3.1 NASLOVNA STRAN NAČRTA GRADBENIH KONSTRUKCIJ

ŠTEVILČNA OZNAKA NAČRTA IN VRSTA NAČRTA:

NAČRT GRADBENIH KONSTRUKCIJ IN DRUGI GRADBENI NAČRT, št. SI 004/16

INVESTITOR:

OBČINA KOČEVJE
Ljubljanska cesta 26, 1330 Kočevje

ZDRAVSTVENI DOM KOČEVJE
Roška cesta 18, 1330 Kočevje

OBJEKT:

Rekonstrukcija in dozidava Zdravstvenega doma Kočevje

VRSTA PROJEKTNE DOKUMENTACIJE

PROJEKT ZA IZVEDBO

ZA GRADNJO:

NOVOGRADNJA IN REKONSTRUKCIJA

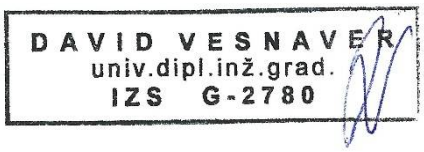
PROJEKTANT:

EEP d.o.o.
Partizanska cesta 70, 6210 Sežana
odg. oseba: David Vesnaver, u.d.i.g.

(podpis odgovorne osebe projektanta)

ODGOVORNI PROJEKTANT:

David Vesnaver, u.d.i.g., G - 2780



(osebni žig in podpis)

ŠTEVILKA NAČRTA, KRAJ IN DATUM IZDELAVE NAČRTA:

SI 004/16 **Sežana – avgust 2019**

ODGOVORNI VODJA PROJEKTA:

Robert Mašera, u.d.i.a., A - 1137

(osebni žig in podpis)

3.2 KAZALO VSEBINE NAČRTA št. SI 004/16

3.1 Naslovna stran načrta
3.2 Kazalo vsebine načrta
3.3 Izjava odgovornega projektanta načrta – NI POTREBNA
3.4 Tehnično poročilo
3.5 Risbe

- 01 Situacija m 1:100
- 02 Obstoječi objekt – Tloris kleti, Pozicija ukrepov m 1:50
- 03 Obstoječi objekt – Pogledi sten, detajli m 1:50., 1:10
- 04 Obstoječi objekt – Pogledi sten, detajli m 1:50., 1:20, 1:10
- 05 Pozicijski načrt – AB temelji urgenca m 1:50
- 06 Armaturni načrt urgenca – AB temelji poz. T1 – T5 m 1:50, 1:20
- 07 Armaturni načrt urgenca – AB temeljna plošča poz. TP1 – TP3 m 1:50, 1:20
- 08 Armaturni načrt urgenca – AB temelji sidra m 1:50
- 09 Opažni načrti urgenca – Stene m 1:50
- 10 Armaturni načrt urgenca – AB stebri poz. 1-4, AB stene poz. Z1, Z2 m 1:50, 1:20
- 11 Armaturni načrt urgenca – AB stene poz. Z3 – Z8 m 1:50
- 12 Pozicijski načrt – AB plošča nad pritličjem urgenca m 1:50, 1:10
- 13 Armaturni načrt urgenca – AB nosilci poz. 102 - 108 m 1:50, 1:20
- 14 Armaturni načrt urgenca – AB plošča poz. 100, 101 m 1:50, 1;20
- 15 Armaturni načrt urgenca – AB plošča poz. 100, 101 m 1:50
- 16 Jeklena konstrukcija urgenca – Tlorisi in prerezi m 1:50, 1:20, 1:10
- 17 Jeklena konstrukcija urgenca – Vzdolžni okvirji m 1:20, 1:10
- 18 Pozicijski načrt – novi vhod m 1:50, 1:10
- 19 Armaturni načrt – AB temelji novi vhod m 1:50, 1:20
- 20 Armaturni načrt – AB stene poz. N-Z1 – N-Z3 m 1:50
- 21 Armaturni načrt – AB stene poz. N-Z4– N-Z6 m 1:50
- 22 Armaturni načrt – AB plošča poz. N-P2 – N-P3 m 1:50, 1:20
- 23 Armaturni načrt – AB plošča poz. N-P4 m 1:50, 1:20
- 24 Armaturni načrt – AB stopnice novi vhod m 1:50
- 25 Pozicijski načrt – Ostrešje novi vhod m 1:50, 1:10
- 26 Pozicjski načrt – AB temelji nadstrešek jug m 1:50, 1:10
- 27 Armaturni načrt – AB temelji nadstrešek jug m 1:50, 1:20
- 28 Pozicijski načrt – Ostrešje nadstrešek jug m 1:50, 1:10

3.4 TEHNIČNO POROČILO

VSEBINA:

- 3.4.1 – Tehnično poročilo
- 3.4.2 – Statični izračun

3.4.1 Tehnično poročilo

Projekt obravnava izvedene posege za modernizacijo in adaptacijo na nove potrebe iz vidika funkcionalnosti na kompleksu Zdravstvenega doma Kočevje (v nadaljevanju ZDK).

3.4.1.1 Stanje objekta pred izvedbo

Kompleks je bil zgrajen v šestdesetih letih dvajsetega stoletja. Razdeljen je na osnovni trakt z etažnostjo K+P+2 ter trakt A z etažnostjo K+P. V kompleks se dostopa iz več vhodov. Glavni vhod glavnega trakta je opremljen z originalnim nadstreškom sestavljenim iz dveh AB plošč na stebrih. Vhod trakta A je opremljen s kovinskim nadstreškom, kritim s prosojno polikarbonatno kritino. Nadstrešek je precej degradiran. Kompleks je bil v celoti pred kratkim barvno osvežen in delno energetsko saniran. Obenem je bila zamenjana azbestna kritina trakta A. V kletnem delu trakta A je poleg ostalih ordinacij umeščena urgentna enota ZDK ter pisarne za patronažno službo. Prostori so neprimerni zaradi premajhne površine ter puščanje fekalne kanalizacije v kleti. Vhod urgence ima lasten dvojni kovinski nadstrešek. Pod njim so parkirana reševalna vozila. Ob zadnjo fasado glavnega trakta je umeščena še garaža za reševalna vozila. V glavnem traktU je bilo pred kratkim vgrajeno osebno dvigalo, primerno za invalide. Za objektom, pred vhodom v urgenco je urejeno manjše parkirišče z cca. 10PM za potrebe zaposlenih ter bolnikov urgence. Avtomobili patronažne službe so parkirani ob garaži za reševalna vozila ob zadnji fasadi glavnega trakta. Parkirišče ni pokrito.

Iz vidika nosilne konstrukcije se kompleks predstavlja v dobrem stanju ohranjenosti. Vidne so le manjše razpoke na konstrukcij. Objekti, ki sestavljajo kompleks, so zasnovani kot večetažna zidana konstrukcija z opečnim zidovjem iz opeke NF. Medetažne konstrukcije so izvedene kot monta AB stropovi (rebričasta plošča z opečnimi polnili. Ostrešje obeh objektov je leseno.

3.4.1.2 Izvedena dela

S projektom se je izvedlo sledeče posege:

a) Gradnjo novega nadstreška ob vhodu v trakt A;
b) Gradnjo prizidka s prostori urgence na JV strani trakta A z navezavo s kletno etažo. V obsegu prizidka se je zgradil osnovni korpus s prostori urgentnega bloka, pokrito parkirišče za reševalna vozila na V fasadi, povezovalni nadstrešek ob J fasadi kletne etaže trakta A, ki se nadaljuje v nadstrešek nad parkiriščem za vozila patronažne službe;
c) Rekonstrukcijo kletnega dela trakta A za ureditev prostorov za reševalce v okviru programa urgence ZDK ter pisarne patronažne službe;
d) Sanacijo notranje fekalne kanalizacije kleti v traktu A;
e) Sanacijo SZ kletne stene trakta A – izvedba svetlobnega jaška, hidroizolacije, delna toplotna izolacija, ureditev drenaže, ureditev fekalne kanalizacije izven prostorov kleti trakta A, ureditev meteorne kanalizacije;
f) Ureditev parkirišča za zaposlene ter bolnike urgence za objektom ZDK

V načrtu gradbenih konstrukcij projekta za izvedbo (PZI) so bili obravnavani posegi pod točko a), b) in c), tako da bodo v nadaljevanju prikazane glavne konstrukcijske spremembe izvedenega stanje objekta glede na projekt PZI za vsak poseg posebej.

Poseg pod točko e) se **ni izvedel**.

a) Gradnja novega nadstreška ob vhodu v trakt A

Projektirano stanje – PGD/PZI

Pri vhodu v trakt A se poruši obstoječi stari nadstrešek, ki pokriva izbočen del kletne etaže, ki pred vhodom v trakt A oblikuje vstopno teraso. Ob tem izbočenem delu se izvedejo nove AB stopnice z obodnimi AB stenami na AB temeljni plošči. Nove AB stopnice imajo 2 rami z vmesnim podestom in vrhnjim podestom na koti obstoječe vstopne terase. Ob njej se postavi dvižna ploščad primerna za invalidski voziček. Nad novim stopniščem in obstoječo teraso se izvede novi nadstrešek, ki sloni na eni strani na obstoječi objekt, na drugi strani pa na niz jeklenih stebrov okrogle oblike.

Osnovna konstrukcija nadstreška je sestavljena iz križnolepljenih lesenih plošč debeline 16 cm.

Izvedeno stanje – PID

V fazi izvedbe zaradi hitrosti izvedbe in dobavljivosti konstrukcijskih materialov se je zamenjala osnovna konstrukcija nadstreška.

Glede na projektirano stanje PZI se je ohranilo jeklene okrogle stebre. Na te je pritrjen jeklen nosilec HEA200. V prečni smeri na stebre (in na obstoječi objekt) so na HEA200 pritrjeni jekleni nosilci IPE180, ki so sidrani tudi v obstoječi objekt. Vzporedno z nosilcem HEA200 so v nosilec IPE180 pritjeni jekleni pravokotni profili 100×60×5 mm in leseni pravokotni profili 14/18 cm.

Konstrukcija in detajli so razvidni z **listov 18-25**.

b) Gradnja prizidka s prostori urgence na JV strani trakta A z navezavo na kletno etažo

Projektirano stanje – PGD/PZI

Prizidek ima kvadratno tlorisno obliko. Zraven njega na vzhodni strani se nahaja še pokrito parkirišče za reševalna vozila. Nad pokritim parkiriščem se uredijo še tehnični prostori za vse potrebne inštalacije.

Objekta sta med seboj konstrukijsko povezana. Glavna nosilna konstrukcija je kombinacija AB stebrov in AB sten, preko katerih potekajo AB nosilci, ki podpirajo stropno AB ploščo debeline 22 cm. Med stebri so opečna polnila. Na plošči nad parkiriščem za reševalna vozila se tehnični prostori izvedejo v jekleni konstrukcij. Ta je zasnovana kot enoladijska hala z glavnimi okvirji sestavljenih iz HEA in IPE profilov. Preko njih je položena kritina iz sendvič pločevine. Vse skupaj je temeljeno na AB temeljni plošči oziroma AB pasovnih temeljih z AB talno ploščo.

Zahodno od prizidka se izvede povezovalni nadstrešek ob južni fasadi kletne etaže trakta A, ki se nadaljuje v nadstrešek nad parkiriščem za vozila patronažne službe. Glavno nosilno konstrukcijo tvorijo jekleni okrogli stebri in jekleni HEA profili v vlogi nosilcev, ki podpirajo ploščo nadstreška iz križnolepljenih lesenih plošč debeline 14 cm. Bodisi nosilci kot plošče so sidrani in naslanjajo na obstoječi objekt. Nadstreška sta temeljena na pasovnem oziroma AB točkovnem temelju. Pasovni temelj povezovalnega nadstreška je povezan z obstoječo konstrukcijo in preko AB temeljne vezi s točkovnim temeljem novega nadstreška nad parkiriščem.

Izvedeno stanje – PID

V fazi izvedbe zaradi hitrosti izvedbe in dobavljivosti konstrukcijskih materialov se je zamenjala glavna nosilna konstrukcija nadstreška zahodno od prizidka ob južni fasadi kletne etaže trakta A, ki se bnadlajuje v nadstrešek nad parkiriščem za vozila patronažne službe.

Glavno nosilno konstrukcijo nadstreška ob južni fasadi tvorijo jekleni okrogli stebri na katere je pritrjen jekleni nosilec HEA160. Vzporedno s tem nosilcem je na obstoječi stavbi sidran jekleni nosilec UPN160. V prečni smeri so v ta dva nosilca pritrjeni IPE160 in HEA160 profili v vlogi nosilcev, ki služijo kot prtrditvena podpora lesenim profilom 10/16 cm. Konstrukcija in detajli so razvidni na listu 28.
Glavno nosilno konstrukcijo nadstreška nad parkiriščem za vozila patronažne službe tvorita dva jeklena okvirja s konzolo, ki sta postavljena prečno na trakt B in sta sestavljena iz okroglih stebrov na katere je pritrjen jekleni nosilec HEB220. Oba okvirja služita za pritrditev jeklenih nosilcev HEA160. Le-ti so položeni vzporedno s traktom B in so pritrjeni tudi v obstoječi objekt in nadstrešek ob južni fasadi. Vzporedno ze jeklenima okvirjema (HEB220 in jekleni stebri) so med HEA160 nosilca pritjeni IPE160 in HEA160 nosilci, ki služijo kot prtrditvena podpora lesenim profilom 10/16 cm. Konstrukcija in detajli so razvidni na **listu 28**.

Ravno tako zaradi hitrosti izvedbe in dobavljivosti konstrukcijskih materialov se je zamenjala konstrukcija strehe nad pasažo med novim prizidkom in obstoječim objektom. Tu se je križnolepljene plošče zamenjalo z jeklenimi nosilci HEA 100 na medosni razdalji 1,00 m, preko katerih poteka jeklena trapezna pločevina tipa HI BOND. Poleg tega so se zaradi lepšega izgleda odstranili okrogli jekleni stebri na jugozahodnem vogalu prizidka, ki so že predhodno imeli sekundarno funkcijo in so delovali samo kot okras. Konstrukcija in detajli so razvidni z **listov 5-17**. Spremembe so pa vidne na **listih 5 in 12**.

Prizidek ima kvadratno tlorisno obliko. Zraven njega na vzhodni strani se nahaja še pokrito parkirišče za reševalna vozila. Nad pokritim parkiriščem se je uredilo še tehnične prostore za vse potrebne inštalacije.

Objekta sta med sabo konstrukijsko povezana. Glavna nosilna konstrukcija je kombinacija AB stebrov in AB sten, preko katerih potekajo AB nosilci, ki podpirajo stropno AB ploščo debeline 22 cm. Med stebri so opečna polnila. Na plošči nad parkiriščem za reševalna vozila so tehnični prostori izvedeni v jekleni

c) Rekonstrukcija kletnega dela trakta A za ureditev prostorov za reševalce v okviru programa ZDK ter pisarne

Projektirano stanje – PGD/PZI

JV del trakta A se v kletnih prostorih pri čemer se posega v samo nosilno konstrukcijo objekta, in sicer se izvedeta dva preboja v zavetrovalni steni in združenjem dveh obstoječih oken izvede novi vhod v pisane. Pri izvedbi prebojev je potrebno zagotoviti, da togost v horizontalni smeri ostane bolj ali manj nespremenjena tudi po posegu, kar dosežemo z vgradnjo jeklenih okvirjev, ki nadomestijo togost odvzetega dela zidu. Pri izvedbi novega vhoda se vgradi nova jeklena preklada, glede na dejstvo, da na enakem položaju imamo že obstoječa okna.

Izvedeno stanje - PID

V JV delu trakta A se je v kletnih prostorih z združitvijo dveh obstoječih oken izvedlo novi vhod v pisane. Pri izvedbi novega vhoda se je vgradila nova jeklena preklada. Poleg novega vhoda se je izvedlo 4 preboje nosilnih sten pri čemer se je zagotovilo, da togost v horizontalni smeri ostane bolj ali manj nespremenjena tudi po posegu, kar se je doseglo z vgradnjo jeklenih okvirjev, ki so nadomestili togost odvzetega dela zidu. Konstrukcija in detajli so razvidni z **listov 2, 3 in 4**.

3.4.1.3 Uporabljeni konstrukcijski materiali

Uporabljeni so bilo naslednji konstrukcijski materiali:

a) Gradnja novega nadstreška ob vhodu v trakt A:

- AB temelji:
  beton C30/37, armatuno jeklo S500 razreda duktilnosti B, razred izpostavljenosti XC2
- AB stene in AB polna plošča:
  beton C30/37, armatuno jeklo S500 razreda duktilnosti B, razred izpostavljenosti XC4+XF3+XD1
- jekleni elementi:
  jeklo S275 J0, vroče cinkani
- leseni profili:
  les C24, II. razred uporabe

b) Gradnja prizidka s prostori urgence na JV strani trakta A z navezavo na kletno etažo

- AB temelji:
  beton C30/37, armatuno jeklo S500 razreda duktilnosti B, razred izpostavljenosti XC2
- AB stebri, AB stene, AB nosilci, AB polna plošča prizidka s prostori urgence:
  beton C30/37, armatuno jeklo S500 razreda duktilnosti B, razred izpostavljenosti XC4
- AB stene, AB nosilci in AB polna plošča pokrito parkirišče za reševalna vozila:
  beton C30/37, armatuno jeklo S500 razreda duktilnosti B, razred izpostavljenosti XC4+XF3+XD1
- jekleni elementi:
  jeklo S275 J0
- polnila in malte:
  zidaki marke MB15, cementna malta M8
- leseni profili:
  les C24, II. razred uporabe

c) Rekonstrukcija kletnega dela trakta A za ureditev prostorov za reševalce v okviru programa ZDK ter pisarne

- jekleni elementi:
  jeklo S275 J0
- Opečne stene:
  zidaki marke MB15, cementna malta M8

- Obstoječa opečna stena:
  Stene iz polne opeke z apneno malto kot vezivo s sledečimi mehanskimi karakteristikami prevzeti iz strokovne literature in uveljavljenih standardov na temo posegov na obstoječih objektih:

- Srednja tlačna trdnost f_m = 2,40 N/mm^2
- Srednja strižna trdnost τ_0 = 0,060 N/mm^2
- Povrečna vrednost elastičnega modula E = 1500 N/mm^2
- Povrečna vrednost strižnega modula G = 500 N/mm^2
- Specifična teža γ = 18,00 kN/m^3

Glede na to, da niso bile izvedene nobene specialistične preizkave na obstoječih konstrukcijskih materialih in so se izvedle le meritve dimenzij obstoječega stanja, po veljavnih standardih pademo v nivo poznavanja (*angl. knowledge level*) KL1 pri čemer se morajo mehanske karakteristike še dodatno reducirati z varnostnim faktorjem v vrednosti 1,35.

3.4.2 STATIČNI RAČUN IN OBTEŽBA

Obremenitve glavnih nosilnih elementov smo določili s pomočjo programa TOWER 3D, ki uporablja metodo končnih elementov, in s pomočjo klasičnih metod.

Z istim programom in s pomočjo Excel-a smo opravili tudi dimenzioniranje in kontrole v skladu z določili v standardih iz grupe EVROKOD.

V statičnem računu so upoštevane naslednje obtežbe:

- Lastna teža konstrukcije (avtomatično zajeta v programu),
- Stalna obtežba na konstrukcijo:
  - Teža tlakov
  - Teža fasade
  - Teža obešenih stropov
  - Teža stopnišč
- Koristna obtežba:
  - Kategorije površin C, F, H
  - Lahke premične predelne stene $q_{pred} = 0{,}50 kN/m^2$
- Karakteristična obremenitev snega na tleh $s_k = 1{,}79 kN/m^2$
- Obremenitev vetra izračunane na podlagi referenčne hitrosti $v_{b,0} = 20 m/s$ ter ustreznimi faktorji
- Potres z upoštevanjem projektnega pospeška tal $a_g = 0{,}150 g$, tipa tal D in kategorije objekta IV.

Pri kontroli napetosti v tleh se je upoštevala sledeča dopustna napetost: $q_{dop} = 160 kPa$

Za simulacijo obnašanja temeljnih tal uporabimo Winklerjev model s koeficientom reakcije tal $k_v = 2240 kN/m^3$

3.4.2 STATIČNI IZRAČUN

VSEBINA:

- 3.4.2.1 – Statični izračun spremenjenih delov konstrukcije

3.4.2.2 Statični izračun spremenjenih delov konstrukcije

a) Gradnja novega nadstreška ob vhodu v trakt A

b) Vhodni podatki - Konstrukcija

Tabele materialov

No	Naziv materiala	E[kN/m2]	μ	γ[kN/m3]	αt[1/C]	Em[kN/m2]	μm
1	C 30/37	3.300e+7	0.20	25.00	1.000e-5	3.300e+7	0.20
2	Jeklo	2.100e+8	0.30	78.50	1.000e-5	2.100e+8	0.30
3	Inox	1.900e+8	0.30	78.50	1.000e-5	1.900e+8	0.30

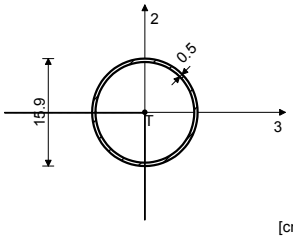
Seti plošč

No	d[m]	e[m]	Material	Tip preračuna	Ortotropija	E2[kN/m2]	G[kN/m2]	α
<1>	0.300	0.150	1	Tanka plošča	Izotropna			
<2>	0.200	0.100	1	Tanka plošča	Izotropna			

Seti gred

Set: 1 Prerez: D=15.9/0.5, Fiktivna ekscentričnost

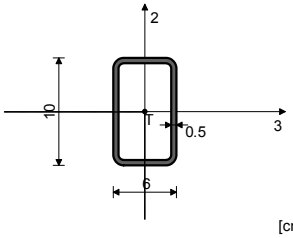
Mat.	A1	A2	A3	I1	I2	I3
2 - Jeklo	2.419e-3	1.249e-3	1.249e-3	1.436e-5	7.179e-6	7.179e-6



[cm]

Set: 3 Prerez: HOP [] 100x60x5, Fiktivna ekscentričnost

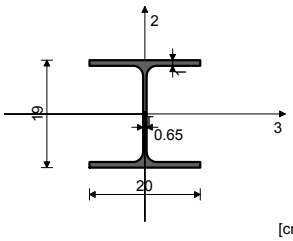
Mat.	A1	A2	A3	I1	I2	I3
2 - Jeklo	1.436e-3	1.000e-3	6.000e-4	1.867e-6	8.071e-7	1.808e-6



[cm]

Set: 4 Prerez: IPBl 200, Fiktivna ekscentričnost

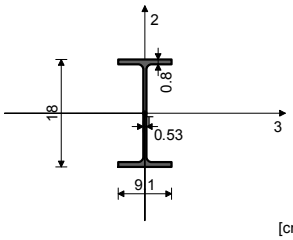
Mat.	A1	A2	A3	I1	I2	I3
2 - Jeklo	5.380e-3	1.805e-3	3.575e-3	2.110e-7	1.340e-5	3.690e-5



[cm]

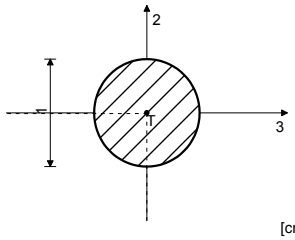
Set: 5 Prerez: IPE 180, Fiktivna ekscentričnost

Mat.	A1	A2	A3	I1	I2	I3
2 - Jeklo	2.390e-3	1.120e-3	1.270e-3	4.800e-8	1.010e-6	1.320e-5



[cm]

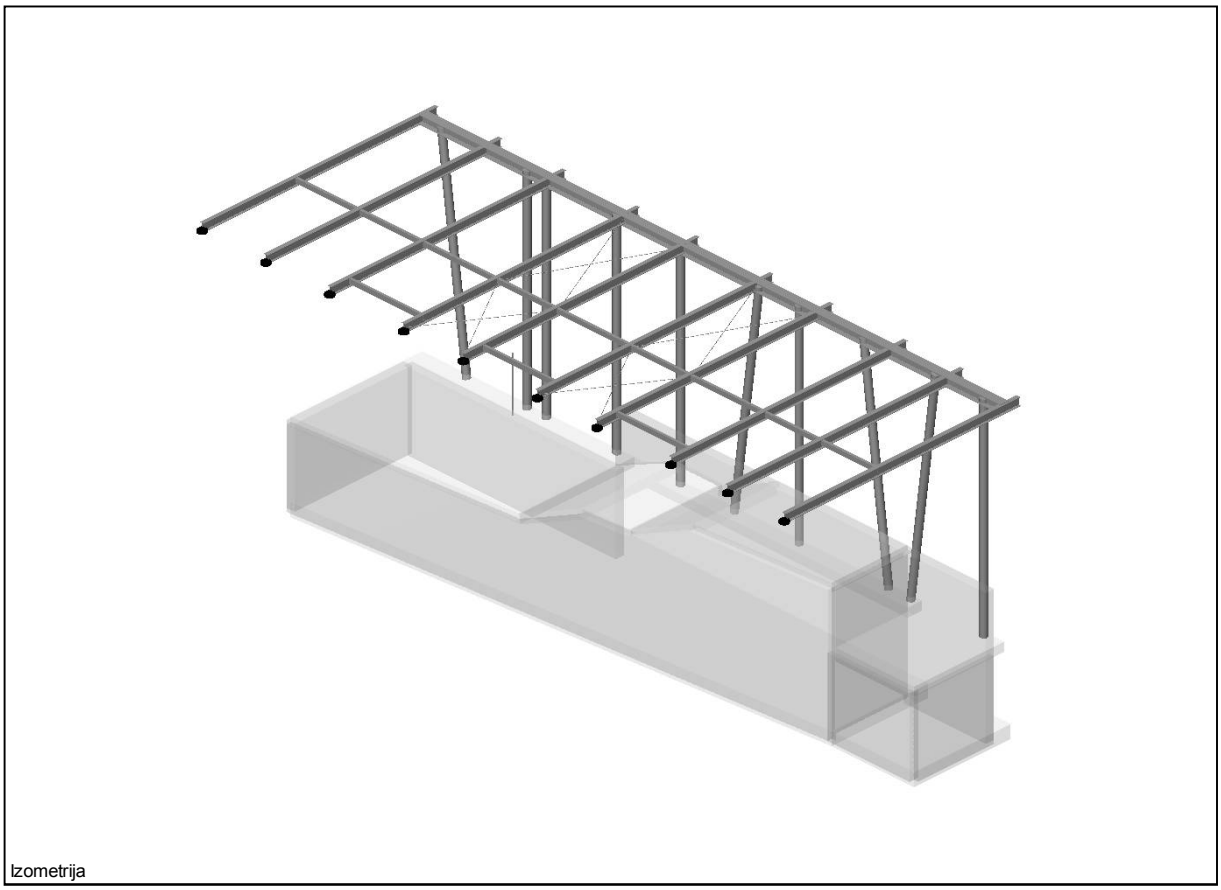
Set: 6 Prerez: D=1, Fiktivna ekscentričnost



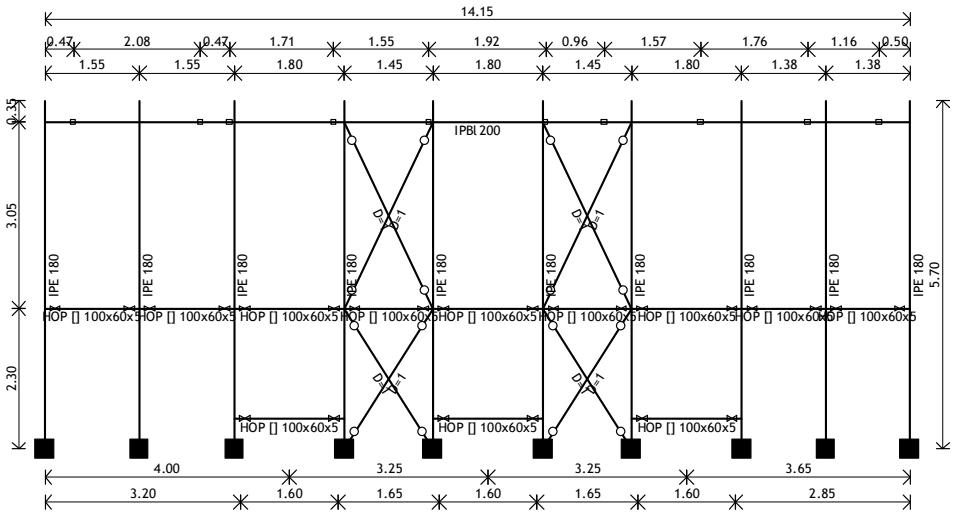
[cm]

Mat.	A1	A2	A3	I1	I2	I3
3 - Inox	7.854e-5	7.069e-5	7.069e-5	9.817e-10	4.909e-10	4.909e-10

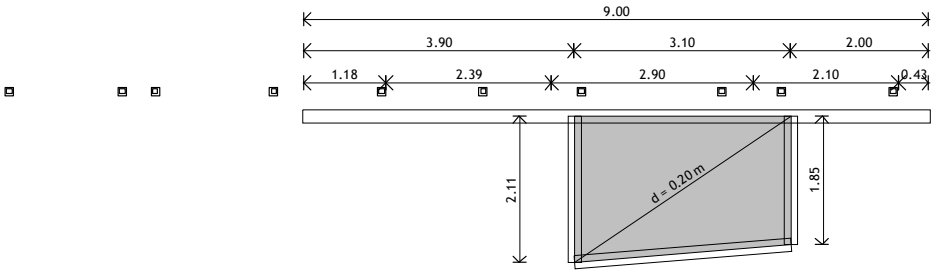
ST: EA1 x 0.5, EA2 x 1, EA3 x 1, EI1 x 1, EI2 x 1, EI3 x 1, γ x 1;
SE: EA1 x 0.5, EA2 x 1, EA3 x 1, EI1 x 1, EI2 x 1, EI3 x 1, γ x 1;



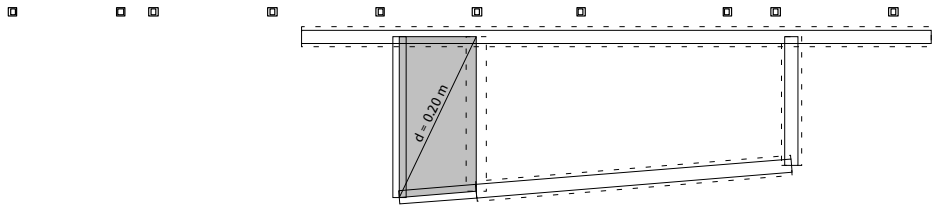
Izometrija



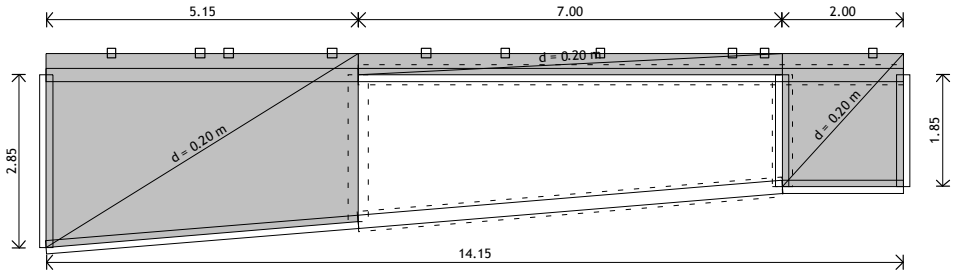
Nivo: streha [4.75 m]



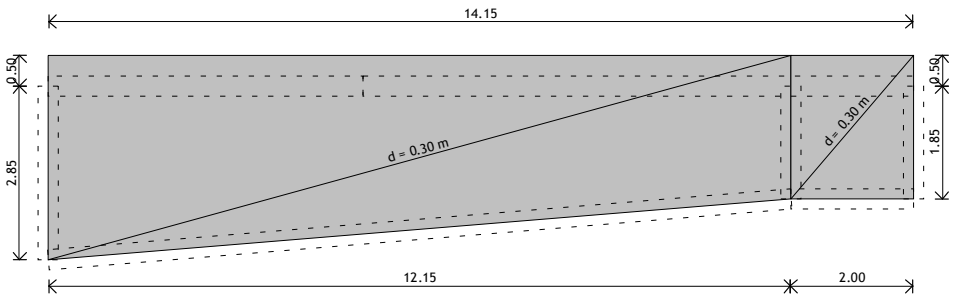
Nivo: vhod [1.25 m]



Nivo: podest [0.63 m]



Nivo: KT [0.00 m]



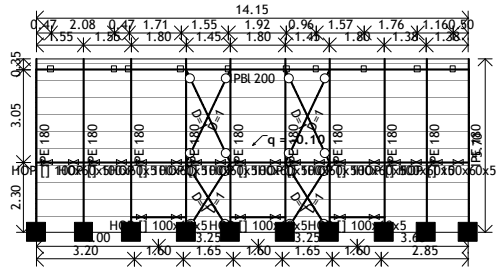
Nivo: temelji [-1.75 m]

Vhodni podatki - Obtežba

Lista obtežnih primerov

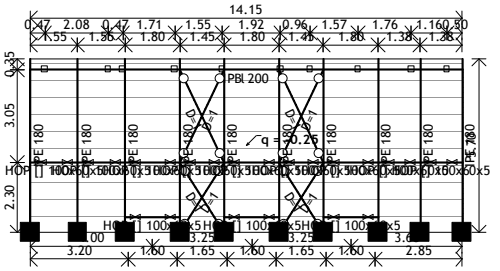
LC	Naziv
1	LT (g)
2	Stalna
3	Zem. pritisk
4	Koristna kat. C3
5	Sneg
6	Veter bočno
7	Veter čelno
8	Komb.: 1.35xI+1.35xII+1.5xIII+1.5xIV+0.75xV
9	Komb.: 1.35xI+1.35xII+1.5xIII+1.05xIV+1.5xV
10	Komb.: I+II+1.5xIII+1.5xVI
11	Komb.: I+II+1.5xIII+1.5xVII
12	Komb.: I+II+III+0.7xIV+V
13	Komb.: I+II+III+VI
14	Komb.: I+II+III+VII

