.00+2*0.50

Combinations	Name	Analysis type	Combination	Case nature	Definition
39 (C)	1,00*1+1,00*(11	Linear Combinati	SLS	Structural	(1+7+11)*1.00
40 (C)	1,00*1+1,00*(12	Linear Combinati	SLS	Structural	(1+7+12)*1.00
41 (C)	1,00*1+1,00*2+0	Linear Combinati	SLS	Structural	(1+2)*1.00+(7+11)*0.60
42 (C)	1,00*1+0,5*2+1,	Linear Combinati	SLS	Structural	(1+7+11)*1.00+2*0.50
43 (C)	1,35*1+1,50*(3+	Linear Combinati	ULS	Structural	1*1.35+(3+13+14)*1.50
44 (C)	1,35*1+1,50*(4+	Linear Combinati	ULS	Structural	1*1.35+(4+13+14)*1.50
45 (C)	1,00*1+1,50*(5+	Linear Combinati	ULS	Structural	(5+13+14)*1.50+1*1.00
46 (C)	1,00*1+1,50*(6+	Linear Combinati	ULS	Structural	1*1.00+(6+13+14)*1.50
47 (C)	1,35*1+1,50*2+0	Linear Combinati	ULS	Structural	1*1.35+2*1.50+(3+13+14)*0.90
48 (C)	1,35*1+1,50*2+0	Linear Combinati	ULS	Structural	1*1.35+2*1.50+(4+13+14)*0.90
49 (C)	1,35*1+0,75*2+1	Linear Combinati	ULS	Structural	1*1.35+2*0.75+(3+13+14)*1.50
50 (C)	1,35*1+0,75*2+1	Linear Combinati	ULS	Structural	1*1.35+2*0.75+(4+13+14)*1.50
51 (C)	1,00*1+1,00*(3+	Linear Combinati	SLS	Structural	(1+3+13+14)*1.00
52 (C)	1,00*1+1,00*(4+	Linear Combinati	SLS	Structural	(1+4+13+14)*1.00
53 (C)	1,00*1+1,00*(5+	Linear Combinati	SLS	Structural	(1+5+13+14)*1.00
54 (C)	1,00*1+1,00*(6+	Linear Combinati	SLS	Structural	(1+6+13+14)*1.00
55 (C)	1,00*1+1,00*2+0	Linear Combinati	SLS	Structural	(1+2)*1.00+(3+13+14)*0.60
56 (C)	1,00*1+1,00*2+0	Linear Combinati	SLS	Structural	(1+2)*1.00+(4+13+14)*0.60
57 (C)	1,00*1+0,50*2+1	Linear Combinati	SLS	Structural	(1+3+13+14)*1.00+2*0.50
58 (C)	1,00*1+0,5*2+1,	Linear Combinati	SLS	Structural	(1+4+13+14)*1.00+2*0.50
61 (C)	1,35*1+1,50*(3+	Linear Combinati	ULS	Structural	1*1.35+(3+59+60)*1.50
62 (C)	1,35*1+1,50*(4+	Linear Combinati	ULS	Structural	1*1.35+(4+59+60)*1.50
63 (C)	1,00*1+1,50*(5+	Linear Combinati	ULS	Structural	1*1.00+(5+59+60)*1.50
64 (C)	1,00*1+1,50*(6+	Linear Combinati	ULS	Structural	(6+59+60)*1.50+1*1.00
65 (C)	1,35*1+1,50*2+0	Linear Combinati	ULS	Structural	1*1.35+2*1.50+(3+59+60)*0.90
66 (C)	1,35*1+1,50*2+0	Linear Combinati	ULS	Structural	1*1.35+2*1.50+(4+59+60)*0.90
67 (C)	1,35*1+0,75*2+1	Linear Combinati	ULS	Structural	1*1.35+2*0.75+(59+60+3)*1.50
68 (C)	1,35*1+0,75*2+1	Linear Combinati	ULS	Structural	1*1.35+2*0.75+(4+59+60)*1.50
69 (C)	1,00*1+1,00*(3+	Linear Combinati	SLS	Structural	(1+3+59+60)*1.00
70 (C)	1,00*1+1,00*(4+	Linear Combinati	SLS	Structural	(1+4+59+60)*1.00
71 (C)	1,00*1+1,00*(5+	Linear Combinati	SLS	Structural	(1+5+59+60)*1.00
72 (C)	1,00*1+1,00*(6+	Linear Combinati	SLS	Structural	(1+6+59+60)*1.00
73 (C)	1,00*1+1,00*2+0	Linear Combinati	SLS	Structural	(1+2)*1.00+(3+59+60)*0.60
74 (C)	1,00*1+1,00*2+0	Linear Combinati	SLS	Structural	(1+2)*1.00+(4+59+60)*0.60
75 (C)	1,00*1+0,50*2+1	Linear Combinati	SLS	Structural	(1+3+59+60)*1.00+2*0.50
76 (C)	1,00*1+0,50*2+1	Linear Combinati	SLS	Structural	(1+4+59+60)*1.00+2*0.50

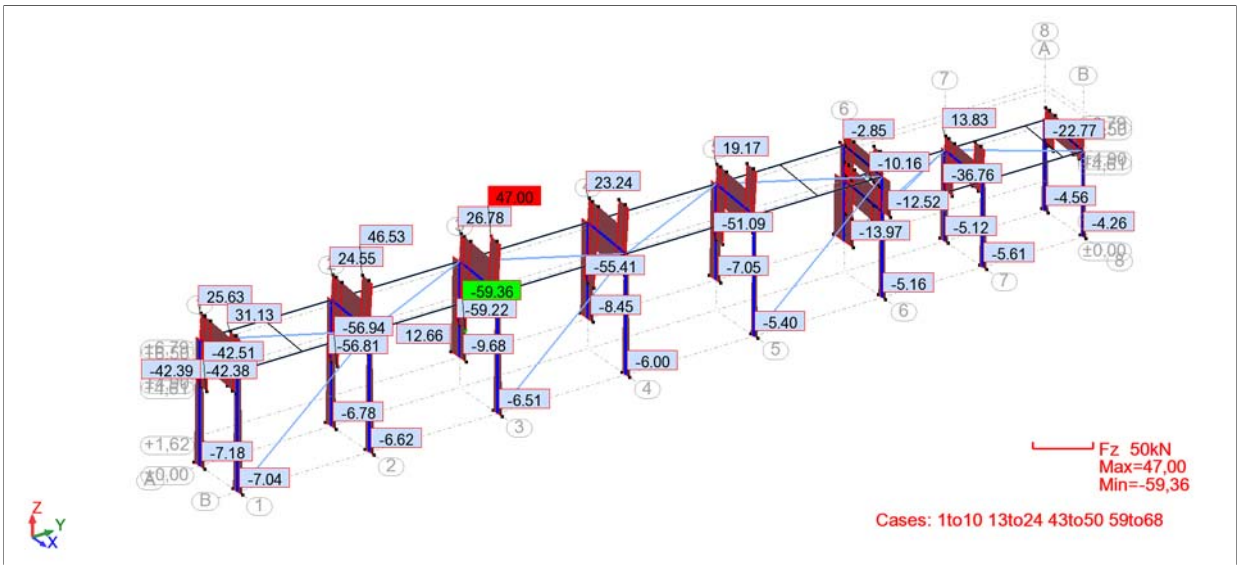
View - FX; Cases: 1to10 13to24 43to50 59to68 - okviri



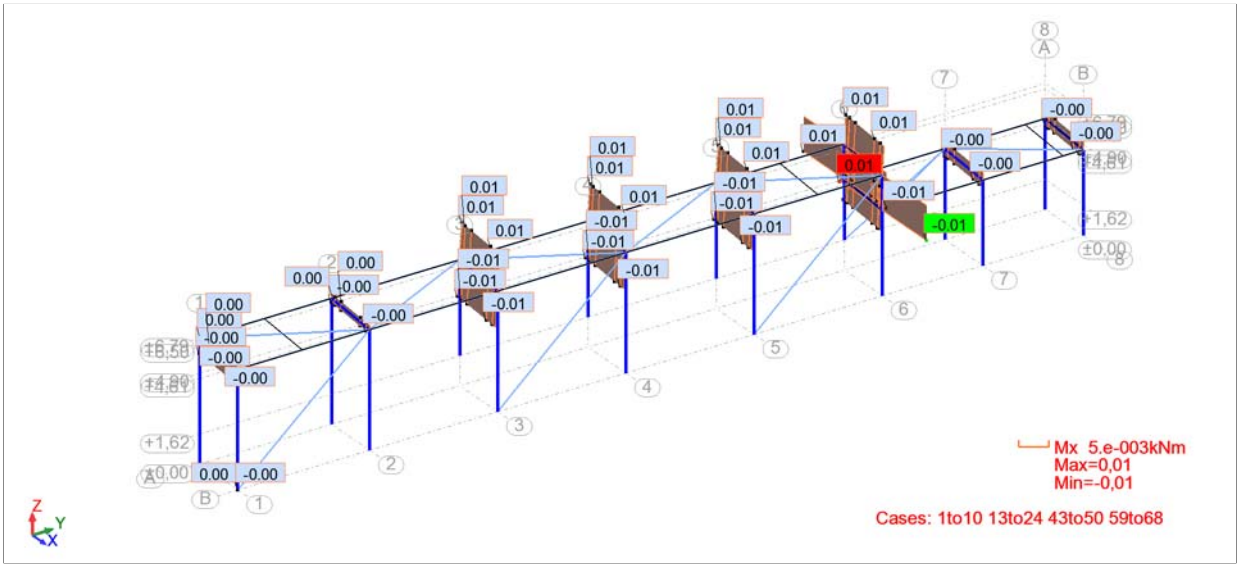
View - FY; Cases: 1to10 13to24 43to50 59to68 - okviri



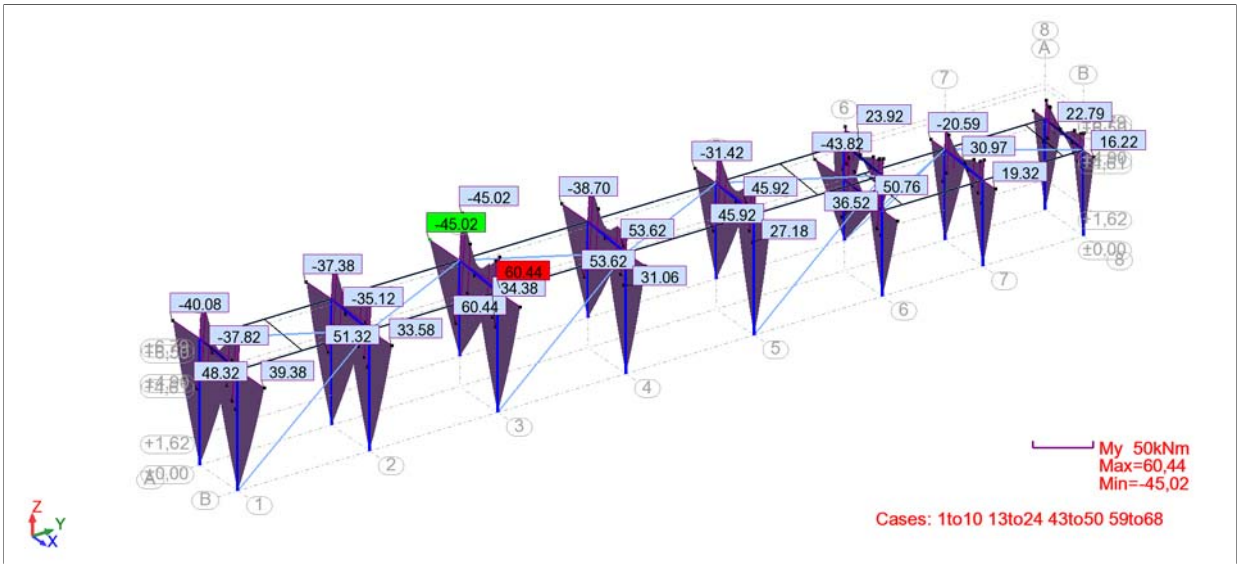
View - FZ; Cases: 1to10 13to24 43to50 59to68 - okviri



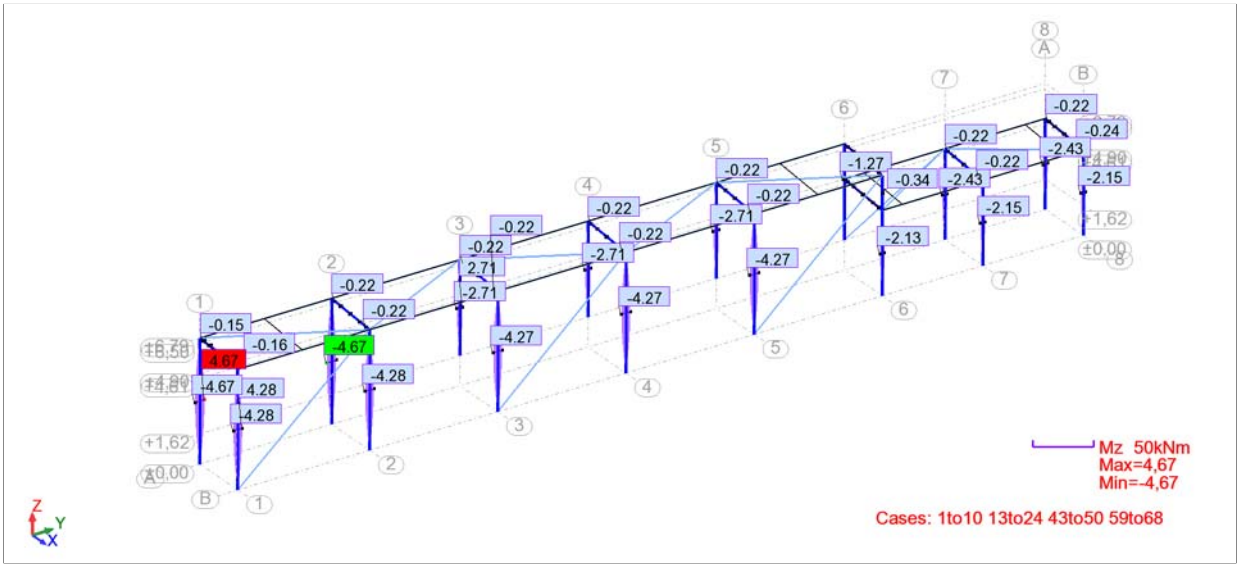
View - MX; Cases: 1to10 13to24 43to50 59to68 - okviri



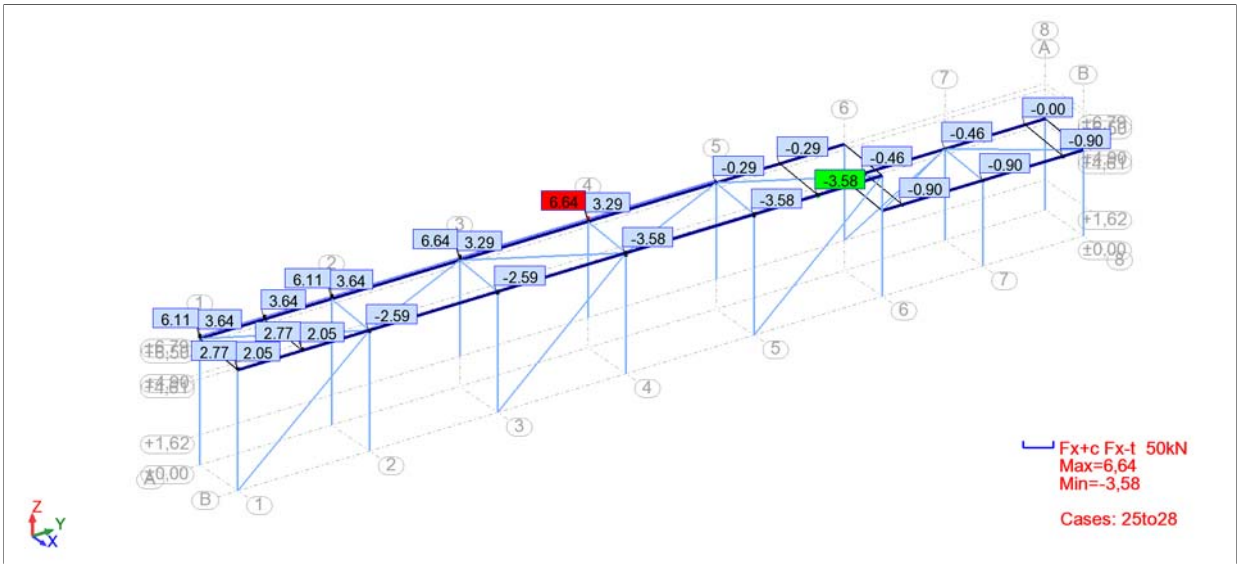
View - MY; Cases: 1to10 13to24 43to50 59to68 - okviri



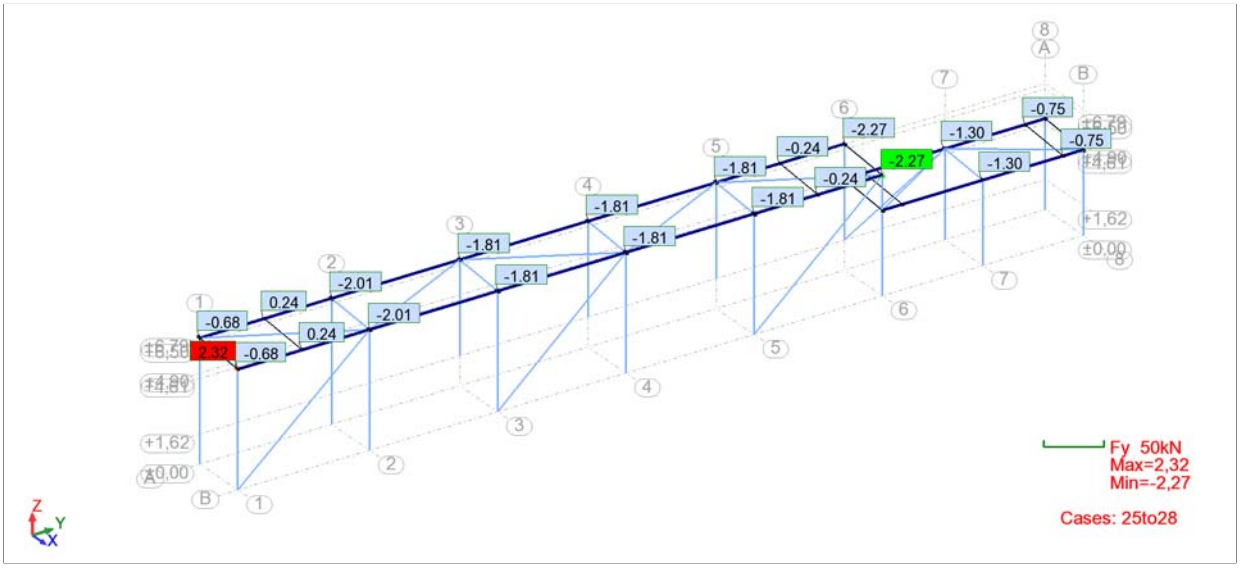
View - MZ; Cases: 1to10 13to24 43to50 59to68 - okviri



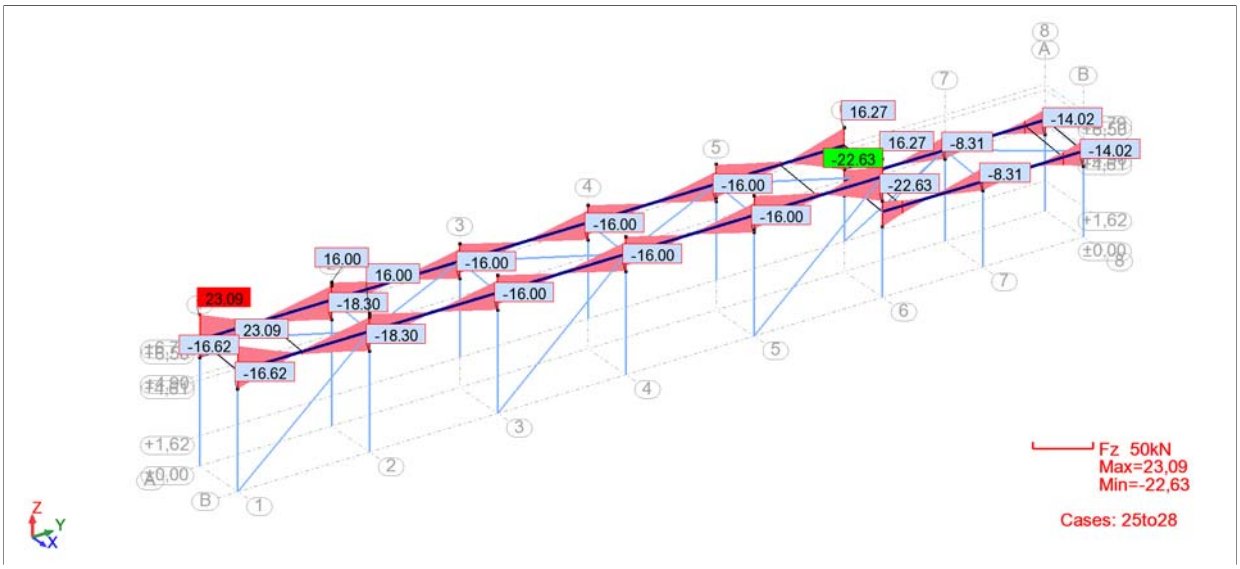
View - FX; Cases: 25to28 - podroznice



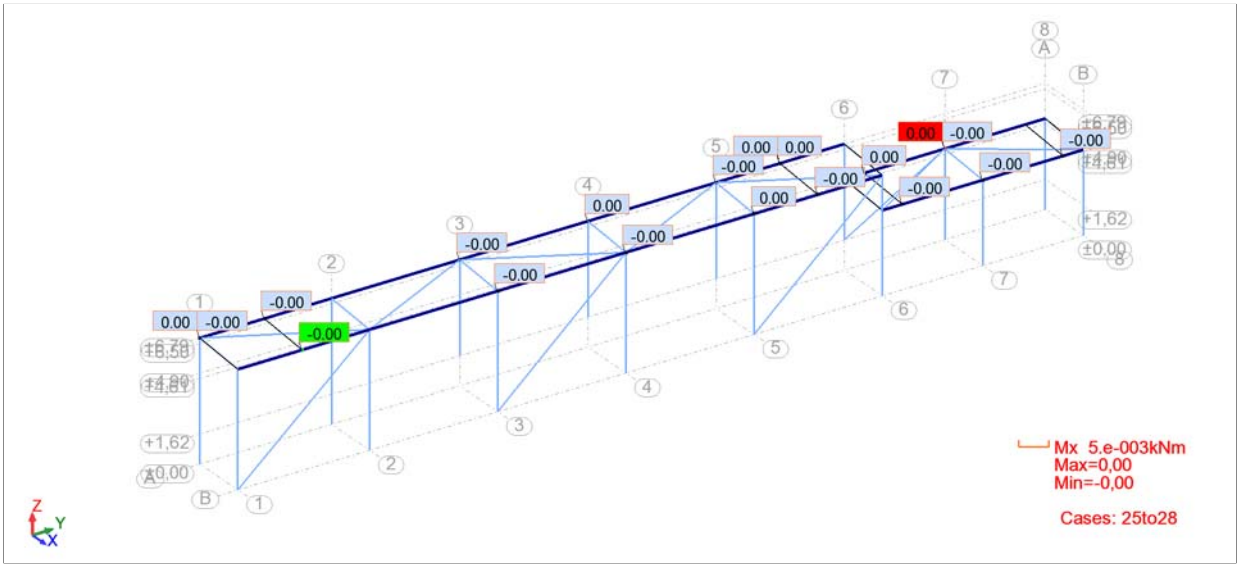
View - FY; Cases: 25to28 - podroznice



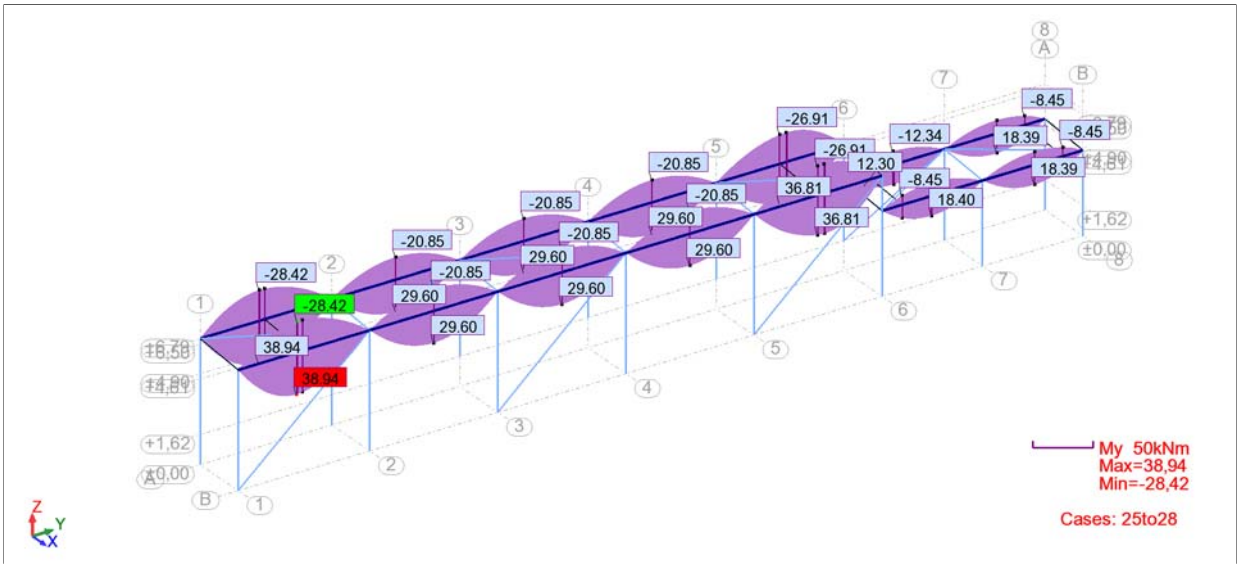
View - FZ; Cases: 25to28 - podroznice



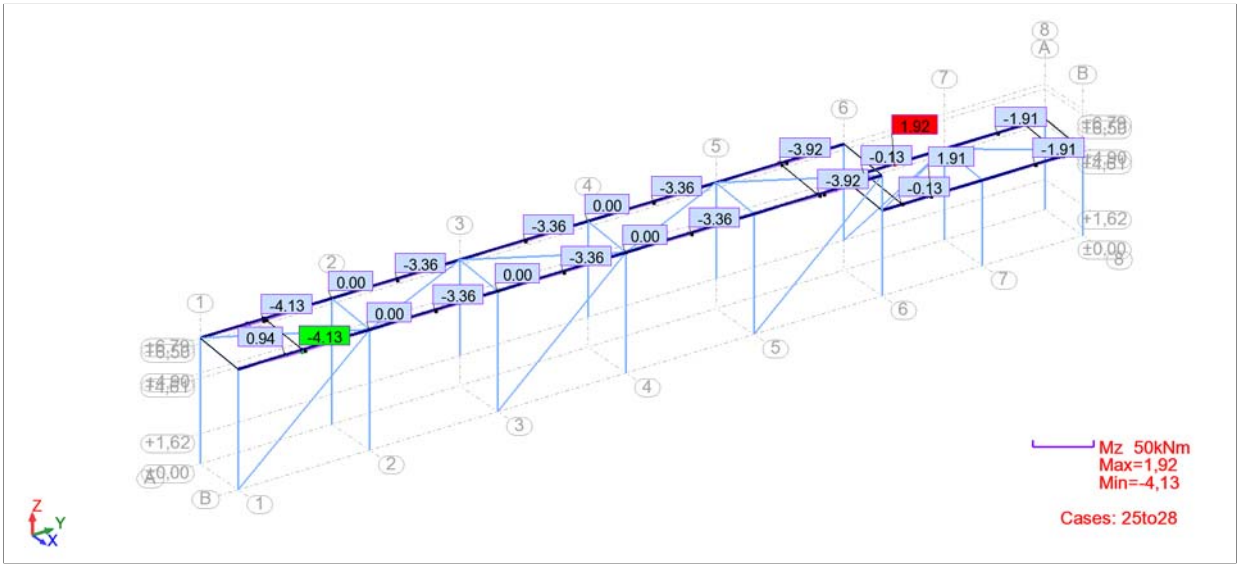
View - MX; Cases: 25to28 - podroznice



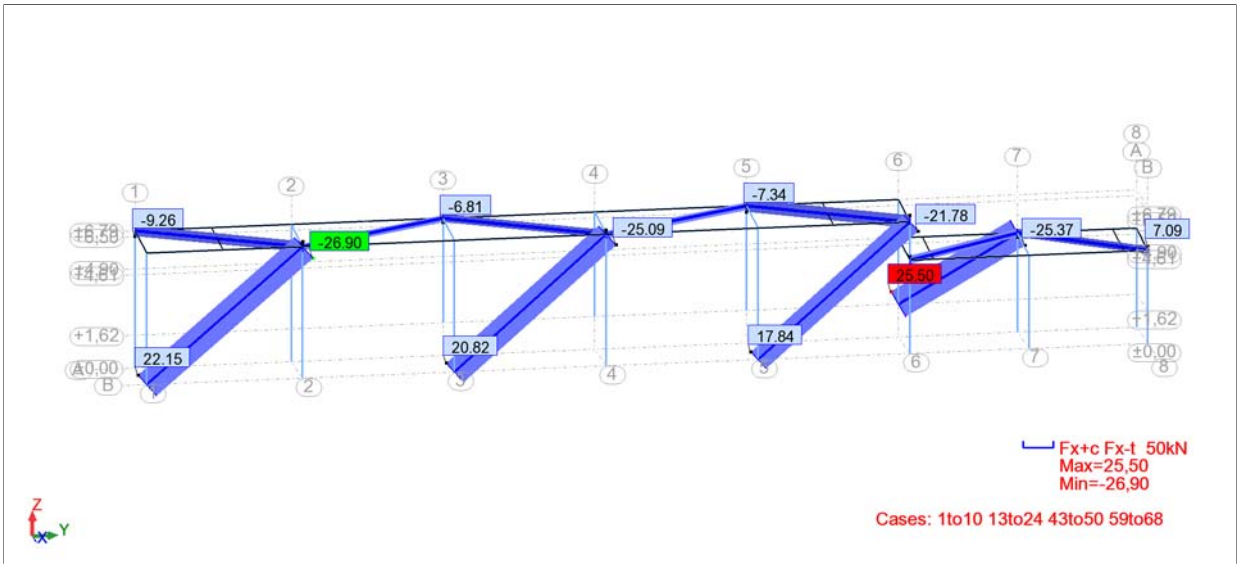
View - MY; Cases: 25to28 - podroznice



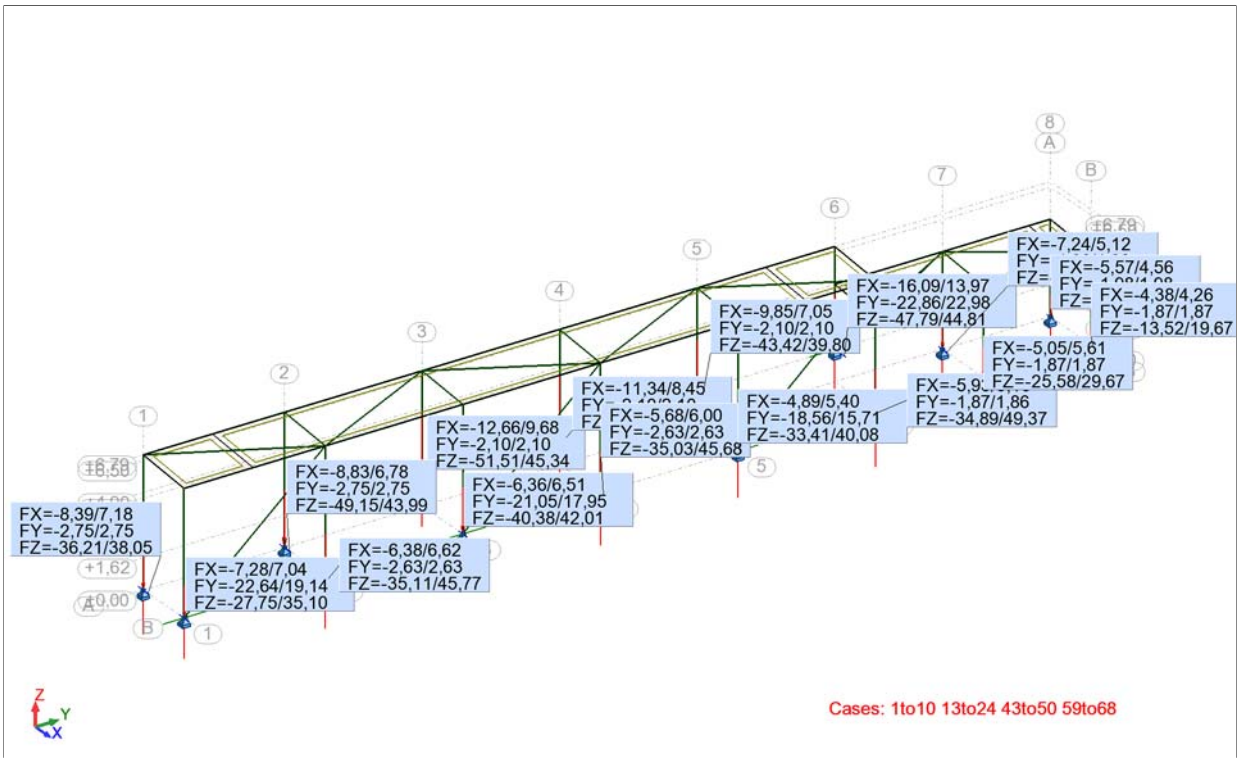
View - MZ; Cases: 25to28 - podroznice



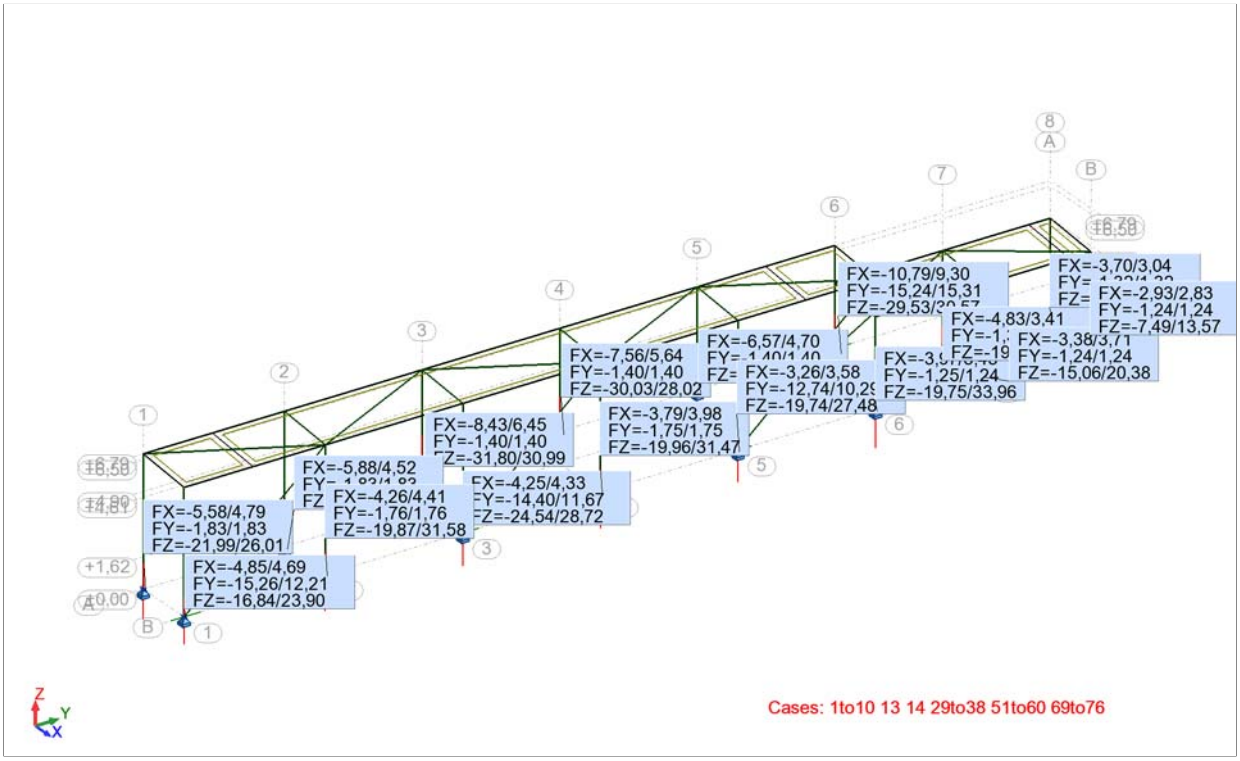
View - FX; Cases: 1to10 13to24 43to50 59to68 - spregovi



View - Reaction forces(kN); Cases: 1to10 13to24 43to50 59to68 ULS



View - Reaction forces(kN); Cases: 1to10 13 14 29to38 51to60 69to76 SLS



Member Forces ULS: envelope

- Cases: 1to28 43to50 59to68

Bar	FX (kN)	FY (kN)	FZ (kN)	MX (kNm)	MY (kNm)	MZ (kNm)
1 / MAX	38,05	2,75	8,39	0,0	48,32	0,00
Node	1	2	1	1	2	2
Case	24 (C)	46 (C)	19 (C)	1	19 (C)	62 (C)
1 / MIN	-39,48	-2,75	-7,18	0,0	-40,08	-0,00
Node	2	2	1	1	2	2
Case	19 (C)	62 (C)	18 (C)	1	18 (C)	14
2 / MAX	34,42	2,63	7,28	0,00	39,38	0,00
Node	3	3	3	3	4	4
Case	23 (C)	62 (C)	19 (C)	64 (C)	19 (C)	14
2 / MIN	-28,90	-2,63	-7,04	-0,00	-37,82	-0,00
Node	4	3	3	3	4	4
Case	20 (C)	46 (C)	18 (C)	50 (C)	18 (C)	62 (C)
3 / MAX	4,20	3,59	30,91	0,00	48,32	0,00
Node	4	4	4	2	2	4
Case	19 (C)	50 (C)	20 (C)	14	19 (C)	14
3 / MIN	-3,78	-3,59	-42,29	-0,00	-40,08	-0,00
Node	2	2	2	2	2	2
Case	18 (C)	43 (C)	19 (C)	62 (C)	18 (C)	62 (C)
4 / MAX	43,99	2,75	8,83	0,0	51,32	0,00
Node	5	6	5	5	6	6
Case	24 (C)	46 (C)	19 (C)	1	19 (C)	62 (C)
4 / MIN	-52,43	-2,75	-6,78	0,0	-37,38	-0,00
Node	6	6	5	5	6	6
Case	19 (C)	62 (C)	18 (C)	1	18 (C)	46 (C)
5 / MAX	45,77	2,63	6,38	0,0	33,58	0,00
Node	7	7	7	7	8	8
Case	48 (C)	62 (C)	23 (C)	1	23 (C)	46 (C)
5 / MIN	-38,25	-2,63	-6,62	0,0	-35,12	-0,00
Node	8	7	7	7	8	8
Case	20 (C)	46 (C)	20 (C)	1	20 (C)	62 (C)
6 / MAX	3,84	0,82	46,31	0,00	51,32	0,00
Node	8	6	8	6	6	8
Case	19 (C)	64 (C)	20 (C)	46 (C)	19 (C)	46 (C)
6 / MIN	-4,65	-0,82	-56,72	-0,00	-37,38	-0,00
Node	6	6	6	6	6	8
Case	20 (C)	43 (C)	19 (C)	62 (C)	18 (C)	62 (C)
7 / MAX	42,52	2,63	6,36	0,0	33,44	0,01
Node	11	12	11	11	12	12
Case	21 (C)	50 (C)	23 (C)	1	23 (C)	64 (C)
7 / MIN	-42,95	-2,63	-6,51	0,0	-34,38	-0,01
Node	12	12	11	11	12	12
Case	20 (C)	64 (C)	20 (C)	1	20 (C)	50 (C)
8 / MAX	45,34	2,10	12,66	0,0	60,44	0,01
Node	9	9	9	9	10	10
Case	24 (C)	64 (C)	19 (C)	1	19 (C)	50 (C)
8 / MIN	-54,01	-2,10	-9,68	0,0	-45,02	-0,01
Node	10	9	9	9	10	10
Case	19 (C)	50 (C)	18 (C)	1	18 (C)	64 (C)
9 / MAX	1,12	0,82	46,78	0,01	60,44	0,00
Node	12	10	12	12	10	12
Case	68 (C)	62 (C)	20 (C)	64 (C)	19 (C)	64 (C)

Bar	FX (kN)	FY (kN)	FZ (kN)	MX (kNm)	MY (kNm)	MZ (kNm)
9 / MIN	-3,31	-0,82	-59,13	-0,01	-45,02	-0,00
Node	10	10	10	12	10	10
Case	20 (C)	46 (C)	19 (C)	50 (C)	18 (C)	50 (C)
10 / MAX	45,68	2,63	5,68	0,0	29,01	0,01
Node	16	15	16	16	15	15
Case	48 (C)	50 (C)	23 (C)	1	23 (C)	64 (C)
10 / MIN	-38,16	-2,63	-6,00	0,0	-31,06	-0,01
Node	15	15	16	16	15	15
Case	20 (C)	64 (C)	20 (C)	1	20 (C)	50 (C)
11 / MAX	41,00	2,10	11,34	0,0	53,62	0,01
Node	13	13	13	13	14	14
Case	22 (C)	64 (C)	19 (C)	1	19 (C)	50 (C)
11 / MIN	-50,98	-2,10	-8,45	0,0	-38,70	-0,01
Node	14	13	13	13	14	14
Case	19 (C)	50 (C)	18 (C)	1	18 (C)	64 (C)
12 / MAX	1,55	0,82	44,60	0,01	53,62	0,00
Node	15	15	15	15	14	15
Case	23 (C)	43 (C)	20 (C)	64 (C)	19 (C)	64 (C)
12 / MIN	-3,59	-0,82	-55,32	-0,01	-38,70	-0,00
Node	14	15	14	15	14	15
Case	20 (C)	64 (C)	19 (C)	50 (C)	18 (C)	50 (C)
13 / MAX	38,94	2,63	4,89	0,0	23,84	0,01
Node	20	19	20	20	19	19
Case	21 (C)	50 (C)	23 (C)	1	23 (C)	64 (C)
13 / MIN	-37,93	-2,63	-5,40	0,0	-27,18	-0,01
Node	19	19	20	20	19	19
Case	20 (C)	64 (C)	20 (C)	1	20 (C)	50 (C)
14 / MAX	2,56	0,82	42,06	0,01	45,92	0,00
Node	19	18	19	19	18	19
Case	24 (C)	62 (C)	20 (C)	64 (C)	19 (C)	64 (C)
14 / MIN	-3,73	-0,82	-51,00	-0,01	-31,42	-0,00
Node	18	18	18	19	18	18
Case	64 (C)	46 (C)	19 (C)	50 (C)	18 (C)	50 (C)
15 / MAX	39,80	2,10	9,85	0,0	45,92	0,01
Node	17	17	17	17	18	18
Case	22 (C)	64 (C)	19 (C)	1	19 (C)	50 (C)
15 / MIN	-45,91	-2,10	-7,05	0,0	-31,42	-0,01
Node	18	17	17	17	18	18
Case	19 (C)	50 (C)	18 (C)	1	18 (C)	64 (C)
23 / MAX	1,17	0,82	30,76	0,00	30,97	0,00
Node	32	30	32	32	30	32
Case	68 (C)	64 (C)	20 (C)	46 (C)	19 (C)	46 (C)
23 / MIN	-2,93	-0,82	-36,67	-0,00	-20,59	-0,00
Node	30	30	30	32	30	32
Case	20 (C)	45 (C)	19 (C)	62 (C)	18 (C)	62 (C)
24 / MAX	20,57	1,98	5,57	0,0	22,79	0,00
Node	36	37	36	36	37	37
Case	24 (C)	46 (C)	19 (C)	1	19 (C)	62 (C)
24 / MIN	-20,98	-1,98	-4,56	0,0	-17,84	-0,00
Node	37	37	36	36	37	37
Case	19 (C)	62 (C)	18 (C)	1	18 (C)	46 (C)
25 / MAX	19,67	1,87	4,38	0,0	16,22	0,00
Node	35	35	35	35	38	38
Case	23 (C)	62 (C)	23 (C)	1	23 (C)	46 (C)
25 / MIN	-15,74	-1,87	-4,26	0,0	-15,64	-0,00

Bar	FX (kN)	FY (kN)	FZ (kN)	MX (kNm)	MY (kNm)	MZ (kNm)
Node	38	35	35	35	38	38
Case	20 (C)	46 (C)	18 (C)	1	18 (C)	62 (C)
26 / MAX	1,52	0,82	17,47	0,00	22,79	0,00
Node	38	38	38	37	37	37
Case	50 (C)	46 (C)	20 (C)	46 (C)	19 (C)	46 (C)
26 / MIN	-2,19	-0,82	-22,68	-0,00	-17,84	-0,00
Node	37	38	37	37	37	37
Case	64 (C)	62 (C)	19 (C)	62 (C)	18 (C)	62 (C)
27 / MAX	8,15	2,47	16,00	0,0	0,00	0,00
Node	8	8	8	8	12	12
Case	18 (C)	17 (C)	27 (C)	1	26 (C)	18 (C)
27 / MIN	-5,65	-2,47	-16,00	0,0	-0,00	-0,00
Node	8	8	12	8	12	12
Case	19 (C)	18 (C)	27 (C)	1	24 (C)	17 (C)
28 / MAX	11,51	2,47	16,00	0,00	0,00	0,00
Node	10	6	6	6	10	10
Case	46 (C)	23 (C)	27 (C)	61 (C)	26 (C)	23 (C)
28 / MIN	-5,64	-2,47	-16,00	-0,00	-0,00	-0,00
Node	6	10	10	6	10	10
Case	18 (C)	23 (C)	27 (C)	43 (C)	21 (C)	18 (C)
29 / MAX	8,15	2,47	16,00	0,00	0,00	0,00
Node	12	12	12	12	15	12
Case	18 (C)	17 (C)	27 (C)	26 (C)	21 (C)	19 (C)
29 / MIN	-6,23	-2,47	-16,00	-0,00	-0,00	-0,00
Node	15	12	15	12	15	12
Case	64 (C)	18 (C)	27 (C)	20 (C)	12	24 (C)
30 / MAX	11,58	2,47	16,00	0,00	0,00	0,00
Node	10	10	10	10	14	14
Case	19 (C)	23 (C)	27 (C)	17 (C)	22 (C)	26 (C)
30 / MIN	-9,51	-2,47	-16,00	-0,00	-0,00	-0,00
Node	10	14	14	10	14	14
Case	18 (C)	23 (C)	27 (C)	12	27 (C)	18 (C)
31 / MAX	8,59	2,47	16,00	0,00	0,00	0,00
Node	15	15	15	15	19	19
Case	24 (C)	17 (C)	27 (C)	28 (C)	26 (C)	20 (C)
31 / MIN	-6,97	-2,47	-16,00	-0,00	-0,00	-0,00
Node	15	15	19	15	19	15
Case	19 (C)	18 (C)	27 (C)	19 (C)	22 (C)	18 (C)
32 / MAX	11,58	2,47	16,00	0,00	0,00	0,00
Node	14	14	14	14	14	14
Case	19 (C)	23 (C)	27 (C)	25 (C)	27 (C)	19 (C)
32 / MIN	-9,51	-2,47	-16,00	-0,00	-0,00	-0,00
Node	14	18	18	14	18	18
Case	18 (C)	23 (C)	27 (C)	20 (C)	21 (C)	24 (C)
33 / MAX	10,80	2,47	17,91	0,00	0,00	0,00
Node	23	23	19	23	19	19
Case	50 (C)	18 (C)	27 (C)	18 (C)	25 (C)	20 (C)
33 / MIN	-11,12	-2,47	-22,63	-0,00	-0,00	-0,00
Node	23	23	23	23	23	19
Case	64 (C)	17 (C)	28 (C)	46 (C)	26 (C)	17 (C)
34 / MAX	2,40	2,47	17,91	0,00	0,00	0,00
Node	18	18	18	24	18	24
Case	68 (C)	23 (C)	27 (C)	23 (C)	21 (C)	23 (C)
34 / MIN	-2,47	-2,47	-22,63	-0,00	-0,00	-0,00
Node	18	24	24	24	24	24

Bar	FX (kN)	FY (kN)	FZ (kN)	MX (kNm)	MY (kNm)	MZ (kNm)
Case	46 (C)	23 (C)	28 (C)	20 (C)	21 (C)	20 (C)
37 / MAX	7,55	2,54	23,09	0,00	0,00	0,00
Node	8	8	4	8	8	8
Case	44 (C)	18 (C)	28 (C)	18 (C)	28 (C)	19 (C)
37 / MIN	-2,72	-2,54	-18,30	-0,00	-0,00	-0,00
Node	8	8	8	8	8	8
Case	64 (C)	17 (C)	27 (C)	64 (C)	26 (C)	25 (C)
39 / MAX	10,54	2,54	23,09	0,00	0,00	0,00
Node	2	2	2	6	6	2
Case	19 (C)	23 (C)	28 (C)	18 (C)	28 (C)	18 (C)
39 / MIN	-5,64	-2,54	-18,30	-0,00	-0,00	-0,00
Node	2	6	6	6	2	2
Case	18 (C)	23 (C)	27 (C)	23 (C)	25 (C)	19 (C)
44 / MAX	2,37	1,87	12,50	0,00	0,00	0,00
Node	25	32	32	25	25	25
Case	62 (C)	18 (C)	27 (C)	20 (C)	27 (C)	17 (C)
44 / MIN	-3,09	-1,87	-14,02	-0,00	-0,00	-0,00
Node	25	32	25	25	25	25
Case	46 (C)	19 (C)	27 (C)	19 (C)	12	18 (C)
45 / MAX	4,85	1,87	12,50	0,00	0,00	0,00
Node	30	30	30	30	26	26
Case	50 (C)	18 (C)	27 (C)	23 (C)	27 (C)	19 (C)
45 / MIN	-4,96	-1,87	-14,02	-0,00	-0,00	-0,00
Node	30	30	26	30	26	26
Case	64 (C)	17 (C)	27 (C)	18 (C)	26 (C)	18 (C)
46 / MAX	2,74	1,87	12,50	0,00	0,00	0,00
Node	38	38	32	38	32	38
Case	44 (C)	20 (C)	27 (C)	18 (C)	28 (C)	19 (C)
46 / MIN	-3,46	-1,87	-14,02	-0,00	-0,00	-0,00
Node	38	38	38	38	38	38
Case	64 (C)	19 (C)	27 (C)	23 (C)	26 (C)	18 (C)
47 / MAX	3,67	1,87	12,50	0,0	0,00	0,00
Node	30	37	30	30	37	37
Case	62 (C)	20 (C)	27 (C)	1	28 (C)	19 (C)
47 / MIN	-3,67	-1,87	-14,02	0,0	-0,00	-0,00
Node	30	37	37	30	37	37
Case	46 (C)	17 (C)	27 (C)	1	26 (C)	20 (C)
48 / MAX	44,67	1,06	16,09	0,01	23,92	0,00
Node	21	21	21	24	24	24
Case	24 (C)	68 (C)	19 (C)	50 (C)	19 (C)	50 (C)
48 / MIN	-48,76	-1,10	-13,97	-0,01	-16,78	-0,00
Node	21	21	21	24	24	24
Case	19 (C)	46 (C)	18 (C)	64 (C)	18 (C)	64 (C)
49 / MAX	49,37	1,86	11,73	0,01	16,26	0,01
Node	22	22	23	23	23	23
Case	23 (C)	68 (C)	23 (C)	50 (C)	23 (C)	64 (C)
49 / MIN	-34,89	-1,87	-11,81	-0,01	-16,45	-0,01
Node	22	22	23	23	23	23
Case	20 (C)	46 (C)	20 (C)	64 (C)	20 (C)	50 (C)
50 / MAX	5,85	0,83	21,35	0,01	23,92	0,01
Node	23	23	23	24	24	23
Case	23 (C)	50 (C)	20 (C)	64 (C)	19 (C)	64 (C)
50 / MIN	-8,75	-0,83	-26,28	-0,01	-16,78	-0,01
Node	24	23	24	24	24	23
Case	20 (C)	64 (C)	19 (C)	50 (C)	18 (C)	50 (C)

