GORENJSKE LEKARNE
Gosposvetska ulica 12, 4000 Kranj

REKONSTRUKCIJA IN PRIZIDAVA LEKARNE STRAŽIŠČE

vrsta projektne dokumentacije:

PZI - projektna dokumentacija za izvedbo del

številka proj.: **124/24 (BIRO-L s.p.)**

VRSTA NAČRTA:

2/1 Načrt gradbenih konstrukcij

februar 2025

RC PLAN **M,** podjetje za projektiranje in inženiring, d.o.o.
3000 CELJE, Ulica XIV. Divizije 14

številka načrta-mape:

013/25

© NEPOOBLAŠČENO KOPIRANJE IN RAZMNOŽENVANJE NI DOVOLJENO!

PRILOGA 1C

NASLOVNA STRAN NAČRTA

PODATKI O GRADNJI		
naziv gradnje		**REKONSTRUKCIJA IN PRIZIDAVA LEKARNE STRAŽIŠČE**
kratek opis gradnje		**Rekonstrukcija in prizidava.**
VRSTE GRADNJE	☐	**NOVOGRADNJA - NOVOZGRAJEN OBJEKT**
označiti vse ustrezne vrste gradnje	☑	**NOVOGRADNJA - PRIZIDAVA**
	☑	**REKONSTRUKCIJA**
	☐	**SPREMEMBA NAMEMBNOSTI**
	☐	**ODSTRANITEV CELOTNEGA OBJEKTA**
	☐	**LEGALIZACIJA**
	☐	**MANJŠA REKONSTRUKCIJA**
PODATKI O PROJEKTNI DOKUMENTACIJI		
vrsta dokumentacije		**PZI**
številka projekta		**124/24 (BIRO-L s.p.)**
PODATKI O NAČRTU		
strokovno področje načrta		**2 NAČRT S PODROČJA GRADBENIŠTVA**
naziv načrta		**2/1 Načrt gradbenih konstrukcij**
številka načrta		**013/25**
datum izdelave		**februar 2025**
datum spremembe		
PODATKI O PROJEKTANTU NAČRTA		
projektant načrta (naziv družbe)		**RC PLAN M, d.o.o.**
naslov		**Ulica XIV. divizije 14, 3000 Celje**
odgovorna oseba projektanta načrta		**Mitja PANGERŠIČ, univ.dipl.inž.grad.**
podpis odgovorne osebe projektanta načrta		RC PLAN M Podjetje za projektiranje in planiranje, d.o.o. Ulica XIV. divizije 14, 3000 Celje
PODATKI O IZDELOVALCU NAČRTA		
ime in priimek pooblaščenega arhitekta, pooblaščenega inženirja		**Mitja PANGERŠIČ, univ.dipl.inž.grad.**
identifikacijska številka		**IZS G-1233**
podpis pooblaščenega arhitekta, pooblaščenega inženirja		MITJA PANGERŠIČ univ. dipl. inž. grad. IZS G-1233

PRILOGA 2C

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

PROJEKTANT NAČRTA	
projektant načrta (naziv družbe)	**RC PLAN M, d.o.o.**
naslov	**Ulica XIV. divizije 14, 3000 Celje**
odgovorna oseba projektanta načrta	**Mitja PANGERŠIČ, univ.dipl.inž.grad.**

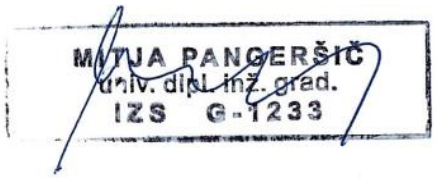
IN POOBLAŠČENI STROKOVNJAK, KI JE IZDELAL NAČRT	
pooblaščeni strokovnjak	**Mitja PANGERŠIČ, univ.dipl.inž.grad., IZS G-1233**

IZJAVLJAVA:

da načrt

vrsta dokumentacije	**PZI**
strokovno področje načrta	**2 NAČRT S PODROČJA GRADBENIŠTVA**
naziv načrta	**2/3 NAČRT GRADBENIH KONSTRUKCIJ**
številka načrta	**013/25**
datum izdelave	**februar 2025**

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

pooblaščeni strokovnjak	**Mitja PANGERŠIČ, univ.dipl.inž.grad.**
identifikacijska številka	**IZS G-1233**
podpis pooblaščenega strokovnjaka	

odgovorna oseba projektanta načrta	**Mitja PANGERŠIČ, univ.dipl.inž.grad.**
podpis odgovorne osebe projektanta načrta	



RC PLAN M, podjetje za projektiranje in inženiring, d.o.o.
3000 CELJE, Ulica XIV. Divizije 14
Telefon: 03/426-18-10, fax: 03/426-18-15
E-mail : rc plan m@rc-plan-m.si

KAZALO VSEBINE NAČRTA:
2/1 načrt gradbenih konstrukcij
št. 013/25

1.	Naslovna stran načrta (Priloga 1C)
2.	Izjava projektanta načrta in pooblaščenega strokovnjaka, ki je izdelal načrt PZI (Priloga 2C)
3.	Kazalo vsebine načrta
4.	Tehnično poročilo
5.	Tehnični prikazi SKUPNI IZVLEČEK ARMATURE 01 POZICIJSKI NAČRT: Tloris kleti, tloris pritličja, karakteristični prerez 02 NAČRT PREBOJEV: Preboji v kletni etaži RK-01, RK-02, RK-03; Izvleček armature S500B, izvleček jekla S235 03 NAČRT PREBOJEV: Preboji v pritličju RP-01, RP-02, RP-03; Zabetoniranje obstoječih odprtin v kleti (os A) 04 NAČRT ARMATURE-PRIZIDEK: Pasovni temelji; tloris temeljev in AB nastavka; pogled v osi B 05 NAČRT ARMATURE-PRIZIDEK: Pasovni temelji; pogled v osi 1 in 2 06 NAČRT ARMATURE-PRIZIDEK: Pasovni temelji; izvleček armature S500B 07 NAČRT ARMATURE-PRIZIDEK: AB vezi, preklade; pogledi v oseh; izvleček armature S500B

© NEPOOBLAŠČENO KOPIRANJE IN RAZMNOŽENVANJE NI DOVOLJENO!

RC PLAN M, podjetje za projektiranje in inženiring, d.o.o.
3000 CELJE, Ulica XIV. Divizije 14
Telefon: 03/426-18-10, fax: 03/426-18-15
E-mail : rc plan m@rc-plan-m.si

PZI

TEHNIČNO POROČILO

© NEPOOBLAŠČENO KOPIRANJE IN RAZMNOŽENVANJE NI DOVOLJENO!

GRADBENE KONSTRUKCIJE

TEHNIČNO POROČILO

PZI

1 SPLOŠNO 2

2 GEOTEHNIČNI PODATKI 2

3 OPIS KONSTRUKCIJE 3

3.1 MATERIAL ZA KONSTRUKCIJO 3

3.1.1 ZIDANA KONSTRUKCIJA 3

3.1.2 LESENA KONSTRUKCIJA 4

3.1.3 ARMIRANOBETONSKA KONSTRUKCIJA 4

3.1.4 JEKLENA KONSTRUKCIJA 4

4 OBTEŽBE (vplivi) 5

4.1 OBTEŽBA S SNEGOM 5

4.2 OBTEŽBA Z VETROM 6

5 RAČUN KONSTRUKCIJE, DIMENZIONIRANJE IN DRUGE KONTROLE 10

5.1 Stešna konstrukcija 10

5.1.1 Obtežba strehe 10

5.1.2 Škarniki 13

5.1.3 Kapna lega 14

5.2 Zidana konstrukcija 15

5.3 Temelji 16

6 OPOMBE 17

1 SPLOŠNO

Predmet projekta je novogradnja pritlične prizidave in rekonstrukcija dela obstoječe lekarne Stražišče.

Na severni strani obstoječega objekta je v pritlični etaži predvidena prizidava lekarne tlorisnih dimenzij konstrukcije 4.25*11.78m, ki se bo navezovala na prostore obstoječe lekarne. Rekonstrukcija objekta bo obsegala preboje skozi nosilne stene obstoječega objekta, ter podaljšanje strešne konstrukcije nad prizidek. Svetli razponi prebojev v nosilnih stenah znašajo med 1.00 in 2.18m. Konstrukcijo prizidka predstavlja povezano zidovje, temeljeno na AB pasovnih temeljih, ki jih je potrebno zaradi višinske razlike do obstoječe kleti, izvesti stopničasto. Podaljšek strehe bo lesena konstrukcija izvedena kot streha-strop, škarniki so na obstoječo lego priključeni členkasto.

Podrobnejši opis objekta je podan v teh. poročilu k načrtu arhitekture projekta, zato ga v temu poročilu ne bomo posebej opisovali.

Načrt gradbenih konstrukcij je izdelan v skladu z načeli in pravili evrokodov, v smislu prve alineje 5. člena Pravilnika o mehanski odpornosti in stabilnosti objektov.

2 GEOTEHNIČNI PODATKI

Za obravnavano mikrolokacijo objekta geomehansko poročilo ni bilo izdelano, zato pri izdelavi načrta gradbenih konstrukcij upoštevamo:

- projektna nosilnost tal skladno z evrocodi: Rd/A= 210.00 kPa
- modul reakcije temeljnih tal cv=15000 kN/m3.
- tip temeljnih tal C po EC8.
- kot notranjega trenja zalednih zemljin Φ=30 stopinj
- prostorninsko težo Y=19.00 kN/m3

Gradbeno jamo in izkopa za temelje, mora pred betoniranjem pregledati geomehanik in potrditi, da prej navedene karakteristike zemljine in temeljnih tal, ustrezajo dejanskemu stanju.

3 OPIS KONSTRUKCIJE

Vertikalno nosilno konstrukcijo objekta predstavlja povezano zidovje s stenami debeline 25cm, ki podpirajo strešno konstrukcijo, ki hkrati predstavlja strop prizidka. Stene so temeljene na AB pasovnih temeljih z debelino temeljne pete 60cm. Širine temeljnih pet pasovnih temeljev so 45cm. Zaradi višinske razlike, so temelji izvedeni stopničasto, temeljni nastavki so armiranobetonski v širini zidovja. Predvidene temelje sidrati v obstoječe (glej načrte GK). Strešno konstrukcijo predstavljajo leseni škarniki prereza 16/18cm, na max. medsebojnem osnem razmaku 90cm. Škarniki so podprti z obstoječo lego in kapno lego na predvideni steni prizidka.

Predvideni preboji v nosilnih stenah bodo izvedeni v obliki nadomestnih okvirov iz jeklenih nosilcev ter AB stebrov, sidranih v obstoječo konstrukcijo.

3.1 MATERIAL ZA KONSTRUKCIJO

3.1.1 ZIDANA KONSTRUKCIJA

Predvidene stene bodo iz opečnih zidakov kvalitete M10 (fb=10 Mpa), zidane s tovarniško pripravljeno malto za splošno uporabo trdnostnega razreda M5 (fm=5 Mpa). Zidaki morajo imeti certifikat skladnosti. Izvedene morajo biti skladno s standardom EC8 za povezano zidovje (vodoravni in vertikalni povezovalni AB elementi).

HORIZONTALNI POVEZOVALNI ELEMENTI- "AB" ZIDNE VEZI-beton C25/30; armatura S500B

− vodoravni povezovalni elementi morajo biti izvedeni v ravnini zidu v višini vsakega stropa, v nobenem primeru pa razmak med njimi v navpični smeri ne sme biti večji od 4m.

− površina prereza vzdolžne armature povezovalnih elementov naj ne bo manj kot 3.00cm2, oziroma ne manj kot 1% površine prereza povezovalnega elementa.

− dolžina preklopa na mestih stikovanja naj ne bo manj kot 60 premerov palice

− dimenzije prereza vodoravnih povezovalnih elementov ne smejo biti manjše od 15cm.

VERTIKALNI POVEZOVALNI ELEMENTI-"AB" ZIDNE VEZI-beton C25/30; armatura S500B

Navpični povezovalni elementi povezanega zidovja morajo biti izvedeni (EC8):

− ob prostih robovih vsakega konstrukcijskega zidnega elementa

− na stičiščih konstrukcijskih zidov

− na obeh straneh katerekoli odprtine s površino večjo od 1.5m2;

− v samem zidu, da se ne preseže medsebojna razdalja 5 m med ovezovalnimi elementi

− površina prereza vzdolžne armature povezovalnih elementov naj ne bo manj kot 3.00cm2, oziroma ne manj kot 1% površine prereza povezovalnega elementa.

− dolžina preklopa na mestih stikovanja naj ne bo manj kot 60 premerov palice

-hidroizolacijo med temelji in vertikalnimi povezovalnimi AB elementi, izvesti iz materialov na podlagi cementa!

3.1.2 LESENA KONSTRUKCIJA

Material za leseno konstrukcijo predstavljajojo iglavci, masiven les kvalitete C24, ustrezno zaščiteni pred biološkimi in atmosferskimi vplivi.

