

Načrt:

NAČRT GRADBENIH KONSTRUKCIJ

**Temeljenje paviljona in nadstrešnice
v rekreacijskem parku Jurčkov gozd
v občini Trebnje**

Investitor:

Občina Trebnje
Goliev trg 5, 8210 Trebnje

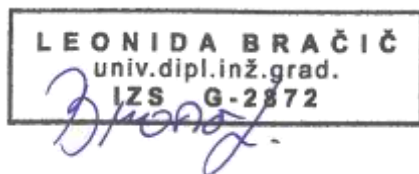
Projektant:

Zidarstvo Maučec d.o.o., Gančani 205A
9231 Beltinci

Odgovorni projektant:

Leonida Bračič univ.dipl.inž.grad., G-2872

Žig/podpis



Št. načrta:

P16/26-GK

Faza načrta:

PZI

Datum izdelave:

September 2026

VSEBINA NAČRTA

SPLOŠNI DEL

Naslovna stran načrta

Vsebina načrta

Priloga 1C

Priloga 2C

TEKSTUALNI DEL

Tehnično poročilo z dokazom mehanske odpornosti in stabilnosti

Priloge tehničnega poročila

GRAFIČNI DEL

Tlorisni prikaz razporeditve vijakov,
prečni in vzdolžni prikaz temeljenja

M 1:50

01

Priloga 1C

PRILOGA 1C

NASLOVNA STRAN NAČRTA

OSNOVNI PODATKI O GRADNJI

naziv gradnje

Temeljenje paviljona in nadstrešnice v rekreacijskem parku Jurčkov gozd v občini Trebnje

kratek opis gradnje

Temeljenje objektov na zemeljskih vijakih

vrsta gradnje

NOVOGRADNJA – NOVOZGRAJEN OBJEKT

DOKUMENTACIJA

vrsta dokumentacije

PZI

številka projekta

240410/25

PODATKI O NAČRTU

strokovno področje načrta

2 Načrt s področja gradbeništva

naziv načrta

Načrt gradbenih konstrukcij

številka načrta

P16/26-GK

datum izdelave

September 2026

datum spremembe

/

PODATKI O PROJEKTANTU NAČRTA

projektant načrta (naziv družbe)

Zidarstvo Maučec d.o.o.

naslov

Gančani 205A , 9231 Beltinci

odgovorna oseba projektanta

Viljem MAUČEC

**podpis odgovorne osebe projektanta
načrta**



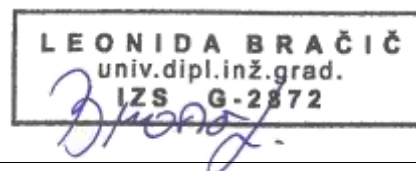
PODATKI O IZDELOVALCU NAČRTA

**ime in priimek
pooblaščenega inženirja
identifikacijska številka**

Leonida BRAČIČ, univ. dipl. inž. grad.

IZS G-2872

podpis pooblaščenega inženirja



Priloga 2C

PRILOGA 2C

IZJAVA PROJEKTANTA NAČRTA IN POOBLAŠČENEGA STROKOVNJAKA, KI JE IZDELAL NAČRT V PZI IN PID

PROJEKTANT NAČRTA

projektant načrta (naziv družbe)	Zidarstvo Maučec d.o.o.
naslov	Gančani 205A , 9231 Beltinci
odgovorna oseba projektanta načrta	Viljem MAUČEC

IN POOBLAŠČENI STROKOVNJAK, KI JE IZDELAL NAČRT

pooblaščen strokovnjak	Leonida BRAČIČ, univ. dipl. inž. grad.
------------------------	--

IZJAVLJAVA:

da načrt

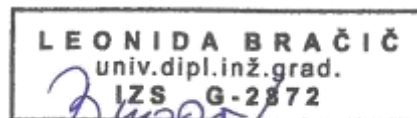
vrsta dokumentacije	PZI
strokovno področje načrta	2 Načrt s področja gradbeništva
naziv načrta	Načrt gradbenih konstrukcij
številka načrta	P16/26-GK
datum izdelave	September 2026

upoštevam relevantne predpise in druge normativne dokumente ter da so upoštevane ustrezne bistvene in druge zahteve.

PODATKI O PROJEKTANTU NAČRTA

pooblaščen strokovnjak	Leonida BRAČIČ, univ. dipl. inž. grad.
identifikacijska številka	IZS G-2872

podpis pooblaščenega strokovnjaka



odgovorna oseba projektanta načrta

Viljem MAUČEC

podpis odgovorne osebe projektanta
načrta



TEKSTUALNI DEL

Tehnično poročilo z dokazom mehanske odpornosti in stabilnosti

Tehnično poročilo z dokazom mehanske odpornosti in stabilnosti

**Načrt temeljenja paviljona in nadstrešnice
v rekreacijskem parku Jurčkov gozd
v občini Trebnje**

Št. načrta: P16/26-GK

PZI

Vsebina

1	SPLOŠNO.....	- 3 -
1.1	Opis objekta.....	- 3 -
1.2	Temeljenje	- 3 -
2	GEOMEHANSKI PODATKI	- 4 -
3	IZRAČUN NOSILNOSTI VIJAKOV	- 4 -
3.1	Izračun.....	- 4 -
3.2	Rezultati	- 5 -
4	OPIS ELEMENTOV TEMELJENJA IN IZVEDBA	- 5 -
4.1	Zemeljski vijaki	- 5 -
4.2	Jekleni profili - stebri	- 5 -
4.3	Izvedba testnih vijakov.....	- 5 -
4.4	Opis izvedbe	- 6 -

1 SPLOŠNO

1.1 Opis objekta

Na zemljišču s parcelno številko 950/8, k.o. Medvedje selo je načrtovana gradnja paviljona in nadstrešnice. Enostavna objekta sta dotikajoča, a konstrukcijsko ločena. Izgradnja je predvidena v rekreacijskem parku Jurčkov gozd, Trebnje.