Bar	FX (kN)	FY (kN)	FZ (kN)	MX (kNm)	MY (kNm)	MZ (kNm)
51 / MAX	36,34	1,98	7,24	0,0	30,97	0,00
Node	29	30	29	29	30	30
Case	49 (C)	46 (C)	19 (C)	1	19 (C)	62 (C)
51 / MIN	-34,60	-1,98	-5,12	0,0	-20,59	-0,00
Node	30	30	29	29	30	30
Case	63 (C)	62 (C)	18 (C)	1	18 (C)	46 (C)
52 / MAX	29,67	1,87	5,05	0,0	19,32	0,00
Node	34	34	34	34	32	32
Case	21 (C)	62 (C)	23 (C)	1	23 (C)	46 (C)
52 / MIN	-27,80	-1,87	-5,61	0,0	-21,86	-0,00
Node	32	34	34	34	32	32
Case	20 (C)	46 (C)	20 (C)	1	20 (C)	62 (C)
76 / MAX	10,71	0,83	21,01	0,00	36,52	0,01
Node	25	26	25	26	26	26
Case	20 (C)	64 (C)	20 (C)	64 (C)	19 (C)	64 (C)
76 / MIN	-10,71	-0,83	-29,50	-0,00	-29,40	-0,01
Node	26	26	26	26	26	25
Case	23 (C)	50 (C)	19 (C)	50 (C)	18 (C)	64 (C)
78 / MAX	20,82	N/A	N/A	N/A	N/A	N/A
Node	11	11	11	11	11	11
Case	63 (C)	1	1	1	1	1
78 / MIN	-25,09	N/A	N/A	N/A	N/A	N/A
Node	15	11	11	11	11	11
Case	43 (C)	1	1	1	1	1
79 / MAX	22,15	N/A	N/A	N/A	N/A	N/A
Node	3	3	3	3	3	3
Case	64 (C)	1	1	1	1	1
79 / MIN	-26,90	N/A	N/A	N/A	N/A	N/A
Node	8	3	3	3	3	3
Case	44 (C)	1	1	1	1	1
80 / MAX	25,50	N/A	N/A	N/A	N/A	N/A
Node	21	21	21	21	21	21
Case	64 (C)	1	1	1	1	1
80 / MIN	-25,37	N/A	N/A	N/A	N/A	N/A
Node	30	21	21	21	21	21
Case	50 (C)	1	1	1	1	1
81 / MAX	17,84	N/A	N/A	N/A	N/A	N/A
Node	20	20	20	20	20	20
Case	63 (C)	1	1	1	1	1
81 / MIN	-21,78	N/A	N/A	N/A	N/A	N/A
Node	23	20	20	20	20	20
Case	49 (C)	1	1	1	1	1
82 / MAX	9,19	N/A	N/A	N/A	N/A	N/A
Node	8	2	2	2	2	2
Case	18 (C)	1	1	1	1	1
82 / MIN	-9,26	N/A	N/A	N/A	N/A	N/A
Node	2	2	2	2	2	2
Case	19 (C)	1	1	1	1	1
83 / MAX	5,24	N/A	N/A	N/A	N/A	N/A
Node	8	8	8	8	8	8
Case	67 (C)	1	1	1	1	1
83 / MIN	-6,81	N/A	N/A	N/A	N/A	N/A
Node	10	8	8	8	8	8
Case	45 (C)	1	1	1	1	1
84 / MAX	7,39	N/A	N/A	N/A	N/A	N/A

Bar	FX (kN)	FY (kN)	FZ (kN)	MX (kNm)	MY (kNm)	MZ (kNm)
Node	15	10	10	10	10	10
Case	44 (C)	1	1	1	1	1
84 / MIN	-6,45	N/A	N/A	N/A	N/A	N/A
Node	10	10	10	10	10	10
Case	64 (C)	1	1	1	1	1
85 / MAX	5,72	N/A	N/A	N/A	N/A	N/A
Node	15	15	15	15	15	15
Case	63 (C)	1	1	1	1	1
85 / MIN	-7,34	N/A	N/A	N/A	N/A	N/A
Node	18	15	15	15	15	15
Case	46 (C)	1	1	1	1	1
86 / MAX	11,50	N/A	N/A	N/A	N/A	N/A
Node	23	18	18	18	18	18
Case	19 (C)	1	1	1	1	1
86 / MIN	-10,33	N/A	N/A	N/A	N/A	N/A
Node	18	18	18	18	18	18
Case	18 (C)	1	1	1	1	1
87 / MAX	7,50	N/A	N/A	N/A	N/A	N/A
Node	25	25	25	25	25	25
Case	46 (C)	1	1	1	1	1
87 / MIN	-6,74	N/A	N/A	N/A	N/A	N/A
Node	30	25	25	25	25	25
Case	62 (C)	1	1	1	1	1
88 / MAX	7,09	N/A	N/A	N/A	N/A	N/A
Node	38	30	30	30	30	30
Case	64 (C)	1	1	1	1	1
88 / MIN	-6,26	N/A	N/A	N/A	N/A	N/A
Node	30	30	30	30	30	30
Case	44 (C)	1	1	1	1	1

Reactions - Values

in the coordinate system: global - Cases: 1to76

Node/Case	FX (kN)	FY (kN)	FZ (kN)	MX (kNm)	MY (kNm)	MZ (kNm)
5/ 52 (C)	-0,07	-0,00	30,82	0,0	0,00	0,0
5/ 72 (C)	-0,03	-0,00	0,96	0,0	0,00	0,0
7/ 9	3,50	-0,00	0,46	0,0	0,00	0,0
1/ 18 (C)	0,45	-0,00	2,23	0,00	-0,00	0,0
7/ 31 (C)	4,41	0,00	-14,15	0,0	-0,00	0,0
7/ 42 (C)	-1,64	0,00	-7,80	0,0	-0,00	0,0
7/ 55 (C)	-0,11	1,76	-2,79	0,00	0,00	0,0
7/ 68 (C)	-1,96	1,10	2,79	0,00	-0,00	0,0
9/ 5	-3,61	0,00	-11,48	-0,00	-0,00	0,0
1/ 14	3,61	-0,00	11,48	0,0	0,00	0,0
1/ 24 (C)	0,88	-0,00	19,72	0,00	0,00	0,0
9/ 36 (C)	-2,98	0,00	21,88	0,0	0,0	0,0
1/ 49 (C)	1,01	-0,00	14,99	-0,00	0,00	0,0
9/ 62 (C)	0,54	-1,83	23,19	-0,00	-0,00	0,0
9/ 75 (C)	-0,03	-0,00	-17,41	0,0	0,00	0,0
1/ 11	-1,37	-0,00	9,65	0,0	0,00	0,0
11/ 20 (C)	6,10	-0,00	-6,67	-0,00	-0,00	0,0
1/ 34 (C)	-3,87	-0,00	19,21	0,00	0,00	0,0
11/ 48 (C)	0,03	-0,00	-36,21	-0,00	-0,00	0,0

Node/Case		FX (kN)	FY (kN)	FZ (kN)	MX (kNm)	MY (kNm)	MZ (kNm)
1/	62 (C)	4,13	-1,38	8,67	0,00	0,00	0,0
1/	76 (C)	0,45	-0,00	-2,46	-0,00	-0,00	0,0
13/	14	4,29	-0,00	33,45	0,00	0,00	0,0
13/	25 (C)	-5,81	-0,00	-2,07	-0,00	-0,00	0,0
13/	39 (C)	7,15	-0,00	-30,47	0,00	0,00	0,0
13/	53 (C)	0,37	-0,00	0,01	-0,00	-0,00	0,0
13/	66 (C)	-3,07	-0,00	13,91	0,00	0,00	0,0
1/	1	0,20	-0,00	27,86	0,00	-0,00	0,0
16/	12	0,35	-0,00	17,89	0,00	-0,00	0,0
1/	22 (C)	-3,07	-0,00	10,19	0,0	0,00	0,0
16/	35 (C)	0,02	-0,00	12,57	0,0	0,00	0,0
16/	48 (C)	0,94	-0,00	-3,80	-0,00	-0,00	0,0
16/	62 (C)	0,03	2,75	5,29	0,00	-0,00	0,0
16/	1	-0,01	-0,00	-21,99	0,0	-0,00	0,0
17/	10	0,85	-0,00	12,91	0,0	0,00	0,0
17/	21 (C)	7,15	-0,00	6,43	0,0	-0,00	0,0
17/	35 (C)	2,86	-0,00	20,58	0,00	-0,00	0,0
17/	50 (C)	-3,87	-0,84	-0,73	0,0	-0,00	0,0
17/	64 (C)	4,77	-0,00	26,01	0,00	0,00	0,0
20/	2	0,25	0,08	17,51	0,0	-0,00	0,0
20/	11	-2,03	-0,00	-14,81	0,0	0,00	0,0
20/	22 (C)	0,14	-0,00	7,61	0,00	-0,00	0,0
20/	36 (C)	0,24	-0,00	20,58	0,00	-0,00	0,0
20/	50 (C)	0,24	-2,75	17,45	-0,00	0,00	0,0
20/	64 (C)	1,41	10,23	14,74	-0,00	-0,00	0,0
20/	75 (C)	0,54	-2,75	-10,48	-0,00	-0,00	0,0
21/	13	-1,87	-2,75	-3,73	-0,00	-0,00	0,0
21/	24 (C)	0,35	-0,03	-1,79	0,00	0,00	0,0
21/	39 (C)	0,82	-1,65	21,52	-0,00	-0,00	0,0
21/	52 (C)	0,56	-2,75	22,05	-0,00	-0,00	0,0
1/	66 (C)	1,38	15,31	26,72	-0,00	-0,00	0,0
22/	5	0,88	-0,02	13,49	-0,00	0,00	0,0
1/	15 (C)	0,94	-0,07	47,07	-0,00	-0,00	0,0
22/	27 (C)	-0,85	-1,83	-5,91	-0,00	-0,00	0,0
1/	41 (C)	-2,17	-1,11	0,43	-0,00	-0,00	0,0
22/	55 (C)	-0,11	1,20	0,97	0,00	0,00	0,0
1/	69 (C)	0,56	0,74	7,30	0,0	-0,00	0,0
29/	6	-1,61	-0,00	15,35	-0,00	-0,00	0,0
29/	15 (C)	0,93	-1,83	13,54	-0,00	-0,00	0,0
29/	28 (C)	-0,11	0,00	7,67	-0,00	-0,00	0,0
1/	41 (C)	1,41	1,83	-1,35	-0,00	0,00	0,0
29/	53 (C)	-0,01	-1,83	12,04	0,00	0,00	0,0
29/	67 (C)	0,08	2,75	9,33	0,00	0,00	0,0
34/	2	0,38	0,00	-14,15	0,00	-0,00	0,0
34/	11	-1,03	2,75	8,06	0,00	-0,00	0,0
34/	22 (C)	0,37	-0,00	5,97	0,00	0,00	0,0
34/	36 (C)	0,25	-0,00	18,27	-0,00	-0,00	0,0
34/	50 (C)	-0,43	2,75	16,64	0,00	-0,00	0,0
34/	64 (C)	0,06	1,24	3,39	0,00	0,00	0,0
1/	2	-0,01	0,00	8,67	0,00	-0,00	0,0
1/	12	0,06	1,83	13,44	0,00	0,00	0,0
1/	23 (C)	0,01	1,83	-9,52	0,00	-0,00	0,0
1/	37 (C)	0,00	-2,75	-3,17	0,00	-0,00	0,0
35/	51 (C)	0,52	-1,24	11,30	0,0	0,00	0,0
35/	65 (C)	0,03	1,10	12,83	-0,00	0,00	0,0

Node/Case		FX (kN)	FY (kN)	FZ (kN)	MX (kNm)	MY (kNm)	MZ (kNm)
1/	4	-0,02	0,00	11,74	0,00	0,00	0,0
36/	14	0,05	0,00	9,93	-0,00	0,00	0,0
3/	25 (C)	0,21	-1,65	4,98	0,00	0,0	0,0
36/	36 (C)	-0,03	0,06	6,46	-0,00	0,00	-0,00
36/	49 (C)	0,09	-14,80	0,03	0,00	-0,00	0,0
3/	61 (C)	-1,58	1,19	1,76	0,00	-0,00	-0,00
3/	5	-0,32	0,06	-0,11	-0,00	0,00	0,0
9/	0	-0,58	N/A	N/A	N/A	N/A	0,00
9/	0	N/A	0,35	N/A	-0,00	N/A	0,00
9/	0	0,74	-0,35	-3,22	N/A	0,00	N/A
3/	0	N/A	N/A	N/A	N/A	N/A	0,00
9/	0	N/A	N/A	-12,44	N/A	-0,00	N/A
9/	0	N/A	0,08	N/A	0,00	-0,00	N/A
9/	0	-1,51	0,32	-6,46	-0,00	0,00	0,00
3/	0	N/A	-3,06	-3,09	N/A	0,0	N/A
3/	0	0,35	-10,45	-8,84	N/A	-0,00	N/A
9/	0	-0,00	N/A	6,72	0,00	0,0	N/A
9/	0	-0,05	N/A	N/A	N/A	N/A	-0,00
9/	0	-6,66	-0,29	30,25	N/A	0,00	0,00
9/	0	7,04	-4,34	-14,13	-223,92	N/A	-0,00
9/	0	N/A	0,39	28,30	0,00	0,00	0,00
3/	0	N/A	N/A	N/A	N/A	-0,00	N/A
9/	0	-4,05	-0,97	N/A	0,00	0,00	0,00
9/	0	4,17	-3,40	N/A	N/A	N/A	-0,00
9/	0	-6,68	N/A	35,10	0,00	0,00	0,00
9/	0	7,01	-4,29	-9,28	10821,45	-0,00	-0,00
3/	0	0,32	-1,58	21,39	0,00	-0,00	N/A
9/	0	-3,37	N/A	0,11	0,00	-0,00	N/A
9/	0	0,14	N/A	25,21	0,00	-0,00	-0,00
3/	0	0,00	-1,53	26,23	0,00	-0,00	-0,00
9/	0	-0,00	-1,65	4,98	N/A	0,0	0,0
9/	0	-0,04	-1,59	11,44	N/A	0,00	-0,00
9/	0	-4,44	-0,36	20,67	N/A	N/A	N/A
9/	0	4,69	-3,06	-8,92	N/A	N/A	-0,00
9/	0	-4,85	-0,29	20,53	0,00	0,00	N/A
9/	0	3,95	-2,60	N/A	0,00	-0,00	-0,00
9/	0	N/A	N/A	20,85	0,00	0,00	0,00
9/	0	N/A	-2,43	N/A	0,00	N/A	N/A
9/	0	-4,46	N/A	N/A	N/A	0,00	0,00
9/	0	N/A	-3,03	-5,69	0,00	-0,00	-0,00
9/	0	0,21	N/A	14,76	N/A	-0,00	-0,00
9/	0	-2,25	-0,98	1,73	0,00	-0,00	0,00
9/	0	0,09	-1,33	N/A	0,00	-0,00	N/A
9/	0	N/A	N/A	N/A	0,00	N/A	N/A
3/	0	N/A	-22,51	-11,14	0,00	N/A	-0,00
9/	0	N/A	N/A	N/A	N/A	N/A	-0,00
9/	0	N/A	-21,83	-13,09	0,00	0,00	-0,00
9/	0	N/A	N/A	-22,16	N/A	N/A	-0,00
9/	0	0,46	N/A	N/A	N/A	-0,00	N/A
9/	0	0,52	N/A	7,25	N/A	-0,00	-0,00
9/	0	N/A	N/A	N/A	0,00	-0,00	-0,00
9/	0	0,93	N/A	-3,70	0,00	-0,00	N/A
9/	0	N/A	-15,17	N/A	0,00	N/A	-0,00
9/	0	N/A	-15,26	-5,20	N/A	-0,00	-0,00
3/	0	N/A	-15,10	-7,06	-0,00	0,00	-0,00

Node/Case		FX (kN)	FY (kN)	FZ (kN)	MX (kNm)	MY (kNm)	MZ (kNm)
9/	0	-0,10	-14,80	-13,12	0,00	0,00	-0,00
3/	0	0,30	-9,70	4,30	0,00	-0,00	-0,00
9/	0	0,35	-9,75	5,33	0,00	-0,00	-0,00
9/	0	0,55	N/A	-3,70	N/A	N/A	N/A
9/	0	N/A	-15,23	-1,97	N/A	-0,00	-0,00
9/	0	-0,12	N/A	3,09	N/A	N/A	0,00
9/	0	-0,35	10,45	8,84	-0,00	0,00	0,00
9/	0	N/A	18,01	24,67	N/A	-0,00	0,00
9/	0	N/A	N/A	27,26	-0,00	0,00	0,00
3/	0	-1,20	N/A	22,72	N/A	0,00	0,00
9/	0	N/A	N/A	13,64	-0,00	0,00	0,00
3/	0	N/A	10,01	27,18	-0,00	-0,00	0,00
3/	66 (C)	-0,33	9,93	28,73	-0,00	0,00	0,00
3/	67 (C)	-0,60	18,06	29,51	-0,00	-0,00	0,00
3/	68 (C)	-0,49	17,93	32,10	-0,00	0,00	0,00
3/	69 (C)	-0,38	11,84	16,94	-0,00	-0,00	0,00
3/	70 (C)	-0,31	11,76	18,67	-0,00	0,00	0,00
3/	71 (C)	-0,80	11,91	16,81	-0,00	0,00	0,00
3/	72 (C)	-1,05	12,21	10,75	-0,00	0,00	0,00
3/	73 (C)	-0,27	6,51	18,62	-0,00	-0,00	0,00
3/	74 (C)	-0,22	6,46	19,65	-0,00	0,00	0,00
3/	75 (C)	-0,40	11,87	20,17	-0,00	-0,00	0,00
3/	76 (C)	-0,33	11,79	21,90	-0,00	0,00	0,00
5/	1	0,03	-0,00	8,03	-0,00	-0,00	0,0
5/	2	-0,03	0,00	12,24	-0,00	0,00	0,0
5/	3	0,56	-0,00	7,16	-0,00	0,00	0,0
5/	4	0,52	-0,00	2,90	-0,00	0,00	0,0
5/	5	-1,94	0,00	-25,04	0,00	-0,00	0,0
5/	6	-1,82	0,00	-10,16	-0,00	-0,00	0,0
5/	7	-0,63	0,00	-2,59	0,00	-0,00	0,0
5/	8	0,63	-0,00	2,59	-0,00	0,00	0,0
5/	9	-3,34	0,00	-10,49	-0,00	-0,00	0,0
5/	10	3,34	-0,00	10,49	0,00	0,00	0,0
5/	11	0,78	-0,00	14,24	0,00	0,00	0,0
5/	12	-1,27	0,00	-24,53	0,00	0,00	0,0
5/	13	0,07	-0,00	0,29	-0,00	-0,00	0,0
5/	14	0,20	-1,83	0,81	0,0	-0,00	0,0
5/	15 (C)	0,05	-0,00	10,84	-0,00	-0,00	0,0
5/	16 (C)	0,00	-0,00	29,20	-0,00	0,00	0,0
5/	17 (C)	-5,07	0,00	1,95	-0,00	-0,00	0,0
5/	18 (C)	6,78	-0,00	34,81	0,00	0,00	0,0
5/	19 (C)	-8,83	0,00	-49,15	-0,00	-0,00	0,0
5/	20 (C)	3,26	-0,00	12,41	0,00	0,00	0,0
5/	21 (C)	-3,07	0,00	23,87	-0,00	-0,00	0,0
5/	22 (C)	4,04	-0,00	43,58	0,00	0,00	0,0
5/	23 (C)	-5,10	0,00	11,13	-0,00	-0,00	0,0
5/	24 (C)	6,76	-0,00	43,99	0,00	0,00	0,0
5/	25 (C)	0,26	-0,00	28,31	0,00	0,00	0,0
5/	26 (C)	-2,82	0,00	-32,65	0,00	-0,00	0,0
5/	27 (C)	0,13	-0,00	39,68	-0,00	0,00	0,0
5/	28 (C)	0,24	-0,00	37,49	0,00	0,00	0,0
5/	29 (C)	0,03	-0,00	8,03	-0,00	-0,00	0,0
5/	30 (C)	0,00	-0,00	20,27	-0,00	-0,00	0,0
5/	31 (C)	-3,38	0,00	2,10	-0,00	-0,00	0,0
5/	32 (C)	4,52	-0,00	24,01	0,00	0,00	0,0

Node/Case		FX (kN)	FY (kN)	FZ (kN)	MX (kNm)	MY (kNm)	MZ (kNm)
5/	33 (C)	-5,88	0,00	-30,09	-0,00	-0,00	0,0
5/	34 (C)	2,19	-0,00	10,95	0,00	0,00	0,0
5/	35 (C)	-2,04	0,00	16,72	-0,00	-0,00	0,0
5/	36 (C)	2,70	-0,00	29,86	0,00	0,00	0,0
5/	37 (C)	-3,39	0,00	8,22	-0,00	-0,00	0,0
5/	38 (C)	4,51	-0,00	30,13	0,00	0,00	0,0
5/	39 (C)	0,18	-0,00	19,68	0,00	0,00	0,0
5/	40 (C)	-1,87	0,00	-19,09	0,00	-0,00	0,0
5/	41 (C)	0,09	-0,00	27,26	-0,00	0,00	0,0
5/	42 (C)	0,16	-0,00	25,80	0,00	0,00	0,0
5/	43 (C)	1,28	-2,75	23,22	-0,00	-0,00	0,0
5/	44 (C)	1,23	-2,75	16,84	-0,00	0,00	0,0
5/	45 (C)	-2,47	-2,75	-27,88	-0,00	-0,00	0,0
5/	46 (C)	-2,29	-2,75	-5,56	-0,00	-0,00	0,0
5/	47 (C)	0,74	-1,65	36,63	-0,00	-0,00	0,0
5/	48 (C)	0,71	-1,65	32,80	-0,00	0,00	0,0
5/	49 (C)	1,26	-2,75	32,40	-0,00	-0,00	0,0
5/	50 (C)	1,21	-2,75	26,02	-0,00	0,00	0,0
5/	51 (C)	0,86	-1,83	16,28	-0,00	-0,00	0,0
5/	52 (C)	0,82	-1,83	12,03	-0,00	0,00	0,0
5/	53 (C)	-1,64	-1,83	-15,91	-0,00	-0,00	0,0
5/	54 (C)	-1,51	-1,83	-1,03	-0,00	-0,00	0,0
5/	55 (C)	0,50	-1,10	25,22	-0,00	-0,00	0,0
5/	56 (C)	0,48	-1,10	22,67	-0,00	0,00	0,0
5/	57 (C)	0,84	-1,83	22,41	-0,00	-0,00	0,0
5/	58 (C)	0,81	-1,83	18,15	-0,00	0,00	0,0
5/	59	-0,07	0,00	-0,29	0,00	0,00	0,0
5/	60	-0,20	1,83	-0,81	0,0	0,00	0,0
5/	61 (C)	0,48	2,75	19,92	-0,00	0,00	0,0
5/	62 (C)	0,42	2,75	13,54	-0,00	0,00	0,0
5/	63 (C)	-3,28	2,75	-31,19	-0,00	-0,00	0,0
5/	64 (C)	-3,09	2,75	-8,86	-0,00	-0,00	0,0
5/	65 (C)	0,26	1,65	34,65	-0,00	0,00	0,0
5/	66 (C)	0,23	1,65	30,82	-0,00	0,00	0,0
5/	67 (C)	0,45	2,75	29,10	-0,00	0,00	0,0
5/	68 (C)	0,40	2,75	22,72	-0,00	0,00	0,0
5/	69 (C)	0,32	1,83	14,08	-0,00	0,00	0,0
5/	70 (C)	0,28	1,83	9,83	-0,00	0,00	0,0
5/	71 (C)	-2,18	1,83	-18,12	-0,00	-0,00	0,0
5/	72 (C)	-2,05	1,83	-3,23	-0,00	-0,00	0,0
5/	73 (C)	0,18	1,10	23,90	-0,00	0,00	0,0
5/	74 (C)	0,15	1,10	21,35	-0,00	0,00	0,0
5/	75 (C)	0,31	1,83	20,20	-0,00	0,00	0,0
5/	76 (C)	0,27	1,83	15,95	-0,00	0,00	0,0
7/	1	-0,02	0,00	10,61	-0,00	-0,00	0,0
7/	2	-0,03	-0,00	12,45	0,00	-0,00	0,0
7/	3	-0,04	0,00	0,96	0,00	0,00	0,0
7/	4	-0,07	0,00	5,30	0,00	0,00	0,0
7/	5	0,12	-0,00	-3,37	-0,00	-0,00	0,0
7/	6	0,24	-0,00	-18,53	0,00	0,00	0,0
7/	7	-0,68	-0,00	2,40	-0,00	0,00	0,0
7/	8	0,68	0,00	-2,40	0,00	-0,00	0,0
7/	9	-3,50	-0,00	9,55	-0,00	0,00	0,0
7/	10	3,50	0,00	-9,55	0,00	-0,00	0,0
7/	11	0,84	0,00	7,67	0,00	-0,00	0,0

Node/Case		FX (kN)	FY (kN)	FZ (kN)	MX (kNm)	MY (kNm)	MZ (kNm)
7/	12	-1,37	-0,00	-14,16	-0,00	-0,00	0,0
7/	13	0,08	0,00	2,31	-0,00	0,00	0,0
7/	14	0,21	-1,76	6,59	-0,00	0,00	0,0
7/	15 (C)	-0,03	0,00	14,32	-0,00	-0,00	0,0
7/	16 (C)	-0,08	0,00	33,00	-0,00	-0,00	0,0
7/	17 (C)	-6,36	-0,00	33,69	-0,00	0,00	0,0
7/	18 (C)	6,14	0,00	4,34	-0,00	-0,00	0,0
7/	19 (C)	-6,11	-0,00	23,48	-0,00	0,00	0,0
7/	20 (C)	6,62	0,00	-35,11	0,00	-0,00	0,0
7/	21 (C)	-3,88	-0,00	44,62	-0,00	0,00	0,0
7/	22 (C)	3,62	0,00	27,01	-0,00	-0,00	0,0
7/	23 (C)	-6,38	-0,00	43,03	-0,00	0,00	0,0
7/	24 (C)	6,12	0,00	13,67	-0,00	-0,00	0,0
7/	25 (C)	0,20	0,00	29,42	-0,00	-0,00	0,0
7/	26 (C)	-3,10	-0,00	-7,03	-0,00	0,00	0,0
7/	27 (C)	0,06	0,00	42,06	-0,00	-0,00	0,0
7/	28 (C)	0,18	0,00	38,76	-0,00	-0,00	0,0
7/	29 (C)	-0,02	0,00	10,61	-0,00	-0,00	0,0
7/	30 (C)	-0,05	0,00	23,06	-0,00	-0,00	0,0
7/	31 (C)	-4,24	-0,00	23,52	-0,00	0,00	0,0
7/	32 (C)	4,09	0,00	3,95	-0,00	-0,00	0,0
7/	33 (C)	-4,08	-0,00	19,19	-0,00	0,00	0,0
7/	34 (C)	4,41	0,00	-19,87	0,00	-0,00	0,0
7/	35 (C)	-2,59	-0,00	30,81	-0,00	0,00	0,0
7/	36 (C)	2,41	0,00	19,06	-0,00	-0,00	0,0
7/	37 (C)	-4,26	-0,00	29,75	-0,00	0,00	0,0
7/	38 (C)	4,08	0,00	10,18	-0,00	-0,00	0,0
7/	39 (C)	0,13	0,00	20,67	-0,00	-0,00	0,0
7/	40 (C)	-2,07	-0,00	-1,15	-0,00	0,00	0,0
7/	41 (C)	0,04	0,00	29,10	-0,00	-0,00	0,0
7/	42 (C)	0,12	0,00	26,90	-0,00	-0,00	0,0
7/	43 (C)	0,35	-2,63	29,11	-0,00	0,00	0,0
7/	44 (C)	0,30	-2,63	35,61	-0,00	0,00	0,0
7/	45 (C)	0,60	-2,63	18,90	-0,00	0,00	0,0
7/	46 (C)	0,78	-2,63	-3,83	-0,00	0,00	0,0
7/	47 (C)	0,15	-1,58	41,87	-0,00	0,00	0,0
7/	48 (C)	0,12	-1,58	45,77	-0,00	0,00	0,0
7/	49 (C)	0,33	-2,63	38,45	-0,00	0,00	0,0
7/	50 (C)	0,28	-2,63	44,95	-0,00	0,00	0,0
7/	51 (C)	0,23	-1,76	20,47	-0,00	0,00	0,0
7/	52 (C)	0,20	-1,76	24,80	-0,00	0,00	0,0
7/	53 (C)	0,39	-1,76	16,14	-0,00	0,00	0,0
7/	54 (C)	0,51	-1,76	0,98	-0,00	0,00	0,0
7/	55 (C)	0,10	-1,05	28,98	-0,00	0,00	0,0
7/	56 (C)	0,08	-1,05	31,58	-0,00	0,00	0,0
7/	57 (C)	0,22	-1,76	26,70	-0,00	0,00	0,0
7/	58 (C)	0,18	-1,76	31,03	-0,00	0,00	0,0
7/	59	-0,08	-0,00	-2,31	0,00	-0,00	0,0
7/	60	-0,21	1,76	-6,59	0,00	-0,00	0,0
7/	61 (C)	-0,52	2,63	2,41	0,00	-0,00	0,0
7/	62 (C)	-0,57	2,63	8,91	0,00	-0,00	0,0
7/	63 (C)	-0,27	2,63	-7,80	0,00	-0,00	0,0
7/	64 (C)	-0,09	2,63	-30,54	0,00	-0,00	0,0
7/	65 (C)	-0,37	1,58	25,85	0,00	-0,00	0,0
7/	66 (C)	-0,40	1,58	29,75	0,00	-0,00	0,0

Node/Case		FX (kN)	FY (kN)	FZ (kN)	MX (kNm)	MY (kNm)	MZ (kNm)
7/	67 (C)	-0,54	2,63	11,75	0,00	-0,00	0,0
7/	68 (C)	-0,59	2,63	18,25	0,00	-0,00	0,0
7/	69 (C)	-0,35	1,76	2,67	0,00	-0,00	0,0
7/	70 (C)	-0,38	1,76	7,00	0,00	-0,00	0,0
7/	71 (C)	-0,19	1,76	-1,66	0,00	-0,00	0,0
7/	72 (C)	-0,07	1,76	-16,82	0,00	-0,00	0,0
7/	73 (C)	-0,25	1,05	18,30	0,00	-0,00	0,0
7/	74 (C)	-0,27	1,05	20,90	0,00	-0,00	0,0
7/	75 (C)	-0,36	1,76	8,89	0,00	-0,00	0,0
7/	76 (C)	-0,40	1,76	13,23	0,00	-0,00	0,0
9/	1	0,03	-0,00	7,64	0,00	0,00	0,0
9/	2	-0,04	-0,00	12,08	-0,00	-0,00	0,0
9/	3	0,81	-0,00	7,20	0,00	0,00	0,0
9/	4	0,79	-0,00	3,06	0,00	-0,00	0,0
9/	5	-2,83	0,00	-25,18	-0,00	0,00	0,0
9/	6	-2,78	0,00	-10,70	-0,00	0,00	0,0
9/	7	-1,01	0,00	-2,84	-0,00	0,00	0,0
9/	8	1,01	-0,00	2,84	0,00	-0,00	0,0
9/	9	-4,62	0,00	-11,42	0,00	0,00	0,0
9/	10	4,62	-0,00	11,42	-0,00	-0,00	0,0
9/	11	1,19	-0,00	12,50	0,00	0,00	0,0
9/	12	-2,01	0,00	-23,60	-0,00	0,00	0,0
9/	13	0,05	-0,00	0,15	0,00	-0,00	0,0
9/	14	0,13	-1,40	0,36	0,00	0,00	0,0
9/	15 (C)	0,04	-0,00	10,32	0,00	0,00	0,0
9/	16 (C)	-0,03	-0,00	28,43	0,00	-0,00	0,0
9/	17 (C)	-7,19	0,00	-0,27	0,00	0,00	0,0
9/	18 (C)	9,68	-0,00	36,28	-0,00	-0,00	0,0
9/	19 (C)	-12,66	0,00	-51,51	0,00	0,00	0,0
9/	20 (C)	4,30	-0,00	12,97	-0,00	0,00	0,0
9/	21 (C)	-4,37	0,00	22,08	0,00	0,00	0,0
9/	22 (C)	5,76	-0,00	44,01	-0,00	-0,00	0,0
9/	23 (C)	-7,23	0,00	8,79	0,00	0,00	0,0
9/	24 (C)	9,64	-0,00	45,34	-0,00	-0,00	0,0
9/	25 (C)	0,32	-0,00	24,80	0,00	0,00	0,0
9/	26 (C)	-4,49	0,00	-32,02	0,00	0,00	0,0
9/	27 (C)	0,14	-0,00	37,13	0,00	0,00	0,0
9/	28 (C)	0,29	-0,00	33,86	0,00	0,00	0,0
9/	29 (C)	0,03	-0,00	7,64	0,00	0,00	0,0
9/	30 (C)	-0,01	-0,00	19,72	0,00	-0,00	0,0
9/	31 (C)	-4,79	0,00	0,58	0,00	0,00	0,0
9/	32 (C)	6,45	-0,00	24,95	-0,00	-0,00	0,0
9/	33 (C)	-8,43	0,00	-31,80	0,00	0,00	0,0
9/	34 (C)	2,88	-0,00	11,20	-0,00	0,00	0,0
9/	35 (C)	-2,91	0,00	15,48	0,00	0,00	0,0
9/	36 (C)	3,84	-0,00	30,11	-0,00	-0,00	0,0
9/	37 (C)	-4,81	0,00	6,62	0,00	0,00	0,0
9/	38 (C)	6,43	-0,00	30,99	-0,00	-0,00	0,0
9/	39 (C)	0,22	-0,00	17,30	0,00	0,00	0,0
9/	40 (C)	-2,98	0,00	-18,80	0,00	0,00	0,0
9/	41 (C)	0,10	-0,00	25,51	0,00	0,00	0,0
9/	42 (C)	0,19	-0,00	23,34	0,00	0,00	0,0
9/	43 (C)	1,53	-2,10	21,88	0,00	0,00	0,0
9/	44 (C)	1,51	-2,10	15,68	0,00	-0,00	0,0
9/	45 (C)	-3,94	-2,10	-29,36	0,00	0,00	0,0

Node/Case		FX (kN)	FY (kN)	FZ (kN)	MX (kNm)	MY (kNm)	MZ (kNm)
9/	46 (C)	-3,87	-2,10	-7,64	0,00	0,00	0,0
9/	47 (C)	0,87	-1,26	35,37	0,00	0,00	0,0
9/	48 (C)	0,85	-1,26	31,65	0,00	-0,00	0,0
9/	49 (C)	1,49	-2,10	30,94	0,00	0,00	0,0
9/	50 (C)	1,47	-2,10	24,73	0,00	-0,00	0,0
9/	51 (C)	1,02	-1,40	15,35	0,00	0,00	0,0
9/	52 (C)	1,01	-1,40	11,21	0,00	-0,00	0,0
9/	53 (C)	-2,62	-1,40	-17,03	0,00	0,00	0,0
9/	54 (C)	-2,57	-1,40	-2,54	0,00	0,00	0,0
9/	55 (C)	0,58	-0,84	24,35	0,00	0,00	0,0
9/	56 (C)	0,57	-0,84	21,86	0,00	-0,00	0,0
9/	57 (C)	1,00	-1,40	21,39	0,00	0,00	0,0
9/	58 (C)	0,99	-1,40	17,25	0,00	-0,00	0,0
9/	59	-0,05	0,00	-0,15	-0,00	0,00	0,0
9/	60	-0,13	1,40	-0,36	-0,00	-0,00	0,0
9/	61 (C)	0,98	2,10	20,34	-0,00	-0,00	0,0
9/	62 (C)	0,96	2,10	14,13	-0,00	-0,00	0,0
9/	63 (C)	-4,49	2,10	-30,91	-0,00	0,00	0,0
9/	64 (C)	-4,42	2,10	-9,18	-0,00	0,00	0,0
9/	65 (C)	0,54	1,26	34,45	-0,00	-0,00	0,0
9/	66 (C)	0,52	1,26	30,72	-0,00	-0,00	0,0
9/	67 (C)	0,95	2,10	29,40	-0,00	-0,00	0,0
9/	68 (C)	0,92	2,10	23,19	-0,00	-0,00	0,0
9/	69 (C)	0,66	1,40	14,32	-0,00	-0,00	0,0
9/	70 (C)	0,64	1,40	10,18	-0,00	-0,00	0,0
9/	71 (C)	-2,98	1,40	-18,06	-0,00	0,00	0,0
9/	72 (C)	-2,93	1,40	-3,57	-0,00	0,00	0,0
9/	73 (C)	0,36	0,84	23,73	-0,00	-0,00	0,0
9/	74 (C)	0,35	0,84	21,24	-0,00	-0,00	0,0
9/	75 (C)	0,63	1,40	20,36	-0,00	-0,00	0,0
9/	76 (C)	0,62	1,40	16,22	-0,00	-0,00	0,0
11/	1	-0,04	-1,30	7,15	-0,00	-0,00	0,0
11/	2	-0,03	0,07	12,40	-0,00	0,0	0,0
11/	3	-0,03	0,01	0,78	0,00	-0,00	0,0
11/	4	-0,06	0,06	4,97	-0,00	0,0	0,0
11/	5	0,09	-0,03	-2,74	0,0	0,0	0,0
11/	6	0,19	-0,22	-17,41	0,0	0,00	0,0
11/	7	-0,68	-0,06	2,94	-0,00	-0,00	0,0
11/	8	0,68	0,06	-2,94	0,00	0,00	0,0
11/	9	-3,49	-0,11	11,34	0,0	0,00	0,0
11/	10	3,49	0,11	-11,34	0,0	-0,00	0,0
11/	11	0,81	-0,18	5,43	-0,00	0,00	0,0
11/	12	-1,37	-0,03	-12,01	-0,00	0,00	0,0
11/	13	0,04	-2,97	-2,77	-0,00	0,0	0,0
11/	14	0,09	-9,90	-7,53	0,0	-0,00	0,0
11/	15 (C)	-0,05	-1,76	9,65	-0,00	-0,00	0,0
11/	16 (C)	-0,09	-1,66	28,25	-0,00	-0,00	0,0
11/	17 (C)	-6,34	-2,00	32,25	-0,00	0,00	0,0
11/	18 (C)	6,13	-1,41	-4,31	-0,00	-0,00	0,0
11/	19 (C)	-6,16	-1,61	24,45	-0,00	0,00	0,0
11/	20 (C)	6,51	-1,38	-40,38	-0,00	0,00	0,0
11/	21 (C)	-3,87	-1,80	41,81	-0,00	0,00	0,0
11/	22 (C)	3,61	-1,44	19,88	-0,00	-0,00	0,0
11/	23 (C)	-6,36	-1,95	41,55	-0,00	0,00	0,0
11/	24 (C)	6,10	-1,35	5,00	-0,00	-0,00	0,0

Node/Case		FX (kN)	FY (kN)	FZ (kN)	MX (kNm)	MY (kNm)	MZ (kNm)
11/	25 (C)	0,14	-2,12	22,19	-0,00	0,00	0,0
11/	26 (C)	-3,11	-1,44	-6,47	-0,00	0,00	0,0
11/	27 (C)	0,02	-1,87	35,78	-0,00	0,00	0,0
11/	28 (C)	0,12	-2,07	31,49	-0,00	0,00	0,0
11/	29 (C)	-0,04	-1,30	7,15	-0,00	-0,00	0,0
11/	30 (C)	-0,07	-1,23	19,55	-0,00	-0,00	0,0
11/	31 (C)	-4,23	-1,47	22,21	-0,00	0,00	0,0
11/	32 (C)	4,08	-1,07	-2,16	-0,00	-0,00	0,0
11/	33 (C)	-4,12	-1,51	18,68	-0,00	0,00	0,0
11/	34 (C)	4,33	-1,36	-24,54	-0,00	0,00	0,0
11/	35 (C)	-2,58	-1,33	28,59	-0,00	0,00	0,0
11/	36 (C)	2,40	-1,09	13,97	-0,00	-0,00	0,0
11/	37 (C)	-4,25	-1,43	28,41	-0,00	0,00	0,0
11/	38 (C)	4,07	-1,03	4,05	-0,00	-0,00	0,0
11/	39 (C)	0,09	-1,55	15,51	-0,00	0,00	0,0
11/	40 (C)	-2,09	-1,39	-1,93	-0,00	0,00	0,0
11/	41 (C)	0,01	-1,38	24,57	-0,00	0,00	0,0
11/	42 (C)	0,08	-1,51	21,71	-0,00	0,00	0,0
11/	43 (C)	0,10	-21,05	-4,63	-0,00	-0,00	0,0
11/	44 (C)	0,06	-20,97	1,65	-0,00	-0,00	0,0
11/	45 (C)	0,28	-20,66	-12,43	-0,00	-0,00	0,0
11/	46 (C)	0,44	-20,95	-34,42	-0,00	0,00	0,0
11/	47 (C)	-0,00	-13,23	19,68	-0,00	-0,00	0,0
11/	48 (C)	-0,03	-13,18	23,46	-0,00	-0,00	0,0
11/	49 (C)	0,08	-21,00	4,67	-0,00	-0,00	0,0
11/	50 (C)	0,03	-20,92	10,96	-0,00	-0,00	0,0
11/	51 (C)	0,06	-14,16	-2,37	-0,00	-0,00	0,0
11/	52 (C)	0,03	-14,11	1,82	-0,00	-0,00	0,0
11/	53 (C)	0,18	-14,21	-5,90	-0,00	-0,00	0,0
11/	54 (C)	0,28	-14,40	-20,57	-0,00	0,00	0,0
11/	55 (C)	-0,01	-8,95	13,84	-0,00	-0,00	0,0
11/	56 (C)	-0,02	-8,92	16,35	-0,00	-0,00	0,0
11/	57 (C)	0,05	-14,13	3,83	-0,00	-0,00	0,0
11/	58 (C)	0,02	-14,07	8,02	-0,00	-0,00	0,0
11/	59	-0,04	2,97	2,77	0,00	0,0	0,0
11/	60	-0,09	9,90	7,53	0,0	0,00	0,0
11/	61 (C)	-0,27	17,56	26,29	0,00	-0,00	0,0
11/	62 (C)	-0,32	17,64	32,57	-0,00	0,00	0,0
11/	63 (C)	-0,09	17,95	18,49	0,00	0,00	0,0
11/	64 (C)	0,07	17,66	-3,50	0,00	0,00	0,0
11/	65 (C)	-0,23	9,94	38,24	-0,00	-0,00	0,0
11/	66 (C)	-0,25	9,99	42,01	-0,00	0,00	0,0
11/	67 (C)	-0,29	17,61	35,59	-0,00	-0,00	0,0
11/	68 (C)	-0,34	17,69	41,87	-0,00	0,00	0,0
11/	69 (C)	-0,18	11,58	18,24	0,00	-0,00	0,0
11/	70 (C)	-0,21	11,63	22,43	-0,00	0,00	0,0
11/	71 (C)	-0,07	11,53	14,71	0,0	0,00	0,0
11/	72 (C)	0,03	11,34	0,05	0,0	0,00	0,0
11/	73 (C)	-0,15	6,49	26,21	-0,00	-0,00	0,0
11/	74 (C)	-0,17	6,53	28,72	-0,00	0,00	0,0
11/	75 (C)	-0,20	11,61	24,44	-0,00	-0,00	0,0
11/	76 (C)	-0,23	11,67	28,63	-0,00	0,00	0,0
13/	1	0,01	-0,00	6,89	-0,00	-0,00	0,0
13/	2	-0,04	-0,00	12,09	-0,00	0,00	0,0
13/	3	0,76	-0,00	7,07	0,0	0,0	0,0

Node/Case	FX (kN)	FY (kN)	FZ (kN)	MX (kNm)	MY (kNm)	MZ (kNm)
13/ 4	0,73	-0,00	2,86	0,00	-0,00	0,0
13/ 5	-2,67	0,00	-24,72	0,00	0,00	0,0
13/ 6	-2,54	0,00	-10,02	-0,00	0,00	0,0
13/ 7	-0,87	0,00	-2,46	-0,00	-0,00	0,0
13/ 8	0,87	-0,00	2,46	0,00	0,00	0,0
13/ 9	-4,03	0,00	-9,74	-0,00	-0,00	0,0
13/ 10	4,03	-0,00	9,74	0,00	0,00	0,0
13/ 11	1,02	-0,00	12,00	0,00	-0,00	0,0
13/ 12	-1,73	0,00	-22,82	-0,00	-0,00	0,0
13/ 13	-0,00	-0,00	-0,01	0,00	-0,00	0,0
13/ 14	-0,06	-1,40	-0,18	0,00	0,00	0,0
13/ 15 (C)	0,01	-0,00	9,31	-0,00	-0,00	0,0
13/ 16 (C)	-0,05	-0,00	27,44	-0,00	-0,00	0,0
13/ 17 (C)	-6,19	0,00	1,61	-0,00	-0,00	0,0
13/ 18 (C)	8,45	-0,00	31,90	0,00	0,00	0,0
13/ 19 (C)	-11,34	0,00	-48,49	-0,00	-0,00	0,0
13/ 20 (C)	3,55	-0,00	10,16	0,00	0,00	0,0
13/ 21 (C)	-3,77	0,00	22,82	-0,00	-0,00	0,0
13/ 22 (C)	5,02	-0,00	41,00	0,00	0,00	0,0
13/ 23 (C)	-6,22	0,00	10,67	-0,00	-0,00	0,0
13/ 24 (C)	8,42	-0,00	40,97	0,00	0,00	0,0
13/ 25 (C)	0,24	-0,00	23,63	-0,00	-0,00	0,0
13/ 26 (C)	-3,89	0,00	-31,02	-0,00	-0,00	0,0
13/ 27 (C)	0,09	-0,00	36,04	-0,00	-0,00	0,0
13/ 28 (C)	0,21	-0,00	32,70	-0,00	-0,00	0,0
13/ 29 (C)	0,01	-0,00	6,89	-0,00	-0,00	0,0
13/ 30 (C)	-0,03	-0,00	18,98	-0,00	-0,00	0,0
13/ 31 (C)	-4,13	0,00	1,76	-0,00	-0,00	0,0
13/ 32 (C)	5,64	-0,00	21,96	0,00	0,00	0,0
13/ 33 (C)	-7,56	0,00	-30,03	-0,00	-0,00	0,0
13/ 34 (C)	2,37	-0,00	9,07	0,00	0,00	0,0
13/ 35 (C)	-2,51	0,00	15,90	-0,00	-0,00	0,0
13/ 36 (C)	3,35	-0,00	28,02	0,00	0,00	0,0
13/ 37 (C)	-4,15	0,00	7,81	-0,00	-0,00	0,0
13/ 38 (C)	5,62	-0,00	28,00	0,00	0,00	0,0
13/ 39 (C)	0,16	-0,00	16,44	-0,00	-0,00	0,0
13/ 40 (C)	-2,59	0,00	-18,38	-0,00	-0,00	0,0
13/ 41 (C)	0,06	-0,00	24,71	-0,00	-0,00	0,0
13/ 42 (C)	0,14	-0,00	22,49	-0,00	-0,00	0,0
13/ 43 (C)	1,06	-2,10	19,63	0,00	0,00	0,0
13/ 44 (C)	1,00	-2,10	13,32	0,00	0,00	0,0
13/ 45 (C)	-4,09	-2,10	-30,47	0,00	0,00	0,0
13/ 46 (C)	-3,90	-2,10	-8,42	0,00	0,00	0,0
13/ 47 (C)	0,58	-1,26	33,63	0,00	0,00	0,0
13/ 48 (C)	0,55	-1,26	29,85	0,00	0,00	0,0
13/ 49 (C)	1,03	-2,10	28,69	0,00	0,00	0,0
13/ 50 (C)	0,97	-2,10	22,39	0,00	0,00	0,0
13/ 51 (C)	0,70	-1,40	13,77	0,00	0,00	0,0
13/ 52 (C)	0,67	-1,40	9,57	0,00	0,00	0,0
13/ 53 (C)	-2,72	-1,40	-18,02	0,00	0,00	0,0
13/ 54 (C)	-2,60	-1,40	-3,31	0,00	0,00	0,0
13/ 55 (C)	0,39	-0,84	23,11	0,00	0,00	0,0
13/ 56 (C)	0,36	-0,84	20,59	0,00	0,00	0,0
13/ 57 (C)	0,68	-1,40	19,82	0,00	0,00	0,0
13/ 58 (C)	0,65	-1,40	15,62	0,00	0,00	0,0

Node/Case		FX (kN)	FY (kN)	FZ (kN)	MX (kNm)	MY (kNm)	MZ (kNm)
13/	59	0,00	0,00	0,01	-0,00	0,00	0,0
13/	60	0,06	1,40	0,18	-0,00	-0,00	0,0
13/	61 (C)	1,26	2,10	20,19	-0,00	-0,00	0,0
13/	62 (C)	1,20	2,10	13,88	-0,00	-0,00	0,0
13/	63 (C)	-3,89	2,10	-29,91	-0,00	0,00	0,0
13/	64 (C)	-3,70	2,10	-7,86	-0,00	0,00	0,0
13/	65 (C)	0,70	1,26	33,97	-0,00	-0,00	0,0
13/	66 (C)	0,67	1,26	30,19	-0,00	-0,00	0,0
13/	67 (C)	1,23	2,10	29,25	-0,00	-0,00	0,0
13/	68 (C)	1,17	2,10	22,95	-0,00	-0,00	0,0
13/	69 (C)	0,84	1,40	14,15	-0,00	-0,00	0,0
13/	70 (C)	0,80	1,40	9,95	-0,00	-0,00	0,0
13/	71 (C)	-2,59	1,40	-17,64	-0,00	0,00	0,0
13/	72 (C)	-2,46	1,40	-2,94	-0,00	0,00	0,0
13/	73 (C)	0,47	0,84	23,34	-0,00	-0,00	0,0
13/	74 (C)	0,45	0,84	20,81	-0,00	-0,00	0,0
13/	75 (C)	0,82	1,40	20,19	-0,00	-0,00	0,0
13/	76 (C)	0,78	1,40	15,99	-0,00	-0,00	0,0
16/	1	-0,05	0,00	10,19	0,00	-0,00	0,0
16/	2	-0,03	0,00	12,27	0,0	-0,00	0,0
16/	3	-0,06	0,00	0,91	0,00	0,0	0,0
16/	4	-0,10	0,00	5,07	0,00	0,00	0,0
16/	5	0,20	-0,00	-3,17	0,0	0,0	0,0
16/	6	0,36	-0,00	-17,73	-0,00	0,0	0,0
16/	7	-0,59	-0,00	2,64	-0,00	-0,00	0,0
16/	8	0,59	0,00	-2,64	0,00	0,00	0,0
16/	9	-3,08	-0,00	9,78	-0,00	0,00	0,0
16/	10	3,08	0,00	-9,78	0,00	-0,00	0,0
16/	11	0,69	0,00	6,27	-0,00	-0,00	0,0
16/	12	-1,18	-0,00	-12,77	0,0	-0,00	0,0
16/	13	-0,00	0,00	2,62	-0,00	0,00	0,0
16/	14	-0,04	-1,75	7,34	0,0	0,00	0,0
16/	15 (C)	-0,06	0,00	13,75	0,00	-0,00	0,0
16/	16 (C)	-0,11	0,00	32,16	0,00	-0,00	0,0
16/	17 (C)	-5,66	-0,00	33,74	-0,00	0,00	0,0
16/	18 (C)	5,29	0,00	2,73	0,00	-0,00	0,0
16/	19 (C)	-5,26	-0,00	24,06	-0,00	0,00	0,0
16/	20 (C)	6,00	0,00	-35,03	0,00	-0,00	0,0
16/	21 (C)	-3,46	-0,00	44,15	0,00	0,00	0,0
16/	22 (C)	3,11	0,00	25,54	0,00	-0,00	0,0
16/	23 (C)	-5,68	-0,00	42,94	-0,00	0,00	0,0
16/	24 (C)	5,27	0,00	11,93	0,00	-0,00	0,0
16/	25 (C)	0,09	0,00	27,11	0,00	-0,00	0,0
16/	26 (C)	-2,71	-0,00	-5,02	0,00	-0,00	0,0
16/	27 (C)	-0,01	0,00	40,17	0,00	-0,00	0,0
16/	28 (C)	0,07	0,00	36,31	0,00	-0,00	0,0
16/	29 (C)	-0,05	0,00	10,19	0,00	-0,00	0,0
16/	30 (C)	-0,08	0,00	22,46	0,00	-0,00	0,0
16/	31 (C)	-3,78	-0,00	23,51	-0,00	0,00	0,0
16/	32 (C)	3,52	0,00	2,84	0,00	-0,00	0,0
16/	33 (C)	-3,52	-0,00	19,44	-0,00	0,00	0,0
16/	34 (C)	3,98	0,00	-19,96	0,00	-0,00	0,0
16/	35 (C)	-2,31	-0,00	30,45	0,00	0,00	0,0
16/	36 (C)	2,07	0,00	18,04	0,00	-0,00	0,0
16/	37 (C)	-3,79	-0,00	29,65	-0,00	0,00	0,0