Obt. 1: LT (g)



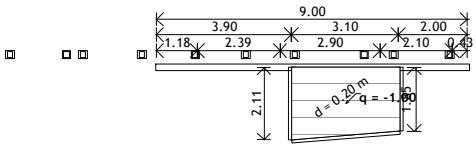
Nivo: streha [4.75 m]

Obt. 2: Stalna



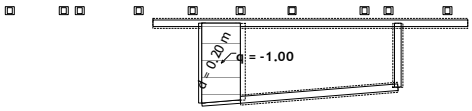
Nivo: streha [4.75 m]

Obt. 2: Stalna



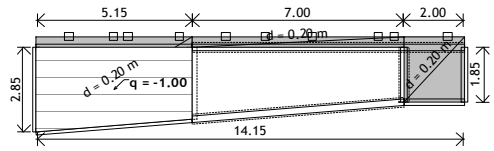
Nivo: vhod [1.25 m]

Obt. 2: Stalna



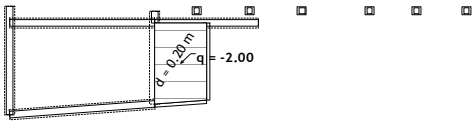
Nivo: podest [0.63 m]

Obt. 2: Stalna



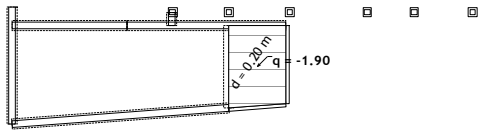
Nivo: KT [0.00 m]

Obt. 2: Stalna



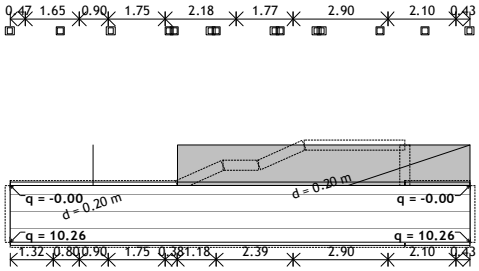
Pogled: 1 rama stopnic

Obt. 2: Stalna



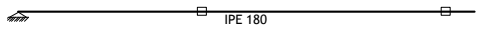
Pogled: 2 rama stopnic

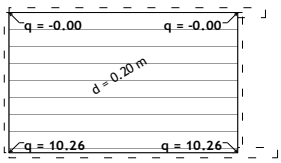
Obt. 3: Zem. pritisk



Okvir: H_1

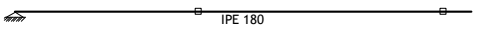
Obt. 3: Zem. pritisk

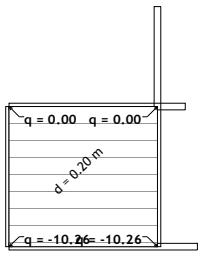




Okvir: V_4

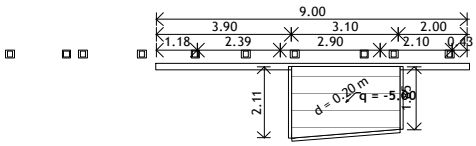
Obt. 3: Zem. pritisk





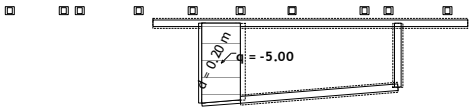
Okvir: V_6

Obt. 4: Koristna kat. C3



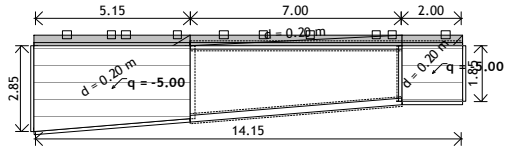
Nivo: vhod [1.25 m]

Obt. 4: Koristna kat. C3



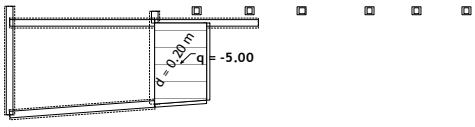
Nivo: podest [0.63 m]

Obt. 4: Koristna kat. C3



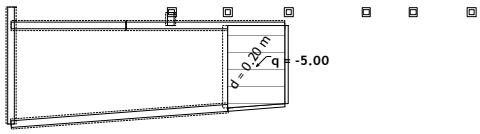
Nivo: KT [0.00 m]

Obt. 4: Koristna kat. C3



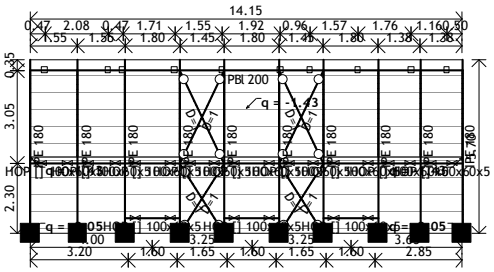
Pogled: 1 rama stopnic

Obt. 4: Koristna kat. C3



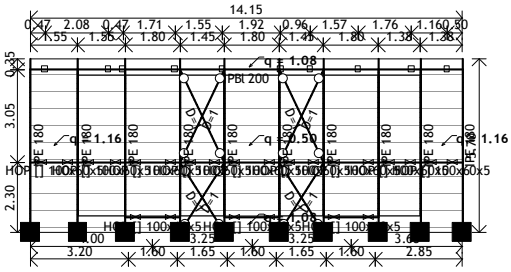
Pogled: 2 rama stopnic

Obt. 5: Sneg



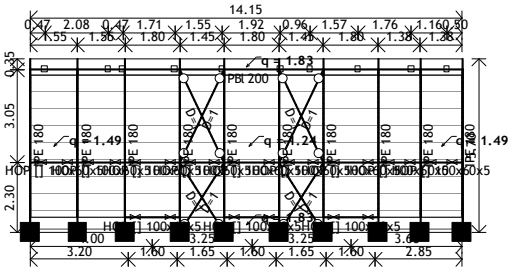
Nivo: streha [4.75 m]

Obt. 6: Veter bočno



Nivo: streha [4.75 m]

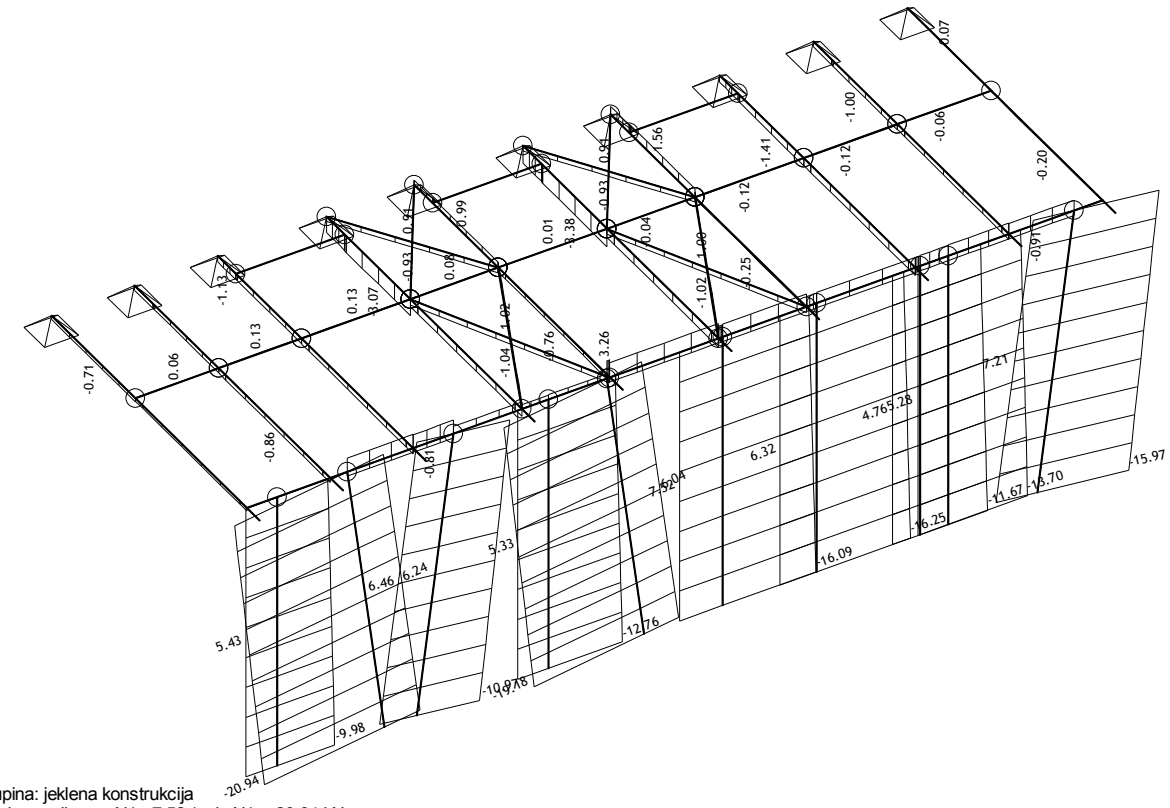
Obt. 7: Veter čelno



Nivo: streha [4.75 m]

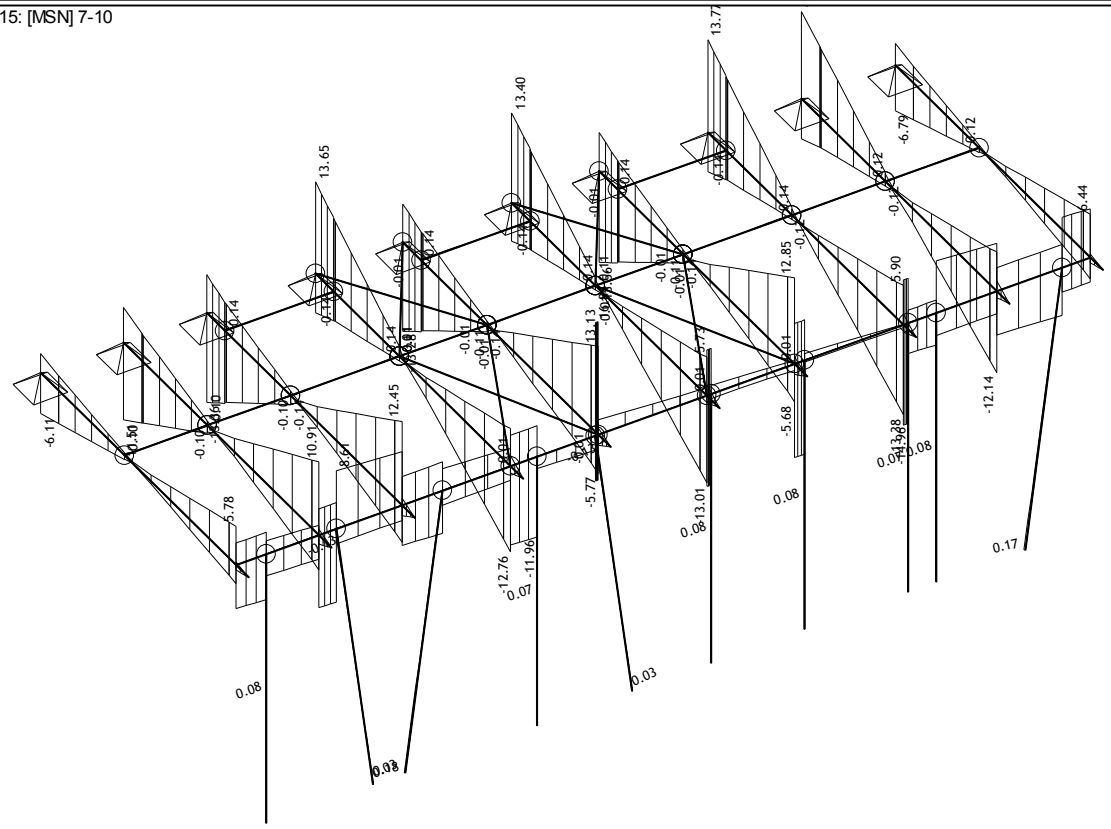
Statični preračun

Obt. 15: [MSN] 7-10



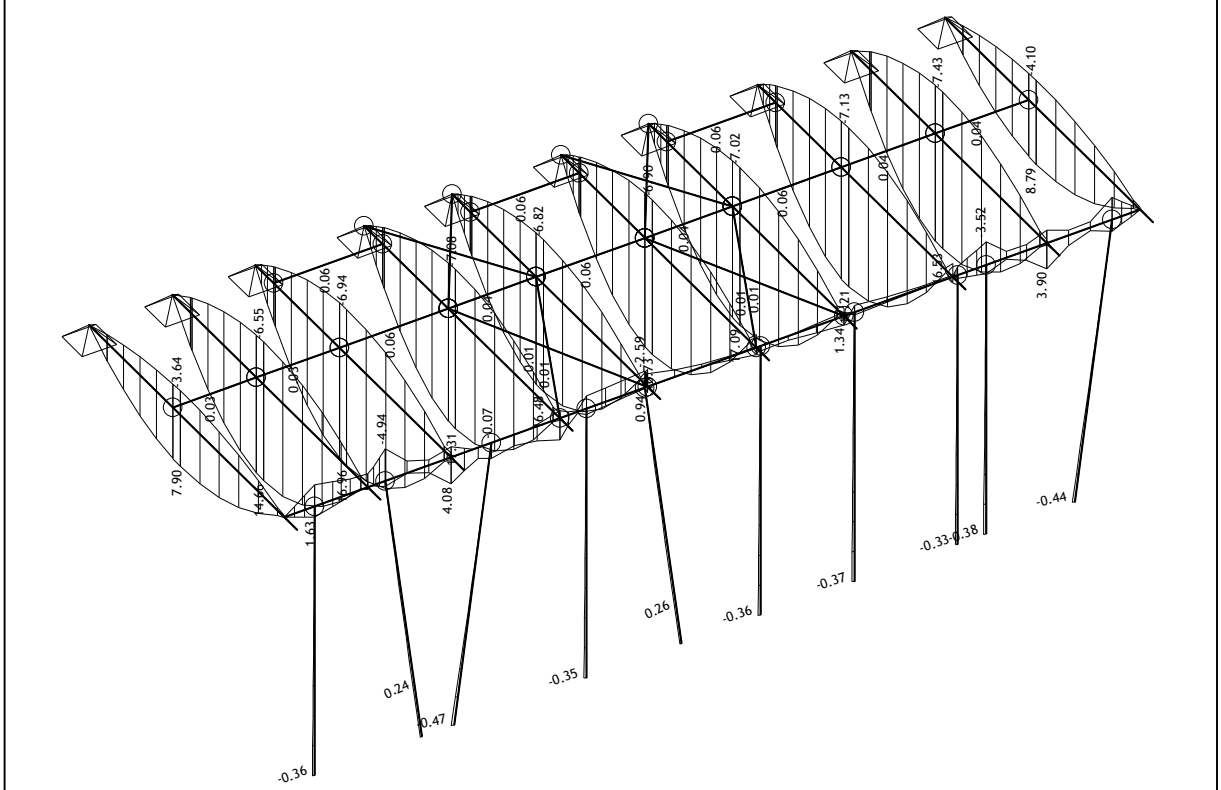
Skupina: jeklena konstrukcija
Vplivi v gredi: max N1= 7.52 / min N1= -20.94 kN

Obt. 15: [MSN] 7-10



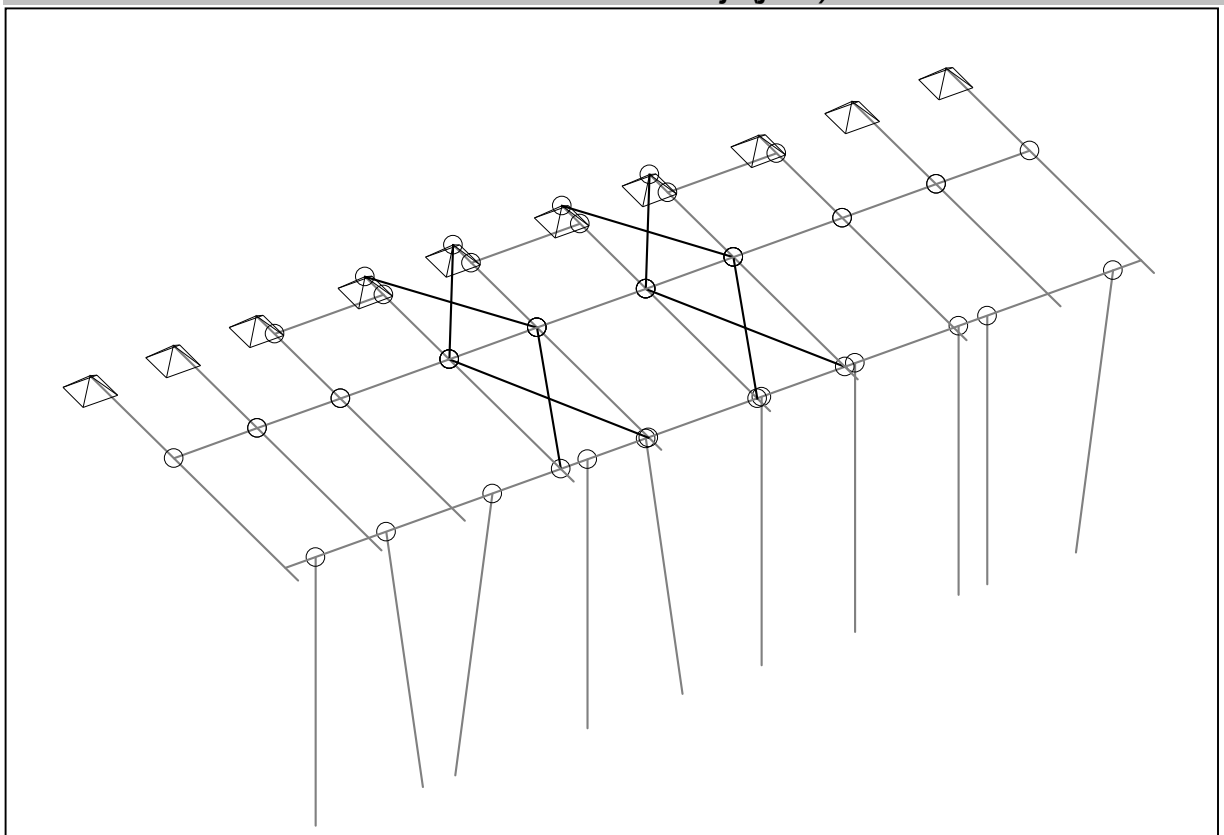
Skupina: jeklena konstrukcija
Vplivi v gredi: max T2= 16.84 / min T2= -14.96 kN

Obt. 15: [MSN] 7-10



Skupina: jeklena konstrukcija
Vplivi v gredi: max M3= 17.31 / min M3= -7.43 kNm

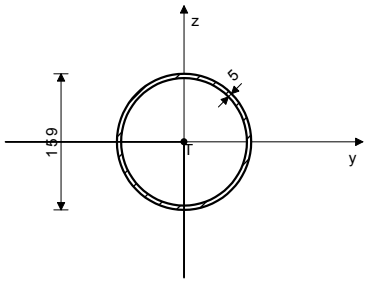
Dimenzioniranje (jeklo)



Skupina: jeklena konstrukcija
Kontrola stabilnosti

PALICA 1236-2103
PREČNI PREREZ: Cevasti [S 275] [Set: 1]
EUROCODE 3 (EN 1993-1-1:2005)

GEOMETRIJSKE KARAKTERISTIKE prereza



[mm]

Ax =	24.190	cm2
Ay =	12.488	cm2
Az =	12.488	cm2
Ix =	1435.8	cm4
Iy =	717.88	cm4
Iz =	717.88	cm4
Wy =	90.299	cm3
Wz =	90.299	cm3
Wy,pl =	118.62	cm3
Wz,pl =	118.62	cm3
γM0 =	1.050	
γM1 =	1.050	
γM2 =	1.250	
Anet/A =	0.900	

(fy = 27.5 kN/cm2, fu = 43.0 kN/cm2)

FAKTORJI IZKORIŠČENOSTI PO KOMBINACIJAH OBTEŽB
11. γ=0.16 10. γ=0.13 8. γ=0.12
9. γ=0.09

PALICA IZPOSTAVLJENA NATEGU IN UPOGIBU
(obtežni primer 11, konec palice)

Računska osna sila	NEd =	5.197	kN
Prečna sila v z smeri	VEd,z =	0.995	kN
Upogibni moment okoli y osi	MEd,y =	4.873	kNm
Sistemska dolžina palice	L =	475.00	cm

5.5 KLASIFIKACIJA PREČNIH PREREZOV
Razred prereza 1

6.2 NOSILNOST PREČNIH PREREZOV
6.2.3 Nateg

Plast.rač.nosilnost bruto prereza	Npl,Rd =	633.55	kN
Mejna rač.nosilnost neto prereza	Nu,Rd =	674.04	kN
Računska nos. na nateg	Nt,Rd =	633.55	kN

Pogoj 6.5: NEd <= Nt,Rd (5.20 <= 633.55)

6.2.5 Upogib y-y

Plastični odpornostni moment	Wy,pl =	118.62	cm3
Računska nosilnost na upogib	Mc,Rd =	31.068	kNm

Pogoj 6.12: MEd,y <= Mc,Rd,y (4.87 <= 31.07)

6.2.6 Strig

Računska strižna nosilnost	Vpl,Rd,z =	188.83	kN
Računska strižna nosilnost	Vc,Rd,z =	188.83	kN

Pogoj 6.17: VEd,z <= Vc,Rd,z (0.99 <= 188.83)

6.2.10 Upogib z osno in prečno silo
Ni potrebno zmanjšanje upogibne nosilnosti
Pogoj: VEd,z <= 50%Vpl,Rd,z

6.2.9 Upogib in osna sila

Razmerje NEd / Npl,Rd		0.008	
Zmanjšana plast.upogibna nosilnost	MN,y,Rd =	31.065	kNm
Razmerje MEd,y / MN,y,Rd		0.157	

Pogoj 6.41: (0.16 <= 1)

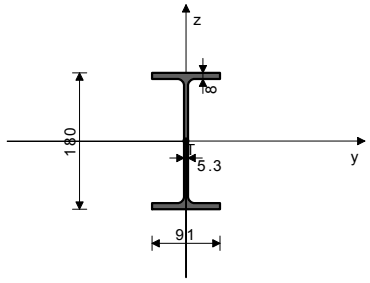
6.3 NOSILNOST ELEMENTA NA UKLON
6.3.2.1 Nosilnost na bočno-torzijski uklon

Koeficient	C1 =	1.841	
Koeficient	C2 =	0.000	
Koeficient	C3 =	0.944	
Koef.ukl.dolžine za uklon	k =	1.000	
Koef.ukl.dolžine za vbočenje	kw =	1.000	
Koordinata	zg =	0.000	cm
Koordinata	zj =	0.000	cm
Razmak med bočnimi podporami	L =	475.00	cm
Sektorski vztrajnostni moment	Iw =	0.000	cm6
Krit.moment bočne zvrnitve	Mcr =	1609.5	kNm
Ustrezni odpornostni moment	Wy =	118.62	cm3
Koeficient imperf.	αLT =	0.760	
Brezdimenz.vitkost	λLT_ =	0.142	
Koeficient zmanjšanja	χLT =	1.000	
Računska uklonska nosilnost	Mb,Rd =	31.068	kNm

Pogoj 6.54: MEd,y <= Mb,Rd (4.87 <= 31.07)

PALICA 905-1859
PREČNI PREREZ: IPE 180 [S 275] [Set: 5]
EUROCODE 3 (EN 1993-1-1:2005)

GEOMETRIJSKE KARAKTERISTIKE prereza



[mm]

Ax =	23.900	cm2
Ay =	12.696	cm2
Az =	11.204	cm2
Ix =	4.800	cm4
Iy =	1320.0	cm4
Iz =	101.00	cm4
Wy =	146.67	cm3
Wz =	22.198	cm3
Wy,pl =	165.30	cm3
Wz,pl =	33.124	cm3
γM0 =	1.050	
γM1 =	1.050	
γM2 =	1.250	
Anet/A =	0.900	

(fy = 27.5 kN/cm2, fu = 43.0 kN/cm2)

FAKTORJI IZKORIŠČENOSTI PO KOMBINACIJAH OBTEŽB

9. γ=0.40 8. γ=0.25 11. γ=0.19
10. γ=0.05

PALICA IZPOSTAVLJENA PRITISKU IN UPOGIBU
(obtežni primer 9, na 320.0 cm od začetka palice)

Računska osna sila	NEd =	-1.101	kN
Prečna sila v y smeri	VEd,y =	0.075	kN
Prečna sila v z smeri	VEd,z =	-0.159	kN
Upogibni moment okoli y osi	MEd,y =	17.207	kNm
Upogibni moment okoli z osi	MEd,z =	-0.087	kNm
Sistemska dolžina palice	L =	570.00	cm

5.5 KLASIFIKACIJA PREČNIH PREREZOV
Razred prereza 1

6.2 NOSILNOST PREČNIH PREREZOV
6.2.4 Tlak

Računska nosilnost na tlak	Nc,Rd =	625.95	kN

Pogoj 6.9: NEd <= Nc,Rd (1.10 <= 625.95)

6.2.5 Upogib y-y

Plastični odpornostni moment	Wy,pl =	165.30	cm3
Računska nosilnost na upogib	Mc,Rd =	43.294	kNm

Pogoj 6.12: MEd,y <= Mc,Rd,y (17.21 <= 43.29)

6.2.5 Upogib z-z

Plastični odpornostni moment	Wz,pl =	33.124	cm3
Računska nosilnost na upogib	Mc,Rd =	8.675	kNm

Pogoj 6.12: MEd,z <= Mc,Rd,z (0.09 <= 8.68)

6.2.6 Strig

Računska strižna nosilnost	Vpl,Rd,z =	169.42	kN
Računska strižna nosilnost	Vc,Rd,z =	169.42	kN

Pogoj 6.17: VEd,z <= Vc,Rd,z (0.16 <= 169.42)

Računska strižna nosilnost	Vpl,Rd,y =	191.98	kN
Računska strižna nosilnost	Vc,Rd,y =	191.98	kN

Pogoj 6.17: VEd,y <= Vc,Rd,y (0.07 <= 191.98)

6.2.10 Upogib z osno in prečno silo
Ni potrebno zmanjšanje upogibne nosilnosti
Pogoj: VEd,z <= 50%Vpl,Rd,z ; VEd,y <= 50%Vpl,Rd,y

6.2.9 Upogib in osna sila

Razmerje NEd / Npl,Rd		0.002	
Zmanjšana plast.upogibna nosilnost	MN,y,Rd =	43.294	kNm
Koeficient	α =	2.000	
Razmerje (My,Ed / MN,y,Rd)^α		0.158	
Zmanjšana plast.upogibna nosilnost	MN,z,Rd =	8.675	kNm
Koeficient	β =	1.000	
Razmerje (Mz,Ed / MN,z,Rd)^β		0.010	

Pogoj 6.41: (0.17 <= 1)

6.3 NOSILNOST ELEMENTA NA UKLON
6.3.1.1 Nosilnost na uklon

Uklonska dolžina y-y	l,y =	570.00	cm
Relativna vitkost y-y	λ_y =	0.883	
Uklonska krivulja za os y-y: A	α =	0.210	
Elastična kritična sila	Ncr,y =	842.06	kN
Koeficient nepopolnosti	χ,y =	0.745	
Računska uklonska nosilnost	Nb,Rd,y =	466.16	kN

Pogoj 6.46: NEd <= Nb,Rd,y (1.10 <= 466.16)

Uklonska dolžina z-z	l,z =	60.000	cm
Relativna vitkost z-z	λ_z =	0.336	
Uklonska krivulja za os z-z: B	α =	0.340	
Koeficient nepopolnosti	χ,z =	0.951	
Računska uklonska nosilnost	Nb.Rd,z =	595.08	kN

Pogoj 6.46: NEd <= Nb,Rd,z (1.10 <= 595.08)

6.3.2.1 Nosilnost na bočno-torzijski uklon

Koeficient	C1 =	1.132	
Koeficient	C2 =	0.459	
Koeficient	C3 =	0.525	
Koef.ukl.dolžine za uklon	k =	1.000	
Koef.ukl.dolžine za vbočenje	kw =	1.000	
Koordinata	zg =	0.000	cm
Koordinata	zj =	0.000	cm
Razmak med bočnimi podporami	L =	60.000	cm
Sektorski vztrajnostni moment	Iw =	7431.2	cm6
Krit.moment bočne zvrnitve	Mcr =	589.64	kNm
Ustrezni odpornostni moment	Wy =	165.30	cm3
Koeficient imperf.	αLT =	0.210	
Brezdimenz.vitkost	λLT_ =	0.278	
Koeficient zmanjšanja	χLT =	0.983	
Računska uklonska nosilnost	Mb,Rd =	42.543	kNm

Pogoj 6.54: MEd,y <= Mb,Rd (17.21 <= 42.54)

6.3.3. Elementi konstantnega prečnega prereza obremenjeni z upogibom in osnim tlakom
Preračun koeficienta interakcije je izvršen z alternativno metodo št.2 (Aneks B)

Koeficient oblike momenta	Cmy =	0.950
Koeficient oblike momenta	Cmz =	0.950
Koeficient oblike momenta	CmLT =	0.950
Koeficient interakcije	kyy =	0.952
Koeficient interakcije	kyz =	0.570
Koeficient interakcije	kzy =	0.936
Koeficient interakcije	kzz =	0.950

Koeficient nepopolnosti	χy =	0.745
NEd / (χy NRk / γM1)		0.002
kyy * (MyEd + ΔMyEd) / ...		0.385
kyz * (MzEd + ΔMzEd) / ...		0.006

Pogoj 6.61: (0.39 <= 1)

Koeficient nepopolnosti	χz =	0.951
NEd / (χz NRk / γM1)		0.002
kzy * (MyEd + ΔMyEd) / ...		0.379
kzz * (MzEd + ΔMzEd) / ...		0.010

Pogoj 6.62: (0.39 <= 1)

KONTROLA STRIŽNE NOSILNOSTI
(obtežni primer 9, na 35.0 cm od začetka palice)

Računska osna sila	NEd =	-1.101	kN
Prečna sila v y smeri	VEd,y =	0.075	kN
Prečna sila v z smeri	VEd,z =	-13.377	kN
Upogibni moment okoli y osi	MEd,y =	-2.081	kNm
Upogibni moment okoli z osi	MEd,z =	0.126	kNm
Sistemska dolžina palice	L =	570.00	cm

6.2 NOSILNOST PREČNIH PREREZOV
6.2.6 Strig

Računska strižna nosilnost	Vpl,Rd,z =	131.43	kN
Računska strižna nosilnost	Vc,Rd,z =	131.43	kN

Pogoj 6.17: VEd,z <= Vc,Rd,z (13.38 <= 131.43)

Računska strižna nosilnost	Vpl,Rd,y =	181.24	kN
Računska strižna nosilnost	Vc,Rd,y =	181.24	kN

Pogoj 6.17: VEd,y <= Vc,Rd,y (0.07 <= 181.24)

b.1) Prizidek s prostori urgence in pokrito parkirišče za reševalna vozila

Vhodni podatki - Konstrukcija

Tabele materialov

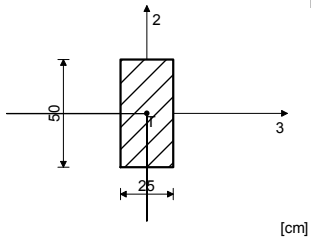
No	Naziv materiala	E[kN/m2]	μ	γ[kN/m3]	αt[1/C]	Em[kN/m2]	μm
1	C 30/37	3.300e+7	0.20	25.00	1.000e-5	3.300e+7	0.20
2	Jeklo	2.100e+8	0.30	78.50	1.000e-5	2.100e+8	0.30
3	Pletenica	2.000e+8	0.30	78.50	1.000e-5	2.000e+8	0.30
4	Les lamelirani GL24h	1.160e+7	0.20	5.00	1.000e-5	1.160e+7	0.20

Seti plošč

No	d[m]	e[m]	Material	Tip preračuna	Ortotropija	E2[kN/m2]	G[kN/m2]	α
<1>	0.200	0.100	1	Tanka plošča	Izotropna			
<2>	0.220	0.110	1	Tanka plošča	Izotropna			
<3>	0.400	0.200	1	Tanka plošča	Izotropna			
<5>	0.250	0.125	1	Tanka plošča	Izotropna			
<7>	0.200	0.100	1	Tanka plošča	Izotropna			

Seti gred

Set: 1 Prerez: b/d=25/50, Fiktivna ekscentričnost

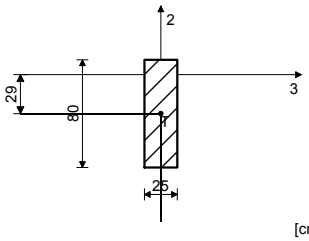


[cm]

Mat.	A1	A2	A3	I1	I2	I3
1 - C 30/37	1.250e-1	1.042e-1	1.042e-1	1.788e-3	6.510e-4	2.604e-3

ST: EA1 x 1, EA2 x 1, EA3 x 1, EI1 x 1, EI2 x 1, EI3 x 1, γ x 1;
SE: EA1 x 1, EA2 x 0.5, EA3 x 0.5, EI1 x 0.5, EI2 x 0.5, EI3 x 0.5, γ x 1;

Set: 2 Prerez: b/d=25/80, Fiktivna ekscentričnost

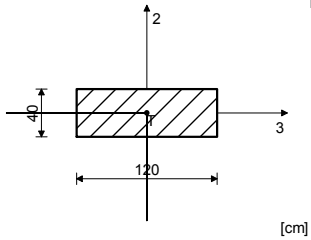


[cm]

Mat.	A1	A2	A3	I1	I2	I3
1 - C 30/37	2.000e-1	1.667e-1	1.667e-1	3.347e-3	1.042e-3	1.067e-2

ST: EA1 x 1, EA2 x 1, EA3 x 1, EI1 x 1, EI2 x 1, EI3 x 1, γ x 1;
SE: EA1 x 1, EA2 x 0.5, EA3 x 0.5, EI1 x 0.5, EI2 x 0.5, EI3 x 0.5, γ x 1;