Nadstrešnica bo dimenzije 3,72 m x 7,20 m, ter višine slemena 5,30 m. Tlorisna površina objekta znaša 26,78 m². Predviden paviljon bo dimenzij 9,60m x 5,20 m, kar zavzema površino 49,49 m². Oba objekta bosta leseni skeletni konstrukciji.

Kota terena na območju predvidenih objektov je med 306,5 m.n.v. in 307,5 m.n.v., objekta pa sta predvidena na koti 309 m.n.v.

Prvotno je bilo predvideno, da se temeljenje izvede na AB točkovnih temeljih, vendar se je naročnik v izogib prevelikim posegom v gozdno območje (dostopne poti za mehanizacijo, izkopi...) odločil za temeljenje na zemeljskih vijakih.

1.2 Temeljenje

Objekt bo temeljen na uvrtnih zemeljskih vijakih, ki se vgradijo v tla do kote obstoječega terena. Na vrh vijakov se na prirobnico vijaka pritrdijo jekleni stebri, ki podpirajo leseno konstrukcijo. Dolžine stebrov so različne – prilagojene padcu terena, ki pada proti SV in V.

Predvidena je izvedba 49 vijakov dolžine 2,0 m in premera prostega dela 114 mm, ki so razporejeni pod podporami lesene konstrukcije, kot je prikazano v grafični prilogi. Upoštevan je primer vijaka, ki dostopen na tržišču.

Po izbiri izvajalca se izračun in razporeditev obvezno ponovi za vrsto vijakov, ki jih izbrani izvajalec uporablja oz. jih ima na voljo. Prav tako je potrebno za izbrane vijake opraviti tlačni in izvlečni preizkusi na lokaciji gradnje, skladno s priporočilom projektanta (označeno na grafičnih prilogah).

2 GEOMEHANSKI PODATKI

Nosilnost vijakov je izračunana na podlagi Geološko – geomehanskega poročila za potrebe gradnje paviljona in nadstrešnice – Jurčkov gozd v Trebnjem (IRGO Consulting d.o.o. Ljubljana, julij 2025). Poročilo je pripravljeno na podlagi štirih dinamičnih penetracij (DPL) za določitev trdnostnih in deformacijskih karakteristik ter določitve podlage.

Preiskave nakazujejo, da se globina hribinske podlage nahaja na globini od 3,6 do 5,5 m. Prekrita je s slojem puste trdne do težko gnetne gline, ki je v zgornjem delu do globine 1,3 m pomešana z gruščem.

3 IZRAČUN NOSILNOSTI VIJAKOV

V izračunu so upoštevane reakcije v podporah paviljona in nadstreška iz PZI načrta objektov – lesene konstrukcije paviljona in nadstreška. Faktorji za kombinacije so povzeti skladno z veljavnimi standardi.

3.1 Izračun

Nosilnost vijaka je določena v skladu s SIST EN 1997-1 po Projektnem pristopu 1 in slovenskem nacionalnem dodatku.

V skladu s standardom se nosilnost kolov določi na podlagi strižne trdnosti tal vzdolž strižne ploskve. Ker gre pri zemeljskih vijakih za neprekinjen navoj, smo za izračun uporabili »model cilindričnega striga«, ki upošteva strig ob zunanjem premeru navoja – strig zemljine ob zemljino. Nosilnost vijaka je tako izračunana kot nosilnost vijaka vzdolž navoja, nosilnost vijaka vzdolž gladkega dela brez navoja in nosilnost na konici. V skladu s standardom so upoštevani ustrezni varnostni faktorji.

Na podlagi rezultatov terenskih preiskav in povprečnih karakteristik glinaste zemljine v katerem bo izvedeno temeljenje (nedrenirana strižna trdnost c_u iz GG poročila) smo izvedli izračun za nedrenirane pogoje. Za izračun dreniranega stanja smo karakteristike (c' , φ') povzeli kot okvirne izkustvene vrednosti za čvrsto do trdno glino.

3.2 Rezultati

Merodajna je nosilnost v dreniranih pogojih, ki predstavlja dolgoročno nosilnost vijakov.

Uporabljene karakteristike, računski postopek in rezultati so razvidni iz priloženega izračuna.

V prilogi tehničnega poročila podajamo izpis izračuna iz katerega je razvidno:

- Pregled upoštevanih obtežnih primerov in kombinacij
(reakcije za posamezne obtežne primere smo pridobili od projektanta gradbenih konstrukcij lesenega objekta. Pripravljene so bile za točkovne podpore v obliki AB stebrov/temeljev. Za potrebe temeljenja z vijaki (bolj enakomerna razporeditev) smo jih smiselno prilagodili.
- Uporabljene karakteristike za zemljine za drenirane in nedrenirane pogoje
- Dimenzije zemeljskih vijakov
- Izračun nosilnosti zemeljskih vijakov ob upoštevanju varnostnih faktorjev v skladu s standardom.

4 OPIS ELEMENTOV TEMELJENJA IN IZVEDBA

4.1 Zemeljski vijaki

V izračunu smo upoštevali dimenzije enega izmed zemeljskih vijakov, ki so na voljo na tržišču. Izbran je vijak dolžine 2,0 m in premera cevi 114 mm. Zemeljski vijaki so izdelani iz kvalitetnega jekla in so galvansko obdelani za daljšo življenjsko dobo.

4.2 Jekleni profili - stebri

Lesena konstrukcija bo podprta z jeklenimi stebri pritrjenimi na prirobnico na vrhu vijakov. Predvidena je uporaba cevnih profilov CHS 114.3 x 5 mm (jeklo min. S235 J0, vroče cinkano – razred okolja C3-H). Stik jeklenega okroglega profila z vijakom se prilagodi izbranim vijakom oz. prirobnici na vrhu vijaka. Stik stebra - cevnege profila z leseno konstrukcijo se izvede po detajlu prikazanem v grafičnih prilogah Načrta gradbenih konstrukcij za leseni del objekta.

4.3 Izvedba testnih vijakov

Opravljenе terenske preiskave in po njih povzete materialne karakteristike zemljin so, glede na veljavne standarde, informativne narave. Prav tako v času priprave projekta še ni znan izvajalec in tip zemeljskih vijakov, ki jih bo izvajalec uporabil.

Zaradi navedenega je potrebno izračun nosilnosti vijakov ponoviti za izbrane vijake. Nosilnost se določi za drenirane pogoje (dolgoročna nosilnost).

Obvezna je izvedba testnih vijakov na terenu, kjer bodo vgrajeni tudi končni vijaki. Izvedeta se tlačni in izvlečni preizkus na min. 3 vijakih. Preizkusi se izvedejo do porušitve vijakov, izvajalec mora zagotoviti rezultate izvedenih meritev.

Preizkus nosilnosti v glini ne daje rezultata za dolgoročno nosilnost (drenirano stanje), ampak izmerimo nedrenirano – kratkotrajno nosilnost, na osnovi katere se določijo drenirane karakteristike za izračun dolgoročne nosilnost.

V glinastih zemljinah je priporočeno, da se preizkus opravi vsaj teden ali dva po vgradnji vijaka. S »povratnim izračunom« se določijo nedrenirane karakteristike (c_u) in na podlagi dobljenega ovrednotijo karakteristike za drenirano stanje (c' , φ').

Na podlagi rezultata izračuna nosilnosti v dreniranih pogojih se ponovno analizira in po potrebi dopolni načrt temeljenja (število in razporeditev vijakov).

4.4 Opis izvedbe

Izvajalec mora zagotoviti v načrtu zahtevano kvaliteto vgrajenih materialov in opravljenih del. Izvajalec del mora v času izvedbe zagotoviti varnost delavcev in zavarovati okolico z ukrepi predvidenimi z zakonom. Prav tako mora izvajalec del voditi vso z zakonom predvideno dokumentacijo.

Vsi materiali so izbrani tako, da v celoti ustrezajo Zakonu o gradbenih proizvodih (ZGPro).

Pri vseh zemeljskih delih mora biti zagotovljen geomehanski nadzor.

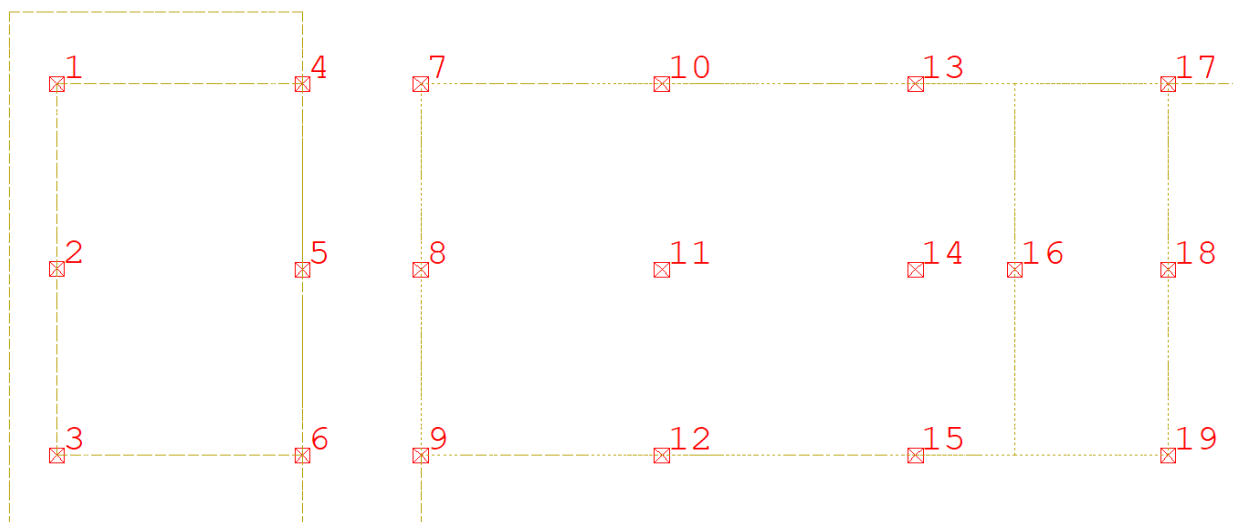
Pred izvedbo je potrebno zagotoviti strokovni nadzor nad gradnjo objekta. V primeru večjih posegov v konstrukcijo in sprememb, je potrebno pridobiti dodatna soglasja projektanta konstrukcije. V nasprotnem primeru ne odgovarjamo za stabilnost ter nosilnost objekta.

Maribor, september 2026

Pripravil

Gregor Kokot, univ. dipl. inž. grad.

Reakcije iz osnovnega statičnega izračuna, vse vrednosti so v kN



PODPORA	LASTNA	STALNA	KORISTNA	SNEG	PP1 - KOM. 1	PP1 - KOM. 2
1	4,1	5,2	22,1	4,7	52,88	36,18
2	2,3	2,1	25,4	0,0	44,03	29,80
3	4,0	5,2	21,9	4,7	52,51	35,93
4	3,3	4,5	15,0	4,6	39,84	27,33
5	1,5	1,4	17,0	0,0	29,40	19,89
6	3,3	4,4	14,7	4,6	39,45	27,07
7	6,1	4,8	12,7	3,7	39,36	27,34
8	9,0	7,4	24,0	5,2	65,90	45,57
9	6,6	5,4	18,5	3,7	49,43	34,15
10	9,9	8,4	27,5	5,9	74,85	51,73
11	4,1	3,9	39,8	0,0	70,55	47,83
12	11,5	10,1	46,2	5,7	106,90	73,42
13	10,0	8,8	24,6	6,6	72,18	50,00
14	2,9	2,9	23,7	0,0	43,35	29,48
15	12,0	10,7	39,6	7,0	100,46	69,24
16	12,0	10,4	33,1	7,4	91,10	62,98
17	8,7	4,7	18,7	3,0	50,48	34,99
18	9,2	4,3	24,5	2,0	58,02	40,03
19	10,0	6,0	32,2	2,8	74,07	50,97

IZRAČUN NOSILNOSTI VIJAKA

Karakteristike zemljine:

prostorninska teža	γ	18	kN/m ³
efektivna kohezija	c'	10	kPa
efektivni strižni kot	φ'	25	°

Karakteristike pilota:

premer stebila vijaka-cevi	d	0,114	m
zunani premer navoja vijaka	D	0,164	m
dolžina gladkega dela vijaka	L_g	0,80	m
dolžina dela vijaka z navojem	L_n	1,20	m
skupna dolžina vijaka	$L = L_g + L_n$	2,00	m

		φ', c'	komb.2
Karakteristična drenirana nosilnost vijaka: R_k		23,21 kN	16,72
Odpornost na konici vijaka:	$R_{b,k} = A_b * (c' * N_c + \sigma_{v,b}' * N_q)$	12,47 kN	7,67 kN
površina konice pilota	A_b	0,021 m ²	0,021
efektivna vert. napetost tal na nivoju konice	$\sigma_{v,b}'$	36,00 kPa	36,00
faktor nosilnosti*	N_q	10,65	6,69
	N_c	20,70	15,26
Odpornost plašča z navojem:	$R_{s1,k} = \pi * D * L_n * (c' + K_0 * \sigma_{v,m1}' * \tan \varphi')$	10,38 kN	8,73 kN
koeficient pritiska v mirovanju	$K_0 = 1 - \sin \varphi'$	0,577	0,650
efekt. vert.napetost tal na sredini dolžine navoja	$\sigma_{v,m1}'$	25,200 kPa	25,200
	$L_{\text{stebila}} + L_{\text{navoj}} / 2$	1,40	
Odpornost gladkega dela stebila:	$R_{s2,k} = \pi * d * L_g * (K_0 * \sigma_{v,m2}' * \tan \delta)$	0,36 kN	0,33 kN
koeficient pritiska v mirovanju	$K_0 = 1 - \sin \varphi'$	0,58	0,65
efekt. vert.napetost tal na sredini dolžine navoja	$\sigma_{v,m2}'$	7,20	7,20
	$\delta = 2/3 * \varphi'$	16,67	13,64

*efektivna kohezija se na stiku zanemari ($c=0$), kot trenja se zmanjša na 2/3 strižnega kota

Projektna nosilnost vijaka:

SIST EN 1997-1

Projektni pristop 1 - kombinacija 1:

delni faktorji odpornosti = 1,0

faktorji obremenitve $\gamma_G = 1,35$ in $\gamma_Q = 1,5$

R_d

16,58

kN

F_d

23,21

kN

kN

$$F_d \leq R_d$$

Projektni pristop 1 - kombinacija 2:

delni faktorji odpornosti γ_b (konica) in γ_s (plašč)

faktorji obremenitve $\gamma_G = 1,0$ in $\gamma_Q = 1,0$

R_d

11,94

kN

F_d

16,72

kN

kN

$$\gamma_\varphi = 1,25$$

$$\varphi_d' = \arctan(\tan \varphi' / \gamma_\varphi)$$

$$\gamma_c = 1,25$$

$$c_d' = c' / \gamma_c$$

20,46

8,00

$$F_d \leq R_d$$

*za uvtane "pilote" priporočljivo 1,4

**priporočljivo 1,3

korelacijski faktor (1,4 do 1,5)

ξ

1,40

*korelacijski faktor se upošteva, če nosilnost ocenjujemo zgolj analitično, brez terenskih obremenilnih poizkusov
priporočeno 1,4

IZRAČUN NOSILNOSTI VIJAKA - drenirani pogoji

Karakteristike zemljine:

prostorninska teža	γ	18	kN/m ³
efektivna kohezija	c'	10	kPa
efektivni strižni kot	φ'	25	°

Karakteristike pilota:

premer stebila vijaka-cevi	d	0,114	m
zunANJI premer navoja vijaka	D	0,164	m
dolžina gladkega dela vijaka	L_g	0,80	m
dolžina dela vijaka z navojem	L_n	1,20	m
skupna dolžina vijaka	$L = L_g + L_n$	2,00	m

		φ', c'		komb.2
Karakteristična drenirana nosilnost vijaka:		R_k	23,21 kN	φ_d', c_d' 16,72
Odpornost na konici vijaka:	$R_{b,k} = A_b * (c' * N_c + \sigma_{v,b}' * N_q)$		12,47 kN	7,67 kN
površina konice pilota	A_b	0,021	m ²	0,021
efektivna vert. napetost tal na nivoju konice	$\sigma_{v,b}'$	36,00	kPa	36,00
faktor nosilnosti*	N_q	10,65		6,69
	N_c	20,70		15,26
Odpornost plašča z navojem:	$R_{s1,k} = \pi * D * L_n * (c' + K_0 * \sigma_{v,m1}' * \tan(\varphi'))$		10,38 kN	8,73 kN
koeficient pritiska v mirovanju	$K_0 = 1 - \sin(\varphi')$	0,577		0,650
efekt. vert.napetost tal na sredini dolžine navoja	$\sigma_{v,m1}'$	25,200	kPa	25,200
	$L_{stebila} + L_{navoj} / 2$	1,40		
Odpornost gladkega dela stebila:	$R_{s2,k} = \pi * d * L_g * (K_0 * \sigma_{v,m2}' * \tan(\delta))$		0,36 kN	0,33 kN
koeficient pritiska v mirovanju	$K_0 = 1 - \sin(\varphi')$	0,58		0,65
efekt. vert.napetost tal na sredini dolžine navoja	$\sigma_{v,m2}'$	7,20		7,20
	$\delta = 2/3 * \varphi'$	16,67		13,64

*efektivna kohezija se na stiku zanemari ($c=0$), kot trenja se zmanjša na 2/3 strižnega kota

Projektna nosilnost vijaka:

SIST EN 1997-1

Projektni pristop 1 - kombinacija 1:

delni faktorji odpornosti = 1,0	R_d	16,58	kN	23,21	kN
faktorji obremenitve $\gamma_G = 1,35$ in $\gamma_Q = 1,5$	F_d		kN		kN
$F_d \leq R_d$					

Projektni pristop 1 - kombinacija 2:

delni faktorji odpornosti γ_b (konica) in γ_s (plašč)	R_d	11,94	kN	16,72	kN
faktorji obremenitve $\gamma_G = 1,0$ in $\gamma_Q = 1,0$	F_d		kN		kN
$\gamma_\varphi = 1,25$	$\varphi_d' = \arctan(\tan\varphi' / \gamma_\varphi)$	20,46			
$\gamma_c = 1,25$	$c_d' = c' / \gamma_c$	8,00			
$F_d \leq R_d$					

*za uvtane "pilote" priporočljivo 1,4

**priporočljivo 1,3

korelacijski faktor (1,4 do 1,5) ξ 1,40

*korelacijski faktor se upošteva, če nosilnost ocenjujemo zgolj analitično, brez terenskih obremenilnih poizkusov
priporočeno 1,4

IZRAČUN NOSILNOSTI VIJAKA - nedreniran,i pogoji

Karakteristike zemljine:

konica	prostorninska teža	γ	18	kN/m ³
	nedrenirana strižna trdnost	c_u	60	kPa
	nedrenirana strižna trdnost na nivoju konice	c_u	70	kPa

Karakteristike pilota:

premer stebila vijaka-cevi	d	0,114	m
zunanji premer navoja vijaka	D	0,144	m
dolžina gladkega dela vijaka	Lg	0,40	m
dolžina dela vijaka z navojem	Ln	1,70	m
skupna dolžina vijaka	L = Lg+Ln	2,10	m