Node/Case	FX (kN)	FY (kN)	FZ (kN)	MX (kNm)	MY (kNm)	MZ (kNm)
16/ 38 (C)	3,51	0,00	8,97	0,00	-0,00	0,0
16/ 39 (C)	0,05	0,00	19,09	0,00	-0,00	0,0
16/ 40 (C)	-1,82	-0,00	0,05	0,00	-0,00	0,0
16/ 41 (C)	-0,01	0,00	27,80	0,00	-0,00	0,0
16/ 42 (C)	0,04	0,00	25,22	0,00	-0,00	0,0
16/ 43 (C)	-0,22	-2,63	30,05	-0,00	0,00	0,0
16/ 44 (C)	-0,28	-2,63	36,29	-0,00	0,00	0,0
16/ 45 (C)	0,18	-2,63	20,38	-0,00	0,00	0,0
16/ 46 (C)	0,42	-2,63	-1,46	-0,00	0,00	0,0
16/ 47 (C)	-0,20	-1,58	41,93	-0,00	-0,00	0,0
16/ 48 (C)	-0,24	-1,58	45,68	-0,00	0,00	0,0
16/ 49 (C)	-0,24	-2,63	39,25	-0,00	0,00	0,0
16/ 50 (C)	-0,30	-2,63	45,49	-0,00	0,00	0,0
16/ 51 (C)	-0,15	-1,75	21,05	-0,00	0,00	0,0
16/ 52 (C)	-0,19	-1,75	25,21	-0,00	0,00	0,0
16/ 53 (C)	0,11	-1,75	16,98	-0,00	0,00	0,0
16/ 54 (C)	0,26	-1,75	2,42	-0,00	0,00	0,0
16/ 55 (C)	-0,14	-1,05	28,98	-0,00	-0,00	0,0
16/ 56 (C)	-0,16	-1,05	31,47	-0,00	0,00	0,0
16/ 57 (C)	-0,16	-1,75	27,19	-0,00	0,00	0,0
16/ 58 (C)	-0,21	-1,75	31,35	-0,00	0,00	0,0
16/ 59	0,00	-0,00	-2,62	0,00	-0,00	0,0
16/ 60	0,04	1,75	-7,34	0,0	-0,00	0,0
16/ 61 (C)	-0,08	2,63	0,17	0,00	-0,00	0,0
16/ 62 (C)	-0,15	2,63	6,41	0,00	0,00	0,0
16/ 63 (C)	0,32	2,63	-9,50	0,00	-0,00	0,0
16/ 64 (C)	0,55	2,63	-31,34	0,00	-0,00	0,0
16/ 65 (C)	-0,12	1,58	24,01	0,00	-0,00	0,0
16/ 66 (C)	-0,16	1,58	27,75	0,00	0,00	0,0
16/ 67 (C)	-0,10	2,63	9,37	0,00	-0,00	0,0
16/ 68 (C)	-0,17	2,63	15,61	0,00	0,00	0,0
16/ 69 (C)	-0,06	1,75	1,13	0,00	-0,00	0,0
16/ 70 (C)	-0,11	1,75	5,29	0,00	0,00	0,0
16/ 71 (C)	0,20	1,75	-2,94	0,00	-0,00	0,0
16/ 72 (C)	0,35	1,75	-17,50	0,00	-0,00	0,0
16/ 73 (C)	-0,08	1,05	17,02	0,00	-0,00	0,0
16/ 74 (C)	-0,11	1,05	19,52	0,00	0,00	0,0
16/ 75 (C)	-0,07	1,75	7,27	0,00	-0,00	0,0
16/ 76 (C)	-0,12	1,75	11,43	0,00	0,00	0,0
17/ 1	-0,01	-0,00	7,71	0,00	-0,00	0,0
17/ 2	-0,03	-0,00	12,11	-0,00	0,00	0,0
17/ 3	0,72	-0,00	6,93	-0,00	0,00	0,0
17/ 4	0,65	-0,00	2,65	0,00	-0,00	0,0
17/ 5	-2,50	0,00	-24,26	0,00	0,00	0,0
17/ 6	-2,27	0,00	-9,26	-0,00	-0,00	0,0
17/ 7	-0,71	0,00	-1,99	0,00	-0,00	0,0
17/ 8	0,71	-0,00	1,99	-0,00	0,00	0,0
17/ 9	-3,35	0,00	-7,83	-0,00	-0,00	0,0
17/ 10	3,35	-0,00	7,83	0,00	0,00	0,0
17/ 11	0,85	-0,00	13,39	0,00	0,00	0,0
17/ 12	-1,43	0,00	-23,13	-0,00	0,00	0,0
17/ 13	-0,07	-0,00	-0,20	-0,00	0,00	0,0
17/ 14	-0,28	-1,40	-0,80	-0,00	0,00	0,0
17/ 15 (C)	-0,01	-0,00	10,41	0,00	-0,00	0,0
17/ 16 (C)	-0,07	-0,00	28,57	0,00	-0,00	0,0

Node/Case		FX (kN)	FY (kN)	FZ (kN)	MX (kNm)	MY (kNm)	MZ (kNm)
17/	17 (C)	-5,03	0,00	6,07	-0,00	-0,00	0,0
17/	18 (C)	7,05	-0,00	29,12	0,00	0,00	0,0
17/	19 (C)	-9,85	0,00	-43,42	-0,00	-0,00	0,0
17/	20 (C)	2,67	-0,00	8,56	0,00	0,00	0,0
17/	21 (C)	-3,07	0,00	25,97	-0,00	-0,00	0,0
17/	22 (C)	4,17	-0,00	39,80	0,00	0,00	0,0
17/	23 (C)	-5,05	0,00	15,15	-0,00	-0,00	0,0
17/	24 (C)	7,02	-0,00	38,20	0,00	0,00	0,0
17/	25 (C)	0,21	-0,00	27,51	0,00	-0,00	0,0
17/	26 (C)	-3,21	0,00	-29,97	-0,00	0,00	0,0
17/	27 (C)	0,07	-0,00	38,83	0,00	-0,00	0,0
17/	28 (C)	0,18	-0,00	36,59	0,00	-0,00	0,0
17/	29 (C)	-0,01	-0,00	7,71	0,00	-0,00	0,0
17/	30 (C)	-0,04	-0,00	19,82	0,00	-0,00	0,0
17/	31 (C)	-3,35	0,00	4,82	-0,00	-0,00	0,0
17/	32 (C)	4,70	-0,00	20,19	0,00	0,00	0,0
17/	33 (C)	-6,57	0,00	-26,37	-0,00	-0,00	0,0
17/	34 (C)	1,78	-0,00	8,28	0,00	0,00	0,0
17/	35 (C)	-2,05	0,00	18,08	-0,00	-0,00	0,0
17/	36 (C)	2,78	-0,00	27,30	0,00	0,00	0,0
17/	37 (C)	-3,37	0,00	10,87	-0,00	-0,00	0,0
17/	38 (C)	4,68	-0,00	26,24	0,00	0,00	0,0
17/	39 (C)	0,14	-0,00	19,11	0,00	-0,00	0,0
17/	40 (C)	-2,14	0,00	-17,41	-0,00	0,00	0,0
17/	41 (C)	0,04	-0,00	26,66	0,00	-0,00	0,0
17/	42 (C)	0,12	-0,00	25,17	0,00	-0,00	0,0
17/	43 (C)	0,53	-2,10	19,32	-0,00	0,00	0,0
17/	44 (C)	0,43	-2,10	12,89	-0,00	-0,00	0,0
17/	45 (C)	-4,29	-2,10	-30,17	-0,00	0,00	0,0
17/	46 (C)	-3,95	-2,10	-7,67	-0,00	-0,00	0,0
17/	47 (C)	0,26	-1,26	33,91	-0,00	0,00	0,0
17/	48 (C)	0,20	-1,26	30,06	-0,00	-0,00	0,0
17/	49 (C)	0,50	-2,10	28,40	-0,00	0,00	0,0
17/	50 (C)	0,40	-2,10	21,97	-0,00	-0,00	0,0
17/	51 (C)	0,35	-1,40	13,65	-0,00	0,00	0,0
17/	52 (C)	0,29	-1,40	9,36	-0,00	-0,00	0,0
17/	53 (C)	-2,87	-1,40	-17,54	-0,00	0,00	0,0
17/	54 (C)	-2,63	-1,40	-2,54	-0,00	-0,00	0,0
17/	55 (C)	0,17	-0,84	23,38	-0,00	0,00	0,0
17/	56 (C)	0,13	-0,84	20,81	-0,00	-0,00	0,0
17/	57 (C)	0,33	-1,40	19,70	-0,00	0,00	0,0
17/	58 (C)	0,27	-1,40	15,42	-0,00	-0,00	0,0
17/	59	0,07	0,00	0,20	0,00	-0,00	0,0
17/	60	0,28	1,40	0,80	0,00	-0,00	0,0
17/	61 (C)	1,59	2,10	22,31	0,00	-0,00	0,0
17/	62 (C)	1,49	2,10	15,88	0,00	-0,00	0,0
17/	63 (C)	-3,23	2,10	-27,18	0,00	0,00	0,0
17/	64 (C)	-2,89	2,10	-4,68	0,00	-0,00	0,0
17/	65 (C)	0,90	1,26	35,71	0,00	-0,00	0,0
17/	66 (C)	0,84	1,26	31,85	0,00	-0,00	0,0
17/	67 (C)	1,56	2,10	31,39	0,00	-0,00	0,0
17/	68 (C)	1,46	2,10	24,96	0,00	-0,00	0,0
17/	69 (C)	1,06	1,40	15,64	0,00	-0,00	0,0
17/	70 (C)	0,99	1,40	11,36	0,00	-0,00	0,0
17/	71 (C)	-2,16	1,40	-15,55	0,00	0,00	0,0

Node/Case	FX (kN)	FY (kN)	FZ (kN)	MX (kNm)	MY (kNm)	MZ (kNm)
17/ 72 (C)	-1,93	1,40	-0,55	0,00	-0,00	0,0
17/ 73 (C)	0,60	0,84	24,58	0,00	-0,00	0,0
17/ 74 (C)	0,56	0,84	22,01	0,00	-0,00	0,0
17/ 75 (C)	1,04	1,40	21,70	0,00	-0,00	0,0
17/ 76 (C)	0,98	1,40	17,41	0,00	-0,00	0,0
20/ 1	-0,06	-1,12	7,61	0,00	-0,00	0,0
20/ 2	-0,02	-0,13	12,20	-0,00	-0,00	0,0
20/ 3	-0,09	0,03	1,08	-0,00	0,00	0,0
20/ 4	-0,15	0,08	5,43	0,00	-0,00	0,0
20/ 5	0,31	-0,10	-3,77	-0,00	-0,00	0,0
20/ 6	0,54	-0,30	-18,99	-0,00	0,00	0,0
20/ 7	-0,48	-0,41	1,74	0,0	0,0	0,0
20/ 8	0,48	0,41	-1,74	0,0	0,0	0,0
20/ 9	-2,62	-1,20	6,62	-0,00	-0,00	0,0
20/ 10	2,62	1,20	-6,62	0,00	0,00	0,0
20/ 11	0,58	0,25	8,67	-0,00	-0,00	0,0
20/ 12	-0,97	-0,52	-15,34	0,00	-0,00	0,0
20/ 13	-0,05	-2,63	-2,10	0,00	-0,00	0,0
20/ 14	-0,19	-8,69	-5,25	-0,00	0,00	0,0
20/ 15 (C)	-0,08	-1,52	10,27	0,00	-0,00	0,0
20/ 16 (C)	-0,12	-1,71	28,57	0,00	-0,00	0,0
20/ 17 (C)	-4,87	-3,88	24,43	0,00	-0,00	0,0
20/ 18 (C)	4,34	1,02	5,87	0,00	0,00	0,0
20/ 19 (C)	-4,25	-3,68	14,49	0,00	-0,00	0,0
20/ 20 (C)	5,40	0,84	-33,41	0,00	0,00	0,0
20/ 21 (C)	-2,99	-3,13	37,07	0,00	-0,00	0,0
20/ 22 (C)	2,53	-0,19	25,93	0,00	-0,00	0,0
20/ 23 (C)	-4,89	-3,97	33,58	0,00	-0,00	0,0
20/ 24 (C)	4,32	0,92	15,02	0,00	0,00	0,0
20/ 25 (C)	0,07	-1,75	25,89	0,00	-0,00	0,0
20/ 26 (C)	-2,24	-2,52	-12,79	0,00	-0,00	0,0
20/ 27 (C)	-0,03	-1,85	37,94	0,00	-0,00	0,0
20/ 28 (C)	0,05	-1,85	35,04	0,00	-0,00	0,0
20/ 29 (C)	-0,06	-1,12	7,61	0,00	-0,00	0,0
20/ 30 (C)	-0,09	-1,25	19,81	0,00	-0,00	0,0
20/ 31 (C)	-3,25	-2,70	17,05	0,00	-0,00	0,0
20/ 32 (C)	2,88	0,57	4,68	0,00	0,00	0,0
20/ 33 (C)	-2,85	-2,83	12,20	0,00	-0,00	0,0
20/ 34 (C)	3,58	0,18	-19,74	0,00	0,00	0,0
20/ 35 (C)	-2,00	-2,20	25,47	0,00	-0,00	0,0
20/ 36 (C)	1,68	-0,24	18,05	0,00	-0,00	0,0
20/ 37 (C)	-3,26	-2,76	23,15	0,00	-0,00	0,0
20/ 38 (C)	2,87	0,50	10,77	0,00	0,00	0,0
20/ 39 (C)	0,04	-1,28	18,02	0,00	-0,00	0,0
20/ 40 (C)	-1,51	-2,05	-5,99	0,00	-0,00	0,0
20/ 41 (C)	-0,03	-1,35	26,05	0,00	-0,00	0,0
20/ 42 (C)	0,03	-1,34	24,12	0,00	-0,00	0,0
20/ 43 (C)	-0,58	-18,46	0,85	-0,00	0,00	0,0
20/ 44 (C)	-0,68	-18,38	7,38	-0,00	0,00	0,0
20/ 45 (C)	0,04	-18,26	-9,09	-0,00	-0,00	0,0
20/ 46 (C)	0,39	-18,56	-31,91	-0,00	0,00	0,0
20/ 47 (C)	-0,42	-11,88	22,92	-0,00	-0,00	0,0
20/ 48 (C)	-0,47	-11,83	26,83	-0,00	-0,00	0,0
20/ 49 (C)	-0,60	-18,56	10,00	-0,00	0,00	0,0
20/ 50 (C)	-0,69	-18,48	16,52	-0,00	0,00	0,0

Node/Case	FX (kN)	FY (kN)	FZ (kN)	MX (kNm)	MY (kNm)	MZ (kNm)
20/ 51 (C)	-0,39	-12,42	1,33	-0,00	0,00	0,0
20/ 52 (C)	-0,46	-12,36	5,68	-0,00	0,00	0,0
20/ 53 (C)	0,01	-12,55	-3,52	-0,00	-0,00	0,0
20/ 54 (C)	0,24	-12,74	-18,73	-0,00	0,00	0,0
20/ 55 (C)	-0,28	-8,03	16,04	-0,00	-0,00	0,0
20/ 56 (C)	-0,32	-8,00	18,65	-0,00	-0,00	0,0
20/ 57 (C)	-0,40	-12,48	7,43	-0,00	0,00	0,0
20/ 58 (C)	-0,47	-12,43	11,78	-0,00	0,00	0,0
20/ 59	0,05	2,63	2,10	-0,00	0,00	0,0
20/ 60	0,19	8,69	5,25	0,00	-0,00	0,0
20/ 61 (C)	0,14	15,52	22,93	0,00	-0,00	0,0
20/ 62 (C)	0,05	15,60	29,45	0,00	-0,00	0,0
20/ 63 (C)	0,77	15,71	12,99	0,00	-0,00	0,0
20/ 64 (C)	1,11	15,42	-9,83	0,00	-0,00	0,0
20/ 65 (C)	0,02	8,51	36,16	0,00	-0,00	0,0
20/ 66 (C)	-0,04	8,56	40,08	0,00	-0,00	0,0
20/ 67 (C)	0,13	15,42	32,08	0,00	-0,00	0,0
20/ 68 (C)	0,03	15,50	38,60	0,00	-0,00	0,0
20/ 69 (C)	0,09	10,23	16,05	0,00	-0,00	0,0
20/ 70 (C)	0,02	10,29	20,39	0,00	-0,00	0,0
20/ 71 (C)	0,49	10,10	11,19	0,00	-0,00	0,0
20/ 72 (C)	0,72	9,91	-4,02	0,00	-0,00	0,0
20/ 73 (C)	0,01	5,56	24,87	0,00	-0,00	0,0
20/ 74 (C)	-0,03	5,59	27,48	0,00	-0,00	0,0
20/ 75 (C)	0,08	10,17	22,15	0,00	-0,00	0,0
20/ 76 (C)	0,01	10,22	26,49	0,00	-0,00	0,0
21/ 1	-0,19	-0,03	6,98	-0,00	-0,00	0,0
21/ 2	-0,09	-0,00	10,69	-0,00	0,00	0,0
21/ 3	0,54	-0,02	6,16	-0,00	0,00	0,0
21/ 4	0,78	-0,05	2,99	0,00	-0,00	0,0
21/ 5	-1,89	0,08	-21,58	0,00	-0,00	0,0
21/ 6	-2,73	0,18	-10,48	0,0	0,0	0,0
21/ 7	-1,64	0,13	-3,03	0,00	-0,00	0,0
21/ 8	1,64	-0,13	3,03	-0,00	0,00	0,0
21/ 9	-7,07	0,38	-11,90	0,00	0,00	0,0
21/ 10	7,07	-0,38	11,90	-0,00	-0,00	0,0
21/ 11	2,15	-0,18	19,30	0,0	0,0	0,0
21/ 12	-3,45	0,27	-26,53	0,00	-0,00	0,0
21/ 13	-0,47	-2,23	-2,13	0,00	-0,00	0,0
21/ 14	-1,87	-12,93	-9,95	0,0	0,00	0,0
21/ 15 (C)	-0,26	-0,04	9,43	-0,00	-0,00	0,0
21/ 16 (C)	-0,39	-0,04	25,47	-0,00	-0,00	0,0
21/ 17 (C)	-12,50	0,69	-3,73	0,00	0,00	0,0
21/ 18 (C)	13,97	-0,88	36,32	-0,00	-0,00	0,0
21/ 19 (C)	-16,09	0,86	-47,79	0,00	0,00	0,0
21/ 20 (C)	8,78	-0,52	13,67	-0,00	-0,00	0,0
21/ 21 (C)	-7,74	0,39	17,58	0,00	0,00	0,0
21/ 22 (C)	8,14	-0,55	41,60	-0,00	-0,00	0,0
21/ 23 (C)	-12,57	0,69	4,29	0,00	0,00	0,0
21/ 24 (C)	13,90	-0,88	44,34	-0,00	-0,00	0,0
21/ 25 (C)	0,51	-0,11	33,83	0,00	-0,00	0,0
21/ 26 (C)	-7,83	0,57	-37,36	0,00	-0,00	0,0
21/ 27 (C)	0,07	-0,09	40,11	0,00	-0,00	0,0
21/ 28 (C)	0,44	-0,11	41,85	0,00	-0,00	0,0
21/ 29 (C)	-0,19	-0,03	6,98	-0,00	-0,00	0,0

Node/Case	FX (kN)	FY (kN)	FZ (kN)	MX (kNm)	MY (kNm)	MZ (kNm)
21/ 30 (C)	-0,28	-0,03	17,68	-0,00	-0,00	0,0
21/ 31 (C)	-8,36	0,46	-1,79	0,00	0,00	0,0
21/ 32 (C)	9,30	-0,59	24,91	-0,00	-0,00	0,0
21/ 33 (C)	-10,79	0,56	-29,53	0,00	0,00	0,0
21/ 34 (C)	5,79	-0,36	11,44	-0,00	-0,00	0,0
21/ 35 (C)	-5,18	0,26	12,42	0,00	0,00	0,0
21/ 36 (C)	5,41	-0,37	28,43	-0,00	-0,00	0,0
21/ 37 (C)	-8,40	0,45	3,56	0,00	0,00	0,0
21/ 38 (C)	9,25	-0,59	30,26	-0,00	-0,00	0,0
21/ 39 (C)	0,32	-0,07	23,25	0,00	-0,00	0,0
21/ 40 (C)	-5,28	0,37	-22,58	0,00	-0,00	0,0
21/ 41 (C)	0,02	-0,06	27,44	0,00	-0,00	0,0
21/ 42 (C)	0,28	-0,08	28,60	0,00	-0,00	0,0
21/ 43 (C)	-2,97	-22,81	0,56	-0,00	0,00	0,0
21/ 44 (C)	-2,61	-22,86	-4,20	-0,00	0,00	0,0
21/ 45 (C)	-6,56	-22,64	-43,50	-0,00	0,00	0,0
21/ 46 (C)	-7,81	-22,50	-26,85	-0,00	0,00	0,0
21/ 47 (C)	-2,02	-13,71	20,15	-0,00	0,00	0,0
21/ 48 (C)	-1,81	-13,73	17,29	-0,00	0,00	0,0
21/ 49 (C)	-3,04	-22,82	8,58	-0,00	0,00	0,0
21/ 50 (C)	-2,68	-22,86	3,82	-0,00	0,00	0,0
21/ 51 (C)	-2,00	-15,21	1,07	-0,00	0,00	0,0
21/ 52 (C)	-1,76	-15,24	-2,10	-0,00	0,00	0,0
21/ 53 (C)	-4,43	-15,10	-26,67	-0,00	0,00	0,0
21/ 54 (C)	-5,27	-15,01	-15,57	-0,00	0,00	0,0
21/ 55 (C)	-1,37	-9,14	14,13	-0,00	0,00	0,0
21/ 56 (C)	-1,22	-9,16	12,23	-0,00	0,00	0,0
21/ 57 (C)	-2,04	-15,21	6,42	-0,00	0,00	0,0
21/ 58 (C)	-1,81	-15,24	3,25	-0,00	0,00	0,0
21/ 59	0,47	2,23	2,13	-0,00	0,00	0,0
21/ 60	1,87	12,93	9,95	0,0	-0,00	0,0
21/ 61 (C)	4,08	22,67	36,79	-0,00	-0,00	0,0
21/ 62 (C)	4,44	22,62	32,03	-0,00	-0,00	0,0
21/ 63 (C)	0,49	22,84	-7,27	-0,00	-0,00	0,0
21/ 64 (C)	-0,76	22,98	9,38	-0,00	-0,00	0,0
21/ 65 (C)	2,21	13,58	41,89	-0,00	-0,00	0,0
21/ 66 (C)	2,42	13,55	39,03	-0,00	-0,00	0,0
21/ 67 (C)	4,01	22,66	44,81	-0,00	-0,00	0,0
21/ 68 (C)	4,37	22,62	40,05	-0,00	-0,00	0,0
21/ 69 (C)	2,70	15,11	25,22	-0,00	-0,00	0,0
21/ 70 (C)	2,94	15,08	22,05	-0,00	-0,00	0,0
21/ 71 (C)	0,27	15,22	-2,52	-0,00	-0,00	0,0
21/ 72 (C)	-0,57	15,31	8,58	-0,00	-0,00	0,0
21/ 73 (C)	1,45	9,05	28,62	-0,00	-0,00	0,0
21/ 74 (C)	1,60	9,03	26,72	-0,00	-0,00	0,0
21/ 75 (C)	2,65	15,11	30,57	-0,00	-0,00	0,0
21/ 76 (C)	2,89	15,08	27,40	-0,00	-0,00	0,0
22/ 1	-0,07	-0,00	10,53	0,0	0,00	0,0
22/ 2	-0,03	0,00	11,20	-0,00	0,00	0,0
22/ 3	0,17	0,00	0,67	0,00	-0,00	0,0
22/ 4	0,19	0,00	3,74	-0,00	-0,00	0,0
22/ 5	-0,59	-0,00	-2,34	0,00	-0,00	0,0
22/ 6	-0,66	-0,01	-13,11	0,00	0,0	0,0
22/ 7	-0,55	-0,02	3,68	0,00	-0,00	0,0
22/ 8	0,55	0,02	-3,68	-0,00	0,00	0,0

Node/Case		FX (kN)	FY (kN)	FZ (kN)	MX (kNm)	MY (kNm)	MZ (kNm)
22/	9	-2,76	-0,02	13,49	0,00	0,00	0,0
22/	10	2,76	0,02	-13,49	-0,00	-0,00	0,0
22/	11	0,73	0,03	10,75	-0,00	0,00	0,0
22/	12	-1,17	-0,04	-12,79	-0,00	0,0	0,0
22/	13	-0,16	-0,03	3,22	-0,00	-0,00	0,0
22/	14	-0,65	-1,20	9,35	0,0	-0,00	0,0
22/	15 (C)	-0,10	-0,00	14,21	0,0	0,00	0,0
22/	16 (C)	-0,14	-0,00	31,01	-0,00	0,00	0,0
22/	17 (C)	-4,82	-0,06	40,97	0,00	0,00	0,0
22/	18 (C)	5,16	0,06	-5,93	-0,00	-0,00	0,0
22/	19 (C)	-5,93	-0,07	32,78	0,00	0,00	0,0
22/	20 (C)	3,90	0,04	-34,89	-0,00	-0,00	0,0
22/	21 (C)	-2,97	-0,04	47,07	0,00	0,00	0,0
22/	22 (C)	3,02	0,04	18,93	-0,00	-0,00	0,0
22/	23 (C)	-4,84	-0,06	49,37	0,00	0,00	0,0
22/	24 (C)	5,14	0,06	2,48	-0,00	-0,00	0,0
22/	25 (C)	0,17	0,01	35,86	-0,00	0,00	0,0
22/	26 (C)	-2,65	-0,08	-3,15	-0,00	-0,00	0,0
22/	27 (C)	0,02	0,01	44,00	-0,00	0,00	0,0
22/	28 (C)	0,15	0,01	44,26	-0,00	0,00	0,0
22/	29 (C)	-0,07	-0,00	10,53	0,0	0,00	0,0
22/	30 (C)	-0,10	-0,00	21,73	-0,00	0,00	0,0
22/	31 (C)	-3,22	-0,04	28,36	0,00	0,00	0,0
22/	32 (C)	3,43	0,04	-2,90	-0,00	-0,00	0,0
22/	33 (C)	-3,97	-0,05	25,36	0,00	0,00	0,0
22/	34 (C)	2,58	0,03	-19,75	-0,00	-0,00	0,0
22/	35 (C)	-1,99	-0,02	32,43	0,00	0,00	0,0
22/	36 (C)	2,00	0,02	13,67	-0,00	-0,00	0,0
22/	37 (C)	-3,24	-0,04	33,96	0,00	0,00	0,0
22/	38 (C)	3,42	0,04	2,70	-0,00	-0,00	0,0
22/	39 (C)	0,10	0,01	24,96	-0,00	0,00	0,0
22/	40 (C)	-1,79	-0,05	1,41	-0,00	-0,00	0,0
22/	41 (C)	0,01	0,00	30,39	-0,00	0,00	0,0
22/	42 (C)	0,09	0,01	30,56	-0,00	0,00	0,0
22/	43 (C)	-1,07	-1,86	34,07	-0,00	-0,00	0,0
22/	44 (C)	-1,04	-1,85	38,68	-0,00	-0,00	0,0
22/	45 (C)	-2,17	-1,86	25,88	-0,00	-0,00	0,0
22/	46 (C)	-2,29	-1,87	9,71	-0,00	-0,00	0,0
22/	47 (C)	-0,72	-1,11	42,93	-0,00	-0,00	0,0
22/	48 (C)	-0,70	-1,11	45,69	-0,00	-0,00	0,0
22/	49 (C)	-1,09	-1,86	42,47	-0,00	-0,00	0,0
22/	50 (C)	-1,06	-1,85	47,08	-0,00	-0,00	0,0
22/	51 (C)	-0,72	-1,24	23,76	-0,00	-0,00	0,0
22/	52 (C)	-0,70	-1,24	26,84	-0,00	-0,00	0,0
22/	53 (C)	-1,47	-1,24	20,76	-0,00	-0,00	0,0
22/	54 (C)	-1,55	-1,25	9,99	-0,00	-0,00	0,0
22/	55 (C)	-0,49	-0,74	29,67	-0,00	-0,00	0,0
22/	56 (C)	-0,48	-0,74	31,52	-0,00	-0,00	0,0
22/	57 (C)	-0,73	-1,24	29,36	-0,00	-0,00	0,0
22/	58 (C)	-0,71	-1,23	32,44	-0,00	-0,00	0,0
22/	59	0,16	0,03	-3,22	0,00	0,00	0,0
22/	60	0,65	1,20	-9,35	0,0	0,00	0,0
22/	61 (C)	1,37	1,86	-3,64	0,00	0,00	0,0
22/	62 (C)	1,41	1,86	0,97	0,00	0,00	0,0
22/	63 (C)	0,27	1,85	-11,83	0,00	0,00	0,0

Node/Case		FX (kN)	FY (kN)	FZ (kN)	MX (kNm)	MY (kNm)	MZ (kNm)
22/	64 (C)	0,15	1,84	-27,99	0,00	0,00	0,0
22/	65 (C)	0,74	1,11	20,30	0,00	0,00	0,0
22/	66 (C)	0,76	1,11	23,07	0,00	0,00	0,0
22/	67 (C)	1,35	1,86	4,76	0,00	0,00	0,0
22/	68 (C)	1,39	1,86	9,38	0,00	0,00	0,0
22/	69 (C)	0,91	1,24	-1,37	0,00	0,00	0,0
22/	70 (C)	0,93	1,24	1,70	0,00	0,00	0,0
22/	71 (C)	0,16	1,23	-4,38	0,00	0,00	0,0
22/	72 (C)	0,08	1,22	-15,15	0,00	0,00	0,0
22/	73 (C)	0,49	0,74	14,59	0,00	0,00	0,0
22/	74 (C)	0,50	0,74	16,43	0,00	0,00	0,0
22/	75 (C)	0,90	1,24	4,23	0,00	0,00	0,0
22/	76 (C)	0,92	1,24	7,30	0,00	0,00	0,0
29/	1	-0,00	0,00	6,72	-0,00	0,0	0,0
29/	2	-0,03	0,00	9,48	0,00	0,0	0,0
29/	3	0,54	-0,00	5,02	0,0	0,0	0,0
29/	4	0,46	-0,00	1,88	-0,00	-0,00	0,0
29/	5	-1,87	0,00	-17,56	0,00	0,00	0,0
29/	6	-1,61	0,00	-6,57	0,0	-0,00	0,0
29/	7	-0,44	0,00	-1,38	0,00	0,00	0,0
29/	8	0,44	-0,00	1,38	-0,00	-0,00	0,0
29/	9	-2,52	0,00	-6,14	0,0	0,00	0,0
29/	10	2,52	-0,00	6,14	0,0	-0,00	0,0
29/	11	0,57	-0,00	8,87	0,0	-0,00	0,0
29/	12	-0,93	0,00	-16,28	0,00	0,00	0,0
29/	13	-0,01	0,00	1,26	-0,00	-0,00	0,0
29/	14	0,08	-1,32	7,16	-0,00	-0,00	0,0
29/	15 (C)	-0,00	0,00	9,08	-0,00	0,0	0,0
29/	16 (C)	-0,04	0,00	23,30	-0,00	0,0	0,0
29/	17 (C)	-3,63	0,00	5,32	-0,00	0,00	0,0
29/	18 (C)	5,12	-0,00	23,18	-0,00	-0,00	0,0
29/	19 (C)	-7,24	0,00	-30,89	0,00	0,00	0,0
29/	20 (C)	2,02	-0,00	8,15	-0,00	-0,00	0,0
29/	21 (C)	-2,22	0,00	21,04	-0,00	0,00	0,0
29/	22 (C)	3,03	-0,00	31,76	-0,00	-0,00	0,0
29/	23 (C)	-3,65	0,00	12,43	-0,00	0,00	0,0
29/	24 (C)	5,10	-0,00	30,29	-0,00	-0,00	0,0
29/	25 (C)	0,20	0,00	20,31	-0,00	-0,00	0,0
29/	26 (C)	-2,05	0,00	-19,77	0,00	0,00	0,0
29/	27 (C)	0,08	0,00	30,04	-0,00	-0,00	0,0
29/	28 (C)	0,18	0,00	27,42	-0,00	-0,00	0,0
29/	29 (C)	-0,00	0,00	6,72	-0,00	0,0	0,0
29/	30 (C)	-0,03	0,00	16,20	-0,00	0,0	0,0
29/	31 (C)	-2,42	0,00	4,22	-0,00	0,00	0,0
29/	32 (C)	3,41	-0,00	16,13	-0,00	-0,00	0,0
29/	33 (C)	-4,83	0,00	-18,35	0,00	0,00	0,0
29/	34 (C)	1,34	-0,00	7,67	-0,00	-0,00	0,0
29/	35 (C)	-1,48	0,00	14,70	-0,00	0,00	0,0
29/	36 (C)	2,02	-0,00	21,85	-0,00	-0,00	0,0
29/	37 (C)	-2,43	0,00	8,96	-0,00	0,00	0,0
29/	38 (C)	3,40	-0,00	20,87	-0,00	-0,00	0,0
29/	39 (C)	0,13	0,00	14,21	-0,00	-0,00	0,0
29/	40 (C)	-1,37	0,00	-10,94	0,00	0,00	0,0
29/	41 (C)	0,05	0,00	20,70	-0,00	-0,00	0,0
29/	42 (C)	0,12	0,00	18,95	-0,00	-0,00	0,0

Node/Case		FX (kN)	FY (kN)	FZ (kN)	MX (kNm)	MY (kNm)	MZ (kNm)
29/	43 (C)	0,92	-1,98	29,23	-0,00	-0,00	0,0
29/	44 (C)	0,80	-1,98	24,53	-0,00	-0,00	0,0
29/	45 (C)	-2,69	-1,98	-6,98	-0,00	0,00	0,0
29/	46 (C)	-2,30	-1,98	9,49	-0,00	-0,00	0,0
29/	47 (C)	0,51	-1,19	35,39	-0,00	-0,00	0,0
29/	48 (C)	0,44	-1,19	32,57	-0,00	-0,00	0,0
29/	49 (C)	0,90	-1,98	36,34	-0,00	-0,00	0,0
29/	50 (C)	0,78	-1,98	31,64	-0,00	-0,00	0,0
29/	51 (C)	0,61	-1,32	20,16	-0,00	-0,00	0,0
29/	52 (C)	0,54	-1,32	17,02	-0,00	-0,00	0,0
29/	53 (C)	-1,80	-1,32	-2,41	-0,00	0,00	0,0
29/	54 (C)	-1,53	-1,32	8,57	-0,00	-0,00	0,0
29/	55 (C)	0,34	-0,79	24,27	-0,00	-0,00	0,0
29/	56 (C)	0,29	-0,79	22,38	-0,00	-0,00	0,0
29/	57 (C)	0,60	-1,32	24,90	-0,00	-0,00	0,0
29/	58 (C)	0,52	-1,32	21,76	-0,00	-0,00	0,0
29/	59	0,01	-0,00	-1,26	0,00	0,00	0,0
29/	60	-0,08	1,32	-7,16	0,00	0,00	0,0
29/	61 (C)	0,69	1,98	3,98	0,00	0,00	0,0
29/	62 (C)	0,58	1,98	-0,73	0,00	-0,00	0,0
29/	63 (C)	-2,92	1,98	-32,24	0,00	0,00	0,0
29/	64 (C)	-2,53	1,98	-15,77	0,00	-0,00	0,0
29/	65 (C)	0,37	1,19	20,24	0,00	0,00	0,0
29/	66 (C)	0,30	1,19	17,41	0,00	-0,00	0,0
29/	67 (C)	0,67	1,98	11,09	0,00	0,00	0,0
29/	68 (C)	0,55	1,98	6,38	0,00	-0,00	0,0
29/	69 (C)	0,46	1,32	3,32	0,00	0,00	0,0
29/	70 (C)	0,38	1,32	0,18	0,00	-0,00	0,0
29/	71 (C)	-1,95	1,32	-19,25	0,00	0,00	0,0
29/	72 (C)	-1,69	1,32	-8,27	0,00	-0,00	0,0
29/	73 (C)	0,25	0,79	14,16	0,00	0,00	0,0
29/	74 (C)	0,20	0,79	12,28	0,00	-0,00	0,0
29/	75 (C)	0,44	1,32	8,06	0,00	0,00	0,0
29/	76 (C)	0,37	1,32	4,92	0,00	-0,00	0,0
34/	1	-0,09	-0,00	5,97	0,0	-0,00	0,0
34/	2	-0,03	-0,00	9,66	-0,00	0,00	0,0
34/	3	-0,10	0,00	0,81	0,00	0,0	0,0
34/	4	-0,18	0,00	3,98	-0,00	-0,00	0,0
34/	5	0,36	-0,00	-2,82	-0,00	0,0	0,0
34/	6	0,63	-0,00	-13,92	-0,00	0,0	0,0
34/	7	-0,48	-0,00	1,37	0,00	0,00	0,0
34/	8	0,48	0,00	-1,37	-0,00	-0,00	0,0
34/	9	-2,69	-0,00	5,74	-0,00	-0,00	0,0
34/	10	2,69	0,00	-5,74	0,00	0,00	0,0
34/	11	0,63	0,00	5,28	-0,00	0,0	0,0
34/	12	-1,03	-0,00	-10,44	0,0	-0,00	0,0
34/	13	-0,01	-0,00	0,02	-0,00	0,00	0,0
34/	14	0,09	-1,24	-0,26	0,0	0,0	0,0
34/	15 (C)	-0,12	-0,00	8,06	0,0	-0,00	0,0
34/	16 (C)	-0,17	-0,00	22,55	-0,00	-0,00	0,0
34/	17 (C)	-5,03	-0,00	19,93	-0,00	-0,00	0,0
34/	18 (C)	4,36	0,00	3,37	0,00	0,00	0,0
34/	19 (C)	-4,30	-0,00	12,40	-0,00	-0,00	0,0
34/	20 (C)	5,61	0,00	-25,58	0,00	0,00	0,0
34/	21 (C)	-3,12	-0,00	29,67	-0,00	-0,00	0,0

Node/Case		FX (kN)	FY (kN)	FZ (kN)	MX (kNm)	MY (kNm)	MZ (kNm)
34/	22 (C)	2,52	0,00	19,74	0,00	0,00	0,0
34/	23 (C)	-5,05	-0,00	27,17	-0,00	-0,00	0,0
34/	24 (C)	4,34	0,00	10,62	0,00	0,00	0,0
34/	25 (C)	0,10	-0,00	18,02	-0,00	0,00	0,0
34/	26 (C)	-2,36	-0,00	-7,64	0,00	-0,00	0,0
34/	27 (C)	-0,04	-0,00	28,53	-0,00	0,00	0,0
34/	28 (C)	0,08	-0,00	25,27	-0,00	0,00	0,0
34/	29 (C)	-0,09	-0,00	5,97	0,0	-0,00	0,0
34/	30 (C)	-0,12	-0,00	15,63	-0,00	-0,00	0,0
34/	31 (C)	-3,36	-0,00	13,88	-0,00	-0,00	0,0
34/	32 (C)	2,90	0,00	2,84	0,00	0,00	0,0
34/	33 (C)	-2,89	-0,00	10,26	-0,00	-0,00	0,0
34/	34 (C)	3,71	0,00	-15,06	0,00	0,00	0,0
34/	35 (C)	-2,09	-0,00	20,38	-0,00	-0,00	0,0
34/	36 (C)	1,67	0,00	13,76	0,00	0,00	0,0
34/	37 (C)	-3,38	-0,00	18,71	-0,00	-0,00	0,0
34/	38 (C)	2,88	0,00	7,67	0,00	0,00	0,0
34/	39 (C)	0,06	-0,00	12,61	-0,00	0,00	0,0
34/	40 (C)	-1,60	-0,00	-3,10	0,00	-0,00	0,0
34/	41 (C)	-0,03	-0,00	19,62	-0,00	0,00	0,0
34/	42 (C)	0,04	-0,00	17,44	-0,00	0,00	0,0
34/	43 (C)	-0,15	-1,87	8,91	-0,00	-0,00	0,0
34/	44 (C)	-0,27	-1,87	13,67	-0,00	-0,00	0,0
34/	45 (C)	0,58	-1,87	1,38	-0,00	-0,00	0,0
34/	46 (C)	0,98	-1,87	-15,28	-0,00	-0,00	0,0
34/	47 (C)	-0,19	-1,12	23,06	-0,00	-0,00	0,0
34/	48 (C)	-0,26	-1,12	25,92	-0,00	-0,00	0,0
34/	49 (C)	-0,18	-1,87	16,16	-0,00	-0,00	0,0
34/	50 (C)	-0,29	-1,87	20,92	-0,00	-0,00	0,0
34/	51 (C)	-0,11	-1,24	6,54	-0,00	-0,00	0,0
34/	52 (C)	-0,19	-1,24	9,71	-0,00	-0,00	0,0
34/	53 (C)	0,36	-1,24	2,91	-0,00	-0,00	0,0
34/	54 (C)	0,62	-1,24	-8,19	-0,00	-0,00	0,0
34/	55 (C)	-0,13	-0,75	15,97	-0,00	-0,00	0,0
34/	56 (C)	-0,18	-0,75	17,88	-0,00	-0,00	0,0
34/	57 (C)	-0,13	-1,24	11,37	-0,00	-0,00	0,0
34/	58 (C)	-0,20	-1,24	14,54	-0,00	-0,00	0,0
34/	59	0,01	0,00	-0,02	0,00	-0,00	0,0
34/	60	-0,09	1,24	0,26	0,0	0,0	0,0
34/	61 (C)	-0,40	1,87	9,63	0,00	-0,00	0,0
34/	62 (C)	-0,52	1,87	14,39	0,00	-0,00	0,0
34/	63 (C)	0,33	1,87	2,10	0,00	-0,00	0,0
34/	64 (C)	0,73	1,87	-14,56	0,00	-0,00	0,0
34/	65 (C)	-0,34	1,12	23,49	0,00	-0,00	0,0
34/	66 (C)	-0,41	1,12	26,35	0,00	-0,00	0,0
34/	67 (C)	-0,43	1,87	16,87	0,00	-0,00	0,0
34/	68 (C)	-0,54	1,87	21,63	0,00	-0,00	0,0
34/	69 (C)	-0,28	1,24	7,01	0,00	-0,00	0,0
34/	70 (C)	-0,35	1,24	10,19	0,00	-0,00	0,0
34/	71 (C)	0,19	1,24	3,39	0,00	-0,00	0,0
34/	72 (C)	0,45	1,24	-7,72	0,00	-0,00	0,0
34/	73 (C)	-0,24	0,75	16,26	0,00	-0,00	0,0
34/	74 (C)	-0,28	0,75	18,16	0,00	-0,00	0,0
34/	75 (C)	-0,30	1,24	11,84	0,00	-0,00	0,0
34/	76 (C)	-0,37	1,24	15,02	0,00	-0,00	0,0

Node/Case	FX (kN)	FY (kN)	FZ (kN)	MX (kNm)	MY (kNm)	MZ (kNm)
35/ 1	-0,05	-0,00	4,56	-0,00	-0,00	0,0
35/ 2	-0,03	-0,00	4,86	0,00	-0,00	0,0
35/ 3	-0,01	0,00	0,28	-0,00	0,00	0,0
35/ 4	0,03	0,00	1,64	0,00	-0,00	0,0
35/ 5	0,04	-0,00	-1,00	0,00	-0,00	0,0
35/ 6	-0,11	-0,00	-5,75	0,00	-0,00	0,0
35/ 7	-0,37	-0,00	1,05	0,00	-0,00	0,0
35/ 8	0,37	0,00	-1,05	-0,00	0,00	0,0
35/ 9	-2,48	-0,00	5,25	-0,00	-0,00	0,0
35/ 10	2,48	0,00	-5,25	0,00	0,00	0,0
35/ 11	0,50	0,00	3,82	0,00	0,00	0,0
35/ 12	-0,82	-0,00	-5,41	0,00	-0,00	0,0
35/ 13	0,16	-0,00	-0,45	0,00	-0,00	0,0
35/ 14	0,85	-1,24	-2,41	0,00	-0,00	0,0
35/ 15 (C)	-0,07	-0,00	6,15	-0,00	-0,00	0,0
35/ 16 (C)	-0,11	-0,00	13,44	0,00	-0,00	0,0
35/ 17 (C)	-4,36	-0,00	16,02	-0,00	-0,00	0,0
35/ 18 (C)	4,26	0,00	-0,82	0,00	0,00	0,0
35/ 19 (C)	-4,28	-0,00	12,51	-0,00	-0,00	0,0
35/ 20 (C)	4,06	0,00	-13,52	0,00	0,00	0,0
35/ 21 (C)	-2,68	-0,00	19,36	-0,00	-0,00	0,0
35/ 22 (C)	2,49	0,00	9,25	0,00	0,00	0,0
35/ 23 (C)	-4,38	-0,00	19,67	-0,00	-0,00	0,0
35/ 24 (C)	4,24	0,00	2,82	0,00	0,00	0,0
35/ 25 (C)	0,13	-0,00	13,46	0,00	-0,00	0,0
35/ 26 (C)	-1,84	-0,00	-1,99	0,00	-0,00	0,0
35/ 27 (C)	0,01	-0,00	17,82	0,00	-0,00	0,0
35/ 28 (C)	0,11	-0,00	17,10	0,00	-0,00	0,0
35/ 29 (C)	-0,05	-0,00	4,56	-0,00	-0,00	0,0
35/ 30 (C)	-0,08	-0,00	9,41	0,00	-0,00	0,0
35/ 31 (C)	-2,91	-0,00	11,14	-0,00	-0,00	0,0
35/ 32 (C)	2,83	0,00	-0,09	0,00	0,00	0,0
35/ 33 (C)	-2,87	-0,00	9,86	-0,00	-0,00	0,0
35/ 34 (C)	2,69	0,00	-7,49	0,00	0,00	0,0
35/ 35 (C)	-1,79	-0,00	13,36	-0,00	-0,00	0,0
35/ 36 (C)	1,65	0,00	6,62	0,00	0,00	0,0
35/ 37 (C)	-2,93	-0,00	13,57	-0,00	-0,00	0,0
35/ 38 (C)	2,82	0,00	2,33	0,00	0,00	0,0
35/ 39 (C)	0,08	-0,00	9,43	0,00	-0,00	0,0
35/ 40 (C)	-1,25	-0,00	0,19	0,00	-0,00	0,0
35/ 41 (C)	0,00	-0,00	12,34	0,00	-0,00	0,0
35/ 42 (C)	0,07	-0,00	11,86	0,00	-0,00	0,0
35/ 43 (C)	1,43	-1,87	2,29	0,00	-0,00	0,0
35/ 44 (C)	1,50	-1,87	4,33	0,00	-0,00	0,0
35/ 45 (C)	1,52	-1,87	-1,23	0,00	-0,00	0,0
35/ 46 (C)	1,30	-1,87	-8,37	0,00	-0,00	0,0
35/ 47 (C)	0,79	-1,12	11,12	0,00	-0,00	0,0
35/ 48 (C)	0,83	-1,12	12,34	0,00	-0,00	0,0
35/ 49 (C)	1,41	-1,87	5,93	0,00	-0,00	0,0
35/ 50 (C)	1,48	-1,87	7,97	0,00	-0,00	0,0
35/ 51 (C)	0,95	-1,24	1,98	0,00	-0,00	0,0
35/ 52 (C)	0,99	-1,24	3,34	0,00	-0,00	0,0
35/ 53 (C)	1,00	-1,24	0,70	0,00	-0,00	0,0
35/ 54 (C)	0,85	-1,24	-4,06	0,00	-0,00	0,0
35/ 55 (C)	0,52	-0,75	7,87	0,00	-0,00	0,0

Node/Case	FX (kN)	FY (kN)	FZ (kN)	MX (kNm)	MY (kNm)	MZ (kNm)
35/ 56 (C)	0,55	-0,75	8,69	0,00	-0,00	0,0
35/ 57 (C)	0,94	-1,24	4,41	0,00	-0,00	0,0
35/ 58 (C)	0,98	-1,24	5,77	0,00	-0,00	0,0
35/ 59	-0,16	0,00	0,45	-0,00	0,00	0,0
35/ 60	-0,85	1,24	2,41	-0,00	0,00	0,0
35/ 61 (C)	-1,60	1,87	10,87	-0,00	0,00	0,0
35/ 62 (C)	-1,54	1,87	12,91	-0,00	0,00	0,0
35/ 63 (C)	-1,51	1,87	7,35	-0,00	0,00	0,0
35/ 64 (C)	-1,74	1,87	0,22	-0,00	0,00	0,0
35/ 65 (C)	-1,03	1,12	16,27	-0,00	0,00	0,0
35/ 66 (C)	-0,99	1,12	17,49	-0,00	0,00	0,0
35/ 67 (C)	-1,62	1,87	14,51	-0,00	0,00	0,0
35/ 68 (C)	-1,56	1,87	16,55	-0,00	0,00	0,0
35/ 69 (C)	-1,07	1,24	7,70	-0,00	0,00	0,0
35/ 70 (C)	-1,03	1,24	9,06	-0,00	0,00	0,0
35/ 71 (C)	-1,03	1,24	6,42	-0,00	0,00	0,0
35/ 72 (C)	-1,17	1,24	1,66	-0,00	0,00	0,0
35/ 73 (C)	-0,69	0,75	11,30	-0,00	0,00	0,0
35/ 74 (C)	-0,66	0,75	12,12	-0,00	0,00	0,0
35/ 75 (C)	-1,09	1,24	10,13	-0,00	0,00	0,0
35/ 76 (C)	-1,04	1,24	11,49	-0,00	0,00	0,0
36/ 1	0,04	0,00	4,36	-0,00	-0,00	0,0
36/ 2	-0,02	0,00	4,71	0,00	-0,00	0,0
36/ 3	0,31	-0,00	2,61	-0,00	0,00	0,0
36/ 4	0,34	-0,00	1,24	0,00	-0,00	0,0
36/ 5	-1,07	0,00	-9,13	-0,00	-0,00	0,0
36/ 6	-1,19	0,00	-4,35	-0,00	0,00	0,0
36/ 7	-0,34	0,00	-0,99	0,00	0,00	0,0
36/ 8	0,34	-0,00	0,99	-0,00	-0,00	0,0
36/ 9	-2,33	0,00	-5,20	0,00	0,00	0,0
36/ 10	2,33	-0,00	5,20	-0,00	-0,00	0,0
36/ 11	0,45	-0,00	6,57	0,00	-0,00	0,0
36/ 12	-0,75	0,00	-9,94	0,00	-0,00	0,0
36/ 13	0,14	0,00	0,42	0,0	0,0	0,0
36/ 14	0,77	-1,32	2,27	-0,00	0,00	0,0
36/ 15 (C)	0,05	0,00	5,89	-0,00	-0,00	0,0
36/ 16 (C)	0,01	0,00	12,96	0,00	-0,00	0,0
36/ 17 (C)	-3,50	0,00	0,52	0,00	0,00	0,0
36/ 18 (C)	4,56	-0,00	17,04	-0,00	-0,00	0,0
36/ 19 (C)	-5,57	0,00	-18,62	-0,00	-0,00	0,0
36/ 20 (C)	2,25	-0,00	7,12	-0,00	0,00	0,0
36/ 21 (C)	-2,11	0,00	9,74	0,00	0,00	0,0
36/ 22 (C)	2,72	-0,00	19,65	0,00	-0,00	0,0
36/ 23 (C)	-3,51	0,00	4,06	0,00	0,00	0,0
36/ 24 (C)	4,54	-0,00	20,57	-0,00	-0,00	0,0
36/ 25 (C)	0,22	0,00	14,27	0,00	-0,00	0,0
36/ 26 (C)	-1,59	0,00	-12,02	0,00	-0,00	0,0
36/ 27 (C)	0,12	0,00	17,99	0,00	-0,00	0,0
36/ 28 (C)	0,21	0,00	17,81	0,00	-0,00	0,0
36/ 29 (C)	0,04	0,00	4,36	-0,00	-0,00	0,0
36/ 30 (C)	0,01	0,00	9,08	0,00	-0,00	0,0
36/ 31 (C)	-2,33	0,00	0,78	0,00	0,00	0,0
36/ 32 (C)	3,04	-0,00	11,79	-0,00	-0,00	0,0
36/ 33 (C)	-3,70	0,00	-10,96	-0,00	-0,00	0,0
36/ 34 (C)	1,51	-0,00	6,20	-0,00	0,00	0,0

Node/Case	FX (kN)	FY (kN)	FZ (kN)	MX (kNm)	MY (kNm)	MZ (kNm)
36/ 35 (C)	-1,41	0,00	6,93	0,00	0,00	0,0
36/ 36 (C)	1,82	-0,00	13,54	0,00	-0,00	0,0
36/ 37 (C)	-2,34	0,00	3,14	0,00	0,00	0,0
36/ 38 (C)	3,03	-0,00	14,15	-0,00	-0,00	0,0
36/ 39 (C)	0,15	0,00	9,95	0,00	-0,00	0,0
36/ 40 (C)	-1,05	0,00	-6,56	0,00	-0,00	0,0
36/ 41 (C)	0,08	0,00	12,43	0,00	-0,00	0,0
36/ 42 (C)	0,14	0,00	12,31	0,00	-0,00	0,0
36/ 43 (C)	1,88	-1,98	13,84	-0,00	0,00	0,0
36/ 44 (C)	1,93	-1,98	11,79	-0,00	0,00	0,0
36/ 45 (C)	-0,19	-1,98	-5,30	-0,00	-0,00	0,0
36/ 46 (C)	-0,38	-1,98	1,87	-0,00	0,00	0,0
36/ 47 (C)	1,11	-1,19	17,73	-0,00	0,00	0,0
36/ 48 (C)	1,14	-1,19	16,50	-0,00	0,00	0,0
36/ 49 (C)	1,86	-1,98	17,38	-0,00	0,00	0,0
36/ 50 (C)	1,91	-1,98	15,33	-0,00	0,00	0,0
36/ 51 (C)	1,26	-1,32	9,66	-0,00	0,00	0,0
36/ 52 (C)	1,29	-1,32	8,30	-0,00	0,00	0,0
36/ 53 (C)	-0,12	-1,32	-2,08	-0,00	-0,00	0,0
36/ 54 (C)	-0,24	-1,32	2,70	-0,00	0,00	0,0
36/ 55 (C)	0,74	-0,79	12,26	-0,00	0,00	0,0
36/ 56 (C)	0,77	-0,79	11,44	-0,00	0,00	0,0
36/ 57 (C)	1,24	-1,32	12,02	-0,00	0,00	0,0
36/ 58 (C)	1,28	-1,32	10,65	-0,00	0,00	0,0
36/ 59	-0,14	-0,00	-0,42	0,0	0,0	0,0
36/ 60	-0,77	1,32	-2,27	0,00	-0,00	0,0
36/ 61 (C)	-0,87	1,98	5,77	0,00	-0,00	0,0
36/ 62 (C)	-0,81	1,98	3,72	0,00	-0,00	0,0
36/ 63 (C)	-2,94	1,98	-13,37	0,00	-0,00	0,0
36/ 64 (C)	-3,13	1,98	-6,20	0,00	0,00	0,0
36/ 65 (C)	-0,54	1,19	12,89	0,00	-0,00	0,0
36/ 66 (C)	-0,50	1,19	11,66	0,00	-0,00	0,0
36/ 67 (C)	-0,89	1,98	9,30	0,00	-0,00	0,0
36/ 68 (C)	-0,83	1,98	7,25	0,00	-0,00	0,0
36/ 69 (C)	-0,57	1,32	4,28	0,00	-0,00	0,0
36/ 70 (C)	-0,54	1,32	2,91	0,00	-0,00	0,0
36/ 71 (C)	-1,95	1,32	-7,46	0,00	-0,00	0,0
36/ 72 (C)	-2,07	1,32	-2,68	0,00	0,00	0,0
36/ 73 (C)	-0,35	0,79	9,03	0,00	-0,00	0,0
36/ 74 (C)	-0,33	0,79	8,21	0,00	-0,00	0,0
36/ 75 (C)	-0,59	1,32	6,64	0,00	-0,00	0,0
36/ 76 (C)	-0,55	1,32	5,27	0,00	-0,00	0,0
Case 1	**VL.T.+POKR.+IMPERF.**					
Sum of val.	-0,42	-4,11	116,37	0,00	-0,00	0,0
Sum of reac.	-0,42	-4,11	116,37	2835,39	-203,50	3,99
Sum of forc.	0,42	4,11	-116,37	-2835,39	203,50	-3,99
Check val.	0,00	-0,00	-0,00	0,00	0,00	-0,00
Precision	6,92437e-012	1,79882e-024				
Case 2	**SNIJEG**					
Sum of val.	-0,56	-0,00	161,04	-0,00	0,00	-0,00
Sum of reac.	-0,56	-0,00	161,04	3929,38	-269,29	14,35
Sum of forc.	0,56	0,0	-161,04	-3929,38	269,29	-14,35
Check val.	-0,00	-0,00	-0,00	-0,00	0,00	-0,00