Set: 3 Prerez: b/d=120/40, Fiktivna ekscentričnost

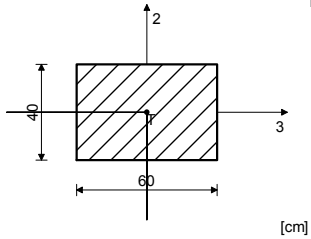


[cm]

Mat.	A1	A2	A3	I1	I2	I3
1 - C 30/37	4.800e-1	4.000e-1	4.000e-1	2.023e-2	5.760e-2	6.400e-3

ST: EA1 x 1, EA2 x 1, EA3 x 1, EI1 x 1, EI2 x 1, EI3 x 1, γ x 1;
SE: EA1 x 1, EA2 x 0.5, EA3 x 0.5, EI1 x 0.5, EI2 x 0.5, EI3 x 0.5, γ x 1;

Set: 4 Prerez: b/d=60/40, Fiktivna ekscentričnost



[cm]

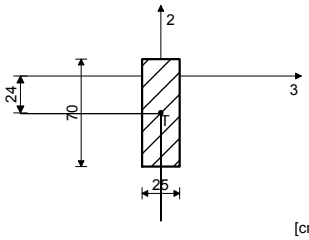
Mat.	A1	A2	A3	I1	I2	I3
1 - C 30/37	2.400e-1	2.000e-1	2.000e-1	7.512e-3	7.200e-3	3.200e-3

ST: EA1 x 1, EA2 x 1, EA3 x 1, EI1 x 1, EI2 x 1, EI3 x 1, γ x 1;
SE: EA1 x 1, EA2 x 0.5, EA3 x 0.5, EI1 x 0.5, EI2 x 0.5, EI3 x 0.5, γ x 1;

Set: 5 Prerez: b/d=25/70, Fiktivna ekscentričnost

Mat.	A1	A2	A3	I1	I2	I3
1 - C 30/37	1.750e-1	1.458e-1	1.458e-1	2.827e-3	9.115e-4	7.146e-3

ST: EA1 x 1, EA2 x 1, EA3 x 1, EI1 x 1, EI2 x 1, EI3 x 1, γ x 1;
SE: EA1 x 1, EA2 x 0.5, EA3 x 0.5, EI1 x 0.5, EI2 x 0.5, EI3 x 0.5, γ x 1;

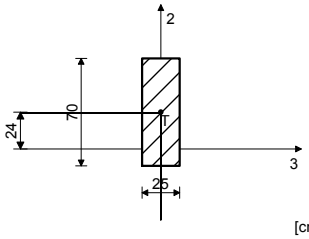


[cm]

Set: 6 Prerez: b/d=25/70, Fiktivna ekscentričnost

Mat.	A1	A2	A3	I1	I2	I3
1 - C 30/37	1.750e-1	1.458e-1	1.458e-1	2.827e-3	9.115e-4	7.146e-3

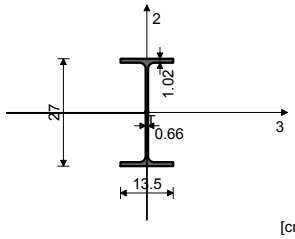
ST: EA1 x 1, EA2 x 1, EA3 x 1, EI1 x 1, EI2 x 1, EI3 x 1, γ x 1;
SE: EA1 x 1, EA2 x 0.5, EA3 x 0.5, EI1 x 0.5, EI2 x 0.5, EI3 x 0.5, γ x 1;



[cm]

Set: 7 Prerez: IPE 270, Fiktivna ekscentričnost

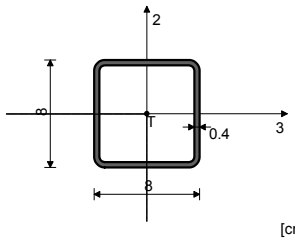
Mat.	A1	A2	A3	I1	I2	I3
2 - Jeklo	4.590e-3	2.209e-3	2.381e-3	1.600e-7	4.200e-6	5.790e-5



[cm]

Set: 10 Prerez: HOP [] 80x80x4, Fiktivna ekscentričnost

Mat.	A1	A2	A3	I1	I2	I3
2 - Jeklo	1.175e-3	6.400e-4	6.400e-4	1.798e-6	1.072e-6	1.072e-6

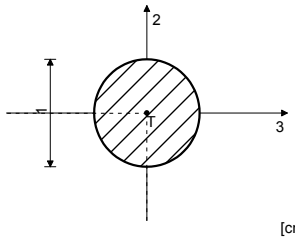


[cm]

Set: 11 Prerez: D=1, Fiktivna ekscentričnost

Mat.	A1	A2	A3	I1	I2	I3
3 - Pletenica	7.854e-5	7.069e-5	7.069e-5	9.817e-10	4.909e-10	4.909e-10

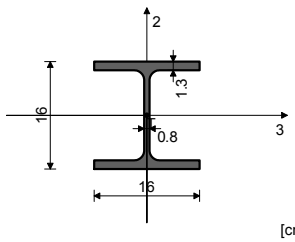
ST: EA1 x 1, EA2 x 1, EA3 x 1, EI1 x 1, EI2 x 1, EI3 x 1, γ x 1;
SE: EA1 x 0.5, EA2 x 1, EA3 x 1, EI1 x 1, EI2 x 1, EI3 x 1, γ x 1;



[cm]

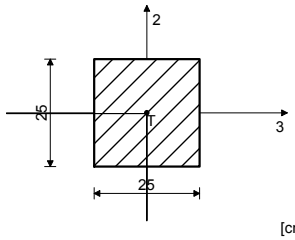
Set: 14 Prerez: IPB 160, Fiktivna ekscentričnost

Mat.	A1	A2	A3	I1	I2	I3
2 - Jeklo	5.430e-3	1.764e-3	3.666e-3	3.140e-7	8.890e-6	2.490e-5



[cm]

Set: 17 Prerez: b/d=25/25, Fiktivna ekscentričnost

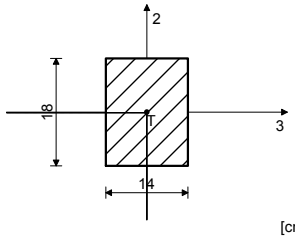


[cm]

Mat.	A1	A2	A3	I1	I2	I3
1 - C 30/37	6.250e-2	5.208e-2	5.208e-2	5.501e-4	3.255e-4	3.255e-4

ST: EA1 x 1, EA2 x 1, EA3 x 1, EI1 x 1, EI2 x 1, EI3 x 1, γ x 1;
SE: EA1 x 1, EA2 x 0.5, EA3 x 0.5, EI1 x 0.5, EI2 x 0.5, EI3 x 0.5, γ x 1;

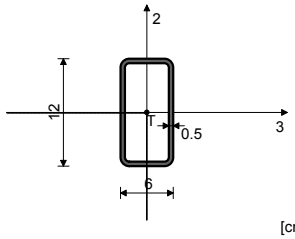
Set: 18 Prerez: b/d=14/18, Fiktivna ekscentričnost



[cm]

Mat.	A1	A2	A3	I1	I2	I3
4 - Les lameliran...	2.520e-2	2.100e-2	2.100e-2	8.643e-5	4.116e-5	6.804e-5

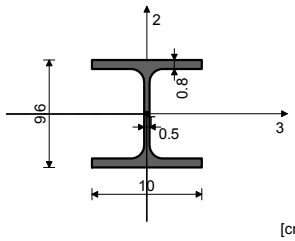
Set: 19 Prerez: HOP [] 120x60x5, Fiktivna ekscentričnost



[cm]

Mat.	A1	A2	A3	I1	I2	I3
2 - Jeklo	1.636e-3	1.200e-3	6.000e-4	2.409e-6	9.133e-7	2.753e-6

Set: 21 Prerez: IPBl 100, Fiktivna ekscentričnost

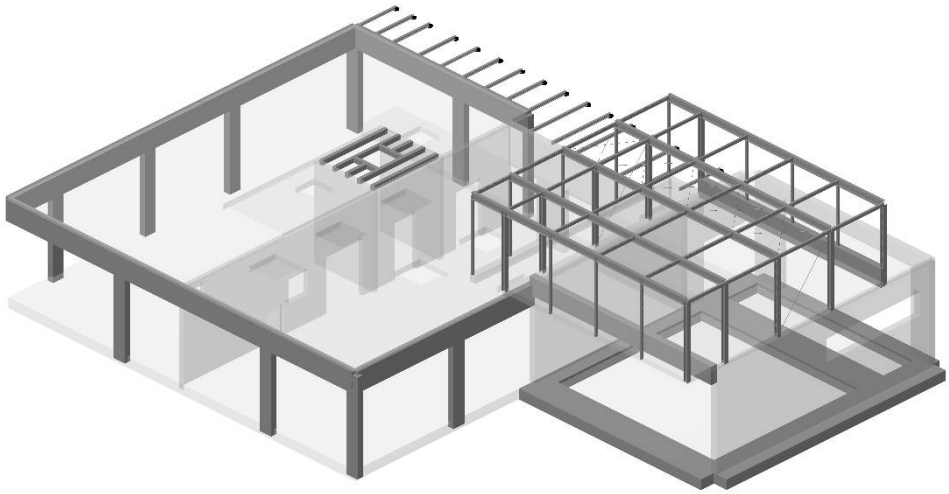


[cm]

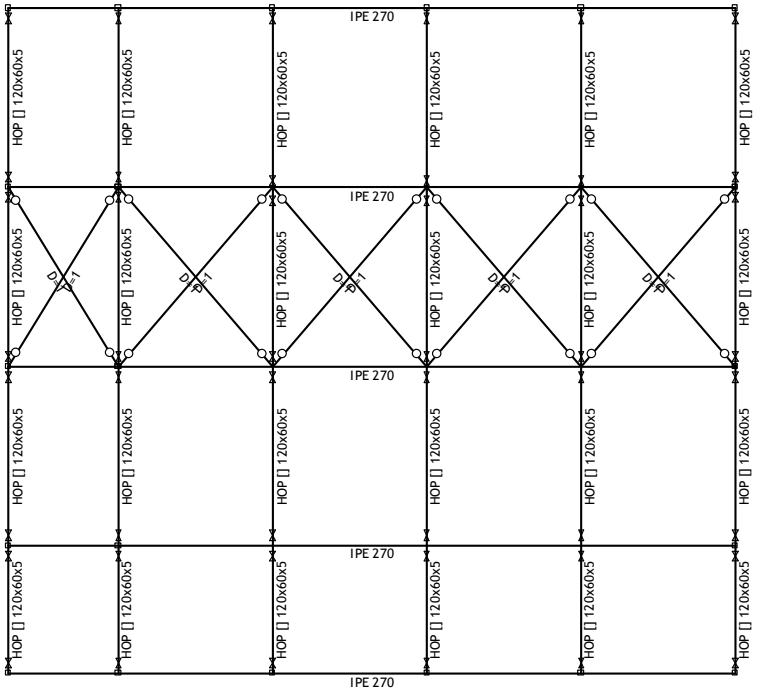
Mat.	A1	A2	A3	I1	I2	I3
2 - Jeklo	2.120e-3	7.520e-4	1.368e-3	5.260e-8	1.340e-6	3.490e-6

Seti linijskih podpor

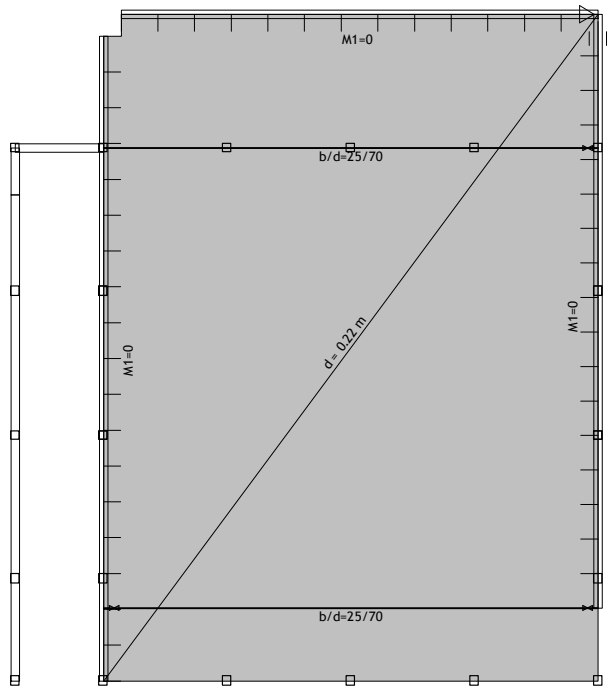
Set	K,R1	K,R2	K,R3	K,M1	Tla [m]
1	9.000e+3	9.000e+3	9.000e+3		1.200
2	9.000e+3	9.000e+3	9.000e+3		0.600



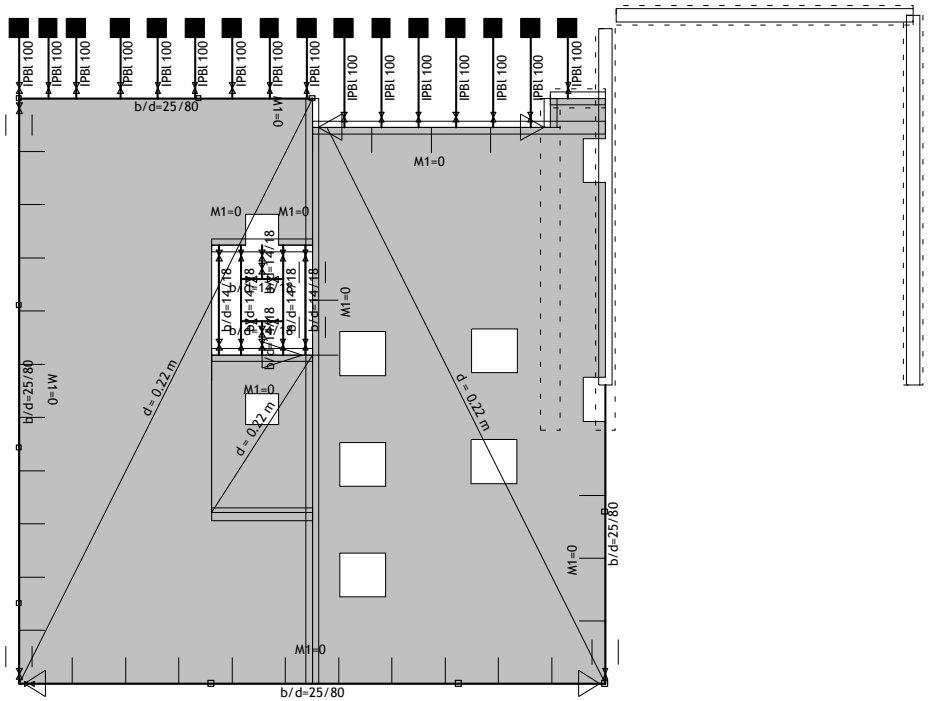
Izometrija



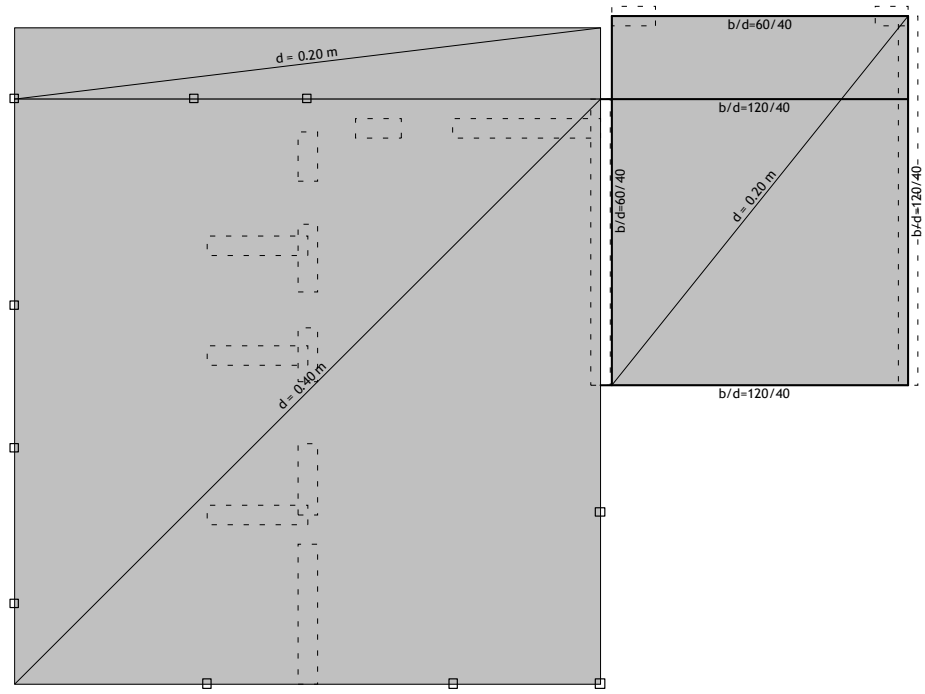
Nivo: streha T prostorv [7.15 m]



Nivo: Streha parkirisca [4.15 m]



Nivo: streha prizidka [3.85 m]



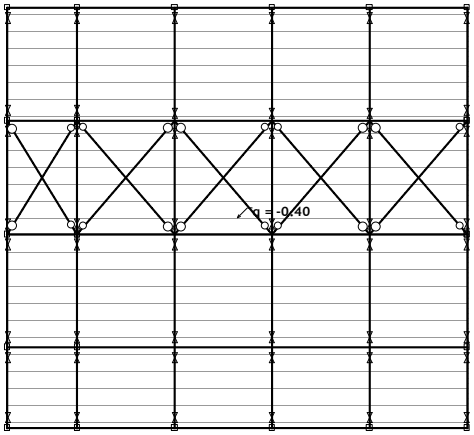
Nivo: temelji [0.00 m]

Vhodni podatki - Obtežba

Lista obtežnih primerov

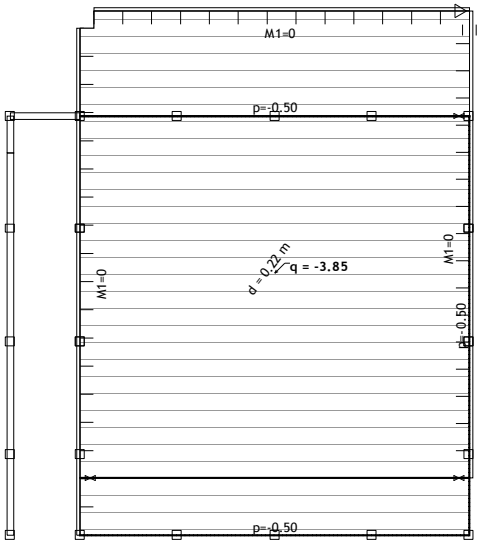
LC	Naziv
1	LT (g)
2	Stalna
3	Pomične stene
4	Obodne stene
5	Težka oprema
6	Koristna obtežba kat C3
7	Koristna obtežba kat. F
8	Koristna obtežba kat H
9	Sneg
10	Veter bočni
11	Veter čelni
12	Notranji srk
13	Notranji pritisk
14	Koristna obtežba kat. B
15	X (+e)
16	X (-e)
17	Y (+e)
18	Y (-e)
19	Komb.: 1.35xI+1.35xII+1.5xIII+1.35xIV+1.5xV+1.5xVI+ +1.05xXIV
20	Komb.: 1.35xI+1.35xII+1.5xIII+1.35xIV+1.5xV+1.5xVI+ +0.75xIX+1.05xXIV
21	Komb.: 1.35xI+1.35xII+1.5xIII+1.35xIV+1.5xV+1.5xVI+0.9xX+ +0.9xXII+1.05xXIV
22	Komb.: 1.35xI+1.35xII+1.5xIII+1.35xIV+1.5xV+ +1.5xVI+0.9xX+0.9xXIII+1.05xXIV
23	Komb.: 1.35xI+1.35xII+1.5xIII+1.35xIV+1.5xV+1.5xVI+0.9xXI+ +0.9xXII+1.05xXIV
24	Komb.: 1.35xI+1.35xII+1.5xIII+1.35xIV+1.5xV+1.5xVI+0.9xXI+ +0.9xXIII+1.05xXIV
25	Komb.: 1.35xI+1.35xII+1.5xIII+1.35xIV+1.5xV+1.05xVI+ +1.5xVII+0.75xIX+1.05xXIV
26	Komb.: 1.35xI+1.35xII+1.5xIII+1.35xIV+1.5xV+1.05xVI+ 1.5xVII+0.9xX+0.9xXII+1.05xXIV
27	Komb.: 1.35xI+1.35xII+1.5xIII+1.35xIV+1.5xV+1.05xVI+ 1.5xVII+0.9xX+0.9xXIII+1.05xXIV
28	Komb.: 1.35xI+1.35xII+1.5xIII+1.35xIV+1.5xV+1.05xVI+ +1.5xVII+0.9xXI+0.9xXII+1.05xXIV
29	Komb.: 1.35xI+1.35xII+1.5xIII+1.35xIV+1.5xV+1.05xVI+ +1.5xVII+0.9xXI+0.9xXIII+1.05xXIV
30	Komb.: 1.35xI+1.35xII+1.5xIII+1.35xIV+1.5xV+1.05xVI+ +1.05xVII+1.5xIX+1.05xXIV
31	Komb.: 1.35xI+1.35xII+1.5xIII+1.35xIV+1.5xV+1.05xVI+ 1.05xVII+1.5xX+1.5xXII+1.05xXIV
32	Komb.: 1.35xI+1.35xII+1.5xIII+1.35xIV+1.5xV+1.05xVI+ 1.05xVII+1.5xX+1.5xXIII+1.05xXIV
33	Komb.: 1.35xI+1.35xII+1.5xIII+1.35xIV+1.5xV+1.05xVI+ +1.05xVII+1.5xXI+1.5xXII+1.05xXIV
34	Komb.: 1.35xI+1.35xII+1.5xIII+1.35xIV+1.5xV+1.05xVI+ +1.05xVII+1.5xXI+1.5xXIII+1.05xXIV
35	Komb.: 1.35xI+1.35xII+1.5xIII+1.35xIV+1.5xV+1.05xVI+ 1.05xVII+1.5xVIII+1.05xXIV
36	Komb.: 1.35xI+1.35xII+1.5xIII+1.35xIV+1.5xV+1.05xVI+ +1.05xVII+0.75xIX+1.5xXIV
37	Komb.: I+II+III+IV+V+0.6xVI+0.3xVII+0.3xXIV+XV
38	Komb.: I+II+III+IV+V+0.6xVI+0.3xVII+0.3xXIV-1xXV
39	Komb.: I+II+III+IV+V+0.6xVI+0.3xVII+0.3xXIV+XVI
40	Komb.: I+II+III+IV+V+0.6xVI+0.3xVII+0.3xXIV-1xXVI
41	Komb.: I+II+III+IV+V+0.6xVI+0.3xVII+0.3xXIV+XVII
42	Komb.: I+II+III+IV+V+0.6xVI+0.3xVII+0.3xXIV-1xXVII
43	Komb.: I+II+III+IV+V+0.6xVI+0.3xVII+0.3xXIV+XVIII
44	Komb.: I+II+III+IV+V+0.6xVI+0.3xVII+0.3xXIV-1xXVIII
45	Komb.: I+II+III+IV+V+VI+0.7xVII+0.7xXIV
46	Komb.: I+II+III+IV+V+VI+0.7xVII+0.5xIX+0.7xXIV
47	Komb.: I+II+III+IV+V+0.7xVI+VII+0.5xIX+0.7xXIV
48	Komb.: I+II+III+IV+V+0.7xVI+0.7xVII+IX+0.7xXIV
49	Komb.: I+II+III+IV+V+0.7xVI+0.7xVII+X+XII+0.7xXIV
50	Komb.: I+II+III+IV+V+0.7xVI+0.7xVII+X+XIII+0.7xXIV
51	Komb.: I+II+III+IV+V+0.7xVI+0.7xVII+XI+XII+0.7xXIV
52	Komb.: I+II+III+IV+V+0.7xVI+0.7xVII+XI+XIII+0.7xXIV
53	Komb.: 4xI+4xII+4xIII+4xIV+4xV+2xVI

Obt. 2: Stalna



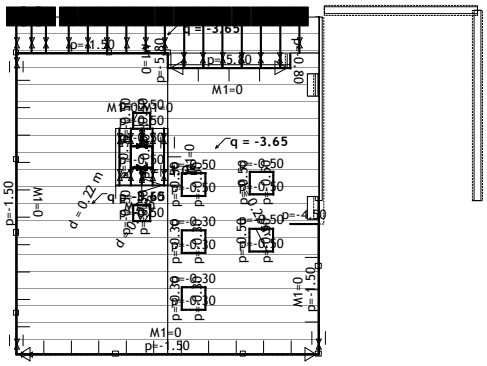
Nivo: streha T prostorv [7.15 m]

Obt. 2: Stalna



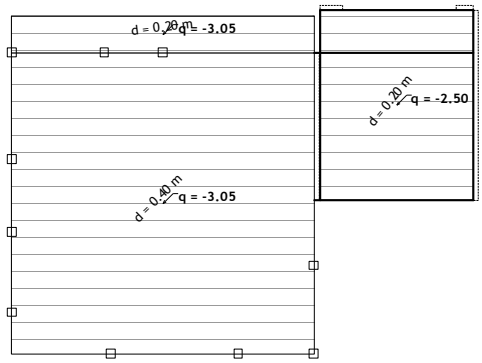
Nivo: Streha parkirisca [4.15 m]

Obt. 2: Stalna



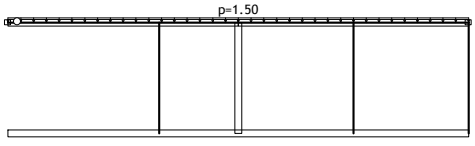
Nivo: streha prizidka [3.85 m]

Obt. 2: Stalna



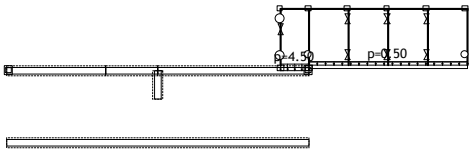
Nivo: temelji [0.00 m]

Obt. 2: Stalna



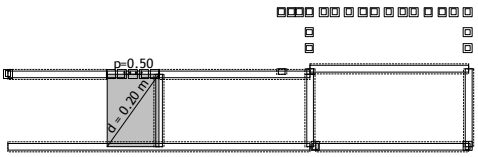
Okvir: H_1

Obt. 2: Stalna



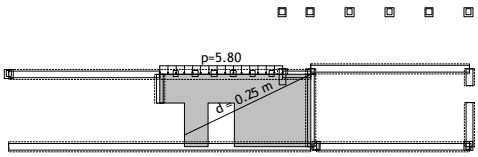
Okvir: H_13

Obt. 2: Stalna



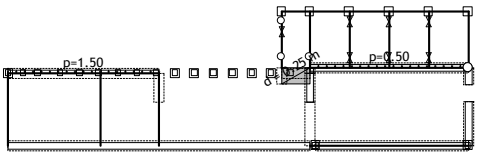
Okvir: H_14

Obt. 2: Stalna



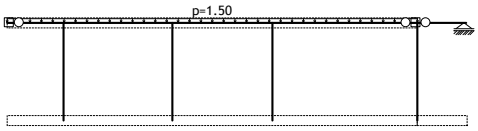
Okvir: H_19

Obt. 2: Stalna



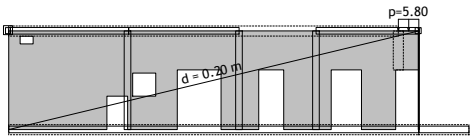
Okvir: H_7

Obt. 2: Stalna



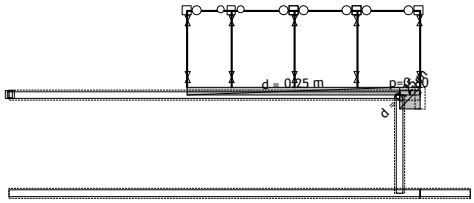
Okvir: V_2

Obt. 2: Stalna



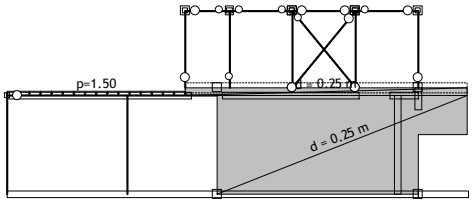
Okvir: V_1

Obt. 2: Stalna



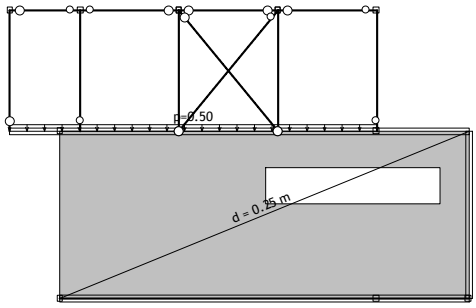
Okvir: V_5

Obt. 2: Stalna



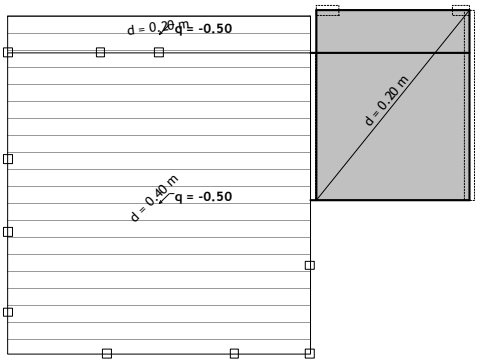
Okvir: V_3

Obt. 2: Stalna



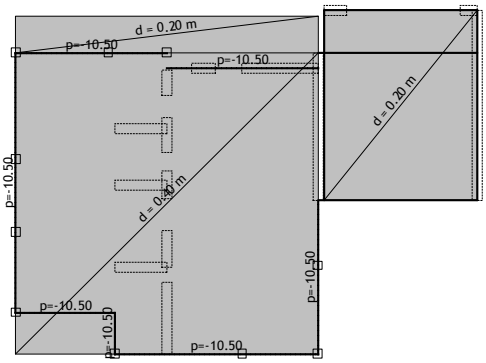
Okvir: V_4

Obt. 3: Pomične stene



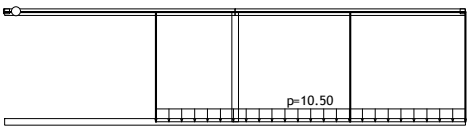
Nivo: temelji [0.00 m]

Obt. 4: Obodne stene



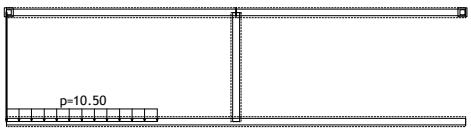
Nivo: temelji [0.00 m]

Obt. 4: Obodne stene



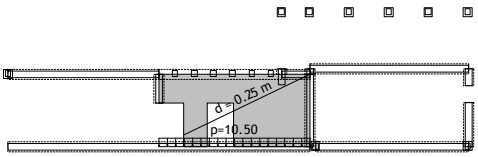
Okvir: H_1

Obt. 4: Obodne stene



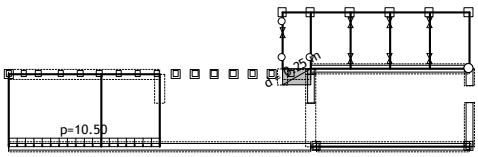
Okvir: H_9

Obt. 4: Obodne stene



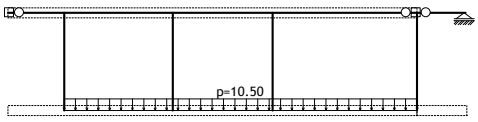
Okvir: H_19

Obt. 4: Obodne stene



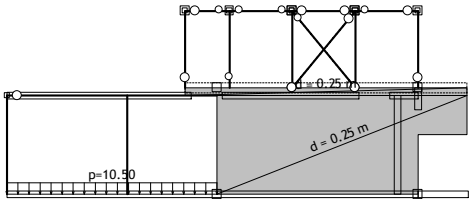
Okvir: H_7

Obt. 4: Obodne stene



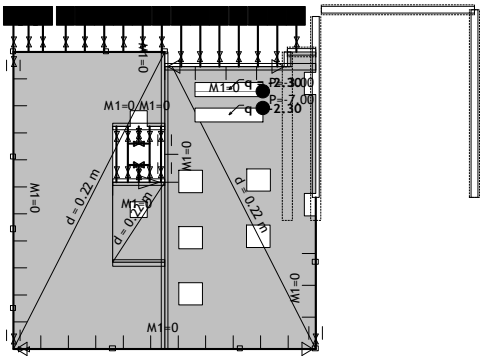
Okvir: V_2

Obt. 4: Obodne stene



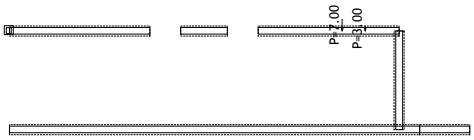
Okvir: V_3

Obt. 5: Težka oprema



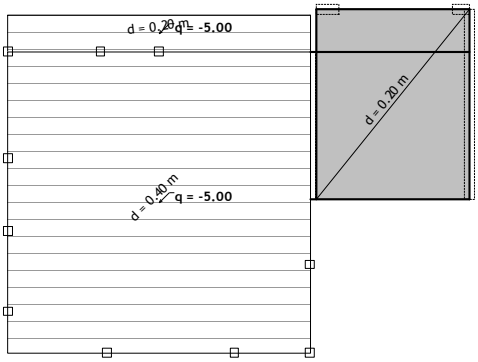
Nivo: streha prizidka [3.85 m]