3.1.3 ARMIRANOBETONSKA KONSTRUKCIJA

BETON:

AB pasovni temelji, AB nastavki:	C25/30, XC2, Cl 0.2, Dmax 16, S3
ostala AB konstrukcija:	C25/30, XC1, Cl 0.2, Dmax 16, S3

Stopnjo in vrsto izpostavljenosti kemikalijam, kot tudi ostalim agresivnim vplivom, je potrebno pred izvedbo točno določiti in izbrati ustrezne razrede izpostavljenosti po dogovoru z odgovorno osebo za prevzem in vgradnjo betona! Pred izvedbo mora izvajalec izdelati projekt betona!

ARMATURA:

Armaturne palice bodo rebraste, kvalitete S500B!

Armaturne mreže bodo rebraste, kvalitete S500B!

3.1.4 JEKLENA KONSTRUKCIJA

Profili, pločevine, S235 J2, EXC2, vijaki 8.8, ustrezno antikorozijsko zaščiten. Jeklena konstrukcija mora biti izdelana v skladu s standardom SIST EN 1090-2:2008+A1:2012 “Izvedba jeklenih in aluminijastih konstrukcij

– 2. del: Tehnicne zahteve za izvedbo jeklenih konstrukcij", v katerem so navedene splošne zahteve za izdelavo in montažo jeklenih nosilnih konstrukcij, narejenih iz vroce valjanih, vroce obdelanih, varjenih in hladno oblikovanih jeklenih izdelkov. Privzeti je potrebno razred izdelave EXC2 ! Izvajalec jeklene konstrukcije mora pripraviti tehnološki načrt montaže jeklene konstrukcije, ki bo vseboval vrstni red montaže, način in mesta začasnega podpiranja.... Predvidena mora biti tudi vsa strojna oprema in orodje za dviganje montažnih sklopov. Osebje, ki izvaja montažo mora biti usposobljeno in med delom ustrezno zavarovano. Jeklena konstrukcija mora biti protipožarno zaščitena skladno z zasnovo požarne varnossti.

4 OBTEŽBE (vplivi)

V statičnem računu so poleg lastne teže upoštevane še obtežbe skladne z veljavnimi predpisi in standardi (EUROCODE). Poleg lastne teže konstrukcije je upoštevana stalna obtežba, ki je odvisna od sestave posamezne konstrukcije. Sestavi tlakov, streh, sten in fasad so posredovani od izdelovalcev načrta arhitekture.

Objekt je računan z obremenitvami vetra za veterno cono 1, s projektno hitrostjo vetra 20 m/s in kategorija terena III ter upoštevana nadmorska višina 395m. Pri analizi obtežbe s snegom je upoštevana cona A3 po karti območij z enakim porastom snežne obtežbe in nadmorska višina 395m. V seizmičnem računu je upoštevana referenčna vrednost pospeška tal agR=0.25 (po karti projektnih pospeškov tal za povratno dobo 475 let, l.i. 2021), tip objekta: II in tip temeljnih tal: C.

4.1 OBTEŽBA S SNEGOM

SIST EN 1991 - 1 - 3 EC 1		
KRAJ:	STRAŽIŠČE	
nadm. viš. A=	395.00	m
cona	A3	
TLA:	sk=1.935*[1+(A/728)^2]	
sk=	2.50	kN/m2
ovire na strehi (snegobrani….)?	DA	
STREHA 1:		
naklon 1:	20.00	o
oblikovni faktor μ1-1:	0.80	
s (μ1-1)=	**2.00**	kN/m2

4.2 OBTEŽBA Z VETROM

SIST EN 1991 - 1 - 4 EC 1

KRAJ:	STRAŽIŠČE	
nadm. viš. A=	395.00	m
cona	1	

$v_{b,0}$=vb=	20.00	m/s	*-osnovna hitr. Vetra (4.1)*
q_b=	0.25	kN/m2	*-osnovni tlak vetra (4.10)*

Kategorije terena in terenski parametri:

	ktg	zo	z min
Morsko ali obalno področje, izpostavljeno proti odprtemu morju	0	0.003	1.000
Jezersko ali ravninsko področje z zanemarljivim rastlinjem in brez ovir	I	0.010	1.000
Področje z nizkim rastlinjem in posameznimi ovirami na razd. najmanj 20 višin	II	0.050	2.000
Področje z ojačanim rastlinjem ali stavbami ali s posameznimi ovirami na razd. največ 20 višin ovir	III	0.300	5.000
Področje, kjer je najmanj 15% površine pokrite s stavbami s povprečno višino več kot 15m	IV	1.000	10.000

kategorija terena:	III	zo=	0.30	z min=	5.00		kr=	0.22	*(4.5)*
				cr(z min)=		0.61			*(4.4)*
				Iv(z min)=		0.36			*(4.7)*

Referenčna višina za zunanji tlak "ze" (7.2.2):

h=	**11.00**	m	*-višina objekta*		
b=Ly=	**12.00**	m	*-širina objekta v X smeri*	za veter X:	h<=b
d=Lx=	**30.00**	m	*-širina objekta v Y smeri*	za veter Y:	h<=d

Veter smer X	h/Ly=	0.92	**Veter smer Y**	h/Lx=	0.37
ze1=h=	11.00	m	ze1=h=	11.00	m
ze2=Ly(Ly<h)=	0.00	m	ze2=Lx(Lx<h)=	0.00	m

Največji tlak pri sunkih vetra:

Veter smer X		Veter smer Y		
Co(ze1)=	1	Co(ze1)=	1	
Cr(ze1)=	0.78	Cr(ze1)=	0.78	*(4.4)*
vm(ze1)=	15.52	vm(ze1)=	15.52	*(4.3)*

Iv(ze1)=	0.28			Iv(ze1)=	0.28	*(4.7)*
qp(ze1)=	**0.44**			**qp(ze1)=**	**0.44**	*(4.8)*
Veter smer X				Veter smer Y		
Co(ze2)=	*1*	*infor.*		*Co(ze2)=*	*1*	*infor.*
Cr(ze2)=	*0.61*	*infor.*		*Cr(ze2)=*	*0.61*	*infor.* *(4.4)*
vm(ze2)=	*12.12*	*infor.*		*vm(ze2)=*	*12.12*	*infor.* *(4.3)*
Iv(ze2)=	*0.36*	*infor.*		*Iv(ze2)=*	*0.36*	*infor.* *(4.7)*
qp(ze2)=	***0.32***	*infor.*		***qp(ze2)=***	***0.32***	*infor.* *(4.8)*

Koeficienti zunanjih tlakov $c_{pe,10}$

STENE *(7.2.2.(2))*

Veter smer X					Veter smer Y				
h=	11.00	m			h=	11.00	m		
b=Ly=	12.00	m			b=Lx=	30.00	m		
d=Lx=	30.00	m			d=Ly=	12.00	m		
h/d=h/Lx=	0.37				h/b=h/Ly=	0.92			
ex=	12.00	ex<d			ey=	22.00	ey=>b		
A=	-1.2		A*qp(ze1)=	-0.53	A=	-1.2		A*qp(ze1)=	-0.53
B=	-0.8		B*qp(ze1)=	-0.35	B=	-0.8		B*qp(ze1)=	-0.35
C=	-0.5		C*qp(ze1)=	-0.22	C=	-0.5		C*qp(ze1)=	-0.22
D=	0.8		D*qp(ze1)=	0.35	D=	0.8		D*qp(ze1)=	0.35
E=	-0.4		E*qp(ze1)=	-0.18	E=	-0.5		E*qp(ze1)=	-0.22

DVOKAPNICE *(7.2.5)*

Veter smer X - pravokotno na sleme					Veter smer Y - vzporedno s slemenom				
h=	11.00	m			h=	11.00	m		
b=Ly=	12.00	m			b=Ly=	12.00	m		
d=Lx=	30.00	m			d=Lx=	30.00	m		
naklon α =	20.00	stop			naklon α =	20.00	stop		
ex=	12.00	m			ey=	22.00	m		
F=	0.37		F*qp(ze1)=	0.16	F=	-1.23		F*qp(ze1)=	-0.55
G=	0.37		G*qp(ze1)=	0.16	G=	-1.33		G*qp(ze1)=	-0.59
H=	0.27		H*qp(ze1)=	0.12	H=	-0.67		H*qp(ze1)=	-0.30
I=	-0.40		I*qp(ze1)=	-0.18	I=	-0.50		I*qp(ze1)=	-0.22
J=	-0.83		J*qp(ze1)=	-0.37					

ENOKAPNICE

Veter smer X - pravokotno na sleme - q=0			Veter smer Y - vzporedno s slemenom		
h=	11.00	m	h=	11.00	m

b=Ly=	12.00	m			b=Ly=	12.00	m		
d=Lx=	30.00	m			d=Lx=	30.00	m		
naklon α =	5.00	stop			naklon α =	5.00	stop		
ex=	12.00	m			ey=	22.00	m		
F=	0.00	F*qp(ze1)=	0.00		Fup=	-2.10	Fup*qp(ze1)=	-0.93	
G=	0.00	G*qp(ze1)=	0.00		Flow=	-2.10	Flow*qp(ze1)=	-0.93	
H=	0.00	H*qp(ze1)=	0.00		G=	-1.80	G*qp(ze1)=	-0.80	
Veter smer X - pravokotno na sleme - q=180					H=	-0.60	H*qp(ze1)=	-0.27	
F=	-2.30	F*qp(ze1)=	-1.02		I=	-0.50	I*qp(ze1)=	-0.22	
G=	-1.30	G*qp(ze1)=	-0.58						
H=	-0.80	H*qp(ze1)=	-0.35						

Koeficienti notranjih tlakov c_{pi}

	c_{pi}	qp(ze1)	**$w_i=c_{pi}$ * qp(ze1)**	
nadtlak	-0.20	0.44	-0.09	kN/m^2
podtlak	0.30	0.44	0.13	kN/m^2

REZULTIRAJOČI TLAKI (zunanji + notranji) [kN/m2]:

STENE - ekstremi:

Veter smer X				Veter smer Y			
površina	zun. tlak	mer. notr. tlak	SKUPAJ	površina	zun. tlak	mer. notr. tlak	SKUPAJ
A=	-0.53	-0.09	-0.62	A=	-0.53	-0.09	-0.62
B=	-0.35	-0.09	-0.44	B=	-0.35	-0.09	-0.44
C=	-0.22	-0.09	-0.31	C=	-0.22	-0.09	-0.31
D=	0.35	0.13	0.49	D=	0.35	0.13	0.49
E=	-0.18	-0.09	-0.27	E=	-0.22	-0.09	-0.31

STENE - notranji nadtlak

Veter smer X				Veter smer Y			
površina	zun. tlak	notr. tlak	SKUPAJ	površina	zun. tlak	notr. tlak	SKUPAJ
A=	-0.53	-0.09	-0.62	A=	-0.53	-0.09	-0.62
B=	-0.35	-0.09	-0.44	B=	-0.35	-0.09	-0.44
C=	-0.22	-0.09	-0.31	C=	-0.22	-0.09	-0.31
D=	0.35	-0.09	0.27	D=	0.35	-0.09	0.27
E=	-0.18	-0.09	-0.27	E=	-0.22	-0.09	-0.31

STENE - notranji podtlak

Veter smer X				Veter smer Y			
površina	zun. tlak	notr. tlak	SKUPAJ	površina	zun. tlak	mer. notr. tlak	SKUPAJ

A=	-0.53	0.13	-0.40	A=	-0.53	0.13	-0.40
B=	-0.35	0.13	-0.22	B=	-0.35	0.13	-0.22
C=	-0.22	0.13	-0.09	C=	-0.22	0.13	-0.09
D=	0.35	0.13	0.49	D=	0.35	0.13	0.49
E=	-0.18	0.13	-0.04	E=	-0.22	0.13	-0.09

DVOKAPNICE - ekstremi

Veter smer X - pravokotno na sleme				Veter smer Y - vzporedno s slemenom			
površina	zun. tlak	mer. notr. tlak	SKUPAJ	površina	zun. tlak	mer. notr. tlak	SKUPAJ
F=	0.16	0.13	0.30	F=	-0.55	-0.09	-0.63
G=	0.16	0.13	0.30	G=	-0.59	-0.09	-0.68
H=	0.12	0.13	0.25	H=	-0.30	-0.09	-0.38
I=	-0.18	-0.09	-0.27	I=	-0.22	-0.09	-0.31
J=	-0.37	-0.09	-0.46				

DVOKAPNICE - nadtlak

Veter smer X - pravokotno na sleme				Veter smer Y - vzporedno s slemenom			
površina	zun. tlak	notr. tlak	SKUPAJ	površina	zun. tlak	notr. tlak	SKUPAJ
F=	0.16	-0.09	0.07	F=	-0.55	-0.09	-0.63
G=	0.16	-0.09	0.07	G=	-0.59	-0.09	-0.68
H=	0.12	-0.09	0.03	H=	-0.30	-0.09	-0.38
I=	-0.18	-0.09	-0.27	I=	-0.22	-0.09	-0.31
J=	-0.37	-0.09	-0.46				

DVOKAPNICE - podtlak

Veter smer X - pravokotno na sleme				Veter smer Y - vzporedno s slemenom			
površina	zun. tlak	notr. tlak	SKUPAJ	površina	zun. tlak	notr. tlak	SKUPAJ
F=	0.16	0.13	0.30	F=	-0.55	0.13	-0.41
G=	0.16	0.13	0.30	G=	-0.59	0.13	-0.46
H=	0.12	0.13	0.25	H=	-0.30	0.13	-0.16
I=	-0.18	0.13	-0.04	I=	-0.22	0.13	-0.09
J=	-0.37	0.13	-0.24				