Node/Case	FX (kN)	FY (kN)	FZ (kN)	MX (kNm)	MY (kNm)	MZ (kNm)
Precision	3,51836e-012	2,52863e-025				
Case 3	V prit. 0					
Sum of val.	4,54	-0,00	51,70	-0,00	-0,00	-0,00
Sum of reac.	4,54	-0,00	51,70	1244,51	-13,63	-109,37
Sum of forc.	-4,54	0,00	-51,70	-1244,51	13,63	109,37
Check val.	-0,00	-0,00	-0,00	-0,00	0,00	0,00
Precision	5,50418e-012	2,94996e-024				
Case 4	V prit. 180					
Sum of val.	4,54	-0,00	51,70	0,00	-0,00	-0,00
Sum of reac.	4,54	-0,00	51,70	1244,51	-100,45	-109,37
Sum of forc.	-4,54	0,00	-51,70	-1244,51	100,45	109,37
Check val.	-0,00	-0,00	-0,00	-0,00	0,00	0,00
Precision	1,94940e-011	9,43456e-024				
Case 5	V odiz. 0					
Sum of val.	-15,90	0,00	-180,94	0,00	0,00	0,0
Sum of reac.	-15,90	0,00	-180,94	-4355,25	47,71	382,73
Sum of forc.	15,90	-0,00	180,94	4355,25	-47,71	-382,73
Check val.	0,00	0,00	0,00	0,00	-0,00	-0,00
Precision	9,88675e-012	2,95171e-024				
Case 6	V odiz. 180					
Sum of val.	-15,90	0,00	-180,94	-0,00	0,00	0,00
Sum of reac.	-15,90	0,00	-180,94	-4355,25	351,55	382,73
Sum of forc.	15,90	-0,00	180,94	4355,25	-351,55	-382,73
Check val.	0,00	0,00	0,00	0,00	-0,00	-0,00
Precision	2,00146e-011	9,44291e-024				
Case 7	TR. 0					
Sum of val.	-10,89	-0,00	0,96	0,00	-0,00	0,00
Sum of reac.	-10,89	-0,00	0,96	22,73	-69,60	258,60
Sum of forc.	10,89	0,0	-0,96	-22,73	69,60	-258,60
Check val.	0,00	-0,00	0,00	0,00	-0,00	-0,00
Precision	8,84072e-011	3,95149e-022				
Case 8	TR. 180					
Sum of val.	10,89	0,00	-0,96	-0,00	0,00	-0,00
Sum of reac.	10,89	0,00	-0,96	-22,73	69,60	-258,60
Sum of forc.	-10,89	0,0	0,96	22,73	-69,60	258,60
Check val.	-0,00	0,00	-0,00	-0,00	0,00	0,00
Precision	8,84072e-011	3,95149e-022				
Case 9	V el. 0					
Sum of val.	-55,28	-0,00	0,00	-0,00	0,00	0,00
Sum of reac.	-55,28	-0,00	0,00	0,00	-275,82	1333,97
Sum of forc.	55,28	0,0	0,0	0,0	275,82	-1333,97
Check val.	0,00	-0,00	0,00	0,00	-0,00	-0,00
Precision	4,79673e-011	1,94846e-022				
Case 10	V el. 180					
Sum of val.	55,28	0,00	-0,00	0,00	-0,00	-0,00
Sum of reac.	55,28	0,00	-0,00	-0,00	275,82	-1333,97
Sum of forc.	-55,28	0,0	0,0	0,0	-275,82	1333,97

Node/Case	FX (kN)	FY (kN)	FZ (kN)	MX (kNm)	MY (kNm)	MZ (kNm)
Check val.	-0,00	0,00	-0,00	-0,00	0,00	0,00
Precision	4,79673e-011	1,94846e-022				
Case 11	V prit. pokrov					
Sum of val.	13,64	0,00	155,17	0,00	0,00	-0,00
Sum of reac.	13,64	0,00	155,17	3735,82	-171,21	-328,30
Sum of forc.	-13,64	0,0	-155,17	-3735,82	171,21	328,30
Check val.	-0,00	0,00	-0,00	-0,00	0,00	0,00
Precision	2,64493e-011	4,43194e-024				
Case 12	V odiz. pokrov					
Sum of val.	-22,38	-0,00	-254,67	-0,00	0,00	0,00
Sum of reac.	-22,38	-0,00	-254,67	-6133,02	280,99	538,96
Sum of forc.	22,38	0,0	254,67	6133,02	-280,99	-538,96
Check val.	0,00	-0,00	0,00	0,00	-0,00	-0,00
Precision	1,53734e-011	3,74001e-024				
Case 13	TR. 90					
Sum of val.	0,00	-10,93	0,00	0,00	-0,00	-0,00
Sum of reac.	0,00	-10,93	0,00	68,29	0,00	-18,04
Sum of forc.	0,0	10,93	0,0	-68,29	0,0	18,04
Check val.	0,00	-0,00	0,00	0,00	0,00	-0,00
Precision	9,24924e-011	2,69095e-021				
Case 14	V el. 90					
Sum of val.	-0,00	-59,67	0,00	0,00	0,00	-0,00
Sum of reac.	-0,00	-59,67	0,00	223,92	0,00	-102,16
Sum of forc.	0,00	59,67	0,00	-223,92	-0,00	102,16
Check val.	-0,00	-0,00	0,00	0,00	0,00	-0,00
Precision	1,58444e-010	4,57868e-021				
Case 15 (C)	1,35*1					
Sum of val.	-0,57	-5,55	157,10	0,00	-0,00	0,0
Sum of reac.	-0,57	-5,55	157,10	3827,78	-274,72	5,38
Sum of forc.	0,57	5,55	-157,10	-3827,78	274,72	-5,38
Check val.	0,00	-0,00	-0,00	0,00	0,00	-0,00
Precision	9,34790e-012	2,42840e-024				
Case 16 (C)	1,35*1+1,50*2					
Sum of val.	-1,41	-5,55	398,66	0,00	-0,00	-0,00
Sum of reac.	-1,41	-5,55	398,66	9721,84	-678,66	26,91
Sum of forc.	1,41	5,55	-398,66	-9721,84	678,66	-26,91
Check val.	0,00	-0,00	-0,00	0,00	0,00	-0,00
Precision	1,46254e-011	2,80770e-024				
Case 17 (C)	1,35*1+1,50*(3+7+9)					
Sum of val.	-93,00	-5,55	236,08	-0,00	-0,00	0,00
Sum of reac.	-93,00	-5,55	236,08	5728,63	-813,31	2230,18
Sum of forc.	93,00	5,55	-236,08	-5728,63	813,31	-2230,18
Check val.	0,00	-0,00	0,00	0,00	-0,00	-0,00
Precision	2,22166e-010	8,91846e-022				
Case 18 (C)	1,35*1+1,50(4+8+10)					
Sum of val.	105,50	-5,55	233,21	0,00	0,00	-0,00
Sum of reac.	105,50	-5,55	233,21	5660,45	92,74	-2547,51

Node/Case	FX (kN)	FY (kN)	FZ (kN)	MX (kNm)	MY (kNm)	MZ (kNm)
Sum of forc.	-105,50	5,55	-233,21	-5660,45	-92,74	2547,51
Check val.	-0,00	0,00	-0,00	-0,00	0,00	0,00
Precision	2,43151e-010	9,01573e-022				
Case 19 (C)	**1,00*1+1,5*(5+7+9)**					
Sum of val.	-123,52	-4,11	-153,61	-0,00	-0,00	0,00
Sum of reac.	-123,52	-4,11	-153,61	-3663,40	-650,06	2966,93
Sum of forc.	123,52	4,11	153,61	3663,40	650,06	-2966,93
Check val.	0,00	-0,00	0,00	0,00	-0,00	-0,00
Precision	2,26316e-010	8,91219e-022				
Case 20 (C)	**1,00*1+1,50*(6+8+10)**					
Sum of val.	74,98	-4,11	-156,48	-0,00	0,00	-0,00
Sum of reac.	74,98	-4,11	-156,48	-3731,57	841,96	-1810,76
Sum of forc.	-74,98	4,11	156,48	3731,57	-841,96	1810,76
Check val.	-0,00	0,00	-0,00	-0,00	0,00	0,00
Precision	2,41508e-010	9,00956e-022				
Case 21 (C)	**1,35*1+1,5*2+0,9*(3+7+9)**					
Sum of val.	-56,87	-5,55	446,05	-0,00	-0,00	0,00
Sum of reac.	-56,87	-5,55	446,05	10862,35	-1001,81	1361,79
Sum of forc.	56,87	5,55	-446,05	-10862,35	1001,81	-1361,79
Check val.	0,00	-0,00	0,00	0,00	-0,00	-0,00
Precision	1,42316e-010	5,36459e-022				
Case 22 (C)	**1,35*1+1,5*2+0,9*(4+8+10)**					
Sum of val.	62,23	-5,55	444,33	0,00	0,00	-0,00
Sum of reac.	62,23	-5,55	444,33	10821,45	-458,18	-1504,83
Sum of forc.	-62,23	5,55	-444,33	-10821,45	458,18	1504,83
Check val.	-0,00	-0,00	-0,00	-0,00	0,00	0,00
Precision	1,54907e-010	5,42295e-022				
Case 23 (C)	**1,35*1+0,75*2+1,5*(3+7+9)**					
Sum of val.	-93,42	-5,55	356,86	-0,00	-0,00	0,00
Sum of reac.	-93,42	-5,55	356,86	8675,66	-1015,28	2240,94
Sum of forc.	93,42	5,55	-356,86	-8675,66	1015,28	-2240,94
Check val.	0,00	-0,00	0,00	0,00	-0,00	-0,00
Precision	2,24805e-010	8,92036e-022				
Case 24 (C)	**1,35*1+0,75*2+1,5*(4+8+10)**					
Sum of val.	105,08	-5,55	353,99	0,00	0,00	-0,00
Sum of reac.	105,08	-5,55	353,99	8607,49	-109,23	-2536,75
Sum of forc.	-105,08	5,55	-353,99	-8607,49	109,23	2536,75
Check val.	-0,00	0,00	-0,00	-0,00	0,00	0,00
Precision	2,45789e-010	9,01763e-022				
Case 25 (C)	**1,35*1+1,5*(11+7)**					
Sum of val.	3,55	-5,55	391,29	0,00	-0,00	-0,00
Sum of reac.	3,55	-5,55	391,29	9465,60	-635,93	-99,17
Sum of forc.	-3,55	5,55	-391,29	-9465,60	635,93	99,17
Check val.	-0,00	-0,00	-0,00	-0,00	0,00	0,00
Precision	1,81633e-010	6,01800e-022				
Case 26 (C)	**1,00*1+1,5*(12+7)**					
Sum of val.	-50,32	-4,11	-264,20	-0,00	-0,00	0,00

Node/Case	FX (kN)	FY (kN)	FZ (kN)	MX (kNm)	MY (kNm)	MZ (kNm)
Sum of reac.	-50,32	-4,11	-264,20	-6330,05	113,59	1200,32
Sum of forc.	50,32	4,11	264,20	6330,05	-113,59	-1200,32
Check val.	0,00	-0,00	0,00	0,00	-0,00	-0,00
Precision	1,62595e-010	6,00133e-022				
Case 27 (C)	**1,35*1+1,5*2+0,9*(11+7)**					
Sum of val.	1,06	-5,55	539,18	0,00	-0,00	-0,00
Sum of reac.	1,06	-5,55	539,18	13104,53	-895,38	-35,82
Sum of forc.	-1,06	5,55	-539,18	-13104,53	895,38	35,82
Check val.	0,00	-0,00	-0,00	-0,00	0,00	-0,00
Precision	1,17996e-010	3,62431e-022				
Case 28 (C)	**1,35*1+0,75*2+1,5*(11+7)**					
Sum of val.	3,13	-5,55	512,07	0,00	-0,00	-0,00
Sum of reac.	3,13	-5,55	512,07	12412,63	-837,90	-88,41
Sum of forc.	-3,13	5,55	-512,07	-12412,63	837,90	88,41
Check val.	-0,00	-0,00	-0,00	-0,00	0,00	0,00
Precision	1,84271e-010	6,01990e-022				
Case 29 (C)	**1,00*1**					
Sum of val.	-0,42	-4,11	116,37	0,00	-0,00	0,0
Sum of reac.	-0,42	-4,11	116,37	2835,39	-203,50	3,99
Sum of forc.	0,42	4,11	-116,37	-2835,39	203,50	-3,99
Check val.	0,00	-0,00	-0,00	0,00	0,00	-0,00
Precision	6,92437e-012	1,79882e-024				
Case 30 (C)	**1,00*2+1,00*2**					
Sum of val.	-0,98	-4,11	277,41	0,00	-0,00	-0,00
Sum of reac.	-0,98	-4,11	277,41	6764,77	-472,79	18,34
Sum of forc.	0,98	4,11	-277,41	-6764,77	472,79	-18,34
Check val.	0,00	-0,00	-0,00	0,00	0,00	-0,00
Precision	1,04427e-011	2,05168e-024				
Case 31 (C)	**1,00*1+1,00*(3+7+9)**					
Sum of val.	-62,04	-4,11	169,03	-0,00	-0,00	0,00
Sum of reac.	-62,04	-4,11	169,03	4102,63	-562,55	1487,18
Sum of forc.	62,04	4,11	-169,03	-4102,63	562,55	-1487,18
Check val.	0,00	-0,00	0,00	0,00	-0,00	-0,00
Precision	1,48803e-010	5,94744e-022				
Case 32 (C)	**1,00*1+1,00*(4+8+10)**					
Sum of val.	70,29	-4,11	167,11	0,00	0,00	-0,00
Sum of reac.	70,29	-4,11	167,11	4057,18	41,48	-1697,94
Sum of forc.	-70,29	4,11	-167,11	-4057,18	-41,48	1697,94
Check val.	-0,00	0,00	-0,00	-0,00	0,00	0,00
Precision	1,62793e-010	6,01229e-022				
Case 33 (C)	**1,00*1+1,00*(5+7+9)**					
Sum of val.	-82,49	-4,11	-63,62	0,00	-0,00	0,00
Sum of reac.	-82,49	-4,11	-63,62	-1497,13	-501,21	1979,28
Sum of forc.	82,49	4,11	63,62	1497,13	501,21	-1979,28
Check val.	0,00	-0,00	0,00	0,00	-0,00	-0,00
Precision	1,53186e-010	5,94746e-022				
Case 34 (C)	**1,00*1+1,00*(6+8+10)**					

Node/Case	FX (kN)	FY (kN)	FZ (kN)	MX (kNm)	MY (kNm)	MZ (kNm)
Sum of val.	49,85	-4,11	-65,53	-0,00	0,00	-0,00
Sum of reac.	49,85	-4,11	-65,53	-1542,58	493,47	-1205,84
Sum of forc.	-49,85	4,11	65,53	1542,58	-493,47	1205,84
Check val.	-0,00	0,00	-0,00	-0,00	0,00	0,00
Precision	1,63313e-010	6,01237e-022				
Case 35 (C)	**1,00*1+1,00*2+0,6*(3+7+9)**					
Sum of val.	-37,95	-4,11	309,00	-0,00	-0,00	0,00
Sum of reac.	-37,95	-4,11	309,00	7525,11	-688,22	908,26
Sum of forc.	37,95	4,11	-309,00	-7525,11	688,22	-908,26
Check val.	0,00	-0,00	0,00	0,00	-0,00	-0,00
Precision	9,55699e-011	3,57819e-022				
Case 36 (C)	**1,00*1+1,00*2+0,6*(4+8+10)**					
Sum of val.	41,45	-4,11	307,86	0,00	0,00	-0,00
Sum of reac.	41,45	-4,11	307,86	7497,84	-325,80	-1002,82
Sum of forc.	-41,45	4,11	-307,86	-7497,84	325,80	1002,82
Check val.	-0,00	-0,00	-0,00	-0,00	0,00	0,00
Precision	1,03964e-010	3,61710e-022				
Case 37 (C)	**1,00*1+0,5*2+1,00*(3+7+9)**					
Sum of val.	-62,32	-4,11	249,55	-0,00	-0,00	0,00
Sum of reac.	-62,32	-4,11	249,55	6067,31	-697,20	1494,36
Sum of forc.	62,32	4,11	-249,55	-6067,31	697,20	-1494,36
Check val.	0,00	-0,00	0,00	0,00	-0,00	-0,00
Precision	1,50562e-010	5,94871e-022				
Case 38 (C)	**1,00*1+0,50*2+1,00*(4+8+10)**					
Sum of val.	70,01	-4,11	247,63	0,00	0,00	-0,00
Sum of reac.	70,01	-4,11	247,63	6021,86	-93,17	-1690,77
Sum of forc.	-70,01	4,11	-247,63	-6021,86	93,17	1690,77
Check val.	-0,00	0,00	-0,00	-0,00	0,00	0,00
Precision	1,64552e-010	6,01355e-022				
Case 39 (C)	**1,00*1+1,00*(11+7)**					
Sum of val.	2,33	-4,11	272,50	0,00	-0,00	-0,00
Sum of reac.	2,33	-4,11	272,50	6593,94	-444,30	-65,72
Sum of forc.	-2,33	4,11	-272,50	-6593,94	444,30	65,72
Check val.	-0,00	-0,00	-0,00	-0,00	0,00	0,00
Precision	1,21781e-010	4,01380e-022				
Case 40 (C)	**1,00*1+1,00*(12+7)**					
Sum of val.	-33,69	-4,11	-137,34	-0,00	-0,00	0,00
Sum of reac.	-33,69	-4,11	-137,34	-3274,90	7,89	801,54
Sum of forc.	33,69	4,11	137,34	3274,90	-7,89	-801,54
Check val.	0,00	-0,00	0,00	0,00	-0,00	-0,00
Precision	1,10705e-010	4,00688e-022				
Case 41 (C)	**1,00*1+1,00*2+0,6*(11+7)**					
Sum of val.	0,67	-4,11	371,09	0,00	-0,00	-0,00
Sum of reac.	0,67	-4,11	371,09	9019,90	-617,27	-23,48
Sum of forc.	-0,67	4,11	-371,09	-9019,90	617,27	23,48
Check val.	0,00	-0,00	-0,00	-0,00	0,00	-0,00
Precision	7,93566e-011	2,41800e-022				

Node/Case	FX (kN)	FY (kN)	FZ (kN)	MX (kNm)	MY (kNm)	MZ (kNm)
Case 42 (C)	**1,00*1+0,5*2+1,00*(11+7)**					
Sum of val.	2,05	-4,11	353,02	0,00	-0,00	-0,00
Sum of reac.	2,05	-4,11	353,02	8558,63	-578,95	-58,54
Sum of forc.	-2,05	4,11	-353,02	-8558,63	578,95	58,54
Check val.	-0,00	-0,00	-0,00	-0,00	0,00	0,00
Precision	1,23540e-010	4,01507e-022				
Case 43 (C)	**1,35*1+1,50*(3+13+14)**					
Sum of val.	6,25	-111,45	234,65	0,00	0,00	-0,00
Sum of reac.	6,25	-111,45	234,65	6132,85	-295,17	-338,97
Sum of forc.	-6,25	111,45	-234,65	-6132,85	295,17	338,97
Check val.	0,00	-0,00	-0,00	0,00	0,00	-0,00
Precision	3,94009e-010	1,09113e-020				
Case 44 (C)	**1,35*1+1,50*(4+13+14)**					
Sum of val.	6,25	-111,45	234,65	0,00	0,00	-0,00
Sum of reac.	6,25	-111,45	234,65	6132,85	-425,39	-338,97
Sum of forc.	-6,25	111,45	-234,65	-6132,85	425,39	338,97
Check val.	0,00	-0,00	-0,00	0,00	0,00	-0,00
Precision	4,14994e-010	1,09210e-020				
Case 45 (C)	**1,00*1+1,50*(5+13+14)**					
Sum of val.	-24,27	-110,01	-155,04	0,00	0,00	-0,00
Sum of reac.	-24,27	-110,01	-155,04	-3259,18	-131,93	397,79
Sum of forc.	24,27	110,01	155,04	3259,18	131,93	-397,79
Check val.	0,00	-0,00	0,00	0,00	-0,00	-0,00
Precision	3,98159e-010	1,09107e-020				
Case 46 (C)	**1,00*1+1,50*(6+13+14)**					
Sum of val.	-24,27	-110,01	-155,04	0,00	0,00	-0,00
Sum of reac.	-24,27	-110,01	-155,04	-3259,18	323,82	397,79
Sum of forc.	24,27	110,01	155,04	3259,18	-323,82	-397,79
Check val.	0,00	-0,00	0,00	0,00	-0,00	-0,00
Precision	4,13351e-010	1,09204e-020				
Case 47 (C)	**1,35*1+1,50*2+0,90*(3+13+14)**					
Sum of val.	2,68	-69,09	445,19	0,00	0,00	-0,00
Sum of reac.	2,68	-69,09	445,19	11104,89	-690,93	-179,70
Sum of forc.	-2,68	69,09	-445,19	-11104,89	690,93	179,70
Check val.	0,00	-0,00	-0,00	0,00	0,00	-0,00
Precision	2,45422e-010	6,54813e-021				
Case 48 (C)	**1,35*1+1,50*2+0,90*(4+13+14)**					
Sum of val.	2,68	-69,09	445,19	0,00	0,00	-0,00
Sum of reac.	2,68	-69,09	445,19	11104,89	-769,06	-179,70
Sum of forc.	-2,68	69,09	-445,19	-11104,89	769,06	179,70
Check val.	0,00	-0,00	-0,00	0,00	0,00	-0,00
Precision	2,58013e-010	6,55397e-021				
Case 49 (C)	**1,35*1+0,75*2+1,50*(3+13+14)**					
Sum of val.	5,83	-111,45	355,43	0,00	0,00	-0,00
Sum of reac.	5,83	-111,45	355,43	9079,88	-497,14	-328,20
Sum of forc.	-5,83	111,45	-355,43	-9079,88	497,14	328,20
Check val.	0,00	-0,00	-0,00	0,00	0,00	-0,00
Precision	3,96648e-010	1,09115e-020				

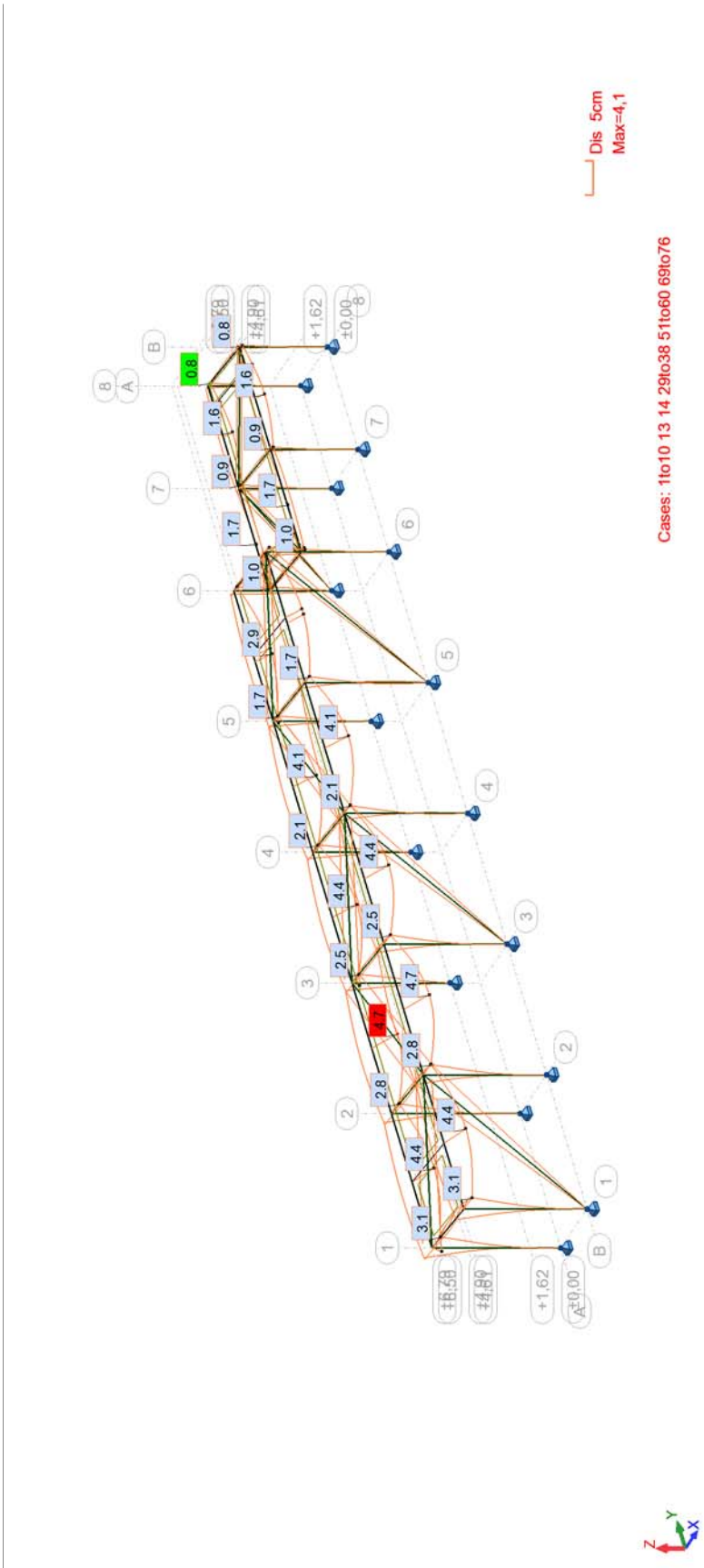
Node/Case	FX (kN)	FY (kN)	FZ (kN)	MX (kNm)	MY (kNm)	MZ (kNm)
Case 50 (C)	**1,35*1+0,75*2+1,50*(4+13+14)**					
Sum of val.	5,83	-111,45	355,43	0,00	0,00	-0,00
Sum of reac.	5,83	-111,45	355,43	9079,88	-627,36	-328,20
Sum of forc.	-5,83	111,45	-355,43	-9079,88	627,36	328,20
Check val.	0,00	-0,00	-0,00	0,00	0,00	-0,00
Precision	4,17632e-010	1,09212e-020				
Case 51 (C)	**1,00*1+1,00*(3+13+14)**					
Sum of val.	4,12	-74,71	168,07	0,00	0,00	-0,00
Sum of reac.	4,12	-74,71	168,07	4372,11	-217,13	-225,58
Sum of forc.	-4,12	74,71	-168,07	-4372,11	217,13	225,58
Check val.	0,00	-0,00	-0,00	0,00	0,00	-0,00
Precision	2,63365e-010	7,27438e-021				
Case 52 (C)	**1,00*1+1,00*(4+13+14)**					
Sum of val.	4,12	-74,71	168,07	0,00	0,00	-0,00
Sum of reac.	4,12	-74,71	168,07	4372,11	-303,95	-225,58
Sum of forc.	-4,12	74,71	-168,07	-4372,11	303,95	225,58
Check val.	0,00	-0,00	-0,00	0,00	0,00	-0,00
Precision	2,77355e-010	7,28087e-021				
Case 53 (C)	**1,00*1+1,00*(5+13+14)**					
Sum of val.	-16,32	-74,71	-64,57	0,00	0,00	-0,00
Sum of reac.	-16,32	-74,71	-64,57	-1227,65	-155,78	266,52
Sum of forc.	16,32	74,71	64,57	1227,65	155,78	-266,52
Check val.	0,00	-0,00	0,00	0,00	-0,00	-0,00
Precision	2,67748e-010	7,27438e-021				
Case 54 (C)	**1,00*1+1,00*(6+13+14)**					
Sum of val.	-16,32	-74,71	-64,57	0,00	0,00	-0,00
Sum of reac.	-16,32	-74,71	-64,57	-1227,65	148,05	266,52
Sum of forc.	16,32	74,71	64,57	1227,65	-148,05	-266,52
Check val.	0,00	-0,00	0,00	0,00	-0,00	-0,00
Precision	2,77876e-010	7,28087e-021				
Case 55 (C)	**1,00*1+1,00*2+0,60*(3+13+14)**					
Sum of val.	1,75	-46,47	308,43	0,00	0,00	-0,00
Sum of reac.	1,75	-46,47	308,43	7686,80	-480,97	-119,40
Sum of forc.	-1,75	46,47	-308,43	-7686,80	480,97	119,40
Check val.	0,00	-0,00	-0,00	0,00	0,00	-0,00
Precision	1,64307e-010	4,36560e-021				
Case 56 (C)	**1,00*1+1,00*2+0,60*(4+13+14)**					
Sum of val.	1,75	-46,47	308,43	0,00	-0,00	-0,00
Sum of reac.	1,75	-46,47	308,43	7686,80	-533,06	-119,40
Sum of forc.	-1,75	46,47	-308,43	-7686,80	533,06	119,40
Check val.	0,00	-0,00	-0,00	0,00	0,00	-0,00
Precision	1,72701e-010	4,36949e-021				
Case 57 (C)	**1,00*1+0,50*2+1,00*(3+13+14)**					
Sum of val.	3,84	-74,71	248,59	0,00	0,00	-0,00
Sum of reac.	3,84	-74,71	248,59	6336,79	-351,78	-218,40
Sum of forc.	-3,84	74,71	-248,59	-6336,79	351,78	218,40
Check val.	0,00	-0,00	-0,00	0,00	0,00	-0,00

Node/Case	FX (kN)	FY (kN)	FZ (kN)	MX (kNm)	MY (kNm)	MZ (kNm)
Precision	2,65124e-010	7,27451e-021				
Case 58 (C)	1,00*1+0,5*2+1,00*(4+13+14)					
Sum of val.	3,84	-74,71	248,59	0,00	0,00	-0,00
Sum of reac.	3,84	-74,71	248,59	6336,79	-438,59	-218,40
Sum of forc.	-3,84	74,71	-248,59	-6336,79	438,59	218,40
Check val.	0,00	-0,00	-0,00	0,00	0,00	-0,00
Precision	2,79114e-010	7,28099e-021				
Case 59	TR. 270					
Sum of val.	-0,00	10,93	-0,00	-0,00	0,00	0,00
Sum of reac.	-0,00	10,93	-0,00	-68,29	-0,00	18,04
Sum of forc.	0,0	-10,93	0,0	68,29	0,0	-18,04
Check val.	-0,00	0,00	-0,00	-0,00	-0,00	0,00
Precision	9,24924e-011	2,69095e-021				
Case 60	V el. 270					
Sum of val.	0,00	59,67	-0,00	-0,00	-0,00	0,00
Sum of reac.	0,00	59,67	-0,00	-223,92	-0,00	102,16
Sum of forc.	-0,00	-59,67	-0,00	223,92	0,00	-102,16
Check val.	0,00	0,00	-0,00	-0,00	-0,00	0,00
Precision	1,58444e-010	4,57868e-021				
Case 61 (C)	1,35*1+1,50*(3+59+60)					
Sum of val.	6,25	100,36	234,65	-0,00	-0,00	0,00
Sum of reac.	6,25	100,36	234,65	5256,23	-295,17	21,63
Sum of forc.	-6,25	-100,36	-234,65	-5256,23	295,17	-21,63
Check val.	-0,00	0,00	-0,00	-0,00	-0,00	0,00
Precision	3,94009e-010	1,09113e-020				
Case 62 (C)	1,35*1+1,50*(4+59+60)					
Sum of val.	6,25	100,36	234,65	-0,00	-0,00	0,00
Sum of reac.	6,25	100,36	234,65	5256,23	-425,39	21,63
Sum of forc.	-6,25	-100,36	-234,65	-5256,23	425,39	-21,63
Check val.	-0,00	0,00	-0,00	-0,00	0,00	0,00
Precision	4,14994e-010	1,09210e-020				
Case 63 (C)	1,00*1+1,50*(5+59+60)					
Sum of val.	-24,27	101,80	-155,04	-0,00	-0,00	0,00
Sum of reac.	-24,27	101,80	-155,04	-4135,79	-131,93	758,39
Sum of forc.	24,27	-101,80	155,04	4135,79	131,93	-758,39
Check val.	0,00	0,00	0,00	-0,00	-0,00	0,00
Precision	3,98159e-010	1,09107e-020				
Case 64 (C)	1,00*1+1,50*(6+59+60)					
Sum of val.	-24,27	101,80	-155,04	-0,00	0,00	0,00
Sum of reac.	-24,27	101,80	-155,04	-4135,79	323,82	758,39
Sum of forc.	24,27	-101,80	155,04	4135,79	-323,82	-758,39
Check val.	0,00	0,00	0,00	-0,00	-0,00	0,00
Precision	4,13351e-010	1,09204e-020				
Case 65 (C)	1,35*1+1,50*2+0,90*(3+59+60)					
Sum of val.	2,68	58,00	445,19	-0,00	-0,00	0,00
Sum of reac.	2,68	58,00	445,19	10578,92	-690,93	36,66
Sum of forc.	-2,68	-58,00	-445,19	-10578,92	690,93	-36,66

Node/Case	FX (kN)	FY (kN)	FZ (kN)	MX (kNm)	MY (kNm)	MZ (kNm)
Check val.	0,00	0,00	-0,00	-0,00	0,00	0,00
Precision	2,45422e-010	6,54813e-021				
Case 66 (C)	**1,35*1+1,50*2+0,90*(4+59+60)**					
Sum of val.	2,68	58,00	445,19	-0,00	-0,00	0,00
Sum of reac.	2,68	58,00	445,19	10578,92	-769,06	36,66
Sum of forc.	-2,68	-58,00	-445,19	-10578,92	769,06	-36,66
Check val.	-0,00	0,00	-0,00	-0,00	0,00	0,00
Precision	2,58013e-010	6,55397e-021				
Case 67 (C)	**1,35*1+0,75*2+1,50*(3+59+60)**					
Sum of val.	5,83	100,36	355,43	-0,00	-0,00	0,00
Sum of reac.	5,83	100,36	355,43	8203,26	-497,14	32,40
Sum of forc.	-5,83	-100,36	-355,43	-8203,26	497,14	-32,40
Check val.	-0,00	0,00	-0,00	-0,00	-0,00	0,00
Precision	3,96648e-010	1,09115e-020				
Case 68 (C)	**1,35*1+0,75*2+1,50*(4+59+60)**					
Sum of val.	5,83	100,36	355,43	-0,00	-0,00	0,00
Sum of reac.	5,83	100,36	355,43	8203,26	-627,36	32,40
Sum of forc.	-5,83	-100,36	-355,43	-8203,26	627,36	-32,40
Check val.	-0,00	0,00	-0,00	-0,00	0,00	0,00
Precision	4,17632e-010	1,09212e-020				
Case 69 (C)	**1,00*1+1,00*(3+59+60)**					
Sum of val.	4,12	66,49	168,07	-0,00	-0,00	0,00
Sum of reac.	4,12	66,49	168,07	3787,69	-217,13	14,82
Sum of forc.	-4,12	-66,49	-168,07	-3787,69	217,13	-14,82
Check val.	-0,00	0,00	-0,00	-0,00	-0,00	0,00
Precision	2,63365e-010	7,27438e-021				
Case 70 (C)	**1,00*1+1,00*(4+59+60)**					
Sum of val.	4,12	66,49	168,07	-0,00	-0,00	0,00
Sum of reac.	4,12	66,49	168,07	3787,69	-303,95	14,82
Sum of forc.	-4,12	-66,49	-168,07	-3787,69	303,95	-14,82
Check val.	-0,00	0,00	-0,00	-0,00	0,00	0,00
Precision	2,77355e-010	7,28087e-021				
Case 71 (C)	**1,00*1+1,00*(5+59+60)**					
Sum of val.	-16,32	66,49	-64,57	-0,00	-0,00	0,00
Sum of reac.	-16,32	66,49	-64,57	-1812,07	-155,78	506,92
Sum of forc.	16,32	-66,49	64,57	1812,07	155,78	-506,92
Check val.	0,00	0,00	0,00	-0,00	-0,00	0,00
Precision	2,67748e-010	7,27438e-021				
Case 72 (C)	**1,00*1+1,00*(6+59+60)**					
Sum of val.	-16,32	66,49	-64,57	-0,00	0,00	0,00
Sum of reac.	-16,32	66,49	-64,57	-1812,07	148,05	506,92
Sum of forc.	16,32	-66,49	64,57	1812,07	-148,05	-506,92
Check val.	0,00	0,00	0,00	-0,00	-0,00	0,00
Precision	2,77876e-010	7,28087e-021				
Case 73 (C)	**1,00*1+1,00*2+0,60*(3+59+60)**					
Sum of val.	1,75	38,25	308,43	-0,00	-0,00	0,00
Sum of reac.	1,75	38,25	308,43	7336,15	-480,97	24,84

Node/Case	FX (kN)	FY (kN)	FZ (kN)	MX (kNm)	MY (kNm)	MZ (kNm)
Sum of forc.	-1,75	-38,25	-308,43	-7336,15	480,97	-24,84
Check val.	0,00	0,00	-0,00	-0,00	0,00	0,00
Precision	1,64307e-010	4,36560e-021				
Case 74 (C)	**1,00*1+1,00*2+0,60*(4+59+60)**					
Sum of val.	1,75	38,25	308,43	-0,00	-0,00	0,00
Sum of reac.	1,75	38,25	308,43	7336,15	-533,06	24,84
Sum of forc.	-1,75	-38,25	-308,43	-7336,15	533,06	-24,84
Check val.	-0,00	0,00	-0,00	-0,00	0,00	0,00
Precision	1,72701e-010	4,36949e-021				
Case 75 (C)	**1,00*1+0,50*2+1,00*(3+59+60)**					
Sum of val.	3,84	66,49	248,59	-0,00	-0,00	0,00
Sum of reac.	3,84	66,49	248,59	5752,38	-351,78	22,00
Sum of forc.	-3,84	-66,49	-248,59	-5752,38	351,78	-22,00
Check val.	-0,00	0,00	-0,00	-0,00	-0,00	0,00
Precision	2,65124e-010	7,27451e-021				
Case 76 (C)	**1,00*1+0,50*2+1,00*(4+59+60)**					
Sum of val.	3,84	66,49	248,59	-0,00	-0,00	0,00
Sum of reac.	3,84	66,49	248,59	5752,38	-438,59	22,00
Sum of forc.	-3,84	-66,49	-248,59	-5752,38	438,59	-22,00
Check val.	-0,00	0,00	-0,00	-0,00	0,00	0,00
Precision	2,79114e-010	7,28099e-021				

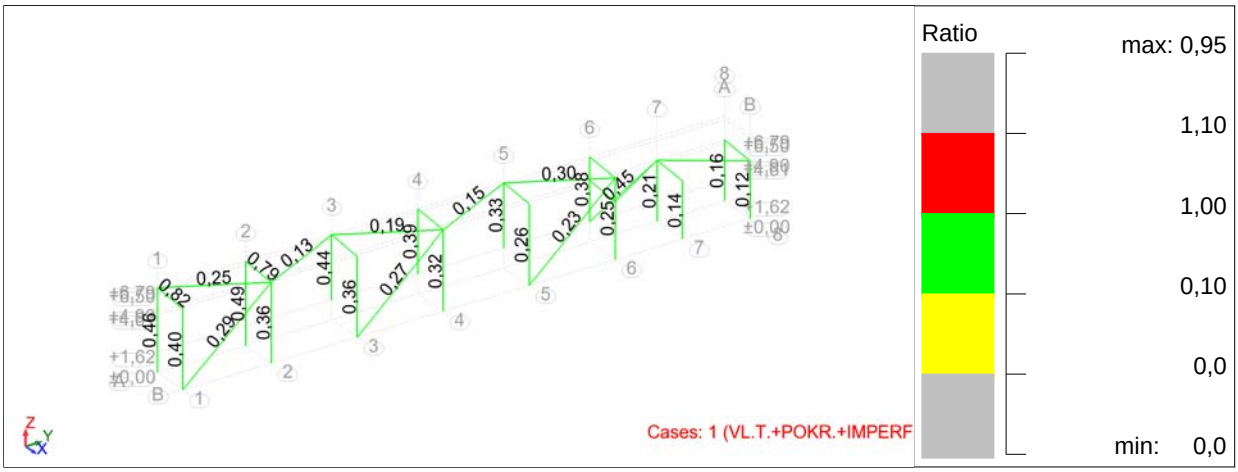
View - Exact deformation(s); Cases: 1to10 13 14 29to38 51to60 69to76



Members - Definition

Member	Name	Components	Code group	Section	Type	Ly (m)	Lz (m)
1	STUPOVI	1	(N/A)	IPE 330	STUPOVI	6,79	6,79
2	STUPOVI	2	(N/A)	IPE 330	STUPOVI	6,50	6,50
3	PRECKA	3	(N/A)	IPE 220	PRECKA	3,31	3,31
4	STUPOVI	4	(N/A)	IPE 330	STUPOVI	6,79	6,79
5	STUPOVI	5	(N/A)	IPE 330	STUPOVI	6,50	6,50
6	PRECKA	6	(N/A)	IPE 220	PRECKA	3,31	3,31
7	STUP	7	(N/A)	IPE 330	STUPOVI	6,50	6,50
8	STUPOVI	8	(N/A)	IPE 330	STUPOVI	5,17	5,17
9	PRECKA	9	(N/A)	IPE 220	PRECKA	3,31	3,31
10	STUP	10	(N/A)	IPE 330	STUPOVI	6,50	6,50
11	STUPOVI	11	(N/A)	IPE 330	STUPOVI	5,17	5,17
12	PRECKA	12	(N/A)	IPE 220	PRECKA	3,31	3,31
13	STUP	13	(N/A)	IPE 330	STUPOVI	6,50	6,50
14	PRECKA	14	(N/A)	IPE 220	PRECKA	3,31	3,31
15	STUPOVI	15	(N/A)	IPE 330	STUPOVI	5,17	5,17
23	PRECKA	23	(N/A)	IPE 220	PRECKA	3,31	3,31
24	STUP	24	(N/A)	IPE 330	STUPOVI	4,90	4,90
25	STUP	25	(N/A)	IPE 330	STUPOVI	4,61	4,61
26	PRECKA	26	(N/A)	IPE 220	PRECKA	3,31	3,31
27	PODROZNICA	27	(N/A)	HE 160 A	PODROZNICA	7,40	7,40
28	PODROZNICA	28	(N/A)	HE 160 A	PODROZNICA	7,40	7,40
29	PODROZNICA	29	(N/A)	HE 160 A	PODROZNICA	7,40	7,40
30	PODROZNICA	30	(N/A)	HE 160 A	PODROZNICA	7,40	7,40
31	PODROZNICA	31	(N/A)	HE 160 A	PODROZNICA	7,40	7,40
32	PODROZNICA	32	(N/A)	HE 160 A	PODROZNICA	7,40	7,40
33	PODROZNICA	33	(N/A)	HE 180 A	PODROZNICA	7,40	7,40
34	PODROZNICA	34	(N/A)	HE 180 A	PODROZNICA	7,40	7,40
37	PODROZNICA	37	(N/A)	HE 180 A	PODROZNICA	7,60	7,60
39	PODROZNICA	39	(N/A)	HE 180 A	PODROZNICA	7,60	7,60
44	PODROZNICA	44	(N/A)	HE 160 A	PODROZNICA	5,80	5,80
45	PODROZNICA	45	(N/A)	HE 160 A	PODROZNICA	5,80	5,80
46	PODROZNICA	46	(N/A)	HE 160 A	PODROZNICA	5,80	5,80
47	PODROZNICA	47	(N/A)	HE 160 A	PODROZNICA	5,80	5,80
48	STUPOVI	48	(N/A)	IPE 330	STUPOVI	5,17	5,17
49	STUP	49	(N/A)	IPE 330	STUPOVI	6,50	6,50
50	PRECKA	50	(N/A)	IPE 220	PRECKA	3,31	3,31
51	STUP	51	(N/A)	IPE 330	STUPOVI	4,90	4,90
52	STUP	52	(N/A)	IPE 330	STUPOVI	4,61	4,61
76	PRECKA	76	(N/A)	IPE 220	PRECKA	3,31	3,31
78	SPREG	78	(N/A)	TRON 139	SPREG	9,85	9,85
79	SPREG	79	(N/A)	TRON 139	SPREG	10,00	10,00
80	SPREG	80	(N/A)	TRON 101	SPREG	6,66	6,66
81	SPREG	81	(N/A)	TRON 139	SPREG	9,85	9,85
82	SPREG	82	(N/A)	TRON 101	SPREG	8,29	8,29
83	SPREG	83	(N/A)	TRON 101	SPREG	8,11	8,11
84	SPREG	84	(N/A)	TRON 101	SPREG	8,11	8,11
85	SPREG	85	(N/A)	TRON 101	SPREG	8,11	8,11
86	SPREG	86	(N/A)	TRON 101	SPREG	8,11	8,11
87	SPREG	87	(N/A)	TRON 101	SPREG	6,68	6,68
88	SPREG	88	(N/A)	TRON 101	SPREG	6,68	6,68

Dijagram iskoristivosti - okviri i spregovi



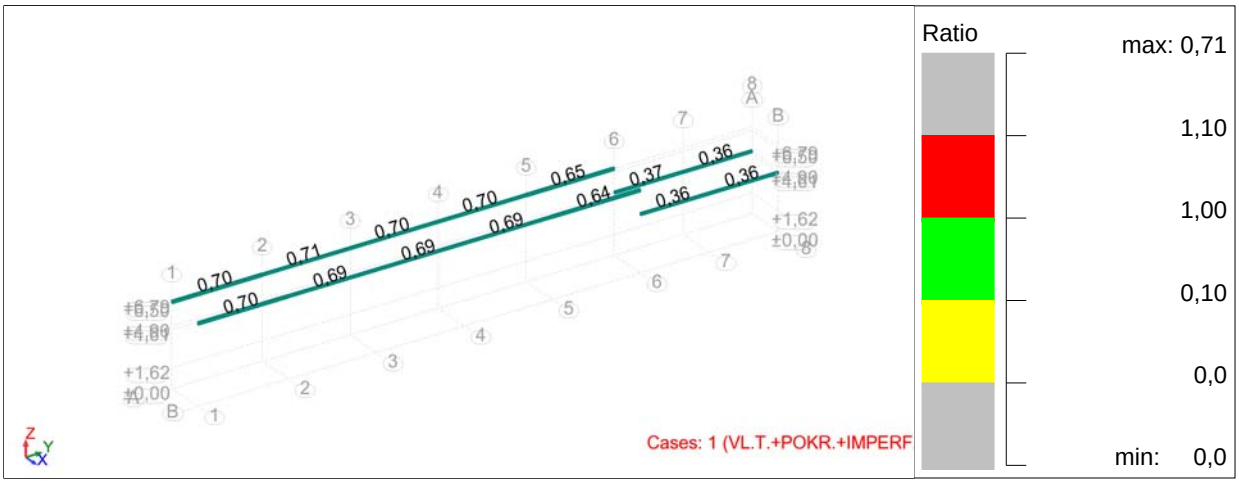
Tablica iskoristivosti - okviri i spregovi

Member			Material	Lay	Laz	Ratio	Case	Ratio(uy)
1 STUPOVI	OK	IPE 330	S 355	49.53	191.37	0.46	19 1,00*1+1,5*(5+7+9)	-
2 STUPOVI	OK	IPE 330	S 355	47.41	183.20	0.40	19 1,00*1+1,5*(5+7+9)	-
3 PRECKA	OK	IPE 220	S 355	33.74	133.71	0.82	19 1,00*1+1,5*(5+7+9)	0.07
4 STUPOVI	OK	IPE 330	S 355	49.53	191.37	0.49	19 1,00*1+1,5*(5+7+9)	-
5 STUPOVI	OK	IPE 330	S 355	47.41	183.20	0.36	23 1,00*1+1,5*(5+7+9)	-
6 PRECKA	OK	IPE 220	S 355	33.74	133.71	0.79	19 1,35*1+0,75*2+1,5*(	0.07
7 STUP	OK	IPE 330	S 355	47.41	183.20	0.36	23 1,00*1+1,5*(5+7+9)	-
8 STUPOVI	OK	IPE 330	S 355	37.71	145.71	0.44	19 1,35*1+0,75*2+1,5*(	-
9 PRECKA	OK	IPE 220	S 355	33.74	133.71	0.95	19 1,00*1+1,5*(5+7+9)	0.07
10 STUP	OK	IPE 330	S 355	47.41	183.20	0.31	23 1,00*1+1,5*(5+7+9)	-
11 STUPOVI	OK	IPE 330	S 355	37.71	145.71	0.39	19 1,35*1+0,75*2+1,5*(	-
12 PRECKA	OK	IPE 220	S 355	33.74	133.71	0.83	19 1,00*1+1,5*(5+7+9)	0.07
13 STUP	OK	IPE 330	S 355	47.41	183.20	0.25	23 1,00*1+1,5*(5+7+9)	-
14 PRECKA	OK	IPE 220	S 355	33.74	133.71	0.70	19 1,35*1+0,75*2+1,5*(	0.07
15 STUPOVI	OK	IPE 330	S 355	37.71	145.71	0.33	19 1,00*1+1,5*(5+7+9)	-
23 PRECKA	OK	IPE 220	S 355	33.74	133.71	0.47	19 1,00*1+1,5*(5+7+9)	0.07
24 STUP	OK	IPE 330	S 355	35.74	138.10	0.16	19 1,00*1+1,5*(5+7+9)	-
25 STUP	OK	IPE 330	S 355	33.63	129.93	0.12	23 1,00*1+1,5*(5+7+9)	-
26 PRECKA	OK	IPE 220	S 355	33.74	133.71	0.36	19 1,35*1+0,75*2+1,5*(	0.07
48 STUPOVI	OK	IPE 330	S 355	37.71	145.71	0.38	24 1,00*1+1,5*(5+7+9)	-
49 STUP	OK	IPE 330	S 355	47.41	183.20	0.25	19 1,35*1+0,75*2+1,5*(	-
50 PRECKA	OK	IPE 220	S 355	33.74	133.71	0.37	19 1,00*1+1,5*(5+7+9)	0.07
51 STUP	OK	IPE 330	S 355	35.74	138.10	0.21	19 1,00*1+1,5*(5+7+9)	-
52 STUP	OK	IPE 330	S 355	33.63	129.93	0.14	23 1,00*1+1,5*(5+7+9)	-
76 PRECKA	OK	IPE 220	S 355	33.74	133.71	0.60	19 1,35*1+0,75*2+1,5*(	0.07
78 SPREG	OK	TRON 139x4	S 355	205.20	205.20	0.27	63 1,00*1+1,5*(5+7+9)	0.00
79 SPREG	OK	TRON 139x4	S 355	208.35	208.35	0.29	64 1,00*1+1,50*(5+59+6	0.00
80 SPREG	OK	TRON 101x3,6	S 355	192.18	192.18	0.45	64 1,00*1+1,50*(6+59+6	0.00
81 SPREG	OK	TRON 139x4	S 355	205.20	205.20	0.23	62 1,00*1+1,50*(6+59+6	0.00
82 SPREG	OK	TRON 101x3,6	S 355	239.12	239.12	0.25	18 1,35*1+1,50*(4+59+6	0.00

Member	Section		Material	Lay	Laz	Ratio	Case	Ratio(uy)
83 SPREG	OK	TRON 101x3,6	S 355	233.84	233.84	0.13	67	0.00
84 SPREG	OK	TRON 101x3,6	S 355	233.84	233.84	0.19	1,35*1+0,75*2+1,50* 44	0.00
85 SPREG	OK	TRON 101x3,6	S 355	233.84	233.84	0.15	1,35*1+1,50*(4+13+1 63	0.00
86 SPREG	OK	TRON 101x3,6	S 355	233.84	233.84	0.30	1,00*1+1,50*(5+59+6 19	0.00
87 SPREG	OK	TRON 101x3,6	S 355	192.65	192.65	0.13	1,00*1+1,5*(5+7+9) 46	0.00
88 SPREG	OK	TRON 101x3,6	S 355	192.65	192.65	0.12	1,00*1+1,50*(6+13+1 64	0.00