Obt. 5: Težka oprema



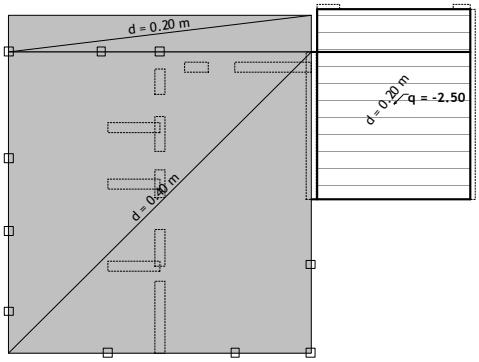
Okvir: V_6

Obt. 6: Koristna obtežba kat C3



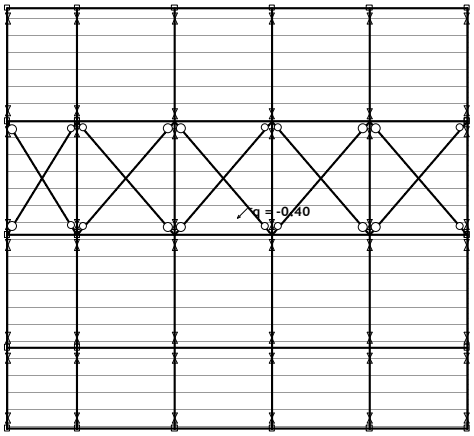
Nivo: temelji [0.00 m]

Obt. 7: Koristna obtežba kat. F



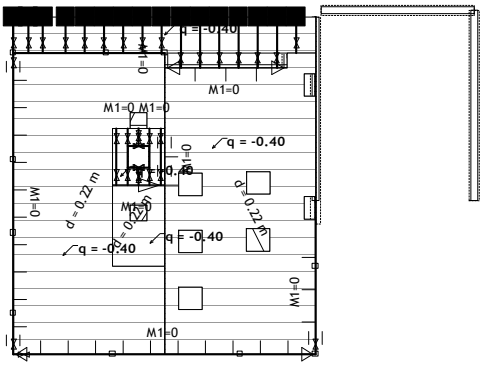
Nivo: temelji [0.00 m]

Obt. 8: Koristna obtežba kat H



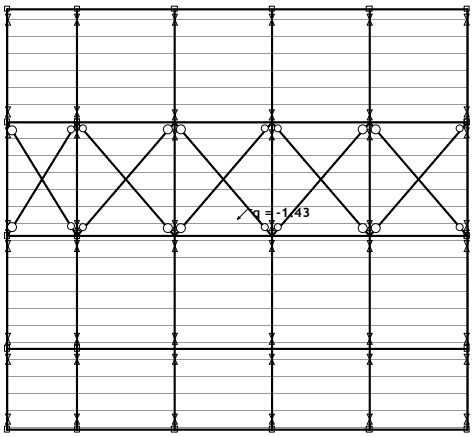
Nivo: streha T prostorv [7.15 m]

Obt. 8: Koristna obtežba kat H



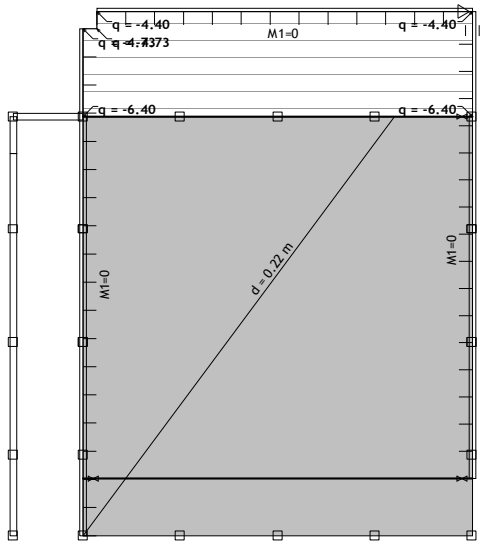
Nivo: streha prizidka [3.85 m]

Obt. 9: Sneg



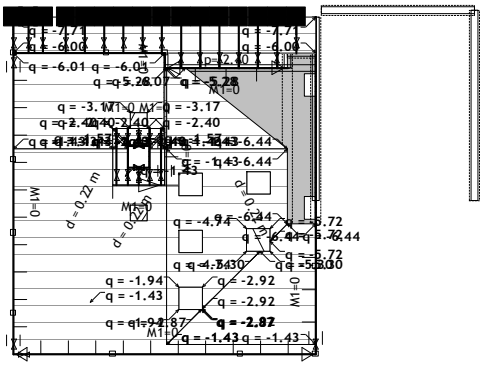
Nivo: streha T prostorv [7.15 m]

Obt. 9: Sneg



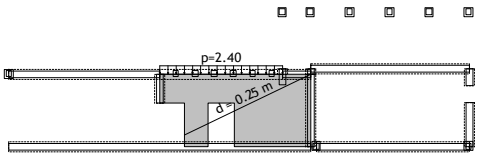
Nivo: Streha parkirisca [4.15 m]

Obt. 9: Sneg



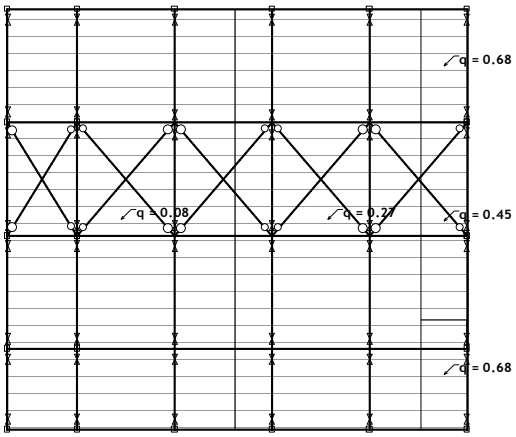
Nivo: streha prizidka [3.85 m]

Obt. 9: Sneg



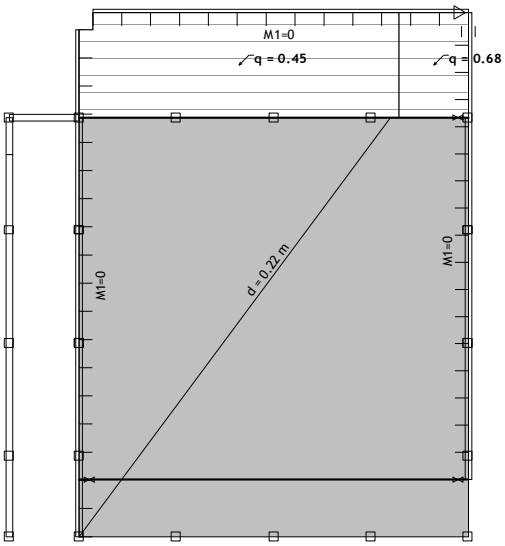
Okvir: H_19

Obt. 10: Veter bočni



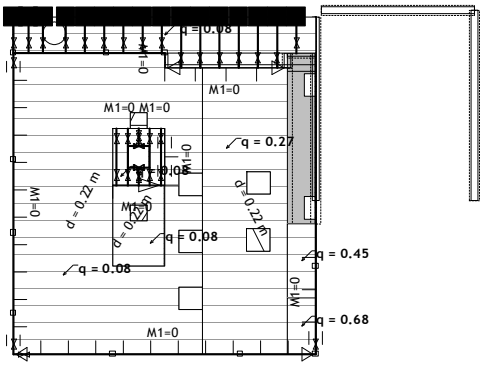
Nivo: streha T prostorv [7.15 m]

Obt. 10: Veter bočni



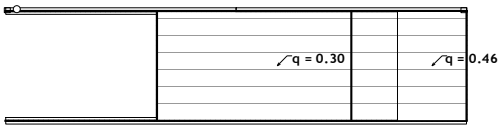
Nivo: Streha parkirisca [4.15 m]

Obt. 10: Veter bočni



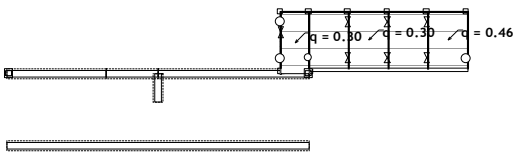
Nivo: streha prizidka [3.85 m]

Obt. 10: Veter bočni



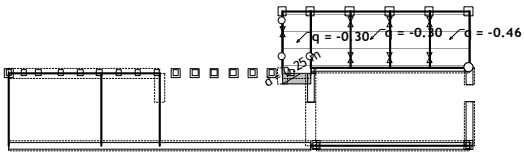
Okvir: H_1

Obt. 10: Veter bočni



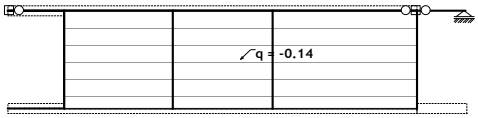
Okvir: H_13

Obt. 10: Veter bočni



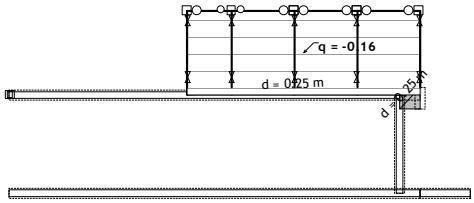
Okvir: H_7

Obt. 10: Veter bočni



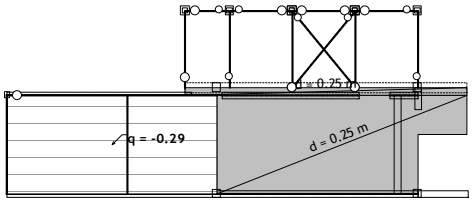
Okvir: V_2

Obt. 10: Veter bočni



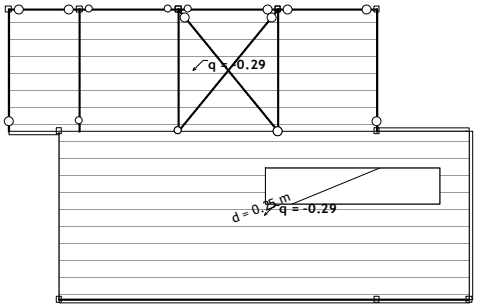
Okvir: V_5

Obt. 10: Veter bočni



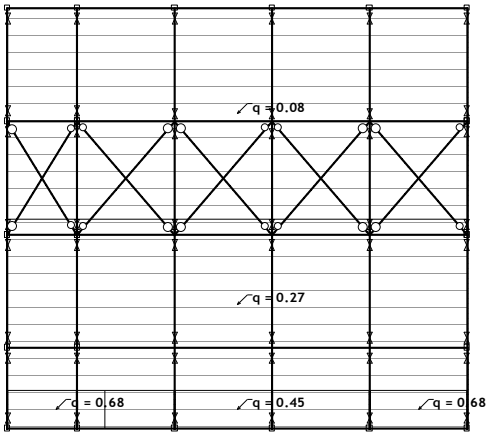
Okvir: V_3

Obt. 10: Veter bočni



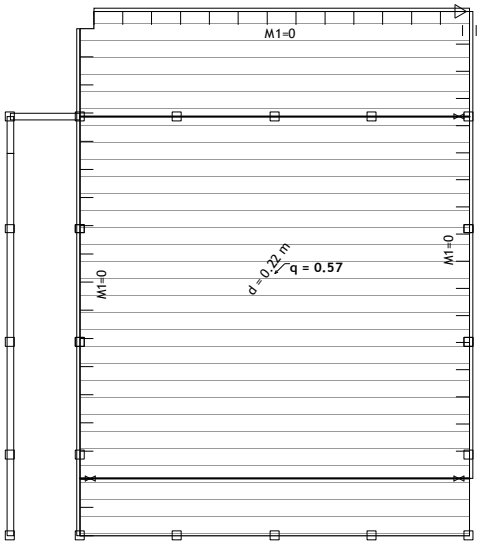
Okvir: V_4

Obt. 11: Veter čelni



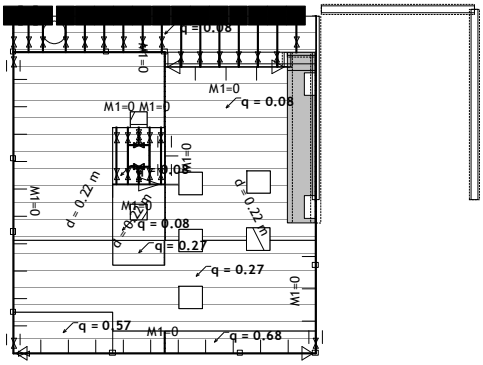
Nivo: streha T prostorv [7.15 m]

Obt. 11: Veter čelni



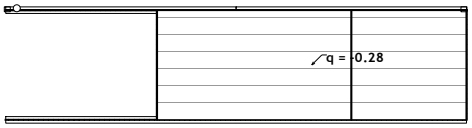
Nivo: Streha parkirisca [4.15 m]

Obt. 11: Veter čelni



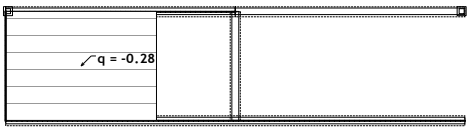
Nivo: streha prizidka [3.85 m]

Obt. 11: Veter čelni



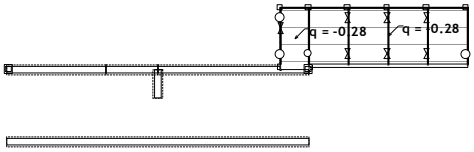
Okvir: H_1

Obt. 11: Veter čelni



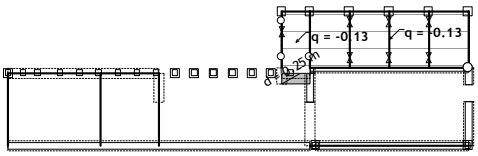
Okvir: H_9

Obt. 11: Veter čelni



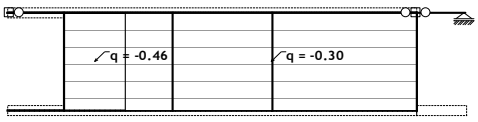
Okvir: H_13

Obt. 11: Veter čelni



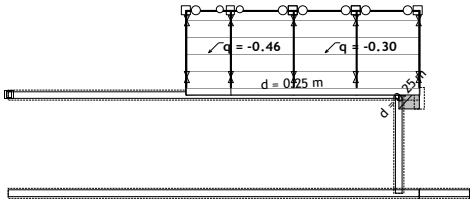
Okvir: H_7

Obt. 11: Veter čelni



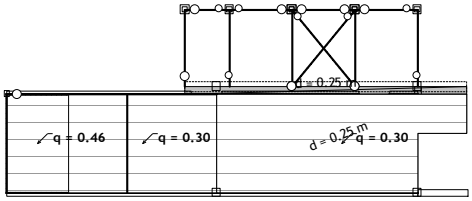
Okvir: V_2

Obt. 11: Veter čelni



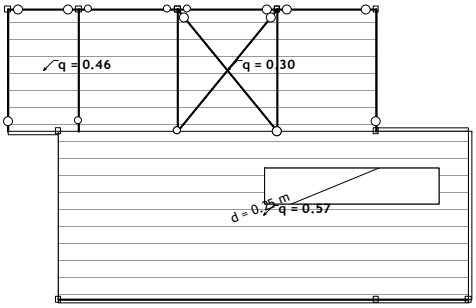
Okvir: V_5

Obt. 11: Veter čelni



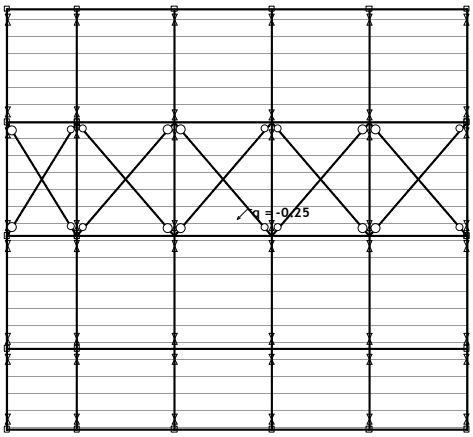
Okvir: V_3

Obt. 11: Veter čelni



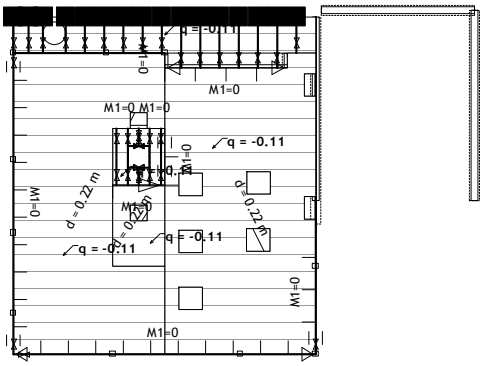
Okvir: V_4

Obt. 12: Notranji srk



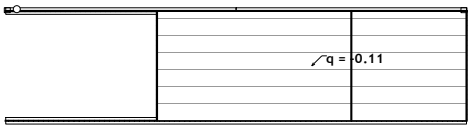
Nivo: streha T prostorv [7.15 m]

Obt. 12: Notranji srk



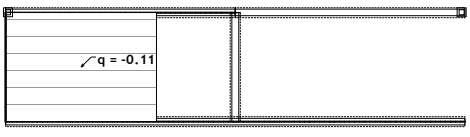
Nivo: streha prizidka [3.85 m]

Obt. 12: Notranji srk



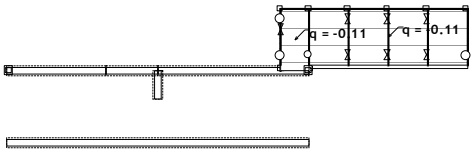
Okvir: H_1

Obt. 12: Notranji srk



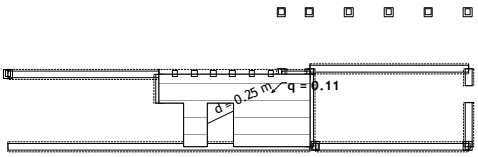
Okvir: H_9

Obt. 12: Notranji srk



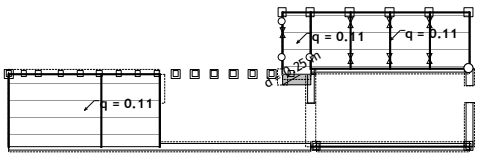
Okvir: H_13

Obt. 12: Notranji srk



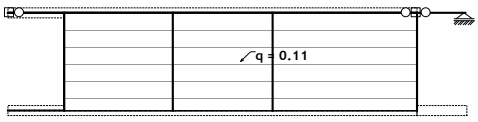
Okvir: H_19

Obt. 12: Notranji srk



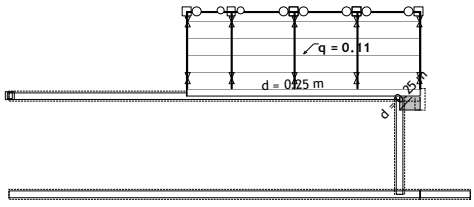
Okvir: H_7

Obt. 12: Notranji srk



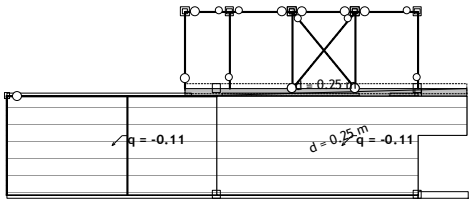
Okvir: V_2

Obt. 12: Notranji srk



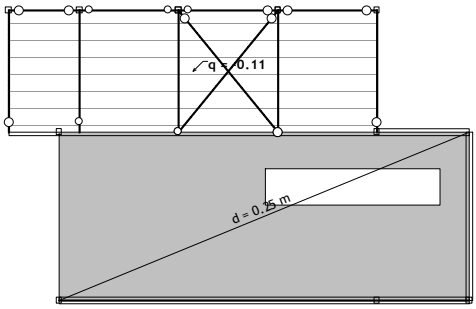
Okvir: V_5

Obt. 12: Notranji srk



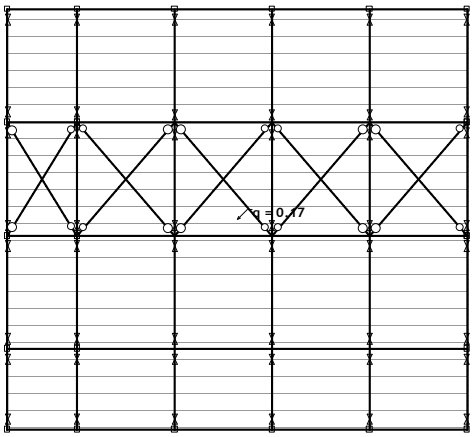
Okvir: V_3

Obt. 12: Notranji srk



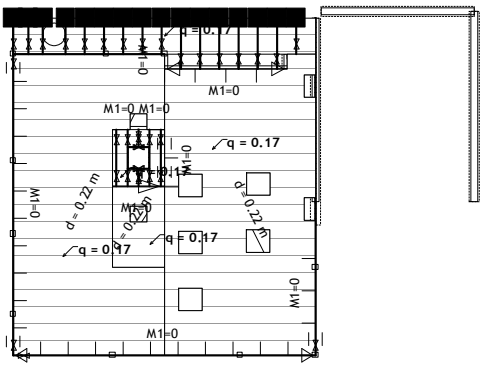
Okvir: V_4

Obt. 13: Notranji pritisk



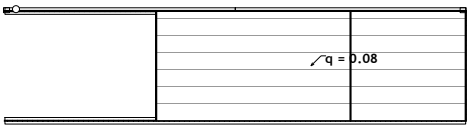
Nivo: streha T prostorv [7.15 m]

Obt. 13: Notranji pritisk



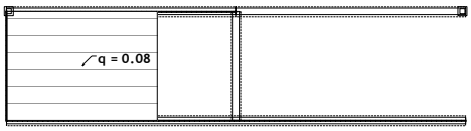
Nivo: streha prizidka [3.85 m]

Obt. 13: Notranji pritisk



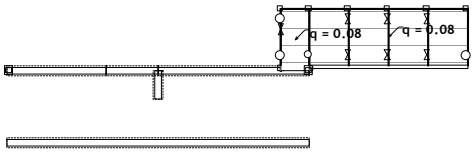
Okvir: H_1

Obt. 13: Notranji pritisk



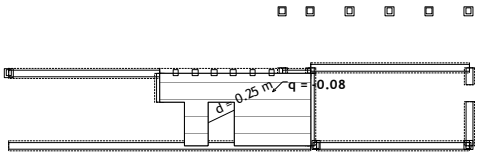
Okvir: H_9

Obt. 13: Notranji pritisk



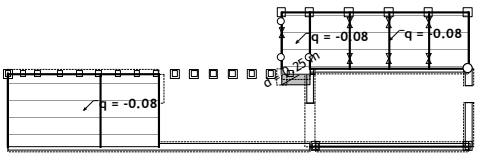
Okvir: H_13

Obt. 13: Notranji pritisk



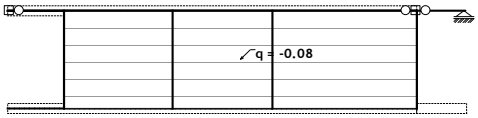
Okvir: H_19

Obt. 13: Notranji pritisk



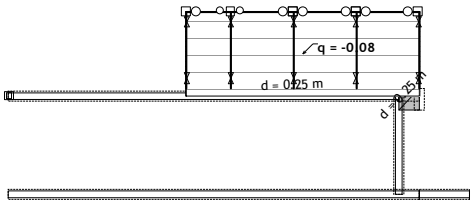
Okvir: H_7

Obt. 13: Notranji pritisk



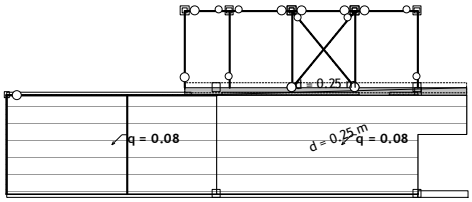
Okvir: V_2

Obt. 13: Notranji pritisk



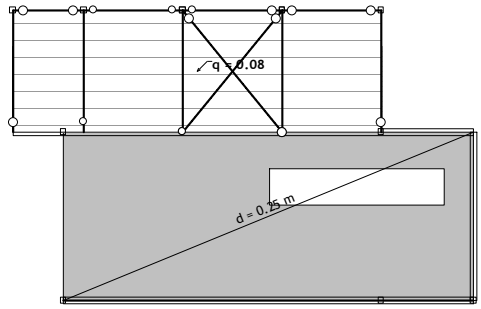
Okvir: V_5

Obt. 13: Notranji pritisk



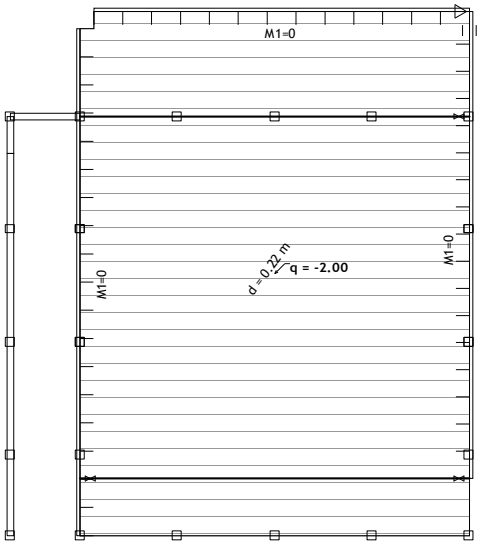
Okvir: V_3

Obt. 13: Notranji pritisk



Okvir: V_4

Obt. 14: Koristna obtežba kat. B



Nivo: Streha parkirisca [4.15 m]

Modalna analiza

Napredne opcije seizmičnega preračuna:

Mase grupirane v nivojih izbranih etaž
Plošče - redukcija togosti na upogib: 0.500
Zidovi - redukcija togosti na upogib: 0.500
Preprečeno nihanje v Z smeri

Faktorji obtežb za preračun mas

No	Naziv	Koeficient	
1	LT (g)	1.00	
2	Stalna	1.00	
3	Pomične stene	1.00	
4	Obodne stene	1.00	
5	Težka oprema	1.00	
6	Koristna obtežba kat C3	0.60	
7	Koristna obtežba kat. F	0.30	
8	Koristna obtežba kat H	0.00	
9	Sneg	0.00	
10	Veter bočni	0.00	
11	Veter čelni	0.00	
12	Notranji srk	0.00	
13	Notranji pritisk	0.00	
14	Koristna obtežba kat. B	0.30	

Razporeditev mas po višini objekta

Nivo	Z [m]	X [m]	Y [m]	Masa [T]	T/m²
streha T prostorv	7.15	19.50	11.36	6.87	
Streha parkirisca	4.15	20.18	12.61	111.36	1.17
streha prizidka	3.85	9.19	9.26	1034.58	4.46
Skupno:	3.90	10.31	9.59	1152.81	

Položaj centra togosti po višini objekta (približna metoda)

Nivo	Z [m]	X [m]	Y [m]
streha T prostorv	7.15	19.90	11.26
Streha parkirisca	4.15	18.68	18.23
streha prizidka	3.85	14.80	16.98

Ekscentriciteta po višini objekta (približna metoda)

Nivo	Z [m]	eox [m]	eoy [m]
streha T prostorv	7.15	0.40	0.10
Streha parkirisca	4.15	1.50	5.62
streha prizidka	3.85	5.61	7.73

Seizmični preračun

Seizmični preračun: EC8 (EN 1998) SLO

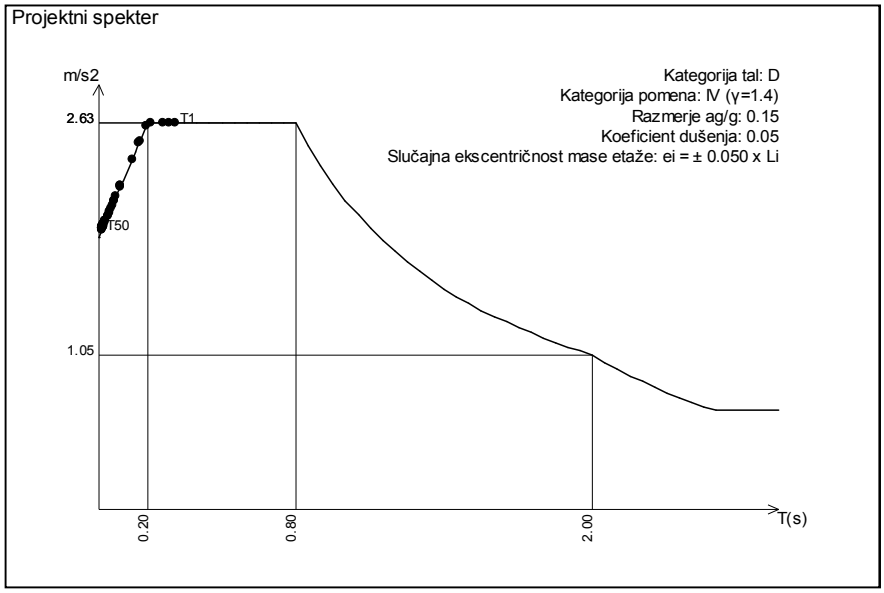
Kategorija tal:	D
Kategorija pomena:	IV (γ=1.4)
Razmerje ag/g:	0.15
Koeficient dušenja:	0.05
Slučajna ekscentričnost mase etaže:	ei = ± 0.050 x Li

Faktorji smeri potresa:

Obtežni primer	Kot α[°]	k,α	k,α+90°	kz	Faktor O.
X	0	1.000	0.300	0.000	2.640*
Y	0	1.000	0.300	0.000	2.640*

Tip spektra

Obtežni primer	S	Tb	Tc	Td
X	1.350	0.200	0.800	2.000
Y	1.350	0.200	0.800	2.000



X (+e)
Konstrukcija neregularna po višini, Okvirni sistemi (Okvirni: Enoetažni - αu/α1=1.1), Razred duktilnosti DCM:
qo=3αu/α1=3.30
Okvirni in dvojni dominantno okvirni sistem: αo=1.00, kw=1.00.
Faktor obnašanja: q=0.8·qo·kw=2.64

Nivo	Z [m]	Ton 1			Ton 2			Ton 3		
		Px [kN]	Py [kN]	Pz [kN]	Px [kN]	Py [kN]	Pz [kN]	Px [kN]	Py [kN]	Pz [kN]
streha T prostorv	7.15	2.41	54.52	0.25	39.00	-41.82	0.44	-18.30	-0.59	-0.19
Streha parkirisca	4.15	11.31	16.58	0.24	109.05	62.11	-15.27	2.45	3.09	0.62
streha prizidka	3.85	152.51	-12.52	-1.38	1327.9	-501.73	-50.36	42.46	-20.77	-4.51
Svetlobnik	2.90	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
temelji	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	Σ=	166.23	58.59	-0.89	1475.9	-481.45	-65.20	26.61	-18.27	-4.08

Nivo	Z [m]	Ton 4			Ton 5			Ton 6		
		Px [kN]	Py [kN]	Pz [kN]	Px [kN]	Py [kN]	Pz [kN]	Px [kN]	Py [kN]	Pz [kN]
streha T prostorv	7.15	-1.02	-0.53	-0.02	-2.65	-7.25	-0.26	3.18	0.79	-0.84
Streha parkirisca	4.15	0.70	-0.49	-0.37	70.19	119.18	-23.78	16.63	-23.38	-9.78
streha prizidka	3.85	7.61	-1.35	-1.24	521.13	1387.9	14.78	71.76	-44.80	-5.23
Svetlobnik	2.90	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
temelji	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	Σ=	7.29	-2.36	-1.64	588.67	1499.9	-9.27	91.57	-67.40	-15.85

Nivo	Z [m]	Ton 7			Ton 8			Ton 9		
		Px [kN]	Py [kN]	Pz [kN]	Px [kN]	Py [kN]	Pz [kN]	Px [kN]	Py [kN]	Pz [kN]
streha T prostorv	7.15	-5.16	2.87	-3.10	-0.25	0.01	-0.01	-0.00	-0.09	-0.00
Streha parkirisca	4.15	64.22	-83.59	-34.59	0.05	-0.07	-0.01	-0.01	-0.04	-0.03
streha prizidka	3.85	281.25	-149.50	-23.98	0.44	-0.08	-0.17	0.03	0.20	-0.12
Svetlobnik	2.90	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
temelji	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	Σ=	340.32	-230.22	-61.67	0.24	-0.14	-0.18	0.02	0.07	-0.15

Nivo	Z [m]	Ton 10			Ton 11			Ton 12		
		Px [kN]	Py [kN]	Pz [kN]	Px [kN]	Py [kN]	Pz [kN]	Px [kN]	Py [kN]	Pz [kN]
streha T prostorv	7.15	-0.00	0.04	-0.01	-0.00	-0.00	0.00	0.00	-0.01	0.02
Streha parkirisca	4.15	0.46	-0.15	-0.18	-0.00	-0.00	0.00	0.14	1.15	0.43
streha prizidka	3.85	0.00	0.10	0.08	0.00	0.00	-0.01	-0.14	-0.97	1.31
Svetlobnik	2.90	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
temelji	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	Σ=	0.46	-0.02	-0.11	0.00	-0.00	-0.00	0.00	0.17	1.76

Nivo	Z [m]	Ton 13			Ton 14			Ton 15		
		Px [kN]	Py [kN]	Pz [kN]	Px [kN]	Py [kN]	Pz [kN]	Px [kN]	Py [kN]	Pz [kN]
streha T prostorv	7.15	0.00	-0.01	-0.00	-0.00	-0.00	0.00	0.01	0.01	-0.07
Streha parkirisca	4.15	-0.00	0.01	0.00	0.01	0.02	0.00	-1.98	-3.39	-0.96
streha prizidka	3.85	0.00	0.00	-0.00	-0.01	-0.01	0.03	2.54	3.12	-8.42
Svetlobnik	2.90	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
temelji	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	Σ=	0.00	0.00	-0.00	0.00	0.01	0.04	0.57	-0.26	-9.45

Nivo	Z [m]	Ton 16			Ton 17			Ton 18		
		Px [kN]	Py [kN]	Pz [kN]	Px [kN]	Py [kN]	Pz [kN]	Px [kN]	Py [kN]	Pz [kN]
streha T prostorv	7.15	-0.00	0.00	-0.00	0.00	0.00	-0.00	-0.00	0.00	-0.02
Streha parkirisca	4.15	-0.00	-0.01	-0.00	-0.00	-0.00	-0.00	0.90	-0.11	-0.34
streha prizidka	3.85	0.01	0.01	-0.02	0.00	0.00	-0.00	-0.89	0.15	1.27
Svetlobnik	2.90	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
temelji	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	Σ=	0.00	-0.00	-0.02	0.00	-0.00	-0.00	0.01	0.04	0.92