ENOKAPNICE

Veter smer X - pravokotno na sleme - q=0				Veter smer Y - vzporedno s slemenom			
F=	0.00	0.13	0.13	Fup=	-0.93	-0.09	-1.02
G=	0.00	0.13	0.13	Flow=	-0.93	-0.09	-1.02
H=	0.00	0.13	0.13	G=	-0.80	-0.09	-0.89
Veter smer X - pravokotno na sleme - q=180				H=	-0.27	-0.09	-0.35
F=	-1.02	-0.09	-1.11	I=	-0.22	-0.09	-0.31
G=	-0.58	-0.09	-0.66				
H=	-0.35	-0.09	-0.44				

5 RAČUN KONSTRUKCIJE, DIMENZIONIRANJE IN DRUGE KONTROLE

5.1 Stešna konstrukcija

5.1.1 Obtežba strehe

Stalna:

kritina+špirovci+letve			=	0.75	kN/m²
deske	6.00	x 0.025	=	0.15	kN/m²
izolacija	1.00	x 0.300	=	0.30	kN/m²
sekundarni strop			=	0.30	kN/m²

						proj. obtežba:	
						gD	*Y*
g' (brez l.t.)=	0.75	g	=	1.50	kN/m²	2.03	*1.35*

Spremenljiva:

					pD	*Y*	*ψo*
sneg		=	2.00	kN/m²	3.00	*1.50*	*1.00*
veter		=	0.25	kN/m²	0.23	*1.50*	*0.60*
koristna E:		=	0.25	kN/m²	0.38	*1.50*	*1.00*
	pk	=	2.40	kN/m²	3.60		
	qk	**=**	**3.90**	kN/m²			
	qD	**=**	**5.63**	kN/m²	*qD/q=*	*1.44*	

EC 5

ANALIZA OBTEŽBE - MEJNO STANJE NOSILNOSTI (MSN)

(i)	**vrsta obtežbe**		**vrednost (kN/m2)**	**Y(i) (var. koef)**	**reduk. koef.Ψ(i)**	**razred trajanja obt.**	**k_mod**
I	0	stalna obtežba	1.50	1.35	1.00	P	0.6
II	10	sneg n.v.<1000m	2.00	1.50	0.50	S	0.9
III	11	veter	0.25	1.50	0.60	S	0.9

IV	5	koristna E-skladišča	0.25	1.50	1.00	L	0.7
		q-tot=	4.00				

KOMBINACIJE:

		r_d	k_{mod}max	r_d / k_{mod}max	
komb1	Y(I)*I	2.03	0.6	3.38	komb1
komb2	Y(I)*I+Y(II)*II	5.03	0.9	5.58	komb2
komb3	Y(I)*I+Y(II)*II+Ψ(III)*Y(III)*III	5.25	0.9	5.83	komb3
komb4	Y(I)*I+Y(II)*II+Ψ(IV)*Y(IV)*IV	5.40	0.9	6.00	komb4
komb5	Y(I)*I+Y(II)*II+Ψ(III)*Y(III)*III+Ψ(IV)*Y(IV)*IV	5.63	0.9	6.25	komb5
komb6	Y(I)*I+Y(III)*III	2.40	0.9	2.67	komb6
komb7	Y(I)*I+Y(III)*III+Ψ(II)*Y(II)*II	3.90	0.9	4.33	komb7
komb8	Y(I)*I+Y(III)*III+Ψ(IV)*Y(IV)*IV	2.78	0.9	3.08	komb8
komb9	Y(I)*I+Y(III)*III+Ψ(II)*Y(II)*II+Ψ(IV)*Y(IV)*IV	4.28	0.9	4.75	komb9
komb10	Y(I)*I+Y(IV)*IV	2.40	0.7	3.43	komb10
komb11	Y(I)*I+Y(IV)*IV+Ψ(II)*Y(II)*II	2.63	0.9	2.92	komb11
komb12	Y(I)*I+Y(IV)*IV+Ψ(III)*Y(III)*III	3.90	0.9	4.33	komb12
komb13	Y(I)*+Y(IV)*IV+Ψ(II)*Y(II)*II+Ψ(III)*Y(III)*III	4.13	0.9	4.58	komb13
	r_{dmax}=	5.63			
	r_{dmax} /q-tot=	1.41			

MERODAJNA KOMBINACIJA OBTEŽB-mejno stanje nosilnosti:

		projektna obt.:	**$r_d$mer** (kN/m2)	**k_{mod}mer**
komb5	**Y(I)*I+Y(II)*II+Ψ(III)*Y(III)*III+Ψ(IV)*Y(IV)*IV**		**5.63**	**0.90**
			$r_d$mer /q-tot=	1.41

KARAKTERISTIKE LESA

TRDNOSTNI RAZRED:

C 24

k_{mod}mer 0.90

$\gamma_{m\ (var.\ faktor\ za\ material)}$= 1.30

Gostota:

ρ_k [kg/m^3]= 350.00 *-karakteristična*

ρ_{mean} [kg/m^3]= 420.00 *-povprečna*

Karakteristične vrednosti trdnosti: **Projektne vrednosti [kN/cm2]** xd=xk*$k_{_mod_mer}$/$\gamma_{m\ (var.\ faktor\ za\ material)}$**:**

upogib: $f_{m,k}$ [kN/cm^2]= 2.40 **$f_{m,d}$ = 1.66**

nateg-vzporedno: $f_{t,0,k}$ [kN/cm^2]= 1.44 **$f_{t,0,d}$ = 1.00**

nateg-pravokotno:	$f_{t,90,k}$ [kN/cm²]=	0.05	**$f_{t,90,d}$ = 0.04**
tlak-vzporedno:	$f_{c,0,k}$ [kN/cm²]=	2.09	**$f_{c,0,d}$ = 1.45**
tlak-pravokotno:	$f_{c,90,k}$ [kN/cm²]=	0.25	**$f_{c,90,d}$ = 0.17**
strig:	$f_{v,k}$ [kN/cm²]=	0.25	**$f_{v,d}$ = 0.18**

Togosti-moduli:

$E_{0,mean}$=	1100.00	*-modul elastičnosti vzporedno [kN/cm2]*
$E_{0.05}$ =	737.00	*-karakteristični modul elastičnosti pri 5% fraktili vzporedno [kN/cm2]*
$E_{90,mean}$ =	36.67	*-povprečni modul elastičnosti pravokotno [kN/cm2]*
G_{mean} =	68.75	*-povprečni strižni modul [kN/cm2]*

ANALIZA OBTEŽBE - MEJNO STANJE UPORABNOSTI (MSU)

(i)	vrsta obtežbe		vrednost (kN/m2)	Y(i) (var. koef)	reduk. Koef.-Ψ(i)	reduk. Koef.-Ψ2(i)	1+Ψ2(i)*k_{def}
I	0	stalna obtežba	1.50	1.00	1.00	1.00	1.80
II	10	sneg n.v.<1000m	2.00	1.00	0.50	0.00	1.00
III	11	veter	0.25	1.00	0.60	0.00	1.00
IV	8	H-strehe	0.25	1.00	0.00	0.00	1.00
		q-tot=	4.00				

k_{def}= 0.80

KOMBINACIJE:		r_d (w_{inst})-elastični začetni upogib		r_d (w_{fin})-končni upogib	
komb1	Y(I)*I	1.50	komb1	2.70	komb1
komb2	Y(I)*I+Y(II)*II	3.50	komb2	4.70	komb2
komb3	Y(I)*I+Y(II)*II+Ψ(III)*Y(III)*III	3.65	komb3	4.85	komb3
komb4	Y(I)*I+Y(II)*II+Ψ(IV)*Y(IV)*IV	3.75	komb4	4.95	komb4
komb5	Y(I)*I+Y(II)*II+Ψ(III)*Y(III)*III+Ψ(IV)*Y(IV)*IV	3.90	komb5	5.10	komb5
komb6	Y(I)*I+Y(III)*III	1.75	komb6	2.95	komb6
komb7	Y(I)*I+Y(III)*III+Ψ(II)*Y(II)*II	2.75	komb7	3.95	komb7
komb8	Y(I)*I+Y(III)*III+Ψ(IV)*Y(IV)*IV	2.00	komb8	3.20	komb8
komb9	Y(I)*I+Y(III)*III+Ψ(II)*Y(II)*II+Ψ(IV)*Y(IV)*IV	3.00	komb9	4.20	komb9
komb10	Y(I)*I+Y(IV)*IV	1.75	komb10	2.95	komb10
komb11	Y(I)*I+Y(IV)*IV+Ψ(II)*Y(II)*II	1.90	komb11	3.10	komb11
komb12	Y(I)*I+Y(IV)*IV+Ψ(III)*Y(III)*III	2.75	komb12	3.95	komb12
komb13	Y(I)*+Y(IV)*IV+Ψ(II)*Y(II)*II+Ψ(III)*Y(III)*III	2.90	komb13	4.10	komb13

MERODAJNA KOMBINACIJA OBTEŽB-mejno stanje uporabnosti:

elastični začetni upogib	**projektna obt.:**	**r_d (w $_{inst}$)mer-elastični začetni upogib**	
komb5	**Y(I)*I+Y(II)*II+Ψ(III)*Y(III)*III+Ψ(IV)*Y(IV)*IV**	**3.90**	$r_d$mer /q-tot= 0.98
končni upogib	**projektna obt.:**	**r_d (w f_{in})mer-končni upogib**	
komb5	**Y(I)*I+Y(II)*II+Ψ(III)*Y(III)*III+Ψ(IV)*Y(IV)*IV**	**5.10**	$r_d$mer /q-tot= 1.28

r_d (w f_{in}) / rd (w inst) :
1.31

5.1.2 Škarniki

Les: C 24
E= 1100.00 *kN/cm2*
projektna upogibna nosilnost:
fm,d = 1.66 *kN/cm2*
merodajna obtežba za MSN-kontrola napetosti:
rd= 5.63 *kN/m2*
merodajna obtežba za MSU-kontrola povesov:
elastični začetni upogib:
rk= 3.90 *kN/m2*
končni upogib:
rk-fin= 5.10 *kN/m2*

poz: škarniki

b=	16.00	*cm*	I=	7776.00	*cm4*
d=	18.00	*cm*	W=	864.00	*cm4*
Lh=	4.45	*m*	EI=	855.36	*kNm2*
e=	0.90	*m*			
α=	20.00	*stop.*			

kontrola povesov-MSU:
dop. elastični začetni upogib Lh / 200 = 2.30 cm

kontrola napetosti-MSN:

rd(e,α)=	5.39	*kN/m*	rk(e,α)=	3.74	*kN/m*
Md=	13.34	*kNm*	wk-el.=	2.20	*cm*
σd=	1.54	*kN/cm2*			
σd-dop=fm,d=	1.66	*kN/cm2*	rk-fin(e,α)=	4.88	*kN/m*
prerez ustreza!			wk-el.=	2.92	*cm*

prerez ustreza!

dop. končni upogib Lh / 100 = 4.45 cm

prerez ustreza!

5.1.3 Kapna lega

Les: C 24

E= 1100.00 *kN/cm2*

projektna upogibna nosilnost:

fm,d = 1.66 *kN/cm2*

merodajna obtežba za MSN-kontrola napetosti:

rd= 5.63 *kN/m2*

merodajna obtežba za MSU-kontrola povesov:

elastični začetni upogib:

rk= 3.90 *kN/m2*

končni upogib:

rk-fin= 5.10 *kN/m2*

poz: KAPNA LEGA

b=	16.00	*cm*	I=	7776.00	*cm4*
d=	18.00	*cm*	W=	864.00	*cm4*
L=	2.40	*m*	EI=	855.36	*kNm2*
gd=	0.23	*kN/m*	*-proj. l.t. lege*		
Lh1=	4.45	*m*	*-hor. dolžina špirovcev na eni strani, Lh2 na drugi strani*		
α1=	20.00	*stop.*	*-naklon špirovcev na eni strani, α2 na drugi strani*		
Lh2=	1.60	*m*			
α2=	20.00	*stop.*	kontrola povesov-MSU:		

dop. elastični začetni upogib

kontrola napetosti-MSN: *L / 250 = 1.00 cm*

rd(Lh,α)=	18.34	*kN/m*	rk(Lh,α)=	13.11	*kN/m*
Md=	13.21	*kNm*	wk-el.=	0.60	*cm*
σd=	1.53	*kN/cm2*			
σd-dop=fm,d=	1.66	*kN/cm2*	rk-fin(Lh,α)=	16.42	*kN/m*
	prerez ustreza!		wk-el.=	0.83	*cm*

prerez ustreza!

dop. končni upogib L / 150 = 1.6 cm

prerez ustreza!

5.2 Zidana konstrukcija

ZIDOVJE (EC6, EC8)

				vrsta zidakov:
zidaki: f_b=	10.00	Mpa	skupina zidakov (EC6 preg.3.1):	A -opečni
vrsta zidakov:	A		2	B -kalcijev silikat
malta: f_m=	5.00	Mpa	*-malta za splošno uporabo*	C -betonski
fk=	**3.655**	Mpa	*-karakteristična tlačna trdnost zidovja*	
E=	**3655.136**	Mpa	*-elastični modul zidovja*	
G=	**1462.054**	Mpa	*-strižni modul zidovja*	
fvko=	**0.200**	Mpa	*-karakteristična začetna strižna trdnost pri ničelni tlačni napetosti*	
Y_m =	3.00		*-delni faktor varnosti za zidovje-normalno projektno stanje*	
Y_{mE} =	1.70		*-delni faktor varnosti za zidovje-potresno projektno stanje (0.70*Ym; >=1.50)*	

KONTROLA ZIDOVJA:

OBTEŽBA:

									Projektne vrednosti fakt. varnosti: qD-i	Yi	ψo-i
streha-g-1-ena stran	1.50	x	4.45	/	2.00	=	3.34	KN/m	4.51	*1.35*	*1.00*
streha-g-2-druga stran	1.50	x	0.80	/	1.00	=	1.20	KN/m	1.62	*1.35*	*1.00*
streha-s,w,p-1-ena stran	2.40	x	4.45	/	2.00	=	5.34	KN/m	8.01	*1.50*	*1.00*
streha-s,w,p-2-druga stran	2.40	x	0.80	/	1.00	=	1.92	KN/m	2.88	*1.50*	*1.00*
stena	17.50	x	0.25	x	2.60	=	11.38	KN/m	15.36	*1.35*	*1.00*

q'k	**=**	**23**	KN/m	*-karakt. obt. brez l.t. tem.*
q'D	**=**	**32**	KN/m	*-projektna obt. brez l.t. tem.*

KONTROLA ZIDOVJA: VERT. OBTEŽBA [MSN]

q'D	=	**32.37**	KN/m			
fk karakt. tlacna trdnost=	**3.655**	MPa	**d** stene	=	**25.00**	cm
Ym fak. var. za material=	3.00					
Φ =	**0.73**	*-faktor redukcije (vitkost)*	**h**(ef)	=	**2.60**	m
f lim dop. tlacna napetost zid.=	**0.89**	MPa >	**fd** tlacna napetost zid.	=	**0.13**	MPa

Zidovje USTREZA!

5.3 Temelji

OBTEŽBA:									Projektne vrednosti fakt. varnosti: qD-i	Yi	ψo-i
streha-g-1-ena stran	1.50	x	4.45	/	2.00	=	3.34	KN/m	4.51	*1.35*	*1.00*
streha-g-2-druga stran	1.50	x	0.80	/	1.00	=	1.20	KN/m	1.62	*1.35*	*1.00*
streha-s,w,p-1-ena stran	2.40	x	4.45	/	2.00	=	5.34	KN/m	8.01	*1.50*	*1.00*
streha-s,w,p-2-druga stran	2.40	x	0.80	/	1.00	=	1.92	KN/m	2.88	*1.50*	*1.00*
stena	17.50	x	0.25	x	3.60	=	15.75	KN/m	21.26	*1.35*	*1.00*
stena AB	25.00	x	0.25	x	2.70	=	16.88	KN/m	22.78	*1.35*	*1.00*

q'k = 44 KN/m *-karakt. obt. brez l.t. tem.*
q'D = 61 KN/m *-projektna obt. brez l.t. tem.*

PASOVNI TEMELJ

d temelja = **60.00** cm *-debelina tem.*
b temelja = **45.00** cm *-širina tem.*
gk temelja = 6.75 kN/m *-karakt. l.t. tem.*
gD temelja = 9.11 cm *-projektna l.t. tem.*

napetosti v tleh:

qk = **51** KN/m *-karakt. obt.*
qD = **70** KN/m *-projektna obt.*
R_d/A' = 210 KN/m2 *-projektna nosilnost tal po EC7-PP2*

σ_{sTAL}(qk) = 114 KN/m2
σ_{sTAL}(qD) = **156** KN/m2 < Rd/A'-->temelj USTREZA!

beton: C25/30
armatura: S500
ρ min.= 0.4 % EC8 Asmin =± 5.40 cm2
izberem:
spodaj: 4 Ø 14
4 Ø 14
stremena: Ø 8 / 20 cm

6 OPOMBE

Načrt gradbenih konstrukcij je izdelan v skladu z načeli in pravili evrokodov, v smislu prve alineje 5. člena Pravilnika o mehanski odpornosti in stabilnosti objektov.

Načrt varovanja izkopov in gradbene jame NI predmet tega načrta!

Pozicije in dimenzije prebojev v AB konstrukciji obvezno dodatno prekontrolirati v načrtih arhitekture in načrtih instalacij! Vse kote obvezno prekontrolirati v načrtih arhitekture!

proj. gradb. konstr.:
Matjaž ČERČEK, univ.dipl.inž.grad.

Poobl. inženir:
Mitja PANGERŠIČ, univ.dipl.inž.grad.

RC PLAN M, podjetje za projektiranje in inženiring, d.o.o.
3000 CELJE, Ulica XIV. Divizije 14
Telefon: 03/426-18-10, fax: 03/426-18-15
E-mail : rc plan m@rc-plan-m.si

PZI

TEHNIČNI PRIKAZI

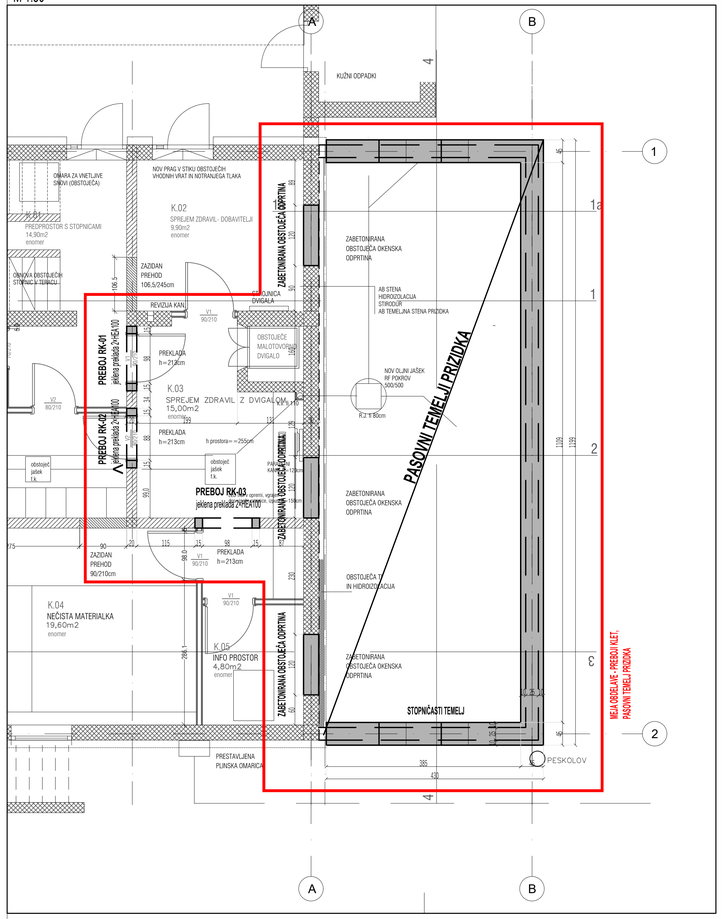
© NEPOOBLAŠČENO KOPIRANJE IN RAZMNOŽENVANJE NI DOVOLJENO!

LEKARNA STRAŽIŠČE	**SKUPNI IZVLEČEK JEKLA**				
POS	LIST	ARMATURA S500			JEKLO
		do Φ 12	nad Φ 12	mreža (razrez)	S 235
	SKUPAJ	**815**	**1.249**	**466**	**434**
PREBOJI KLET		34	110		143
PREBOJI PRITLIČJE+ZAZIDAVA OBSTOJEČIH ODPRTIN KLET		68	208	22	290
PRIZIDEK - PASOVNI TEMELJI		425	702	444	
PRIZIDEK - AB VEZI,PREKLAD		288	229		

© NEPOOBLAŠČENO KOPIRANJE IN RAZMNOŽENVANJE NI DOVOLJENO!

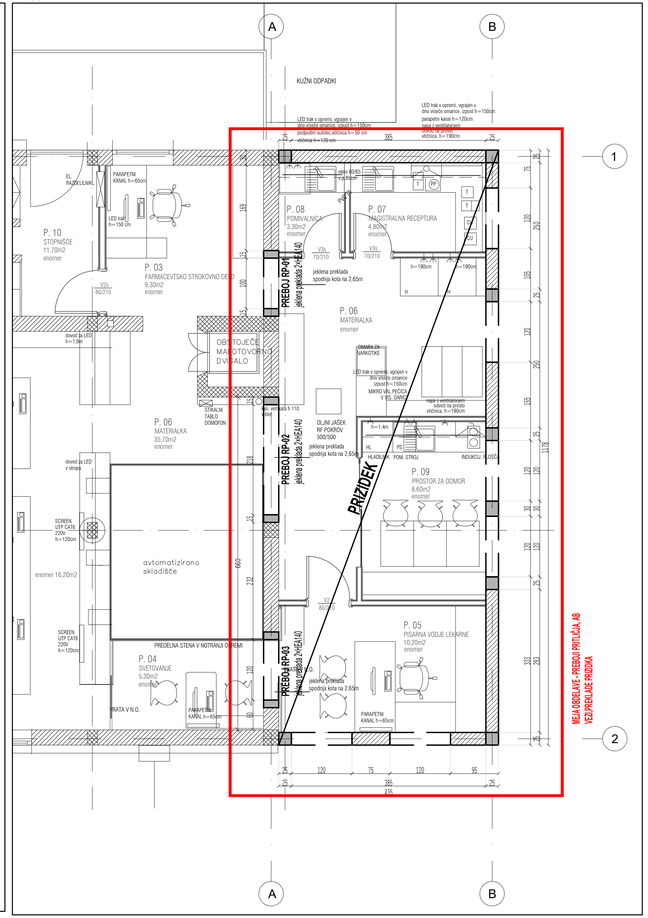
POZICIJSKI NAČRT: KLET

PREBOJI V KLETI, ZABETONIRANJE OBSTOJEČIH OKENSKIH ODPRTIN, PASOVNI TEMELJI PRIZIDAVE
M 1:50



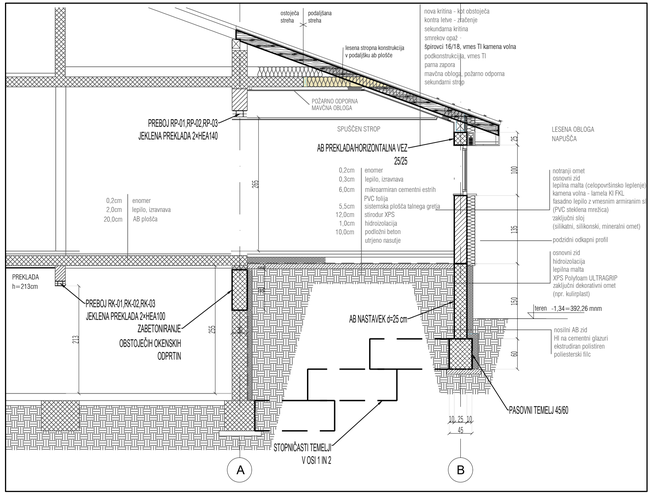
POZICIJSKI NAČRT: PRITLIČJE

PREBOJI V PRITLIČJU, AB VEZI,PREKLADE PRIZIDKA
M 1:50



POZICIJSKI NAČRT: KARAKTERISTIČNI PREREZ

PREREZ
M 1:50



OPOMBA:

VSE DIMENZIJE IN GEOMETRIJO PREKONTROLIRATI V NAČRTIH ARHITEKTURE!
VSE PREBOJE SKOZI AB KONSTRUKCIJO GLEJ NAČRTE INŠTALACIJ!
NAČRTE ARMATURE PRED NAROČANJE OBVEZNO PREGLEDATI, MOREBITNE POMANJKLJIVOSTI IN NEJASNOSTI POSREDOVATI POOBLAŠČENEMU INŽENIRJU GRADBENIH KONSTRUKCIJ!
PRED IZBEDBO TEMELJEV MORA GEOMEHANIK PREKONTROLIRATI TEMELJNA TLA IN UTRJENOST NASIPA! NASUTJE POD TEMELJNO PLOŠČO USTREZNO UTRDITI.
UTRJENOST, DEBELINO IN NAČIN IZVEDBE NASUTJA POD TEMELJNO PLOŠČO PODA ODGOVORNI GEOMEHANIK!

KVALITETA BETONOV:

Pasovni temelji in AB nastavek temeljv	C25/30, XC2, Cl 02, Dmax 16, S3
AB vezi, prekalde	C25/30, XC1, Cl 02, Dmax 16, S4

Armaturne palice in mreže kvalitete S500B (rebrasta armatura).
Dimenzije armaturnih palic ustrezajo njihovim zunanjim dimenzijam!
Beton za konstrukcijo bo kvalitete C25/30. Stopnjo in vrsto izpostavljenosti, je potrebno pred izvedbo točno določočiti in izbrati ustrezne razrede izpostavljenosti z odgovorno osebo za prevzem in vgradnjo betona!

Št. sprem.	Opis spremembe:	Datum:	Podpis:

Projektno podjetje: IZS 1338

RC PLAN M
podjetje za projektiranje in inženiring, d.o.o.
Ulica XIV. divizije 14, CELJE

Opomba glede varovanja podatkov: Dajanje te dokumentacije naprej kakor tudi kopiranje, uporabljanje in dajanje obvestil o njeni vsebini ni dovoljeno, če ni posebej odobreno. Za vsa opravila, ki bi bila v nasprotju s tem določilom, je predvideno denarno nadomestilo za nastalo škodo. Pridržane so vse pravice v primeru dodelitve patenta.

Investitor:
GORENJSKE LEKARNE
Gosposvetska ulica 12, 4000 Kranj

Objekt, lokacija:
REKONSTRUKCIJA IN PRIZIDAVA LEKARNE STRAŽIŠČE

Vsebina nabe:
POZICIJSKI NAČRT
Tloris kleti, tloris pritličja
Karakteristični prerez

Merilo: 1:50 Dat.: februar 2025

	Ime in priimek:	Identifikacijska številka:	Datum:	Podpis:
Vodja projekta:	Franc HOČEVAR, u.d.i.a.	ZAPS A-0459	02.2025	
Pooblaščeni inženir:	Mitja PANGERŠIČ,u.d.i.g.	IZS G-1233	02.2025	
Projektant:	Matjaž ČERČEK,u.d.i.g.	IZS G-1232	02.2025	
Obdelal:	BK NAČRTI, Bojan Korošec s.p.		02.2025	

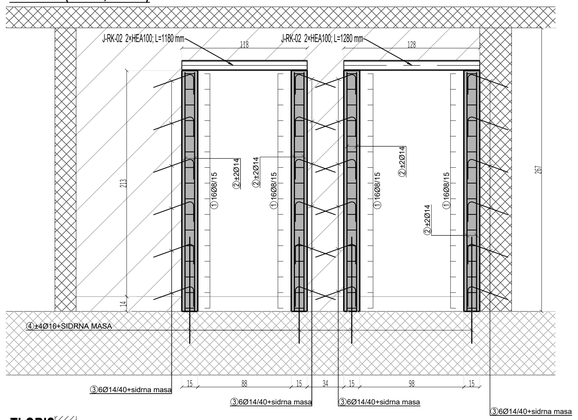
Št. projekta:	Št. načrta-mapa:	Vrsta proj. dok.:	Vrsta načrta:	Številka nabe:
124/24	013/25	PZI	2 NAČRT GRADBENIH KONSTRUKCIJ	01

NAČRT PREBOJEV: PREBOJI RK-01, RK-02, RK-03

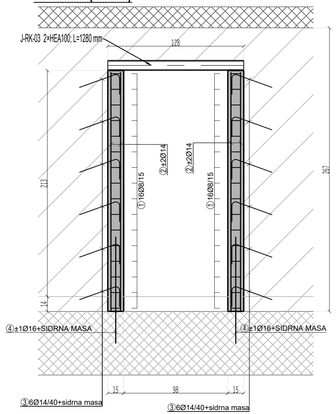
PREBOJI V KLETI

M 1:25

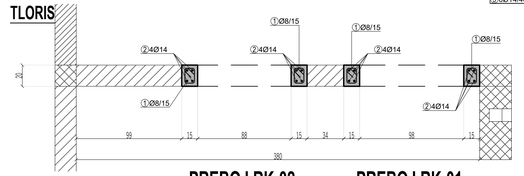
POGLED (RK-01, RK-02)



POGLED (RK-03)



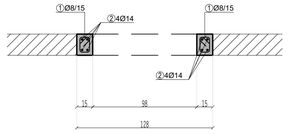
TLORIS



PREBOJ RK-02
jeklena preklada 2×HEA100

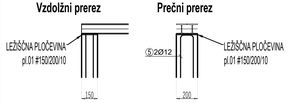
PREBOJ RK-01
jeklena preklada 2×HEA100

TLORIS



PREBOJ RK-03
jeklena preklada 2×HEA100

DETAJL: Ležišče za jekleno preklado



OPOMBE:
Na vrhu vezi vgraditi ležišćno pločevino pl.01 #150.200.10 z navarjenimi sidri 2Ø12, v fazi betoniranja vgraditi v AB vez! Jeklene preklade HEA100 privariti na ležišćno pločevino! Pred izvedbo prebojev v obstoječih stenah je potrebno obstoječo konstrukcijo ustrezno podrteti!

OPOMBE:
Nove AB vezi sidrati v obstoječi temelj z sidri 2Ø16+sidrna masa HILTI HIT HY-200A, v obstojećo steno po višini z sidri Ø14/40+sidrna masa HILTI HIT HY-200A za beton ter HIT HY-170 za opečni zid! Sidranje izvesti skladno znavodli dobavitelja sidrne mase! Na vrhu vezi vgraditi ležišćno pločevino pl.01 #150.200.10 z navarjenimi sidri 2Ø12, v fazi betoniranja vgraditi v AB vez! Jeklene preklade HEA100 privariti na ležišćno pločevino! Pred izvedbo prebojev v obstoječih stenah je potrebno obstojećo konstrukcijo ustrezno podrteti!

Palice - specifikacija (PREBOJI KLET) (1 kos)

ozn	oblika in mere [cm]	Ø	lg [m]	n [kos]	lgn [m]	Opomba
1		8	0.64	96	61.44	
2		14	2.25	24	54.00	
3		14	0.60	36	21.60	
4		16	1.00	12	12.00	
5		12	0.92	12	11.04	

Palice - izvleček opaža (PREBOJI KLET)

Ø [mm]	lgn [m]	Teža enote [kg/m']	Teža [kg]
B500B, Ø <= 12 mm			
8	61.44	0.40	24.27
12	11.04	0.89	9.80
Skupaj			34.07
B500B, Ø > 12 mm			
14	75.60	1.21	91.48
16	12.00	1.58	18.96
Skupaj			110.44

IZVLEČEK JEKLA: S235

	Σ kg:	139,05
POS: JEKLENA KONSTRUKCIJA	3,00 % za zvare-kg	4,17
PREBOJI KLET RK-01, RK-02, RK-03	**skupaj kg:**	**143,22**

JEKLENI PROFILI S235

ozn.	PROFIL	L(m')	dm3	kg/m'	kg/dm'	kg/kom	kom	TEŽA
J-RK-01	HEA 100	1,180		16,7		19,71	2	39,41
J-RK-02	HEA 100	1,280		16,7		21,38	2	42,75
J-RK-03	HEA 100	1,280		16,7		21,38	2	42,75

PLOČEVINE S235

ozn.	PROFIL	L(m')	dm3	kg/m'	kg/dm'	kg/kom	kom	TEŽA
pl.01	# 150 . 200 . 10		0,3000		7,85	2,36	6	14,13

OPOMBA:
VSE DIMENZIJE IN GEOMETRIJO PREKONTROLIRATI V NAČRTIH ARHITEKTURE!
VSE PREBOJE SKOZI AB KONSTRUKCIJO GLEJ NAČRTE INŠTALACIJ!
NAČRTE ARMATURE PRED NAROČANJE OBVEZNO PREGLEDATI, MOREBITNE POMANJKLJIVOSTI IN NEJASNOSTI POSREDOVATI POOBLAŠČENEMU INŽENIRJU GRADBENIH KONSTRUKCIJ!
PRED IZDEBDO TEMELJEV MORA GEOMEHANIK PREKONTROLIRATI TEMELJNA TLA IN UTRJENOST NASIPA! NASUTJE POD TEMELJNO PLOŠČO UTRDITI DO Ev2=>60MPa, DEBELINO IN NAČIN IZVEDBE NASUTJA POD TEMELJNO PLOŠČO PODA ODGOVORNI GEOMEHANIK!

KVALITETA BETONOV:
Temeljna plošča C25/30, XC2, Cl 02, Dmax 16, S3
Medetažna plošča,vezi,preklad C25/30, XC1, Cl 02, Dmax 16, S4
Armaturne palice in mreže kvalitete S500B (rebrasta armatura).
Dimenzije armaturnih palic ustrezajo njihovim zunanjim dimenzijam!
Beton za konstrukcijo bo kvalitete C25/30. Stopnjo in vrsto izpostavljenosti, je potrebno pred izvedbo točno določočiti in izbrati ustrezne razrede izpostavljenosti z odgovorno osebo za prevzem in vgradnjo betona!

Št. sprem.:	Opis spremembe:	Datum:	Podpis:

Projektivno podjetje: (UZS 1338)

RC PLAN M
podjetje za projektiranje in inženiring, d.o.o.
Ulica XIV. divizije 14, CELJE

Opomba glede varovanja podatkov:
Dajanje te dokumentacije naprej kakor tudi kopiranje, uporabljanje in dajanje obvestil o njeni vsebini ni dovoljeno, če ni posebej odobreno. Za vsa oprsvila, ki bi bila v nasprotju s tem določilom, je predvideno denarno nadomestilo za nastalo škodo. Pridržane so vse pravice v primeru dodelitve patenta.

Investitor:
GORENJSKE LEKARNE
Gosposvetska ulica 12, 4000 Kranj

Vsebina risbe:
NAČRT PREBOJEV - KLET
Preboji RK-01, RK-02, RK-03

Objekt, lokacija:
REKONSTRUKCIJA IN PRIZIDAVA LEKARNE STRAŽIŠČE

Merilo: 1:25 Dat.: februar 2025

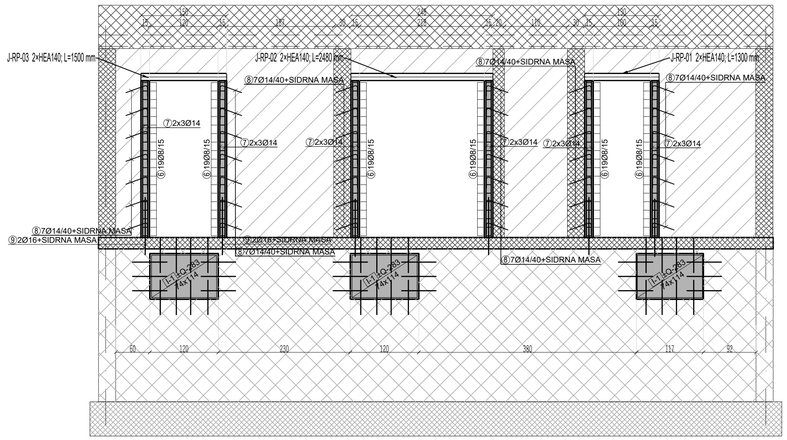
	Ime in priimek:	Identifikacijska številka:	Datum:	Podpis:
Vodja projekta:	Franc HOČEVAR, u.d.i.a.	ZAPS A-0459	02.2025	
Pooblaščeni inženir:	Mitja PANGERŠIČ,u.d.i.g.	IZS G-1233	02.2025	
Projektant:	Matjaž ČERČEK,u.d.i.g.	IZS G-1232	02.2025	
Odelal:	BK NAČRTI, Bojan Korošec s.p.		02.2025	

Št. projekta:	Št. načrta-mape:	Vrsta proj. dok.:	Vrsta načrta:	Številka risbe:
124/24	013/25	PZI	2 NAČRT GRADBENIH KONSTRUKCIJ	02

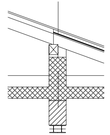
NAČRT PREBOJEV: PREBOJI RP-01, RP-02, RP-03

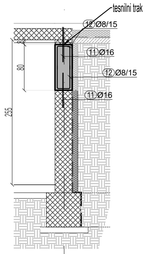
PREBOJI V PRITLIČJU, ZABETONIRANJE OBSTOJEČIH AB KLETNIH STEN
M 1:50

POGLED V OSI A

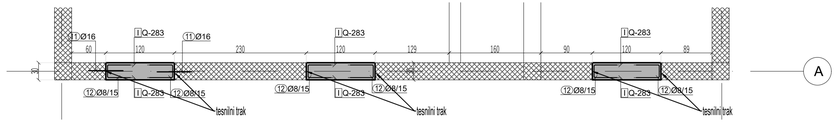


PREREZ

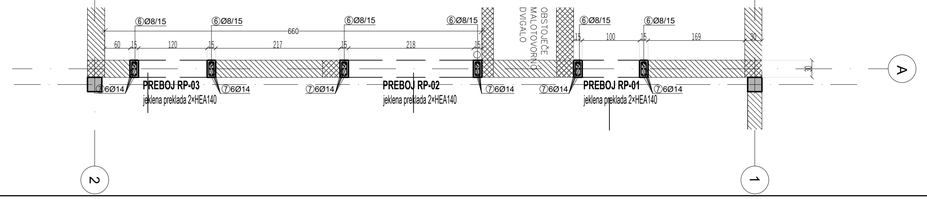




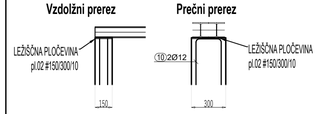
TLORIS KLETI (ZABETONIRANJE OBSTOJEČIH ODPRTIN)



TLORIS PRITLIČJA (PREBOJI RP-01, RP-02, RP-03)



DETAJL: Ležišče za jekleno preklado

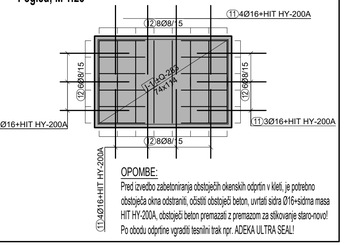


OPOMBE:
Na vrhu vezi vgraditi ležišično pločevino pl.02 #150.300.10 z navarjenimi sidri 2Ø12, v fazi betoniranja vgraditi v AB vez! Jeklene preklade HEA140 privariti na ležišično pločevino! Pred izvedbo prebojev v obstoječih stenah je potrebno obstoječo konstrukcijo ustrezno podpreti!

OPOMBE:
Nove AB vezi sidrati v obstoječi temelj z sidri 2Ø16+sidrna masa HILTI HIT HY-200A, v obstoječo steno po višini z sidri Ø14/40+sidrna masa HILTI HIT HY-200A za beton ter HIT HY-170 za opečni zid! Sidranje izvesti skladno znavodli dobavitelja sidrne mase!
Na vrhu vezi vgraditi ležišično pločevino pl.02 #150.300.10 z navarjenimi sidri 2Ø12, v fazi betoniranja vgraditi v AB vez! Jeklene preklade HEA140 privariti na ležišično pločevino! Pred izvedbo prebojev v obstoječih stenah je potrebno obstoječo konstrukcijo ustrezno podpreti!

ZABETONIRANJE OBSTOJEČIH ODPRTIN

Pogled; M 1:25



OPOMBE:
Pred izvedbo zabetoniranja obstoječih okenskih odprtin v kleti, je potrebno obstoječa okna odstraniti, očistiti obstoječi beton, uvrtati sidra Ø16+sidrna masa HIT HY-200A, obstoječi beton premazati z premazom za stikovanje staro-novo! Po obodu odprtine vgraditi tesnilni trak npr. ADEKA ULTRA SEAL!

IZVLEČEK JEKLA:	S235					
					Σ kg:	282,03
POS: JEKLENA KONSTRUKCIJA					3,00 % za zvare-kg	8,46
PREBOJI PRITLIČJE RP-01, RP-02, RP-03					skupaj kg:	290,49

JEKLENI PROFILI S235							
ozn.	PROFIL	L(m')	dm3	kg/m'	kg/dm3	kg/kom	kom	TEŽA
J-RP-01	HEA 140	1,500		24,7		37,05	2	74,10
J-RP-02	HEA 140	2,480		24,7		61,26	2	122,51
J-RP-03	HEA 140	1,300		24,7		32,11	2	64,22
PLOČEVINE S235								
ozn.	PROFIL	L(m')	dm3	kg/m'	kg/dm3	kg/kom	kom	TEŽA
pl.02	# 150 . 300 . 10		0,4500		7,85	3,53	6	21,20

Palice - specifikacija (PREBOJI PRITLIČJE, ZABETONIRANJE OBSTOJEČIH ODRTIN V KLETI) (1 kos)

ozn	oblika in mere [cm]	Ø	lg [m]	n [kos]	lgn [m]	Opomba
6	24, 24, 24, 24	8	0.84	114	95.76	
7	272	14	2.72	36	97.92	
8	19, 7, 40	14	0.60	42	25.20	
9	100	16	1.00	12	12.00	
10	40, 22, 40	12	1.02	12	12.24	
11	60	16	0.60	42	25.20	
12	40, 22, 40	8	1.02	48	48.96	

Palice - izvleček opaža (PREBOJI PRITLIČJE, ZABETONIRANJE OBSTOJEČIH ODRTIN V KLETI)

Ø [mm]	lgn [m]	Teža enote [kg/m']	Teža [kg]
B500B, Ø <= 12 mm			
8	144.72	0.40	57.16
12	12.24	0.89	10.87
Skupaj			68.03
B500B, Ø > 12 mm			
14	123.12	1.21	148.98
16	37.20	1.58	58.78
Skupaj			207.75

Mreže - specifikacija (PREBOJI PRITLIČJE, ZABETONIRANJE OBSTOJEČIH ODRTIN V KLETI) (1 kos)

Pozicija	Oznaka mreže	B [cm]	L [cm]	n	Teža enote [kg/m2]	Skupna teža [kg]	Opomba
I-1	Q-283	114	74	6	4.44	22.43	
Skupaj						22.43	

Mreže - rakapitulacija opaža (PREBOJI PRITLIČJE, ZABETONIRANJE OBSTOJEČIH ODRTIN V KLETI)

Oznaka mreže	B [cm]	L [cm]	n	Teža enote [kg/m2]	Skupna teža celih mrež [kg]	Neto vgrajena teža [kg]
Q-283	215	600	1	4.44	57.28	22.43
Skupaj					57.28	22.43

OPOMBA:
VSE DIMENZIJE IN GEOMETRIJO PREKONTROLIRATI V NAČRTIH ARHITEKTURE!
VSE PREBOJE SKOZI AB KONSTRUKCIJO GLEJ NAČRTE INŠTALACIJ!
NAČRTE ARMATURE PRED NAROČANJE OBVEZNO PREGLEDATI, MOREBITNE POMANJKLJIVOSTI IN NEJASNOSTI POSREDOVATI POOBLAŠČENEMU INŽENIRJU GRADBENIH KONSTRUKCIJ!
PRED IZBEDBO TEMELJEV MORA GEOMEHANIK PREKONTROLIRATI TEMELJNA TLA IN UTRJENOST NASIPA! NASUTJE POD TEMELJNO PLOŠČO UTRDITI DO Ev2=>60MPa, DEBELINO IN NAČIN IZVEDBE NASUTJA POD TEMELJNO PLOŠČO PODA ODGOVORNI GEOMEHANIK!

KVALITETA BETONOV:
Temeljna plošča C25/30, XC2, Cl 02, Dmax 16, S3
Medetažna plošča,vezi,preklad C25/30, XC1, Cl 02, Dmax 16, S4
Armaturne palice in mreže kvalitete S500B (rebrasta armatura).
Dimenzije armaturnih palic ustrezajo njihovim zunanjim dimenzijam!
Beton za konstrukcijo bo kvalitete C25/30. Stopnjo in vrsto izpostavljenosti, je potrebno pred izvedbo točno določočiti in izbrati ustrezne razrede izpostavljenosti z odgovorno osebo za prevzem in vgradnjo betona!

Št. sprem.:	Opis spremembe:	Datum:	Podpis:

Projektivno podjetje: IZS 1338
RC PLAN M podjetje za projektiranje in inženiring, d.o.o. Ulica XIV. divizije 14, CELJE

Opomba glede varovanja podatkov: Dajanje te dokumentacije naprej kakor tudi kopiranje, uporabljanje in dajanje odvzetii o njeni vsebini ni dovoljeno, če ni posebej odobreno. Za vsa oprnavila, ki bi bila v nasprotju s tem določilom, je predvideno denarno nadomestilo za nastalo škodo. Pridržane so vse pravice v primeru dodelitve patenta.

Investor:
GORENJSKE LEKARNE
Gosposvetska ulica 12, 4000 Kranj

Vsebina risbe:
NAČRT PREBOJEV - PRITLIČJE

Objekt, lokacija:
REKONSTRUKCIJA IN PRIZIDAVA LEKARNE STRAŽIŠČE

Preboji RK-01, RK-02, RK-03
ZABETONIRANJE OBSTOJEČIH OKENSKIH ODPRTIN V KLETI

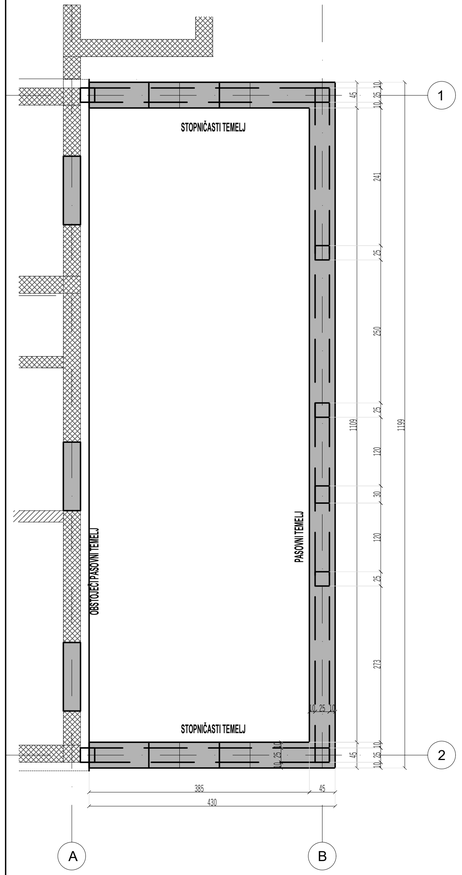
Merilo: 1:50 Dat.: februar 2025

	Ime in priimek:	Identifikacijska številka:	Datum:	Podpis:
Vodja projekta:	Franc HOČEVAR, u.d.i.a.	ZAPS A-0459	02.2025	
Pooblaščeni inženir:	Mitja PANGERŠIČ,u.d.i.g.	IZS G-1233	02.2025	
Projektant:	Matjaž ČERČEK,u.d.i.g.	IZS G-1232	02.2025	
Odelal:	BK NAČRTI, Bojan Korošec s.p.		02.2025	

Št. projekta:	Št. načrta-mape:	Vrsta proj. dok.:	Vrsta načrta:	Številka risbe:
124/24	013/25	PZI	2 NAČRT GRADBENIH KONSTRUKCIJ	03

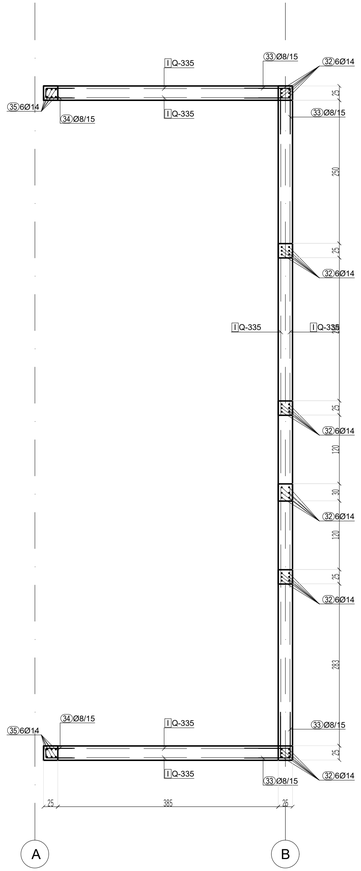
POZICIJSKI NAČRT: PASOVNI TEMELJI PRIZIDKA

TLORIS M 1:50



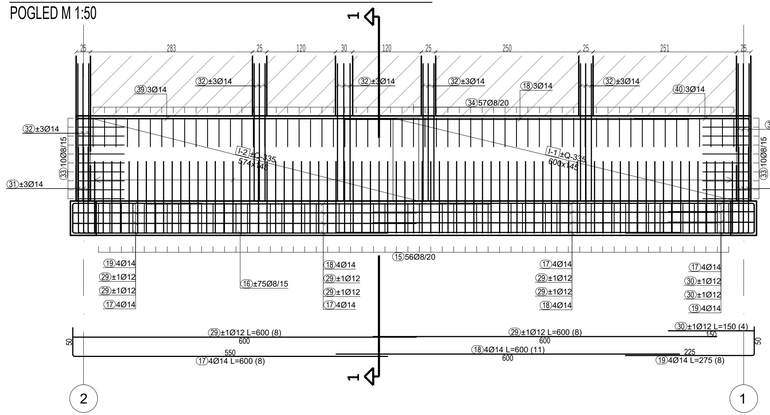
NAČRT ARMATURE: AB TEMELJNI NASTAVEK

TLORIS M 1:50

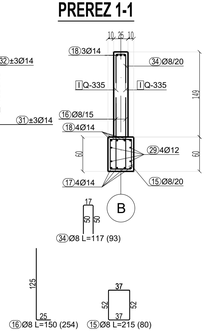


NAČRT ARMATURE: PASOVNI TEMELJI PRIZIDKA OS B

POGLED M 1:50



PREREZ 1-1



OPOMBA:

VSE DIMENZIJE IN GEOMETRIJO PREKONTROLIRATI V NAČRTIH ARHITEKTURE!

VSE PREBOJE SKOZI AB KONSTRUKCIJO GLEJ NAČRTE INŠTALACIJ!

NAČRTE ARMATURE PRED NAROČANJE OBVEZNO PREGLEDATI, MOREBITNE POMANJKLJIVOSTI IN NEJASNOSTI POSREDOVATI POOBLAŠČENEMU INŽENIRJU GRADBENIH KONSTRUKCIJ!

PRED IZBEDBO TEMELJEV MORA GEOMEHANIK PREKONTROLIRATI TEMELJNA TLA IN UTRJENOST NASIPA! NASUTJE POD TEMELJNO PLOŠČO UTRDITI DO Ev2=>60MPa, DEBELINO IN NAČIN IZVEDBE NASUTJA POD TEMELJNO PLOŠČO PODA ODGOVORNI GEOMEHANIK!

KVALITETA BETONOV:

Temeljna plošča C25/30, XC2, Cl 02, Dmax 16, S3

Medetažna plošča,vezi,preklad C25/30, XC1, Cl 02, Dmax 16, S4

Armaturne palice in mreže kvalitete S500B (rebrasta armatura).

Dimenzije armaturnih palic ustrezajo njihovim zunanjim dimenzijam!

Beton za konstrukcijo bo kvalitete C25/30. Stopnjo in vrsto izpostavljenosti, je potrebno pred izvedbo točno določočiti in izbrati ustrezne razrede izpostavljenosti z odgovorno osebo za prevzem in vgradnjo betona!

Št. sprem.:	Opis spremembe:	Datum:	Podpis:

Projektivno podjetje: IZS 1338

RC PLAN M
podjetje za projektiranje in inženiring, d.o.o.
Ulica XIV. divizije 14, CELJE

Opomba glede varovanja podatkov:
Dajanje te dokumentacije naprej kakor tudi kopiranje, uporabljanje in dajanje obvestil o njeni vsebini ni dovoljeno, če ni posebej odobreno. Za vsa oprtavila, ki bi bila v nasprotju s tem določilom, je predvideno denarno nadomestilo za nastalo škodo. Pridržane so vse pravice v primeru dodelitve patenta.

Investitor:
GORENJSKE LEKARNE
Gosposvetska ulica 12, 4000 Kranj

Vsebina risbe:
NAČRT ARMATURE - PRIZIDEK
PASOVNI TEMELJI
-tloris temeljev, ab nastavka, pogled v osi B

Objekt, lokacija:
REKONSTRUKCIJA IN PRIZIDAVA LEKARNE STRAŽIŠČE

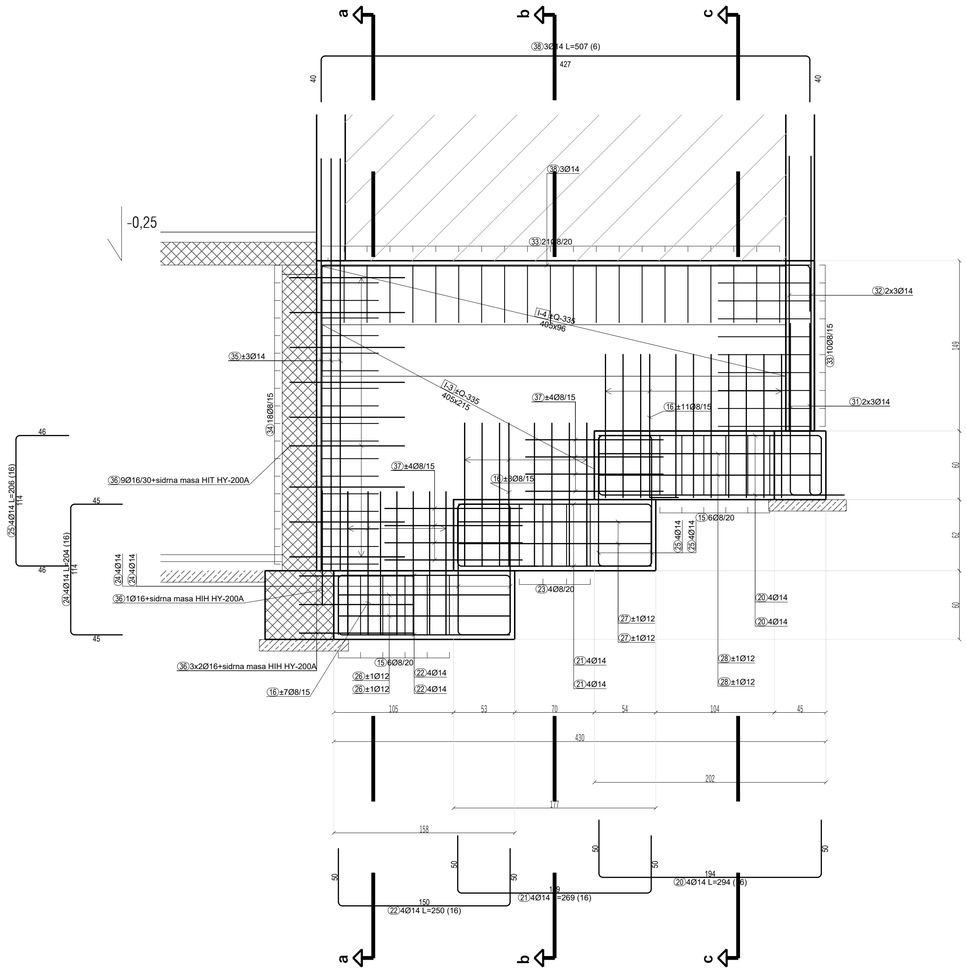
Merilo: 1:50 Dat.: februar 2025

	Ime in priimek:	Identifikacijska številka:	Datum:	Podpis:
Vodja projekta:	Franc HOČEVAR, u.d.i.a.	ZAPS A-0459	02.2025	
Pooblaščeni inženir:	Mitja PANGERŠIČ,u.d.i.g.	IZS G-1233	02.2025	
Projektant:	Matjaž ČERČEK,u.d.i.g.	IZS G-1232	02.2025	
Obdelal:	BK NAČRTI, Bojan Korošec s.p.		02.2025	

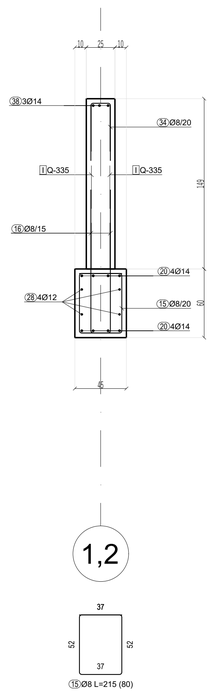
Št. projekta:	Št. načrta-mape:	Vrsta proj. dok.:	Vrsta načrta:	Številka risbe:
124/24	013/25	PZI	2 NAČRT GRADBENIH KONSTRUKCIJ	04

NAČRT ARMATURE: PASOVNI TEMELJI PRIZIDKA OS 1 IN 2

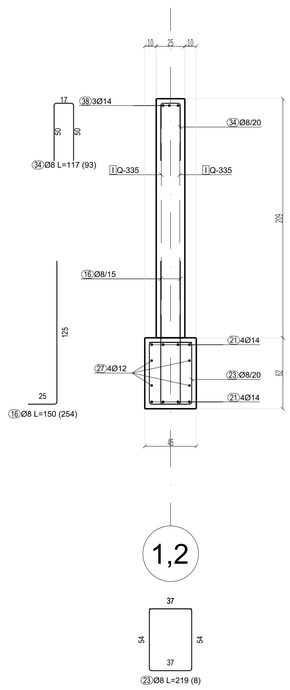
POGLED M 1:25



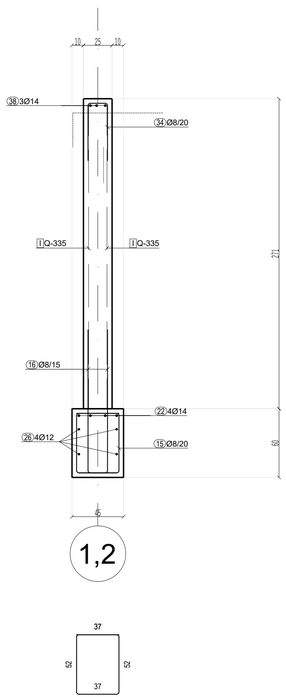
PREREZ c-c



PREREZ b-b



PREREZ a-a



OPOMBA:

VSE DIMENZIJE IN GEOMETRIJO PREKONTROLIRATI V NAČRTIH ARHITEKTURE!
VSE PREBOJE SKOZI AB KONSTRUKCIJO GLEJ NAČRTE INŠTALACIJ!
NAČRTE ARMATURE PRED NAROČANJE OBVEZNO PREGLEDATI, MOREBITNE POMANJKLJIVOSTI IN NEJASNOSTI POSREDOVATI POOBLAŠČENEMU INŽENIRJU GRADBENIH KONSTRUKCIJ!
PRED IZBEDBO TEMELJEV MORA GEOMEHANIK PREKONTROLIRATI TEMELJNA TLA IN UTRJENOST NASIPA! NASUTJE POD TEMELJNO PLOŠČO UTRDITI DO Ev2=>60MPa, DEBELINO IN NAČIN IZVEDBE NASUTJA POD TEMELJNO PLOŠČO PODA ODGOVORNI GEOMEHANIK!

KVALITETA BETONOV:
Temeljna plošča C25/30, XC2, Cl 02, Dmax 16, S3
Medetažna plošča,vezi,preklad C25/30, XC1, Cl 02, Dmax 16, S4
Armaturne palice in mreže kvalitete S500B (rebrasta armatura).
Dimenzije armaturnih palic ustrezajo njihovim zunanjim dimenzijam!
Beton za konstrukcijo bo kvalitete C25/30. Stopnjo in vrsto izpostavljenosti, je potrebno pred izvedbo točno določočiti in izbrati ustrezne razrede izpostavljenosti z odgovorno osebo za prevzem in vgradnjo betona!

Št. sprem.:	Opis spremembe:	Datum:	Podpis:

Projektivno podjetje: IZS 1338
RC PLAN M podjetje za projektiranje in inženiring, d.o.o. Ulica XIV. divizije 14, CELJE

Opomba glede varovanja podatkov: Dajanje te dokumentacije naprej kakor tudi kopiranje, uporabljanje in dajanje obvestil o njeni vsebini ni dovoljeno, če ni posebej odobreno. Za vsa ravnanja, ki bi bila v nasprotju s tem določilom, je predvideno denarno nadomestilo za nastalo škodo. Pridržane so vse pravice v primeru dodelitve patenta.

Investitor:
GORENJSKE LEKARNE
Gosposvetska ulica 12, 4000 Kranj

Vsebina risbe:
NAČRT ARMATURE - PRIZIDEK
PASOVNI TEMELJI
-pogled v osi 1 in 2

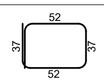
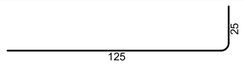
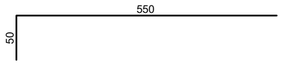
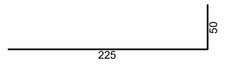
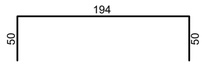
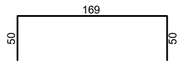
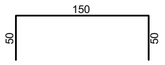
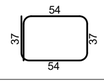
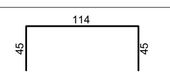
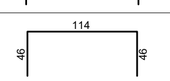
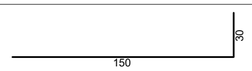
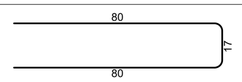
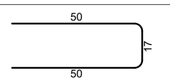
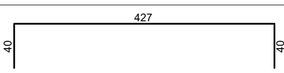
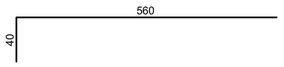
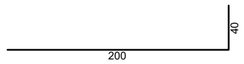
Objekt, lokacija:
REKONSTRUKCIJA IN PRIZIDAVA LEKARNE STRAŽIŠČE

Merilo: 1:25 Dat.: februar 2025

	Ime in priimek:	Identifikacijska številka:	Datum:	Podpis:
Vodja projekta:	Franc HOČEVAR, u.d.i.a.	ZAPS A-0459	02.2025	
Pooblaščeni inženir:	Mitja PANGERŠIČ,u.d.i.g.	IZS G-1233	02.2025	
Projektant:	Matjaž ČERČEK,u.d.i.g.	IZS G-1232	02.2025	
Odgovaja:	BK NAČRTI, Bojan Korošec s.p.		02.2025	

Št. projekta:	Št. načrta-mape:	Vrsta proj. dok.:	Vrsta načrta:	Številka risbe:
124/24	013/25	PZI	2 NAČRT GRADBENIH KONSTRUKCIJ	05

Palice - specifikacija (PASOVNI TEMELJI PRIZIDKA) (1 kos)

ozn	oblika in mere [cm]	Ø	lg [m]	n [kos]	lgn [m]	Opomba
15		8	2.15	80	172.00	
16		8	1.50	254	381.00	
17		14	6.00	8	48.00	
18		14	6.00	11	66.00	
19		14	2.75	8	22.00	
20		14	2.94	16	47.04	
21		14	2.69	16	43.04	
22		14	2.50	16	40.00	
23		8	2.19	8	17.52	
24		14	2.04	16	32.64	
25		14	2.06	16	32.96	
26		12	1.50	8	12.00	
27		12	1.69	8	13.52	
28		12	1.94	8	15.52	
29		12	6.00	8	48.00	
30		12	1.50	4	6.00	
31		14	1.80	12	21.60	
32		14	2.40	36	86.40	
33		8	1.77	82	145.14	
34		8	1.17	93	108.81	
35		14	3.60	12	43.20	
36		16	1.00	32	32.00	
37		8	1.20	32	38.40	
38		14	5.07	6	30.42	
39		14	6.00	3	18.00	
40		14	2.40	3	7.20	

Palice - izvleček opaža (PASOVNI TEMELJI PRIZIDKA)

Ø [mm]	lgn [m]	Teža enote [kg/m']	Teža [kg]
B500B, Ø <= 12 mm			
8	862.87	0.40	340.83
12	95.04	0.89	84.40
Skupaj			425.23
B500B, Ø > 12 mm			
14	538.50	1.21	651.59
16	32.00	1.58	50.56
Skupaj			702.14

Mreže - specifikacija (PASOVNI TEMELJI PRIZIDKA) (1 kos)

Pozicija	Oznaka mreže	B [cm]	L [cm]	n	Teža enote [kg/m2]	Skupna teža [kg]	Opomba
I-1	Q-335	145	600	2	5.26	91.39	
I-2	Q-335	145	574	2	5.26	87.35	
I-3	Q-335	215	405	4	5.26	183.11	
I-4	Q-335	96	405	4	5.26	81.72	
Skupaj						443.57	

Mreže - rakapitulacija opaža (PASOVNI TEMELJI PRIZIDKA)

Oznaka mreže	B [cm]	L [cm]	n	Teža enote [kg/m2]	Skupna teža celih mrež [kg]	Neto vgrajena teža [kg]
Q-335	215	600	10	5.26	678.54	443.57
Skupaj					678.54	443.57

OPOMBA:

VSE DIMENZIJE IN GEOMETRIJO PREKONTROLIRATI V NAČRTIH ARHITEKTURE!
VSE PREBOJE SKOZI AB KONSTRUKCIJO GLEJ NAČRTE INŠTALACIJ!
NAČRTE ARMATURE PRED NAROČANJE OBVEZNO PREGLEDATI, MOREBITNE POMANJKLJIVOSTI IN NEJASNOSTI POSREDOVATI POOBLAŠČENEMU INŽENIRJU GRADBENIH KONSTRUKCIJ!
PRED IZBEDBO TEMELJEV MORA GEOMEHANIK PREKONTROLIRATI TEMELJNA TLA IN UTRJENOST NASIPA! NASUTJE POD TEMELJNO PLOŠČO UTRDITI DO Ev2=>60MPa. DEBELINO IN NAČIN IZVEDBE NASUTJA POD TEMELJNO PLOŠČO PODA ODGOVORNI GEOMEHANIK!

KVALITETA BETONOV:
Temeljna plošča C25/30, XC2, Cl 02, Dmax 16, S3
Medetažna plošča,vezi,preklad C25/30, XC1, Cl 02, Dmax 16, S4
Armaturne palice in mreže kvalitete S500B (rebrasta armatura).
Dimenzije armaturnih palic ustrezajo njihovim zunanjim dimenzijam!
Beton za konstrukcijo bo kvalitete C25/30. Stopnjo in vrsto izpostavljenosti, je potrebno pred izvedbo točno določočiti in izbrati ustrezne razrede izpostavljenosti z odgovorno osebo za prevzem in vgradnjo betona!

Št. sprem.:	Opis spremembe:	Datum:	Podpis:

Projektivno podjetje: IZS 1338
RC PLAN M
podjetje za projektiranje in inženiring, d.o.o.
Ulica XIV. divizije 14, CELJE

Opomba glede varovanja podatkov:
Dajanje te dokumentacije naprej kakor tudi kopiranje, uporabljanje in dajanje obvestil o njeni vsebini ni dovoljeno, če ni posebej odobreno. Za vsa opravila, ki bi bila v nasprotju s tem določilom, je predvideno denarno nadomestilo za nastalo škodo. Pridržane so vse pravice v primeru dodelitve patenta.

Investitor:
GORENJSKE LEKARNE
Gosposvetska ulica 12, 4000 Kranj

Vsebina risbe:
NAČRT ARMATURE - PRIZIDEK
PASOVNI TEMELJI
-IZVLEČEK ARMATURE S500B

Objekt, lokacija:
REKONSTRUKCIJA IN PRIZIDAVA LEKARNE STRAŽIŠČE

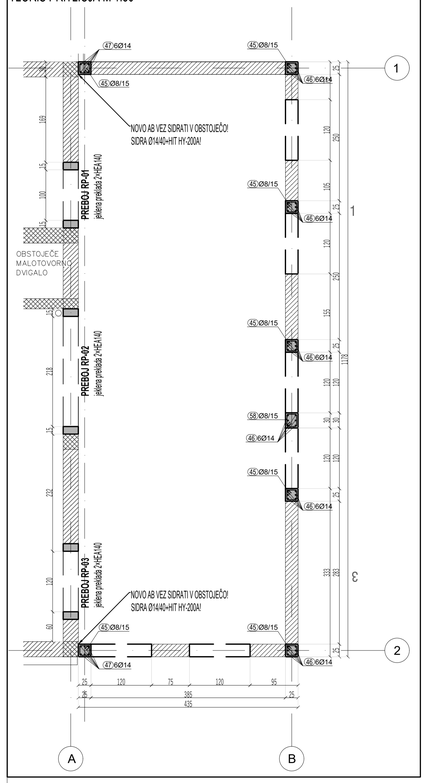
Merilo: / Dat.: februar 2025

	Ime in priimek:	Identifikacijska številka:	Datum:	Podpis:
Vodja projekta:	Franc HOČEVAR, u.d.i.a.	ZAPS A-0459	02.2025	
Pooblaščeni inženir:	Mitja PANGERŠIČ,u.d.i.g.	IZS G-1233	02.2025	
Projektant:	Matjaž ČERČEK,u.d.i.g.	IZS G-1232	02.2025	
Obdelal:	BK NAČRTI, Bojan Korošec s.p.		02.2025	

Št. projekta:	Št. načrta-mape:	Vrsta proj. dok.:	Vrsta načrta:	Številka risbe:
124/24	013/25	PZI	2 NAČRT GRADBENIH KONSTRUKCIJ	05

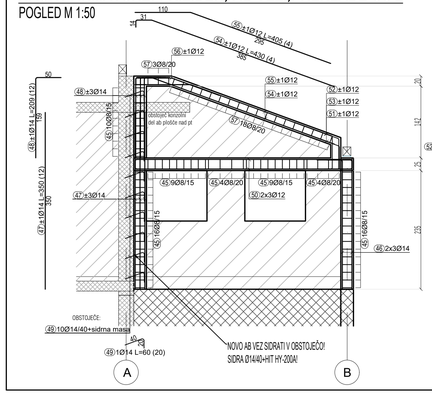
NAČRT ARMATURE: PRIZIDEK; AB VEZI,PREKLADE

TLORIS PRITLIČJA M 1:50



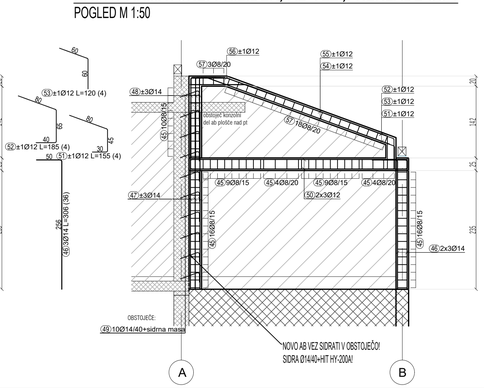
NAČRT ARMATURE: PRIZIDEK; AB VEZI,PREKLADE OS 2

POGLED M 1:50



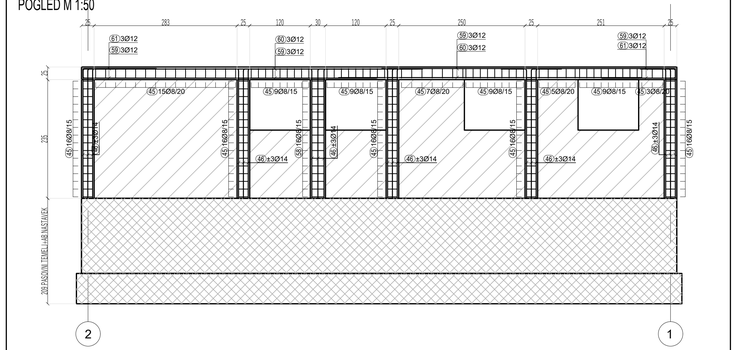
NAČRT ARMATURE: PRIZIDEK; AB VEZI,PREKLADE OS 1

POGLED M 1:50



NAČRT ARMATURE: PRIZIDEK; AB VEZI,PREKLADE OS B

POGLED M 1:50



Palice - specifikacija (AB VEZI,PREKLADE PRIZIDKA) (1 kos)

ozn	oblika in mere [cm]	Ø	lg [m]	n [kos]	lgn [m]	Opomba
45	19 / 19 / 19	8	0.94	250	235.00	
46	256 / 50	14	3.06	36	110.16	
47	350	14	3.50	12	42.00	
48	159 / 50	14	2.09	12	25.08	
49	7 / 33 / 40	14	0.60	20	12.00	
50	429 / 19 / 20	12	4.68	12	56.16	
51	75 / 60 / 30 / 20	12	1.55	4	6.20	
52	40 / 65 / 27 / 72	12	1.85	4	7.40	
53	55 / 50 / 21 / 60	12	1.20	4	4.80	
54	5 / 13 / 47 / 11 / 29 / 385	12	4.30	4	17.20	
55	36 / 120 / 103 / 295	12	4.05	4	16.20	
56	20 / 24 / 66 / 100	12	1.70	4	6.80	
57	19 / 14 / 14 / 19	8	0.84	42	35.28	
58	24 / 19 / 19 / 24	8	1.04	16	16.64	
59	19 / 581	12	6.00	6	36.00	
60	600	12	6.00	6	36.00	
61	19 / 145	12	1.64	6	9.84	

Palice - izvleček opaža (AB VEZI,PREKLADE PRIZIDKA)

Ø [mm]	lgn [m]	Teža enote [kg/m']	Teža [kg]
B500B, Ø <= 12 mm			
8	286.92	0.40	113.33
12	196.60	0.89	174.58
Skupaj			287.91
B500B, Ø > 12 mm			
14	189.24	1.21	228.98
Skupaj			228.98

OPOMBA:

VSE DIMENZIJE IN GEOMETRIJO PREKONTROLIRATI V NAČRTIH ARHITEKTURE!
VSE PREBOJE SKOZI AB KONSTRUKCIJO GLEJ NAČRTE INŠTALACIJ!
NAČRTE ARMATURE PRED NAROČANJE OBVEZNO PREGLEDATI, MOREBITNE POMANJKLJIVOSTI IN NEJASNOSTI POSREDOVATI POOBLAŠČENEMU INŽENIRJU GRADBENIH KONSTRUKCIJ!
PRED IZBEDBO TEMELJEV MORA GEOMEHANIK PREKONTROLIRATI TEMELJNA TLA IN UTRJENOST NASIPA! NASUTJE POD TEMELJNO PLOŠČO UTRDITI DO Ev2=>60MPa.
DEBELINO IN NAČIN IZVEDBE NASUTJA POD TEMELJNO PLOŠČO PODA ODGOVORNI GEOMEHANIK!

KVALITETA BETONOV:
Temeljna plošča C25/30, XC2, Cl 02, Dmax 16, S3
Medetažna plošča,vezi,preklad C25/30, XC1, Cl 02, Dmax 16, S4
Armaturne palice in mreže kvalitete S500B (rebrasta armatura).
Dimenzije armaturnih palic ustrezajo njihovim zunanjim dimenzijam!
Beton za konstrukcijo bo kvalitete C25/30. Stopnjo in vrsto izpostavljenosti, je potrebno pred izvedbo točno določočiti in izbrati ustrezne razrede izpostavljenosti z odgovorno osebo za prevzem in vgradnjo betona!

Št. sprem.	Opis spremembe	Datum	Podpis

Projektno podjetje:

RC PLAN M podjetje za projektiranje in inženiring, d.o.o. Ulica XIV. divizije 14, CELJE

IZS 1338

Opomba glede varovanja podatkov: Dajanje te dokumentacije naprej kakor tudi kopiranje, uporabljanje in dajanje obvestil o njeni vsebini ni dovoljeno, če ni posebej odobreno. Za vsa opravila, ki bi bila v nasprotju s tem določilom, je predvideno denarno nadomestilo za nastalo škodo. Pridržane so vse pravice v primeru dodelitve patenta.

Investitor:
GORENJSKE LEKARNE
Gosposvetska ulica 12, 4000 Kranj

Objekt, lokacija:
REKONSTRUKCIJA IN PRIZIDAVA LEKARNE STRAŽIŠČE

Vsebina risbe:
NAČRT ARMATURE - PRIZIDEK
AB VEZI, PREKLADE

Merilo: 1:50 Dat.: februar 2025

	Ime in priimek:	Identifikacijska številka:	Datum:	Podpis:
Vodja projekta:	Franc HOČEVAR, u.d.i.a.	ZAPS A-0459	02.2025	
Pooblaščeni inženir:	Mitja PANGERŠIČ,u.d.i.g.	IZS G-1233	02.2025	
Projektant:	Matjaž ČERČEK,u.d.i.g.	IZS G-1232	02.2025	
Obdelal:	BK NAČRTI, Bojan Korošec s.p.		02.2025	

Št. projekta:	Št. načrta-mapa:	Vrsta proj. dok.:	Vrsta načrta:	Številka risbe:
124/24	013/25	PZI	2 NAČRT GRADBENIH KONSTRUKCIJ	04