Case (uy)	Ratio(uz)	Case (uz)	Ratio(vx)	Case (vx)	Ratio(vy)	Case (vy)
-	-	-	0.71	33 1,00*1+1,00*(5+7+9)	0.04	58 1,00*1+0,5*2+1,00*(
-	-	-	0.74	33 1,00*1+1,00*(5+7+9)	0.02	58 1,00*1+0,5*2+1,00*(
1*6 + 1*13 + 1*14	0.07	1*5 + 1*7 + 1*9	-	-	-	-
-	-	-	0.64	33 1,00*1+1,00*(5+7+9)	0.04	38 1,00*1+0,50*2+1,00*
-	-	-	0.67	33 1,00*1+1,00*(5+7+9)	0.02	58 1,00*1+0,5*2+1,00*(
1*6 + 1*13 + 1*14	0.08	1*5 + 1*7 + 1*9	-	-	-	-
-	-	-	0.59	33 1,00*1+1,00*(5+7+9)	0.02	58 1,00*1+0,5*2+1,00*(
-	-	-	0.74	33 1,00*1+1,00*(5+7+9)	0.05	38 1,00*1+0,50*2+1,00*
1*6 + 1*13 + 1*14	0.07	0.5*2 + 1*3 + 1*7 + 1*9	-	-	-	-
-	-	-	0.50	33 1,00*1+1,00*(5+7+9)	0.02	58 1,00*1+0,5*2+1,00*(
-	-	-	0.63	33 1,00*1+1,00*(5+7+9)	0.05	38 1,00*1+0,50*2+1,00*
1*6 + 1*13 + 1*14	0.07	1*6 + 1*8 + 1*10	-	-	-	-
-	-	-	0.40	33 1,00*1+1,00*(5+7+9)	0.02	58 1,00*1+0,5*2+1,00*(
1*6 + 1*13 + 1*14	0.06	1*6 + 1*8 + 1*10	-	-	-	-
-	-	-	0.51	33 1,00*1+1,00*(5+7+9)	0.05	38 1,00*1+0,50*2+1,00*
1*6 + 1*13 + 1*14	0.04	1*5 + 1*7 + 1*9	-	-	-	-
-	-	-	0.25	33 1,00*1+1,00*(5+7+9)	0.02	57 1,00*1+0,50*2+1,00*
-	-	-	0.27	33 1,00*1+1,00*(5+7+9)	0.08	54 1,00*1+1,00*(6+13+
1*6 + 1*13 + 1*14	0.03	1*6 + 1*59 + 1*60	-	-	-	-
-	-	-	0.36	33 1,00*1+1,00*(5+7+9)	0.05	38 1,00*1+0,50*2+1,00*
-	-	-	0.29	33 1,00*1+1,00*(5+7+9)	0.01	58 1,00*1+0,5*2+1,00*(
1*6 + 1*13 + 1*14	0.03	1*6 + 1*13 + 1*14	-	-	-	-
-	-	-	0.29	33 1,00*1+1,00*(5+7+9)	0.02	57 1,00*1+0,50*2+1,00*
-	-	-	0.31	33 1,00*1+1,00*(5+7+9)	0.08	54 1,00*1+1,00*(6+13+
1*6 + 1*59 + 1*60	0.04	0.5*2 + 1*4 + 1*8 + 1*10	-	-	-	-
1*4 + 1*8 + 1*10	0.00	0.5*2 + 1*4 + 1*13 + 1*14	-	-	-	-
1*5 + 1*7 + 1*9	0.00	1*6 + 1*59 + 1*60	-	-	-	-
1*5 + 1*7 + 1*9	0.00	1*5 + 1*59 + 1*60	-	-	-	-
0.5*2 + 1*4 + 1*8 + 1*10	0.00	0.5*2 + 1*4 + 1*13 + 1*14	-	-	-	-
0.5*2 + 1*3 + 1*7 + 1*9	0.00	1*3 + 1*7 + 1*9	-	-	-	-
1*4 + 1*8 + 1*10	0.00	0.5*2 + 1*4 + 1*8 + 1*10	-	-	-	-
1*6 + 1*13 + 1*14	0.00	1*5 + 1*7 + 1*9	-	-	-	-
1*5 + 1*7 + 1*9	0.00	1*6 + 1*8 + 1*10	-	-	-	-
1*4 + 1*8 + 1*10	0.00	1*5 + 1*7 + 1*9	-	-	-	-
1*6 + 1*8 + 1*10	0.00	1*5 + 1*7 + 1*9	-	-	-	-
1*6 + 1*8 + 1*10	0.00	1*5 + 1*59 + 1*60	-	-	-	-

Dijagram iskoristivosti - podroznice



Tablica iskoristivosti - podroznice

Member			Material	Lay	Laz	Ratio	Case	Ratio(uy)
27 PODROZNICA	OK	HE 160 A	S 355	112.65	185.72	0.69	27	0.27
28 PODROZNICA	OK	HE 160 A	S 355	112.65	185.72	0.71	1,35*1+1,5*2+0,9*(1 27	0.27
29 PODROZNICA	OK	HE 160 A	S 355	112.65	185.72	0.69	1,35*1+1,5*2+0,9*(1 27	0.27
30 PODROZNICA	OK	HE 160 A	S 355	112.65	185.72	0.70	1,35*1+1,5*2+0,9*(1 27	0.27
31 PODROZNICA	OK	HE 160 A	S 355	112.65	185.72	0.69	1,35*1+1,5*2+0,9*(1 27	0.27
32 PODROZNICA	OK	HE 160 A	S 355	112.65	185.72	0.70	1,35*1+1,5*2+0,9*(1 27	0.27
33 PODROZNICA	OK	HE 180 A	S 355	99.35	163.71	0.64	1,35*1+1,5*2+0,9*(1 28	0.21
34 PODROZNICA	OK	HE 180 A	S 355	99.35	163.71	0.65	1,35*1+0,75*2+1,5*(28	0.21
37 PODROZNICA	OK	HE 180 A	S 355	102.04	168.13	0.70	1,35*1+0,75*2+1,5*(28	0.22
39 PODROZNICA	OK	HE 180 A	S 355	102.04	168.13	0.70	1,35*1+0,75*2+1,5*(28	0.22
44 PODROZNICA	OK	HE 160 A	S 355	88.30	145.56	0.36	1,35*1+0,75*2+1,5*(27	0.12
45 PODROZNICA	OK	HE 160 A	S 355	88.30	145.56	0.37	1,35*1+1,5*2+0,9*(1 27	0.12
46 PODROZNICA	OK	HE 160 A	S 355	88.30	145.56	0.36	1,35*1+1,5*2+0,9*(1 27	0.12
47 PODROZNICA	OK	HE 160 A	S 355	88.30	145.56	0.36	1,35*1+1,5*2+0,9*(1 27	0.12

Case (uy)	Ratio(uz)	Case (uz)
1*7 + 1*12	0.72	1*2 + 0.6*7 + 0.6*11
1*7 + 1*12	0.72	1*2 + 0.6*7 + 0.6*11
1*7 + 1*12	0.72	1*2 + 0.6*7 + 0.6*11
1*7 + 1*12	0.72	1*2 + 0.6*7 + 0.6*11
1*7 + 1*12	0.72	1*2 + 0.6*7 + 0.6*11
1*7 + 1*12	0.72	1*2 + 0.6*7 + 0.6*11
1*7 + 1*12	0.61	0.5*2 + 1*7 + 1*11
1*7 + 1*12	0.61	0.5*2 + 1*7 + 1*11
1*7 + 1*12	0.65	0.5*2 + 1*7 + 1*11
1*7 + 1*12	0.65	0.5*2 + 1*7 + 1*11
1*7 + 1*12	0.35	1*2 + 0.6*7 + 0.6*11
1*7 + 1*12	0.35	1*2 + 0.6*7 + 0.6*11
1*7 + 1*12	0.35	1*2 + 0.6*7 + 0.6*11
1*7 + 1*12	0.35	1*2 + 0.6*7 + 0.6*11

STEEL DESIGN

CODE: *EN 1993-1:2005/A1:2014, Eurocode 3: Design of steel structures.*
ANALYSIS TYPE: Member Verification

CODE GROUP:
MEMBER: 4 STUPOVI **POINT:** **COORDINATE:** x = 1.00 L = 6.79 m

---

LOADS:
Governing Load Case: 19 1,00*1+1,5*(5+7+9) 1*1.00+(5+7+9)*1.50

MATERIAL:
S 355 (S 355) fy = 355.00 MPa



SECTION PARAMETERS: IPE 330

h=33.0 cm	gM0=1.00	gM1=1.00	
b=16.0 cm	Ay=42.28 cm2	Az=30.81 cm2	Ax=62.61 cm2
tw=0.8 cm	Iy=11766.90 cm4	Iz=788.14 cm4	Ix=25.70 cm4
tf=1.1 cm	Wply=804.40 cm3	Wplz=153.68 cm3	

INTERNAL FORCES AND CAPACITIES:

N,Ed = -52.45 kN	My,Ed = 51.25 kN*m	Mz,Ed = -0.00 kN*m	Vy,Ed = 0.00 kN
Nt,Rd = 2222.52 kN	My,pl,Rd = 285.56 kN*m	Mz,pl,Rd = 54.56 kN*m	Vy,c,Rd = 866.59 kN
	My,c,Rd = 285.56 kN*m	Mz,c,Rd = 54.56 kN*m	Vz,Ed = 6.27 kN
	MN,y,Rd = 285.56 kN*m	MN,z,Rd = 54.56 kN*m	Vz,c,Rd = 631.45 kN
	Mb,Rd = 104.09 kN*m		
			Class of section = 1




LATERAL BUCKLING PARAMETERS:

z = 0.00	Mcr = 116.21 kN*m	Curve,LT - c	XLT = 0.36
Lcr,upp=6.79 m	Lam_LT = 1.57	fi,LT = 1.71	XLT,mod = 0.36

BUCKLING PARAMETERS:

 About y axis:

 About z axis:

VERIFICATION FORMULAS:
Section strength check:
N,Ed/Nt,Rd = 0.02 < 1.00 (6.2.3.(1))
(My,Ed/MN,y,Rd)^ 2.00 + (Mz,Ed/MN,z,Rd)^1.00 = 0.03 < 1.00 (6.2.9.1.(6))
Vy,Ed/Vy,c,Rd = 0.00 < 1.00 (6.2.6.(1))
Vz,Ed/Vz,c,Rd = 0.01 < 1.00 (6.2.6.(1))
Global stability check of member:
My,Ed/Mb,Rd = 0.49 < 1.00 (6.3.2.1.(1))

LIMIT DISPLACEMENTS



Deflections (LOCAL SYSTEM): *Not analyzed*



Displacements (GLOBAL SYSTEM):
vx = 2.9 cm < vx max = L/150.00 = 4.5 cm Verified
Governing Load Case: 33 1,00*1+1,00*(5+7+9) (1+5+7+9)*1.00

vy = 0.2 cm < vy max = L/150.00 = 4.5 cm Verified

Governing Load Case: 38 1,00*1+0,50*2+1,00*(4+8+10) (1+4+8+10)*1.00+2*0.50

Section OK !!!

Dimenzioniranje - precka 9

STEEL DESIGN

CODE: *EN 1993-1:2005/A1:2014, Eurocode 3: Design of steel structures.*
ANALYSIS TYPE: Member Verification

CODE GROUP:
MEMBER: 9 PRECKA **POINT:** 3 **COORDINATE:** x = 0.07 L = 0.23 m

---

LOADS:
Governing Load Case: 19 1,00*1+1,5*(5+7+9) 1*1.00+(5+7+9)*1.50

MATERIAL:
S 355 (S 355) fy = 355.00 MPa

SECTION PARAMETERS: IPE 220

h=22.0 cm	gM0=1.00	gM1=1.00	
b=11.0 cm	Ay=20.24 cm2	Az=11.89 cm2	Ax=33.37 cm2
tw=0.6 cm	Iy=2771.84 cm4	Iz=204.89 cm4	Ix=8.86 cm4
tf=0.9 cm	Wply=273.28 cm3	Wplz=57.41 cm3	

INTERNAL FORCES AND CAPACITIES:

N,Ed = 0.28 kN	My,Ed = 46.53 kN*m	Mz,Ed = 0.00 kN*m	
Nc,Rd = 1184.65 kN	My,pl,Rd = 97.01 kN*m	Mz,pl,Rd = 20.38 kN*m	
Nb,Rd = 291.13 kN	My,c,Rd = 97.01 kN*m	Mz,c,Rd = 20.38 kN*m	Vz,Ed = -59.16 kN
	MN,y,Rd = 97.01 kN*m	MN,z,Rd = 20.38 kN*m	Vz,T,Rd = 243.75 kN
	Mb,Rd = 48.94 kN*m		Tt,Ed = 0.00 kN*m
			Class of section = 1

LATERAL BUCKLING PARAMETERS:

z = 0.00	Mcr = 76.84 kN*m	Curve,LT - d	XLT = 0.49
Lcr,upp=3.31 m	Lam_LT = 1.12	fi,LT = 1.25	XLT,mod = 0.50

BUCKLING PARAMETERS:

About y axis: About z axis:

Ly = 3.31 m	Lam_y = 0.44	Lz = 3.31 m	Lam_z = 1.75
Lcr,y = 3.31 m	Xy = 0.91	Lcr,z = 3.31 m	Xz = 0.25
Lamy = 33.74	kyy = 1.00	Lamz = 133.71	kyz = 1.33

VERIFICATION FORMULAS:

Section strength check:

N,Ed/Nc,Rd = 0.00 < 1.00 (6.2.4.(1))
(My,Ed/MN,y,Rd)^ 2.00 + (Mz,Ed/MN,z,Rd)^1.00 = 0.23 < 1.00 (6.2.9.1.(6))
Vz,Ed/Vz,T,Rd = 0.24 < 1.00 (6.2.6-7)
Tau,ty,Ed/(fy/(sqrt(3)*gM0)) = 0.00 < 1.00 (6.2.6)
Tau,tz,Ed/(fy/(sqrt(3)*gM0)) = 0.00 < 1.00 (6.2.6)

Global stability check of member:

Lambda,y = 33.74 < Lambda,max = 211.00 Lambda,z = 133.71 < Lambda,max = 211.00 STABLE
My,Ed/Mb,Rd = 0.95 < 1.00 (6.3.2.1.(1))
N,Ed/(Xy*N,Rk/gM1) + kyy*My,Ed/(XLT*My,Rk/gM1) + kyz*Mz,Ed/(Mz,Rk/gM1) = 0.95 < 1.00 (6.3.3.(4))
N,Ed/(Xz*N,Rk/gM1) + kzy*My,Ed/(XLT*My,Rk/gM1) + kzz*Mz,Ed/(Mz,Rk/gM1) = 0.49 < 1.00 (6.3.3.(4))

LIMIT DISPLACEMENTS

 ***Deflections (LOCAL SYSTEM):***

uy = 0.1 cm < uy max = L/200.00 = 1.7 cm Verified

Governing Load Case: 54 1,00*1+1,00*(6+13+14) (1+6+13+14)*1.00

uz = 0.1 cm < uz max = L/200.00 = 1.7 cm Verified

Governing Load Case: 37 1,00*1+0,5*2+1,00*(3+7+9) (1+3+7+9)*1.00+2*0.50

u inst,y = 0.1 cm < u inst,max,y = L/200.00 = 1.7 cm Verified

Governing Load Case: 1*6 + 1*13 + 1*14

u inst,z = 0.1 cm < u inst,max,z = L/200.00 = 1.7 cm Verified

Governing Load Case: 0.5*2 + 1*3 + 1*7 + 1*9

 ***Displacements (GLOBAL SYSTEM):*** *Not analyzed*

Section OK !!!

Dimenzioniranje - spreg 80

STEEL DESIGN

CODE: *EN 1993-1:2005/A1:2014, Eurocode 3: Design of steel structures.*
ANALYSIS TYPE: Member Verification

CODE GROUP:
MEMBER: 80 SPREG **POINT:** **COORDINATE:** x = 0.00 L = 0.00 m

---

LOADS:
Governing Load Case: 64 1,00*1+1,50*(6+59+60) (6+59+60)*1.50+1*1.00

MATERIAL:
S 355 (S 355) fy = 355.00 MPa

SECTION PARAMETERS: TRON 101x3,6

h=10.2 cm	gM0=1.00	gM1=1.00	
	Ay=7.06 cm2	Az=7.06 cm2	Ax=11.08 cm2
tw=0.4 cm	Iy=133.24 cm4	Iz=133.24 cm4	Ix=266.47 cm4
	Wply=34.59 cm3	Wplz=34.59 cm3	

INTERNAL FORCES AND CAPACITIES:
N,Ed = 25.49 kN
Nc,Rd = 393.46 kN
Nb,Rd = 57.07 kN

Class of section = 1

LATERAL BUCKLING PARAMETERS:

BUCKLING PARAMETERS:

About y axis:

Ly = 6.66 m	Lam_y = 2.52	Lz = 6.66 m	Lam_z = 2.52
Lcr,y = 6.66 m	Xy = 0.15	Lcr,z = 6.66 m	Xz = 0.15
Lamy = 192.18		Lamz = 192.18	

About z axis:

VERIFICATION FORMULAS:
Section strength check:
N,Ed/Nc,Rd = 0.06 < 1.00 (6.2.4.(1))
Global stability check of member:
Lambda,y = 192.18 < Lambda,max = 211.00 Lambda,z = 192.18 < Lambda,max = 211.00 STABLE
N,Ed/Nb,Rd = 0.45 < 1.00 (6.3.1.1.(1))

LIMIT DISPLACEMENTS

Deflections (LOCAL SYSTEM):
uy = 0.0 cm < uy max = L/200.00 = 3.3 cm Verified
Governing Load Case: 9 V el. 0
uz = 0.0 cm < uz max = L/200.00 = 3.3 cm Verified
Governing Load Case: 51 1,00*1+1,00*(3+13+14) (1+3+13+14)*1.00
u inst,y = 0.0 cm < u inst,max,y = L/200.00 = 3.3 cm Verified
Governing Load Case: 1*5 + 1*7 + 1*9
u inst,z = 0.0 cm < u inst,max,z = L/200.00 = 3.3 cm Verified
Governing Load Case: 1*5 + 1*59 + 1*60



Displacements (GLOBAL SYSTEM): *Not analyzed*

Section OK !!!

STEEL DESIGN

CODE: *EN 1993-1:2005/A1:2014, Eurocode 3: Design of steel structures.*
ANALYSIS TYPE: Member Verification

CODE GROUP:
MEMBER: 28 PODROZNICA **POINT:** **COORDINATE:** x = 0.50 L = 3.70 m

---

LOADS:
Governing Load Case: 27 1,35*1+1,5*2+0,9*(11+7) 1*1.35+2*1.50+(7+11)*0.90

MATERIAL:
S 355 (S 355) fy = 355.00 MPa



SECTION PARAMETERS: HE 160 A

h=15.2 cm	gM0=1.00	gM1=1.00	
b=16.0 cm	Ay=32.53 cm2	Az=13.21 cm2	Ax=38.77 cm2
tw=0.6 cm	Iy=1672.98 cm4	Iz=615.57 cm4	Ix=10.90 cm4
tf=0.9 cm	Wply=245.17 cm3	Wplz=117.63 cm3	

INTERNAL FORCES AND CAPACITIES:

N,Ed = 3.64 kN	My,Ed = 29.60 kN*m	Mz,Ed = -0.05 kN*m	
Nc,Rd = 1376.38 kN	My,Ed,max = 29.60 kN*m	Mz,Ed,max = -0.05 kN*m	
Nb,Rd = 191.77 kN	My,c,Rd = 87.03 kN*m	Mz,c,Rd = 41.76 kN*m	
	MN,y,Rd = 87.03 kN*m	MN,z,Rd = 41.76 kN*m	
	Mb,Rd = 42.76 kN*m		
			Class of section = 1




LATERAL BUCKLING PARAMETERS:

z = 1.00	Mcr = 46.20 kN*m	Curve,LT - b	XLT = 0.49
Lcr,upp=7.40 m	Lam_LT = 1.37	fi,LT = 1.37	XLT,mod = 0.49

BUCKLING PARAMETERS:



About y axis:



About z axis:

Ly = 7.40 m	Lam_y = 1.47	Lz = 7.40 m	Lam_z = 2.43
Lcr,y = 7.40 m	Xy = 0.35	Lcr,z = 7.40 m	Xz = 0.14
Lamy = 112.65	kyy = 1.01	Lamz = 185.72	kyz = 0.85

VERIFICATION FORMULAS:
Section strength check:
N,Ed/Nc,Rd = 0.00 < 1.00 (6.2.4.(1))
(My,Ed/MN,y,Rd)^ 2.00 + (Mz,Ed/MN,z,Rd)^1.00 = 0.12 < 1.00 (6.2.9.1.(6))
Global stability check of member:
Lambda,y = 112.65 < Lambda,max = 211.00 Lambda,z = 185.72 < Lambda,max = 211.00 STABLE
My,Ed,max/Mb,Rd = 0.69 < 1.00 (6.3.2.1.(1))
N,Ed/(Xy*N,Rk/gM1) + kyy*My,Ed,max/(XLT*My,Rk/gM1) + kyz*Mz,Ed,max/(Mz,Rk/gM1) = 0.71 < 1.00 (6.3.3.(4))
N,Ed/(Xz*N,Rk/gM1) + kzy*My,Ed,max/(XLT*My,Rk/gM1) + kzz*Mz,Ed,max/(Mz,Rk/gM1) = 0.38 < 1.00 (6.3.3.(4))

LIMIT DISPLACEMENTS

 ***Deflections (LOCAL SYSTEM):***

uy = 1.0 cm < uy max = L/200.00 = 3.7 cm Verified

Governing Load Case: 40 1,00*1+1,00*(12+7) (1+7+12)*1.00

uz = 3.3 cm < uz max = L/200.00 = 3.7 cm Verified

Governing Load Case: 41 1,00*1+1,00*2+0,6*(11+7) (1+2)*1.00+(7+11)*0.60

u inst,y = 1.0 cm < u inst,max,y = L/200.00 = 3.7 cm Verified

Governing Load Case: 1*7 + 1*12

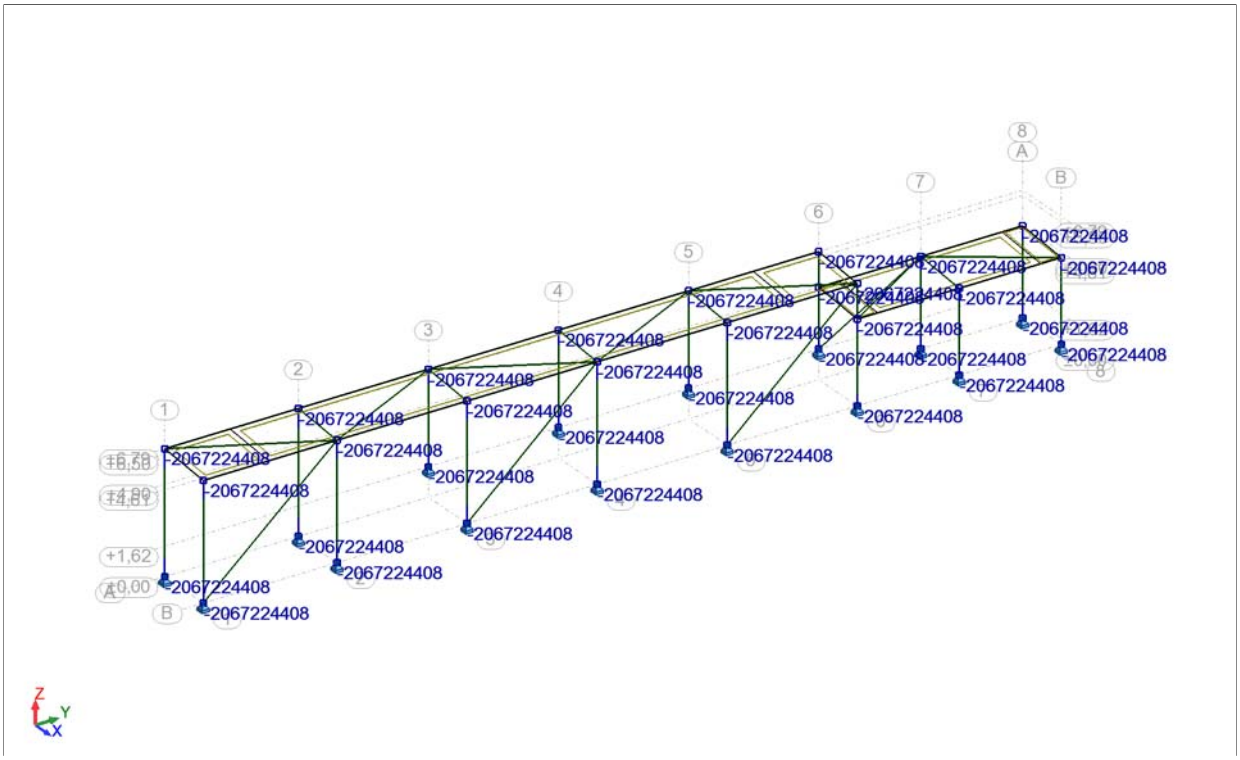
u inst,z = 2.7 cm < u inst,max,z = L/200.00 = 3.7 cm Verified

Governing Load Case: 1*2 + 0.6*7 + 0.6*11

 ***Displacements (GLOBAL SYSTEM):*** *Not analyzed*

Section OK !!!

Polozaj prikljucaka



Spoj stupa sa temeljem

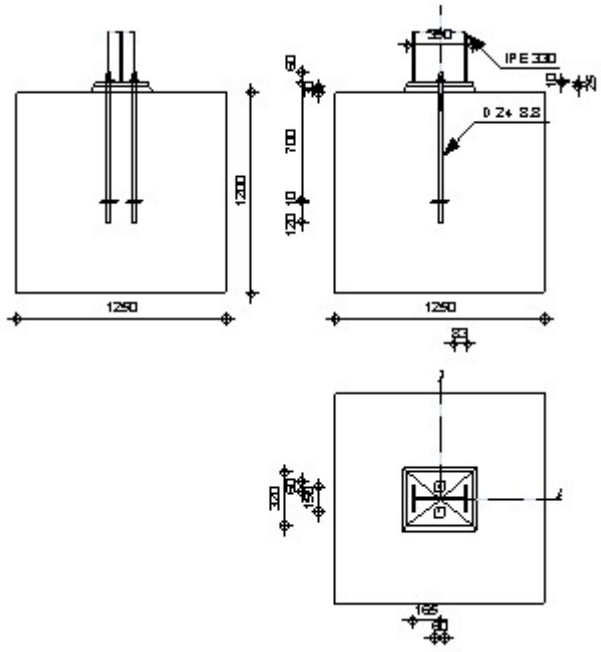
Autodesk Robot Structural Analysis Professional 2016

Pinned column base design

Eurocode 3: EN 1993-1-8:2005/AC:2009 + CEB Design Guide: Design of fastenings in concrete

OK

Ratio **0,41**



GENERAL

Connection no.: 29
Connection name: Pinned column base
Structure node: 21
Structure bars: 48

GEOMETRY

COLUMN

Section: IPE 330
Bar no.: 48

L_c =	6,79	[m]	Column length
α =	0,0	[Deg]	Inclination angle
h_c =	330	[mm]	Height of column section
b_{fc} =	160	[mm]	Width of column section
t_{wc} =	8	[mm]	Thickness of the web of column section
t_{fc} =	12	[mm]	Thickness of the flange of column section
r_c =	18	[mm]	Radius of column section fillet
A_c =	62,61	[cm^2]	Cross-sectional area of a column
I_{yc} =	11766,90	[cm^4]	Moment of inertia of the column section
Material:	S 355		
f_{yc} =	355,00	[MPa]	Resistance
f_{uc} =	470,00	[MPa]	Yield strength of a material

COLUMN BASE

l_{pd} =	390	[mm]	Length
b_{pd} =	320	[mm]	Width
t_{pd} =	25	[mm]	Thickness
Material:	S 355		
f_{ypd} =	355,00	[MPa]	Resistance
f_{upd} =	470,00	[MPa]	Yield strength of a material

ANCHORAGE

The shear plane passes through the UNTHREADED portion of the bolt.

Class =	8.8		Anchor class
f_{yb} =	640,00	[MPa]	Yield strength of the anchor material
f_{ub} =	800,00	[MPa]	Tensile strength of the anchor material
d =	24	[mm]	Bolt diameter
A_s =	3,53	[cm^2]	Effective section area of a bolt
A_V =	4,52	[cm^2]	Area of bolt section
n =	2		Number of bolt rows
e_V =	150	[mm]	Vertical spacing

Anchor dimensions

L_1 =	60	[mm]
L_2 =	700	[mm]
L_3 =	120	[mm]

Anchor plate

l_p =	100	[mm]	Length
b_p =	100	[mm]	Width
t_p =	10	[mm]	Thickness
Material:	S 355		

f_y = 355,00 [MPa] Resistance

Washer

l_{wd} = 60 [mm] Length

b_{wd} = 60 [mm] Width

t_{wd} = 10 [mm] Thickness

MATERIAL FACTORS

γ_{M0} = 1,00 Partial safety factor

γ_{M2} = 1,25 Partial safety factor

γ_C = 1,50 Partial safety factor

SPREAD FOOTING

L = 1250 [mm] Spread footing length

B = 1250 [mm] Spread footing width

H = 1200 [mm] Spread footing height

Concrete

Class C30/37

f_{ck} = 30,00 [MPa] Characteristic resistance for compression

Grout layer

t_g = 30 [mm] Thickness of leveling layer (grout)

$f_{ck,g}$ = 12,00 [MPa] Characteristic resistance for compression

$C_{f,d}$ = 0,30 Coeff. of friction between the base plate and concrete

WELDS

a_p = 5 [mm] Footing plate of the column base

LOADS

Case: 45: 1,00*1+1,50*(5+13+14) (5+13+14)*1.50+1*1.00

$N_{j,Ed}$ = 43,50 [kN] Axial force

$V_{j,Ed,y}$ = 22,62 [kN] Shear force

$V_{j,Ed,z}$ = -6,58 [kN] Shear force

RESULTS

TENSION ZONE

STEEL FAILURE

A_b =	3,53	[cm^2]	Effective anchor area	[Table 3.4]
f_{ub} =	800,00	[MPa]	Tensile strength of the anchor material	[Table 3.4]
Beta =	0,85		Reduction factor of anchor resistance	[3.6.1.(3)]

$F_{t,Rd,s1} = beta*0.9*f_{ub}*A_b/\gamma_{M2}$

$F_{t,Rd,s1}$ =	172,83	[kN]	Anchor resistance to steel failure	[Table 3.4]

γ_{Ms} =	1,20		Partial safety factor	CEB [3.2.3.2]
f_{yb} =	640,00	[MPa]	Yield strength of the anchor material	CEB [9.2.2]

$F_{t,Rd,s2} = f_{yb}*A_b/\gamma_{Ms}$

$F_{t,Rd,s2}$ =	188,27	[kN]	Anchor resistance to steel failure	CEB [9.2.2]

$F_{t,Rd,s} = \min(F_{t,Rd,s1}, F_{t,Rd,s2})$

$F_{t,Rd,s}$ =	172,83	[kN]	Anchor resistance to steel failure

PULL-OUT FAILURE

f_{ck} =	30,00	[MPa]	Characteristic compressive strength of concrete	EN 1992-1:[3.1.2]
A_h =	95,48	[cm^2]	Bearing area of the head	CEB [15.1.2.3]
p_k =	210,00	[MPa]	Characteristic strength of concrete (pull-out)	CEB [15.1.2.3]
γ_{Mp} =	2,16		Partial safety factor	CEB [3.2.3.1]

$F_{t,Rd,p} = p_k*A_h/\gamma_{Mp}$

$F_{t,Rd,p}$ =	994,54	[kN]	Design uplift capacity	CEB [9.2.3]

CONCRETE CONE FAILURE

h_{ef} =	367	[mm]	Effective anchorage depth	CEB [9.2.4]

$N_{Rk,c}^{0} = 7.5[N^{0.5}/mm^{0.5}]*f_{ck}*h_{ef}^{1.5}$

$N_{Rk,c}^{0}$ =	288,42	[kN]	Characteristic resistance of an anchor	CEB [9.2.4]
$s_{cr,N}$ =	1100	[mm]	Critical width of the concrete cone	CEB [9.2.4]
$c_{cr,N}$ =	550	[mm]	Critical edge distance	CEB [9.2.4]
$A_{c,N0}$ =	15812,50	[cm^2]	Maximum area of concrete cone	CEB [9.2.4]
$A_{c,N}$ =	15625,00	[cm^2]	Actual area of concrete cone	CEB [9.2.4]

$\psi_{A,N} = A_{c,N}/A_{c,N0}$

$\psi_{A,N}$ =	0,99		Factor related to anchor spacing and edge distance	CEB [9.2.4]
c =	543	[mm]	Minimum edge distance from an anchor	CEB [9.2.4]

$\psi_{s,N} = 0.7 + 0.3*c/c_{cr.N} \leq 1.0$

$\psi_{s,N}$ = 1,00 Factor taking account the influence of edges of the concrete member on the distribution of stresses

$\psi_{ec,N}$ = 1,00 Factor related to distribution of tensile forces acting on anchors

$\psi_{re,N} = 0.5 + h_{ef}[mm]/200 \leq 1.0$

$\psi_{re,N}$ = 1,00 Shell spalling factor CEB [9.2.

$\psi_{ucr,N}$ = 1,00 Factor taking into account whether the anchorage is in cracked or non-cracked concrete CEB [9.2.

γ_{Mc} = 2,16 Partial safety factor CEB [3.2.3.

$F_{t,Rd,c} = N_{Rk,c}^{0}*\psi_{A,N}*\psi_{s,N}*\psi_{ec,N}*\psi_{re,N}*\psi_{ucr,N}/\gamma_{Mc}$

$F_{t,Rd,c}$ = 131,41 [kN] Design anchor resistance to concrete cone failure EN 1992-1:[8.4.2.(2)]

SPLITTING FAILURE

h_{ef} = 700 [mm] Effective anchorage depth CEB [9.2.5]

$N_{Rk,c}^{0} = 7.5[N^{0.5}/mm^{0.5}]*f_{ck}*h_{ef}^{1.5}$

$N_{Rk,c}^{0}$ = 760,80 [kN] Design uplift capacity CEB [9.2.5]

$s_{cr,N}$ = 1400 [mm] Critical width of the concrete cone CEB [9.2.5]

$c_{cr,N}$ = 700 [mm] Critical edge distance CEB [9.2.5]

$A_{c,N0}$ = 24257,50 [cm^2] Maximum area of concrete cone CEB [9.2.5]

$A_{c,N}$ = 15625,00 [cm^2] Actual area of concrete cone CEB [9.2.5]

$\psi_{A,N} = A_{c,N}/A_{c,N0}$

$\psi_{A,N}$ = 0,64 Factor related to anchor spacing and edge distance CEB [9.2.5]

c = 543 [mm] Minimum edge distance from an anchor CEB [9.2.5]

$\psi_{s,N} = 0.7 + 0.3*c/c_{cr.N} \le 1.0$

$\psi_{s,N}$ = 0,93 Factor taking account the influence of edges of the concrete member on the distribution of stresses

$\psi_{ec,N}$ = 1,00 Factor related to distribution of tensile forces acting on anchors

$\psi_{re,N} = 0.5 + h_{ef}[mm]/200 \le 1.0$

$\psi_{re,N}$ = 1,00 Shell spalling factor CEB [9.2.5]

$\psi_{ucr,N}$ = 1,00 Factor taking into account whether the anchorage is in cracked or non-cracked concrete CEB [9.2.5]

$\psi_{h,N} = (h/(2*h_{ef}))^{2/3} \le 1.2$

$\psi_{h,N}$ = 0,90 Coeff. related to the foundation height CEB [9.2.5]

$\gamma_{M,sp}$ = 2,16 Partial safety factor CEB [3.2.3.1]

$F_{t,Rd,sp} = N_{Rk,c}^{0}*\psi_{A,N}*\psi_{s,N}*\psi_{ec,N}*\psi_{re,N}*\psi_{ucr,N}*\psi_{h,N}/\gamma_{M,sp}$

$F_{t,Rd,sp}$ = 190,90 [kN] Design anchor resistance to splitting of concrete CEB [9.2.5]

TENSILE RESISTANCE OF AN ANCHOR

$F_{t,Rd} = \min(F_{t,Rd,s}, F_{t,Rd,p}, F_{t,Rd,c}, F_{t,Rd,sp})$

$F_{t,Rd}$ = 131,41 [kN] Tensile resistance of an anchor

BENDING OF THE BASE PLATE

$l_{eff,1}$ = 269 [mm] Effective length for a single bolt for mode 1 [6.2.6.5]

$l_{eff,2}$ = 269 [mm] Effective length for a single bolt for mode 2 [6.2.6.5]

m = 66 [mm] Distance of a bolt from the stiffening edge [6.2.6.5]

$M_{pl,1,Rd}$ = 14,90 [kN*m] Plastic resistance of a plate for mode 1 [6.2.4]

$M_{pl,2,Rd}$ = 14,90 [kN*m] Plastic resistance of a plate for mode 2 [6.2.4]

$F_{T,1,Rd}$ = 908,64 [kN] Resistance of a plate for mode 1 [6.2.4]

$F_{T,2,Rd}$ = 347,93 [kN] Resistance of a plate for mode 2 [6.2.4]

$F_{T,3,Rd}$ = 262,81 [kN] Resistance of a plate for mode 3 [6.2.4]

$F_{t,pl,Rd} = \min(F_{T,1,Rd}, F_{T,2,Rd}, F_{T,3,Rd})$

$F_{t,pl,Rd}$ = 262,81 [kN] Tension resistance of a plate [6.2.4]

TENSILE RESISTANCE OF A COLUMN WEB

t_{wc} =	8	[mm]	Effective thickness of the column web	[6.2.6.3.(8)]
$b_{eff,t,wc}$ =	269	[mm]	Effective width of the web for tension	[6.2.6.3.(2)]
A_{vc} =	30,81	[cm^2]	Shear area	EN1993-1-1:[6.2.6.(3)]
ω =	0,80		Reduction factor for interaction with shear	[6.2.6.3.(4)]

$F_{t,wc,Rd} = \omega\, b_{eff,t,wc}\, t_{wc}\, f_{yc} / \gamma_{M0}$

$F_{t,wc,Rd}$ =	573,38	[kN]	Column web resistance	[6.2.6.3.(1)]

RESISTANCES OF SPREAD FOOTING IN THE TENSION ZONE

$N_{j,Rd}$ =	262,81	[kN]	Resistance of a spread footing for axial tension	[6.2.8.3]

CONNECTION CAPACITY CHECK

$N_{j,Ed} / N_{j,Rd} \le 1,0$ (6.24)	0,17 < 1,00	verified	(0,17)

SHEAR

BEARING PRESSURE OF AN ANCHOR BOLT ONTO THE BASE PLATE

Shear force $V_{j,Ed,y}$

$\alpha_{d,y}$ =	1,09	Coeff. taking account of the bolt position - in the direction of shear	[Table 3.4]
$\alpha_{b,y}$ =	1,00	Coeff. for resistance calculation $F_{1,vb,Rd}$	[Table 3.4]
$k_{1,y}$ =	2,50	Coeff. taking account of the bolt position - perpendicularly to the direction of shear	[Table 3.4]

$F_{1,vb,Rd,y} = k_{1,y} * \alpha_{b,y} * f_{up} * d * t_p / \gamma_{M2}$

$F_{1,vb,Rd,y}$ =	564,00	[kN]	Resistance of an anchor bolt for bearing pressure onto the base plate	[6.2.2.(7)]

Shear force $V_{j,Ed,z}$

$\alpha_{d,z}$ =	2,50	Coeff. taking account of the bolt position - in the direction of shear	[Table 3.4]
$\alpha_{b,z}$ =	1,00	Coeff. for resistance calculation $F_{1,vb,Rd}$	[Table 3.4]
$k_{1,z}$ =	2,50	Coeff. taking account of the bolt position - perpendicularly to the direction of shear	[Table 3.4]

$F_{1,vb,Rd,z} = k_{1,z} * \alpha_{b,z} * f_{up} * d * t_p / \gamma_{M2}$

$F_{1,vb,Rd,z}$ =	564,00	[kN]	Resistance of an anchor bolt for bearing pressure onto the base plate	[6.2.2.(7)]

SHEAR OF AN ANCHOR BOLT

α_b =	0,25		Coeff. for resistance calculation $F_{2,vb,Rd}$	[6.2.2.(7)]
A_{vb} =	4,52	[cm^2]	Area of bolt section	[6.2.2.(7)]
f_{ub} =	800,00	[MPa]	Tensile strength of the anchor material	[6.2.2.(7)]
γ_{M2} =	1,25		Partial safety factor	[6.2.2.(7)]

$F_{2,vb,Rd} = \alpha_b * f_{ub} * A_{vb} / \gamma_{M2}$

$F_{2,vb,Rd}$ =	71,80	[kN]	Shear resistance of a bolt - without lever arm	[6.2.2.(7)]

α_M =	2,00		Factor related to the fastening of an anchor in the foundation	CEB [9.3.2.2]
$M_{Rk,s}$ =	1,15	[kN*m]	Characteristic bending resistance of an anchor	CEB [9.3.2.2]
l_{sm} =	55	[mm]	Lever arm length	CEB [9.3.2.2]
γ_{Ms} =	1,20		Partial safety factor	CEB [3.2.3.2]

$F_{v,Rd,sm} = \alpha_M * M_{Rk,s} / (l_{sm} * \gamma_{Ms})$

$F_{v,Rd,sm}$ =	35,24	[kN]	Shear resistance of a bolt - with lever arm	CEB [9.3.1]

CONCRETE PRY-OUT FAILURE

$N_{Rk,c}$ =	283,84	[kN]	Design uplift capacity	CEB [9.2.4]
k_3 =	2,00		Factor related to the anchor length	CEB [9.3.3]
γ_{Mc} =	2,16		Partial safety factor	CEB [3.2.3.1]

$F_{v,Rd,cp} = k_3 * N_{Rk,c} / \gamma_{Mc}$

$F_{v,Rd,cp}$ =	262,81	[kN]	Concrete resistance for pry-out failure	CEB [9.3.1]

CONCRETE EDGE FAILURE

Shear force $V_{j,Ed,y}$

$V_{Rk,c,y}^0$ =	1338,39	[kN]	Characteristic resistance of an anchor
$\psi_{A,V,y}$ =	0,66		Factor related to anchor spacing and edge distance
$\psi_{h,V,y}$ =	1,00		Factor related to the foundation thickness
$\psi_{s,V,y}$ =	0,90		Factor related to the influence of edges parallel to the shear load direction
$\psi_{ec,V,y}$ =	1,00		Factor taking account a group effect when different shear loads are acting on the individua
$\psi_{\alpha,V,y}$ =	1,00		Factor related to the angle at which the shear load is applied
$\psi_{ucr,V,y}$ =	1,00		Factor related to the type of edge reinforcement used
γ_{Mc} =	2,16		Partial safety factor

$F_{v,Rd,c,y} = V_{Rk,c,y}^0 * \psi_{A,V,y} * \psi_{h,V,y} * \psi_{s,V,y} * \psi_{ec,V,y} * \psi_{\alpha,V,y} * \psi_{ucr,V,y} / \gamma_{Mc}$

$F_{v,Rd,c,y}$ =	365,59	[kN]	Concrete resistance for edge failure	CEB [9.3.1]

Shear force $V_{j,Ed,z}$

$V_{Rk,c,z}^0$ =	1311,11	[kN]	Characteristic resistance of an anchor
$\psi_{A,V,z}$ =	0,68		Factor related to anchor spacing and edge distance
$\psi_{h,V,z}$ =	1,00		Factor related to the foundation thickness
$\psi_{s,V,z}$ =	0,90		Factor related to the influence of edges parallel to the shear load direction
$\psi_{ec,V,z}$ =	1,00		Factor taking account a group effect when different shear loads are acting on the individua
$\psi_{\alpha,V,z}$ =	1,00		Factor related to the angle at which the shear load is applied
$\psi_{ucr,V,z}$ =	1,00		Factor related to the type of edge reinforcement used
γ_{Mc} =	2,16		Partial safety factor

$F_{v,Rd,c,z} = V_{Rk,c,z}^0 * \psi_{A,V,z} * \psi_{h,V,z} * \psi_{s,V,z} * \psi_{ec,V,z} * \psi_{\alpha,V,z} * \psi_{ucr,V,z} / \gamma_{Mc}$

$F_{v,Rd,c,z}$ =	370,37	[kN]	Concrete resistance for edge failure	CEB [9.3.1]

SPLITTING RESISTANCE

$C_{f,d}$ =	0,30	Coeff. of friction between the base plate and concrete		[6.2.2.(6)]
$N_{c,Ed}$ =	0,00 [kN]	Compressive force		[6.2.2.(6)]

$F_{f,Rd} = C_{f,d} * N_{c,Ed}$

$F_{f,Rd}$ =	0,00 [kN]	Slip resistance		[6.2.2.(6)]

SHEAR CHECK

$V_{j,Rd,y} = n_b * \min(F_{1,vb,Rd,y}, F_{2,vb,Rd}, F_{v,Rd,sm}, F_{v,Rd,cp}, F_{v,Rd,c,y}) + F_{f,Rd}$

$V_{j,Rd,y}$ =	70,48 [kN]	Connection resistance for shear		CEB [9.3.1]
$V_{j,Ed,y} / V_{j,Rd,y} \leq 1,0$	0,32 < 1,00		verified	(0,32)

$V_{j,Rd,z} = n_b * \min(F_{1,vb,Rd,z}, F_{2,vb,Rd}, F_{v,Rd,sm}, F_{v,Rd,cp}, F_{v,Rd,c,z}) + F_{f,Rd}$

$V_{j,Rd,z}$ =	70,48 [kN]	Connection resistance for shear		CEB [9.3.1]
$V_{j,Ed,z} / V_{j,Rd,z} \leq 1,0$	0,09 < 1,00		verified	(0,09)
$V_{j,Ed,y} / V_{j,Rd,y} + V_{j,Ed,z} / V_{j,Rd,z} \leq 1,0$	0,41 < 1,00		verified	(0,41)

WELDS BETWEEN THE COLUMN AND THE BASE PLATE

$\sigma_\perp$ =	4,97 [MPa]	Normal stress in a weld	[4.5.3.(7)]
$\tau_\perp$ =	4,97 [MPa]	Perpendicular tangent stress	[4.5.3.(7)]
τ_{yII} =	7,24 [MPa]	Tangent stress parallel to $V_{j,Ed,y}$	[4.5.3.(7)]
τ_{zII} =	-2,14 [MPa]	Tangent stress parallel to $V_{j,Ed,z}$	[4.5.3.(7)]
β_W =	0,90	Resistance-dependent coefficient	[4.5.3.(7)]

$\sigma_\perp / (0.9 * f_u / \gamma_{M2}) \leq 1.0$ (4.1)	0,01 < 1,00	verified	(0,01)
$\sqrt{(\sigma_\perp^2 + 3.0 (\tau_{yII}^2 + \tau_\perp^2))} / (f_u / (\beta_W * \gamma_{M2})) \leq 1.0$ (4.1)	0,04 < 1,00	verified	(0,04)
$\sqrt{(\sigma_\perp^2 + 3.0 (\tau_{zII}^2 + \tau_\perp^2))} / (f_u / (\beta_W * \gamma_{M2})) \leq 1.0$ (4.1)	0,03 < 1,00	verified	(0,03)

WEAKEST COMPONENT:

ANCHOR BOLT - SHEAR - WITH LEVER ARM

Connection conforms to the code Ratio 0,41

PROKON
Software Consultants (Pty) Ltd
Internet: http://www.prokon.com
E-Mail : mail@prokon.com

Job Number		Sheet
Job Title		
Client		
Calcs by	Checked by	Date

Column Base Design : Default single column example: ULS stability checks

C15

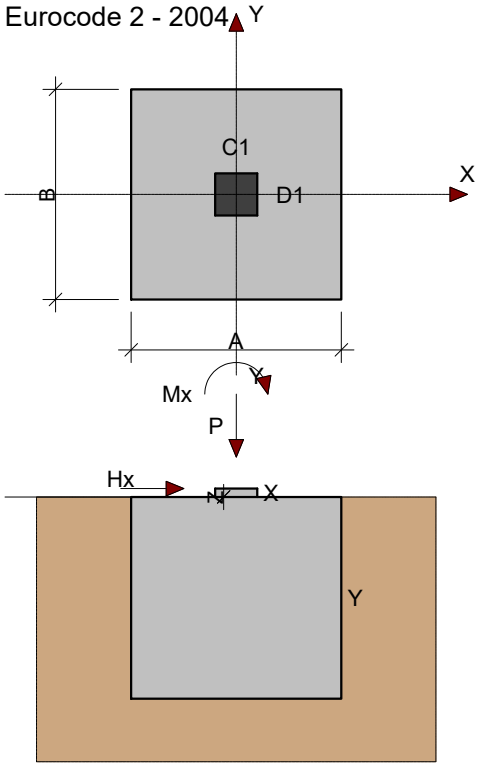
Input Data

Base length A		(m)	1.25
Base width B		(m)	1.25
Column(s)		Col 1	Col 2
C	(m)	0.25	
D	(m)	0.25	
E	(m)		
F	(m)		
Stub column height X		(m)	0.05
Base depth Y		(m)	1.2
Soil cover Z		(m)	0
Concrete density		(kN/m^3)	25
Soil density		(kN/m^3)	18
Soil friction angle (°)			22
Base friction constant			0.5
Rebar depth top X		(mm)	50
Rebar depth top Y		(mm)	50
Rebar depth bottom X		(mm)	50
Rebar depth bottom Y		(mm)	50
ULS ovt. LF: Self weight			0.9
ULS LF: Self weight			1.4
Max. SLS bearing pr.		(kN/m^2)	150
S.F. Overturning (ULS)			1
S.F. Slip (ULS)			1
fck base		(MPa)	19
fck columns		(MPa)	30
fy		(MPa)	450

Load Data

		Unfactored Loads						
Load Case	Col no.	LF ULS ovt	LF ULS	P (kN)	Hx (kN)	Hy (kN)	Mx (kNm)	My (kNm)
1	1	1.6	1.6	28,72	4,31	11,67	0	0
	1	0.9	1.4	28,72				

Sketch of Base



Output for Load Case 1

Output for Load Case 1	
Soil pressure (ULS) (kN/m²)	187.97
Soil pressure (SLS) (kN/m²)	123.48
SF overturning (SLS)	4.40
SF overturning (ULS)	3.00
Safety Factor slip (ULS)	6.43
Safety Factor uplift (ULS)	>100
Bottom	
Design moment X (kNm/m)	8.98
Reinforcement X (mm²/m)	20
Design moment Y (kNm/m)	12.92
Reinforcement Y (mm²/m)	29
Top	
Design moment X (kNm/m)	0.00
Reinforcement X (mm²/m)	0
Design moment Y (kNm/m)	0.00
Reinforcement Y (mm²/m)	0
Linear Shear X (MPa)	0.000
vc (MPa)	0.257
Linear Shear Y (MPa)	0.000
vc (MPa)	0.257
Linear Shear Other (MPa)	0.000
Punching Shear (MPa)	N.A.
vc (MPa)	N.A.
Cost	752.39

Load Case:1

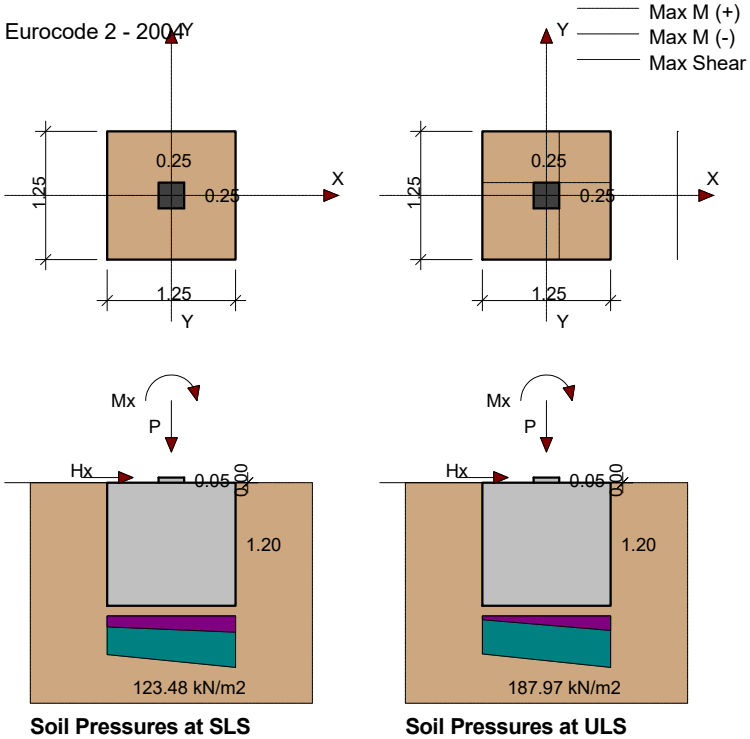
Eurocode 2 - 2004

Legend

Max M (+)

Max M (-)

Max Shear



Soil Pressures at SLS

Soil Pressures at ULS

ODABRAN TEMELJ DIMENZIJA Šir.xDuţ.xVisina = 1,25 x 1,25 x 1,2 m.

TEMELJ ARMIRATI ARMATUROM Φ16/15 cm u oba smjera i obostrano, detaljan plan armiranja temelja dat će se izvedbenim nacrtom.

NAPOMENA:

U slučaju nailaska na nekvalitetno tlo, izvršiti zamjenu materijala i postići zbijenost Ms≥60 Mpa.