Nivo	Z [m]	Ton 19			Ton 20			Ton 21		
		Px [kN]	Py [kN]	Pz [kN]	Px [kN]	Py [kN]	Pz [kN]	Px [kN]	Py [kN]	Pz [kN]
streha T prostorv	7.15	0.00	-0.00	0.00	0.00	-0.00	-0.00	0.00	-0.00	-0.01
Streha parkirisca	4.15	-0.49	0.15	-0.10	-0.00	0.00	-0.00	-0.23	0.32	0.67
streha prizidka	3.85	0.54	-0.22	-2.02	0.00	0.00	-0.00	0.43	-0.20	5.48
Svetlobnik	2.90	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
temelji	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	Σ=	0.05	-0.06	-2.12	0.00	0.00	-0.00	0.20	0.12	6.13

Nivo	Z [m]	Ton 22			Ton 23			Ton 24		
		Px [kN]	Py [kN]	Pz [kN]	Px [kN]	Py [kN]	Pz [kN]	Px [kN]	Py [kN]	Pz [kN]
streha T prostorv	7.15	0.00	0.00	-0.00	0.00	0.00	-0.01	0.00	-0.00	-0.01
Streha parkirisca	4.15	-0.62	-0.13	0.36	-1.06	-0.06	0.17	-0.19	0.06	-0.31
streha prizidka	3.85	0.65	0.17	-2.27	1.17	0.17	-5.90	0.23	-0.05	-2.64
Svetlobnik	2.90	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
temelji	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	Σ=	0.04	0.04	-1.91	0.11	0.11	-5.73	0.04	0.01	-2.96

Nivo	Z [m]	Ton 25			Ton 26			Ton 27		
		Px [kN]	Py [kN]	Pz [kN]	Px [kN]	Py [kN]	Pz [kN]	Px [kN]	Py [kN]	Pz [kN]
streha T prostorv	7.15	-0.00	-0.00	-0.00	0.00	-0.00	-0.00	0.00	-0.00	-0.01
Streha parkirisca	4.15	0.02	0.00	-0.01	-0.02	0.03	-0.11	-0.43	0.13	0.06
streha prizidka	3.85	-0.02	-0.00	0.14	0.03	-0.03	-0.30	0.49	-0.08	-1.98
Svetlobnik	2.90	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
temelji	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	Σ=	0.00	0.00	0.13	0.01	0.00	-0.42	0.06	0.05	-1.93

Nivo	Z [m]	Ton 28			Ton 29			Ton 30		
		Px [kN]	Py [kN]	Pz [kN]	Px [kN]	Py [kN]	Pz [kN]	Px [kN]	Py [kN]	Pz [kN]
streha T prostorv	7.15	0.00	-0.00	-0.00	-0.00	-0.00	-0.00	-0.00	-0.00	-0.00
Streha parkirisca	4.15	-0.01	0.00	0.00	0.04	0.04	-0.04	0.00	0.00	-0.01
streha prizidka	3.85	0.01	0.00	0.02	-0.04	-0.03	0.49	-0.00	-0.00	0.05
Svetlobnik	2.90	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
temelji	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	Σ=	0.00	0.00	0.02	0.00	0.01	0.45	0.00	0.00	0.04

Nivo	Z [m]	Ton 31			Ton 32			Ton 33		
		Px [kN]	Py [kN]	Pz [kN]	Px [kN]	Py [kN]	Pz [kN]	Px [kN]	Py [kN]	Pz [kN]
streha T prostorv	7.15	0.00	-0.00	0.00	0.00	-0.00	0.00	0.00	-0.00	0.00
Streha parkirisca	4.15	-0.90	0.45	0.84	-0.02	0.00	0.01	-0.07	0.04	0.12
streha prizidka	3.85	0.99	-0.47	-2.89	0.02	-0.00	-0.09	0.07	-0.04	-0.20
Svetlobnik	2.90	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
temelji	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	Σ=	0.09	-0.02	-2.05	0.00	-0.00	-0.08	0.00	-0.00	-0.08

Nivo	Z [m]	Ton 34			Ton 35			Ton 36		
		Px [kN]	Py [kN]	Pz [kN]	Px [kN]	Py [kN]	Pz [kN]	Px [kN]	Py [kN]	Pz [kN]
streha T prostorv	7.15	0.00	-0.00	-0.00	-0.00	0.00	-0.00	0.00	0.00	-0.00
Streha parkirisca	4.15	-0.03	0.06	0.03	0.00	-0.00	0.00	-0.01	0.01	-0.07
streha prizidka	3.85	0.04	-0.05	0.13	-0.00	0.00	0.00	0.01	-0.01	-0.17
Svetlobnik	2.90	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
temelji	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	Σ=	0.01	0.01	0.15	-0.00	0.00	0.00	0.00	-0.00	-0.25

Nivo	Z [m]	Ton 37			Ton 38			Ton 39		
		Px [kN]	Py [kN]	Pz [kN]	Px [kN]	Py [kN]	Pz [kN]	Px [kN]	Py [kN]	Pz [kN]
streha T prostorv	7.15	0.00	-0.00	-0.00	0.00	0.00	-0.00	0.00	0.00	-0.00
Streha parkirisca	4.15	-0.02	0.01	0.02	0.00	-0.00	-0.01	-0.00	0.03	-0.12
streha prizidka	3.85	0.02	-0.00	-0.47	0.00	0.00	0.02	0.01	-0.03	-0.05
Svetlobnik	2.90	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
temelji	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	Σ=	0.01	0.01	-0.45	0.00	-0.00	0.00	0.01	0.00	-0.17

Nivo	Z [m]	Ton 40			Ton 41			Ton 42		
		Px [kN]	Py [kN]	Pz [kN]	Px [kN]	Py [kN]	Pz [kN]	Px [kN]	Py [kN]	Pz [kN]
streha T prostorv	7.15	-0.00	0.00	-0.00	-0.00	0.00	-0.00	0.00	0.00	-0.00
Streha parkirisca	4.15	0.01	-0.07	-0.03	0.01	-0.04	-0.04	-0.01	0.00	0.00
streha prizidka	3.85	-0.01	0.07	0.11	-0.01	0.04	0.07	0.01	0.00	-0.04
Svetlobnik	2.90	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
temelji	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	Σ=	0.00	0.00	0.08	0.00	0.00	0.03	0.00	0.00	-0.04

Nivo	Z [m]	Ton 43			Ton 44			Ton 45		
		Px [kN]	Py [kN]	Pz [kN]	Px [kN]	Py [kN]	Pz [kN]	Px [kN]	Py [kN]	Pz [kN]
streha T prostorv	7.15	0.00	0.00	-0.00	0.00	0.00	-0.00	0.00	0.00	-0.00
Streha parkirisca	4.15	0.00	-0.02	-0.02	0.00	-0.03	-0.03	-0.08	-0.02	0.07
streha prizidka	3.85	-0.00	0.02	0.03	-0.00	0.04	0.05	0.09	0.02	-0.15
Svetlobnik	2.90	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
temelji	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	Σ=	0.00	0.00	0.01	0.00	0.00	0.01	0.01	0.00	-0.08

Nivo	Z [m]	Ton 46			Ton 47			Ton 48		
		Px [kN]	Py [kN]	Pz [kN]	Px [kN]	Py [kN]	Pz [kN]	Px [kN]	Py [kN]	Pz [kN]
streha T prostorv	7.15	0.00	-0.00	0.00	0.00	0.00	-0.00	0.00	0.00	-0.00
Streha parkirisca	4.15	-0.06	0.12	0.10	-0.03	-0.02	0.04	-0.01	-0.02	0.06
streha prizidka	3.85	0.06	-0.12	-0.11	0.04	0.02	-0.06	0.01	0.02	0.00
Svetlobnik	2.90	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
temelji	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	Σ=	0.00	-0.01	-0.01	0.00	-0.00	-0.01	0.00	-0.00	0.06

Nivo	Z [m]	Ton 49			Ton 50		
		Px [kN]	Py [kN]	Pz [kN]	Px [kN]	Py [kN]	Pz [kN]
streha T prostorv	7.15	0.00	-0.00	-0.01	-0.00	-0.00	-0.00
Streha parkirisca	4.15	0.07	0.13	0.13	0.05	0.06	-0.26
streha prizidka	3.85	-0.06	-0.13	-0.21	-0.05	-0.06	-0.26
Svetlobnik	2.90	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
temelji	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	Σ=	0.02	-0.00	-0.10	0.00	0.00	-0.53

X (-e)
Konstrukcija neregularna po višini, Okvirni sistemi (Okvirni: Enoetažni - αu/α1=1.1), Razred duktilnosti DCM:
qo=3αu/α1=3.30
Okvirni in dvojni dominantno okvirni sistem: αo=1.00, kw=1.00.
Faktor obnašanja: q=0.8·qo·kw=2.64

Nivo	Z [m]	Ton 1			Ton 2			Ton 3		
		Px [kN]	Py [kN]	Pz [kN]	Px [kN]	Py [kN]	Pz [kN]	Px [kN]	Py [kN]	Pz [kN]
streha T prostorv	7.15	2.41	54.52	0.25	39.00	-41.82	0.44	-18.30	-0.59	-0.19
Streha parkirisca	4.15	11.31	16.58	0.24	109.05	62.11	-15.27	2.45	3.09	0.62
streha prizidka	3.85	152.51	-12.52	-1.38	1327.9	-501.73	-50.36	42.46	-20.77	-4.51
Svetlobnik	2.90	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
temelji	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	Σ=	166.23	58.59	-0.89	1475.9	-481.45	-65.20	26.61	-18.27	-4.08

Nivo	Z [m]	Ton 4			Ton 5			Ton 6		
		Px [kN]	Py [kN]	Pz [kN]	Px [kN]	Py [kN]	Pz [kN]	Px [kN]	Py [kN]	Pz [kN]
streha T prostorv	7.15	-1.02	-0.53	-0.02	-2.65	-7.25	-0.26	3.18	0.79	-0.84
Streha parkirisca	4.15	0.70	-0.49	-0.37	70.19	119.18	-23.78	16.63	-23.38	-9.78
streha prizidka	3.85	7.61	-1.35	-1.24	521.13	1387.9	14.78	71.76	-44.80	-5.23
Svetlobnik	2.90	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
temelji	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	Σ=	7.29	-2.36	-1.64	588.67	1499.9	-9.27	91.57	-67.40	-15.85

Nivo	Z [m]	Ton 7			Ton 8			Ton 9		
		Px [kN]	Py [kN]	Pz [kN]	Px [kN]	Py [kN]	Pz [kN]	Px [kN]	Py [kN]	Pz [kN]
streha T prostorv	7.15	-5.16	2.87	-3.10	-0.25	0.01	-0.01	-0.00	-0.09	-0.00
Streha parkirisca	4.15	64.22	-83.59	-34.59	0.05	-0.07	-0.01	-0.01	-0.04	-0.03
streha prizidka	3.85	281.25	-149.50	-23.98	0.44	-0.08	-0.17	0.03	0.20	-0.12
Svetlobnik	2.90	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
temelji	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	Σ=	340.32	-230.22	-61.67	0.24	-0.14	-0.18	0.02	0.07	-0.15

Nivo	Z [m]	Ton 10			Ton 11			Ton 12		
		Px [kN]	Py [kN]	Pz [kN]	Px [kN]	Py [kN]	Pz [kN]	Px [kN]	Py [kN]	Pz [kN]
streha T prostorv	7.15	-0.00	0.04	-0.01	-0.00	-0.00	0.00	0.00	-0.01	0.02
Streha parkirisca	4.15	0.46	-0.15	-0.18	-0.00	-0.00	0.00	0.14	1.15	0.43
streha prizidka	3.85	0.00	0.10	0.08	0.00	0.00	-0.01	-0.14	-0.97	1.31
Svetlobnik	2.90	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
temelji	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	Σ=	0.46	-0.02	-0.11	0.00	-0.00	-0.00	0.00	0.17	1.76

Nivo	Z [m]	Ton 13			Ton 14			Ton 15		
		Px [kN]	Py [kN]	Pz [kN]	Px [kN]	Py [kN]	Pz [kN]	Px [kN]	Py [kN]	Pz [kN]
streha T prostorv	7.15	0.00	-0.01	-0.00	-0.00	-0.00	0.00	0.01	0.01	-0.07
Streha parkirisca	4.15	-0.00	0.01	0.00	0.01	0.02	0.00	-1.98	-3.39	-0.96
streha prizidka	3.85	0.00	0.00	-0.00	-0.01	-0.01	0.03	2.54	3.12	-8.42
Svetlobnik	2.90	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
temelji	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	Σ=	0.00	0.00	-0.00	0.00	0.01	0.04	0.57	-0.26	-9.45

Nivo	Z [m]	Ton 16			Ton 17			Ton 18		
		Px [kN]	Py [kN]	Pz [kN]	Px [kN]	Py [kN]	Pz [kN]	Px [kN]	Py [kN]	Pz [kN]
streha T prostorv	7.15	-0.00	0.00	-0.00	0.00	0.00	-0.00	-0.00	0.00	-0.02
Streha parkirisca	4.15	-0.00	-0.01	-0.00	-0.00	-0.00	-0.00	0.90	-0.11	-0.34
streha prizidka	3.85	0.01	0.01	-0.02	0.00	0.00	-0.00	-0.89	0.15	1.27
Svetlobnik	2.90	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
temelji	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	Σ=	0.00	-0.00	-0.02	0.00	-0.00	-0.00	0.01	0.04	0.92

Nivo	Z [m]	Ton 19			Ton 20			Ton 21		
		Px [kN]	Py [kN]	Pz [kN]	Px [kN]	Py [kN]	Pz [kN]	Px [kN]	Py [kN]	Pz [kN]
streha T prostorv	7.15	0.00	-0.00	0.00	0.00	-0.00	-0.00	0.00	-0.00	-0.01
Streha parkirisca	4.15	-0.49	0.15	-0.10	-0.00	0.00	-0.00	-0.23	0.32	0.67
streha prizidka	3.85	0.54	-0.22	-2.02	0.00	0.00	-0.00	0.43	-0.20	5.48
Svetlobnik	2.90	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
temelji	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	Σ=	0.05	-0.06	-2.12	0.00	0.00	-0.00	0.20	0.12	6.13

Nivo	Z [m]	Ton 22			Ton 23			Ton 24		
		Px [kN]	Py [kN]	Pz [kN]	Px [kN]	Py [kN]	Pz [kN]	Px [kN]	Py [kN]	Pz [kN]
streha T prostorv	7.15	0.00	0.00	-0.00	0.00	0.00	-0.01	0.00	-0.00	-0.01
Streha parkirisca	4.15	-0.62	-0.13	0.36	-1.06	-0.06	0.17	-0.19	0.06	-0.31
streha prizidka	3.85	0.65	0.17	-2.27	1.17	0.17	-5.90	0.23	-0.05	-2.64
Svetlobnik	2.90	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
temelji	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	Σ=	0.04	0.04	-1.91	0.11	0.11	-5.73	0.04	0.01	-2.96

Nivo	Z [m]	Ton 25			Ton 26			Ton 27		
		Px [kN]	Py [kN]	Pz [kN]	Px [kN]	Py [kN]	Pz [kN]	Px [kN]	Py [kN]	Pz [kN]
streha T prostorv	7.15	-0.00	-0.00	-0.00	0.00	-0.00	-0.00	0.00	-0.00	-0.01
Streha parkirisca	4.15	0.02	0.00	-0.01	-0.02	0.03	-0.11	-0.43	0.13	0.06
streha prizidka	3.85	-0.02	-0.00	0.14	0.03	-0.03	-0.30	0.49	-0.08	-1.98
Svetlobnik	2.90	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
temelji	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	Σ=	0.00	0.00	0.13	0.01	0.00	-0.42	0.06	0.05	-1.93

Nivo	Z [m]	Ton 28			Ton 29			Ton 30		
		Px [kN]	Py [kN]	Pz [kN]	Px [kN]	Py [kN]	Pz [kN]	Px [kN]	Py [kN]	Pz [kN]
streha T prostorv	7.15	0.00	-0.00	-0.00	-0.00	-0.00	-0.00	-0.00	-0.00	-0.00
Streha parkirisca	4.15	-0.01	0.00	0.00	0.04	0.04	-0.04	0.00	0.00	-0.01
streha prizidka	3.85	0.01	0.00	0.02	-0.04	-0.03	0.49	-0.00	-0.00	0.05
Svetlobnik	2.90	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
temelji	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	Σ=	0.00	0.00	0.02	0.00	0.01	0.45	0.00	0.00	0.04

Nivo	Z [m]	Ton 31			Ton 32			Ton 33		
		Px [kN]	Py [kN]	Pz [kN]	Px [kN]	Py [kN]	Pz [kN]	Px [kN]	Py [kN]	Pz [kN]
streha T prostorv	7.15	0.00	-0.00	0.00	0.00	-0.00	0.00	0.00	-0.00	0.00
Streha parkirisca	4.15	-0.90	0.45	0.84	-0.02	0.00	0.01	-0.07	0.04	0.12
streha prizidka	3.85	0.99	-0.47	-2.89	0.02	-0.00	-0.09	0.07	-0.04	-0.20
Svetlobnik	2.90	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
temelji	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	Σ=	0.09	-0.02	-2.05	0.00	-0.00	-0.08	0.00	-0.00	-0.08

Nivo	Z [m]	Ton 34			Ton 35			Ton 36		
		Px [kN]	Py [kN]	Pz [kN]	Px [kN]	Py [kN]	Pz [kN]	Px [kN]	Py [kN]	Pz [kN]
streha T prostorv	7.15	0.00	-0.00	-0.00	-0.00	0.00	-0.00	0.00	0.00	-0.00
Streha parkirisca	4.15	-0.03	0.06	0.03	0.00	-0.00	0.00	-0.01	0.01	-0.07
streha prizidka	3.85	0.04	-0.05	0.13	-0.00	0.00	0.00	0.01	-0.01	-0.17
Svetlobnik	2.90	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
temelji	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	Σ=	0.01	0.01	0.15	-0.00	0.00	0.00	0.00	-0.00	-0.25

Nivo	Z [m]	Ton 37			Ton 38			Ton 39		
		Px [kN]	Py [kN]	Pz [kN]	Px [kN]	Py [kN]	Pz [kN]	Px [kN]	Py [kN]	Pz [kN]
streha T prostorv	7.15	0.00	-0.00	-0.00	0.00	0.00	-0.00	0.00	0.00	-0.00
Streha parkirisca	4.15	-0.02	0.01	0.02	0.00	-0.00	-0.01	-0.00	0.03	-0.12
streha prizidka	3.85	0.02	-0.00	-0.47	0.00	0.00	0.02	0.01	-0.03	-0.05
Svetlobnik	2.90	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
temelji	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	Σ=	0.01	0.01	-0.45	0.00	-0.00	0.00	0.01	0.00	-0.17

Nivo	Z [m]	Ton 40			Ton 41			Ton 42		
		Px [kN]	Py [kN]	Pz [kN]	Px [kN]	Py [kN]	Pz [kN]	Px [kN]	Py [kN]	Pz [kN]
streha T prostorv	7.15	-0.00	0.00	-0.00	-0.00	0.00	-0.00	0.00	0.00	-0.00
Streha parkirisca	4.15	0.01	-0.07	-0.03	0.01	-0.04	-0.04	-0.01	0.00	0.00
streha prizidka	3.85	-0.01	0.07	0.11	-0.01	0.04	0.07	0.01	0.00	-0.04
Svetlobnik	2.90	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
temelji	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	Σ=	0.00	0.00	0.08	0.00	0.00	0.03	0.00	0.00	-0.04

Nivo	Z [m]	Ton 43			Ton 44			Ton 45		
		Px [kN]	Py [kN]	Pz [kN]	Px [kN]	Py [kN]	Pz [kN]	Px [kN]	Py [kN]	Pz [kN]
streha T prostorv	7.15	0.00	0.00	-0.00	0.00	0.00	-0.00	0.00	0.00	-0.00
Streha parkirisca	4.15	0.00	-0.02	-0.02	0.00	-0.03	-0.03	-0.08	-0.02	0.07
streha prizidka	3.85	-0.00	0.02	0.03	-0.00	0.04	0.05	0.09	0.02	-0.15
Svetlobnik	2.90	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
temelji	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	Σ=	0.00	0.00	0.01	0.00	0.00	0.01	0.01	0.00	-0.08

Nivo	Z [m]	Ton 46			Ton 47			Ton 48		
		Px [kN]	Py [kN]	Pz [kN]	Px [kN]	Py [kN]	Pz [kN]	Px [kN]	Py [kN]	Pz [kN]
streha T prostorv	7.15	0.00	-0.00	0.00	0.00	0.00	-0.00	0.00	0.00	-0.00
Streha parkirisca	4.15	-0.06	0.12	0.10	-0.03	-0.02	0.04	-0.01	-0.02	0.06
streha prizidka	3.85	0.06	-0.12	-0.11	0.04	0.02	-0.06	0.01	0.02	0.00
Svetlobnik	2.90	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
temelji	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	Σ=	0.00	-0.01	-0.01	0.00	-0.00	-0.01	0.00	-0.00	0.06

Nivo	Z [m]	Ton 49			Ton 50		
		Px [kN]	Py [kN]	Pz [kN]	Px [kN]	Py [kN]	Pz [kN]
streha T prostorv	7.15	0.00	-0.00	-0.01	-0.00	-0.00	-0.00
Streha parkirisca	4.15	0.07	0.13	0.13	0.05	0.06	-0.26
streha prizidka	3.85	-0.06	-0.13	-0.21	-0.05	-0.06	-0.26
Svetlobnik	2.90	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
temelji	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	Σ=	0.02	-0.00	-0.10	0.00	0.00	-0.53

Y (+e)
Konstrukcija neregularna po višini, Okvirni sistemi (Okvirni: Enoetažni - αu/α1=1.1), Razred duktilnosti DCM:
qo=3αu/α1=3.30
Okvirni in dvojni dominantno okvirni sistem: αo=1.00, kw=1.00.
Faktor obnašanja: q=0.8·qo·kw=2.64

Nivo	Z [m]	Ton 1			Ton 2			Ton 3		
		Px [kN]	Py [kN]	Pz [kN]	Px [kN]	Py [kN]	Pz [kN]	Px [kN]	Py [kN]	Pz [kN]
streha T prostorv	7.15	2.41	54.52	0.25	39.00	-41.82	0.44	-18.30	-0.59	-0.19
Streha parkirisca	4.15	11.31	16.58	0.24	109.05	62.11	-15.27	2.45	3.09	0.62
streha prizidka	3.85	152.51	-12.52	-1.38	1327.9	-501.73	-50.36	42.46	-20.77	-4.51
Svetlobnik	2.90	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
temelji	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	Σ=	166.23	58.59	-0.89	1475.9	-481.45	-65.20	26.61	-18.27	-4.08

Nivo	Z [m]	Ton 4			Ton 5			Ton 6		
		Px [kN]	Py [kN]	Pz [kN]	Px [kN]	Py [kN]	Pz [kN]	Px [kN]	Py [kN]	Pz [kN]
streha T prostorv	7.15	-1.02	-0.53	-0.02	-2.65	-7.25	-0.26	3.18	0.79	-0.84
Streha parkirisca	4.15	0.70	-0.49	-0.37	70.19	119.18	-23.78	16.63	-23.38	-9.78
streha prizidka	3.85	7.61	-1.35	-1.24	521.13	1387.9	14.78	71.76	-44.80	-5.23
Svetlobnik	2.90	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
temelji	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	Σ=	7.29	-2.36	-1.64	588.67	1499.9	-9.27	91.57	-67.40	-15.85

Nivo	Z [m]	Ton 7			Ton 8			Ton 9		
		Px [kN]	Py [kN]	Pz [kN]	Px [kN]	Py [kN]	Pz [kN]	Px [kN]	Py [kN]	Pz [kN]
streha T prostorv	7.15	-5.16	2.87	-3.10	-0.25	0.01	-0.01	-0.00	-0.09	-0.00
Streha parkirisca	4.15	64.22	-83.59	-34.59	0.05	-0.07	-0.01	-0.01	-0.04	-0.03
streha prizidka	3.85	281.25	-149.50	-23.98	0.44	-0.08	-0.17	0.03	0.20	-0.12
Svetlobnik	2.90	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
temelji	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	Σ=	340.32	-230.22	-61.67	0.24	-0.14	-0.18	0.02	0.07	-0.15

Nivo	Z [m]	Ton 10			Ton 11			Ton 12		
		Px [kN]	Py [kN]	Pz [kN]	Px [kN]	Py [kN]	Pz [kN]	Px [kN]	Py [kN]	Pz [kN]
streha T prostorv	7.15	-0.00	0.04	-0.01	-0.00	-0.00	0.00	0.00	-0.01	0.02
Streha parkirisca	4.15	0.46	-0.15	-0.18	-0.00	-0.00	0.00	0.14	1.15	0.43
streha prizidka	3.85	0.00	0.10	0.08	0.00	0.00	-0.01	-0.14	-0.97	1.31
Svetlobnik	2.90	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
temelji	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	Σ=	0.46	-0.02	-0.11	0.00	-0.00	-0.00	0.00	0.17	1.76

Nivo	Z [m]	Ton 13			Ton 14			Ton 15		
		Px [kN]	Py [kN]	Pz [kN]	Px [kN]	Py [kN]	Pz [kN]	Px [kN]	Py [kN]	Pz [kN]
streha T prostorv	7.15	0.00	-0.01	-0.00	-0.00	-0.00	0.00	0.01	0.01	-0.07
Streha parkirisca	4.15	-0.00	0.01	0.00	0.01	0.02	0.00	-1.98	-3.39	-0.96
streha prizidka	3.85	0.00	0.00	-0.00	-0.01	-0.01	0.03	2.54	3.12	-8.42
Svetlobnik	2.90	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
temelji	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	Σ=	0.00	0.00	-0.00	0.00	0.01	0.04	0.57	-0.26	-9.45

Nivo	Z [m]	Ton 16			Ton 17			Ton 18		
		Px [kN]	Py [kN]	Pz [kN]	Px [kN]	Py [kN]	Pz [kN]	Px [kN]	Py [kN]	Pz [kN]
streha T prostorv	7.15	-0.00	0.00	-0.00	0.00	0.00	-0.00	-0.00	0.00	-0.02
Streha parkirisca	4.15	-0.00	-0.01	-0.00	-0.00	-0.00	-0.00	0.90	-0.11	-0.34
streha prizidka	3.85	0.01	0.01	-0.02	0.00	0.00	-0.00	-0.89	0.15	1.27
Svetlobnik	2.90	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
temelji	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	Σ=	0.00	-0.00	-0.02	0.00	-0.00	-0.00	0.01	0.04	0.92

Nivo	Z [m]	Ton 19			Ton 20			Ton 21		
		Px [kN]	Py [kN]	Pz [kN]	Px [kN]	Py [kN]	Pz [kN]	Px [kN]	Py [kN]	Pz [kN]
streha T prostorv	7.15	0.00	-0.00	0.00	0.00	-0.00	-0.00	0.00	-0.00	-0.01
Streha parkirisca	4.15	-0.49	0.15	-0.10	-0.00	0.00	-0.00	-0.23	0.32	0.67
streha prizidka	3.85	0.54	-0.22	-2.02	0.00	0.00	-0.00	0.43	-0.20	5.48
Svetlobnik	2.90	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
temelji	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	Σ=	0.05	-0.06	-2.12	0.00	0.00	-0.00	0.20	0.12	6.13

Nivo	Z [m]	Ton 22			Ton 23			Ton 24		
		Px [kN]	Py [kN]	Pz [kN]	Px [kN]	Py [kN]	Pz [kN]	Px [kN]	Py [kN]	Pz [kN]
streha T prostorv	7.15	0.00	0.00	-0.00	0.00	0.00	-0.01	0.00	-0.00	-0.01
Streha parkirisca	4.15	-0.62	-0.13	0.36	-1.06	-0.06	0.17	-0.19	0.06	-0.31
streha prizidka	3.85	0.65	0.17	-2.27	1.17	0.17	-5.90	0.23	-0.05	-2.64
Svetlobnik	2.90	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
temelji	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	Σ=	0.04	0.04	-1.91	0.11	0.11	-5.73	0.04	0.01	-2.96

Nivo	Z [m]	Ton 25			Ton 26			Ton 27		
		Px [kN]	Py [kN]	Pz [kN]	Px [kN]	Py [kN]	Pz [kN]	Px [kN]	Py [kN]	Pz [kN]
streha T prostorv	7.15	-0.00	-0.00	-0.00	0.00	-0.00	-0.00	0.00	-0.00	-0.01
Streha parkirisca	4.15	0.02	0.00	-0.01	-0.02	0.03	-0.11	-0.43	0.13	0.06
streha prizidka	3.85	-0.02	-0.00	0.14	0.03	-0.03	-0.30	0.49	-0.08	-1.98
Svetlobnik	2.90	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
temelji	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	Σ=	0.00	0.00	0.13	0.01	0.00	-0.42	0.06	0.05	-1.93

Nivo	Z [m]	Ton 28			Ton 29			Ton 30		
		Px [kN]	Py [kN]	Pz [kN]	Px [kN]	Py [kN]	Pz [kN]	Px [kN]	Py [kN]	Pz [kN]
streha T prostorv	7.15	0.00	-0.00	-0.00	-0.00	-0.00	-0.00	-0.00	-0.00	-0.00
Streha parkirisca	4.15	-0.01	0.00	0.00	0.04	0.04	-0.04	0.00	0.00	-0.01
streha prizidka	3.85	0.01	0.00	0.02	-0.04	-0.03	0.49	-0.00	-0.00	0.05
Svetlobnik	2.90	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
temelji	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	Σ=	0.00	0.00	0.02	0.00	0.01	0.45	0.00	0.00	0.04

Nivo	Z [m]	Ton 31			Ton 32			Ton 33		
		Px [kN]	Py [kN]	Pz [kN]	Px [kN]	Py [kN]	Pz [kN]	Px [kN]	Py [kN]	Pz [kN]
streha T prostorv	7.15	0.00	-0.00	0.00	0.00	-0.00	0.00	0.00	-0.00	0.00
Streha parkirisca	4.15	-0.90	0.45	0.84	-0.02	0.00	0.01	-0.07	0.04	0.12
streha prizidka	3.85	0.99	-0.47	-2.89	0.02	-0.00	-0.09	0.07	-0.04	-0.20
Svetlobnik	2.90	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
temelji	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	Σ=	0.09	-0.02	-2.05	0.00	-0.00	-0.08	0.00	-0.00	-0.08

Nivo	Z [m]	Ton 34			Ton 35			Ton 36		
		Px [kN]	Py [kN]	Pz [kN]	Px [kN]	Py [kN]	Pz [kN]	Px [kN]	Py [kN]	Pz [kN]
streha T prostorv	7.15	0.00	-0.00	-0.00	-0.00	0.00	-0.00	0.00	0.00	-0.00
Streha parkirisca	4.15	-0.03	0.06	0.03	0.00	-0.00	0.00	-0.01	0.01	-0.07
streha prizidka	3.85	0.04	-0.05	0.13	-0.00	0.00	0.00	0.01	-0.01	-0.17
Svetlobnik	2.90	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
temelji	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	Σ=	0.01	0.01	0.15	-0.00	0.00	0.00	0.00	-0.00	-0.25

Nivo	Z [m]	Ton 37			Ton 38			Ton 39		
		Px [kN]	Py [kN]	Pz [kN]	Px [kN]	Py [kN]	Pz [kN]	Px [kN]	Py [kN]	Pz [kN]
streha T prostorv	7.15	0.00	-0.00	-0.00	0.00	0.00	-0.00	0.00	0.00	-0.00
Streha parkirisca	4.15	-0.02	0.01	0.02	0.00	-0.00	-0.01	-0.00	0.03	-0.12
streha prizidka	3.85	0.02	-0.00	-0.47	0.00	0.00	0.02	0.01	-0.03	-0.05
Svetlobnik	2.90	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
temelji	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	Σ=	0.01	0.01	-0.45	0.00	-0.00	0.00	0.01	0.00	-0.17

Nivo	Z [m]	Ton 40			Ton 41			Ton 42		
		Px [kN]	Py [kN]	Pz [kN]	Px [kN]	Py [kN]	Pz [kN]	Px [kN]	Py [kN]	Pz [kN]
streha T prostorv	7.15	-0.00	0.00	-0.00	-0.00	0.00	-0.00	0.00	0.00	-0.00
Streha parkirisca	4.15	0.01	-0.07	-0.03	0.01	-0.04	-0.04	-0.01	0.00	0.00
streha prizidka	3.85	-0.01	0.07	0.11	-0.01	0.04	0.07	0.01	0.00	-0.04
Svetlobnik	2.90	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
temelji	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	Σ=	0.00	0.00	0.08	0.00	0.00	0.03	0.00	0.00	-0.04

Nivo	Z [m]	Ton 43			Ton 44			Ton 45		
		Px [kN]	Py [kN]	Pz [kN]	Px [kN]	Py [kN]	Pz [kN]	Px [kN]	Py [kN]	Pz [kN]
streha T prostorv	7.15	0.00	0.00	-0.00	0.00	0.00	-0.00	0.00	0.00	-0.00
Streha parkirisca	4.15	0.00	-0.02	-0.02	0.00	-0.03	-0.03	-0.08	-0.02	0.07
streha prizidka	3.85	-0.00	0.02	0.03	-0.00	0.04	0.05	0.09	0.02	-0.15
Svetlobnik	2.90	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
temelji	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	Σ=	0.00	0.00	0.01	0.00	0.00	0.01	0.01	0.00	-0.08

Nivo	Z [m]	Ton 46			Ton 47			Ton 48		
		Px [kN]	Py [kN]	Pz [kN]	Px [kN]	Py [kN]	Pz [kN]	Px [kN]	Py [kN]	Pz [kN]
streha T prostorv	7.15	0.00	-0.00	0.00	0.00	0.00	-0.00	0.00	0.00	-0.00
Streha parkirisca	4.15	-0.06	0.12	0.10	-0.03	-0.02	0.04	-0.01	-0.02	0.06
streha prizidka	3.85	0.06	-0.12	-0.11	0.04	0.02	-0.06	0.01	0.02	0.00
Svetlobnik	2.90	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
temelji	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	Σ=	0.00	-0.01	-0.01	0.00	-0.00	-0.01	0.00	-0.00	0.06

Nivo	Z [m]	Ton 49			Ton 50		
		Px [kN]	Py [kN]	Pz [kN]	Px [kN]	Py [kN]	Pz [kN]
streha T prostorv	7.15	0.00	-0.00	-0.01	-0.00	-0.00	-0.00
Streha parkirisca	4.15	0.07	0.13	0.13	0.05	0.06	-0.26
streha prizidka	3.85	-0.06	-0.13	-0.21	-0.05	-0.06	-0.26
Svetlobnik	2.90	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
temelji	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	Σ=	0.02	-0.00	-0.10	0.00	0.00	-0.53

Y (-e)
Konstrukcija neregularna po višini, Okvirni sistemi (Okvirni: Enoetažni - αu/α1=1.1), Razred duktilnosti DCM:
qo=3αu/α1=3.30
Okvirni in dvojni dominantno okvirni sistem: αo=1.00, kw=1.00.
Faktor obnašanja: q=0.8·qo·kw=2.64

Nivo	Z [m]	Ton 1			Ton 2			Ton 3		
		Px [kN]	Py [kN]	Pz [kN]	Px [kN]	Py [kN]	Pz [kN]	Px [kN]	Py [kN]	Pz [kN]
streha T prostorv	7.15	2.41	54.52	0.25	39.00	-41.82	0.44	-18.30	-0.59	-0.19
Streha parkirisca	4.15	11.31	16.58	0.24	109.05	62.11	-15.27	2.45	3.09	0.62
streha prizidka	3.85	152.51	-12.52	-1.38	1327.9	-501.73	-50.36	42.46	-20.77	-4.51
Svetlobnik	2.90	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
temelji	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	Σ=	166.23	58.59	-0.89	1475.9	-481.45	-65.20	26.61	-18.27	-4.08

Nivo	Z [m]	Ton 4			Ton 5			Ton 6		
		Px [kN]	Py [kN]	Pz [kN]	Px [kN]	Py [kN]	Pz [kN]	Px [kN]	Py [kN]	Pz [kN]
streha T prostorv	7.15	-1.02	-0.53	-0.02	-2.65	-7.25	-0.26	3.18	0.79	-0.84
Streha parkirisca	4.15	0.70	-0.49	-0.37	70.19	119.18	-23.78	16.63	-23.38	-9.78
streha prizidka	3.85	7.61	-1.35	-1.24	521.13	1387.9	14.78	71.76	-44.80	-5.23
Svetlobnik	2.90	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
temelji	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	Σ=	7.29	-2.36	-1.64	588.67	1499.9	-9.27	91.57	-67.40	-15.85

Nivo	Z [m]	Ton 7			Ton 8			Ton 9		
		Px [kN]	Py [kN]	Pz [kN]	Px [kN]	Py [kN]	Pz [kN]	Px [kN]	Py [kN]	Pz [kN]
streha T prostorv	7.15	-5.16	2.87	-3.10	-0.25	0.01	-0.01	-0.00	-0.09	-0.00
Streha parkirisca	4.15	64.22	-83.59	-34.59	0.05	-0.07	-0.01	-0.01	-0.04	-0.03
streha prizidka	3.85	281.25	-149.50	-23.98	0.44	-0.08	-0.17	0.03	0.20	-0.12
Svetlobnik	2.90	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
temelji	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	Σ=	340.32	-230.22	-61.67	0.24	-0.14	-0.18	0.02	0.07	-0.15

Nivo	Z [m]	Ton 10			Ton 11			Ton 12		
		Px [kN]	Py [kN]	Pz [kN]	Px [kN]	Py [kN]	Pz [kN]	Px [kN]	Py [kN]	Pz [kN]
streha T prostorv	7.15	-0.00	0.04	-0.01	-0.00	-0.00	0.00	0.00	-0.01	0.02
Streha parkirisca	4.15	0.46	-0.15	-0.18	-0.00	-0.00	0.00	0.14	1.15	0.43
streha prizidka	3.85	0.00	0.10	0.08	0.00	0.00	-0.01	-0.14	-0.97	1.31
Svetlobnik	2.90	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
temelji	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	Σ=	0.46	-0.02	-0.11	0.00	-0.00	-0.00	0.00	0.17	1.76

Nivo	Z [m]	Ton 13			Ton 14			Ton 15		
		Px [kN]	Py [kN]	Pz [kN]	Px [kN]	Py [kN]	Pz [kN]	Px [kN]	Py [kN]	Pz [kN]
streha T prostorv	7.15	0.00	-0.01	-0.00	-0.00	-0.00	0.00	0.01	0.01	-0.07
Streha parkirisca	4.15	-0.00	0.01	0.00	0.01	0.02	0.00	-1.98	-3.39	-0.96
streha prizidka	3.85	0.00	0.00	-0.00	-0.01	-0.01	0.03	2.54	3.12	-8.42
Svetlobnik	2.90	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
temelji	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	Σ=	0.00	0.00	-0.00	0.00	0.01	0.04	0.57	-0.26	-9.45

Nivo	Z [m]	Ton 16			Ton 17			Ton 18		
		Px [kN]	Py [kN]	Pz [kN]	Px [kN]	Py [kN]	Pz [kN]	Px [kN]	Py [kN]	Pz [kN]
streha T prostorv	7.15	-0.00	0.00	-0.00	0.00	0.00	-0.00	-0.00	0.00	-0.02
Streha parkirisca	4.15	-0.00	-0.01	-0.00	-0.00	-0.00	-0.00	0.90	-0.11	-0.34
streha prizidka	3.85	0.01	0.01	-0.02	0.00	0.00	-0.00	-0.89	0.15	1.27
Svetlobnik	2.90	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
temelji	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	Σ=	0.00	-0.00	-0.02	0.00	-0.00	-0.00	0.01	0.04	0.92

Nivo	Z [m]	Ton 19			Ton 20			Ton 21		
		Px [kN]	Py [kN]	Pz [kN]	Px [kN]	Py [kN]	Pz [kN]	Px [kN]	Py [kN]	Pz [kN]
streha T prostorv	7.15	0.00	-0.00	0.00	0.00	-0.00	-0.00	0.00	-0.00	-0.01
Streha parkirisca	4.15	-0.49	0.15	-0.10	-0.00	0.00	-0.00	-0.23	0.32	0.67
streha prizidka	3.85	0.54	-0.22	-2.02	0.00	0.00	-0.00	0.43	-0.20	5.48
Svetlobnik	2.90	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
temelji	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	Σ=	0.05	-0.06	-2.12	0.00	0.00	-0.00	0.20	0.12	6.13

Nivo	Z [m]	Ton 22			Ton 23			Ton 24		
		Px [kN]	Py [kN]	Pz [kN]	Px [kN]	Py [kN]	Pz [kN]	Px [kN]	Py [kN]	Pz [kN]
streha T prostorv	7.15	0.00	0.00	-0.00	0.00	0.00	-0.01	0.00	-0.00	-0.01
Streha parkirisca	4.15	-0.62	-0.13	0.36	-1.06	-0.06	0.17	-0.19	0.06	-0.31
streha prizidka	3.85	0.65	0.17	-2.27	1.17	0.17	-5.90	0.23	-0.05	-2.64
Svetlobnik	2.90	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
temelji	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	Σ=	0.04	0.04	-1.91	0.11	0.11	-5.73	0.04	0.01	-2.96

Nivo	Z [m]	Ton 25			Ton 26			Ton 27		
		Px [kN]	Py [kN]	Pz [kN]	Px [kN]	Py [kN]	Pz [kN]	Px [kN]	Py [kN]	Pz [kN]
streha T prostorv	7.15	-0.00	-0.00	-0.00	0.00	-0.00	-0.00	0.00	-0.00	-0.01
Streha parkirisca	4.15	0.02	0.00	-0.01	-0.02	0.03	-0.11	-0.43	0.13	0.06
streha prizidka	3.85	-0.02	-0.00	0.14	0.03	-0.03	-0.30	0.49	-0.08	-1.98
Svetlobnik	2.90	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
temelji	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	Σ=	0.00	0.00	0.13	0.01	0.00	-0.42	0.06	0.05	-1.93

Nivo	Z [m]	Ton 28			Ton 29			Ton 30		
		Px [kN]	Py [kN]	Pz [kN]	Px [kN]	Py [kN]	Pz [kN]	Px [kN]	Py [kN]	Pz [kN]
streha T prostorv	7.15	0.00	-0.00	-0.00	-0.00	-0.00	-0.00	-0.00	-0.00	-0.00
Streha parkirisca	4.15	-0.01	0.00	0.00	0.04	0.04	-0.04	0.00	0.00	-0.01
streha prizidka	3.85	0.01	0.00	0.02	-0.04	-0.03	0.49	-0.00	-0.00	0.05
Svetlobnik	2.90	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
temelji	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	Σ=	0.00	0.00	0.02	0.00	0.01	0.45	0.00	0.00	0.04

Nivo	Z [m]	Ton 31			Ton 32			Ton 33		
		Px [kN]	Py [kN]	Pz [kN]	Px [kN]	Py [kN]	Pz [kN]	Px [kN]	Py [kN]	Pz [kN]
streha T prostorv	7.15	0.00	-0.00	0.00	0.00	-0.00	0.00	0.00	-0.00	0.00
Streha parkirisca	4.15	-0.90	0.45	0.84	-0.02	0.00	0.01	-0.07	0.04	0.12
streha prizidka	3.85	0.99	-0.47	-2.89	0.02	-0.00	-0.09	0.07	-0.04	-0.20
Svetlobnik	2.90	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
temelji	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	Σ=	0.09	-0.02	-2.05	0.00	-0.00	-0.08	0.00	-0.00	-0.08

Nivo	Z [m]	Ton 34			Ton 35			Ton 36		
		Px [kN]	Py [kN]	Pz [kN]	Px [kN]	Py [kN]	Pz [kN]	Px [kN]	Py [kN]	Pz [kN]
streha T prostorv	7.15	0.00	-0.00	-0.00	-0.00	0.00	-0.00	0.00	0.00	-0.00
Streha parkirisca	4.15	-0.03	0.06	0.03	0.00	-0.00	0.00	-0.01	0.01	-0.07
streha prizidka	3.85	0.04	-0.05	0.13	-0.00	0.00	0.00	0.01	-0.01	-0.17
Svetlobnik	2.90	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
temelji	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	Σ=	0.01	0.01	0.15	-0.00	0.00	0.00	0.00	-0.00	-0.25

Nivo	Z [m]	Ton 37			Ton 38			Ton 39		
		Px [kN]	Py [kN]	Pz [kN]	Px [kN]	Py [kN]	Pz [kN]	Px [kN]	Py [kN]	Pz [kN]
streha T prostorv	7.15	0.00	-0.00	-0.00	0.00	0.00	-0.00	0.00	0.00	-0.00
Streha parkirisca	4.15	-0.02	0.01	0.02	0.00	-0.00	-0.01	-0.00	0.03	-0.12
streha prizidka	3.85	0.02	-0.00	-0.47	0.00	0.00	0.02	0.01	-0.03	-0.05
Svetlobnik	2.90	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
temelji	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	Σ=	0.01	0.01	-0.45	0.00	-0.00	0.00	0.01	0.00	-0.17

Nivo	Z [m]	Ton 40			Ton 41			Ton 42		
		Px [kN]	Py [kN]	Pz [kN]	Px [kN]	Py [kN]	Pz [kN]	Px [kN]	Py [kN]	Pz [kN]
streha T prostorv	7.15	-0.00	0.00	-0.00	-0.00	0.00	-0.00	0.00	0.00	-0.00
Streha parkirisca	4.15	0.01	-0.07	-0.03	0.01	-0.04	-0.04	-0.01	0.00	0.00
streha prizidka	3.85	-0.01	0.07	0.11	-0.01	0.04	0.07	0.01	0.00	-0.04
Svetlobnik	2.90	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
temelji	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	Σ=	0.00	0.00	0.08	0.00	0.00	0.03	0.00	0.00	-0.04

Nivo	Z [m]	Ton 43			Ton 44			Ton 45		
		Px [kN]	Py [kN]	Pz [kN]	Px [kN]	Py [kN]	Pz [kN]	Px [kN]	Py [kN]	Pz [kN]
streha T prostorv	7.15	0.00	0.00	-0.00	0.00	0.00	-0.00	0.00	0.00	-0.00
Streha parkirisca	4.15	0.00	-0.02	-0.02	0.00	-0.03	-0.03	-0.08	-0.02	0.07
streha prizidka	3.85	-0.00	0.02	0.03	-0.00	0.04	0.05	0.09	0.02	-0.15
Svetlobnik	2.90	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
temelji	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	Σ=	0.00	0.00	0.01	0.00	0.00	0.01	0.01	0.00	-0.08

Nivo	Z [m]	Ton 46			Ton 47			Ton 48		
		Px [kN]	Py [kN]	Pz [kN]	Px [kN]	Py [kN]	Pz [kN]	Px [kN]	Py [kN]	Pz [kN]
streha T prostorv	7.15	0.00	-0.00	0.00	0.00	0.00	-0.00	0.00	0.00	-0.00
Streha parkirisca	4.15	-0.06	0.12	0.10	-0.03	-0.02	0.04	-0.01	-0.02	0.06
streha prizidka	3.85	0.06	-0.12	-0.11	0.04	0.02	-0.06	0.01	0.02	0.00
Svetlobnik	2.90	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
temelji	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	Σ=	0.00	-0.01	-0.01	0.00	-0.00	-0.01	0.00	-0.00	0.06

Nivo	Z [m]	Ton 49			Ton 50		
		Px [kN]	Py [kN]	Pz [kN]	Px [kN]	Py [kN]	Pz [kN]
streha T prostorv	7.15	0.00	-0.00	-0.01	-0.00	-0.00	-0.00
Streha parkirisca	4.15	0.07	0.13	0.13	0.05	0.06	-0.26
streha prizidka	3.85	-0.06	-0.13	-0.21	-0.05	-0.06	-0.26
Svetlobnik	2.90	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
temelji	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	Σ=	0.02	-0.00	-0.10	0.00	0.00	-0.53

Faktorji participacije - relativno sodelovanje

Ton \ Naziv	1. X (+e)	2. X (-e)	3. Y (+e)	4. Y (-e)
1	0.063	0.063	0.063	0.063
2	0.455	0.455	0.455	0.455
3	0.007	0.007	0.007	0.007
4	0.002	0.002	0.002	0.002
5	0.355	0.355	0.355	0.355
6	0.024	0.024	0.024	0.024
7	0.093	0.093	0.093	0.093
8	0.000	0.000	0.000	0.000
9	0.000	0.000	0.000	0.000
10	0.000	0.000	0.000	0.000
11	0.000	0.000	0.000	0.000
12	0.000	0.000	0.000	0.000
13	0.000	0.000	0.000	0.000
14	0.000	0.000	0.000	0.000
15	0.000	0.000	0.000	0.000

16	0.000	0.000	0.000	0.000
17	0.000	0.000	0.000	0.000
18	0.000	0.000	0.000	0.000
19	0.000	0.000	0.000	0.000
20	0.000	0.000	0.000	0.000
21	0.000	0.000	0.000	0.000
22	0.000	0.000	0.000	0.000
23	0.000	0.000	0.000	0.000
24	0.000	0.000	0.000	0.000
25	0.000	0.000	0.000	0.000
26	0.000	0.000	0.000	0.000
27	0.000	0.000	0.000	0.000
28	0.000	0.000	0.000	0.000
29	0.000	0.000	0.000	0.000
30	0.000	0.000	0.000	0.000
31	0.000	0.000	0.000	0.000
32	0.000	0.000	0.000	0.000
33	0.000	0.000	0.000	0.000
34	0.000	0.000	0.000	0.000
35	0.000	0.000	0.000	0.000
36	0.000	0.000	0.000	0.000
37	0.000	0.000	0.000	0.000
38	0.000	0.000	0.000	0.000
39	0.000	0.000	0.000	0.000
40	0.000	0.000	0.000	0.000
41	0.000	0.000	0.000	0.000
42	0.000	0.000	0.000	0.000
43	0.000	0.000	0.000	0.000
44	0.000	0.000	0.000	0.000
45	0.000	0.000	0.000	0.000
46	0.000	0.000	0.000	0.000
47	0.000	0.000	0.000	0.000
48	0.000	0.000	0.000	0.000
49	0.000	0.000	0.000	0.000
50	0.000	0.000	0.000	0.000

Faktorji participacije - angažiranje mase

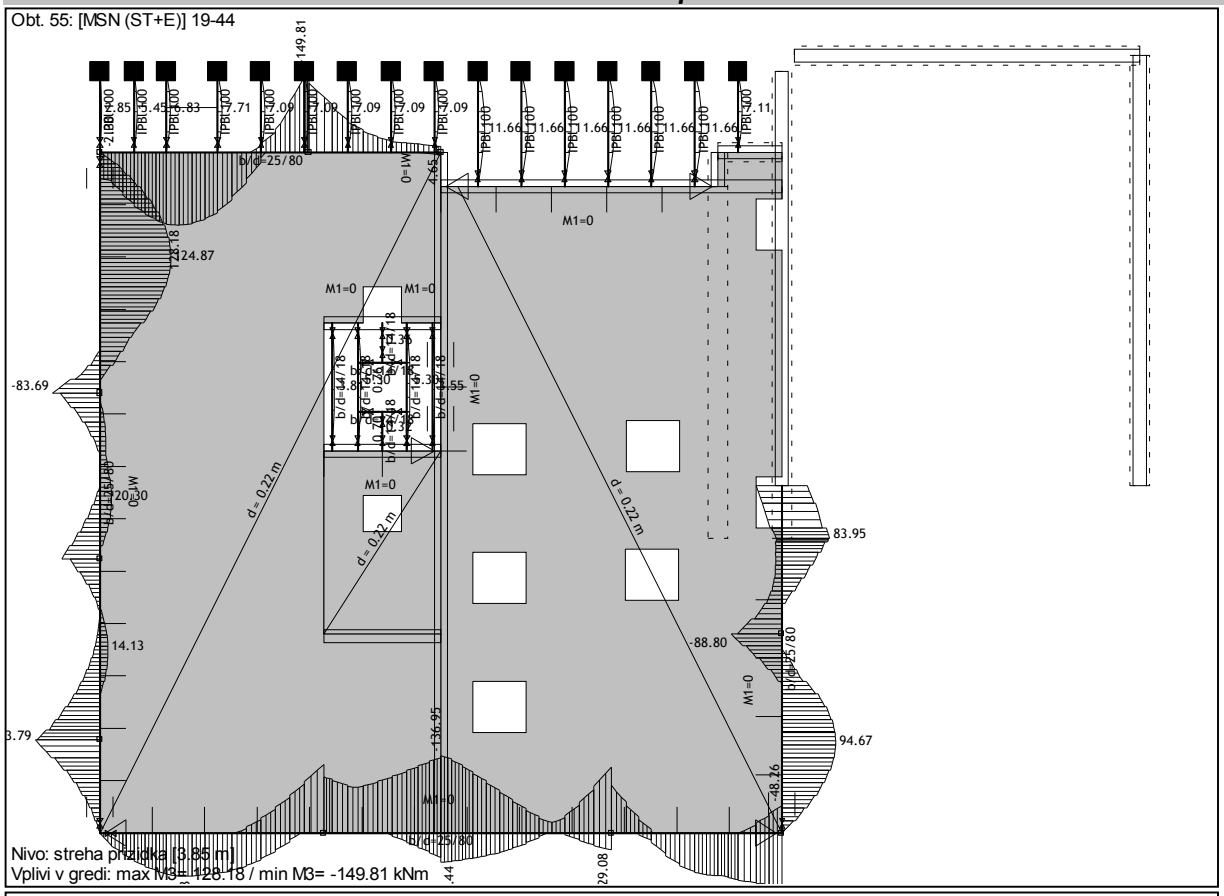
Ton	U [α=0°]	U [α=0°]
1	4.99	4.99
2	57.10	57.10
3	1.12	1.12
4	0.27	0.27
5	12.71	12.71
6	4.22	4.22
7	17.08	17.08
8	0.01	0.01
9	0.00	0.00
10	0.02	0.02
11	0.00	0.00
12	0.00	0.00
13	0.00	0.00
14	0.00	0.00
15	0.06	0.06
16	0.00	0.00
17	0.00	0.00
18	0.00	0.00
19	0.01	0.01
20	0.00	0.00
21	0.01	0.01
22	0.00	0.00
23	0.01	0.01
24	0.00	0.00
25	0.00	0.00
26	0.00	0.00
27	0.00	0.00
28	0.00	0.00
29	0.00	0.00
30	0.00	0.00
31	0.01	0.01
32	0.00	0.00
33	0.00	0.00
34	0.00	0.00
35	0.00	0.00
36	0.00	0.00
37	0.00	0.00
38	0.00	0.00
39	0.00	0.00
40	0.00	0.00
41	0.00	0.00
42	0.00	0.00
43	0.00	0.00
44	0.00	0.00
45	0.00	0.00
46	0.00	0.00
47	0.00	0.00
48	0.00	0.00
49	0.00	0.00
50	0.00	0.00
ΣU (%)	97.63	97.63

Prečne sile v osnovi

Obtežni primer	Kot α[°]	VtB[kN] (Modal)
X	0	2063.61
Y	0	2063.61

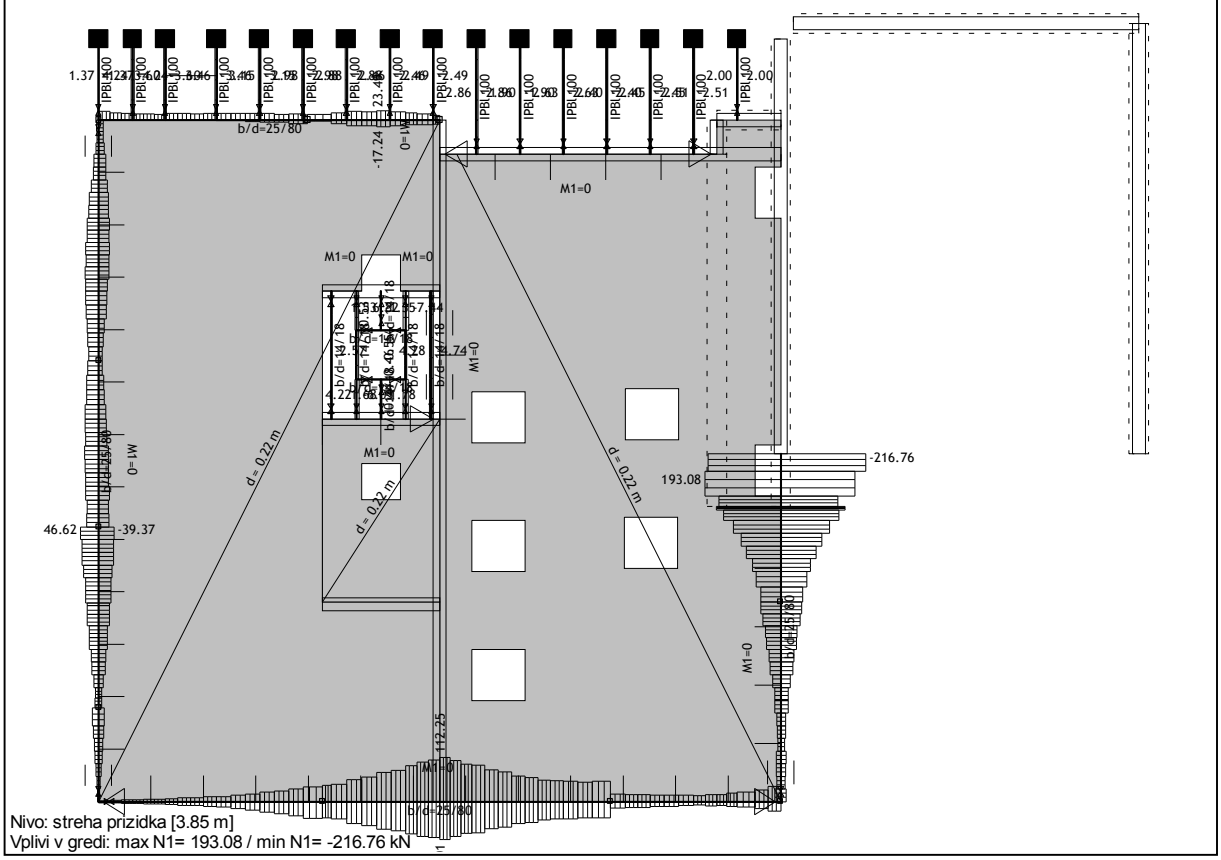
Statični preračun

Obt. 55: [MSN (ST+E)] 19-44

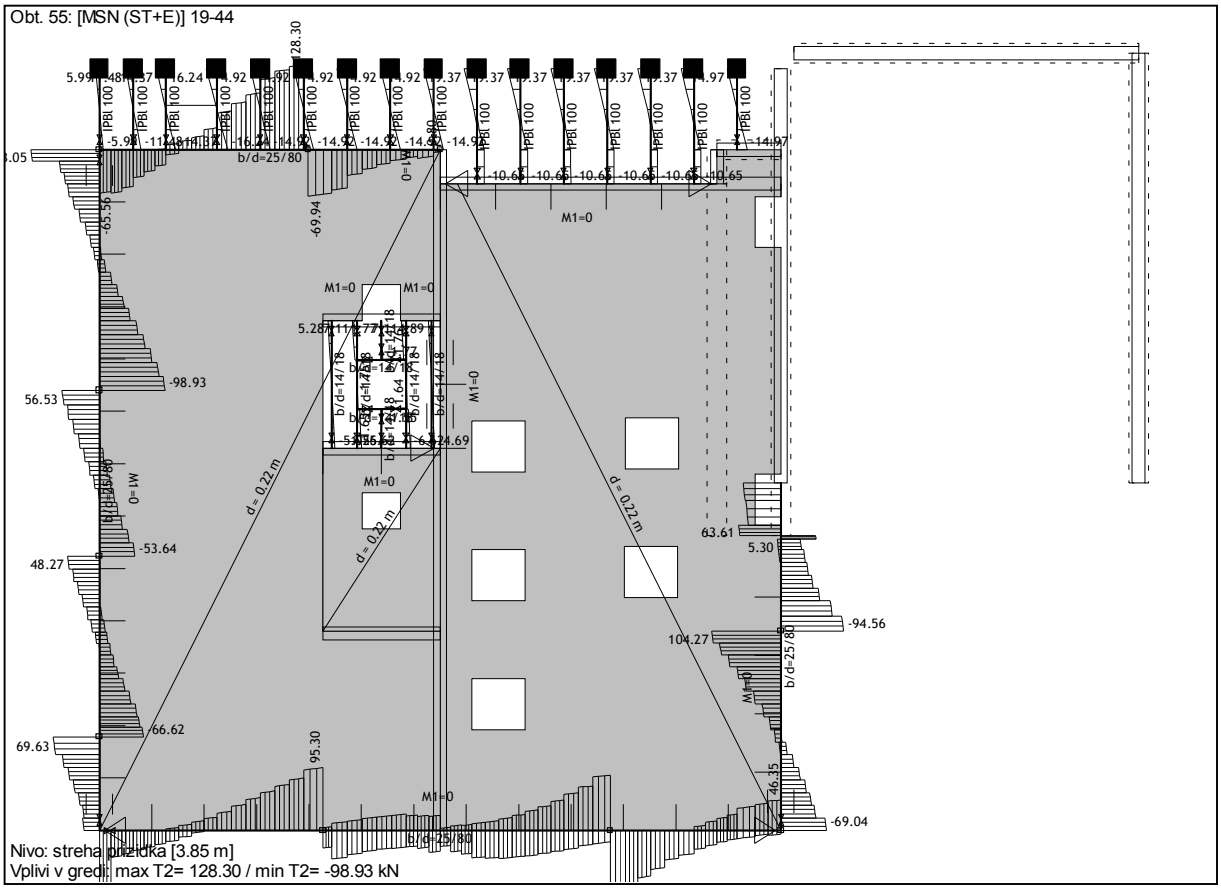


Nivo: streha prizidka [3.85 m]
Vplivi v gredi: max M3= 128.18 / min M3= -149.81 kNm

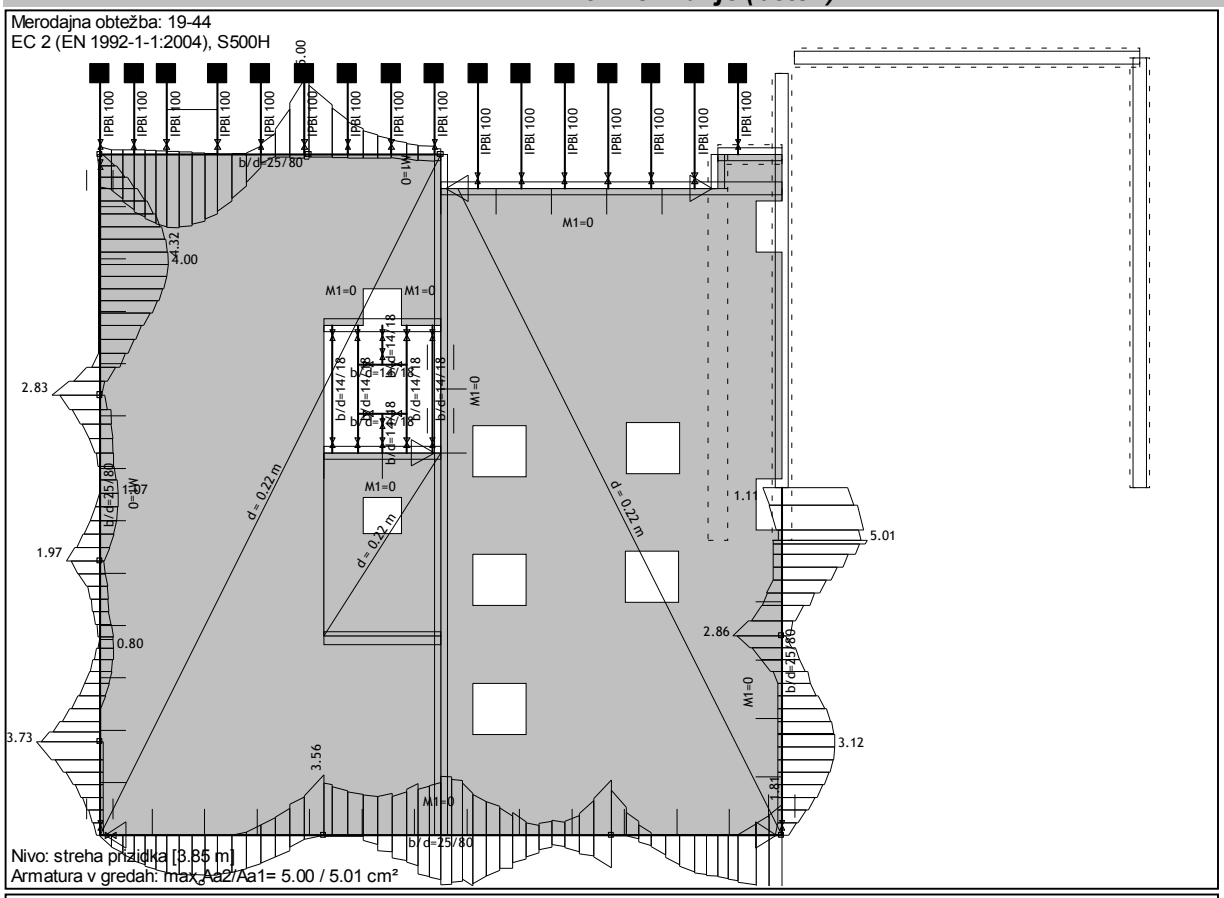
Obt. 55: [MSN (ST+E)] 19-44

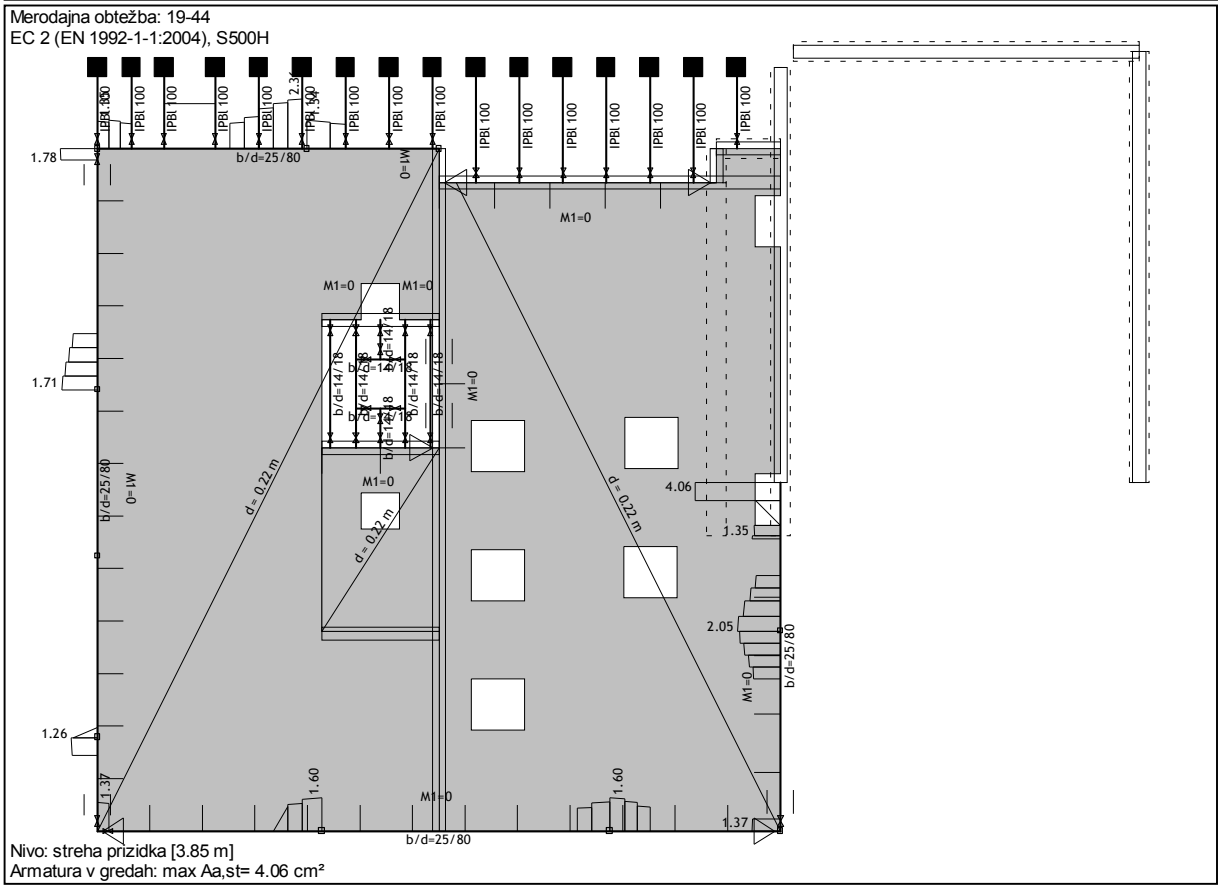


Nivo: streha prizidka [3.85 m]
Vplivi v gredi: max N1= 193.08 / min N1= -216.76 kN

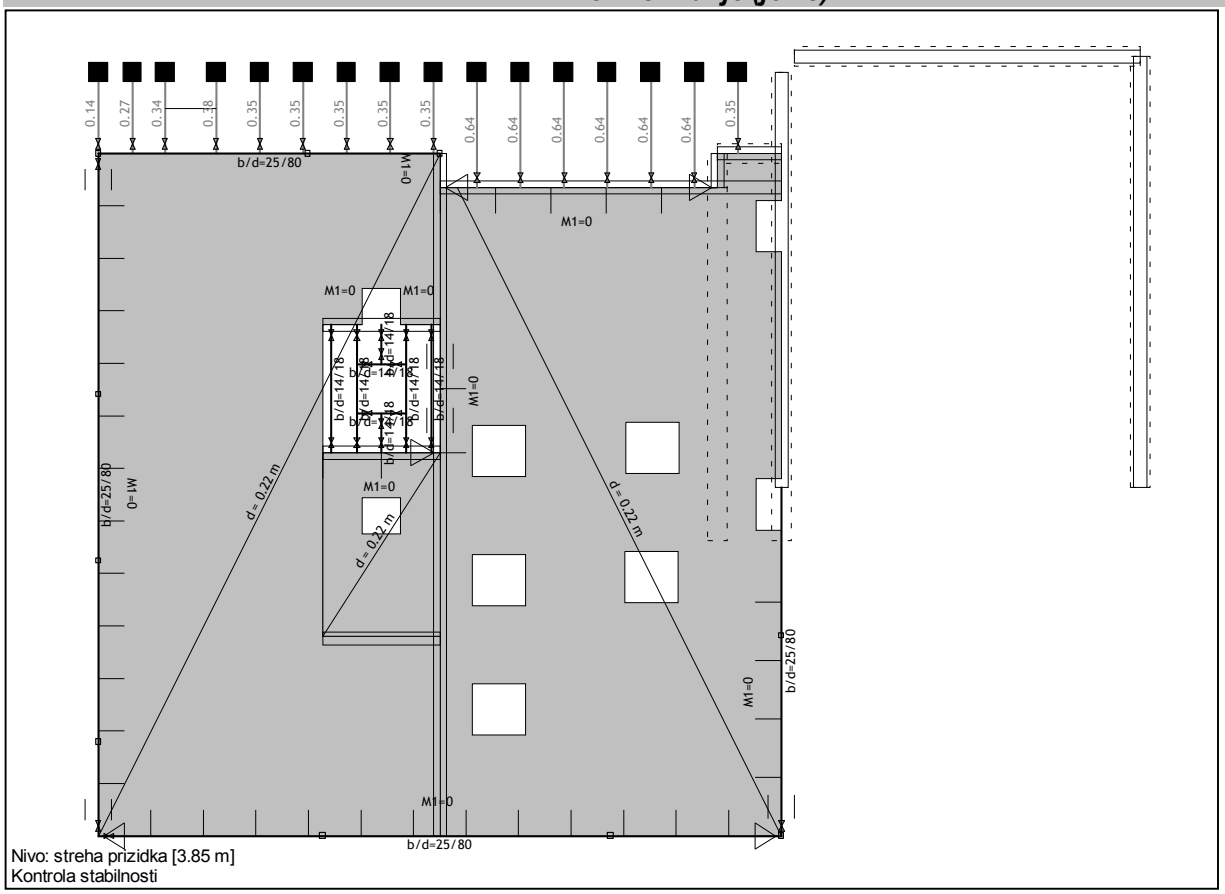

Obt. 55: [MSN (ST+E)] 19-44
128.30
TPBi 100
-5.99
-11.48
-16.24
-14.92
-14.37
-14.97
b/d=25/80
-65.56
-69.94
-10.65
M1=0
-98.93
56.53
-53.64
48.27
d = 0.22 m
63.61
5.30
-94.56
104.27
-66.62
69.63
95.30
-69.04
Nivo: streha pritličja [3.85 m]
Vplivi v gredi: max T2= 128.30 / min T2= -98.93 kN

Dimenzioniranje (beton)





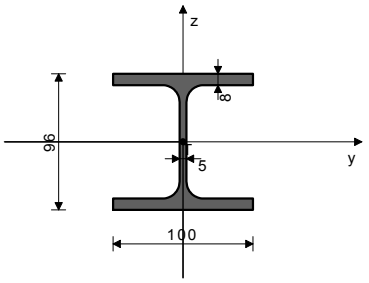
Dimenzioniranje (jeklo)



Nivo: streha prizidka [3.85 m]
Kontrola stabilnosti

PALICA 5270-4861
PREČNI PREREZ: IPBI 100 [S 275] [Set: 21]
EUROCODE 3 (EN 1993-1-1:2005)

GEOMETRIJSKE KARAKTERISTIKE prereza



[mm]

Ax =	21.200	cm2
Ay =	13.680	cm2
Az =	7.520	cm2
Ix =	5.260	cm4
Iy =	349.00	cm4
Iz =	134.00	cm4
Wy =	72.708	cm3
Wz =	26.800	cm3
Wy,pl =	80.543	cm3
Wz,pl =	40.000	cm3
γM0 =	1.050	
γM1 =	1.050	
γM2 =	1.250	
Anet/A =	0.900	

(fy = 27.5 kN/cm2, fu = 43.0 kN/cm2)

FAKTORJI IZKORIŠČENOSTI PO KOMBINACIJAH OBTEŽB

30. γ=0.64	53. γ=0.63	48. γ=0.44
36. γ=0.42	25. γ=0.42	20. γ=0.42
46. γ=0.30	47. γ=0.30	35. γ=0.24
31. γ=0.22	33. γ=0.22	21. γ=0.21
26. γ=0.21	28. γ=0.21	23. γ=0.21
19. γ=0.21	27. γ=0.20	22. γ=0.20
29. γ=0.20	24. γ=0.20	32. γ=0.20
34. γ=0.20	40. γ=0.17	44. γ=0.17
42. γ=0.17	38. γ=0.17	51. γ=0.16
49. γ=0.16	39. γ=0.16	43. γ=0.16
37. γ=0.16	45. γ=0.16	41. γ=0.16
52. γ=0.15	50. γ=0.15	

PALICA IZPOSTAVLJENA UPOGIBU
(obtežni primer 30, na 143.3 cm od začetka palice)

Prečna sila v y smeri	VEd,y =	-0.021	kN
Prečna sila v z smeri	VEd,z =	-0.526	kN
Upogibni moment okoli y osi	MEd,y =	11.541	kNm
Upogibni moment okoli z osi	MEd,z =	-0.028	kNm
Sistemska dolžina palice	L =	270.00	cm

5.5 KLASIFIKACIJA PREČNIH PREREZOV
Razred prereza 1

6.2 NOSILNOST PREČNIH PREREZOV
6.2.5 Upogib y-y

Plastični odpornostni moment	Wy,pl =	80.543	cm3
Računska nosilnost na upogib	Mc,Rd =	21.094	kNm

Pogoj 6.12: MEd,y <= Mc,Rd,y (11.54 <= 21.09)

6.2.5 Upogib z-z

Plastični odpornostni moment	Wz,pl =	40.000	cm3
Računska nosilnost na upogib	Mc,Rd =	10.476	kNm

Pogoj 6.12: MEd,z <= Mc,Rd,z (0.03 <= 10.48)

6.2.6 Strig

Računska strižna nosilnost	Vpl,Rd,z =	113.71	kN
Računska strižna nosilnost	Vc,Rd,z =	113.71	kN

Pogoj 6.17: VEd,z <= Vc,Rd,z (0.53 <= 113.71)

Računska strižna nosilnost	Vpl,Rd,y =	206.86	kN
Računska strižna nosilnost	Vc,Rd,y =	206.86	kN

Pogoj 6.17: VEd,y <= Vc,Rd,y (0.02 <= 206.86)

6.2.8 Upogib in strig
Ni potrebno zmanjšanje upogibne nosilnosti
Pogoj: VEd,z <= 50%Vpl.Rd,z ; VEd,y <= 50%Vpl,Rd,y

6.2.9 Upogib in osna sila

Koeficient	α =	2.000	
Razmerje (My,Ed / Mpl,Rd,y)^α		0.299	

Pogoj 6.41: (0.30 <= 1)

6.3 NOSILNOST ELEMENTA NA UKLON
6.3.2.1 Nosilnost na bočno-torzijski uklon

Koeficient	C1 =	1.132	
Koeficient	C2 =	0.459	
Koeficient	C3 =	0.525	
Koef.ukl.dolžine za uklon	k =	1.000	
Koef.ukl.dolžine za vbočenje	kw =	1.000	
Koordinata	zg =	0.000	cm
Koordinata	zj =	0.000	cm
Razmak med bočnimi podporami	L =	270.00	cm
Sektorski vztrajnostni moment	Iw =	2581.3	cm6
Krit.moment bočne zvrnitve	Mcr =	49.319	kNm
Ustrezni odpornostni moment	Wy =	80.543	cm3
Koeficient imperf.	αLT =	0.210	
Brezdimenz.vitkost	λLT_ =	0.670	
Koeficient zmanjšanja	χLT =	0.861	
Računska uklonska nosilnost	Mb,Rd =	18.169	kNm

Pogoj 6.54: MEd,y <= Mb,Rd (11.54 <= 18.17)

KONTROLA STRIŽNE NOSILNOSTI
(obtežni primer 30, konec palice)

Prečna sila v y smeri	VEd,y =	-0.021	kN
Prečna sila v z smeri	VEd,z =	19.371	kN
Sistemska dolžina palice	L =	270.00	cm

6.2 NOSILNOST PREČNIH PREREZOV

6.2.6 Strig

Računska strižna nosilnost	Vpl,Rd,z =	113.71	kN
Računska strižna nosilnost	Vc,Rd,z =	113.71	kN

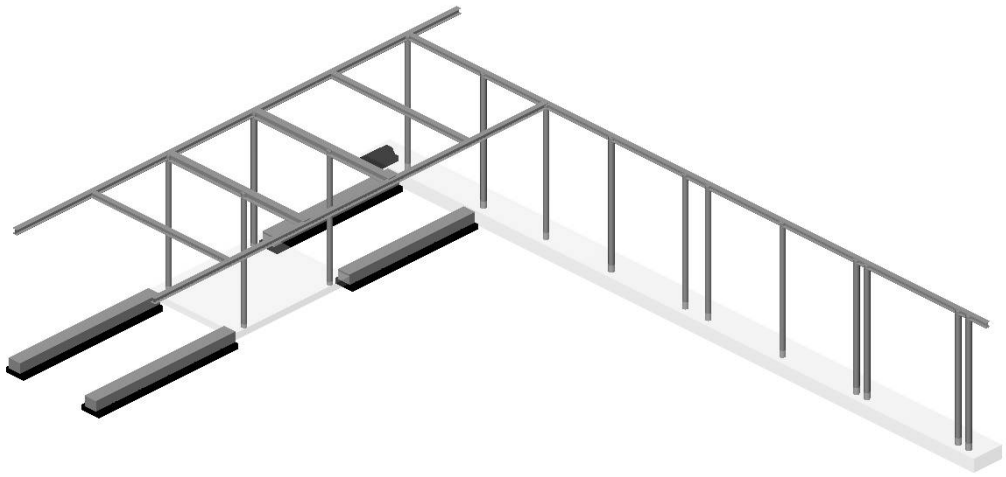
Pogoj 6.17: VEd,z <= Vc,Rd,z (19.37 <= 113.71)

Računska strižna nosilnost	Vpl,Rd,y =	206.86	kN
Računska strižna nosilnost	Vc,Rd,y =	206.86	kN

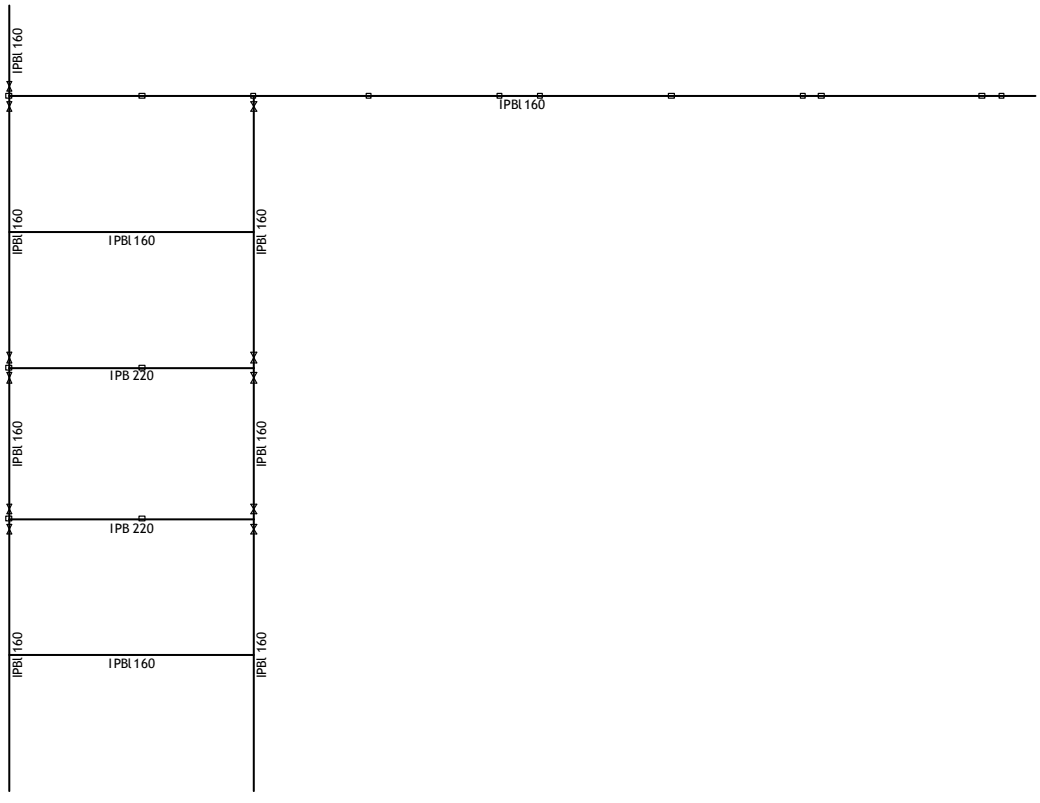
Pogoj 6.17: VEd,y <= Vc,Rd,y (0.02 <= 206.86)

b.2) Povezovalni nadstrešek in nadstrešek nad parkiriščem za patronažo

Vhodni podatki - Konstrukcija



Izometrija



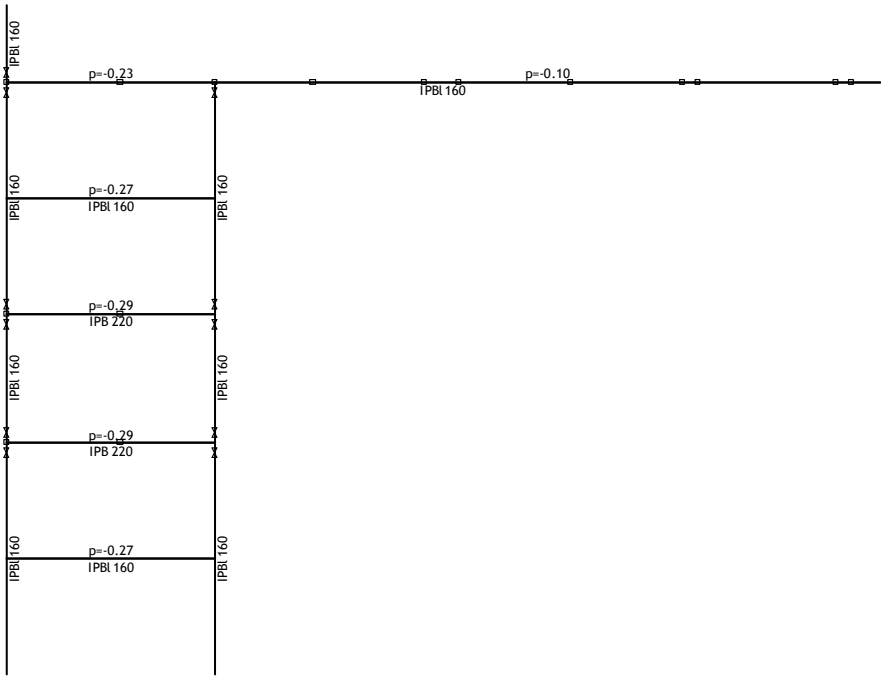
Nivo: nadstresek [3.85 m]

Vhodni podatki - Obtežba

Lista obtežnih primerov

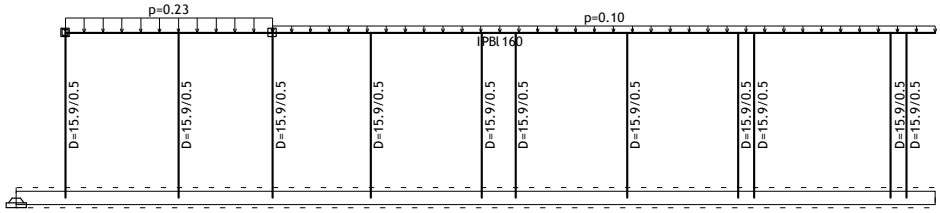
LC	Naziv
1	LT (g)
2	Stalna
3	Sneg
4	Komb.: 1.35xI+1.35xII+1.5xIII
5	Komb.: I+II+III

Obt. 1: LT (g)



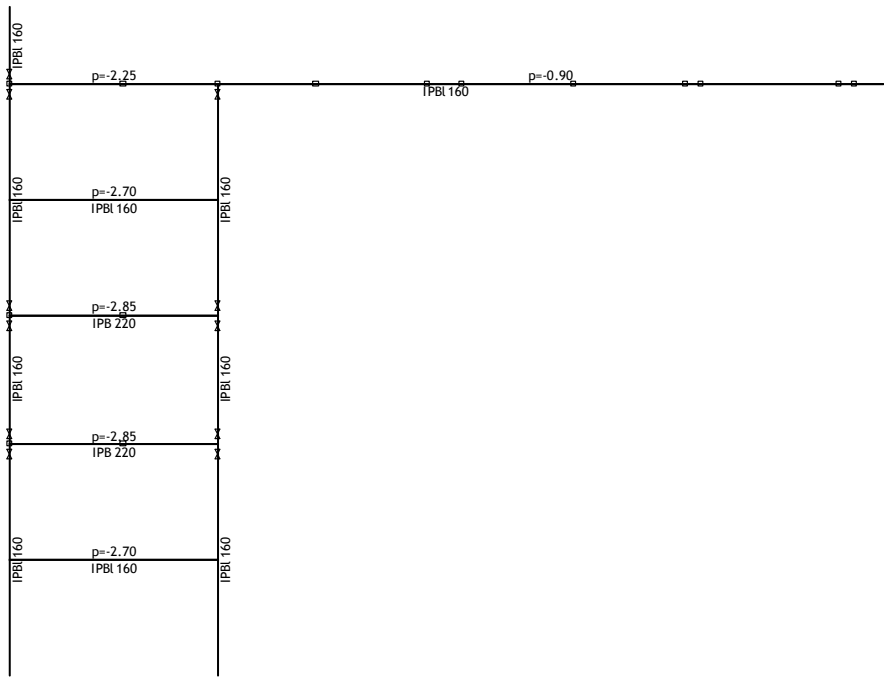
Nivo: nadstresek [3.85 m]

Obt. 1: LT (g)



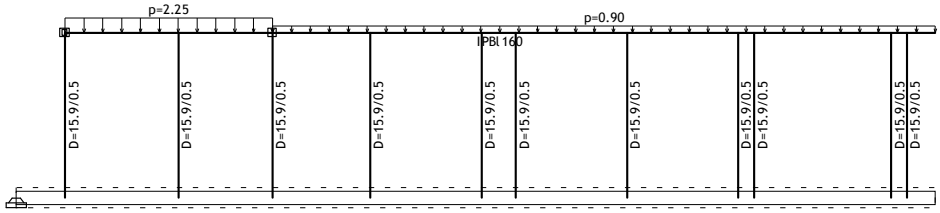
Okvir: H_1

Obt. 2: Stalna



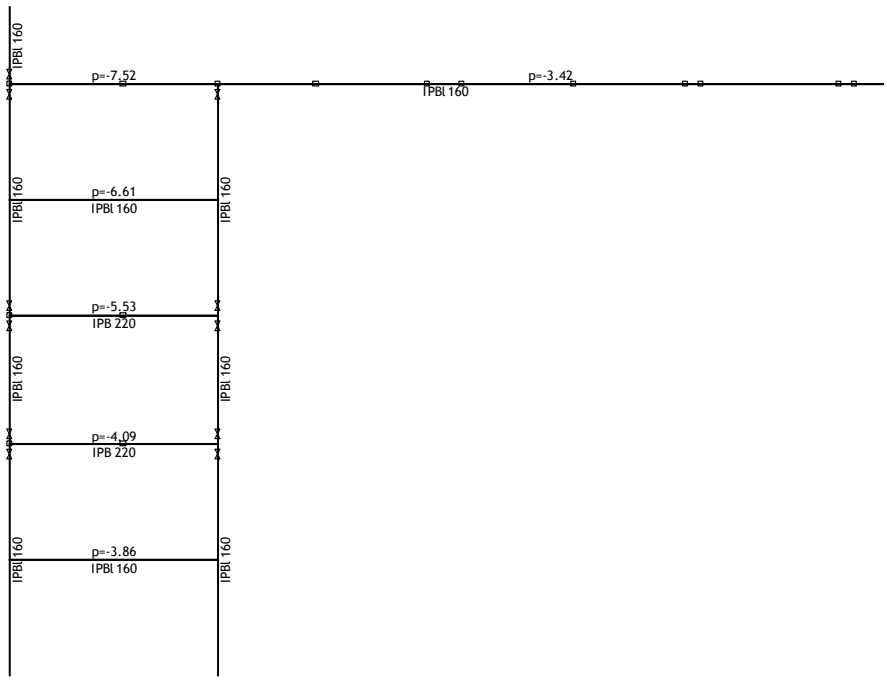
Nivo: nadstresek [3.85 m]

Obt. 2: Stalna



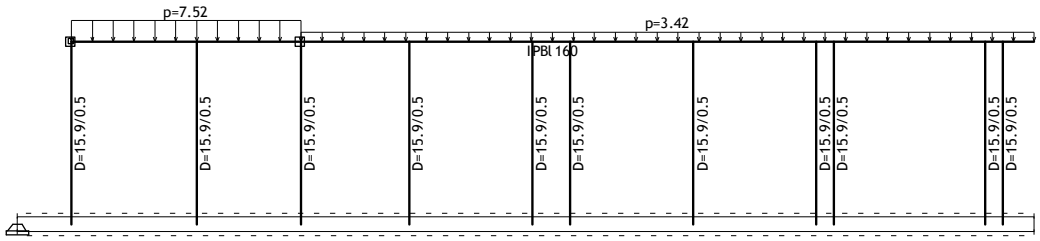
Okvir: H_1

Obt. 3: Sneg



Nivo: nadstresek [3.85 m]

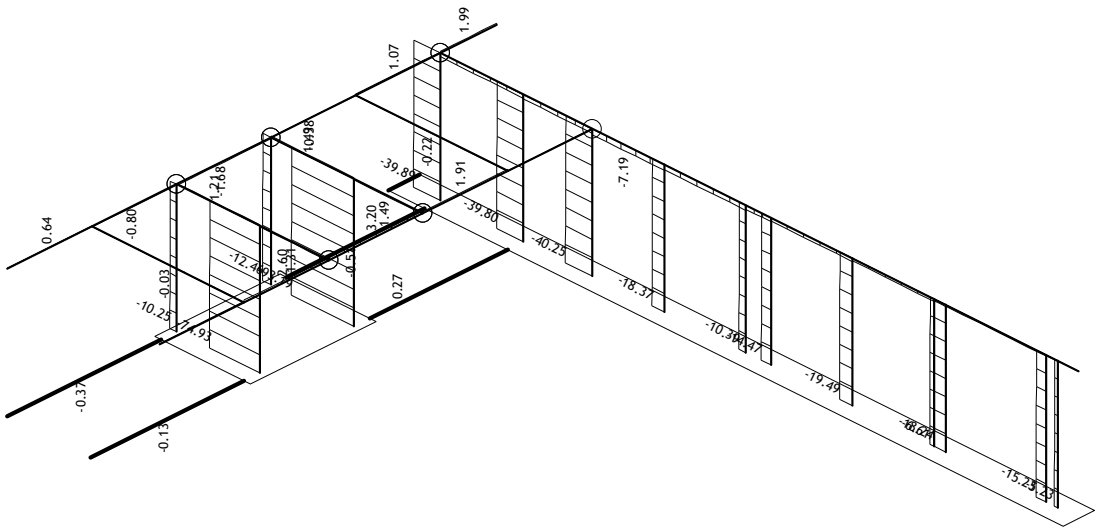
Obt. 3: Sneg



Okvir: H_1

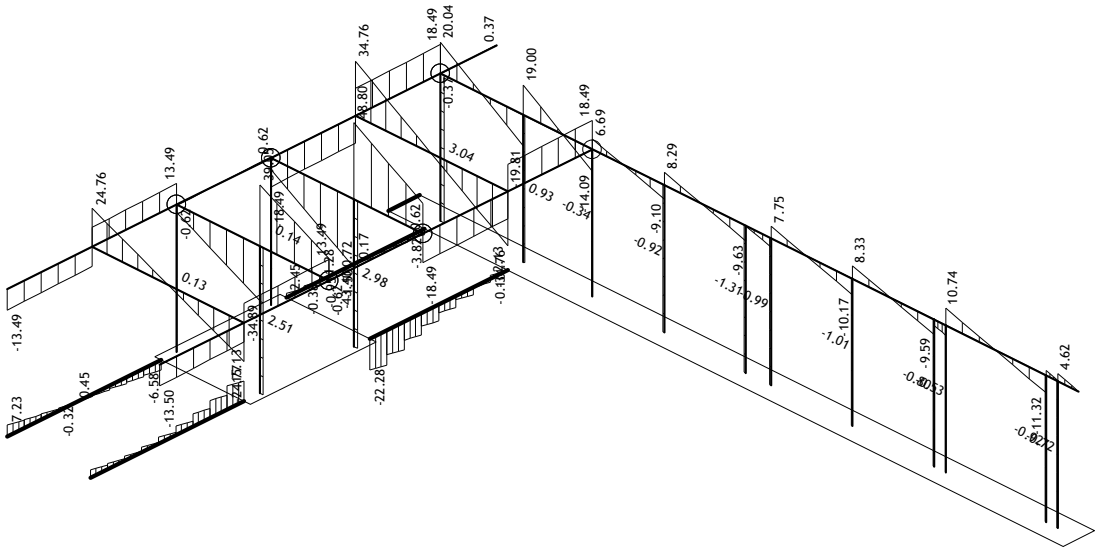
Statični preračun

Obt. 4: 1.35xI+1.35xII+1.5xIII



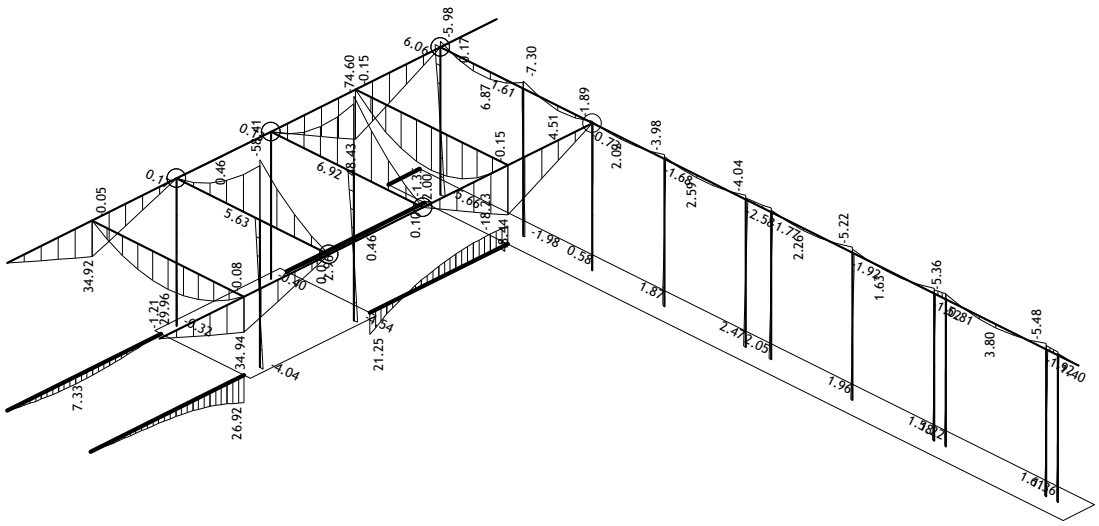
Izometrija
Vplivi v gredi: max N1= 3.20 / min N1= -93.19 kN

Obt. 4: 1.35xI+1.35xII+1.5xIII



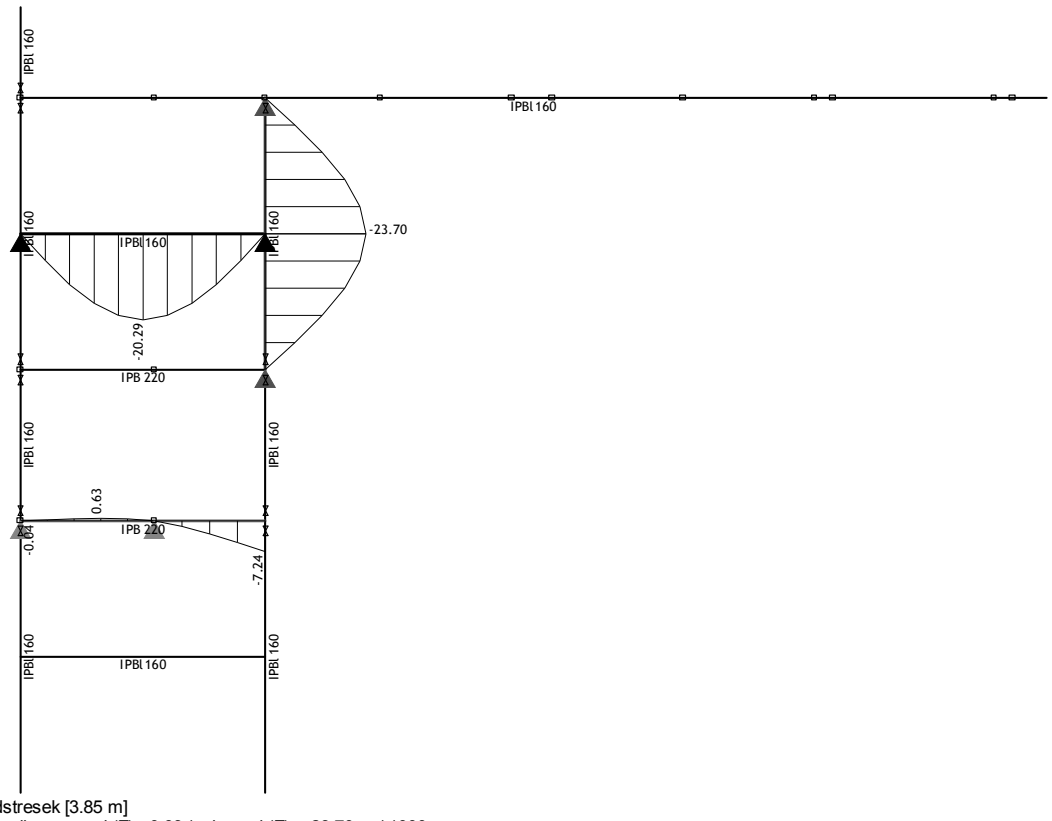
Izometrija
Vplivi v gredi: max T2= 48.80 / min T2= -43.40 kN

Obt. 4: 1.35xI+1.35xII+1.5xIII



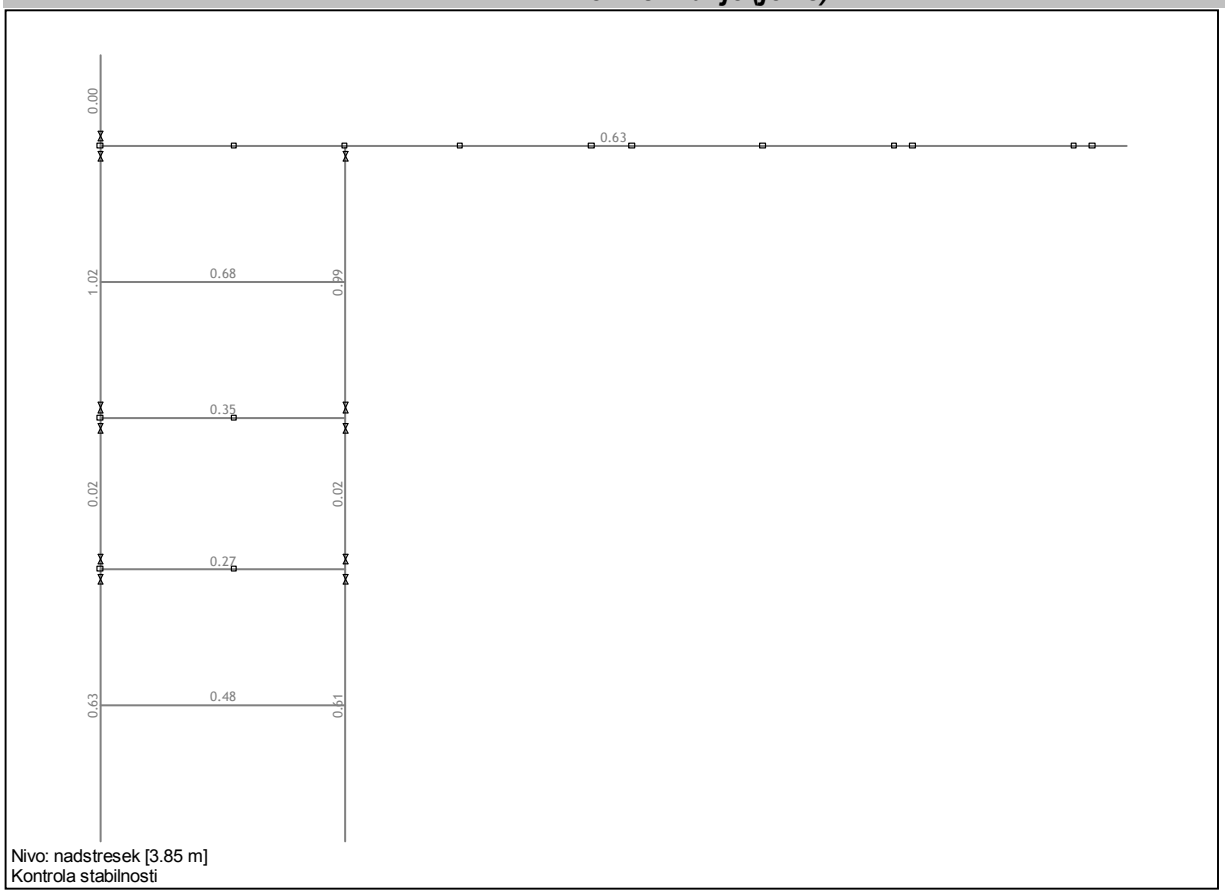
Izometrija
Vplivi v gredi: max M3= 48.44 / min M3= -74.60 kNm

Obt. 5: I+II+III



Nivo: nadstresek [3.85 m]
Vplivi v gredi: max u,rel.(Z)= 0.63 / min u,rel.(Z)= -23.70 m / 1000

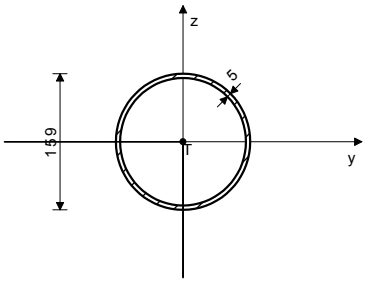
Dimenzioniranje (jeklo)



Nivo: nadstresek [3.85 m]
Kontrola stabilnosti

PALICA 240-311
PREČNI PREREZ: Cevasti [S 275] [Set: 1]
EUROCODE 3 (EN 1993-1-1:2005)

GEOMETRIJSKE KARAKTERISTIKE prereza



[mm]

(fy = 27.5 kN/cm2, fu = 43.0 kN/cm2)

Ax =	24.190	cm2
Ay =	12.488	cm2
Az =	12.488	cm2
Ix =	1435.8	cm4
Iy =	717.88	cm4
Iz =	717.88	cm4
Wy =	90.299	cm3
Wz =	90.299	cm3
Wy,pl =	118.62	cm3
Wz,pl =	118.62	cm3
γM0 =	1.050	
γM1 =	1.050	
γM2 =	1.250	
Anet/A =	0.900	

FAKTORJI IZKORIŠČENOSTI PO KOMBINACIJAH OBTEŽB
4. γ=0.33

PALICA IZPOSTAVLJENA PRITISKU IN UPOGIBU
(obtežni primer 4, začetek palice)

Računska osna sila	NEd =	-92.208	kN
Prečna sila v z smeri	VEd,z =	2.979	kN
Upogibni moment okoli y osi	MEd,y =	6.923	kNm
Moment torzije	Mt =	-0.059	kNm
Sistemska dolžina palice	L =	385.00	cm

5.5 KLASIFIKACIJA PREČNIH PREREZOV
Razred prereza 1

6.2 NOSILNOST PREČNIH PREREZOV
6.2.4 Tlak

Računska nosilnost na tlak	Nc,Rd =	633.55	kN

Pogoj 6.9: NEd <= Nc,Rd (92.21 <= 633.55)

6.2.5 Upogib y-y

Plastični odpornostni moment	Wy,pl =	118.62	cm3
Računska nosilnost na upogib	Mc,Rd =	31.068	kNm

Pogoj 6.12: MEd,y <= Mc,Rd,y (6.92 <= 31.07)

6.2.6 Strig

Računska strižna nosilnost	Vpl,Rd,z =	188.83	kN
Računska strižna nosilnost	Vc,Rd,z =	188.83	kN

Pogoj 6.17: VEd,z <= Vc,Rd,z (2.98 <= 188.83)

6.2.10 Upogib z osno in prečno silo
Ni potrebno zmanjšanje upogibne nosilnosti
Pogoj: VEd,z <= 50%Vpl,Rd,z

6.2.9 Upogib in osna sila

Razmerje NEd / Npl,Rd		0.146	
Zmanjšana plast.upogibna nosilnost	MN,y,Rd =	30.410	kNm
Razmerje MEd,y / MN,y,Rd		0.228	

Pogoj 6.41: (0.23 <= 1)

6.3 NOSILNOST ELEMENTA NA UKLON
6.3.1.1 Nosilnost na uklon

Uklonska dolžina y-y	l,y =	385.00	cm
Relativna vitkost y-y	λ_y =	0.814	
Uklonska krivulja za os y-y: A	α =	0.210	
Elastična kritična sila	Ncr,y =	1003.8	kN
Koeficient nepopolnosti	χ,y =	0.788	
Računska uklonska nosilnost	Nb,Rd,y =	498.96	kN

Pogoj 6.46: NEd <= Nb,Rd,y (92.21 <= 498.96)

Uklonska dolžina z-z	l,z =	385.00	cm
Relativna vitkost z-z	λ_z =	0.814	
Uklonska krivulja za os z-z: A	α =	0.210	
Koeficient nepopolnosti	χ,z =	0.788	
Računska uklonska nosilnost	Nb.Rd,z =	498.96	kN

Pogoj 6.46: NEd <= Nb,Rd,z (92.21 <= 498.96)

6.3.2.1 Nosilnost na bočno-torzijski uklon

Koeficient	C1 =	1.132	
Koeficient	C2 =	0.459	
Koeficient	C3 =	0.525	
Koef.ukl.dolžine za uklon	k =	1.000	
Koef.ukl.dolžine za vbočenje	kw =	1.000	
Koordinata	zg =	0.000	cm
Koordinata	zj =	0.000	cm
Razmak med bočnimi podporami	L =	385.00	cm
Sektorski vztrajnostni moment	Iw =	0.000	cm6
Krit.moment bočne zvrnitve	Mcr =	1221.3	kNm
Ustrezni odpornostni moment	Wy =	118.62	cm3
Koeficient imperf.	αLT =	0.760	
Brezdimenz.vitkost	λLT_ =	0.163	
Koeficient zmanjšanja	χLT =	1.000	
Računska uklonska nosilnost	Mb,Rd =	31.068	kNm

Pogoj 6.54: MEd,y <= Mb,Rd (6.92 <= 31.07)

6.3.3. Elementi konstantnega prečnega prereza obremenjeni z upogibom in osnim tlakom
Preračun koeficienta interakcije je izvršen z alternativno metodo št.2 (Aneks B)

Koeficient oblike momenta	Cmy =	0.582	

Koeficient oblike momenta	Cmz =	1.000
Koeficient oblike momenta	CmLT =	0.582
Koeficient interakcije	kyy =	0.648
Koeficient interakcije	kyz =	0.668
Koeficient interakcije	kzy =	0.389
Koeficient interakcije	kzz =	1.113
Koeficient nepopolnosti	χy =	0.788
NEd / (χy NRk / γM1)		0.185
kyy * (MyEd + ΔMyEd) / ...		0.144

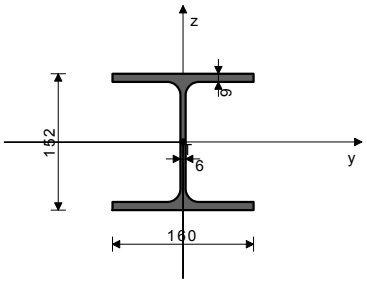
Pogoj 6.61: (0.33 <= 1)

Koeficient nepopolnosti	χz =	0.788
NEd / (χz NRk / γM1)		0.185
kzy * (MyEd + ΔMyEd) / ...		0.087

Pogoj 6.62: (0.27 <= 1)

PALICA 471-359
PREČNI PREREZ: IPBI 160 [S 275] [Set: 2]
EUROCODE 3 (EN 1993-1-1:2005)

GEOMETRIJSKE KARAKTERISTIKE prereza



[mm]

Ax =	38.800	cm2
Ay =	25.560	cm2
Az =	13.240	cm2
Ix =	12.300	cm4
Iy =	1670.0	cm4
Iz =	616.00	cm4
Wy =	219.74	cm3
Wz =	77.000	cm3
Wy,pl =	237.43	cm3
Wz,pl =	115.20	cm3
γM0 =	1.050	
γM1 =	1.050	
γM2 =	1.250	
Anet/A =	0.900	

(fy = 27.5 kN/cm2, fu = 43.0 kN/cm2)

FAKTORJI IZKORIŠČENOSTI PO KOMBINACIJAH OBTEŽB
4. γ=0.98

PALICA IZPOSTAVLJENA NATEGU IN UPOGIBU
(obtežni primer 4, na 270.0 cm od začetka palice)

Računska osna sila	NEd =	0.457	kN
Prečna sila v y smeri	VEd,y =	-1.943	kN
Prečna sila v z smeri	VEd,z =	17.384	kN
Upogibni moment okoli y osi	MEd,y =	48.437	kNm
Upogibni moment okoli z osi	MEd,z =	-2.058	kNm
Moment torzije	Mt =	0.055	kNm
Sistemska dolžina palice	L =	540.00	cm

5.5 KLASIFIKACIJA PREČNIH PREREZOV
Razred prereza 1

6.2 NOSILNOST PREČNIH PREREZOV
6.2.3 Nateg

Plast.rač.nosilnost bruto prereza	Npl,Rd =	1016.2	kN
Mejna rač.nosilnost neto prereza	Nu,Rd =	1081.1	kN
Računska nos. na nateg	Nt,Rd =	1016.2	kN

Pogoj 6.5: NEd <= Nt,Rd (0.46 <= 1016.19)

6.2.5 Upogib y-y

Plastični odpornostni moment	Wy,pl =	237.43	cm3
Računska nosilnost na upogib	Mc,Rd =	62.185	kNm

Pogoj 6.12: MEd,y <= Mc,Rd,y (48.44 <= 62.19)

6.2.5 Upogib z-z

Plastični odpornostni moment	Wz,pl =	115.20	cm3
Računska nosilnost na upogib	Mc,Rd =	30.171	kNm

Pogoj 6.12: MEd,z <= Mc,Rd,z (2.06 <= 30.17)

6.2.6 Strig

Računska strižna nosilnost	Vpl,Rd,z =	200.20	kN
Računska strižna nosilnost	Vc,Rd,z =	200.20	kN

Pogoj 6.17: VEd,z <= Vc,Rd,z (17.38 <= 200.20)

Računska strižna nosilnost	Vpl,Rd,y =	386.49	kN
Računska strižna nosilnost	Vc,Rd,y =	386.49	kN

Pogoj 6.17: VEd,y <= Vc,Rd,y (1.94 <= 386.49)

6.2.10 Upogib z osno in prečno silo
Ni potrebno zmanjšanje upogibne nosilnosti
Pogoj: VEd,z <= 50%Vpl,Rd,z ; VEd,y <= 50%Vpl,Rd,y

6.2.9 Upogib in osna sila

Razmerje NEd / Npl,Rd		0.000	
Zmanjšana plast.upogibna nosilnost	MN,y,Rd =	62.185	kNm
Koeficient	α =	2.000	
Razmerje (My,Ed / MN,y,Rd)^α		0.607	
Zmanjšana plast.upogibna nosilnost	MN,z,Rd =	30.171	kNm
Koeficient	β =	1.000	
Razmerje (Mz,Ed / MN,z,Rd)^β		0.068	

Pogoj 6.41: (0.67 <= 1)

6.3 NOSILNOST ELEMENTA NA UKLON
6.3.2.1 Nosilnost na bočno-torzijski uklon

Koeficient	C1 =	1.365	
Koeficient	C2 =	0.553	
Koeficient	C3 =	1.730	
Koef.ukl.dolžine za uklon	k =	1.000	
Koef.ukl.dolžine za vbočenje	kw =	1.000	
Koordinata	zg =	0.000	cm
Koordinata	zj =	0.000	cm
Razmak med bočnimi podporami	L =	540.00	cm
Sektorski vztrajnostni moment	Iw =	31410	cm6
Krit.moment bočne zvrnitve	Mcr =	99.628	kNm
Ustrezni odpornostni moment	Wy =	237.43	cm3
Koeficient imperf.	αLT =	0.210	
Brezdimenz.vitkost	λLT_ =	0.810	
Koeficient zmanjšanja	χLT =	0.790	
Računska uklonska nosilnost	Mb,Rd =	49.139	kNm

Pogoj 6.54: MEd,y <= Mb,Rd (48.44 <= 49.14)

KONTROLA STRIŽNE NOSILNOSTI
(obtežni primer 4, konec palice)

Računska osna sila	NEd =	0.457	kN
Prečna sila v y smeri	VEd,y =	-1.943	kN
Prečna sila v z smeri	VEd,z =	18.495	kN
Upogibni moment okoli z osi	MEd,z =	3.187	kNm
Moment torzije	Mt =	0.055	kNm
Sistemska dolžina palice	L =	540.00	cm

6.2 NOSILNOST PREČNIH PREREZOV
6.2.6 Strig

Računska strižna nosilnost	Vpl,Rd,z =	200.20	kN
Računska strižna nosilnost	Vc,Rd,z =	200.20	kN

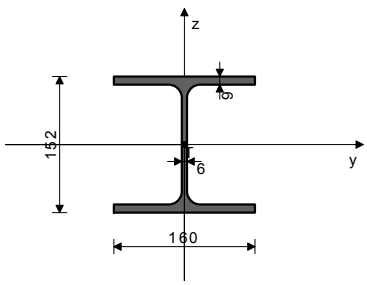
Pogoj 6.17: VEd,z <= Vc,Rd,z (18.49 <= 200.20)

Računska strižna nosilnost	Vpl,Rd,y =	386.49	kN
Računska strižna nosilnost	Vc,Rd,y =	386.49	kN

Pogoj 6.17: VEd,y <= Vc,Rd,y (1.94 <= 386.49)

PALICA 312-417
PREČNI PREREZ: IPBI 160 [S 275] [Set: 2]
EUROCODE 3 (EN 1993-1-1:2005)

GEOMETRIJSKE KARAKTERISTIKE prereza



[mm]

Ax =	38.800	cm2
Ay =	25.560	cm2
Az =	13.240	cm2
Ix =	12.300	cm4
Iy =	1670.0	cm4
Iz =	616.00	cm4
Wy =	219.74	cm3
Wz =	77.000	cm3
Wy,pl =	237.43	cm3
Wz,pl =	115.20	cm3
γM0 =	1.050	
γM1 =	1.050	
γM2 =	1.250	
Anet/A =	0.900	

(fy = 27.5 kN/cm2, fu = 43.0 kN/cm2)

FAKTORJI IZKORIŠČENOSTI PO KOMBINACIJAH OBTEŽB

4. γ=0.68

PALICA IZPOSTAVLJENA PRITISKU IN UPOGIBU
(obtežni primer 4, na 242.5 cm od začetka palice)

Računska osna sila	NEd =	-0.217	kN
Prečna sila v y smeri	VEd,y =	1.449	kN
Upogibni moment okoli y osi	MEd,y =	42.000	kNm
Upogibni moment okoli z osi	MEd,z =	0.020	kNm
Moment torzije	Mt =	0.011	kNm
Sistemska dolžina palice	L =	485.00	cm

5.5 KLASIFIKACIJA PREČNIH PREREZOV
Razred prereza 1

6.2 NOSILNOST PREČNIH PREREZOV
6.2.4 Tlak

Računska nosilnost na tlak	Nc,Rd =	1016.2	kN

Pogoj 6.9: NEd <= Nc,Rd (0.22 <= 1016.19)

6.2.5 Upogib y-y

Plastični odpornostni moment	Wy,pl =	237.43	cm3
Računska nosilnost na upogib	Mc,Rd =	62.185	kNm

Pogoj 6.12: MEd,y <= Mc,Rd,y (42.00 <= 62.19)

6.2.5 Upogib z-z

Plastični odpornostni moment	Wz,pl =	115.20	cm3
Računska nosilnost na upogib	Mc,Rd =	30.171	kNm

Pogoj 6.12: MEd,z <= Mc,Rd,z (0.02 <= 30.17)

6.2.6 Strig

Računska strižna nosilnost	Vpl,Rd,y =	386.49	kN
Računska strižna nosilnost	Vc,Rd,y =	386.49	kN

Pogoj 6.17: VEd,y <= Vc,Rd,y (1.45 <= 386.49)

6.2.10 Upogib z osno in prečno silo
Ni potrebno zmanjšanje upogibne nosilnosti
Pogoj: VEd,y <= 50%Vpl,Rd,y

6.2.9 Upogib in osna sila

Razmerje NEd / Npl,Rd		0.000	
Zmanjšana plast.upogibna nosilnost	MN,y,Rd =	62.185	kNm
Koeficient	α =	2.000	
Razmerje (My,Ed / MN,y,Rd)^α		0.456	

Pogoj 6.41: (0.46 <= 1)

6.3 NOSILNOST ELEMENTA NA UKLON
6.3.1.1 Nosilnost na uklon

Uklonska dolžina y-y	l,y =	485.00	cm
Relativna vitkost y-y	λ_y =	0.852	
Uklonska krivulja za os y-y: B	α =	0.340	
Elastična kritična sila	Ncr,y =	1471.5	kN
Koeficient nepopolnosti	χ,y =	0.692	
Računska uklonska nosilnost	Nb,Rd,y =	703.37	kN

Pogoj 6.46: NEd <= Nb,Rd,y (0.22 <= 703.37)

Uklonska dolžina z-z	l,z =	60.000	cm
Relativna vitkost z-z	λ_z =	0.173	
Uklonska krivulja za os z-z: C	α =	0.490	
Koeficient nepopolnosti	χ,z =	1.000	
Računska uklonska nosilnost	Nb.Rd,z =	1016.2	kN

Pogoj 6.46: NEd <= Nb,Rd,z (0.22 <= 1016.19)

6.3.2.1 Nosilnost na bočno-torzijski uklon

Koeficient	C1 =	1.132	
Koeficient	C2 =	0.459	
Koeficient	C3 =	0.525	
Koef.ukl.dolžine za uklon	k =	1.000	
Koef.ukl.dolžine za vbočenje	kw =	1.000	
Koordinata	zg =	0.000	cm
Koordinata	zj =	0.000	cm
Razmak med bočnimi podporami	L =	60.000	cm
Sektorski vztrajnostni moment	Iw =	31410	cm6
Krit.moment bočne zvrnitve	Mcr =	2944.4	kNm
Ustrezni odpornostni moment	Wy =	237.43	cm3
Koeficient imperf.	αLT =	0.210	
Brezdimenz.vitkost	λLT_ =	0.149	
Koeficient zmanjšanja	χLT =	1.000	
Računska uklonska nosilnost	Mb,Rd =	62.185	kNm

Pogoj 6.54: MEd,y <= Mb,Rd (42.00 <= 62.19)

6.3.3. Elementi konstantnega prečnega prereza obremenjeni z upogibom in osnim tlakom
Preračun koeficienta interakcije je izvršen z alternativno metodo št.2 (Aneks B)

Koeficient oblike momenta	Cmy =	0.950	
Koeficient oblike momenta	Cmz =	0.400	
Koeficient oblike momenta	CmLT =	0.950	
Koeficient interakcije	kyy =	0.950	
Koeficient interakcije	kyz =	0.240	
Koeficient interakcije	kzy =	0.773	
Koeficient interakcije	kzz =	0.400	
Koeficient nepopolnosti	χy =	0.692	
NEd / (χy NRk / γM1)		0.000	
kyy * (MyEd + ΔMyEd) / ...		0.642	
kyz * (MzEd + ΔMzEd) / ...		0.000	

Pogoj 6.61: (0.64 <= 1)

Koeficient nepopolnosti	χz =	1.000	
NEd / (χz NRk / γM1)		0.000	
kzy * (MyEd + ΔMyEd) / ...		0.522	
kzz * (MzEd + ΔMzEd) / ...		0.000	

Pogoj 6.62: (0.52 <= 1)

KONTROLA STRIŽNE NOSILNOSTI
(obtežni primer 4, začetek palice)

Računska osna sila	NEd =	-0.217	kN
Prečna sila v y smeri	VEd,y =	1.449	kN
Prečna sila v z smeri	VEd,z =	-34.765	kN
Upogibni moment okoli y osi	MEd,y =	-0.153	kNm
Upogibni moment okoli z osi	MEd,z =	3.534	kNm
Moment torzije	Mt =	0.011	kNm
Sistemska dolžina palice	L =	485.00	cm

6.2 NOSILNOST PREČNIH PREREZOV
6.2.6 Strig

Računska strižna nosilnost	Vpl,Rd,z =	200.20	kN
Računska strižna nosilnost	Vc,Rd,z =	200.20	kN

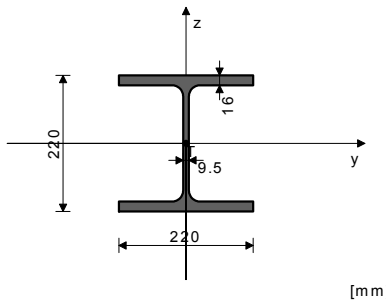
Pogoj 6.17: VEd,z <= Vc,Rd,z (34.76 <= 200.20)

Računska strižna nosilnost	Vpl,Rd,y =	386.49	kN
Računska strižna nosilnost	Vc,Rd,y =	386.49	kN

Pogoj 6.17: VEd,y <= Vc,Rd,y (1.45 <= 386.49)

PALICA 254-359
PREČNI PREREZ: IPB 220 [S 275] [Set: 5]
EUROCODE 3 (EN 1993-1-1:2005)

GEOMETRIJSKE KARAKTERISTIKE prereza



[mm]

Ax =		91.000	cm2
Ay =		63.120	cm2
Az =		27.880	cm2
Ix =		76.800	cm4
Iy =		8090.0	cm4
Iz =		2840.0	cm4
Wy =		735.45	cm3
Wz =		258.18	cm3
Wy,pl =		822.24	cm3
Wz,pl =		387.20	cm3
γM0 =		1.050	
γM1 =		1.050	
γM2 =		1.250	
Anet/A =		0.900	

(fy = 27.5 kN/cm2, fu = 43.0 kN/cm2)

FAKTORJI IZKORIŠČENOSTI PO KOMBINACIJAH OBTEŽB
4. γ=0.35

PALICA IZPOSTAVLJENA PRITISKU IN UPOGIBU
(obtežni primer 4, na 220.0 cm od začetka palice)

Računska osna sila	NEd =	-1.486	kN
Prečna sila v y smeri	VEd,y =	1.294	kN
Prečna sila v z smeri	VEd,z =	48.804	kN
Upogibni moment okoli y osi	MEd,y =	-74.598	kNm
Upogibni moment okoli z osi	MEd,z =	0.379	kNm
Sistemska dolžina palice	L =	485.00	cm

5.5 KLASIFIKACIJA PREČNIH PREREZOV
Razred prereza 1

6.2 NOSILNOST PREČNIH PREREZOV
6.2.4 Tlak

Računska nosilnost na tlak	Nc,Rd =	2383.3	kN

Pogoj 6.9: NEd <= Nc,Rd (1.49 <= 2383.33)

6.2.5 Upogib y-y

Plastični odpornostni moment	Wy,pl =	822.24	cm3
Računska nosilnost na upogib	Mc,Rd =	215.35	kNm

Pogoj 6.12: MEd,y <= Mc,Rd,y (74.60 <= 215.35)

6.2.5 Upogib z-z

Plastični odpornostni moment	Wz,pl =	387.20	cm3
Računska nosilnost na upogib	Mc,Rd =	101.41	kNm

Pogoj 6.12: MEd,z <= Mc,Rd,z (0.38 <= 101.41)

6.2.6 Strig

Računska strižna nosilnost	Vpl,Rd,z =	421.58	kN
Računska strižna nosilnost	Vc,Rd,z =	421.58	kN

Pogoj 6.17: VEd,z <= Vc,Rd,z (48.80 <= 421.58)

Računska strižna nosilnost	Vpl,Rd,y =	954.44	kN
Računska strižna nosilnost	Vc,Rd,y =	954.44	kN

Pogoj 6.17: VEd,y <= Vc,Rd,y (1.29 <= 954.44)

6.2.10 Upogib z osno in prečno silo
Ni potrebno zmanjšanje upogibne nosilnosti
Pogoj: VEd,z <= 50%Vpl,Rd,z ; VEd,y <= 50%Vpl,Rd,y

6.2.9 Upogib in osna sila
Razmerje NEd / Npl,Rd 0.001
Zmanjšana plast.upogibna nosilnost MN,y,Rd = 215.35 kNm
Koeficient α = 2.000
Razmerje (My,Ed / MN,y,Rd)^α 0.120
Pogoj 6.41: (0.12 <= 1)

6.3 NOSILNOST ELEMENTA NA UKLON
6.3.1.1 Nosilnost na uklon
Uklonska dolžina y-y l,y = 485.00 cm
Relativna vitkost y-y λ_y = 0.593
Uklonska krivulja za os y-y: B α = 0.340
Elastična kritična sila Ncr,y = 7128.3 kN
Koeficient nepopolnosti χ,y = 0.841
Računska uklonska nosilnost Nb,Rd,y = 2003.9 kN
Pogoj 6.46: NEd <= Nb,Rd,y (1.49 <= 2003.91)

Uklonska dolžina z-z l,z = 60.000 cm
Relativna vitkost z-z λ_z = 0.124
Uklonska krivulja za os z-z: C α = 0.490
Koeficient nepopolnosti χ,z = 1.000
Računska uklonska nosilnost Nb.Rd,z = 2383.3 kN
Pogoj 6.46: NEd <= Nb,Rd,z (1.49 <= 2383.33)

6.3.2.1 Nosilnost na bočno-torzijski uklon
Koeficient C1 = 1.132
Koeficient C2 = 0.459
Koeficient C3 = 0.525
Koef.ukl.dolžine za uklon k = 1.000
Koef.ukl.dolžine za vbočenje kw = 1.000
Koordinata zg = 0.000 cm
Koordinata zj = 0.000 cm
Razmak med bočnimi podporami L = 60.000 cm
Sektorski vztrajnostni moment Iw = 2.95e+5 cm6

Krit.moment bočne zvrnitve Mcr = 19218 kNm
Ustrezni odpornostni moment Wy = 822.24 cm3
Koeficient imperf. αLT = 0.210
Brezdimenz.vitkost λLT_ = 0.108
Koeficient zmanjšanja χLT = 1.000
Računska uklonska nosilnost Mb,Rd = 215.35 kNm
Pogoj 6.54: MEd,y <= Mb,Rd (74.60 <= 215.35)

6.3.3. Elementi konstantnega prečnega prereza obremenjeni z upogibom in osnim tlakom
Preračun koeficienta interakcije je izvršen z alternativno metodo št.2 (Aneks B)
Koeficient oblike momenta Cmy = 0.950
Koeficient oblike momenta Cmz = 0.400
Koeficient oblike momenta CmLT = 0.950
Koeficient interakcije kyy = 0.950
Koeficient interakcije kyz = 0.240
Koeficient interakcije kzy = 0.724
Koeficient interakcije kzz = 0.400

Koeficient nepopolnosti χy = 0.841
NEd / (χy NRk / γM1) 0.001
kyy * (MyEd + ΔMyEd) / ... 0.329
kyz * (MzEd + ΔMzEd) / ... 0.001
Pogoj 6.61: (0.33 <= 1)

Koeficient nepopolnosti χz = 1.000
NEd / (χz NRk / γM1) 0.001
kzy * (MyEd + ΔMyEd) / ... 0.251
kzz * (MzEd + ΔMzEd) / ... 0.001
Pogoj 6.62: (0.25 <= 1)

IZVLEČKI KONSTRUKCIJSKIH MATERIALOV

1.0 ARMATURNO JEKLO

2.0 BETON

3.0 KONSTRUKCIJSKO JEKLO

1.0 ZBIRNI IZVLEČEK ARMATURNIH PALIC IN MREŽ

Palice izvleček			
Ø (mm)	ln (m)	Teža enote (kg/m)	Teža (kg)
S 500			
8	5069	0,40	2002,75
10	11271	0,62	6958,14
12	12	0,89	10,67
14	2427	1,21	2936,69
16	2426	1,58	3833,19
20	467	2,47	1152,34
24	168	3,56	598,01
Skupaj			**17.491,80**

Mreže - izvleček						
Oznaka mreže	B (cm)	L (cm)	n (kos)	Teža enote (kg/m2)	Skupna teža (kg)	Vgrajena količina (kg)
Q335	215	600	94	5,38	6528,30	2918,73
Q424	215	600	12	6,81	1053,84	520,08
Q524	215	600	171	8,42	18568,89	12054,54
Skupaj					**26.151,03**	**15.493,34**

2.0 POVZETEK VGRAJENEGA BETONA

Projektirano stanje - PZI

Vgrajeni beton temelji in nadzemno	
Razred	Količina (m^3)
C30/37	315,13
Skupaj	**315,13**

Izvedeno stanje - PID

Vgrajeni beton temelji in nadzemno	
Razred	Količina (m^3)
C30/37	313,67
Skupaj	**313,67**

3.0 IZVLEČEK KOLIČINE KONSTRUKCIJSKEGA JEKLA

Tip	Kvaliteta jekla	Teža (kg)
80x80x5	S 275 J0	278,12
100x60x5	S 275 J0	191,5
120x60x5	S 275 J0	610,08
HE100A	S 275 J0	133,53
HE140B	S 275 J0	250,63
HE140B	S 275 J0	345,09
HE160B	S 275 J0	1225,63
HEA100	S 275 J0	636,18
HEA160	S 275 J0	1827,51
HEA200	S 275 J0	601,09
HEB220	S 275 J0	729,88
IPE160	S 275 J0	191,62
IPE180	S 275 J0	1021,55
IPE270	S 275 J0	1699,98
L 120x10	S 275 J0	93,13
L 150x10	S 275 J0	54
UPN160	S 275 J0	378
Ø 10mm	S 275 J0	26,52
cev 159/t=5	S 275 J0	1387,88
		11.681,93
	Stiki	1.168,19
		12.850,23

3.5 RISBE

▪	01	Situacija	m 1:100
▪	02	Obstoječi objekt – Tloris kleti, Pozicija ukrepov	m 1:50
▪	03	Obstoječi objekt – Pogledi sten, detajli	m 1:50., 1:10
▪	04	Obstoječi objekt – Pogledi sten, detajli	m 1:50., 1:20, 1:10
▪	05	Pozicijski načrt – AB temelji urgenca	m 1:50
▪	06	Armaturni načrt urgenca – AB temelji poz. T1 – T5	m 1:50, 1:20
▪	07	Armaturni načrt urgenca – AB temeljna plošča poz. TP1 – TP3	m 1:50, 1:20
▪	08	Armaturni načrt urgenca – AB temelji sidra	m 1:50
▪	09	Opažni načrti urgenca – Stene	m 1:50
▪	10	Armaturni načrt urgenca – AB stebri poz. 1-4, AB stene poz. Z1, Z2	m 1:50, 1:20
▪	11	Armaturni načrt urgenca – AB stene poz. Z3 – Z8	m 1:50
▪	12	Pozicijski načrt – AB plošča nad pritličjem urgenca	m 1:50, 1:10
▪	13	Armaturni načrt urgenca – AB nosilci poz. 102 - 108	m 1:50, 1:20
▪	14	Armaturni načrt urgenca – AB plošča poz. 100, 101	m 1:50, 1;20
▪	15	Armaturni načrt urgenca – AB plošča poz. 100, 101	m 1:50
▪	16	Jeklena konstrukcija urgenca – Tlorisi in prerezi	m 1:50, 1:20, 1:10
▪	17	Jeklena konstrukcija urgenca – Vzdolžni okvirji	m 1:20, 1:10
▪	18	Pozicijski načrt – novi vhod	m 1:50, 1:10
▪	19	Armaturni načrt – AB temelji novi vhod	m 1:50, 1:20
▪	20	Armaturni načrt – AB stene poz. N-Z1 – N-Z3	m 1:50
▪	21	Armaturni načrt – AB stene poz. N-Z4– N-Z6	m 1:50
▪	22	Armaturni načrt – AB plošča poz. N-P2 – N-P3	m 1:50, 1:20
▪	23	Armaturni načrt – AB plošča poz. N-P4	m 1:50, 1:20
▪	24	Armaturni načrt – AB stopnice novi vhod	m 1:50
▪	25	Pozicijski načrt – Ostrešje novi vhod	m 1:50, 1:10
▪	26	Pozicjski načrt – AB temelji nadstrešek jug	m 1:50, 1:10
▪	27	Armaturni načrt – AB temelji nadstrešek jug	m 1:50, 1:20
▪	28	Pozicijski načrt – Ostrešje nadstrešek jug	m 1:50, 1:10