Karakteristična nosilnost vijaka: R_k 60,70 kN

Odpornost na konici vijaka: $R_{b,k}=A_b \times N_c \times c_u$ 10,26 kN

površina konice pilota A_b 0,016 m²
faktor nosilnosti* N_c 9,0

*faktor nosilnosti za globoke temelje v glini po EC

Odpornost plašča z navojem: $R_{s1,k}=A_{s1} \times c_u$ 46,14 kN

površina "zunanjega valja" navoja A_{s1} 0,769
korekcijski faktor* α_{navoj} 1

*zaradi motenja hribine med privijanjem nekateri avtorji navajajo faktor (0,8 - 1,0)

Odpornost gladkega dela stebila: $R_{s2,k}=A_{s2} \times \alpha \times c_u$ 4,30 kN

površina "zunanjega valja" navoja A_{s1} 0,143
adhezijski faktor* α 0,5

*strig na stiku jeklo/glina

Projektna nosilnost vijaka:

SIST EN 1997-1

Projektni pristop 1 - kombinacija 1:

delni faktorji odpornosti = 1,0 R_d 43,36 kN
faktorji obremenitve $\gamma_G = 1,35$ in $\gamma_Q = 1,5$ F_d kN
 $F_d \leq R_d$

Projektni pristop 1 - kombinacija 2:

delni faktorji odpornosti γ_b (konica) in γ_s (plašč) R_d 32,95 kN
faktorji obremenitve $\gamma_G = 1,0$ in $\gamma_Q = 1,0$ F_d kN
 $\gamma_b = 1,4$ *(1,3 do 1,6)
 $\gamma_s = 1,3$ **(1,3 do 1,4)
 $F_d \leq R_d$

*za uvtane "pilote" priporočljivo 1,4

**priporočljivo 1,3

korelacijski faktor (1,4 do 1,5) ξ 1,4

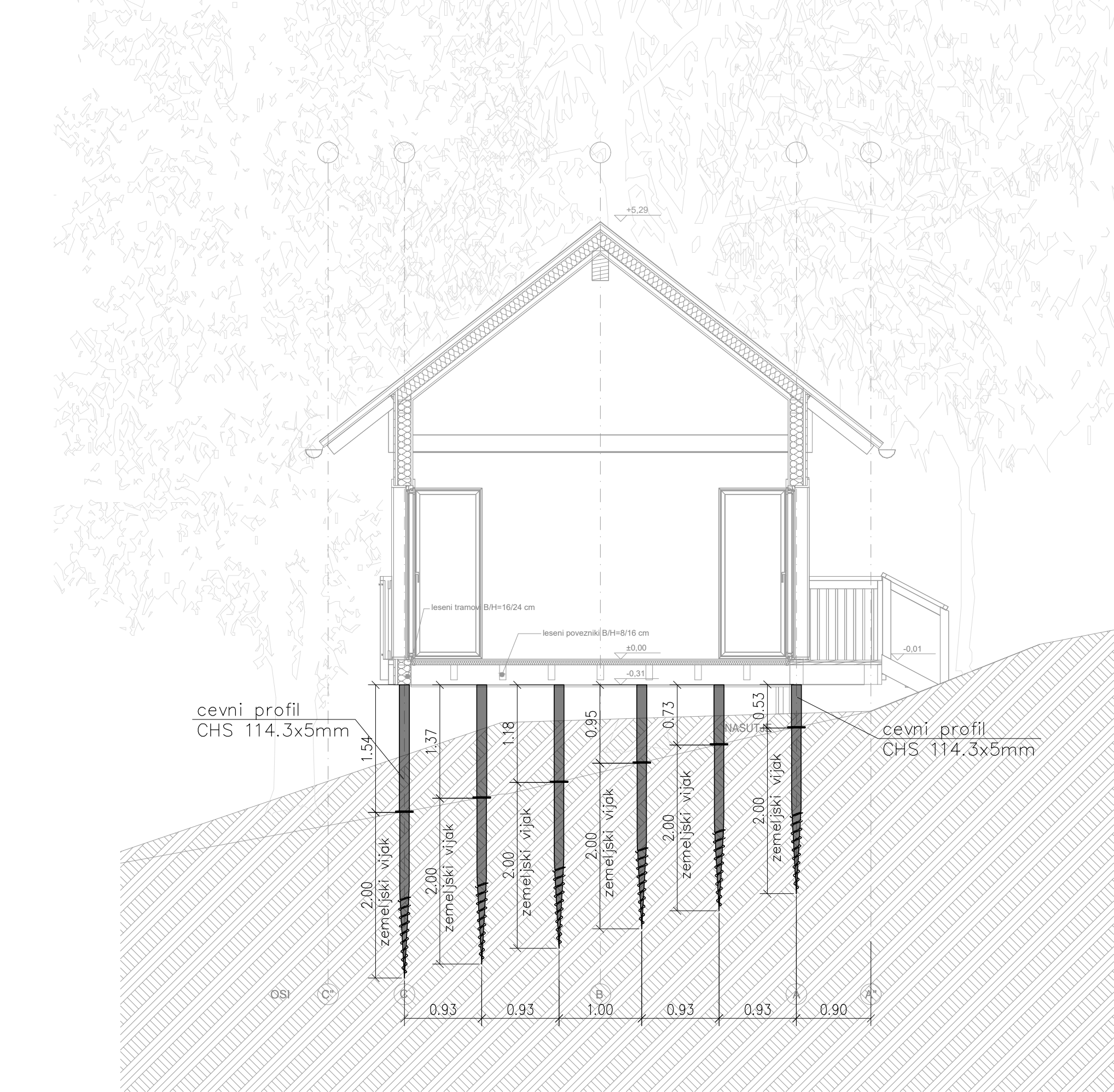
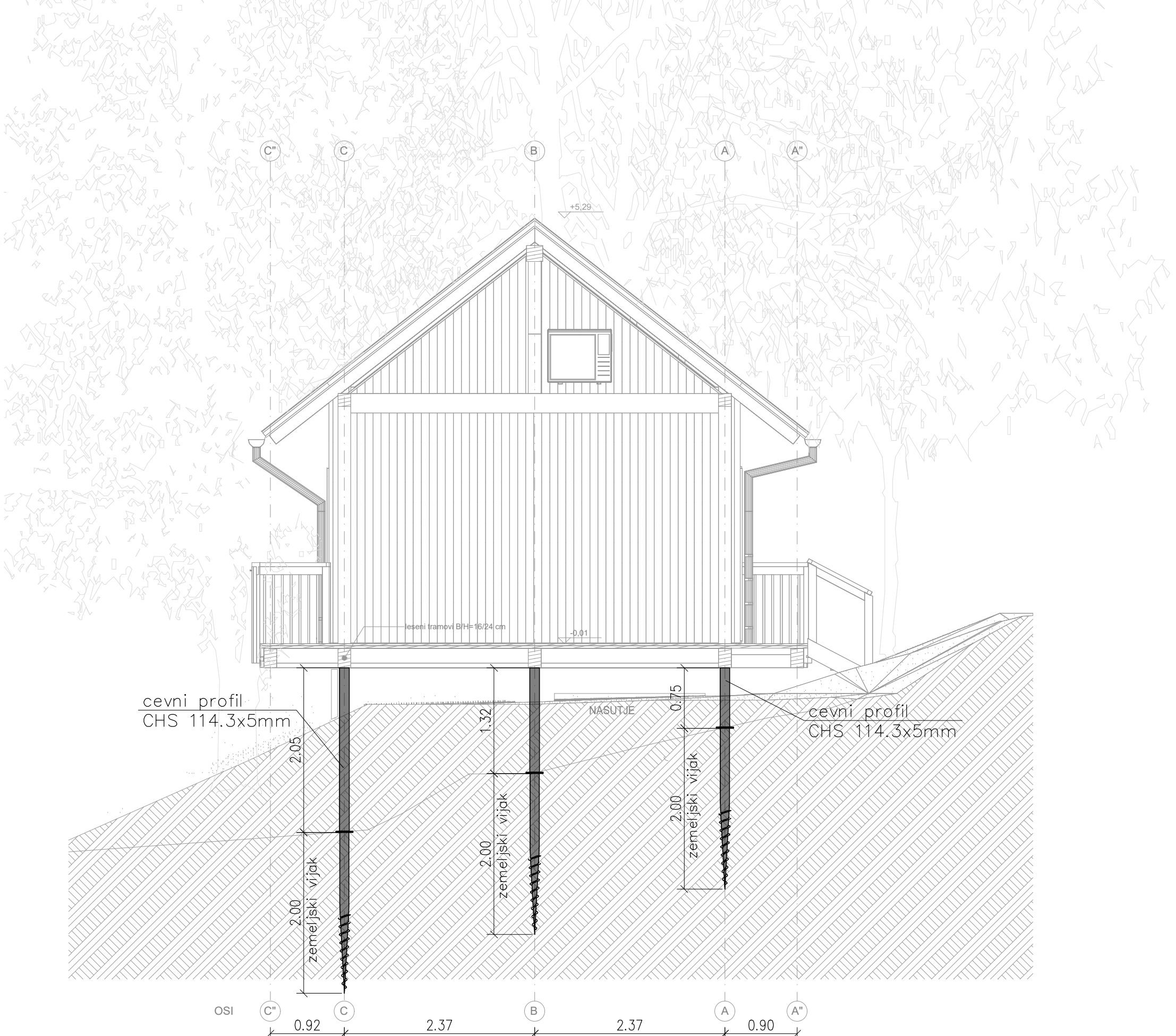
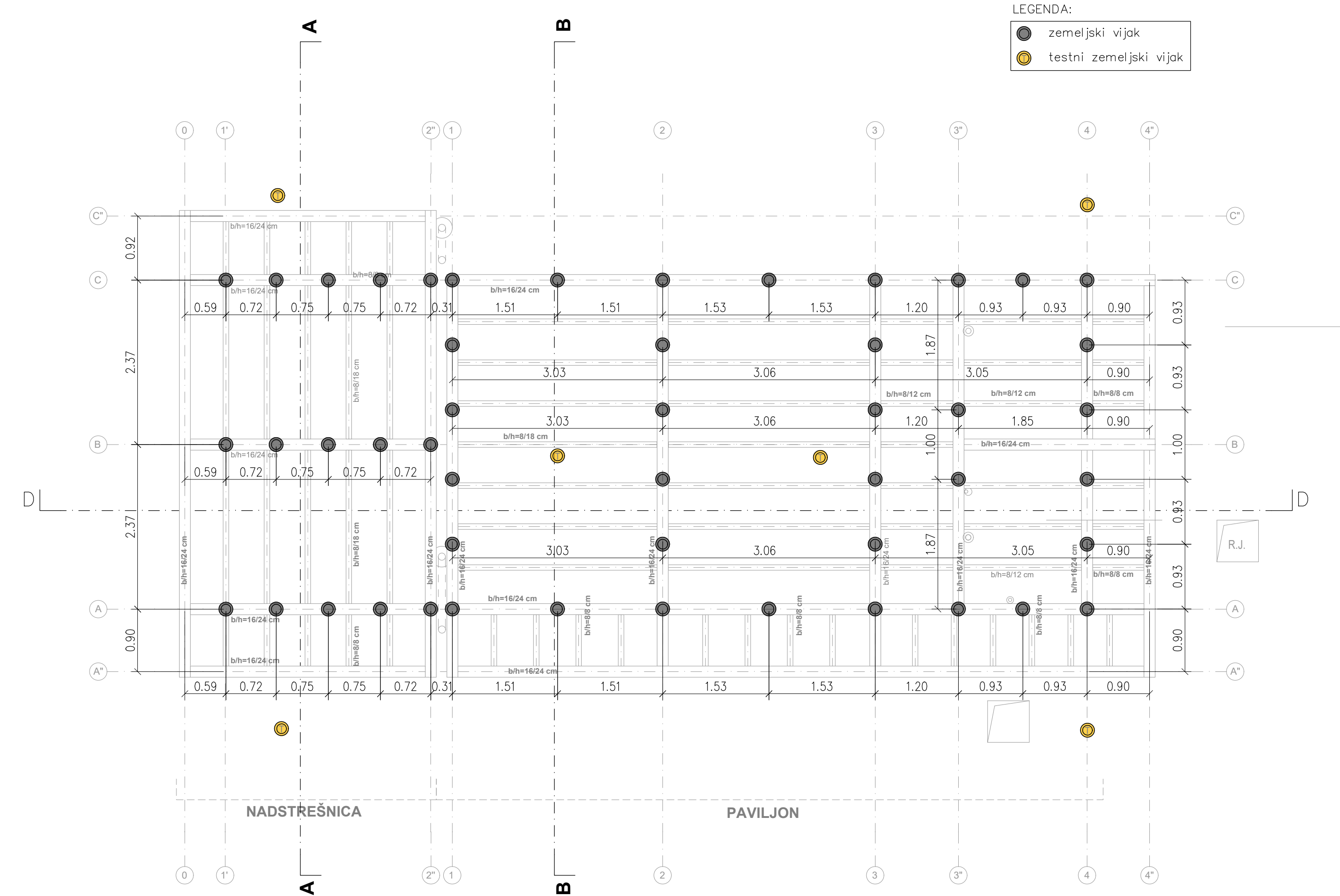
*korelacijski faktor se upošteva, če nosilnost ocenjujemo zgolj analitično, brez terenskih obremenilnih poizkusov

GRAFIČNI DEL

Tlorisni prikaz razporeditve vijakov,
prečni in vzdolžni prikaz temeljenja

M 1:50

01



Opombe:

- nostnost izbranih zemeljskih vijakov se obvezno preveri z izvedbo testnih vijakov na lokaciji v skladu z navedbami v tehničnem poročilu
- vse kote, višine in mere je potrebno preveriti na gradbišču
- vse potrošne, pregledi, spremembe itd. s strani odgovornih projektantov oz. nadzora morajo biti pisne in navedene v gradbenem dnevniku!

IZVAJALEC MORA PRED ZAČETKOM DEL PREGLEDATI KOMPLETNO DOKUMENTACIJO NAČRTA GRADBENIH KONSTRUKCIJ TER NA PODLAGI TEGA PRIPRAVITI USTREZNO FAZNOST IZVEDBE!

spremenba	opis spremenbe		datum	podpis
izveden		način gradnje:	NOVOGRADNJA - NOVOGRAJEN OBJEKT	
Občina Trebnje			NADSTREŠNICA IN PAVILJON	
Goliev trg 5			V JURČKOVEM GOZDU	
8210 Trebnje				
projektor:		vrsta načrta:	2/ Načrt s področja gradbeništva	
Gradbeni inženiring Zakrajšek d.d.d.			Temeljenje paviljona in nadstrešnice	
Rimska cesta 10 a			v rekreacijskem parku Jurčkov gozd	
8210 Trebnje				
projektor načrta:		vrstna raba:	Tlorisni prikaz razporeditve vijakov,	
			prečni in vzdolžni prikaz temeljenja	
ZMG		ZIDARSTVO MAUČEC d.o.o.		
maučec d.o.o.		GANČANI 265A		
		9231 BELTINCI - SI		
odgovorni vodja projekta:	iz. številka	podpis	vrsta projekta	datum
Teja Zakrajšek, m.l.a.	ZAPS PA-1636		PZI	September 2026
podpisanih višini načrta:	iz. številka	podpis	iz. projekta	merilo rabe
Leonida BRAČIČ, univ.dipl.inž.grad.	G-2872		240410/25	M 1:50
sodolov:	iz. številka	podpis	iz. načrta	iz. rabe
Gregor KOKOT, univ.dipl.inž.grad.			P18/26-GK	1