PODLOŢNI BETON:	**C12/15, X0**
BETON:	**C30/37**
ARMATURA:	**B500B**
RAZRED IZLOŢENOSTI:	**XC4, XA2, XF2**
ZAŠTITNI SLOJ:	**5 cm**

Spoj precke i stupa

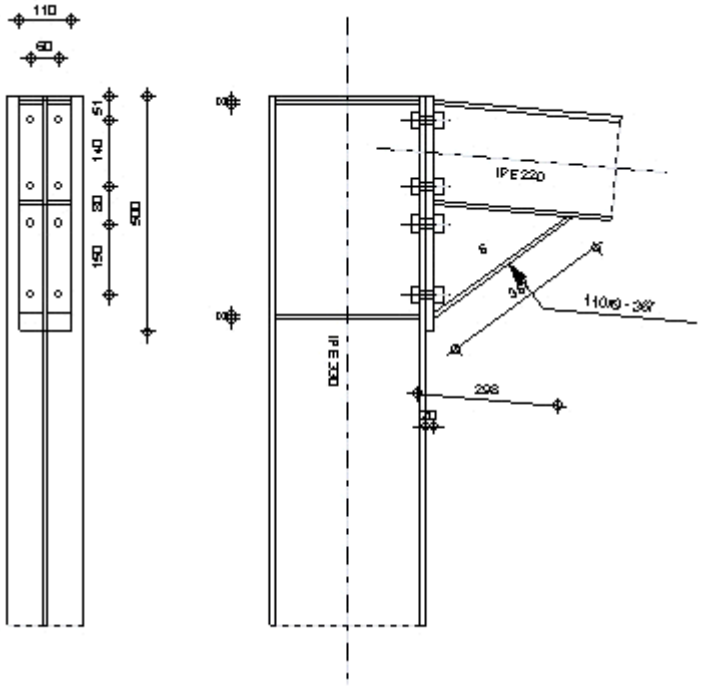
Autodesk Robot Structural Analysis Professional 2016

Design of fixed beam-to-column connection

EN 1993-1-8:2005/AC:2009

OK

Ratio
0,48



GENERAL

Connection no.: 2
Connection name: Frame knee
Structure node: 10
Structure bars: 8, 9

GEOMETRY

COLUMN

Section: IPE 330
Bar no.: 8

α =	-90,0	[Deg]	Inclination angle
h_c =	330	[mm]	Height of column section
b_{fc} =	160	[mm]	Width of column section
t_{wc} =	8	[mm]	Thickness of the web of column section
t_{fc} =	12	[mm]	Thickness of the flange of column section
r_c =	18	[mm]	Radius of column section fillet
A_c =	62,61	[cm^2]	Cross-sectional area of a column
I_{xc} =	11766,90	[cm^4]	Moment of inertia of the column section

Material: S 355

f_{yc} = 355,00 [MPa] Resistance

BEAM

Section: IPE 220

Bar no.: 9

α =	-5,0	[Deg]	Inclination angle
h_b =	220	[mm]	Height of beam section
b_f =	110	[mm]	Width of beam section
t_{wb} =	6	[mm]	Thickness of the web of beam section
t_{fb} =	9	[mm]	Thickness of the flange of beam section
r_b =	12	[mm]	Radius of beam section fillet
r_b =	12	[mm]	Radius of beam section fillet
A_b =	33,37	[cm^2]	Cross-sectional area of a beam
I_{xb} =	2771,84	[cm^4]	Moment of inertia of the beam section

Material: S 355

f_{yb} = 355,00 [MPa] Resistance

BOLTS

The shear plane passes through the UNTHREADED portion of the bolt.

d =	18	[mm]	Bolt diameter
Class =	8.8		Bolt class
F_{tRd} =	110,59	[kN]	Tensile resistance of a bolt
n_h =	2		Number of bolt columns
n_v =	4		Number of bolt rows
h_1 =	51	[mm]	Distance between first bolt and upper edge of front plate

Horizontal spacing e_i = 60 [mm]

Vertical spacing p_i = 140;80;150 [mm]

PLATE

h_p =	500	[mm]	Plate height
b_p =	110	[mm]	Plate width
t_p =	20	[mm]	Plate thickness

Material: S 355

f_{yp} = 355,00 [MPa] Resistance

LOWER STIFFENER

w_d = 110 [mm] Plate width
t_{fd} = 9 [mm] Flange thickness
h_d = 242 [mm] Plate height
t_{wd} = 6 [mm] Web thickness
l_d = 298 [mm] Plate length
α = 36,0 [Deg] Inclination angle
Material: Steel
f_{ybu} = 235,00 [MPa] Resistance

COLUMN STIFFENER

Upper
h_{su} = 307 [mm] Stiffener height
b_{su} = 76 [mm] Stiffener width
t_{hu} = 8 [mm] Stiffener thickness
Material: Steel
f_{ysu} = 235,00 [MPa] Resistance
Lower
h_{sd} = 307 [mm] Stiffener height
b_{sd} = 76 [mm] Stiffener width
t_{hd} = 8 [mm] Stiffener thickness
Material: Steel
f_{ysu} = 235,00 [MPa] Resistance

FILLET WELDS

a_w = 5 [mm] Web weld
a_f = 7 [mm] Flange weld
a_s = 5 [mm] Stiffener weld
a_{fd} = 5 [mm] Horizontal weld

MATERIAL FACTORS

γ_{M0} =	1,00	Partial safety factor	[2.2]
γ_{M1} =	1,00	Partial safety factor	[2.2]
γ_{M2} =	1,25	Partial safety factor	[2.2]
γ_{M3} =	1,25	Partial safety factor	[2.2]

LOADS

Ultimate limit state
Case: 18: 1,35*1+1,50(4+8+10) 1*1.35+(4+8+10)*1.50

$M_{b1,Ed}$ =	45,02	[kN*m]	Bending moment in the right beam
$V_{b1,Ed}$ =	26,68	[kN]	Shear force in the right beam
$N_{b1,Ed}$ =	-2,31	[kN]	Axial force in the right beam
$M_{c1,Ed}$ =	45,02	[kN*m]	Bending moment in the lower column
$V_{c1,Ed}$ =	7,74	[kN]	Shear force in the lower column
$N_{c1,Ed}$ =	-32,92	[kN]	Axial force in the lower column

RESULTS

BEAM RESISTANCES

COMPRESSION

A_b = 33,37 [cm^2] Area EN1993-1-1:[6.2.4]

$N_{cb,Rd} = A_b f_{yb} / \gamma_{M0}$

$N_{cb,Rd}$ = 1184,65 [kN] Design compressive resistance of the section EN1993-1-1:[6.2.4]

SHEAR

A_{Vb} = 30,16 [cm^2] Shear area EN1993-1-1:[6.2.6.(3)]

$V_{cb,Rd} = A_{vb} (f_{yb} / \sqrt{3}) / \gamma_{M0}$

$V_{cb,Rd}$ = 618,14 [kN] Design sectional resistance for shear EN1993-1-1:[6.2.6.(2)]

$V_{b1,Ed} / V_{cb,Rd} \leq 1,0$	0,04 < 1,00	verified	(0,04)

BENDING - PLASTIC MOMENT (WITHOUT BRACKETS)

W_{plb} = 285,43 [cm^3] Plastic section modulus EN1993-1-1:[6.2.5.(2)]

$M_{b,pl,Rd} = W_{plb} f_{yb} / \gamma_{M0}$

$M_{b,pl,Rd}$ = 101,33 [kN*m] Plastic resistance of the section for bending (without stiffeners) EN1993-1-1:[6.2.5.(2)]

BENDING ON THE CONTACT SURFACE WITH PLATE OR CONNECTED ELEMENT

W_{pl} = 799,22 [cm^3] Plastic section modulus EN1993-1-1:[6.2.5]

$M_{cb,Rd} = W_{pl} f_{yb} / \gamma_{M0}$

$M_{cb,Rd}$ = 283,72 [kN*m] Design resistance of the section for bending EN1993-1-1:[6.2.5]

FLANGE AND WEB - COMPRESSION

$M_{cb,Rd}$ = 283,72 [kN*m] Design resistance of the section for bending EN1993-1-1:[6.2.5]

h_f = 453 [mm] Distance between the centroids of flanges [6.2.6.7.(1)]

$F_{c,fb,Rd} = M_{cb,Rd} / h_f$

$F_{c,fb,Rd}$ = 626,95 [kN] Resistance of the compressed flange and web [6.2.6.7.(1)]

WEB OR BRACKET FLANGE - COMPRESSION - LEVEL OF THE BEAM BOTTOM FLANGE

Bearing:

β =	5,0	[Deg]	Angle between the front plate and the beam	
γ =	36,0	[Deg]	Inclination angle of the bracket plate	
$b_{eff,c,wb}$ =	140	[mm]	Effective width of the web for compression	[6.2.6.2.(1)]
A_{vb} =	15,88	[cm^2]	Shear area	EN1993-1-1:[6.2.6.(3)]
ω =	0,86		Reduction factor for interaction with shear	[6.2.6.2.(1)]
$\sigma_{com,Ed}$ =	144,92	[MPa]	Maximum compressive stress in web	[6.2.6.2.(2)]
k_{wc} =	1,00		Reduction factor conditioned by compressive stresses	[6.2.6.2.(2)]

$F_{c,wb,Rd1} = [\omega\, k_{wc}\, b_{eff,c,wb}\, t_{wb}\, f_{yb} / \gamma_{M0}] \cos(\gamma) / \sin(\gamma - \beta)$

$F_{c,wb,Rd1}$ = 310,42 [kN] Beam web resistance [6.2.6.2.(1)]

Buckling:

d_{wb} =	178	[mm]	Height of compressed web	[6.2.6.2.(1)]
λ_p =	1,02		Plate slenderness of an element	[6.2.6.2.(1)]
ρ =	0,79		Reduction factor for element buckling	[6.2.6.2.(1)]

$F_{c,wb,Rd2} = [\omega\, k_{wc}\, \rho\, b_{eff,c,wb}\, t_{wb}\, f_{yb} / \gamma_{M1}] \cos(\gamma) / \sin(\gamma - \beta)$

$F_{c,wb,Rd2}$ = 244,04 [kN] Beam web resistance [6.2.6.2.(1)]

Resistance of the bracket flange

$F_{c,wb,Rd3} = b_b\, t_b\, f_{yb} / (0.8 * \gamma_{M0})$

$F_{c,wb,Rd3}$ = 449,07 [kN] Resistance of the bracket flange [6.2.6.7.(1)]

Final resistance:

$F_{c,wb,Rd,low} = \text{Min}\,(F_{c,wb,Rd1}, F_{c,wb,Rd2}, F_{c,wb,Rd3})$

$F_{c,wb,Rd,low}$ = 244,04 [kN] Beam web resistance [6.2.6.2.(1)]

COLUMN RESISTANCES

WEB PANEL - SHEAR

$M_{b1,Ed}$ =	45,02	[kN*m]	Bending moment (right beam)	[5.3.(3)]
$M_{b2,Ed}$ =	0,00	[kN*m]	Bending moment (left beam)	[5.3.(3)]
$V_{c1,Ed}$ =	7,74	[kN]	Shear force (lower column)	[5.3.(3)]
$V_{c2,Ed}$ =	0,00	[kN]	Shear force (upper column)	[5.3.(3)]
z =	346	[mm]	Lever arm	[6.2.5]

$V_{wp,Ed} = (M_{b1,Ed} - M_{b2,Ed}) / z - (V_{c1,Ed} - V_{c2,Ed}) / 2$

$V_{wp,Ed}$ = 126,19 [kN] Shear force acting on the web panel [5.3.(3)]

A_{vs} =	30,81	[cm^2]	Shear area of the column web	EN1993-1-1:[6.2.6.(3)]
A_{vc} =	30,81	[cm^2]	Shear area	EN1993-1-1:[6.2.6.(3)]
d_s =	472	[mm]	Distance between the centroids of stiffeners	[6.2.6.1.(4)]
$M_{pl,fc,Rd}$ =	1,88	[kN*m]	Plastic resistance of the column flange for bending	[6.2.6.1.(4)]
$M_{pl,stu,Rd}$ =	0,60	[kN*m]	Plastic resistance of the upper transverse stiffener for bending	[6.2.6.1.(4)]
$M_{pl,stl,Rd}$ =	0,60	[kN*m]	Plastic resistance of the lower transverse stiffener for bending	[6.2.6.1.(4)]

$V_{wp,Rd} = 0.9\,(A_{vs} * f_{y,wc}) / (\sqrt{3}\,\gamma_{M0}) + \text{Min}(4\, M_{pl,fc,Rd} / d_s, (2\, M_{pl,fc,Rd} + M_{pl,stu,Rd} + M_{pl,stl,Rd}) / d_s)$

$V_{wp,Rd}$ = 578,81 [kN] Resistance of the column web panel for shear [6.2.6.1]

$V_{wp,Ed} / V_{wp,Rd} \leq 1,0$	0,22 < 1,00	verified	(0,22)

WEB - TRANSVERSE COMPRESSION - LEVEL OF THE BEAM BOTTOM FLANGE

Bearing:

t_{wc} =	8	[mm]	Effective thickness of the column web	[6.2.6.2.(6)]
$b_{eff,c,wc}$ =	219	[mm]	Effective width of the web for compression	[6.2.6.2.(1)]
A_{Vc} =	30,81	[cm^2]	Shear area	EN1993-1-1:[6.2.6.(3)]
ω =	0,85		Reduction factor for interaction with shear	[6.2.6.2.(1)]
$\sigma_{com,Ed}$ =	57,10	[MPa]	Maximum compressive stress in web	[6.2.6.2.(2)]
k_{wc} =	1,00		Reduction factor conditioned by compressive stresses	[6.2.6.2.(2)]
A_s =	12,20	[cm^2]	Area of the web stiffener	EN1993-1-1:[6.2.4]

$F_{c,wc,Rd1} = \omega\, k_{wc}\, b_{eff,c,wc}\, t_{wc}\, f_{yc} / \gamma_{M0} + A_s\, f_{ys} / \gamma_{M0}$

$F_{c,wc,Rd1}$ = 784,41 [kN] Column web resistance [6.2.6.2.(1)]

Buckling:

d_{wc} =	271	[mm]	Height of compressed web	[6.2.6.2.(1)]
λ_p =	1,24		Plate slenderness of an element	[6.2.6.2.(1)]
ρ =	0,67		Reduction factor for element buckling	[6.2.6.2.(1)]
λ_s =	5,73		Stiffener slenderness	EN1993-1-1:[6.3.1.2]
χ_s =	1,00		Buckling coefficient of the stiffener	EN1993-1-1:[6.3.1.2]

$F_{c,wc,Rd2} = \omega\, k_{wc}\, \rho\, b_{eff,c,wc}\, t_{wc}\, f_{yc} / \gamma_{M1} + A_s\, \chi_s\, f_{ys} / \gamma_{M1}$

$F_{c,wc,Rd2}$ = 622,52 [kN] Column web resistance [6.2.6.2.(1)]

Final resistance:

$F_{c,wc,Rd,low} = \text{Min}\,(F_{c,wc,Rd1}\,,\, F_{c,wc,Rd2})$

$F_{c,wc,Rd}$ = 622,52 [kN] Column web resistance [6.2.6.2.(1)]

WEB - TRANSVERSE COMPRESSION - LEVEL OF THE BEAM TOP FLANGE

Bearing:

t_{wc} =	8	[mm]	Effective thickness of the column web	[6.2.6.2.(6)]
$b_{eff,c,wc}$ =	217	[mm]	Effective width of the web for compression	[6.2.6.2.(1)]
A_{Vc} =	30,81	[cm^2]	Shear area	EN1993-1-1:[6.2.6.(3)]
ω =	0,86		Reduction factor for interaction with shear	[6.2.6.2.(1)]
$\sigma_{com,Ed}$ =	57,10	[MPa]	Maximum compressive stress in web	[6.2.6.2.(2)]
k_{wc} =	1,00		Reduction factor conditioned by compressive stresses	[6.2.6.2.(2)]
A_s =	12,20	[cm^2]	Area of the web stiffener	EN1993-1-1:[6.2.4]

$F_{c,wc,Rd1} = \omega\, k_{wc}\, b_{eff,c,wc}\, t_{wc}\, f_{yc} / \gamma_{M0} + A_s\, f_{ys} / \gamma_{M0}$

$F_{c,wc,Rd1}$ = 780,84 [kN] Column web resistance [6.2.6.2.(1)]

Buckling:

d_{wc} =	271	[mm]	Height of compressed web	[6.2.6.2.(1)]
λ_p =	1,24		Plate slenderness of an element	[6.2.6.2.(1)]
ρ =	0,68		Reduction factor for element buckling	[6.2.6.2.(1)]
λ_s =	5,73		Stiffener slenderness	EN1993-1-1:[6.3.1.2]
χ_s =	1,00		Buckling coefficient of the stiffener	EN1993-1-1:[6.3.1.2]

$F_{c,wc,Rd2} = \omega\, k_{wc}\, \rho\, b_{eff,c,wc}\, t_{wc}\, f_{yc} / \gamma_{M1} + A_s\, \chi_s\, f_{ys} / \gamma_{M1}$

$F_{c,wc,Rd2}$ = 621,43	[kN]	Column web resistance	[6.2.6.2.(1)]

Final resistance:

$F_{c,wc,Rd,upp} = \text{Min}\,(F_{c,wc,Rd1}\,,\, F_{c,wc,Rd2})$

$F_{c,wc,Rd,upp}$ = 621,43	[kN]	Column web resistance	[6.2.6.2.(1)]

GEOMETRICAL PARAMETERS OF A CONNECTION

EFFECTIVE LENGTHS AND PARAMETERS - COLUMN FLANGE

Nr	m	m_x	e	e_x	p	$l_{eff,cp}$	$l_{eff,nc}$	$l_{eff,1}$	$l_{eff,2}$	$l_{eff,cp,g}$	$l_{eff,nc,g}$	$l_{eff,1,g}$	$l_{eff,2,g}$
1	12	-	50	-	140	74	95	74	95	177	110	110	110
2	12	-	50	-	110	74	110	74	110	220	110	110	110
3	12	-	50	-	115	74	110	74	110	230	115	115	115
4	12	-	50	-	150	74	95	74	95	187	115	115	115

EFFECTIVE LENGTHS AND PARAMETERS - FRONT PLATE

Nr	m	m_x	e	e_x	p	$l_{eff,cp}$	$l_{eff,nc}$	$l_{eff,1}$	$l_{eff,2}$	$l_{eff,cp,g}$	$l_{eff,nc,g}$	$l_{eff,1,g}$	$l_{eff,2,g}$
1	21	-	25	-	140	134	128	128	128	207	139	139	139
2	21	-	25	-	110	134	117	117	117	220	110	110	110
3	21	-	25	-	115	134	117	117	117	230	115	115	115
4	21	-	25	-	150	134	117	117	117	217	133	133	133

m – Bolt distance from the web

m_x – Bolt distance from the beam flange

e – Bolt distance from the outer edge

e_x – Bolt distance from the horizontal outer edge

p – Distance between bolts

$l_{eff,cp}$ – Effective length for a single bolt in the circular failure mode

$l_{eff,nc}$ – Effective length for a single bolt in the non-circular failure mode

$l_{eff,1}$ – Effective length for a single bolt for mode 1

$l_{eff,2}$ – Effective length for a single bolt for mode 2

$l_{eff,cp,g}$ – Effective length for a group of bolts in the circular failure mode

$l_{eff,nc,g}$ – Effective length for a group of bolts in the non-circular failure mode

$l_{eff,1,g}$ – Effective length for a group of bolts for mode 1

$l_{eff,2,g}$ – Effective length for a group of bolts for mode 2

CONNECTION RESISTANCE FOR COMPRESSION

$N_{j,Rd}$ = Min ($N_{cb,Rd}$2 $F_{c,wb,Rd,low}$, 2 $F_{c,wc,Rd,low}$, 2 $F_{c,wc,Rd,upp}$)

$N_{j,Rd}$ = 488,08 [kN] Connection resistance for compression [6.2]

$N_{b1,Ed}$ / $N_{j,Rd}$ ≤ 1,0	0,00 < 1,00	verified	(0,00)

CONNECTION RESISTANCE FOR BENDING

$F_{t,Rd}$ = 110,59 [kN] Bolt resistance for tension [Table 3.4]

$B_{p,Rd}$ = 220,06 [kN] Punching shear resistance of a bolt [Table 3.4]

$F_{t,fc,Rd}$ – column flange resistance due to bending

$F_{t,wc,Rd}$ – column web resistance due to tension

$F_{t,ep,Rd}$ – resistance of the front plate due to bending

$F_{t,wb,Rd}$ – resistance of the web in tension

$F_{t,fc,Rd}$ = Min ($F_{T,1,fc,Rd}$, $F_{T,2,fc,Rd}$, $F_{T,3,fc,Rd}$) [6.2.6.4] , [Tab.6.2]

$F_{t,wc,Rd} = \omega\, b_{eff,t,wc}\, t_{wc}\, f_{yc} / \gamma_{M0}$ [6.2.6.3.(1)]

$F_{t,ep,Rd}$ = Min ($F_{T,1,ep,Rd}$, $F_{T,2,ep,Rd}$, $F_{T,3,ep,Rd}$) [6.2.6.5] , [Tab.6.2]

$F_{t,wb,Rd} = b_{eff,t,wb}\, t_{wb}\, f_{yb} / \gamma_{M0}$ [6.2.6.8.(1)]

RESISTANCE OF THE BOLT ROW NO. 1

$F_{t1,Rd,comp}$ - Formula	$F_{t1,Rd,comp}$	Component
$F_{t,fc,Rd(1)}$ = 206,34	206,34	Column flange - tension
$F_{t,wc,Rd(1)}$ = 194,14	194,14	Column web - tension
$F_{t,ep,Rd(1)}$ = 221,18	221,18	Front plate - tension
$F_{t,wb,Rd(1)}$ = 267,46	267,46	Beam web - tension
$B_{p,Rd}$ = 440,13	440,13	Bolts due to shear punching
$V_{wp,Rd}/\beta$ = 578,81	578,81	Web panel - shear
$F_{c,wc,Rd}$ = 622,52	622,52	Column web - compression
$F_{c,fb,Rd}$ = 626,95	626,95	Beam flange - compression
$F_{c,wb,Rd}$ = 244,04	244,04	Beam web - compression
$F_{t1,Rd}$ = Min ($F_{t1,Rd,comp}$)	194,14	Bolt row resistance

RESISTANCE OF THE BOLT ROW NO. 2

$F_{t2,Rd,comp}$ - Formula	$F_{t2,Rd,comp}$	Component
$F_{t,fc,Rd(2)} = 219,64$	219,64	Column flange - tension
$F_{t,wc,Rd(2)} = 194,14$	194,14	Column web - tension
$F_{t,ep,Rd(2)} = 221,18$	221,18	Front plate - tension
$F_{t,wb,Rd(2)} = 244,68$	244,68	Beam web - tension
$B_{p,Rd} = 440,13$	440,13	Bolts due to shear punching
$V_{wp,Rd}/\beta - \sum_1^1 F_{ti,Rd} = 578,81 - 194,14$	384,68	Web panel - shear
$F_{c,wc,Rd} - \sum_1^1 F_{tj,Rd} = 622,52 - 194,14$	428,38	Column web - compression
$F_{c,fb,Rd} - \sum_1^1 F_{tj,Rd} = 626,95 - 194,14$	432,82	Beam flange - compression
$F_{c,wb,Rd} - \sum_1^1 F_{tj,Rd} = 244,04 - 194,14$	49,90	Beam web - compression
$F_{t,fc,Rd(2+1)} - \sum_1^1 F_{tj,Rd} = 439,32 - 194,14$	245,19	Column flange - tension - group
$F_{t,wc,Rd(2+1)} - \sum_1^1 F_{tj,Rd} = 499,67 - 194,14$	305,53	Column web - tension - group
$F_{t,ep,Rd(2+1)} - \sum_1^1 F_{tj,Rd} = 442,37 - 194,14$	248,23	Front plate - tension - group
$F_{t,wb,Rd(2+1)} - \sum_1^1 F_{tj,Rd} = 522,13 - 194,14$	327,99	Beam web - tension - group
$F_{t2,Rd} = \text{Min}\ (F_{t2,Rd,comp})$	49,90	Bolt row resistance

RESISTANCE OF THE BOLT ROW NO. 3

$F_{t3,Rd,comp}$ - Formula	$F_{t3,Rd,comp}$	Component
$F_{t,fc,Rd(3)} = 219,64$	219,64	Column flange - tension
$F_{t,wc,Rd(3)} = 194,14$	194,14	Column web - tension
$F_{t,ep,Rd(3)} = 221,18$	221,18	Front plate - tension
$F_{t,wb,Rd(3)} = 244,68$	244,68	Beam web - tension
$B_{p,Rd} = 440,13$	440,13	Bolts due to shear punching
$V_{wp,Rd}/\beta - \sum_1^2 F_{ti,Rd} = 578,81 - 244,04$	334,77	Web panel - shear
$F_{c,wc,Rd} - \sum_1^2 F_{tj,Rd} = 622,52 - 244,04$	378,48	Column web - compression
$F_{c,fb,Rd} - \sum_1^2 F_{tj,Rd} = 626,95 - 244,04$	382,91	Beam flange - compression
$F_{c,wb,Rd} - \sum_1^2 F_{tj,Rd} = 244,04 - 244,04$	0,00	Beam web - compression
$F_{t,fc,Rd(3+2)} - \sum_2^2 F_{tj,Rd} = 442,37 - 49,90$	392,46	Column flange - tension - group
$F_{t,wc,Rd(3+2)} - \sum_2^2 F_{tj,Rd} = 508,11 - 49,90$	458,21	Column web - tension - group
$F_{t,fc,Rd(3+2+1)} - \sum_2^1 F_{tj,Rd} = 663,45 - 244,04$	419,41	Column flange - tension - group
$F_{t,wc,Rd(3+2+1)} - \sum_2^1 F_{tj,Rd} = 653,04 - 244,04$	409,00	Column web - tension - group
$F_{t,ep,Rd(3+2)} - \sum_2^2 F_{tj,Rd} = 442,37 - 49,90$	392,46	Front plate - tension - group
$F_{t,wb,Rd(3+2)} - \sum_2^2 F_{tj,Rd} = 471,26 - 49,90$	421,36	Beam web - tension - group
$F_{t,ep,Rd(3+2+1)} - \sum_2^1 F_{tj,Rd} = 663,55 - 244,04$	419,51	Front plate - tension - group
$F_{t,wb,Rd(3+2+1)} - \sum_2^1 F_{tj,Rd} = 763,00 - 244,04$	518,96	Beam web - tension - group
$F_{t3,Rd} = \text{Min}(F_{t3,Rd,comp})$	0,00	Bolt row resistance

The remaining bolts are inactive (they do not carry loads) because resistance of one of the connection components has been used up or these bolts are positioned below the center of rotation.

SUMMARY TABLE OF FORCES

Nr	h_j	$F_{tj,Rd}$	$F_{t,fc,Rd}$	$F_{t,wc,Rd}$	$F_{t,ep,Rd}$	$F_{t,wb,Rd}$	$F_{t,Rd}$	$B_{p,Rd}$
1	416	194,14	206,34	194,14	221,18	267,46	221,18	440,13
2	276	49,90	219,64	194,14	221,18	244,68	221,18	440,13
3	196	-	219,64	194,14	221,18	244,68	221,18	440,13
4	46	-	206,34	194,14	221,18	244,68	221,18	440,13

CONNECTION RESISTANCE FOR BENDING $M_{j,Rd}$

$M_{j,Rd} = \sum h_j F_{tj,Rd}$

$M_{j,Rd} =$ 94,57 [kN*m] Connection resistance for bending [6.2]

$M_{b1,Ed} / M_{j,Rd} \leq 1,0$	0,48 < 1,00	verified	(0,48)

CONNECTION RESISTANCE FOR SHEAR

α_v =	0,60		Coefficient for calculation of $F_{v,Rd}$	[Table 3.4]
β_{Lf} =	0,97		Reduction factor for long connections	[3.8]
$F_{v,Rd}$ =	95,00	[kN]	Shear resistance of a single bolt	[Table 3.4]
$F_{t,Rd,max}$ =	110,59	[kN]	Tensile resistance of a single bolt	[Table 3.4]
$F_{b,Rd,int}$ =	194,58	[kN]	Bearing resistance of an intermediate bolt	[Table 3.4]
$F_{b,Rd,ext}$ =	165,39	[kN]	Bearing resistance of an outermost bolt	[Table 3.4]

Nr	$F_{tj,Rd,N}$	$F_{tj,Ed,N}$	$F_{tj,Rd,M}$	$F_{tj,Ed,M}$	$F_{tj,Ed}$	$F_{vj,Rd}$
1	221,18	-0,58	194,14	92,42	91,84	133,65
2	221,18	-0,58	49,90	23,76	23,18	175,78
3	221,18	-0,58	0,00	0,00	-0,58	190,00
4	221,18	-0,58	0,00	0,00	-0,58	190,00

$F_{tj,Rd,N}$ – Bolt row resistance for simple tension
$F_{tj,Ed,N}$ – Force due to axial force in a bolt row
$F_{tj,Rd,M}$ – Bolt row resistance for simple bending
$F_{tj,Ed,M}$ – Force due to moment in a bolt row
$F_{tj,Ed}$ – Maximum tensile force in a bolt row
$F_{vj,Rd}$ – Reduced bolt row resistance

$F_{tj,Ed,N} = N_{j,Ed} F_{tj,Rd,N} / N_{j,Rd}$
$F_{tj,Ed,M} = M_{j,Ed} F_{tj,Rd,M} / M_{j,Rd}$
$F_{tj,Ed} = F_{tj,Ed,N} + F_{tj,Ed,M}$
$F_{vj,Rd} = \text{Min} (n_h F_{v,Ed} (1 - F_{tj,Ed} / (1.4 n_h F_{t,Rd,max}), n_h F_{v,Rd}, n_h F_{b,Rd}))$

$V_{j,Rd} = n_h \sum_1^n F_{vj,Rd}$ [Table 3.4]

$V_{j,Rd}$ = 689,44 [kN] Connection resistance for shear [Table 3.4]

$V_{b1,Ed} / V_{j,Rd} \le 1,0$	0,04 < 1,00	verified	(0,04)

WELD RESISTANCE

A_w =	80,68 [cm^2]	Area of all welds	[4.5.3.2(2)]
A_{wy} =	39,79 [cm^2]	Area of horizontal welds	[4.5.3.2(2)]
A_{wz} =	40,89 [cm^2]	Area of vertical welds	[4.5.3.2(2)]
I_{wy} =	20929,81 [cm^4]	Moment of inertia of the weld arrangement with respect to the hor. axis	[4.5.3.2(5)]
$\sigma_{\perp max}=\tau_{\perp max}$ =	36,21 [MPa]	Normal stress in a weld	[4.5.3.2(5)]
$\sigma_{\perp}=\tau_{\perp}$ =	-33,44 [MPa]	Stress in a vertical weld	[4.5.3.2(5)]
τ_{II} =	6,53 [MPa]	Tangent stress	[4.5.3.2(5)]
β_w =	0,90	Correlation coefficient	[4.5.3.2(7)]

$\sqrt{[\sigma_{\perp max}^2 + 3*(\tau_{\perp max}^2)]} \le f_u/(\beta_w*\gamma_{M2})$	72,42 < 417,78	verified	(0,17)
$\sqrt{[\sigma_{\perp}^2 + 3*(\tau_{\perp}^2+\tau_{II}^2)]} \le f_u/(\beta_w*\gamma_{M2})$	67,82 < 417,78	verified	(0,16)
$\sigma_{\perp} \le 0.9*f_u/\gamma_{M2}$	36,21 < 338,40	verified	(0,11)

CONNECTION STIFFNESS

t_{wash} =	4	[mm]	Washer thickness	[6.2.6.3.(2)]
h_{head} =	13	[mm]	Bolt head height	[6.2.6.3.(2)]
h_{nut} =	18	[mm]	Bolt nut height	[6.2.6.3.(2)]
L_b =	55	[mm]	Bolt length	[6.2.6.3.(2)]
k_{10} =	6	[mm]	Stiffness coefficient of bolts	[6.3.2.(1)]

STIFFNESSES OF BOLT ROWS

Nr	hj	k_3	k_4	k_5	$k_{eff,j}$	$k_{eff,j}$ h_j	$k_{eff,j}$ h_j^2
1	416	1	61	94	1	4,20	174,69
2	276	1	61	81	1	2,78	76,79
3	196	1	61	85	1	1,98	38,77
4	46	1	61	86	1	0,47	2,15
					Sum	9,42	292,40

$k_{eff,j} = 1 / (\sum_3^5 (1 / k_{i,j}))$ [6.3.3.1.(2)]

$z_{eq} = \sum_j k_{eff,j} h_j^2 / \sum_j k_{eff,j} h_j$

z_{eq} = 310 [mm] Equivalent force arm [6.3.3.1.(3)]

$k_{eq} = \sum_j k_{eff,j} h_j / z_{eq}$

k_{eq} = 3 [mm] Equivalent stiffness coefficient of a bolt arrangement [6.3.3.1.(1)]

A_{vc} =	30,81	[cm^2]	Shear area	EN1993-1-1:[6.2.6.(3)]
β =	1,00		Transformation parameter	[5.3.(7)]
z =	310	[mm]	Lever arm	[6.2.5]
k_1 =	4	[mm]	Stiffness coefficient of the column web panel subjected to shear	[6.3.2.(1)]
k_2 =	∞		Stiffness coefficient of the compressed column web	[6.3.2.(1)]

$S_{j,ini} = E z_{eq}^2 / \sum_i (1 / k_1 + 1 / k_2 + 1 / k_{eq})$ [6.3.1.(4)]

$S_{j,ini}$ = 34026,15 [kN*m] Initial rotational stiffness [6.3.1.(4)]

μ = 1,00 Stiffness coefficient of a connection [6.3.1.(6)]

$S_j = S_{j,ini} / \mu$ [6.3.1.(4)]

S_j = 34026,15 [kN*m] Final rotational stiffness [6.3.1.(4)]

Connection classification due to stiffness.

$S_{j,rig}$ = 14057,01 [kN*m] Stiffness of a rigid connection [5.2.2.5]

$S_{j,pin}$ = 878,56 [kN*m] Stiffness of a pinned connection [5.2.2.5]

$S_{j,ini}$ B $S_{j,rig}$ RIGID

WEAKEST COMPONENT:

BEAM WEB OR BRACKET FLANGE - COMPRESSION

Connection conforms to the code Ratio 0,48

Spoj podroznice HEA160 na precku

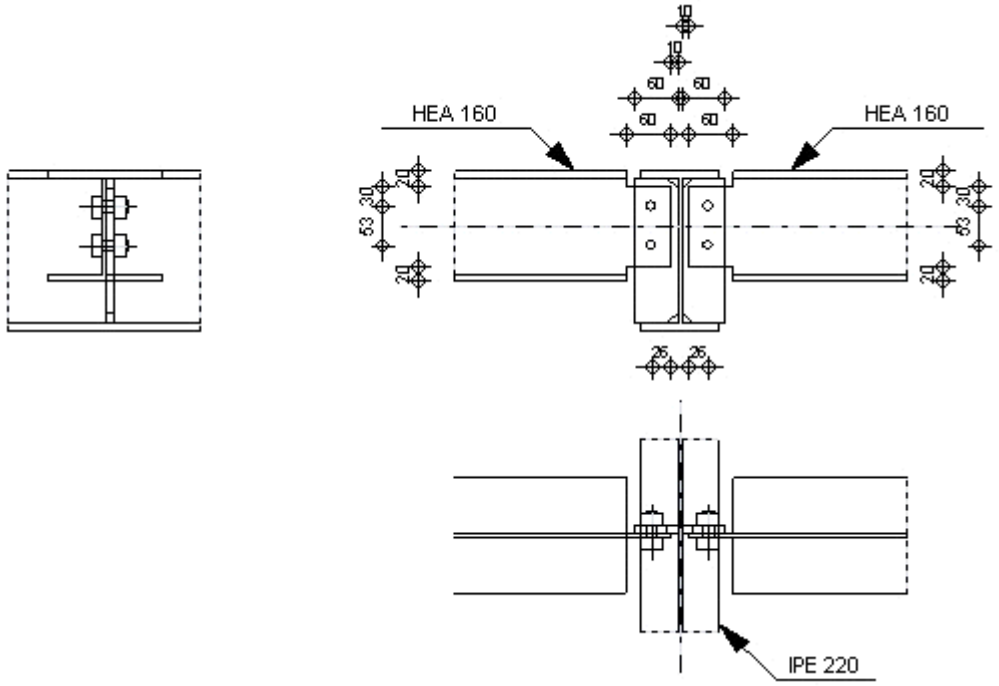
Autodesk Robot Structural Analysis Professional 2016

Calculation of the beam-to-beam (web) connection

EN 1993-1-8:2005/AC:2009

OK

Ratio
0,54



GENERAL

Connection no.: 35
Connection name: Beam-beam (web)

GEOMETRY

PRINCIPAL BEAM

Section: IPE 220

α =	-90,0	[Deg]	Inclination angle
h_g =	220	[mm]	Height of the principal beam section
b_{fg} =	110	[mm]	Width of the flange of the principal beam section
t_{wg} =	6	[mm]	Thickness of the web of the principal beam section
t_{fg} =	9	[mm]	Thickness of the flange of the principal beam section
r_g =	12	[mm]	Fillet radius of the web of the principal beam section
A_p =	33,37	[cm^2]	Cross-sectional area of a principal beam
I_{yp} =	2771,84	[cm^4]	Moment of inertia of the principal beam section

Material: S 355

f_{yg} =	355,00	[MPa]	Design resistance
f_{ug} =	470,00	[MPa]	Tensile resistance

LEFT SIDE

BEAM

Section: HEA 160

α =	0,0	[Deg]	Inclination angle
h_{bl} =	152	[mm]	Height of beam section
b_{bl} =	160	[mm]	Width of beam section
t_{wbl} =	6	[mm]	Thickness of the web of beam section
t_{fbl} =	9	[mm]	Thickness of the flange of beam section
r_{bl} =	15	[mm]	Radius of beam section fillet
A_b =	38,77	[cm^2]	Cross-sectional area of a beam
I_{ybl} =	1672,98	[cm^4]	Moment of inertia of the beam section

Material: S 355

f_{ybl} =	355,00	[MPa]	Design resistance
f_{ubl} =	470,00	[MPa]	Tensile resistance

BEAM_CUT

h_1 =	20	[mm]	Top cut-out
h_2 =	20	[mm]	Bottom cut-out
l =	60	[mm]	Cut-out length

STIFFENER

l_s =	60	[mm]	Stiffener length
h_s =	202	[mm]	Stiffener height
t_s =	10	[mm]	Stiffener thickness

Material: S 355

f_{ys} =	355,00	[MPa]	Design resistance
f_{us} =	470,00	[MPa]	Tensile resistance

BOLTS

BOLTS CONNECTING BEAM WITH STIFFENER

The shear plane passes through the UNTHREADED portion of the bolt.

Class =	8.8		Bolt class
d =	16	[mm]	Bolt diameter
d_0 =	18	[mm]	Bolt opening diameter
A_s =	1,57	[cm^2]	Effective section area of a bolt
A_V =	2,01	[cm^2]	Area of bolt section
f_{ub} =	800,00	[MPa]	Tensile resistance
k =	1		Number of bolt columns
w =	2		Number of bolt rows
p_1 =	30	[mm]	Level of first bolt
p_1 =	53	[mm]	Vertical spacing

RIGHT SIDE

BEAM

Section: HEA 160

α =	0,0	[Deg]	Inclination angle
h_{br} =	152	[mm]	Height of beam section
b_{br} =	160	[mm]	Width of beam section
t_{wbr} =	6	[mm]	Thickness of the web of beam section
t_{fbr} =	9	[mm]	Thickness of the flange of beam section
r_{br} =	15	[mm]	Radius of beam section fillet
A_{br} =	38,77	[cm^2]	Cross-sectional area of a beam
I_{ybr} =	1672,98	[cm^4]	Moment of inertia of the beam section

Material: S 355

f_{ybr} =	355,00	[MPa]	Design resistance
f_{ubr} =	470,00	[MPa]	Tensile resistance

BEAM CUT

h_1 =	20	[mm]	Top cut-out
h_2 =	20	[mm]	Bottom cut-out
l =	60	[mm]	Cut-out length

STIFFENER

l_s =	60	[mm]	Stiffener length
h_s =	202	[mm]	Stiffener height
t_s =	10	[mm]	Stiffener thickness

Material: S 355

f_{ys} =	355,00	[MPa]	Design resistance
f_{us} =	470,00	[MPa]	Tensile resistance

BOLTS

BOLTS CONNECTING BEAM WITH STIFFENER

The shear plane passes through the UNTHREADED portion of the bolt.

Class =	8.8		Bolt class
d =	16	[mm]	Bolt diameter
d_0 =	18	[mm]	Bolt opening diameter
A_s =	1,57	[cm^2]	Effective section area of a bolt
A_V =	2,01	[cm^2]	Area of bolt section
f_{ub} =	800,00	[MPa]	Tensile resistance
k =	1		Number of bolt columns
w =	2		Number of bolt rows
e_1 =	30	[mm]	Level of first bolt
p_1 =	53	[mm]	Vertical spacing

MATERIAL FACTORS

γ_{M0} =	1,00		Partial safety factor	[2.2]
γ_{M2} =	1,25		Partial safety factor	[2.2]

LOADS

Case: Manual calculations.

LEFT SIDE

$N_{b2,Ed}$ =	11,58	[kN]	Axial force
$V_{b2,Ed}$ =	23,09	[kN]	Shear force
$M_{b2,Ed}$ =	0,00	[kN*m]	Bending moment

RIGHT SIDE

$N_{b1,Ed}$ =	11,58	[kN]	Axial force
$V_{b1,Ed}$ =	23,09	[kN]	Shear force
$M_{b1,Ed}$ =	0,00	[kN*m]	Bending moment

RESULTS

LEFT SIDE

BOLTS CONNECTING BEAM WITH STIFFENER

BOLT CAPACITIES

$F_{v,Rd}$ = 77,21 [kN] Shear bolt resistance in the unthreaded portion of a bolt $F_{v,Rd}= 0.6*f_{ub}*A_v*m/\gamma_{M2}$

Bolt bearing on the beam

Direction x

k_{1x} =	2,42	Coefficient for calculation of $F_{b,Rd}$	$k_{1x} = \min[2.8*(e_1/d_0)-1.7, 1.4*(p_1/d_0)-1.7, 2.5]$	
$k_{1x} > 0.0$		2,42 > 0,00	verified	
α_{bx} =	0,48	Coefficient for calculation of $F_{b,Rd}$	$\alpha_{bx}=\min[e_2/(3*d_0), f_{ub}/f_u, 1]$	
$\alpha_{bx} > 0.0$		0,48 > 0,00	verified	
$F_{b,Rd1x}$ =	42,10 [kN]	Bearing resistance of a single bolt	$F_{b,Rd1x}=k_{1x}*\alpha_{bx}*f_u*d*t_i/\gamma_{M2}$	

Direction z

k_{1z} =	2,34	Coefficient for calculation of $F_{b,Rd}$	$k_{1z}=\min[2.8*(e_2/d_0)-1.7, 2.5]$	
$k_{1z} > 0.0$		2,34 > 0,00	verified	
α_{bz} =	0,54	Coefficient for calculation of $F_{b,Rd}$	$\alpha_{bz}=\min[e_1/(3*d_0), p_1/(3*d_0)-0.25, f_{ub}/f_u, 1]$	
$\alpha_{bz} > 0.0$		0,54 > 0,00	verified	
$F_{b,Rd1z}$ =	45,45 [kN]	Bearing resistance of a single bolt	$F_{b,Rd1z}=k_{1z}*\alpha_{bz}*f_u*d*t_i/\gamma_{M2}$	

Bolt bearing on the stiffener

Direction x

k_{1x} =	2,42	Coefficient for calculation of $F_{b,Rd}$	$k_{1x}=\min[2.8*(e_1/d_0)-1.7, 1.4*(p_1/d_0)-1.7, 2.5]$	
$k_{1x} > 0.0$		2,42 > 0,00	verified	
α_{bx} =	0,44	Coefficient for calculation of $F_{b,Rd}$	$\alpha_{bx}=\min[e_2/(3*d_0), f_{ub}/f_u, 1]$	
$\alpha_{bx} > 0.0$		0,44 > 0,00	verified	
$F_{b,Rd2x}$ =	64,76 [kN]	Bearing resistance of a single bolt	$F_{b,Rd2x}=k_{1x}*\alpha_{bx}*f_u*d*t_i/\gamma_{M2}$	

Direction z

k_{1z} =	2,03	Coefficient for calculation of $F_{b,Rd}$	$k_{1z}=\min[2.8*(e_2/d_0)-1.7, 2.5]$	
$k_{1z} > 0.0$		2,03 > 0,00	verified	
α_{bz} =	0,73	Coefficient for calculation of $F_{b,Rd}$	$\alpha_{bz}=\min[e_1/(3*d_0), p_1/(3*d_0)-0.25, f_{ub}/f_u, 1]$	
$\alpha_{bz} > 0.0$		0,73 > 0,00	verified	
$F_{b,Rd2z}$ =	89,48 [kN]	Bearing resistance of a single bolt	$F_{b,Rd2z}=k_{1z}*\alpha_{bz}*f_u*d*t_i/\gamma_{M2}$	

FORCES ACTING ON BOLTS IN THE STIFFENER - BEAM CONNECTION

Bolt shear

e =	39	[mm]	Distance between centroid of a bolt group and center of the principal beam web	
M_0 =	0,90	[kN*m]	Real bending moment	
F_{Nx} =	5,79	[kN]	Component force in a bolt due to influence of the longitudinal force	F
F_{Vz} =	11,55	[kN]	Component force in a bolt due to influence of the shear force	
F_{Mx} =	16,97	[kN]	Component force in a bolt due to influence of the moment on the x direction	$F_{Mx}=\|M$
F_{Mz} =	0,00	[kN]	Component force in a bolt due to influence of the moment on the z direction	$F_{Mz}=\|M$
$F_{x,Ed}$ =	22,76	[kN]	Design total force in a bolt on the direction x	$F_{x,E}$
$F_{z,Ed}$ =	11,55	[kN]	Design total force in a bolt on the direction z	$F_{z,E}$
F_{Ed} =	25,52	[kN]	Resultant shear force in a bolt	$F_{Ed}=\sqrt{(F_x}$
F_{Rdx} =	42,10	[kN]	Effective design capacity of a bolt on the direction x	$F_{Rdx}=\min(F$
F_{Rdz} =	45,45	[kN]	Effective design capacity of a bolt on the direction z	$F_{Rdz}=\min(F$

$\|F_{x,Ed}\| \le F_{Rdx}$	|22,76| < 42,10	verified	(0,54)
$\|F_{z,Ed}\| \le F_{Rdz}$	|11,55| < 45,45	verified	(0,25)
$F_{Ed} \le F_{v,Rd}$	25,52 < 77,21	verified	(0,33)

VERIFICATION OF THE SECTION DUE TO BLOCK TEARING

STIFFENER

A_{nt} =	1,50	[cm^2]	Net area of the section in tension
A_{nv} =	13,38	[cm^2]	Area of the section in shear
V_{effRd} =	302,44	[kN]	Design capacity of a section weakened by openings $V_{effRd}=0.5*f_u*A_{nt}/\gamma_{M2} + (1/\sqrt{3})*f_y*A_{nv}/\gamma_M$

$\|V_{b2,Ed}\| \le V_{effRd}$	|23,09| < 302,44	verified	(0,08)

BEAM

A_{nt} =	1,02	[cm^2]	Net area of the section in tension
A_{nv} =	3,36	[cm^2]	Area of the section in shear
V_{effRd} =	88,04	[kN]	Design capacity of a section weakened by openings $V_{effRd}=0.5*f_u*A_{nt}/\gamma_{M2} + (1/\sqrt{3})*f_y*A_{nv}/\gamma_{M0}$

$\|V_{b2,Ed}\| \le V_{effRd}$	|23,09| < 88,04	verified	(0,26)

RIGHT SIDE

BOLTS CONNECTING BEAM WITH STIFFENER

BOLT CAPACITIES

$F_{v,Rd}$ =	77,21	[kN]	Shear bolt resistance in the unthreaded portion of a bolt	$F_{v,Rd}= 0.6*f_{ub}*A_v*m/\gamma_{M2}$

Bolt bearing on the beam

Direction x

k_{1x} =	2,42	Coefficient for calculation of $F_{b,Rd}$	$k_{1x} = \min[2.8*(e_1/d_0)-1.7, 1.4*(p_1/d_0)-1.7, 2.5]$

$k_{1x} > 0.0$		2,42 > 0,00	verified	
$\alpha_{bx} =$	0,48	Coefficient for calculation of $F_{b,Rd}$		$\alpha_{bx}=\min[e_2/(3*d_0), f_{ub}/f_u, 1]$
$\alpha_{bx} > 0.0$		0,48 > 0,00	verified	
$F_{b,Rd1x} =$	42,10 [kN]	Bearing resistance of a single bolt		$F_{b,Rd1x}=k_{1x}*\alpha_{bx}*f_u*d*t_i/\gamma_{M2}$

Direction z

$k_{1z} =$	2,34	Coefficient for calculation of $F_{b,Rd}$		$k_{1z}=\min[2.8*(e_2/d_0)-1.7, 2.5]$
$k_{1z} > 0.0$		2,34 > 0,00	verified	
$\alpha_{bz} =$	0,54	Coefficient for calculation of $F_{b,Rd}$		$\alpha_{bz}=\min[e_1/(3*d_0), p_1/(3*d_0)-0.25, f_{ub}/f_u, 1]$
$\alpha_{bz} > 0.0$		0,54 > 0,00	verified	
$F_{b,Rd1z} =$	45,45 [kN]	Bearing resistance of a single bolt		$F_{b,Rd1z}=k_{1z}*\alpha_{bz}*f_u*d*t_i/\gamma_{M2}$

Bolt bearing on the stiffener

Direction x

$k_{1x} =$	2,42	Coefficient for calculation of $F_{b,Rd}$		$k_{1x}=\min[2.8*(e_1/d_0)-1.7, 1.4*(p_1/d_0)-1.7, 2.5]$
$k_{1x} > 0.0$		2,42 > 0,00	verified	
$\alpha_{bx} =$	0,44	Coefficient for calculation of $F_{b,Rd}$		$\alpha_{bx}=\min[e_2/(3*d_0), f_{ub}/f_u, 1]$
$\alpha_{bx} > 0.0$		0,44 > 0,00	verified	
$F_{b,Rd2x} =$	64,76 [kN]	Bearing resistance of a single bolt		$F_{b,Rd2x}=k_{1x}*\alpha_{bx}*f_u*d*t_i/\gamma_{M2}$

Direction z

$k_{1z} =$	2,03	Coefficient for calculation of $F_{b,Rd}$		$k_{1z}=\min[2.8*(e_2/d_0)-1.7, 2.5]$
$k_{1z} > 0.0$		2,03 > 0,00	verified	
$\alpha_{bz} =$	0,73	Coefficient for calculation of $F_{b,Rd}$		$\alpha_{bz}=\min[e_1/(3*d_0), p_1/(3*d_0)-0.25, f_{ub}/f_u, 1]$
$\alpha_{bz} > 0.0$		0,73 > 0,00	verified	
$F_{b,Rd2z} =$	89,48 [kN]	Bearing resistance of a single bolt		$F_{b,Rd2z}=k_{1z}*\alpha_{bz}*f_u*d*t_i/\gamma_{M2}$

FORCES ACTING ON BOLTS IN THE STIFFENER - BEAM CONNECTION

Bolt shear

e =	39 [mm]	Distance between centroid of a bolt group and center of the principal beam web	
$M_0 =$	0,90 [kN*m]	Real bending moment	
$F_{Nx} =$	5,79 [kN]	Component force in a bolt due to influence of the longitudinal force	F
$F_{Vz} =$	11,55 [kN]	Component force in a bolt due to influence of the shear force	
$F_{Mx} =$	16,97 [kN]	Component force in a bolt due to influence of the moment on the x direction	$F_{Mx}=\|M$
$F_{Mz} =$	0,00 [kN]	Component force in a bolt due to influence of the moment on the z direction	$F_{Mz}=\|M$
$F_{x,Ed} =$	22,76 [kN]	Design total force in a bolt on the direction x	$F_{x,E}$
$F_{z,Ed} =$	11,55 [kN]	Design total force in a bolt on the direction z	$F_{z,E}$
$F_{Ed} =$	25,52 [kN]	Resultant shear force in a bolt	$F_{Ed} = \sqrt{(F_x}$
$F_{Rdx} =$	42,10 [kN]	Effective design capacity of a bolt on the direction x	$F_{Rdx}=\min(F$
$F_{Rdz} =$	45,45 [kN]	Effective design capacity of a bolt on the direction z	$F_{Rdz}=\min(F$

$\|F_{x,Ed}\| \le F_{Rdx}$	|22,76| < 42,10	verified	(0,54)
$\|F_{z,Ed}\| \le F_{Rdz}$	|11,55| < 45,45	verified	(0,25)
$F_{Ed} \le F_{v,Rd}$	25,52 < 77,21	verified	(0,33)

VERIFICATION OF THE SECTION DUE TO BLOCK TEARING

STIFFENER

A_{nt} = 1,50 [cm^2] Net area of the section in tension

A_{nv} = 13,38 [cm^2] Area of the section in shear

V_{effRd} = 302,44 [kN] Design capacity of a section weakened by openings $V_{effRd}=0.5*f_u*A_{nt}/\gamma_{M2} + (1/\sqrt{3})*f_y*A_{nv}/\gamma_M$

$\|V_{b1,Ed}\| \le V_{effRd}$	|23,09| < 302,44	verified	(0,08)

BEAM

A_{nt} = 1,02 [cm^2] Net area of the section in tension

A_{nv} = 3,36 [cm^2] Area of the section in shear

V_{effRd} = 88,04 [kN] Design capacity of a section weakened by openings $V_{effRd}=0.5*f_u*A_{nt}/\gamma_{M2} + (1/\sqrt{3})*f_y*A_{nv}/\gamma_{M0}$

$\|V_{b1,Ed}\| \le V_{effRd}$	|23,09| < 88,04	verified	(0,26)

Connection conforms to the code Ratio 0,54

Spoj podroznice HEA180 na precku

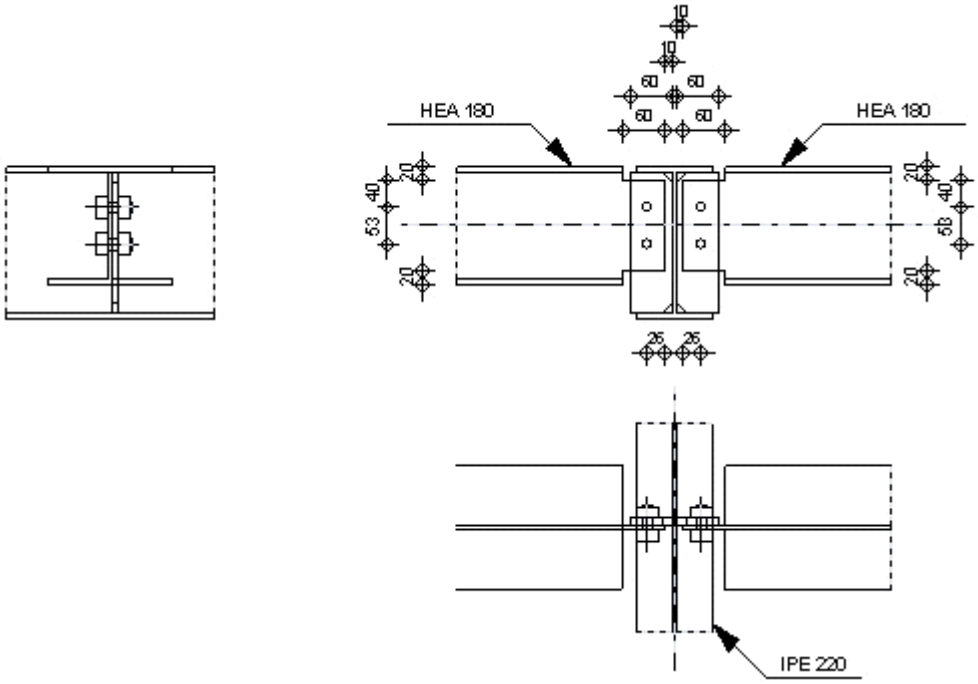
Autodesk Robot Structural Analysis Professional 2016

Calculation of the beam-to-beam (web) connection

EN 1993-1-8:2005/AC:2009

OK

Ratio
0,54



GENERAL

Connection no.: 36
Connection name: Beam-beam (web)

GEOMETRY

PRINCIPAL BEAM

Section: IPE 220

α =	-90,0	[Deg]	Inclination angle
h_g =	220	[mm]	Height of the principal beam section
b_{fg} =	110	[mm]	Width of the flange of the principal beam section
t_{wg} =	6	[mm]	Thickness of the web of the principal beam section
t_{fg} =	9	[mm]	Thickness of the flange of the principal beam section
r_g =	12	[mm]	Fillet radius of the web of the principal beam section
A_p =	33,37	[cm^2]	Cross-sectional area of a principal beam
I_{yp} =	2771,84	[cm^4]	Moment of inertia of the principal beam section

Material: S 235

f_{yg} =	235,00	[MPa]	Design resistance
f_{ug} =	360,00	[MPa]	Tensile resistance

LEFT SIDE

BEAM

Section: HEA 180

α =	0,0	[Deg]	Inclination angle
h_{bl} =	171	[mm]	Height of beam section
b_{bl} =	180	[mm]	Width of beam section
t_{wbl} =	6	[mm]	Thickness of the web of beam section
t_{fbl} =	10	[mm]	Thickness of the flange of beam section
r_{bl} =	15	[mm]	Radius of beam section fillet
A_b =	45,25	[cm^2]	Cross-sectional area of a beam
I_{ybl} =	2510,29	[cm^4]	Moment of inertia of the beam section

Material: S 355

f_{ybl} =	355,00	[MPa]	Design resistance
f_{ubl} =	470,00	[MPa]	Tensile resistance

BEAM_CUT

h_1 =	20	[mm]	Top cut-out
h_2 =	20	[mm]	Bottom cut-out
l =	60	[mm]	Cut-out length

STIFFENER

l_s =	60	[mm]	Stiffener length
h_s =	202	[mm]	Stiffener height
t_s =	10	[mm]	Stiffener thickness

Material: S 355

f_{ys} =	355,00	[MPa]	Design resistance
f_{us} =	470,00	[MPa]	Tensile resistance

BOLTS

BOLTS CONNECTING BEAM WITH STIFFENER

The shear plane passes through the UNTHREADED portion of the bolt.

Class =	8.8		Bolt class
d =	16	[mm]	Bolt diameter
d_0 =	18	[mm]	Bolt opening diameter
A_s =	1,57	[cm^2]	Effective section area of a bolt
A_V =	2,01	[cm^2]	Area of bolt section
f_{ub} =	800,00	[MPa]	Tensile resistance
k =	1		Number of bolt columns
w =	2		Number of bolt rows
p_1 =	40	[mm]	Level of first bolt
p_1 =	53	[mm]	Vertical spacing

RIGHT SIDE

BEAM

Section: HEA 180

α =	0,0	[Deg]	Inclination angle
h_{br} =	171	[mm]	Height of beam section
b_{br} =	180	[mm]	Width of beam section
t_{wbr} =	6	[mm]	Thickness of the web of beam section
t_{fbr} =	10	[mm]	Thickness of the flange of beam section
r_{br} =	15	[mm]	Radius of beam section fillet
A_{br} =	45,25	[cm^2]	Cross-sectional area of a beam
I_{ybr} =	2510,29	[cm^4]	Moment of inertia of the beam section

Material: S 355

f_{ybr} =	355,00	[MPa]	Design resistance
f_{ubr} =	470,00	[MPa]	Tensile resistance

BEAM CUT

h_1 =	20	[mm]	Top cut-out
h_2 =	20	[mm]	Bottom cut-out
l =	60	[mm]	Cut-out length

STIFFENER

l_s =	60	[mm]	Stiffener length
h_s =	202	[mm]	Stiffener height
t_s =	10	[mm]	Stiffener thickness

Material: S 355

f_{ys} =	355,00	[MPa]	Design resistance
f_{us} =	470,00	[MPa]	Tensile resistance

BOLTS

BOLTS CONNECTING BEAM WITH STIFFENER

The shear plane passes through the UNTHREADED portion of the bolt.

Class =	8.8		Bolt class
d =	16	[mm]	Bolt diameter
d_0 =	18	[mm]	Bolt opening diameter
A_s =	1,57	[cm^2]	Effective section area of a bolt
A_V =	2,01	[cm^2]	Area of bolt section
f_{ub} =	800,00	[MPa]	Tensile resistance
k =	1		Number of bolt columns
w =	2		Number of bolt rows
e_1 =	40	[mm]	Level of first bolt
p_1 =	53	[mm]	Vertical spacing

MATERIAL FACTORS

γ_{M0} =	1,00		Partial safety factor	[2.2]
γ_{M2} =	1,25		Partial safety factor	[2.2]

LOADS

Case: Manual calculations.

LEFT SIDE

$N_{b2,Ed}$ =	11,59	[kN]	Axial force
$V_{b2,Ed}$ =	23,09	[kN]	Shear force
$M_{b2,Ed}$ =	0,00	[kN*m]	Bending moment

RIGHT SIDE

$N_{b1,Ed}$ =	11,58	[kN]	Axial force
$V_{b1,Ed}$ =	23,09	[kN]	Shear force
$M_{b1,Ed}$ =	0,00	[kN*m]	Bending moment

RESULTS

LEFT SIDE

BOLTS CONNECTING BEAM WITH STIFFENER

BOLT CAPACITIES

$F_{v,Rd}$ = 77,21 [kN] Shear bolt resistance in the unthreaded portion of a bolt $F_{v,Rd}= 0.6*f_{ub}*A_v*m/\gamma_{M2}$

Bolt bearing on the beam

Direction x

k_{1x} =	2,42	Coefficient for calculation of $F_{b,Rd}$	$k_{1x} = \min[2.8*(e_1/d_0)-1.7, 1.4*(p_1/d_0)-1.7, 2.5]$	
$k_{1x} > 0.0$		2,42 > 0,00	verified	
α_{bx} =	0,48	Coefficient for calculation of $F_{b,Rd}$	$\alpha_{bx}=\min[e_2/(3*d_0), f_{ub}/f_u, 1]$	
$\alpha_{bx} > 0.0$		0,48 > 0,00	verified	
$F_{b,Rd1x}$ =	42,10 [kN]	Bearing resistance of a single bolt	$F_{b,Rd1x}=k_{1x}*\alpha_{bx}*f_u*d*t_i/\gamma_{M2}$	

Direction z

k_{1z} =	2,34	Coefficient for calculation of $F_{b,Rd}$	$k_{1z}=\min[2.8*(e_2/d_0)-1.7, 2.5]$	
$k_{1z} > 0.0$		2,34 > 0,00	verified	
α_{bz} =	0,70	Coefficient for calculation of $F_{b,Rd}$	$\alpha_{bz}=\min[e_1/(3*d_0), p_1/(3*d_0)-0.25, f_{ub}/f_u, 1]$	
$\alpha_{bz} > 0.0$		0,70 > 0,00	verified	
$F_{b,Rd1z}$ =	59,55 [kN]	Bearing resistance of a single bolt	$F_{b,Rd1z}=k_{1z}*\alpha_{bz}*f_u*d*t_i/\gamma_{M2}$	

Bolt bearing on the stiffener

Direction x

k_{1x} =	2,42	Coefficient for calculation of $F_{b,Rd}$	$k_{1x}=\min[2.8*(e_1/d_0)-1.7, 1.4*(p_1/d_0)-1.7, 2.5]$	
$k_{1x} > 0.0$		2,42 > 0,00	verified	
α_{bx} =	0,44	Coefficient for calculation of $F_{b,Rd}$	$\alpha_{bx}=\min[e_2/(3*d_0), f_{ub}/f_u, 1]$	
$\alpha_{bx} > 0.0$		0,44 > 0,00	verified	
$F_{b,Rd2x}$ =	64,76 [kN]	Bearing resistance of a single bolt	$F_{b,Rd2x}=k_{1x}*\alpha_{bx}*f_u*d*t_i/\gamma_{M2}$	

Direction z

k_{1z} =	2,03	Coefficient for calculation of $F_{b,Rd}$	$k_{1z}=\min[2.8*(e_2/d_0)-1.7, 2.5]$	
$k_{1z} > 0.0$		2,03 > 0,00	verified	
α_{bz} =	0,73	Coefficient for calculation of $F_{b,Rd}$	$\alpha_{bz}=\min[e_1/(3*d_0), p_1/(3*d_0)-0.25, f_{ub}/f_u, 1]$	
$\alpha_{bz} > 0.0$		0,73 > 0,00	verified	
$F_{b,Rd2z}$ =	89,48 [kN]	Bearing resistance of a single bolt	$F_{b,Rd2z}=k_{1z}*\alpha_{bz}*f_u*d*t_i/\gamma_{M2}$	

FORCES ACTING ON BOLTS IN THE STIFFENER - BEAM CONNECTION

Bolt shear

e =	39 [mm]	Distance between centroid of a bolt group and center of the principal beam web		
M_0 =	0,90 [kN*m]	Real bending moment		
F_{Nx} =	5,79 [kN]	Component force in a bolt due to influence of the longitudinal force		F
F_{Vz} =	11,55 [kN]	Component force in a bolt due to influence of the shear force		
F_{Mx} =	16,97 [kN]	Component force in a bolt due to influence of the moment on the x direction	$F_{Mx}=\|M$	
F_{Mz} =	0,00 [kN]	Component force in a bolt due to influence of the moment on the z direction	$F_{Mz}=\|M$	
$F_{x,Ed}$ =	22,76 [kN]	Design total force in a bolt on the direction x		$F_{x,E}$
$F_{z,Ed}$ =	11,55 [kN]	Design total force in a bolt on the direction z		$F_{z,E}$
F_{Ed} =	25,52 [kN]	Resultant shear force in a bolt	$F_{Ed} = \sqrt{(F_x}$	
F_{Rdx} =	42,10 [kN]	Effective design capacity of a bolt on the direction x	$F_{Rdx}=\min(F$	
F_{Rdz} =	59,55 [kN]	Effective design capacity of a bolt on the direction z	$F_{Rdz}=\min(F$	

$\|F_{x,Ed}\| \le F_{Rdx}$	|22,76| < 42,10	verified	(0,54)
$\|F_{z,Ed}\| \le F_{Rdz}$	|11,55| < 59,55	verified	(0,19)
$F_{Ed} \le F_{v,Rd}$	25,52 < 77,21	verified	(0,33)

VERIFICATION OF THE SECTION DUE TO BLOCK TEARING

STIFFENER

A_{nt} =	1,50 [cm^2]	Net area of the section in tension	
A_{nv} =	12,38 [cm^2]	Area of the section in shear	
V_{effRd} =	281,94 [kN]	Design capacity of a section weakened by openings	$V_{effRd}=0.5*f_u*A_{nt}/\gamma_{M2} + (1/\sqrt{3})*f_y*A_{nv}/\gamma_M$

$\|V_{b2,Ed}\| \le V_{effRd}$	|23,09| < 281,94	verified	(0,08)

BEAM

A_{nt} =	1,02 [cm^2]	Net area of the section in tension	
A_{nv} =	3,96 [cm^2]	Area of the section in shear	
V_{effRd} =	100,34 [kN]	Design capacity of a section weakened by openings	$V_{effRd}=0.5*f_u*A_{nt}/\gamma_{M2} + (1/\sqrt{3})*f_y*A_{nv}/\gamma_M$

$\|V_{b2,Ed}\| \le V_{effRd}$	|23,09| < 100,34	verified	(0,23)

RIGHT SIDE

BOLTS CONNECTING BEAM WITH STIFFENER

BOLT CAPACITIES

$F_{v,Rd}$ =	77,21 [kN]	Shear bolt resistance in the unthreaded portion of a bolt	$F_{v,Rd}= 0.6*f_{ub}*A_v*m/\gamma_{M2}$

Bolt bearing on the beam

Direction x

k_{1x} =	2,42	Coefficient for calculation of $F_{b,Rd}$	$k_{1x} = \min[2.8*(e_1/d_0)-1.7, 1.4*(p_1/d_0)-1.7, 2.5]$

$k_{1x} > 0.0$		2,42 > 0,00	verified	
$\alpha_{bx} =$	0,48	Coefficient for calculation of $F_{b,Rd}$		$\alpha_{bx}=\min[e_2/(3*d_0), f_{ub}/f_u, 1]$
$\alpha_{bx} > 0.0$		0,48 > 0,00	verified	
$F_{b,Rd1x} =$	42,10 [kN]	Bearing resistance of a single bolt		$F_{b,Rd1x}=k_{1x}*\alpha_{bx}*f_u*d*t_i/\gamma_{M2}$

Direction z

$k_{1z} =$	2,34	Coefficient for calculation of $F_{b,Rd}$		$k_{1z}=\min[2.8*(e_2/d_0)-1.7, 2.5]$
$k_{1z} > 0.0$		2,34 > 0,00	verified	
$\alpha_{bz} =$	0,70	Coefficient for calculation of $F_{b,Rd}$		$\alpha_{bz}=\min[e_1/(3*d_0), p_1/(3*d_0)-0.25, f_{ub}/f_u, 1]$
$\alpha_{bz} > 0.0$		0,70 > 0,00	verified	
$F_{b,Rd1z} =$	59,55 [kN]	Bearing resistance of a single bolt		$F_{b,Rd1z}=k_{1z}*\alpha_{bz}*f_u*d*t_i/\gamma_{M2}$

Bolt bearing on the stiffener

Direction x

$k_{1x} =$	2,42	Coefficient for calculation of $F_{b,Rd}$		$k_{1x}=\min[2.8*(e_1/d_0)-1.7, 1.4*(p_1/d_0)-1.7, 2.5]$
$k_{1x} > 0.0$		2,42 > 0,00	verified	
$\alpha_{bx} =$	0,44	Coefficient for calculation of $F_{b,Rd}$		$\alpha_{bx}=\min[e_2/(3*d_0), f_{ub}/f_u, 1]$
$\alpha_{bx} > 0.0$		0,44 > 0,00	verified	
$F_{b,Rd2x} =$	64,76 [kN]	Bearing resistance of a single bolt		$F_{b,Rd2x}=k_{1x}*\alpha_{bx}*f_u*d*t_i/\gamma_{M2}$

Direction z

$k_{1z} =$	2,03	Coefficient for calculation of $F_{b,Rd}$		$k_{1z}=\min[2.8*(e_2/d_0)-1.7, 2.5]$
$k_{1z} > 0.0$		2,03 > 0,00	verified	
$\alpha_{bz} =$	0,73	Coefficient for calculation of $F_{b,Rd}$		$\alpha_{bz}=\min[e_1/(3*d_0), p_1/(3*d_0)-0.25, f_{ub}/f_u, 1]$
$\alpha_{bz} > 0.0$		0,73 > 0,00	verified	
$F_{b,Rd2z} =$	89,48 [kN]	Bearing resistance of a single bolt		$F_{b,Rd2z}=k_{1z}*\alpha_{bz}*f_u*d*t_i/\gamma_{M2}$

FORCES ACTING ON BOLTS IN THE STIFFENER - BEAM CONNECTION

Bolt shear

e =	39 [mm]	Distance between centroid of a bolt group and center of the principal beam web	
$M_0 =$	0,90 [kN*m]	Real bending moment	
$F_{Nx} =$	5,79 [kN]	Component force in a bolt due to influence of the longitudinal force	F
$F_{Vz} =$	11,55 [kN]	Component force in a bolt due to influence of the shear force	
$F_{Mx} =$	16,97 [kN]	Component force in a bolt due to influence of the moment on the x direction	$F_{Mx}=\|M$
$F_{Mz} =$	0,00 [kN]	Component force in a bolt due to influence of the moment on the z direction	$F_{Mz}=\|M$
$F_{x,Ed} =$	22,76 [kN]	Design total force in a bolt on the direction x	$F_{x,E}$
$F_{z,Ed} =$	11,55 [kN]	Design total force in a bolt on the direction z	$F_{z,E}$
$F_{Ed} =$	25,52 [kN]	Resultant shear force in a bolt	$F_{Ed} = \sqrt{(F_x}$
$F_{Rdx} =$	42,10 [kN]	Effective design capacity of a bolt on the direction x	$F_{Rdx}=\min(F$
$F_{Rdz} =$	59,55 [kN]	Effective design capacity of a bolt on the direction z	$F_{Rdz}=\min(F$

$\|F_{x,Ed}\| \le F_{Rdx}$	|22,76| < 42,10	verified	(0,54)
$\|F_{z,Ed}\| \le F_{Rdz}$	|11,55| < 59,55	verified	(0,19)
$F_{Ed} \le F_{v,Rd}$	25,52 < 77,21	verified	(0,33)

VERIFICATION OF THE SECTION DUE TO BLOCK TEARING

STIFFENER

A_{nt} = 1,50 [cm^2] Net area of the section in tension

A_{nv} = 12,38 [cm^2] Area of the section in shear

V_{effRd} = 281,94 [kN] Design capacity of a section weakened by openings $V_{effRd}=0.5*f_u*A_{nt}/\gamma_{M2} + (1/\sqrt{3})*f_y*A_{nv}/\gamma_M$

$\|V_{b1,Ed}\| \le V_{effRd}$	|23,09| < 281,94	verified	(0,08)

BEAM

A_{nt} = 1,02 [cm^2] Net area of the section in tension

A_{nv} = 3,96 [cm^2] Area of the section in shear

V_{effRd} = 100,34 [kN] Design capacity of a section weakened by openings $V_{effRd}=0.5*f_u*A_{nt}/\gamma_{M2} + (1/\sqrt{3})*f_y*A_{nv}/\gamma_M$

$\|V_{b1,Ed}\| \le V_{effRd}$	|23,09| < 100,34	verified	(0,23)

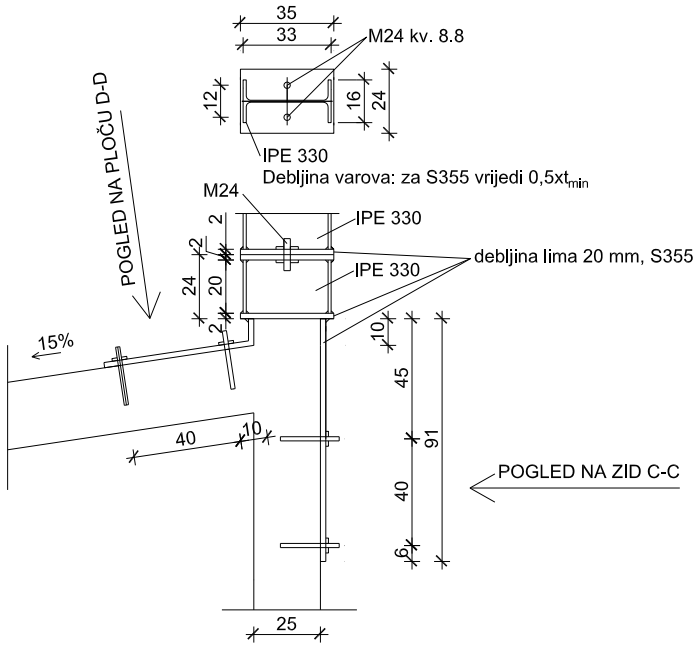
Connection conforms to the code Ratio 0,54

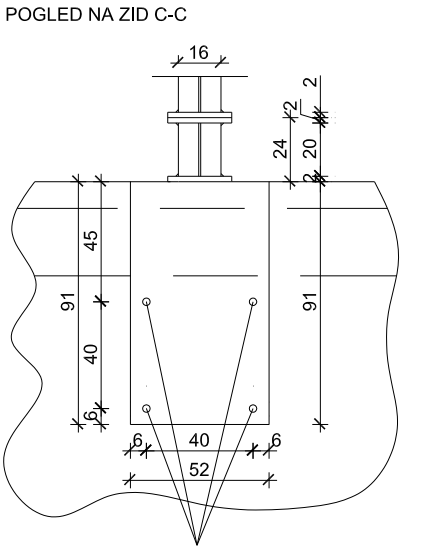
OSLANJANJE STUPA IPE 330 NA AB ZID RAMPE:

Stup IPE 330 zglobno se oslanja na element (konzolu) IPE 330 i spojeni su s dva vijka M24, kv. 8.8. Element IPE 330 zavaren je na ploču, koja tvori zavarenu čeličnu kutiju, kemijskim vijcima povezana s armirano betonskim zidom i pločom rampe. Na priključak djeluju:

1. uzdužna tlačna sila $N_{j,Ed}$ = +45,34 kN i poprečna sila $V_{j,Ed}$ = 22,98 kN,
2. uzdužna vlačna sila $N_{j,Ed}$ = -54,01 kn i poprečna sila $V_{j,Ed}$ = 16,09 kN,
3. moment na konzolu Mj,Ed = 0,24 · 22,98 = 5,52 kNm

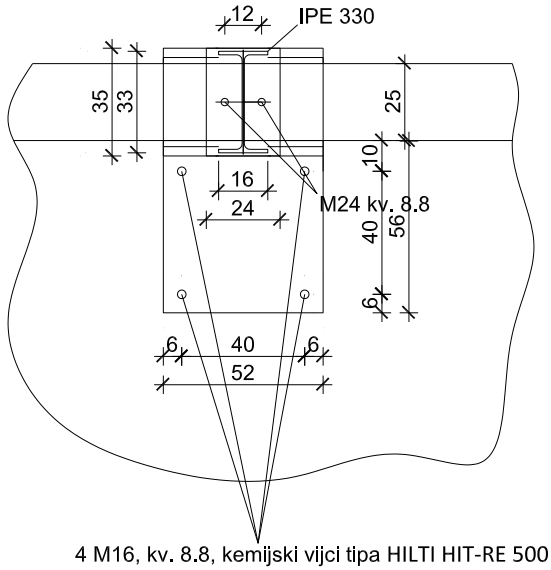
DETALJ ČELIČNE PAPUČE NAD RAMPOM:





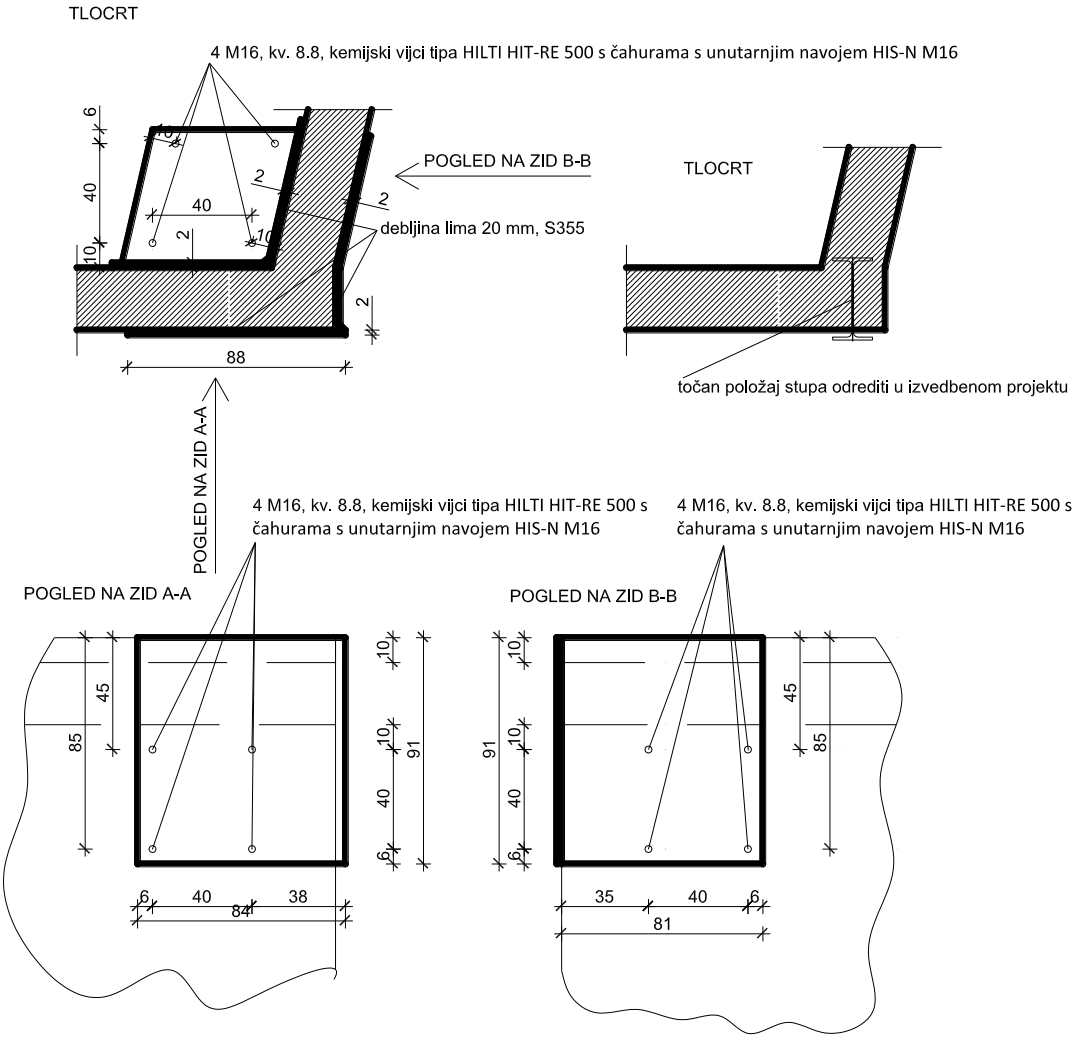
4 M16, kv. 8.8, kemijski vijci tipa HILTI HIT-RE 500 s čahurama s unutarnjim navojem HIS-N M16

POGLED NA PLOČU D-D



4 M16, kv. 8.8, kemijski vijci tipa HILTI HIT-RE 500 s čahurama s unutarnjim navojem HIS-N M16

KUTNA PAPUČA:



NAPOMENA:

Odabrani konstrukcijski elementi kao i spojna sredstva zadovoljavaju. Prije izrade radioničke dokumentacije potrebno je izbušiti rupe u betonu i detaljno geodetski snimiti lokacija oslanjanja. Zavarena čelična kutija modificira se u ovisnosti na položaj na armirano betonskom zidu.

Spoj stupa IPE 330 na konzolu IPE 330 - tlak

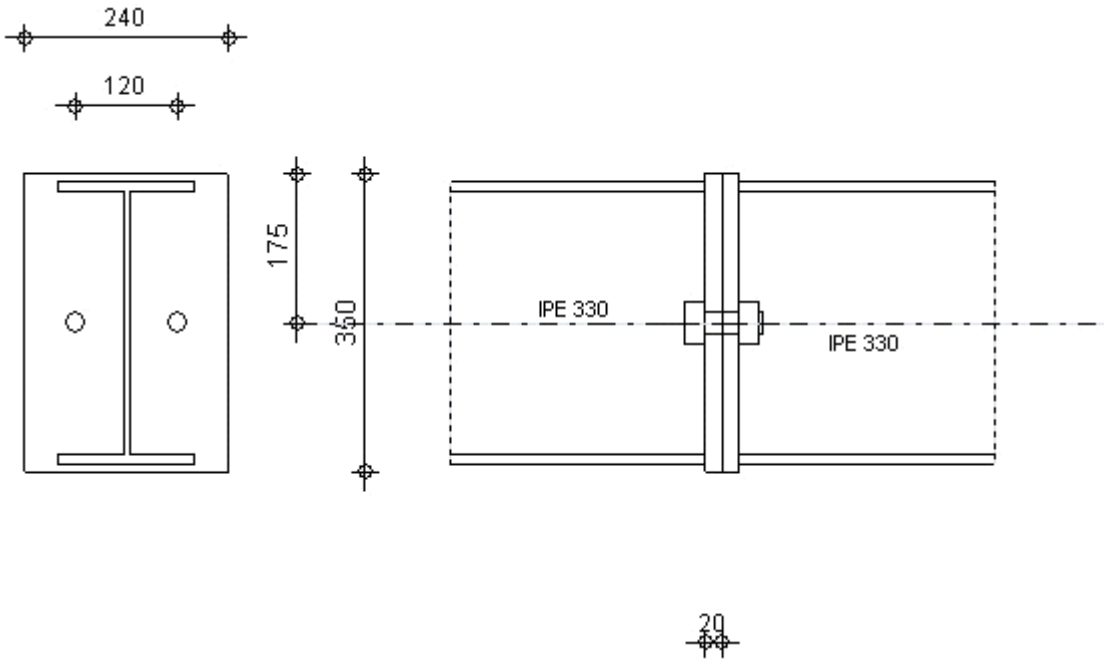
Autodesk Robot Structural Analysis Professional 2016

Design of fixed beam-to-beam connection

EN 1993-1-8:2005/AC:2009

OK

Ratio
0,05



GENERAL

Connection no.: 1
Connection name: Beam-Beam

GEOMETRY

LEFT SIDE

BEAM

Section:	IPE 330		
α =	-180,0	[Deg]	Inclination angle
h_{bl} =	330	[mm]	Height of beam section
b_{fbl} =	160	[mm]	Width of beam section
t_{wbl} =	8	[mm]	Thickness of the web of beam section
t_{fbl} =	12	[mm]	Thickness of the flange of beam section
r_{bl} =	18	[mm]	Radius of beam section fillet
A_{bl} =	62,61	[cm^2]	Cross-sectional area of a beam
I_{xbl} =	11766,90	[cm^4]	Moment of inertia of the beam section

Material: S 355

f_{yb} = 355,00 [MPa] Resistance

RIGHT SIDE

BEAM

Section: IPE 330

α = 0,0 [Deg] Inclination angle

h_{br} = 330 [mm] Height of beam section

b_{fbr} = 160 [mm] Width of beam section

t_{wbr} = 8 [mm] Thickness of the web of beam section

t_{fbr} = 12 [mm] Thickness of the flange of beam section

r_{br} = 18 [mm] Radius of beam section fillet

A_{br} = 62,61 [cm^2] Cross-sectional area of a beam

I_{xbr} = 11766,90 [cm^4] Moment of inertia of the beam section

Material: S 355

f_{yb} = 355,00 [MPa] Resistance

BOLTS

The shear plane passes through the UNTHREADED portion of the bolt.

d = 24 [mm] Bolt diameter

Class = 8.8 Bolt class

F_{tRd} = 203,33 [kN] Tensile resistance of a bolt

n_h = 2 Number of bolt columns

n_v = 1 Number of bolt rows

h_1 = 175 [mm] Distance between first bolt and upper edge of front plate

Horizontal spacing e_i = 120 [mm]

Vertical spacing p_i = [mm]

PLATE

h_{pr} = 350 [mm] Plate height

b_{pr} = 240 [mm] Plate width

t_{pr} = 20 [mm] Plate thickness

Material: S 355

f_{ypr} = 355,00 [MPa] Resistance

FILLET WELDS

a_w = 4 [mm] Web weld

a_f = 6 [mm] Flange weld

MATERIAL FACTORS

γ_{M0} =	1,00	Partial safety factor	[2.2]
γ_{M1} =	1,00	Partial safety factor	[2.2]
γ_{M2} =	1,25	Partial safety factor	[2.2]
γ_{M3} =	1,25	Partial safety factor	[2.2]

LOADS

Ultimate limit state

Case: Manual calculations.

$V_{b1,Ed}$ =	16,09	[kN]	Shear force in the right beam
$N_{b1,Ed}$ =	-45,34	[kN]	Axial force in the right beam

RESULTS

BEAM RESISTANCES

COMPRESSION

A_b = 62,61 [cm^2] Area EN1993-1-1:[6.2.4]

$N_{cb,Rd} = A_b f_{yb} / \gamma_{M0}$

$N_{cb,Rd}$ = 2222,52 [kN] Design compressive resistance of the section EN1993-1-1:[6.2.4]

$N_{b1,Ed} / N_{cb,Rd} \leq 1,0$	0,02 < 1,00	verified	(0,02)

SHEAR

A_{Vb} = 30,81 [cm^2] Shear area EN1993-1-1:[6.2.6.(3)]

$V_{cb,Rd} = A_{Vb} (f_{yb} / \sqrt{3}) / \gamma_{M0}$

$V_{cb,Rd}$ = 631,45 [kN] Design sectional resistance for shear EN1993-1-1:[6.2.6.(2)]

$V_{b1,Ed} / V_{cb,Rd} \leq 1,0$	0,03 < 1,00	verified	(0,03)

AXIAL FORCES IN BEAM FLANGES

h_f = 319 [mm] Distance between the centroids of flanges

e_N = 0 [mm] Axial force eccentricity

$N_{upp} = N_{b1,Ed} / 2 + (-N_{b1,Ed} e_N + M_{b1,Ed}) / h_f$

N_{upp} = -22,67 [kN] Axial force in the beam top flange

$N_{low} = N_{b1,Ed} / 2 - (-N_{b1,Ed} e_N + M_{b1,Ed}) / h_f$

N_{low} = -22,67 [kN] Axial force in the beam bottom flange

CONNECTION RESISTANCE FOR SHEAR

α_v =	0,60		Coefficient for calculation of $F_{v,Rd}$	[Table 3.4]
$F_{v,Rd}$ =	173,72	[kN]	Shear resistance of a single bolt	[Table 3.4]
$F_{t,Rd,max}$ =	203,33	[kN]	Tensile resistance of a single bolt	[Table 3.4]
$F_{b,Rd,int}$ =	451,20	[kN]	Bearing resistance of an intermediate bolt	[Table 3.4]
$F_{b,Rd,ext}$ =	451,20	[kN]	Bearing resistance of an outermost bolt	[Table 3.4]

$V_{j,Rd} = n_h \, Min(F_{v,Rd}, F_{b,Rd,ext}) + n_h \, n_{v-1} \, Min(F_{v,Rd}, F_{b,Rd,int})$ [Table 3.4]

$V_{j,Rd}$ = 347,44 [kN] Connection resistance for shear [Table 3.4]

$V_{b1,Ed} / V_{j,Rd} \leq 1,0$	0,05 < 1,00	verified	(0,05)

WELD RESISTANCE

A_w =	54,86	[cm^2]	Area of all welds	[4.5.3.2(2)]
A_{wy} =	33,18	[cm^2]	Area of horizontal welds	[4.5.3.2(2)]
A_{wz} =	21,68	[cm^2]	Area of vertical welds	[4.5.3.2(2)]
I_{wy} =	9913,34	[cm^4]	Moment of inertia of the weld arrangement with respect to the hor. axis	[4.5.3.2(5)]
$\sigma_{\perp max}$=$\tau_{\perp max}$ =	-8,26	[MPa]	Normal stress in a weld	[4.5.3.2(5)]
$\sigma_{\perp}$=$\tau_{\perp}$ =	-8,26	[MPa]	Stress in a vertical weld	[4.5.3.2(5)]
τ_{II} =	7,42	[MPa]	Tangent stress	[4.5.3.2(5)]
β_w =	0,90		Correlation coefficient	[4.5.3.2(7)]

$\sqrt{[\sigma_{\perp max}^2 + 3*(\tau_{\perp max}^2)]} \leq f_u/(\beta_w*\gamma_{M2})$	16,53 < 417,78	verified	(0,04)
$\sqrt{[\sigma_{\perp}^2 + 3*(\tau_{\perp}^2+\tau_{II}^2)]} \leq f_u/(\beta_w*\gamma_{M2})$	20,94 < 417,78	verified	(0,05)
$\sigma_{\perp} \leq 0.9*f_u/\gamma_{M2}$	8,26 < 338,40	verified	(0,02)

CONNECTION STIFFNESS

There are no axial forces or moments in the connection. For such a case, the program does not calculate stiffnes

WEAKEST COMPONENT:

WELDS

REMARKS

Distance of bolts from an edge is too large. 175 [mm] > 120 [mm]

Connection conforms to the code Ratio 0,05

Spoj stupa IPE 330 na konzolu IPE 330 - vlak

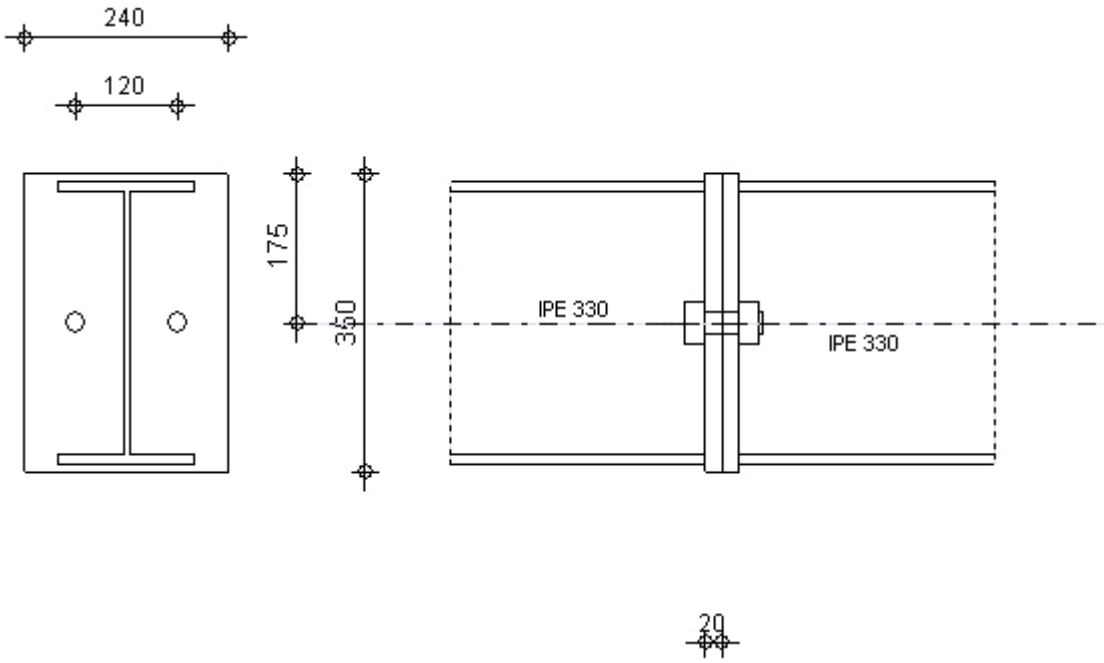
Autodesk Robot Structural Analysis Professional 2016

Design of fixed beam-to-beam connection

EN 1993-1-8:2005/AC:2009

OK

Ratio **0,13**



GENERAL

Connection no.: 2
Connection name: Beam-Beam

GEOMETRY

LEFT SIDE

BEAM

Section:	IPE 330		
α =	-180,0	[Deg]	Inclination angle
h_{bl} =	330	[mm]	Height of beam section
b_{fbl} =	160	[mm]	Width of beam section
t_{wbl} =	8	[mm]	Thickness of the web of beam section
t_{fbl} =	12	[mm]	Thickness of the flange of beam section
r_{bl} =	18	[mm]	Radius of beam section fillet
A_{bl} =	62,61	[cm^2]	Cross-sectional area of a beam
I_{xbl} =	11766,90	[cm^4]	Moment of inertia of the beam section

Material: S 355

f_{yb} = 355,00 [MPa] Resistance

RIGHT SIDE

BEAM

Section: IPE 330

α = 0,0 [Deg] Inclination angle

h_{br} = 330 [mm] Height of beam section

b_{fbr} = 160 [mm] Width of beam section

t_{wbr} = 8 [mm] Thickness of the web of beam section

t_{fbr} = 12 [mm] Thickness of the flange of beam section

r_{br} = 18 [mm] Radius of beam section fillet

A_{br} = 62,61 [cm^2] Cross-sectional area of a beam

I_{xbr} = 11766,90 [cm^4] Moment of inertia of the beam section

Material: S 355

f_{yb} = 355,00 [MPa] Resistance

BOLTS

The shear plane passes through the UNTHREADED portion of the bolt.

d = 24 [mm] Bolt diameter

Class = 8.8 Bolt class

F_{tRd} = 203,33 [kN] Tensile resistance of a bolt

n_h = 2 Number of bolt columns

n_v = 1 Number of bolt rows

h_1 = 175 [mm] Distance between first bolt and upper edge of front plate

Horizontal spacing e_i = 120 [mm]

Vertical spacing p_i = [mm]

PLATE

h_{pr} = 350 [mm] Plate height

b_{pr} = 240 [mm] Plate width

t_{pr} = 20 [mm] Plate thickness

Material: S 355

f_{ypr} = 355,00 [MPa] Resistance

FILLET WELDS

a_w = 4 [mm] Web weld

a_f = 6 [mm] Flange weld

MATERIAL FACTORS

γ_{M0} =	1,00	Partial safety factor	[2.2]
γ_{M1} =	1,00	Partial safety factor	[2.2]
γ_{M2} =	1,25	Partial safety factor	[2.2]
γ_{M3} =	1,25	Partial safety factor	[2.2]

LOADS

Ultimate limit state

Case: Manual calculations.

$V_{b1,Ed}$ =	16,09	[kN]	Shear force in the right beam
$N_{b1,Ed}$ =	54,01	[kN]	Axial force in the right beam

RESULTS

BEAM RESISTANCES

TENSION

A_b =	62,61	[cm^2]	Area	EN1993-1-1:[6.2.3]

$N_{tb,Rd} = A_b f_{yb} / \gamma_{M0}$

$N_{tb,Rd}$ =	2222,52	[kN]	Design tensile resistance of the section	EN1993-1-1:[6.2.3]

SHEAR

A_{Vb} =	30,81	[cm^2]	Shear area	EN1993-1-1:[6.2.6.(3)]

$V_{cb,Rd} = A_{Vb} (f_{yb} / \sqrt{3}) / \gamma_{M0}$

$V_{cb,Rd}$ =	631,45	[kN]	Design sectional resistance for shear	EN1993-1-1:[6.2.6.(2)]

$V_{b1,Ed} / V_{cb,Rd} \leq 1,0$	0,03 < 1,00	verified	(0,03)

CONNECTION RESISTANCE FOR TENSION

$F_{t,Rd}$ =	203,33	[kN]	Bolt resistance for tension	[Table 3.4]
$B_{p,Rd}$ =	510,30	[kN]	Punching shear resistance of a bolt	[Table 3.4]

$N_{j,Rd} = \text{Min} (N_{tb,Rd} , n_v n_h F_{t,Rd} , n_v n_h B_{p,Rd})$

$N_{j,Rd}$ =	406,66	[kN]	Connection resistance for tension	[6.2]

$N_{b1,Ed} / N_{j,Rd} \leq 1,0$	0,13 < 1,00	verified	(0,13)

CONNECTION RESISTANCE FOR SHEAR

α_v =	0,60		Coefficient for calculation of $F_{v,Rd}$	[Table 3.4]
$F_{v,Rd}$ =	173,72	[kN]	Shear resistance of a single bolt	[Table 3.4]
$F_{t,Rd,max}$ =	203,33	[kN]	Tensile resistance of a single bolt	[Table 3.4]
$F_{b,Rd,int}$ =	451,20	[kN]	Bearing resistance of an intermediate bolt	[Table 3.4]
$F_{b,Rd,ext}$ =	451,20	[kN]	Bearing resistance of an outermost bolt	[Table 3.4]

Nr	$F_{tj,Rd,N}$	$F_{tj,Ed,N}$	$F_{tj,Rd,M}$	$F_{tj,Ed,M}$	$F_{tj,Ed}$	$F_{vj,Rd}$
1	406,66	54,01	0,00	0,00	54,01	314,47

$F_{tj,Rd,N}$ – Bolt row resistance for simple tension
$F_{tj,Ed,N}$ – Force due to axial force in a bolt row
$F_{tj,Rd,M}$ – Bolt row resistance for simple bending
$F_{tj,Ed,M}$ – Force due to moment in a bolt row
$F_{tj,Ed}$ – Maximum tensile force in a bolt row
$F_{vj,Rd}$ – Reduced bolt row resistance

$F_{tj,Ed,N} = N_{j,Ed} F_{tj,Rd,N} / N_{j,Rd}$
$F_{tj,Ed,M} = M_{j,Ed} F_{tj,Rd,M} / M_{j,Rd}$
$F_{tj,Ed} = F_{tj,Ed,N} + F_{tj,Ed,M}$
$F_{vj,Rd} = \text{Min} (n_h F_{v,Ed} (1 - F_{tj,Ed} / (1.4 n_h F_{t,Rd,max}), n_h F_{v,Rd}, n_h F_{b,Rd}))$

$V_{j,Rd} = n_h \sum_1^n F_{vj,Rd}$ [Table 3.4]

$V_{j,Rd}$ = 314,47 [kN] Connection resistance for shear [Table 3.4]

$V_{b1,Ed} / V_{j,Rd} \le 1,0$	0,05 < 1,00	verified	(0,05)

WELD RESISTANCE

A_w =	54,86 [cm^2]	Area of all welds	[4.5.3.2(2)]
A_{wy} =	33,18 [cm^2]	Area of horizontal welds	[4.5.3.2(2)]
A_{wz} =	21,68 [cm^2]	Area of vertical welds	[4.5.3.2(2)]
I_{wy} =	9913,34 [cm^4]	Moment of inertia of the weld arrangement with respect to the hor. axis	[4.5.3.2(5)]
$\sigma_{\perp max}$=$\tau_{\perp max}$ =	9,85 [MPa]	Normal stress in a weld	[4.5.3.2(5)]
$\sigma_\perp$=$\tau_\perp$ =	9,85 [MPa]	Stress in a vertical weld	[4.5.3.2(5)]
τ_{II} =	7,42 [MPa]	Tangent stress	[4.5.3.2(5)]
β_w =	0,90	Correlation coefficient	[4.5.3.2(7)]

$\sqrt{[\sigma_{\perp max}^2 + 3*(\tau_{\perp max}^2)]} \le f_u/(\beta_w*\gamma_{M2})$	19,69 < 417,78	verified	(0,05)
$\sqrt{[\sigma_\perp^2 + 3*(\tau_\perp^2+\tau_{II}^2)]} \le f_u/(\beta_w*\gamma_{M2})$	23,51 < 417,78	verified	(0,06)
$\sigma_\perp \le 0.9*f_u/\gamma_{M2}$	9,85 < 338,40	verified	(0,03)

CONNECTION STIFFNESS

There is no bending moment acting on the connection. For such a case, the program does not calculate rotationa

WEAKEST COMPONENT:

REMARKS

Distance of bolts from an edge is too large. `175 [mm] > 120 [mm]`

Connection conforms to the code Ratio `0,13`

Konzola IPE 330 zavarena na ploču

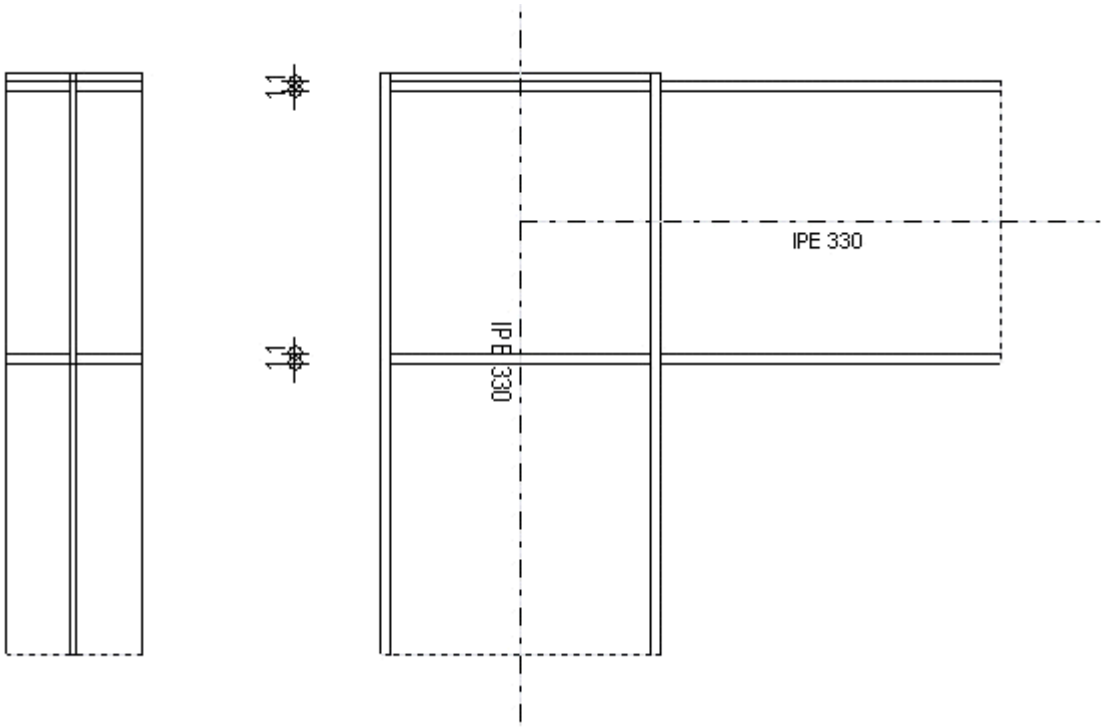
Autodesk Robot Structural Analysis Professional 2016

Design of welded beam-to-column connection

EN 1993-1-8:2005/AC:2009

OK

Ratio
0,08



GENERAL

Connection no.: 1
Connection name: Frame knee

GEOMETRY

COLUMN

Section: IPE 330

α =	-90,0	[Deg]	Inclination angle
h_c =	330	[mm]	Height of column section
b_{fc} =	160	[mm]	Width of column section
t_{wc} =	8	[mm]	Thickness of the web of column section
t_{fc} =	12	[mm]	Thickness of the flange of column section
r_c =	18	[mm]	Radius of column section fillet
A_c =	62,61	[cm^2]	Cross-sectional area of a column
I_{xc} =	11766,90	[cm^4]	Moment of inertia of the column section

Material: S 355

f_{yc} = 355,00 [MPa] Resistance

BEAM

Section: IPE 330

α =	0,0	[Deg]	Inclination angle
h_b =	330	[mm]	Height of beam section
b_f =	160	[mm]	Width of beam section
t_{wb} =	8	[mm]	Thickness of the web of beam section
t_{fb} =	12	[mm]	Thickness of the flange of beam section
r_b =	18	[mm]	Radius of beam section fillet
r_b =	18	[mm]	Radius of beam section fillet
A_b =	62,61	[cm^2]	Cross-sectional area of a beam
I_{xb} =	11766,90	[cm^4]	Moment of inertia of the beam section

Material: S 355

f_{yb} = 355,00 [MPa] Resistance

COLUMN STIFFENER

Upper

h_{su} =	307	[mm]	Stiffener height
b_{su} =	76	[mm]	Stiffener width
t_{hu} =	11	[mm]	Stiffener thickness

Material: S 355

f_{ysu} = 355,00 [MPa] Resistance

Lower

h_{sd} =	307	[mm]	Stiffener height
b_{sd} =	76	[mm]	Stiffener width
t_{hd} =	11	[mm]	Stiffener thickness

Material: S 355

f_{ysu} = 355,00 [MPa] Resistance

FILLET WELDS

a_w =	4	[mm]	Web weld
a_f =	6	[mm]	Flange weld
a_s =	4	[mm]	Stiffener weld

MATERIAL FACTORS

γ_{M0} =	1,00	Partial safety factor	[2.2]
γ_{M1} =	1,00	Partial safety factor	[2.2]
γ_{M2} =	1,25	Partial safety factor	[2.2]
γ_{M3} =	1,25	Partial safety factor	[2.2]

LOADS

Ultimate limit state
Case: Manual calculations.

$M_{b1,Ed}$ = 5,52 [kN*m] Bending moment in the right beam
$V_{b1,Ed}$ = 22,98 [kN] Shear force in the right beam
$N_{b1,Ed}$ = -54,01 [kN] Axial force in the right beam

RESULTS

BEAM RESISTANCES

COMPRESSION

A_b = 62,61 [cm^2] Area EN1993-1-1:[6.2.4]
$N_{cb,Rd} = A_b f_{yb} / \gamma_{M0}$
$N_{cb,Rd}$ = 2222,52 [kN] Design compressive resistance of the section EN1993-1-1:[6.2.4]

$N_{b1,Ed} / N_{cb,Rd} \le 1,0$	0,02 < 1,00	verified	(0,02)

SHEAR

A_{Vb} = 30,81 [cm^2] Shear area EN1993-1-1:[6.2.6.(3)]
$V_{cb,Rd} = A_{vb} (f_{yb} / \sqrt{3}) / \gamma_{M0}$
$V_{cb,Rd}$ = 631,45 [kN] Design sectional resistance for shear EN1993-1-1:[6.2.6.(2)]

$V_{b1,Ed} / V_{cb,Rd} \le 1,0$	0,04 < 1,00	verified	(0,04)

BENDING - PLASTIC MOMENT (WITHOUT BRACKETS)

W_{plb} = 804,40 [cm^3] Plastic section modulus EN1993-1-1:[6.2.5.(2)]
$M_{b,pl,Rd} = W_{plb} f_{yb} / \gamma_{M0}$
$M_{b,pl,Rd}$ = 285,56 [kN*m] Plastic resistance of the section for bending (without stiffeners) EN1993-1-1:[6.2.5.(2)]

BENDING ON THE CONTACT SURFACE WITH PLATE OR CONNECTED ELEMENT

W_{el} = 713,15 [cm^3] Elastic section modulus EN1993-1-1:[6.2.5]
$M_{cb,Rd} = W_{el} f_{yb} / \gamma_{M0}$
$M_{cb,Rd}$ = 253,17 [kN*m] Design resistance of the section for bending EN1993-1-1:[6.2.5]

$M_{b1,Ed} / M_{cb,Rd} \le 1,0$	0,02 < 1,00	verified	(0,02)

BENDING WITH AXIAL FORCE ON THE CONTACT SURFACE WITH PLATE OR CONNECTED ELEMENT

n = 0,02 Ratio of the axial force to the sectional resistance EN1993-1-1:[6.2.9.1.(5)]
$M_{Nb,Rd} = M_{cb,Rd} (1 - n)$
$M_{Nb,Rd}$ = 247,01 [kN*m] Reduced resistance (axial force) of the section for bending EN1993-1-1:[6.2.9.2.(1)]

$M_{b1,Ed} / M_{Nb,Rd} \le 1,0$	0,02 < 1,00	verified	(0,02)

FLANGE AND WEB - COMPRESSION

$M_{cb,Rd}$ = 253,17 [kN*m] Design resistance of the section for bending EN1993-1-1:[6.2.5]

h_f = 319 [mm] Distance between the centroids of flanges [6.2.6.7.(1)]

$F_{c,fb,Rd} = M_{cb,Rd} / h_f$

$F_{c,fb,Rd}$ = 794,87 [kN] Resistance of the compressed flange and web [6.2.6.7.(1)]

AXIAL FORCES IN BEAM FLANGES

h_f = 319 [mm] Distance between the centroids of flanges

e_N = 0 [mm] Axial force eccentricity

$N_{upp} = N_{b1,Ed} / 2 + (-N_{b1,Ed} e_N + M_{b1,Ed}) / h_f$

N_{upp} = -9,67 [kN] Axial force in the beam top flange

$N_{low} = N_{b1,Ed} / 2 - (-N_{b1,Ed} e_N + M_{b1,Ed}) / h_f$

N_{low} = -44,34 [kN] Axial force in the beam bottom flange

COLUMN RESISTANCES

WEB PANEL - SHEAR

$M_{b1,Ed}$ = 5,52 [kN*m] Bending moment (right beam) [5.3.(3)]

$M_{b2,Ed}$ = 0,00 [kN*m] Bending moment (left beam) [5.3.(3)]

$V_{c1,Ed}$ = 0,00 [kN] Shear force (lower column) [5.3.(3)]

$V_{c2,Ed}$ = 0,00 [kN] Shear force (upper column) [5.3.(3)]

z = 319 [mm] Lever arm [6.2.5]

$V_{wp,Ed} = (M_{b1,Ed} - M_{b2,Ed}) / z - (V_{c1,Ed} - V_{c2,Ed}) / 2$

$V_{wp,Ed}$ = 17,33 [kN] Shear force acting on the web panel [5.3.(3)]

A_{vs} = 30,81 [cm^2] Shear area of the column web EN1993-1-1:[6.2.6.(3)]

A_{vc} = 30,81 [cm^2] Shear area EN1993-1-1:[6.2.6.(3)]

d_s = 319 [mm] Distance between the centroids of stiffeners [6.2.6.1.(4)]

$M_{pl,fc,Rd}$ = 1,88 [kN*m] Plastic resistance of the column flange for bending [6.2.6.1.(4)]

$M_{pl,stu,Rd}$ = 1,72 [kN*m] Plastic resistance of the upper transverse stiffener for bending [6.2.6.1.(4)]

$M_{pl,stl,Rd}$ = 1,72 [kN*m] Plastic resistance of the lower transverse stiffener for bending [6.2.6.1.(4)]

$V_{wp,Rd} = 0.9 (A_{vs} * f_{y,wc}) / (\sqrt{3}\, \gamma_{M0}) + \mathrm{Min}(4 M_{pl,fc,Rd} / d_s , (2 M_{pl,fc,Rd} + M_{pl,stu,Rd} + M_{pl,stl,Rd}) / d_s)$

$V_{wp,Rd}$ = 590,85 [kN] Resistance of the column web panel for shear [6.2.6.1]

$V_{wp,Ed} / V_{wp,Rd} \le 1,0$	0,03 < 1,00	verified	(0,03)

WEB - TRANSVERSE COMPRESSION - LEVEL OF THE BEAM BOTTOM FLANGE

Bearing:

t_{wc} =	8	[mm]	Effective thickness of the column web	[6.2.6.2.(6)]
$b_{eff,c,wc}$ =	176	[mm]	Effective width of the web for compression	[6.2.6.2.(1)]
A_{vc} =	30,81	[cm^2]	Shear area	EN1993-1-1:[6.2.6.(3)]
ω =	0,90		Reduction factor for interaction with shear	[6.2.6.2.(1)]
$\sigma_{com,Ed}$ =	0,00	[MPa]	Maximum compressive stress in web	[6.2.6.2.(2)]
k_{wc} =	1,00		Reduction factor conditioned by compressive stresses	[6.2.6.2.(2)]
A_s =	16,77	[cm^2]	Area of the web stiffener	EN1993-1-1:[6.2.4]

$F_{c,wc,Rd1} = \omega\, k_{wc}\, b_{eff,c,wc}\, t_{wc}\, f_{yc} / \gamma_{M0} + A_s\, f_{ys} / \gamma_{M0}$

$F_{c,wc,Rd1}$ = 1016,50 [kN] Column web resistance [6.2.6.2.(1)]

Buckling:

d_{wc} =	271	[mm]	Height of compressed web	[6.2.6.2.(1)]
λ_p =	1,12		Plate slenderness of an element	[6.2.6.2.(1)]
ρ =	0,74		Reduction factor for element buckling	[6.2.6.2.(1)]
λ_s =	5,73		Stiffener slenderness	EN1993-1-1:[6.3.1.2]
χ_s =	1,00		Buckling coefficient of the stiffener	EN1993-1-1:[6.3.1.2]

$F_{c,wc,Rd2} = \omega\, k_{wc}\, \rho\, b_{eff,c,wc}\, t_{wc}\, f_{yc} / \gamma_{M1} + A_s\, \chi_s\, f_{ys} / \gamma_{M1}$

$F_{c,wc,Rd2}$ = 905,19 [kN] Column web resistance [6.2.6.2.(1)]

Final resistance:

$F_{c,wc,Rd,low} = \text{Min}\,(F_{c,wc,Rd1}\,,\, F_{c,wc,Rd2})$

$F_{c,wc,Rd}$ = 905,19 [kN] Column web resistance [6.2.6.2.(1)]

$N_{low} / F_{c,wc,Rd,low} \le 1,0$	0,05 < 1,00	verified	(0,05)

WEB - TRANSVERSE COMPRESSION - LEVEL OF THE BEAM TOP FLANGE

Bearing:

t_{wc} =	8	[mm]	Effective thickness of the column web	[6.2.6.2.(6)]
$b_{eff,c,wc}$ =	176	[mm]	Effective width of the web for compression	[6.2.6.2.(1)]
A_{vc} =	30,81	[cm^2]	Shear area	EN1993-1-1:[6.2.6.(3)]
ω =	0,90		Reduction factor for interaction with shear	[6.2.6.2.(1)]
$\sigma_{com,Ed}$ =	0,00	[MPa]	Maximum compressive stress in web	[6.2.6.2.(2)]
k_{wc} =	1,00		Reduction factor conditioned by compressive stresses	[6.2.6.2.(2)]
A_s =	16,77	[cm^2]	Area of the web stiffener	EN1993-1-1:[6.2.4]

$F_{c,wc,Rd1} = \omega\, k_{wc}\, b_{eff,c,wc}\, t_{wc}\, f_{yc} / \gamma_{M0} + A_s\, f_{ys} / \gamma_{M0}$

$F_{c,wc,Rd1}$ = 1016,50 [kN] Column web resistance [6.2.6.2.(1)]

Buckling:

d_{wc} =	271	[mm]	Height of compressed web	[6.2.6.2.(1)]
λ_p =	1,12		Plate slenderness of an element	[6.2.6.2.(1)]
ρ =	0,74		Reduction factor for element buckling	[6.2.6.2.(1)]
λ_s =	5,73		Stiffener slenderness	EN1993-1-1:[6.3.1.2]
χ_s =	1,00		Buckling coefficient of the stiffener	EN1993-1-1:[6.3.1.2]

$F_{c,wc,Rd2} = \omega\, k_{wc}\, \rho\, b_{eff,c,wc}\, t_{wc}\, f_{yc} / \gamma_{M1} + A_s\, \chi_s\, f_{ys} / \gamma_{M1}$

$F_{c,wc,Rd2} =$ 905,19 [kN] Column web resistance [6.2.6.2.(1)]

Final resistance:

$F_{c,wc,Rd,upp} = \text{Min}\,(F_{c,wc,Rd1}, F_{c,wc,Rd2})$

$F_{c,wc,Rd,upp} =$ 905,19 [kN] Column web resistance [6.2.6.2.(1)]

$N_{upp} / F_{c,wc,Rd,upp} \le 1,0$	0,01 < 1,00	verified	(0,01)

WELD RESISTANCE

$A_w =$	54,86 [cm^2]	Area of all welds	[4.5.3.2(2)]
$A_{wy} =$	33,18 [cm^2]	Area of horizontal welds	[4.5.3.2(2)]
$A_{wz} =$	21,68 [cm^2]	Area of vertical welds	[4.5.3.2(2)]
$I_{wy} =$	9913,34 [cm^4]	Moment of inertia of the weld arrangement with respect to the hor. axis	[4.5.3.2(5)]
$\sigma_{\perp max}=\tau_{\perp max} =$	-16,46 [MPa]	Normal stress in a weld	[4.5.3.2(5)]
$\sigma_{\perp}=\tau_{\perp} =$	-15,18 [MPa]	Stress in a vertical weld	[4.5.3.2(5)]
$\tau_{II} =$	10,60 [MPa]	Tangent stress	[4.5.3.2(5)]
$\beta_w =$	0,90	Correlation coefficient	[4.5.3.2(7)]

$\sqrt{[\sigma_{\perp max}^2 + 3*(\tau_{\perp max}^2)]} \le f_u/(\beta_w*\gamma_{M2})$	32,92 < 417,78	verified	(0,08)
$\sqrt{[\sigma_{\perp}^2 + 3*(\tau_{\perp}^2+\tau_{II}^2)]} \le f_u/(\beta_w*\gamma_{M2})$	35,48 < 417,78	verified	(0,08)
$\sigma_{\perp} \le 0.9*f_u/\gamma_{M2}$	16,46 < 338,40	verified	(0,05)

CONNECTION STIFFNESS

$A_{vc} =$	30,81 [cm^2]	Shear area	EN1993-1-1:[6.2.6.(3)]
$\beta =$	1,00	Transformation parameter	[5.3.(7)]
$z =$	319 [mm]	Lever arm	[6.2.5]
$k_1 =$	4 [mm]	Stiffness coefficient of the column web panel subjected to shear	[6.3.2.(1)]
$k_2 =$	⌟	Stiffness coefficient of the compressed column web	[6.3.2.(1)]
$k_3 =$	⌟	Stiffness coefficient of the column web subjected to tension	[6.3.2.(1)]

$S_{j,ini} = E\, z^2 / \sum_i (1 / k_1 + 1 / k_2 + 1 / k_3)$ [6.3.1.(4)]

$S_{j,ini} =$ 78304,32 [kN*m] Initial rotational stiffness [6.3.1.(4)]

$\eta =$ 2,00 Stiffness coefficient of a connection [5.1.2.(4)]

$S_j = S_{j,ini} / \eta$ [6.3.1.(4)]

$S_j =$ 39152,16 [kN*m] Final rotational stiffness [6.3.1.(4)]

Connection classification due to stiffness.

$S_{j,rig} =$	39536,78 [kN*m]	Stiffness of a rigid connection	[5.2.2.5]
$S_{j,pin} =$	2471,05 [kN*m]	Stiffness of a pinned connection	[5.2.2.5]

$S_{j,ini}$ B $S_{j,rig}$ RIGID

WEAKEST COMPONENT:

WELDS

Connection conforms to the code Ratio 0,08

PRORAČUN SPOJA ČELIČNE PAPUČE SA BETONOM:

Rabiti kemijska sidra tipa HILTI HIT-RE 500 s čahurama s unutarnjim navojem HIS-N M16 kv.8.8

h_{ef} prema katalogu 170-175 mm. Minimalna debljina ploče/temelja h_{min} u kojeg se sidri treba, biti 230 mm (prema katalogu) ili prema formuli iz Tablice $h_{min} = h_{ef} + 2 \cdot d_0 = 175 + 2 \cdot 28 = 231$ mm. Odabrano je h = 250 mm što je veće od h_{min} = 230 mm.

Prvo je potrebno, prema formulama u Tablici, izračunati $s_{cr,sp}$, $c_{cr,sp}$, $s_{cr,N}$, $c_{cr,N}$:

$h/h_{ef} = 250/230 = 1,19$ što je manje od 1,3 pa je prema Tablici:

$c_{cr,sp} = 2,26 \cdot h_{ef} = 2,26 \cdot 175 = 396$ mm = 39,6 cm

$s_{cr,sp} = 2 \cdot c_{cr,sp} = 2 \cdot 396 = 792$ mm = 79,2 cm

$c_{cr,N} = 1,5 \cdot h_{ef} = 1,5 \cdot 175 = 263$ mm = 26,3 cm

$s_{cr,N} = 2 \cdot c_{cr,N} = 2 \cdot 263 = 526$ mm = 52,6 cm

Odabrane su računski najveće vrijednosti s i c (boldano) tj. najkritičniji je splitting betona.

Jedan M16 HILTI vijak HIS-N sa čahurama s unutarnjim navojem sa bondingom HIT-RE 500 može (prema katalogu) izdržati vlačno opterećenje od N = 38,1 kN (neraspucali beton) i posmično opterećenje od V = 28,1 kN (neraspucali beton).

Vijci se dimenzioniraju na sile:

N = - 45,34 kN (TLAK)

N = - 54,01 kN (VLAK)

V = 16,09 kN (posmik)

S obzirom da se sidre 4 vijka u ploču rampe i 4 vijka u zid, opterećenja na vijke su barem dvostruko manja od preporučenih tako da će se razmaci od ruba i međusobni razmaci smanjiti za 50%.

Odabrani razmaci:

$c_{cr} = 0,50 \cdot 39,6$ cm = **20 cm**

$s_{cr} = 0,50 \cdot 79,2$ cm = **40 cm**

Vijci trebaju biti pocinčani.

NAPOMENA:
Odabrani konstrukcijski elementi kao i spojna sredstva zadovoljavaju. Prije izrade radioničke dokumentacije potrebno je izbušiti rupe u betonu i detaljno geodetski snimiti lokaciju oslanjanja. Zavarena čelična kutija modificira se u ovisnosti na položaj na armirano betonskom zidu.

Setting details for HIS-N

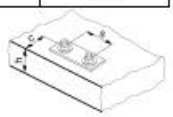
Anchor size			M8	M10	M12	M16	M20
Nominal diameter of drill	d_0	[mm]	14	18	22	28	32
Diameter of element	d	[mm]	12,5	16,5	20,5	25,4	27,6
Effective anchorage and drill hole depth	h_{ef}	[mm]	90	110	125	170	205
Minimum base material thickness	h_{min}	[mm]	120	150	170	230	270
Diameter of clearance hole in the fixture	d_f	[mm]	9	12	14	18	22
Thread engagement length; min - max	h_s	[mm]	8-20	10-25	12-30	16-40	20-50
Minimum spacing	s_{min}	[mm]	60	70	90	115	130
Minimum edge distance	c_{min}	[mm]	40	45	55	65	90
Critical spacing for splitting failure	$s_{cr,sp}$	[mm]	$2\ c_{cr,sp}$				
Critical edge distance for splitting failure [b]	$c_{cr,sp}$	[mm]	$1{,}0 \cdot h_{ef}$ for $h / h_{ef} \geq 2{,}0$ $4{,}6\ h_{ef} - 1{,}8\ h$ for $2{,}0 > h / h_{ef} > 1{,}3$ $2{,}26\ h_{ef}$ for $h / h_{ef} \leq 1{,}3$				
Critical spacing for concrete cone failure	$s_{cr,N}$	[mm]	$2\ c_{cr,N}$				
Critical edge distance for concrete cone failure [c]	$c_{cr,N}$	[mm]	$1{,}5\ h_{ef}$				
Max. torque moment [a]	T_{max}	[Nm]	10	20	40	80	150

For spacing (edge distance) smaller than critical spacing (critical edge distance) the design loads have to be reduced.

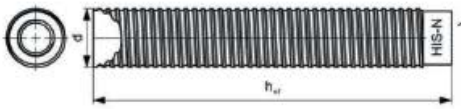
a) $h_{ef,min} \leq h_{ef} \leq h_{ef,max}$ (h_{ef}: embedment depth)

b) h: base material thickness ($h \geq h_{min}$)

c) The critical edge distance for concrete cone failure depends on the embedment depth h_{ef} and the design bond resistance. The simplified formula given in this table is on the save side.



Internally threaded sleeve HIS-(R)N...



Marking:
Identifying mark - HILTI and
embossing "HIS-N" (for zinc coated steel)
embossing "HIS-RN" (for stainless steel)

Installation equipment

Anchor size		M8	M10	M12	M16	M20	M24	M27	M30	M36	M39
Rotary hammer	HAS-U	TE 2 – TE 16				TE 40 – TE 80				Not available from Hilti	
	HIS-N	TE 2 – TE 16		TE 40 – TE 80			-				
Other tools		compressed air gun, set of cleaning brushes, dispenser									
		roughening tools TE-YRT								-	
Additional Hilti recommended tools		DD EC-1, DD 100 ... DD 160 [a]								-	

a) For anchors in diamond drilled holes load values for combined pull-out and concrete cone resistance have to be reduced

Epoksidno kemijsko sidro
HIT-RE 500

Odličan kapacitet na betonu uporabom navojnih šipki i armaturnog čelika s boljim prianjanjem.





Prednosti

- Manji utjecaj stanja rupe (prijavština ili voda)
- Crvena boja sidra za jednostavnu kontrolu ispravnosti montaže
- Prijenosni sustav za traženje armaturnog čelika
- Bez mirisa
- Odlično za izolaciju lutajućih struja (Komplet HTD 1000)
- Otporno i pouzdano kao beton





Primjena

- Navojne šipke i armaturni čelik u otvorima velikog promjera (8-40 mm)
- Navojne šipke i armaturni čelik u dijamantnim bušotinama, vlažnim ili ispod vode
- Zahtjevno/konstrukcijsko pričvršćivanje
- Fiksiranje drvenih stropova (stropovi od drveta i betona)

Materijal

- Epoksidna smola u mekanoj kartuši

Osnovni materijali

- Beton
- Drvo

Temperatura

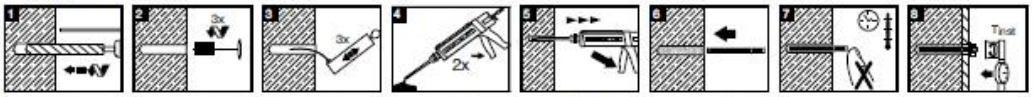
Temperatura osnovnog materijala	Otvoreno vrijeme t_{gel}	Vrijeme do opterećenja T_{fix}
40 °C	12'	4 h
30 °C	20'	8 h
20 °C	30'	12 h
10 °C	2 h	24 h
0 °C	3 h	50 h
-5 °C	4 h	72 h



Informacije o proizvodu

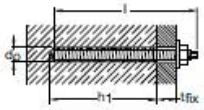
Narudžbena oznaka	Uključeno	Sadrži (ml)	Pakirano po	Broj artikla
HIT-RE 500/330/1	1 mješalica + 1 produžetak	330	1 kom	00426676
HIT-RE 500/500/1	1 mješalica + 1 produžetak	500	10 kom	00426674
HIT-RE 500/1400/1	1 mješalica	1400	1 kom	00426671

Postupak montaže



Sljedeće upute vrijede za standardnu upotrebu. Zbog veće sigurnosti o pravilnoj upotrebi posavjetujte se kod prodavača ili Tehničke službe Hilti.

HIT-RE 500 SD sa sidrenima šipkama HIT-V i HAS







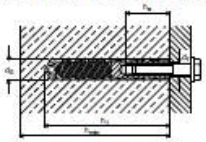
Tehnički podaci

Preporučeno opterećenje, $F_{prop.}$ (kN): beton $F_{cl,cube}$ = 25 N/mm²

Navoj	M8	M10	M12	M16	M20	M24	M27	M30	M33	M36	M39
Vlačno opterećenje $N_{prop.}$ (kN) Neispucani beton	8,6	13,8	19,8	24,0	38,1	52,3	63,9	76,2	89,3	103,0	117,3
Smično opterećenje $V_{prop.}$ (kN) Neispucani beton	5,1	8,6	12,0	22,3	34,9	50,3	65,7	80,0	99,1	116,7	139,4
⌀ rupe d_0 (mm)	10	12	14	18	24	28	30	35	37	40	42
Dubina rupe h_1 (mm)*	85	95	115	130	175	215	250	280	310	340	370
Najmanja debljina osnovnog materijala $h_{min.}$ (mm)	110	120	140	165	220	270	300	340	380	410	450
Pritezni moment T_{inst} (Nm)	15	30	50	100	160	240	270	300	1.200	1.500	1.800

Podaci o opterećenju vrijede za sidra bez utjecaja ruba i osi.
Preporučujemo dimenzioniranje sukladno mjerilima navedenim u našem Priručniku za tehnologiju pričvršćivanja.
* Raspoloživi su podaci o opterećenju na dubini od 5 d do 20 d (d = promjer).

HIT-RE 500 s čahurama s unutarnjim navojem HIS-N M8-M20





Tehnički podaci

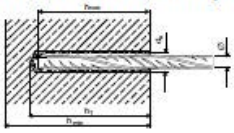
Preporučeno opterećenje, $F_{prop.}$ (kN): beton $F_{cl,cube}$ = 25 N/mm²

Navoj	M8	M10	M12	M16	M20
Vlačno opterećenje $N_{prop.}$ (kN) Neispucani beton	12,0	19,8	24,0	38,1	50,4
Smično opterećenje $V_{prop.}$ (kN) Neispucani beton	7,4	13,1	18,6	28,1	26,1
⌀ rupe d_0 (mm)	14	18	22	28	32
Dubina rupe h_1 (mm)	95	115	130	175	210
Najmanja debljina osnovnog materijala $h_{min.}$ (mm)	120	150	170	230	270
Dubina zavrtanja h_s (mm)	8/20	10/25	12/30	16/40	20/50
Pritezni moment T_{inst} (Nm)	15	28	50	85	170

Podaci o opterećenju vrijede za sidra bez utjecaja ruba i osi.
Preporučujemo dimenzioniranje sukladno mjerilima navedenim u našem Priručniku za tehnologiju pričvršćivanja.

8

HIT-RE 500 sa šipkama boljeg prianjanja





Tehnički podaci

Preporučeno opterećenje, $F_{prop.}$ (kN): beton $F_{cl,cube}$ = 25 N/mm²

⌀ Armaturni čelik (d_0)	⌀ 8	⌀ 10	⌀ 12	⌀ 14	⌀ 16	⌀ 20	⌀ 25	⌀ 28	⌀ 32	⌀ 36	⌀ 40
Vlačno opterećenje $N_{prop.}$ (kN) Neispucani beton	10,3	14,4	19,8	24,0	24,0	38,1	52,3	76,2	89,3	103,0	117,3
Smično opterećenje $V_{prop.}$ (kN) Neispucani beton	6,7	10,5	14,8	20,0	26,2	41,0	64,3	80,5	105,2	133,3	164,3
⌀ rupe d_0 (mm)	10-12	12-14	16-18	18-20	20-22	25-28	30-32	35-37	39-42	42-48	48-52
Dubina rupe h_1 (mm)	82	93	115	130	130	175	215	275	305	335	365
Najmanja debljina osnovnog materijala $h_{min.}$ (mm)	110	120	145	165	165	220	275	340	380	420	470

Podaci o opterećenju vrijede za sidra bez utjecaja ruba i osi.
Preporučujemo dimenzioniranje sukladno mjerilima navedenim u našem Priručniku za tehnologiju pričvršćivanja.

Sustav injektiranja za kemijsko sidrenje





Svojstva

- Hibridna smola: kombinacija organske i anorganske komponente osigurava dugotrajnu izdržljivost
- Brzo stvrdnjavanje bez skupljanja
- Odlična mehanička svojstva kod različitih osnovnih materijala i opterećenja
- Minimalne deformacije kod opterećenja, odličan za sidrenje armaturnog željeza
- Smanjenje razmaka od rubova i između osi
- Otporno na vlagu i termičke šokove
- Odlična stabilnost kroz vrijeme
- Odlična otpornost na požar
- Visoka temperatura točke zapaljenja
- Ne sadrži stiren ni sredstva za plastifikaciju, ne nadražuje dišne puteve
- Bez mirisa
- Otporan na razne kemikalije
- Mekana kartuša: kartuša s manjom zapreminom, zbog koje je smanjen otpadni materijal

Novo: mase HIT, sukladne standardima biograđevinarstva (potvrde na zahtjev)

Program HIT za veliki kapacitet

Kemijsko sidro		Mogućnosti primjene	Pakiranje
HIT-RE 500 SD Epoksidna smola		Zahtjevno konstrukcijsko sidrenje sa seizmičkim opterećenjima, u tlačnim i vlačnim zonama betona, primjereno za dijamantno/mokro bušene rupe i visoke temperature.	Kartuše: ■ 330 ml ■ 500 ml ■ 1400 ml
HIT-RE 500 Epoksidna smola		Kemijsko sidrenje s dugim otvorenim vremenom, prikladno za beton, kamen, drvo; idealno za armature, dijamantno/mokro sidrene rupe te visoke temperature	Kartuše: ■ 330 ml ■ 500 ml ■ 1400 ml
HIT-HY 200-A Hibridna smola (uretan metakrilat s cementom) velikog kapaciteta		Zahtjevno sidrenje u beton, primjerice za čelične ili drvene nosače, čelične police ili ploče, sigurnosne pregrade ili ograde, tešku mehanizaciju; smanjeni razmaci od rubova i između osi	Kartuše: ■ 330 ml ■ 500 ml
HIT-HY 200-R Hibridna smola (uretan metakrilat s cementom) velikog kapaciteta		Upotreba s armaturnim željezom, primjerice kod veza između zidova i nosača, pri privremenom zatvaranju otvora u betonu, vezama između obodnih zidova i dijafragmi, pukotina u betonskim elementima	Kartuše: ■ 330 ml ■ 500 ml
HIT-HY 110 Injektirno kemijsko sidro na bazi uretan matakrilata		Sidrenje u beton s malim razmakom između osi i od rubova; primjerice vrata dvorišta i ograde, sidrenje armaturnog željeza	Kartuše: ■ 330 ml ■ 500 ml ■ 1400 ml
HIT-HY 70 Hibridna smola (uretan metakrilat s cementom) velikog kapaciteta		Kemijsko sidrenje u šuplju i punu opeku, mješanu opeku, šuplje betonske blokove, plinobeton, travertin, drvo, prirodni kamen	Kartuše: ■ 330 ml ■ 500 ml ■ 1400 ml





Iskaz materijala

Type	Number	Length (m)	Unit weight (kG/m)	Bar weight (kG)	Total weight (kG)	Painting area (m2)
S 355						
HE 160	4	5,80	30,45	176,59	706	20,79
HE 160	6	7,40	30,45	225,30	1352	39,78
HE 180	2	7,40	35,54	262,96	526	15,16
HE 180	2	7,60	35,54	270,07	540	15,57
IPE 220	9	3,32	26,21	87,00	783	25,33
IPE 330	2	4,61	49,16	226,64	453	11,56
IPE 330	2	4,90	49,16	240,90	482	12,29
IPE 330	4	5,17	49,16	254,18	1017	25,93
IPE 330	6	6,50	49,16	319,56	1917	48,91
IPE 330	2	6,79	49,16	333,82	668	17,03
TRON 1	1	6,67	8,70	58,05	58	2,13
TRON 1	2	6,68	8,70	58,14	116	4,26
TRON 1	4	8,11	8,70	70,59	282	10,35
TRON 1	1	8,29	8,70	72,15	72	2,65
TRON 1	2	9,85	13,39	131,90	264	8,65
TRON 1	1	10,00	13,39	133,91	134	4,39
Total per s						
HE 160	10	67,60	30,45	2058,19	2058	60,57
HE 180	4	30,00	35,54	1066,06	1066	30,73
IPE 220	9	29,88	26,21	783,01	783	25,33
IPE 330	16	92,28	49,16	4536,82	4537	115,73
TRON 1	8	60,76	8,70	528,84	529	19,39
TRON 1	3	29,70	13,39	397,72	398	13,03
Bracket					85	2,95
Total					9456	267,73

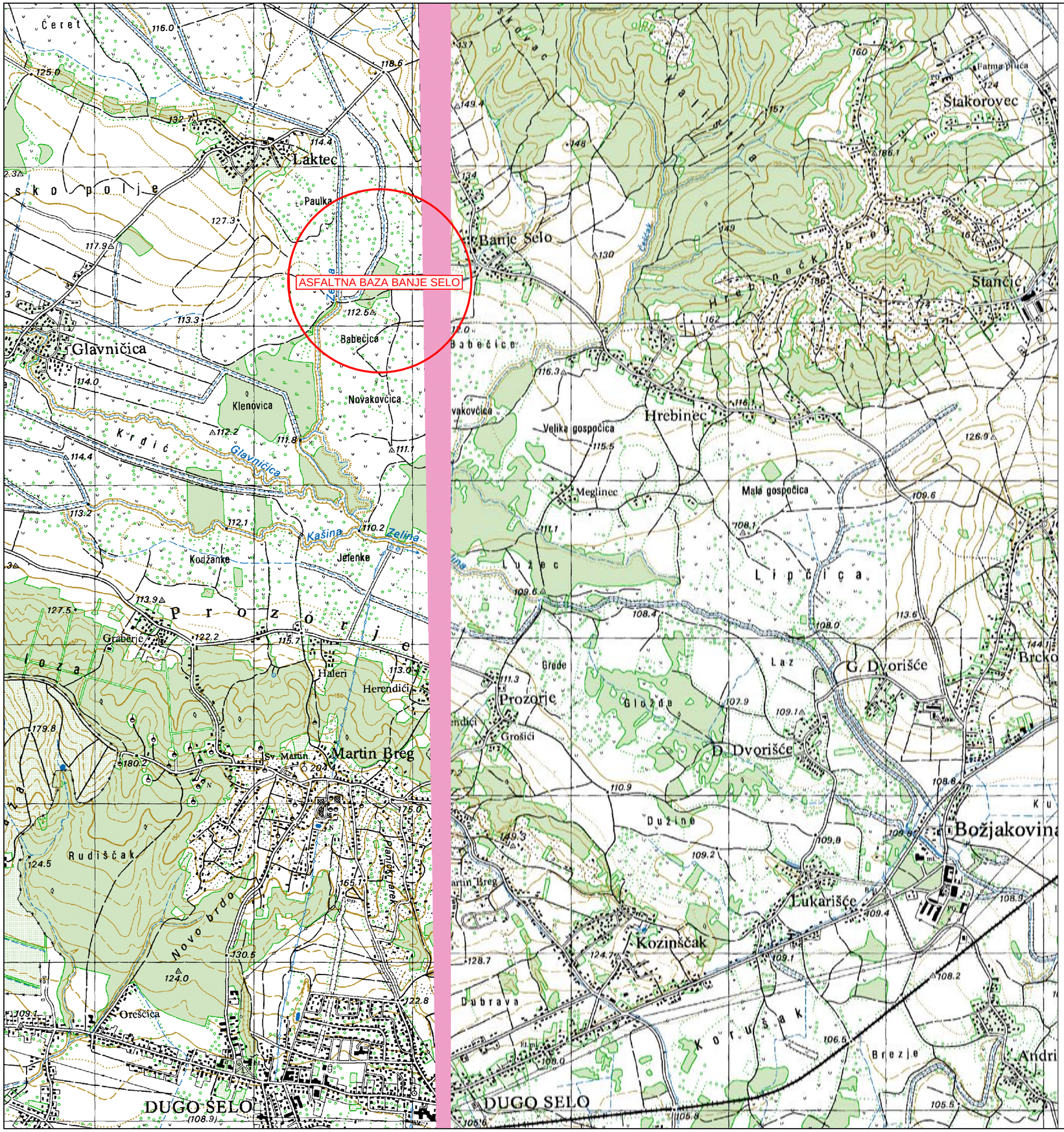
Investitor: **PEDOM ASFALTI d.o.o.**
10 000 ZAGREB, Trsatska 2C

Izradio: **ROMING CONSTRUCTIONS d.o.o.**
za projektiranje, nadzor i građenje
10000 ZAGREB, Pirovec gornji 52A

Naziv građevine: **NADSTREŠNICE U ASFALTNOJ BAZI BANJE SELO**

OZNAKA I NAZIV POGLAVLJA: **III. NACRTI**

Vrsta projekta:	GRAĐEVINSKI PROJEKT
Razina obrade:	GLAVNI PROJEKT
Knjiga:	NADSTREŠNICA ZA DOZATORE
Broj projekta:	04 / 3 / 2021
Datum izrade:	Zagreb, svibanj 2021.



IZMJENA BR.	OPIS	DATUM	POTPIS

INVESTITOR/NARUČITELJ: PEDOM ASFALTI d.o.o. 10000 Zagreb, Trsatska 2C	ROMING CONSTRUCTIONS d.o.o. ZA PROJEKTIRANJE, NADZOR I GRAĐENJE 10000 ZAGREB, PIROVEC GORNJI 52A mob: +385 92 1930 260 e-mail: robert.mihalinac@gmail.com
GRAĐEVINA: NADSTREŠNICE U ASFALTNOJ BAZI BANJE SELO	
KNJIGA: NADSTREŠNICA ZA DOZATORE	VRSTA PROJEKTA: GRAĐEVINSKI PROJEKT
RAZINA PROJEKTA: GLAVNI PROJEKT	ZAJEDNIČKA OZNAKA PROJEKTA: 04 - 2021
SADRŽAJ: PREGLEDNA SITUACIJA	
GLAVNI PROJEKTANT: Robert Mihalinac, mag.ing.aedif.	MJERILO: 1:25000
PROJEKTANT: Robert Mihalinac, mag.ing.aedif. HRVATSKA KOMORA INŽENJERA GRAĐEVINARSTVA Robert Mihalinac mag.ing.aedif. Ovlašteni inženjer građevinarstva G 6028	DATUM: svibanj, 2021. OZNAKA KNJIGE: BROJ PROJEKTA: 04 / 3 / 2021
SURADNICI:	BROJ PRILOGA: 3.1.1.
DIREKTOR: Robert Mihalinac, mag.ing.aedif.	
OZNAKA DOKUMENTA:	



IZMJENA BR.	OPIS	DATUM	POTPIS

INVESTITOR/NARUČITELJ:
PEDOM ASFALTI d.o.o.
10000 Zagreb, Trsatska 2C

ROMING CONSTRUCTIONS d.o.o.
ZA PROJEKTIRANJE, NADZOR I GRAĐENJE
10000 ZAGREB, PIROVEC GORNJI 52A
mob: +385 92 1930 260
e-mail: robert.mihalinac@gmail.com

GRAĐEVINA:
NADSTREŠNICE U ASFALTNOJ BAZI BANJE SELO

KNJIGA:
NADSTREŠNICA ZA DOZATORE

VRSTA PROJEKTA:
GRAĐEVINSKI PROJEKT

RAZINA PROJEKTA:
GLAVNI PROJEKT

ZAJEDNIČKA OZNAKA PROJEKTA:
04 - 2021

SADRŽAJ:
PREGLEDNA SITUACIJA NA DOF-u

GLAVNI PROJEKTANT:
Robert Mihalinac, mag.ing.aedif.

MJERILO:
1:5000

PROJEKTANT:
Robert Mihalinac, mag.ing.aedif.

HRVATSKA KOMORA INŽENJERA GRAĐEVINARSTVA
Robert Mihalinac
mag.ing.aedif.
Ovlašteni inženjer građevinarstva
G 6028

DATUM:
svibanj, 2021.

OZNAKA KNJIGE:

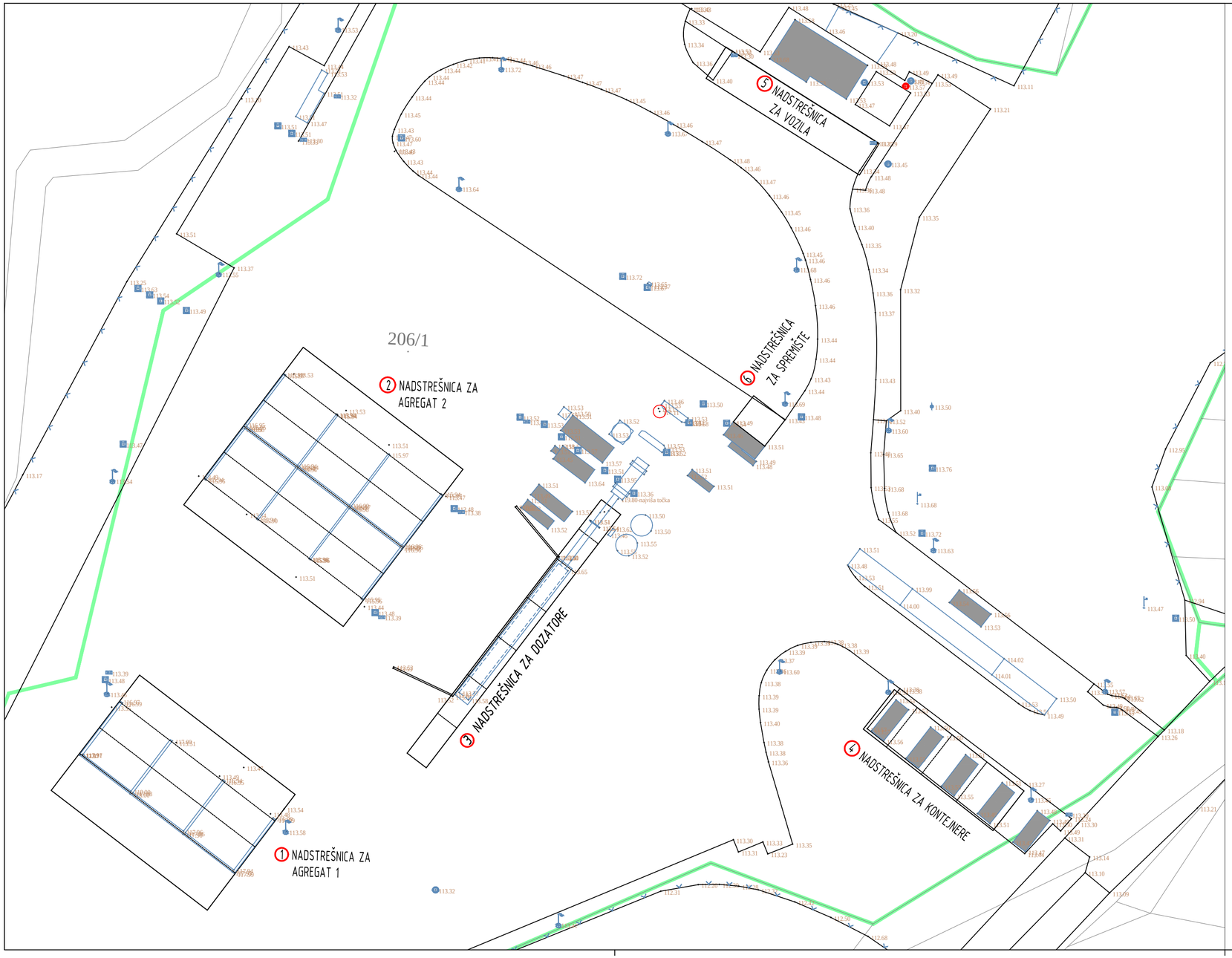
BROJ PROJEKTA:
04 / 3 / 2021

SURADNICI:

BROJ PRILOGA:
3.1.2.

DIREKTOR: Robert Mihalinac, mag.ing.aedif.

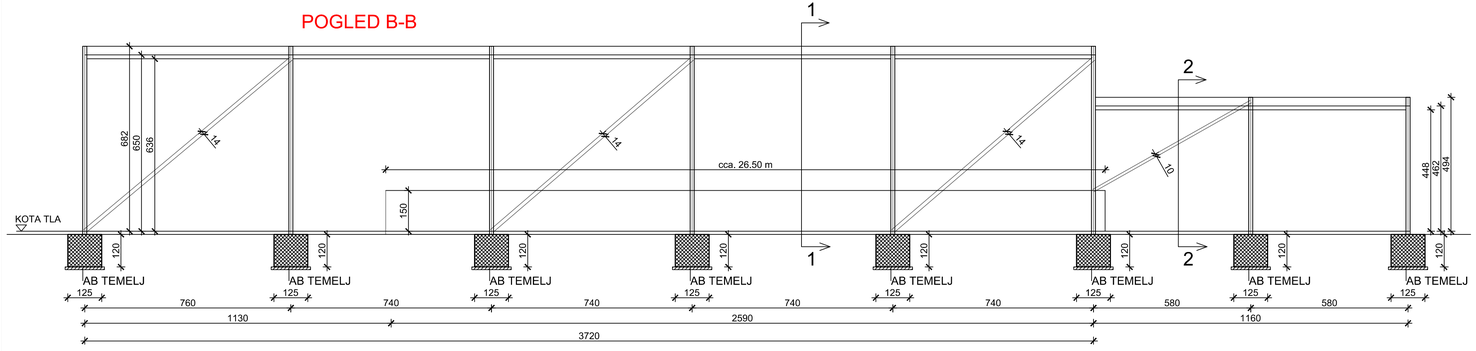
OZNAKA DOKUMENTA:



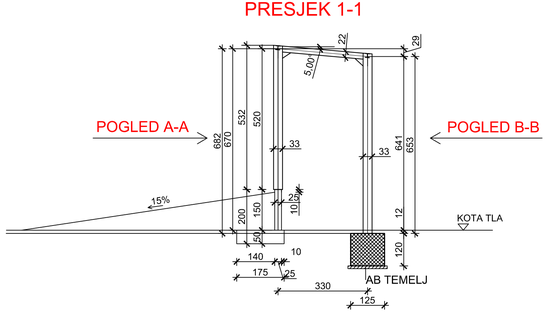
IZMJENA BR.	OPIS	DATUM	POTPIS

INVESTITOR/NARUČITELJ: PEDOM ASFALTI d.o.o. 10000 Zagreb, Trsatska 2C	ROMING CONSTRUCTIONS d.o.o. ZA PROJEKTIRANJE, NADZOR I GRAĐENJE 10000 ZAGREB, PIROVEC GORNJI 52A mob: +385 92 1930 260 e-mail: robert.mihalinac@gmail.com
GRAĐEVINA: NADSTREŠNICE U ASFALTNOJ BAZI BANJE SELO	
KNJIGA: NADSTREŠNICA ZA DOZATORE	VRSTA PROJEKTA: GRAĐEVINSKI PROJEKT
RAZINA PROJEKTA: GLAVNI PROJEKT	ZAJEDNIČKA OZNAKA PROJEKTA: 04 - 2021
SADRŽAJ: GRAĐEVINSKA SITUACIJA	
GLAVNI PROJEKTANT: Robert Mihalinac, mag.ing.aedif.	MJERILO: 1:500
PROJEKTANT: Robert Mihalinac, mag.ing.aedif. HRVATSKA KOMORA INŽENJERA GRAĐEVINARSTVA Robert Mihalinac mag.ing.aedif. Ovlašteni inženjer građevinarstva G 6028	DATUM: svibanj, 2021.
	OZNAKA KNJIGE:
	BROJ PROJEKTA: 04 / 3 / 2021
SURADNICI:	BROJ PRILOGA: 3.1.3.
DIREKTOR: Robert Mihalinac, mag.ing.aedif.	
OZNAKA DOKUMENTA:	

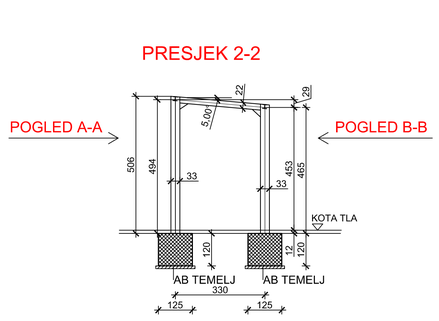
POGLED B-B



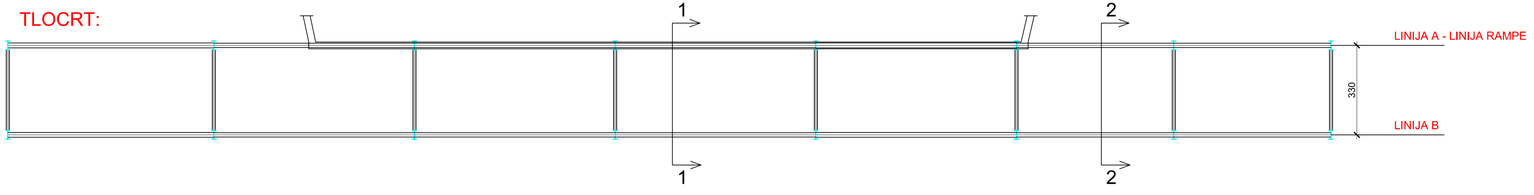
PRESJEK 1-1



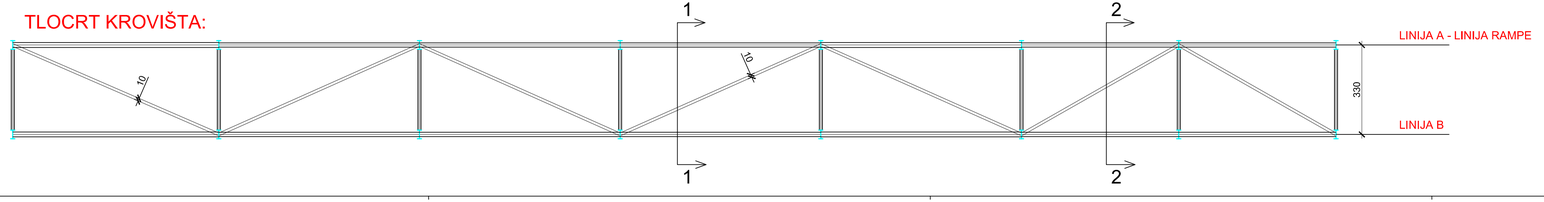
PRESJEK 2-2



TLOCRT:



TLOCRT KROVIŠTA:



PROFILI:
STUPOVI - IPE 330
PREČKE - IPE 220
PODROŽNICE - HEA 160
- HEA 180
SPREGOVI - 139,7x4 mm
- 101x3,6 mm

NAPOMENA:
3 VERTIKALNA SPREGA 139,7x4 mm NALAZE SE U LINIJI B.
1 VERTIKALNI SPREG 101,6x3,6 mm NALAZI SE U LINIJI A.

IZMJENA BR.	OPIS	DATUM	POTPIS

INVESTITOR/NARUČITELJ:
PEDOM ASFALTI d.o.o.
10 000 Zagreb, Trsatska ulica 2C

GRAĐEVINA:
NADSTREŠNICE
U ASFALTNOJ BAZI BANJE SELO

KNJIGA:
NADSTREŠNICA ZA DOZATORE

VRSTA PROJEKTA:
GRAĐEVINSKI PROJEKT

RAZINA PROJEKTA:
GLAVNI PROJEKT

ZAJEDNIČKA OZNAKA PROJEKTA:
04 - 2021

SADRŽAJ:
POGLED B-B, PRESJECI I TLOCRTI

GLAVNI PROJEKTANT:
Robert Mihalinac, mag.ing.aedif.

MJERILO:
1:100

PROJEKTANT:
Robert Mihalinac, mag.ing.aedif.

DATUM:
svibanj 2021

HRVATSKA KOMORA INŽENJERA GRAĐEVINARSTVA
Robert Mihalinac
mag.ing.aedif.
Ovlašteni inženjer građevinarstva
G 6028

OZNAKA KNJIGE:

BROJ PROJEKTA:
04 / 3 / 2021

SURADNICI:

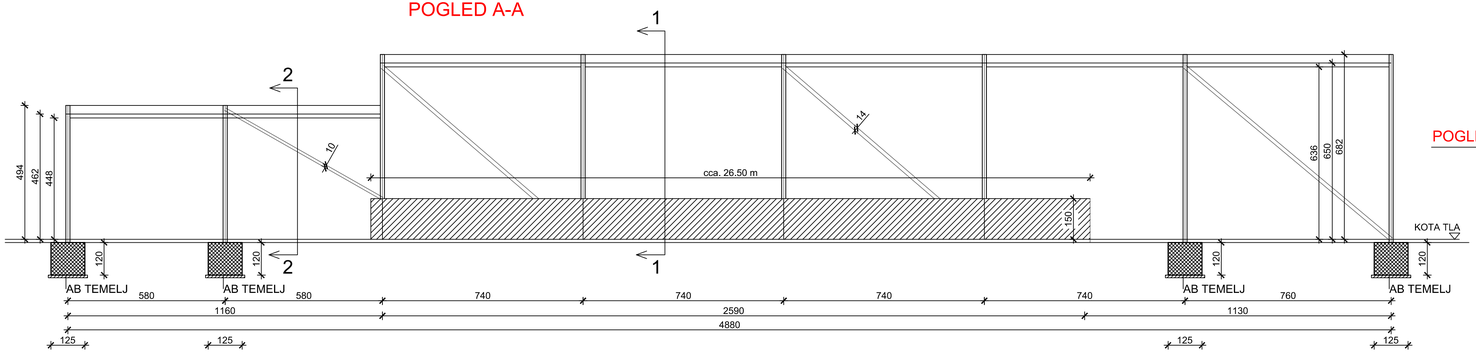
BROJ PRILOGA:
3.2.

DIREKTOR:
Robert Mihalinac, mag.ing.aedif.

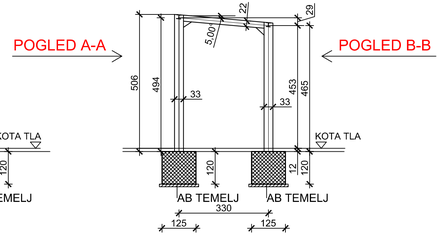
OZNAKA DOKUMENTA:

ROMING CONSTRUCTIONS d.o.o.
ZA PROJEKTIRANJE, NADZOR I GRAĐENJE
10000 ZAGREB, PIROVEC GORNJA 52A
mob: +385 92 1930 260
e-mail: robert.mihalinac@gmail.com

POGLED A-A



PRESJEK 2-2



IZMJENA BR.	OPIS	DATUM	POTPIS

INVESTITOR/NARUČITELJ:
PEDOM ASFALTI d.o.o.
10 000 Zagreb, Trsatska ulica 2C

GRAĐEVINA:
NADSTREŠNICE
U ASFALTNOJ BAZI BANJE SELO

ROMING CONSTRUCTIONS d.o.o.
ZA PROJEKTIRANJE, NADZOR I GRAĐENJE
10000 ZAGREB, PIROVEC GORNJI 52A
mob: +385 92 1930 260
e-mail: robert.mihalinac@gmail.com

KNJIGA:
NADSTREŠNICA ZA DOZATORE

VRSTA PROJEKTA:
GRAĐEVINSKI PROJEKT

RAZINA PROJEKTA:
GLAVNI PROJEKT

ZAJEDNIČKA OZNAKA PROJEKTA:
04 - 2021

SADRŽAJ:
POGLED A-A

GLAVNI PROJEKTANT:
Robert Mihalinac, mag.ing.aedif.

MJERILO:
1:100

PROJEKTANT:
Robert Mihalinac, mag.ing.aedif.

HRVATSKA KOMORA INŽENJERA GRAĐEVINARSTVA
Robert Mihalinac
mag.ing.aedif.
Ovlašteni inženjer građevinarstva
G 6026

DATUM:
svibanj 2021

OZNAKA KNJIGE:

BROJ PROJEKTA:
04 / 3 / 2021

SURADNICI:

BROJ PRILOGA:
3.3.

DIREKTOR:
Robert Mihalinac, mag.ing.aedif.

OZNAKA DOKUMENTA: