

Temeljenje objekta hotela „Stina“ u Omišu

Puljić, Luka

Undergraduate thesis / Završni rad

2015

Degree Grantor / Ustanova koja je dodijelila akademski / stručni stupanj:

University of Split, Faculty of Civil Engineering, Architecture and Geodesy / Sveučilište u Splitu, Fakultet građevinarstva, arhitekture i geodezije

Permanent link / Trajna poveznica: <https://um.nsk.hr/um:nbn:hr:123:009464>

Rights / Prava: [In copyright](#) / [Zaštićeno autorskim pravom.](#)

Download date / Datum preuzimanja: **2024-05-03**



Repository / Repozitorij:

[FCEAG Repository - Repository of the Faculty of Civil Engineering, Architecture and Geodesy, University of Split](#)



UNIVERSITY OF SPLIT



SVEUČILIŠTE U SPLITU
FAKULTET GRAĐEVINARSTVA, ARHITEKTURE I GEODEZIJE

ZAVRŠNI RAD

Luka Puljić

Split, 2015

SVEUČILIŠTE U SPLITU
FAKULTET GRAĐEVINARSTVA, ARHITEKTURE I GEODEZIJE

Luka Puljić

TEMELJENJE OBJEKTA HOTELA „STINA“ U OMIŠU
ZAVRŠNI RAD

Split, 2015

TEMELJENJE OBJEKTA HOTELA „Stina“ U OMIŠU

Sažetak: Za potrebe izgradnje hotela „Stina“ u Omišu potrebno je provjeriti granična stanja nosivosti i uporabljivosti po EC 7 te ukoliko ne zadovoljavaju, potrebno je dati moguća rješenja.

Ključne riječi: hotel, dimensioniranje

FOUNDATION OF THE HOTEL BUILDING - „Stina“ IN OMIŠ

Summary: For the purpose of the hotel building - "Stina" in Omiš is necessary to check the ultimate and serviceability limit states according to EC 7, and if do not satisfy, it is needed to provide possible solutions.

Key words: hotel, geotechnical design

Sadržaj:

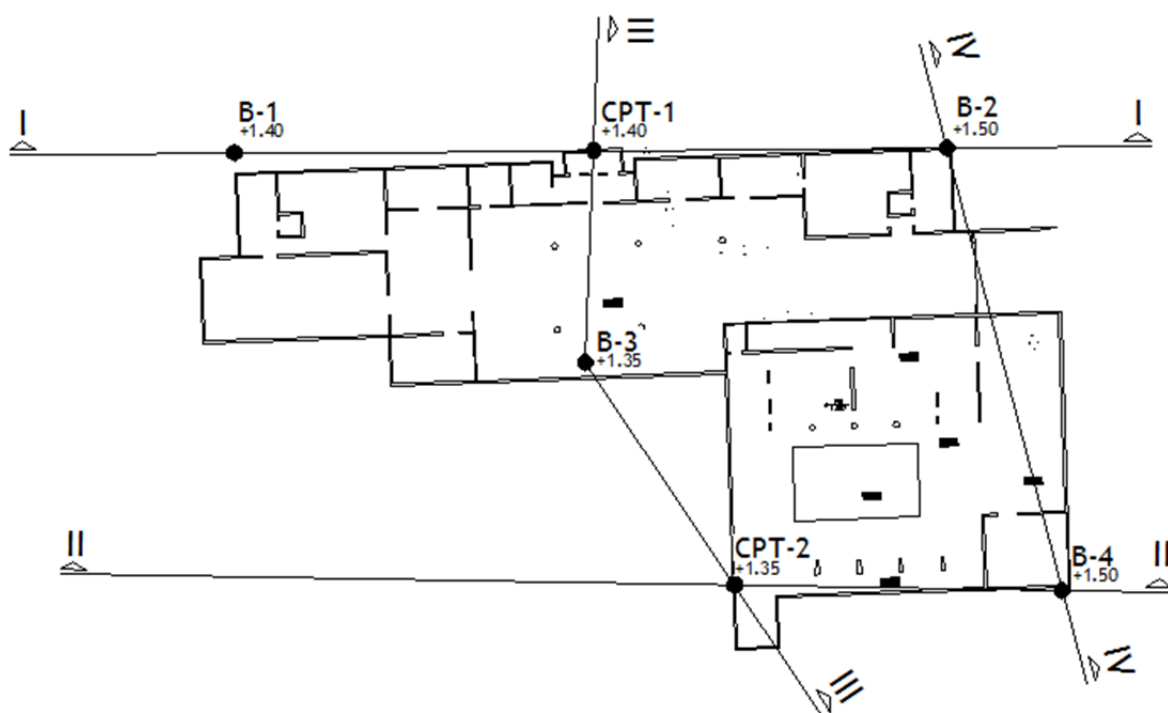
1. TEHNIČKI OPIS	1
1.1 Uvod	1
1.2. Osvrt na geotehničke istražne radove.....	2
1.3. Tehnički opis za dimenzioniranje temelja te analize slijeganja i izdizanja uslijed uzgona („uplift“).....	4
1.3.1. Slijeganje	5
1.3.2. Dodatna naprezanja po metodi Steinbrenner-a.....	6
1.3.3. SPT (standardni penetracijski pokus).....	8
2. Analiza parametara.....	9
2.1. Parametri tla s obzirom na bušotinu	9
2.2. Analiza težine „hotela“	11
2.3. Analiza težine „Wellness centra“	13
3. Nosivost tla prema EC7.....	15
3.1. Vrijednosti parametara tla:	15
3.1.1 Vrijednosti iz izvještaja o getehničkim istražnim radovima.....	15
3.1.2. Srednja vrijednost za hotel (B-1, B-2, B-3).....	16
3.1.3. Karakteristična vrijednost (Orr & Farrell).....	16
3.1.4. Edometarski modul iz rezultata CPTU ispitivanja (prema HRN EN 1997-2:2012, dodata D) (Orr & Farrell).....	17
3.1.5. Proračunske vrijednosti	18
3.2. Nosivost tla ispod „hotela“	19
3.3. Nosivost tla ispod „wellness centra“	22
4. Proračun graničnih stanja uporabljivosti po EC 7.....	26
4.1. Proračun „Hotela“ na izdizannje (UPL)	26
4.2. Proračun „Wellnes centra“ na izdizannje (UPL).....	27
4.3. Dodatno naprezanje po Steinbrenner-u	28
4.3.1. Proračun za hotel točka A	28
4.3.2. Proračun za hotel točka C.....	31
4.3.3. Proračun za hotel točka E.....	34
4.3.4. Proračun za „wellness centar“ točka B.....	37
4.3.5. Proračun za „wellness centar“ točka D	40
4.3.6. Slijeganje točke A	43
4.3.7 Slijeganje točke B.....	46
4.3.8 Slijeganje točke C.....	48
4.3.9. Slijeganje točke D	50

4.3.10. Slijeganje točke E	52
4.3.11. Diferencijalno slijeganje i zakretanje	53
5. Zaključak	55
6. Literatura	56
7. Prilozi	57
7.1. Situacija	58
7.2. Tlocrt podruma	59
7.3. Tlocrt kata	60
7.4. Tlocrt 2. kata	61
7.5. Tlocrt 3. kata	62
7.6. Tlocrt krovnih ploha	63
7.7. Presjek A-A	64
7.8. Presjek B-B	65
7.9. Presjek C-C	66
7.10. Prilozi iz geotehničkog elaborata	67

1. TEHNIČKI OPIS

1.1 Uvod

Potrebno je dimenzionirati temelje objekta hotela „Stina“ u Omišu za granično stanje nosivosti i uporabljivosti prema Eurokodu 7. Prema priloženoj situaciji izvršeni su istražni radovi na lokaciji budućeg objekta na temelju kojih su izrađeni prognozni inženjerskogeološki presjeci.



Slika 1. Situacija položaja bušotina i budućeg objekta

1.2. Osvrt na geotehničke istražne radove

Za potrebe rješavanja temeljenja planirane građevine provedeni su geotehnički istražni radovi. Radovi su izvedeni s ciljem utvrđivanja sastava i geološko-geotehničkih značajki terena, utvrđivanjem nosivosti i deformacijskih svojstava tla, te određivanjem nivoa podzemne vode.

Podaci i rezultati istraživanja detaljno su prikazani u geotehničkom elaboratu, br. 73370018-122/10 izrađenom od strane Instituta IGH-Zagreb.

Terenski istražni radovi sastojali su se od geološke prospekcije terena, istražnog bušenja na ukupno četiri lokacije i in-situ ispitivanja statičkim penetrometrom (CPTu) na ukupno dvije lokacije.

Tablica 1. Kordinate i dubine izvedenih bušotina i CPTu ispitivanja

BUŠOTINA	KORDINATA X	KORDINATA Y	GEODETSKA VISINA Z(m)	DUBINA (m)
B-1	6393777,35	4811539,95	1,40	15,0
B-2	6393845,35	48111504,45	1,50	16,0
B-3	6393810,35	4811519,95	1,35	15,0
B-4	6393856,35	4811519,95	1,50	25,0
CPTu-1	6393811,60	4811540,20	1,40	30,1
CPTu-2	6393825,10	4811498,70	1,35	30,1

U prilogu 7.10 su prikazani sondažni profili korišteni za izradu ovog projekta.

Tlo je slabo građirani prijesak sa primjesama praha, te tijekom gradnje nije poznato da li će se u takvom tlu doći do nedremiranog ili dreniranog stanja u trenutku smicanja. Iz tog razloga proračun geotehničkih zadaća potrebno je izvršiti za oba stanja. Za nedrenirano stanje nije praktično određivanje dodatnog pornog pritiska te se proračun vrši s nedreniranom čvrstoćom.

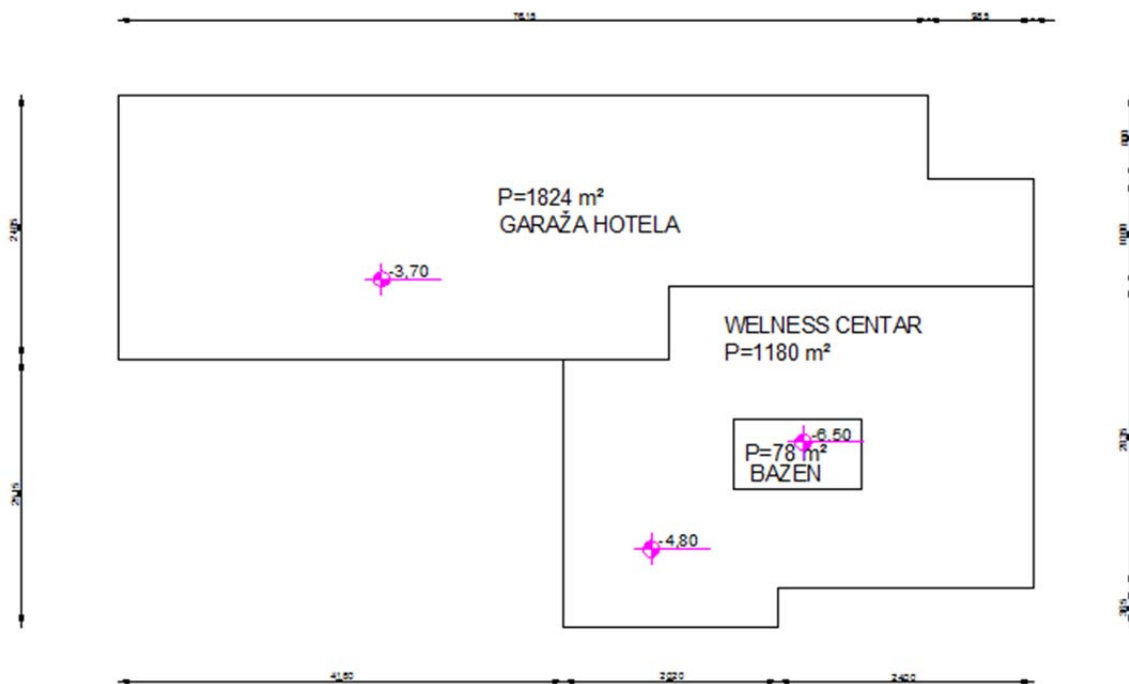
Za vrijeme obavljanja istražnih radova registrirana je podzemna voda u svim istražnim bušotinama. Razina podzemne vode na ovom području oscilira ovisno o vodostaju rijeke Cetine. Razina podzemne vode na lokaciji je oscilirala od +0,60 m.n.m. do +1,35 m.n.m. odnosno podzemne voda je registrirana na dubinama 0,90 m ili manjoj od sadašnje površine terena

Za proračun je razina podzemne vode uzeta na koti terena (prema sondažnom profilu za bušotinu B-3 iznosi 1,35 m.n.m.).

Površina terena je 3082 m².

1.3. Tehnički opis za dimenzioniranje temelja te analize slijeganja i izdizanja uslijed uzgona („uplift“)

Projektirani objekt hotela se nalazi u gradu Omišu, površine 3082 m². Kota dna terena je promjenjiva ovisno o namjeni pojedinog dijela hotela. Kota dna iskopa je -3,70 m na dijelu predviđenom za podzemnu garažu, dijelom -4,80 m na mjestu planiranog wellness centra, dok je najniža kota -6,50 m na dijelu wellness centra s zatvorenim bazenom. Relativna kota $\pm 0,00$ odgovara apsolutnoj koti 2,50 m.n.m.



Slika 2. Tlocrt prikaza podruma hotela

Za proračun graničnih stanja nosivosti i uporabljivosti je potrebno poznavati

- Ukupnu težinu građevine
- Dodatna naprezanja po metodi Steinbrenner-a (za karakteristične točke)
- Rezultate SPT-a (standardni penetracijski pokus)
- Granična nosivost ispod plitkog temelja za drenirane i nedrenirane uvjete
- Razinu podzemne vode te veličinu uzgona
- Veličinu slijeganja objekta

1.3.1. Slijeganje

Slijeganje je deformacija površina tla ili temelja nastala zbog promjene (porasta) naprezanja u vertikalnom smjeru u tlu.

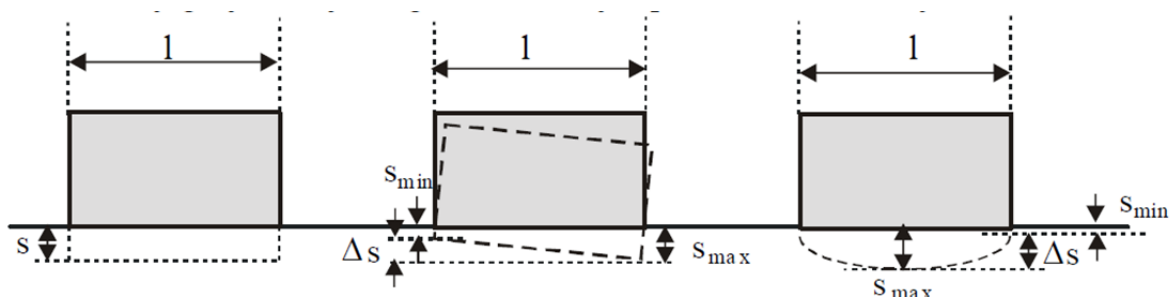
Slijeganje je proces pri kojem uslijed promjene naprezanja dolazi do premještanja čestica i smanjenja šupljina (pora) u tlu. Kod zasićenog tla proces slijeganja je vezan na istjecanje vode iz pora, te kod male propusnosti tla, ovaj proces postaje ovisan o vremenu i naziva se proces konsolidacije (proces slijeganja u vremenu).

Pretpostavke o tlu kao izotropnom, homogenom, linearno elastično mediju, kod proračuna dodatnih naprezanja u tlu (opterećenje od temelja) uvedene su zbog potrebe proračuna prognoze slijeganja.

Slijeganje je neizbježno, ali se ono u stišljivom tlu može dopustiti ako ne ugrožava funkcionalnost i stabilnost građevine (granično stanje uporabljivosti – EU7)

Imamo različite tipove slijeganja:

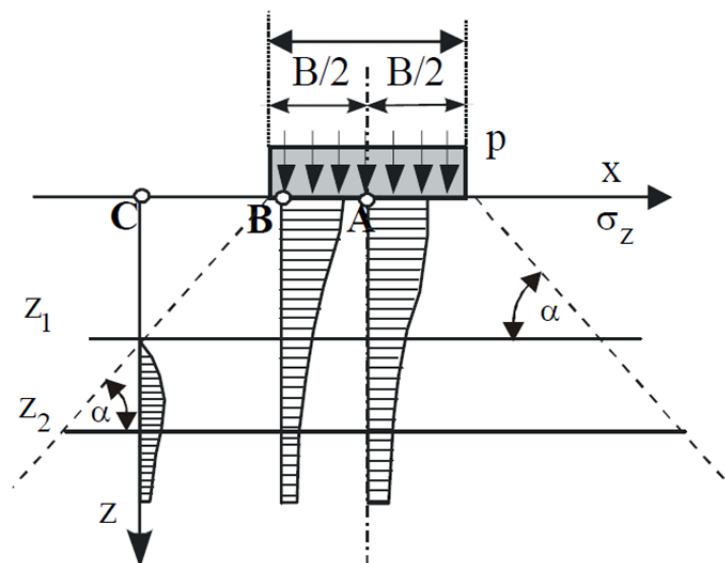
1. jednoliko slijeganje
2. diferencijalno (nejednoliko) slijeganje
 - 2.1. nagnjanje
 - 2.2. savijanje
 - 2.3. slijeganje zemljanih građevina uslijed procesa konsolidacije



Slika 3. Tipovi slijeganja

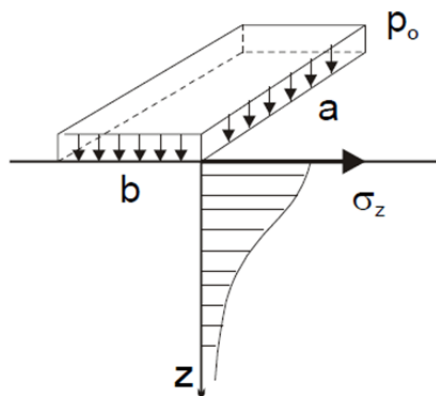
1.3.2. Dodatna naprezanja po metodi Steinbrenner-a

Dodatna naprezanja u tlu nastaju uglavnom zbog opterećenja ograničene površine tla nekom građevinom.



Slika 4. Rspodjela dodatnog naprezanja u tlu za točke A,B i C

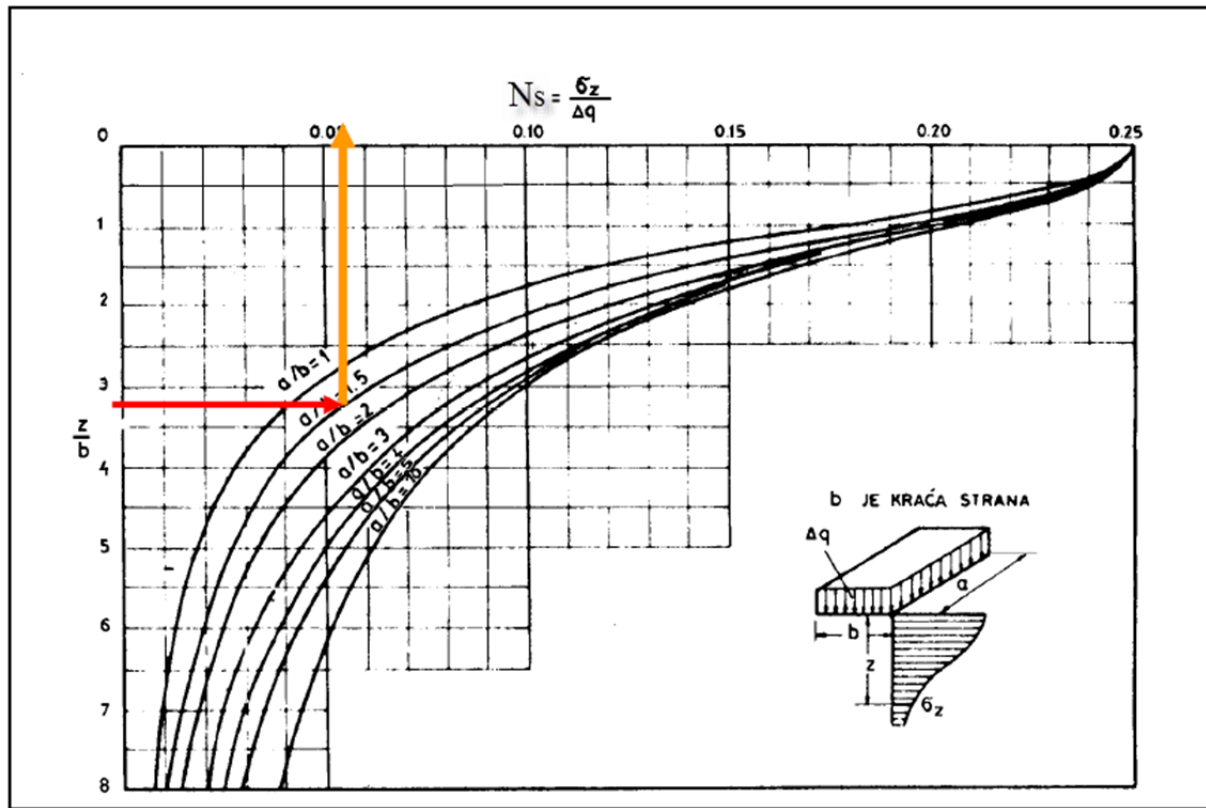
Steinbrenner je dao proračun vertikalnih naprezanja ispod kuta pravokutne površine opterećene jednolikim opterećenjem p_0 .



$$\sigma_z = \frac{p_0}{2\pi} \cdot \left\{ \arctg \left[\frac{b}{z} \cdot \frac{a(a^2 + b^2) - 2az(R - z)}{(a + b^2)(R - z) - z(R - z)^2} \right] + \frac{bz}{b^2 + z^2} \cdot \frac{a(R^2 + z^2)}{R(a^2 + z^2)} \right\} = p_0 \cdot N_S$$

$$N_S = f(a/b ; z/b) \quad ; \quad (a > b)$$

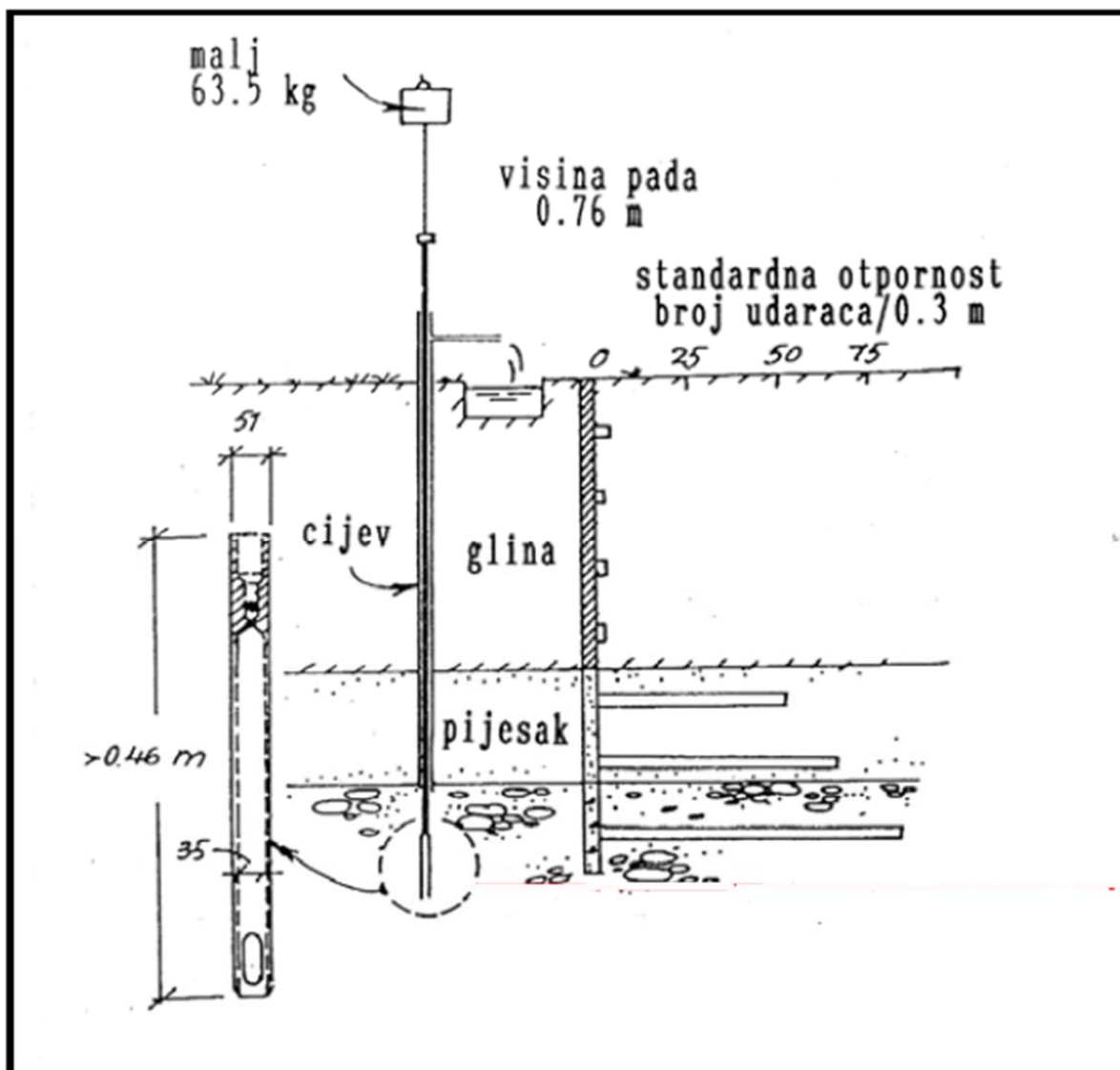
Kako bi se pojednostavnio proračun Steinbrenner je dao dijagram za proračun vertikalnih dodatnih naprezanja.



Slika 5. Steinbrennerov dijagram

1.3.3. SPT (standardni penetracijski pokus)

SPT mjeri otpor prodiranja standardnog noža u vidu potrebnog broja udaraca(N)



Slika 6. Prikaz izvođenja standardnog penetracijskog pokusa

Prema rezultatima SPT-a možemo odrediti npr. zbijenost pijeska i konzistenciju glina

Tablica 2. Zbijenost pijeska s obzirom na broj udaraca korigiran prema referentnom koeficijentu energije od 60%

SPP N_{60}	Stanje zbijenosti
< 3	vrlo rahlo
3 – 8	rahlo
8 - 25	srednje zbijeno
25 - 42	zbijeno
> 42	vrlo zbijeno

2. Analiza parametara

2.1. Parametri tla s obzirom na bušotinu

Parametri tla su uzeti iz laboratorijskih ispitivanja za dubinu do 5 m.

Bušotina B-1

- Parametri tla
 - o Kohezija
 $c_{k1} = 5 \text{ kPa}$
 - o Kut unutarnjeg trenja materijala
 $\varphi_{k1} = 32,6^\circ$
 - o Jedinična težina tla
 $\gamma'_{k1, \text{uronjeno}} = 4,03 \text{ kN/m}^3$
 $\gamma_{k1, \text{saturirano}} = 14,03 \text{ kN/m}^3$
 $\gamma_w = 10,00 \text{ kN/m}^3$

Bušotina B-2

- Parametri tla
 - o Kohezija
 $c_{k2} = 5 \text{ kPa}$
 - o Kut unutarnjeg trenja materijala
 $\varphi_{k2} = 39,70^\circ$
 - o Jedinična težina tla
 $\gamma'_{k2, \text{uronjeno}} = 2,90 \text{ kN/m}^3$
 $\gamma_{k2, \text{saturirano}} = 12,90 \text{ kN/m}^3$
 $\gamma_w = 10,00 \text{ kN/m}^3$

Bušotina B-3

- Parametri tla
 - o Kohezija
 $c_{k3} = 5 \text{ kPa}$
 - o Kut unutarnjeg trenja materijala
 $\varphi_{k3} = 39,70^\circ$
 - o Jedinična težina tla
 $\gamma'_{k3, \text{uronjeno}} = 2,90 \text{ kN/m}^3$
 $\gamma_{k3, \text{saturirano}} = 12,90 \text{ kN/m}^3$
 $\gamma_w = 10,00 \text{ kN/m}^3$

Bušotina B-4

- Parametri tla
 - Kohezija
 $c_{k4} = 8 \text{ kPa}$
 - Kut unutarnjeg trenja materijala
 $\varphi_{k4} = 38,40^\circ$
 - Jedinična težina tla
 $\gamma'_{k4, \text{uronjeno}} = 3,32 \text{ kN/m}^3$
 $\gamma_{k4, \text{saturirano}} = 13,32 \text{ kN/m}^3$
 $\gamma_w = 10,00 \text{ kN/m}^3$

2.2. Analiza težine „hotela“

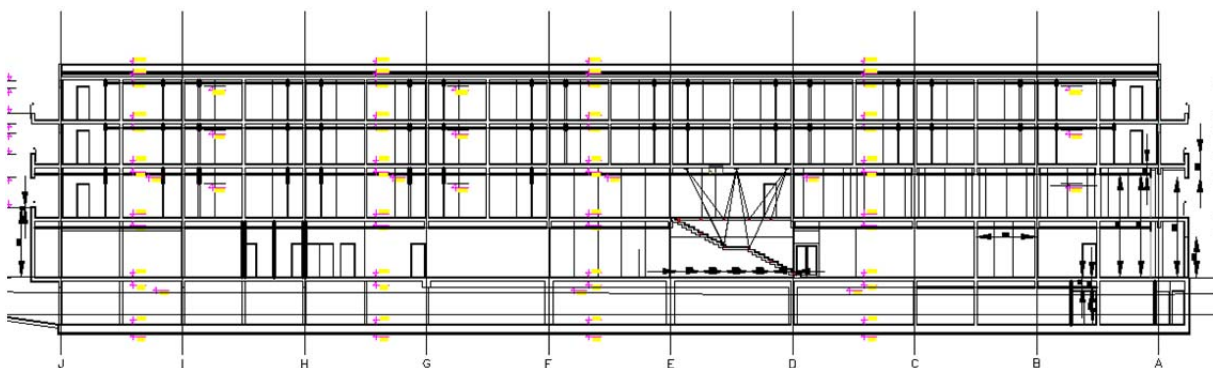
Stalno opterećenje



Slika 7. Tlocrtni prikaz temeljne ploče



Slika 8. Tlocrt kata



Slika 9. Presjek

*Napomena: Sve slike su dane u mjerilu u prilogu

Zidovi:

Ukupna dužina (L) = 210,88 m

Širina (B) = 0,20 m

Visina (H) = 3,05 m

Volumen (V) = 210,88 x 0,2 x 3,05 x 5 (etaža)

V = 643,18 m³

Ploče:

Dužina (L) = 75,80 m

Širina (B) = 21,70 m

Debljina (H) = 0,25 m

Volumen (V) = 75,80 x 21,70 x 0,25 x 5 (etaža)

V = 2056,08 m³

Temeljna ploča

Dužina (L) = 76,15 m

Širina (B) = 24,85 m

Debljina (H) = 0,50 m

Volumen (V) = 76,15 x 24,85 x 0,50

V = 946,16 m³

Ukupni volumen

V_{ukupno} = 643,18 + 2056,08 + 946,16

V_{ukupno} = 3645,42 m³

W = 3645,42 m³ x 25 kN/m³ = 91135,5 kN

(težina armiranog betona iznosi 25 kN/m³)

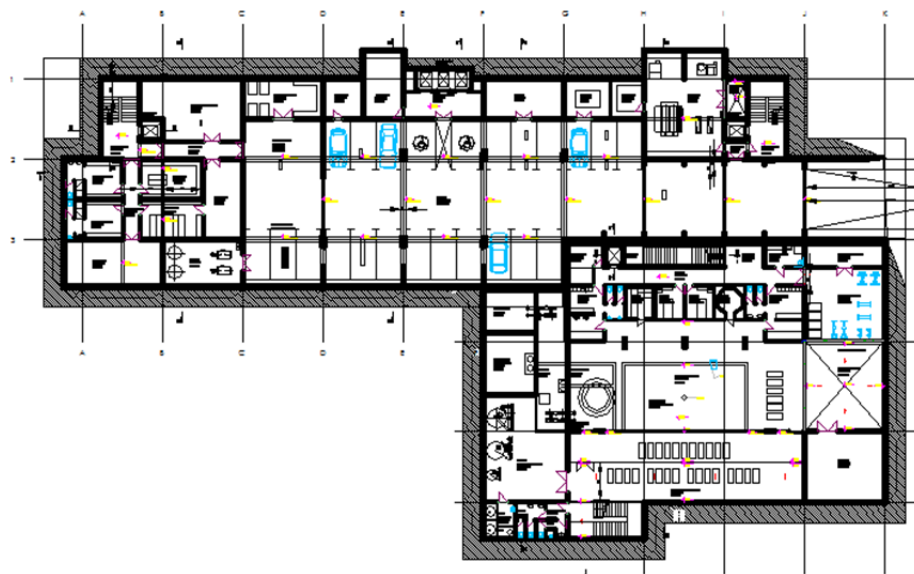
Promjenjivo opterećenje

Q = 75,80 x 21,70 x 4 x 6 = 39476,64 kN

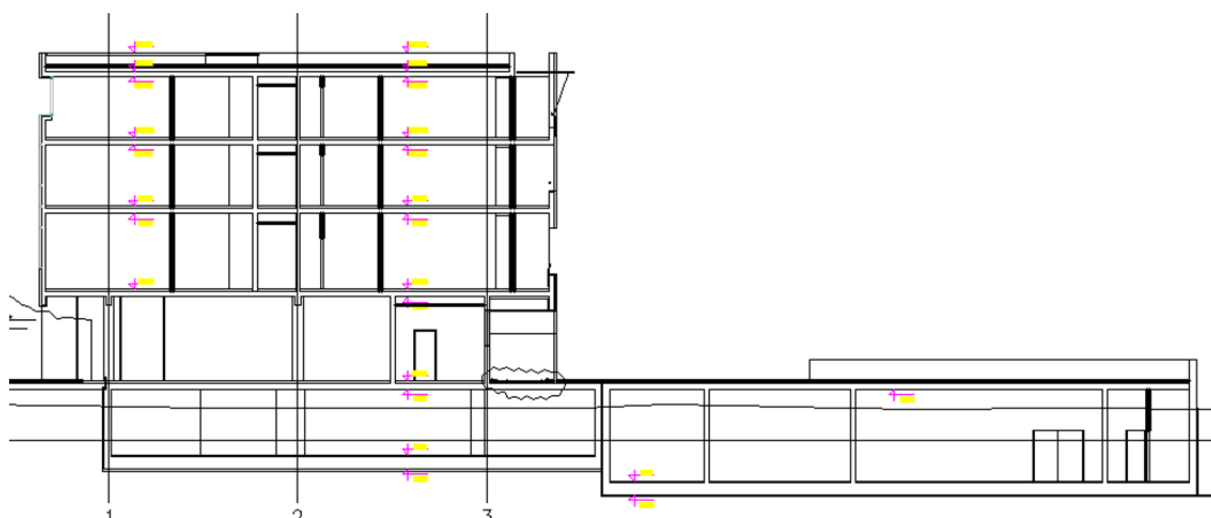
(promjenjivo opterećenje po Eurokodu se uzima 4 kN/m²)

2.3. Analiza težine „Wellness centra“

Stalno opterećenje



Slika 10. Tlocrtni prikaz temeljne ploče



Slika 11. Presjek

Zidovi:

Ukupna dužina (L) = 263,63 m

Širina (B) = 0,30 m

Visina (H) = 3,95 m

Volumen (V) = 263,63 x 0,30 x 3,95

V = 312,41 m³

*Napomena: Sve slike su dane u mjerilu u prilogu

Ploče:

$$\text{Dužina (L)} = 40,40 \text{ m}$$

$$\text{Širina (B)} = 26,45 \text{ m}$$

$$\text{Debljina (H)} = 0,25 \text{ m}$$

$$\text{Volumen (V)} = 40,40 \times 26,45 \times 0,25$$

$$V = 267,15 \text{ m}^3$$

Temeljna ploča

$$\text{Dužina (L)} = 45,70 \text{ m}$$

$$\text{Širina (B)} = 28,03 \text{ m}$$

$$\text{Debljina (H)} = 0,50 \text{ m}$$

$$\text{Volumen (V)} = 45,70 \times 28,03 \times 0,50$$

$$V = 640,60 \text{ m}^3$$

Ukupni volumen

$$V_{\text{ukupno}} = 312,41 + 267,15 + 640,60$$

$$V_{\text{ukupno}} = 1220,15 \text{ m}^3$$

$$W = 1220,15 \text{ m}^3 \times 25 \text{ kN/m}^3 = 30503,75 \text{ kN}$$

(težina armiranog betona iznosi 25 kN/m^3)

Promjenjivo opterećenje

$$Q = 40,40 \times 26,45 \times 4 \times 2 = 8548,64 \text{ kN}$$

(promjenjivo opterećenje po Eurokodu se uzima 4 kN/m^2)

3. Nosivost tla prema EC7

Proračun izvesti po EC7 (HRN EN 1997-1:2012) prema projektnom pristupu PP3
($A_1^d + A_2^e$) + $M_2 + R_3$

Parcijalni faktori za granična stanja STR i GEO

- o Parcijalni faktori djelovanja
 $\gamma_{G;dst} = 1,35 (A_1); 1,0 (A_2)$
 $\gamma_{G;stb} = 1,0 (A_1); 1,0 (A_2)$
 $\gamma_{Q;dst} = 1,5 (A_1); 1,3 (A_2)$
 $\gamma_{Q;stb} = 0,0 (A_1); 0,0 (A_2)$
- o Parcijalni faktori svojstva materijala
 $\gamma_{\varphi'} = 1,25$
 $\gamma_{c'} = 1,25$
 $\gamma_{\gamma} = 1,0$
- o Parcijalni faktori otpora
 $\gamma_{Rv} = 1,0$
 $\gamma_{Rh} = 1,0$

3.1. Vrijednosti parametara tla:

3.1.1 Vrijednosti iz izvještaja o getehničkim istražnim radovima

Bušotina B-1

$$\gamma'_{1,uronjeno} = 4,03 \frac{kN}{m^3} \quad \gamma_{1,saturirano} = 14,03 \frac{kN}{m^3}$$

$$C_1 = 5,00 \text{ kPa}$$

$$\varphi_1 = 32,60^\circ$$

Bušotina B-2

$$\gamma'_{2,uronjeno} = 2,90 \frac{kN}{m^3} \quad \gamma_{2,saturirano} = 12,90 \frac{kN}{m^3}$$

$$C_2 = 5,00 \text{ kPa}$$

$$\varphi_2 = 39,70^\circ$$

Bušotina B-3

$$\gamma'_{3,uronjeno} = 2,90 \frac{kN}{m^3} \quad \gamma_{3,saturirano} = 12,90 \frac{kN}{m^3}$$

$$C_3 = 5,00 \text{ kPa}$$

$$\varphi_3 = 39,70^\circ$$

Bušotina B-4

$$\gamma'_{4,uronjeno} = 3,32 \frac{kN}{m^3} \quad \gamma_{4,saturirano} = 13,32 \frac{kN}{m^3}$$

$$C_4 = 8,00 \text{ kPa}$$

$$\varphi_4 = 38,40^\circ$$

3.1.2. Srednja vrijednost za hotel (B-1, B-2, B-3)

$$\gamma'_{sr,uronjeno} = \frac{4,03 + 2,90 + 2,90}{3} = 3,28 \frac{kN}{m^3}$$

$$\gamma_{sr,saturirano} = \frac{14,03 + 12,90 + 12,90}{3} = 13,28 \frac{kN}{m^3}$$

$$C_{sr} = \frac{5 + 5 + 5}{3} = 5,00 \text{ kPa}$$

$$\varphi_{sr} = \frac{32,60 + 39,70 + 39,70}{3} = 37,33^\circ$$

3.1.3. Karakteristična vrijednost (Orr & Farrell)Za hotel „Stina“

$$\gamma'_{k,sr,uronjeno} = 3,28 \cdot 1 = 3,28 \frac{kN}{m^3}$$

$$\gamma_{k,sr,saturirano} = 13,28 \cdot 1 = 13,28 \frac{kN}{m^3}$$

$$C_{k,sr} = 5 \cdot 0,8 = 4,00 \text{ kPa}$$

$$\varphi_{k,sr} = \arctg(\tg(37,33) \cdot 0,95) = 35,93^\circ$$

Za wellness centar

$$\gamma'_{k,4,uronjeno} = 3,32 \cdot 1 = 3,32 \frac{kN}{m^3}$$

$$\gamma_{k,4,saturirano} = 13,32 \cdot 1 = 13,32 \frac{kN}{m^3}$$

$$C_{k,4} = 8,00 \cdot 0,8 = 6,40 \text{ kPa}$$

$$\varphi_{k,4} = \arctg(\tg(38,40) \cdot 0,95) = 36,98^\circ$$

3.1.4. Edometarski modul iz rezultata CPTU ispitivanja (prema HRN EN 1997-2:2012, dodata D) (Orr & Farrell)Za hotel „Stina“

$$E_{oed} = w_1 \cdot p_a \cdot \left(\frac{\sigma'_{ov} + 0,5 \cdot \Delta\sigma'_v}{p_a} \right)^{w_2}$$

$$w_1 = 167 \cdot \log(q_c) + 113$$

$$w_2 = 0,5$$

$$\sigma'_{ov} = 2,62 \cdot 3,28 = 8,59 \text{ kPa}$$

$$\Delta\sigma'_v = \frac{91135,50 + 39476,64}{24,85 \cdot 76,15} = 69,02 \text{ kPa}$$

$$w_1 = 167 \cdot \log(2) + 113 = 163,27$$

$$E_{oed} = 163,27 \cdot 100 \cdot \left(\frac{8,59 + 0,5 \cdot 69,02}{100} \right)^{0,50} = 10719 \text{ kPa} = 10,72 \text{ MPa}$$

$$E_{oed,k} = 10,72 \cdot 0,80 = 8,58 \text{ MPa (Orr & Farrell)}$$

Za wellness centar

$$E_{oed} = w_1 \cdot p_a \cdot \left(\frac{\sigma'_{ov} + 0,5 \cdot \Delta\sigma'_v}{p_a} \right)^{w_2}$$

$$w_1 = 167 \cdot \log(q_c) + 113$$

$$w_2 = 0,5$$

$$\sigma'_{ov} = 3,80 \cdot 3,32 = 12,62 \text{ kPa}$$

$$\Delta\sigma'_v = \frac{30503,75 + 8548,64}{28,03 \cdot 45,70} = 30,49 \text{ kPa}$$

$$w_1 = 167 \cdot \log(3) + 113 = 192,68$$

$$E_{oed} = 192,68 \cdot 100 \cdot \left(\frac{12,62 + 0,5 \cdot 30,49}{100} \right)^{0,50} = 10171 \text{ kPa} = 10,17 \text{ MPa}$$

$$E_{oed,k} = 10,17 \cdot 0,80 = 8,14 \text{ MPa (Orr \& Farrell)}$$

3.1.5. Proračunske vrijednosti

Za hotel

$$\gamma_d = \frac{\gamma_k}{\gamma_\gamma} \quad C_d = \frac{C_k}{\gamma_{c'}} \quad \varphi_d = \tan^{-1} \left(\frac{\tan \varphi_k}{\gamma_{tg\varphi'}}$$

$$\gamma'_{d,sr,uronjeno} = \frac{3,28}{1} = 3,28 \frac{kN}{m^3}$$

$$\gamma_{d,sr,saturirano} = \frac{13,28}{1} = 13,28 \frac{kN}{m^3}$$

$$C_d = \frac{C_k}{1,25} \quad C_{d,sr} = \frac{4}{1,25} = 3,20 \text{ kPa}$$

$$\varphi_{d,sr} = \tan^{-1} \left(\frac{\tan \varphi_{k,sr}}{1,25} \right), \quad \varphi_{k,sr} = 35,93^\circ,$$

$$\varphi_{d,sr} = \tan^{-1} \left(\frac{\tan 35,93^\circ}{1,25} \right) = 30,10^\circ$$

Za wellness centar

$$\gamma_d = \frac{\gamma_k}{\gamma_\gamma} \quad C_d = \frac{C_k}{\gamma_{c'}} \quad \varphi_d = \tan^{-1} \left(\frac{\tan \varphi_k}{\gamma_{tg\varphi'}} \right)$$

$$\gamma'_{k,4,uronjeno} = \frac{3,32}{1} = 3,32 \frac{kN}{m^3}$$

$$\gamma_{k,4,saturirano} = \frac{13,32}{1} = 13,32 \frac{kN}{m^3}$$

$$C_d = \frac{C_k}{1,25} \quad C_{d,4} = \frac{6,40}{1,25} = 5,12 \text{ kPa}$$

$$\varphi_{d,sr} = \tan^{-1} \left(\frac{\tan \varphi_{k,4}}{1,25} \right), \quad \varphi_{k,4} = 36,98^\circ,$$

$$\varphi_{d4} = \tan^{-1} \left(\frac{\tan 36,98^\circ}{1,25} \right) = 31,06^\circ$$

3.2. Nosivost tla ispod „hotela“

$$C_d = 3,20 \text{ kPa} \quad \varphi_d = 30,10^\circ \quad \gamma'_{uronjeno} = 3,28 \frac{kN}{m^3} \quad \gamma_{saturirano} = 13,28 \frac{kN}{m^3}$$

$$V_d = \gamma_{G,DST} \cdot \sum W = 1,35 \cdot 91135,5 = 123032,93 \text{ kN}$$

$$V_d = \gamma_{Q,DST} \cdot \sum W = 1,50 \cdot 39476,64 = 59214,96 \text{ kN}$$

$$M_d = \gamma_{G,DST} \cdot M_d = 1,35 \cdot 0,00 = 0,00 \text{ kNm}$$

$$M_d = \gamma_{Q,DST} \cdot M_d = 1,50 \cdot 0,00 = 0,00 \text{ kNm}$$

EKSCENTRICITET SILE V_d

$$e_B = \frac{M_d}{V_d} = 0 \text{ (m)} \leq \frac{B}{6}, \quad 0 \leq \frac{24,85}{6} = 4,14 \text{ m}$$

$$B' = B - 2e_B = 24,85 - 2 \cdot 0 = 24,85 \text{ (m)}$$

$$e_L = \frac{M_d}{V_d} = 0 \text{ (m)} \leq \frac{L}{6}, \quad 0 \leq \frac{76,15}{6} = 12,69 \text{ m}$$

$$L' = L - 2e_B = 76,15 - 2 \cdot 0 = 76,15 \text{ (m)}$$

NOSIVOST TLA ispod plitkog temelja za drenirane uvjete

$$q_{R,d} = C_d \cdot N_c \cdot b_c \cdot S_c \cdot i_c + \sigma'_{VO} \cdot N_q \cdot b_q \cdot S_q \cdot i_q + 0,5 \cdot B' \cdot \gamma \cdot N_\gamma \cdot b_\gamma \cdot S_\gamma \cdot i_\gamma$$

FAKTORI NOSIVOSTI

$$N_q = e^{\pi \cdot \tan(\varphi_d)} \cdot \tan^2 \left(45^\circ + \frac{\varphi_d}{2} \right) = e^{\pi \cdot \tan(30,10^\circ)} \cdot \tan^2 \left(45^\circ + \frac{30,10^\circ}{2} \right) = 18,61$$

$$N_c = (N_q - 1) \cdot \cotg(\varphi_d) = (18,61 - 1) \cdot \cotg(30,10^\circ) = 30,38$$

$$N_\gamma = 2 \cdot (N_q - 1) \cdot \tan(\varphi_d) = 2 \cdot (18,61 - 1) \cdot \tan(30,10^\circ) = 20,42$$

NAGIB BAZE TEMELJA

HORIZONTALNA BAZA

$$b_c = b_q = b_\gamma = 1$$

FAKTORI OBLIKA TEMELJA

$$S_q = 1 + \frac{B'}{L'} \cdot \sin \varphi_d = 1 + \frac{24,85}{76,15} \cdot \sin 30,10^\circ = 1,16$$

$$S_\gamma = 1 - 0,3 \cdot \frac{B'}{L'} = 1 - 0,3 \cdot \frac{24,85}{76,15} = 0,90$$

$$S_c = \frac{S_q \cdot N_q - 1}{N_q - 1} = \frac{1,16 \cdot 18,61 - 1}{18,61 - 1} = 1,17$$

FAKTORI NAGIBA REZULTANTE DJELOVANJA

VERTIKALNO DJELOVANJE

$$i_c = i_q = i_\gamma = 1$$

$\sigma'_{VO} = 2,62 \cdot 3,28 = 8,59 \text{ kPa} \rightarrow$ (prosječna razina bušotina B1;B2;B3 je 1,42 m.n.m, a odabrana razina podzemne vode je na površini terena kao za bušotinu B-3)

NOSIVOST TLA

$$q_{R,d} = 3,20 \cdot 30,38 \cdot 1 \cdot 1,17 \cdot 1 + 8,59 \cdot 18,61 \cdot 1 \cdot 1,16 \cdot 1 + 0,5 \cdot 24,85 \cdot 3,28 \cdot 20,42 \cdot 1 \cdot 0,90 \cdot 1$$

$$q_{R,d} = 113,74 + 185,44 + 748,98 = 1048,16 \text{ kPa}$$

$$R_d = \frac{q_{R,d}}{\gamma_{RD}} = \frac{1048,16}{1,00} = 1048,16$$

$$E_d \leq R_d \rightarrow \frac{V_d}{A'} \leq R_d$$

$$\frac{182247,89}{24,85 \cdot 76,15} \leq 1048,16$$

$$96,31 \leq 1048,16$$

STUPANJ ISKORIŠTENOSTI

$$U = \frac{E_d}{R_d} \cdot 100[\%] = \frac{96,31}{1048,16} \cdot 100[\%] = 9,19 \%$$

NOSIVOST TLA ispod plitkog temelja za nedrenirane uvjete

$$q_{R,d} = (\pi + 2) \cdot c_{u,d} \cdot b_c \cdot s_c \cdot i_c + q$$

c_u – nedrenirana čvrstoća tla

q – ukupno naprezanje na razini temeljne plohe

$$b_c = 1 - \frac{2\alpha}{\pi + 2} \quad \alpha - \text{nagib baze temelja}$$

$$s_c = 1 + 0,2 \cdot \frac{B'}{L'}$$

$$i_c = 0,5 \cdot \left(1 + \sqrt{1 - \frac{H_{E,d}}{B' \cdot L' \cdot c_{u,d}}} \right) \quad \text{uz } H_{E,d} \leq A' c_{u,d}$$

$$b_c = 1 - \frac{2\alpha}{\pi + 2} = 1 - \frac{2 \cdot 0}{\pi + 2} = 1$$

$$s_c = 1 + 0,2 \cdot \frac{B'}{L'} = 1 + 0,2 \cdot \frac{24,85}{76,15} = 1,07$$

$$i_c = 0,5 \cdot \left(1 + \sqrt{1 - \frac{H_{E,d}}{B' \cdot L' \cdot c_{u,d}}} \right) = 0,5 \cdot (1 + 1) = 1$$

$$q = 2,62 \cdot 13,28 = 34,79 \text{ kPa}$$

$$c_{u,d} = \frac{C_{u,k}}{\gamma_{cu}} = \frac{25}{1,40} = 17,86 \text{ kPa} \quad (c_{u,k} = 25 \text{ kPa prema rezultatima CPTU pokusa)}$$

NOSIVOST TLA

$$q_{R,d} = (\pi + 2) \cdot 17,86 \cdot 1 \cdot 1,07 \cdot 1 + 34,79 = 133,05 \text{ kPa}$$

$$R_d = \frac{q_{R,d}}{\gamma_{RD}} = \frac{133,05}{1,00} = 133,05 \text{ kPa}$$

$$E_d \leq R_d \rightarrow \frac{V_d}{A'} \leq R_d$$

$$\frac{182247,89}{24,85 \cdot 76,15} \leq 133,05$$

$$96,31 \leq 133,05 \rightarrow \text{zadovoljava}$$

3.3. Nosivost tla ispod „wellness centra“

$$C_d = 5,12 \text{ kPa} \quad \varphi_d = 31,06^\circ \quad \gamma'_{uronjeno} = 3,32 \frac{\text{kN}}{\text{m}^3} \quad \gamma_{saturirano} = 13,32 \frac{\text{kN}}{\text{m}^3}$$

$$V_d = \gamma_{G,DST} \cdot \sum W = 1,35 \cdot 30503,75 = 41180,06 \text{ kN}$$

$$V_d = \gamma_{Q,DST} \cdot \sum W = 1,50 \cdot 8548,64 = 12822,96 \text{ kN}$$

$$M_d = \gamma_{G,DST} \cdot M_d = 1,35 \cdot 0,00 = 0,00 \text{ kNm}$$

$$M_d = \gamma_{Q,DST} \cdot M_d = 1,50 \cdot 0,00 = 0,00 \text{ kNm}$$

EKSCENTRICITET SILE V_d

$$e_B = \frac{M_d}{V_d} = 0 \text{ (m)} \leq \frac{B}{6}, \quad 0 \leq \frac{28,03}{6} = 4,67 \text{ m}$$

$$B' = B - 2e_B = 28,04 - 2 \cdot 0 = 28,03 \text{ (m)}$$

$$e_L = \frac{M_d}{V_d} = 0 \text{ (m)} \leq \frac{L}{6}, \quad 0 \leq \frac{45,70}{6} = 7,62 \text{ m}$$

$$L' = L - 2e_B = 45,70 - 2 \cdot 0 = 45,70 \text{ (m)}$$

NOSIVOST TLA ispod plitkog temelja za drenirane uvjete

$$q_{R,d} = C_d \cdot N_c \cdot b_c \cdot S_c \cdot i_c + \sigma'_{VO} \cdot N_q \cdot b_q \cdot S_q \cdot i_q + 0,5 \cdot B' \cdot \gamma \cdot N_\gamma \cdot b_\gamma \cdot S_\gamma \cdot i_\gamma$$

FAKTORI NOSIVOSTI

$$N_q = e^{\pi \cdot tg(\varphi_d)} \cdot tg^2 \left(45^\circ + \frac{\varphi_d}{2} \right) = e^{\pi \cdot tg(31,06^\circ)} \cdot tg^2 \left(45^\circ + \frac{31,06^\circ}{2} \right) = 20,77$$

$$N_c = (N_q - 1) \cdot ctg(\varphi_d) = (20,77 - 1) \cdot ctg(31,06^\circ) = 32,82$$

$$N_\gamma = 2 \cdot (N_q - 1) \cdot tg(\varphi_d) = 2 \cdot (20,77 - 1) \cdot tg(31,06^\circ) = 23,81$$

NAGIB BAZE TEMELJA

HORIZONTALNA BAZA

$$b_c = b_q = b_\gamma = 1$$

FAKTORI OBLIKA TEMELJA

$$S_q = 1 + \frac{B'}{L'} \cdot \sin \varphi_d = 1 + \frac{28,03}{45,70} \cdot \sin 31,06^\circ = 1,32$$

$$S_\gamma = 1 - 0,3 \cdot \frac{B'}{L'} = 1 - 0,3 \cdot \frac{28,03}{45,70} = 0,82$$

$$S_c = \frac{S_q \cdot N_q - 1}{N_q - 1} = \frac{1,32 \cdot 20,77 - 1}{20,77 - 1} = 1,34$$

FAKTORI NAGIBA REZULTANTE DJELOVANJA

VERTIKALNO DJELOVANJE

$$i_c = i_q = i_\gamma = 1$$

$\sigma'_{VO} = 3,80 \cdot 3,32 = 12,62 \text{ kPa} \rightarrow$ (razina bušotina B4 je 1,5 m.n.m, a odabrana razina podzemne vode je na površini terena)

NOSIVOST TLA

$$q_{R,d} = 5,12 \cdot 32,82 \cdot 1 \cdot 1,34 \cdot 1 + 12,62 \cdot 20,77 \cdot 1 \cdot 1,32 \cdot 1 + 0,5 \cdot 28,03 \cdot 3,32 \cdot 23,81 \cdot 1 \cdot 0,82 \cdot 1$$

$$q_{R,d} = 225,17 + 345,99 + 908,46 = 1479,62 \text{ kPa}$$

$$R_d = \frac{q_{R,d}}{\gamma_{RD}} = \frac{1444,13}{1,00} = 1479,62 \text{ kPa}$$

$$E_d \leq R_d \rightarrow \frac{V_d}{A'} \leq R_d$$

$$\frac{54003,02}{28,03 \cdot 45,70} \leq 1479,62$$

$$42,16 \leq 1479,62 \rightarrow \text{zadovoljava}$$

STUPANJ ISKORIŠTENOSTI

$$U = \frac{E_d}{R_d} \cdot 100[\%] = \frac{42,16}{1479,62} \cdot 100[\%] = 2,85 \%$$

NOSIVOST TLA ispod plitkog temelja za nedrenirane uvjete

$$q_{R,d} = (\pi + 2) \cdot c_{u,d} \cdot b_c \cdot s_c \cdot i_c + q$$

c_u – nedrenirana čvrstoća tla

q – ukupno naprezanje na razini temeljne plohe

$$b_c = 1 - \frac{2\alpha}{\pi + 2} \quad \alpha - \text{nagib baze temelja}$$

$$s_c = 1 + 0,2 \cdot \frac{B'}{L'}$$

$$i_c = 0,5 \cdot \left(1 + \sqrt{1 - \frac{H_{E,d}}{B' \cdot L' \cdot c_{u,d}}} \right) \text{ uz } H_{E,d} \leq A' c_{u,d}$$

$$b_c = 1 - \frac{2\alpha}{\pi + 2} = 1 - \frac{2 \cdot 0}{\pi + 2} = 1$$

$$s_c = 1 + 0,2 \cdot \frac{B'}{L'} = 1 + 0,2 \cdot \frac{28,03}{45,70} = 1,12$$

$$i_c = 0,5 \cdot \left(1 + \sqrt{1 - \frac{H_{E,d}}{B' \cdot L' \cdot c_{u,d}}} \right) = 0,5 \cdot (1 + 1) = 1$$

$$q = 3,80 \cdot 13,32 = 50,62 \text{ kPa}$$

$$C_{u,d} = \frac{C_{u,k}}{\gamma_{cu}} = \frac{25}{1,40} = 17,86 \text{ kPa} \quad (c_{u,k} = 25 \text{ kPa prema rezultatima CPTU pokusa)}$$

NOSIVOST TLA

$$q_{R,d} = (\pi + 2) \cdot 17,86 \cdot 1 \cdot 1,12 \cdot 1 + 50,62 = 153,47 \text{ kPa}$$

$$R_d = \frac{q_{R,d}}{\gamma_{RD}} = \frac{153,47}{1,00} = 153,47 \text{ kPa}$$

$$E_d \leq R_d \quad \rightarrow \quad \frac{V_d}{A'} \leq R_d$$

$$\frac{54003,02}{28,03 \cdot 45,70} \leq 153,47$$

$$42,16 \leq 153,47 \quad \rightarrow \quad \text{zadovoljava}$$

4. Proračun graničnih stanja uporabljivosti po EC 7

4.1. Proračun „Hotela“ na izdizannje (UPL)

Proračun proveden bez trenja na bočnim zidovima.

Parcijalni faktori za granična stanja EQU, UPL i HYD

- o Parcijalni faktori djelovanja

$$\gamma_{G;dst} = 1$$

$$\gamma_{G;stb} = 0,9$$

$$\gamma_{Q;stab} = 0$$

VLASTITA TEŽINA

$$W = 91135,5 \text{ kN}$$

POKRETNOST OPTEREĆENJE

$$Q = 39476,64 \text{ kN}$$

UZGON

Odabrano je najnepovoljniji slučaj a to je da je cijelo tlo saturirano tj. da je RPV na koti terena.

$$U = 2,62 \cdot 76,15 \cdot 24,85 \cdot \gamma_w = 49578,98 \text{ kN} \quad \left[\gamma_w = 10 \frac{\text{kN}}{\text{m}^3} \right]$$

$$E_{DEST} \leq E_{STAB}$$

$$U \cdot \gamma_{G;DEST} \leq W \cdot \gamma_{G;STAB} + Q \cdot \gamma_{Q;stab}$$

$$49578,98 \cdot 1 \leq 91135,5 \cdot 0,9 + 39476,64 \cdot 0$$

$$49578,98 \leq 82021,95$$

STUPANJ ISKORIŠTENOSTI

$$U = \frac{E_{DEST}}{E_{STAB}} \cdot 100[\%] = \frac{49578,98}{82021,95} \cdot 100 = 60,45 \%$$

4.2. Proračun „Wellnes centra“ na izdizannje (UPL)

Proračun proveden bez trenja na bočnim zidovima.

Parcijalni faktori za granična stanja EQU, UPL i HYD

- o Parcijalni faktori djelovanja

$$\gamma_{G;dst} = 1$$

$$\gamma_{G;stb} = 0,9$$

$$\gamma_{Q;stab} = 0$$

VLASTITA TEŽINA

$$W = 30503,75 \text{ kN}$$

POKRETNOST OPTEREĆENJE

$$Q = 8548,64 \text{ kN}$$

UZGON

Odabrano je najnepovoljniji slučaj a to je da je cijelo tlo saturirano tj. da je RPV na koti terena.

$$U = 3,8 \cdot 45,70 \cdot 28,03 \cdot \gamma_w = 48676,90 \text{ kN} \quad \left[\gamma_w = 10 \frac{\text{kN}}{\text{m}^3} \right]$$

$$E_{DEST} \leq E_{STAB}$$

$$U \cdot \gamma_{G;DEST} \leq W \cdot \gamma_{G;STAB} + Q \cdot \gamma_{Q;stab}$$

$$48676,90 \cdot 1 \leq 30503,75 \cdot 0,9 + 8548,64 \cdot 0$$

$$48676,90 \leq 27453,38 \rightarrow \text{ne zadovoljava}$$

Potrebna debljina ploče koja bi zadovoljila na izdizanje wellness centra

$$27453,38 - 48676,90 = -21223,52 \rightarrow \text{potrebna težina}$$

$$\gamma_{AB} \cdot d \cdot A = 21223,52 \text{ kN} \quad \left[\gamma_{AB} = 25 \frac{\text{kN}}{\text{m}^3} \right] \quad A = 45,79 \cdot 28,03 = 1283,49 \text{ m}^2$$

$$d = \frac{21223,52}{25 \cdot 1283,49} = 0,66 \text{ m} \rightarrow d_{odabrano} = 0,7 \text{ m}$$

$\rightarrow$ potrebno povećanje debljine temeljne ploče

Ukupna debljina temeljne ploče $d_u = 0,5 + 0,7 = 1,2 \text{ m}$

4.3. Dodatno naprezanje po Steinbrenner-u

4.3.1. Proračun za hotel točka A

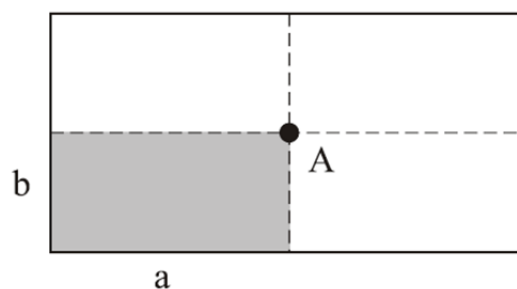
$$\Delta\sigma = N_c \cdot p_0$$

$$N_c = f\left(\frac{a}{b}; \frac{z'}{b}\right)$$

Gdje je: a – duža stranica

b – kraća stranica elementa na koje je površina temelja podijeljena

Za točku A površinu temelja dijelimo na četiri površine prema skici:



Slika 12. Podjela temelja na površine

Dodirno naprezanje na temeljnoj plohi:

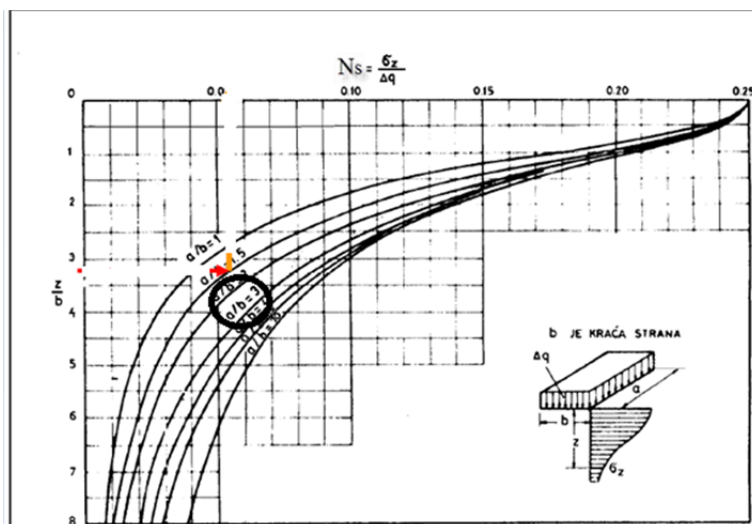
$$p = \frac{p}{B \cdot L} = \frac{130612,14}{24,85 \cdot 76,15} = 69,02 \text{ kPa}$$

Dodatno naprezanje na temeljnoj plohi koje uzrokuje slijeganje

$$p_0 = p - \sigma'_{ov, temelja} = 69,02 - 2,62 \cdot 3,28 = 60,43 \text{ kPa}$$

$\sigma'_{ov, temelja} \rightarrow$ efektivna naprezanja na dubini temelja

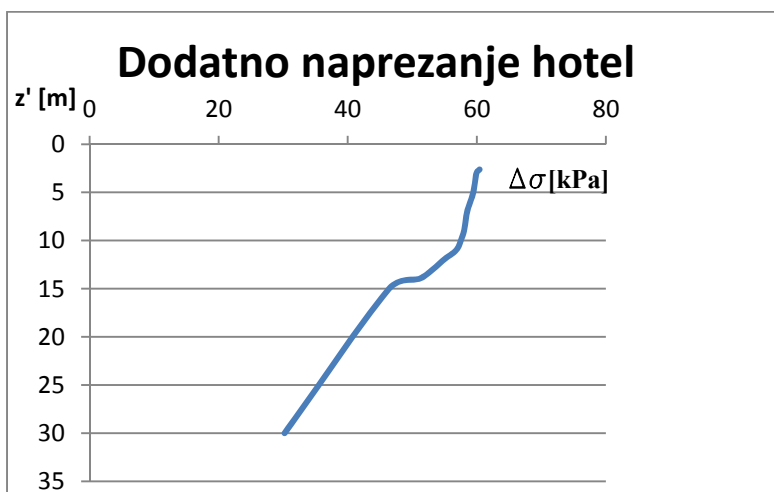
$$a = 38,07 \text{ (m)} ; b = 12,43 \text{ (m)}; \rightarrow a/b = 3,06$$



Slika 13. Steinbrenner-ov dijagram za proračun uspravnih dodatnih naprezanja

Tablica 3. dodatna naprezanja u točki A

z (m)	z' (m)	z'/b	N_1	$N_s = 4 \times N_1$	$\Delta\sigma = N_s \times p_0$ [kPa]
2,62	0	0,00	0,250	1	60,43
3	0,38	0,03	0,248	0,992	59,95
4	1,38	0,11	0,247	0,988	59,70
5	2,38	0,19	0,246	0,984	59,46
6	3,38	0,27	0,244	0,976	58,98
7	4,38	0,35	0,242	0,968	58,50
8	5,38	0,43	0,241	0,964	58,25
9	6,38	0,51	0,240	0,960	58,01
10	7,38	0,59	0,238	0,952	57,53
11	8,38	0,67	0,235	0,940	56,80
12	9,38	0,75	0,227	0,908	54,87
13	10,38	0,84	0,220	0,880	53,18
14	11,38	0,92	0,211	0,844	51,00
15	12,38	1,00	0,192	0,768	46,41
30	27,38	2,20	0,125	0,500	30,22



Slika 14. Dodatno naprezanje od hotela u točki A

4.3.2. Proračun za hotel točka C

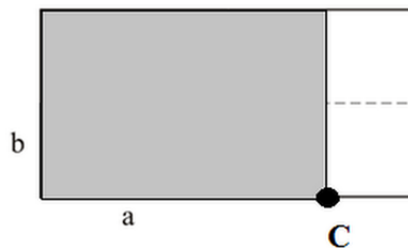
$$\Delta\sigma = N_c \cdot p_0$$

$$N_c = f\left(\frac{a}{b}; \frac{z'}{b}\right)$$

Gdje je: a – duža stranica

b – kraća stranica elementa na koje je površina temelja podijeljena

Za točku C površinu temelja dijelimo na dvije površine prema skici:



Slika 15. Podjela temelja na površine

Dodirno naprezanje na temeljnoj plohi:

$$p = \frac{p}{B \cdot L} = \frac{130612,14}{24,85 \cdot 76,15} = 69,02 \text{ kPa}$$

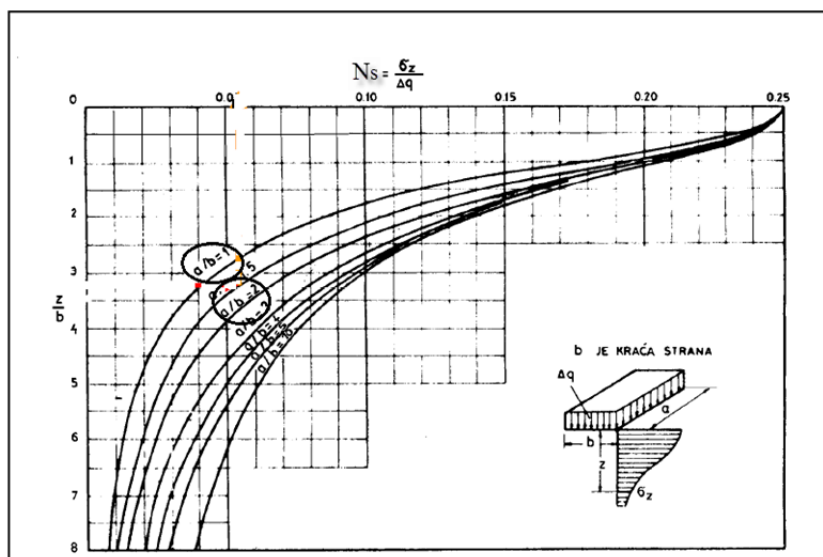
Dodatno naprezanje na temeljnoj plohi koje uzrokuje slijeganje

$$p_0 = p - \sigma'_{ov,temelja} = 69,02 - 2,62 \cdot 3,28 = 60,43 \text{ kPa}$$

$\sigma'_{ov,temelja} \rightarrow$ *efektivna naprezanja na dubini temelja*

$$N_1 \rightarrow a = 49,05 \text{ (m)} ; b = 24,85 \text{ (m)}; \rightarrow a/b = 1,97$$

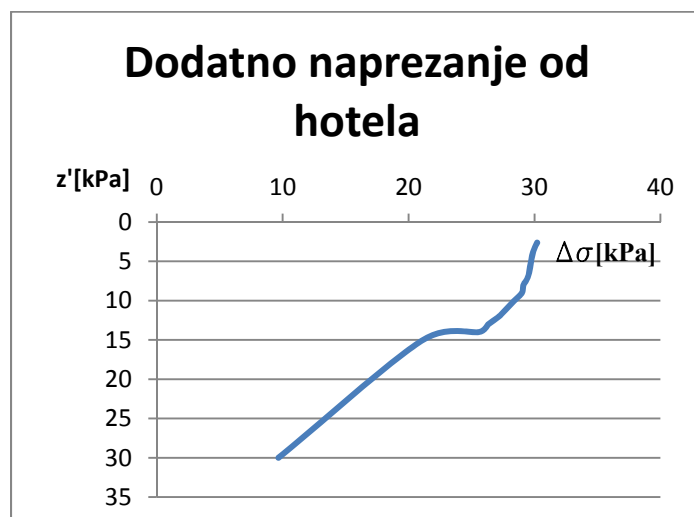
$$N_2 \rightarrow a = 27,10 \text{ (m)} ; b = 24,85 \text{ (m)}; \rightarrow a/b = 1,09$$



Slika 16. Steinbrenner-ov dijagram za proračun uspravnih dodatnih naprezanja

Tablica 4. dodatna naprezanja u točki C

z (m)	z' (m)	z'/b	N_1	N_2	$N_s = N_1 + N_2$	$\Delta \sigma = N_s \times p_0$ [kPa]
2,62	0	0,00	0,250	0,250	0,5	30,215
3	0,38	0,03	0,248	0,249	0,498	30,09
4	1,38	0,11	0,247	0,247	0,494	29,85
5	2,38	0,19	0,246	0,246	0,492	29,73
6	3,38	0,27	0,244	0,245	0,490	29,61
7	4,38	0,35	0,242	0,244	0,488	29,49
8	5,38	0,43	0,240	0,241	0,482	29,13
9	6,38	0,51	0,234	0,240	0,480	29,01
10	7,38	0,59	0,230	0,235	0,470	28,40
11	8,38	0,67	0,225	0,230	0,460	27,80
12	9,38	0,75	0,220	0,225	0,450	27,19
13	10,38	0,84	0,212	0,218	0,436	26,35
14	11,38	0,92	0,210	0,212	0,424	25,62
15	12,38	1,00	0,192	0,175	0,350	21,15
30	27,38	2,20	0,115	0,080	0,160	9,67



Slika 17. Dodatno naprezanje od hotela u točki C

4.3.3. Proračun za hotel točka E

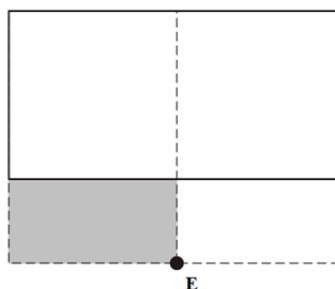
$$\Delta\sigma = N_c \cdot p_0$$

$$N_c = f\left(\frac{a}{b}; \frac{z'}{b}\right)$$

Gdje je: a – duža stranica

b – kraća stranica elementa na koje je površina temelja podijeljena

Za točku E površinu temelja dijelimo na dvije površine prema skici:



Slika 18. Podjela temelja na površine

Dodirno naprezanje na temeljnoj plohi:

$$p = \frac{p}{B \cdot L} = \frac{130612,14}{24,85 \cdot 76,15} = 69,02 \text{ kPa}$$

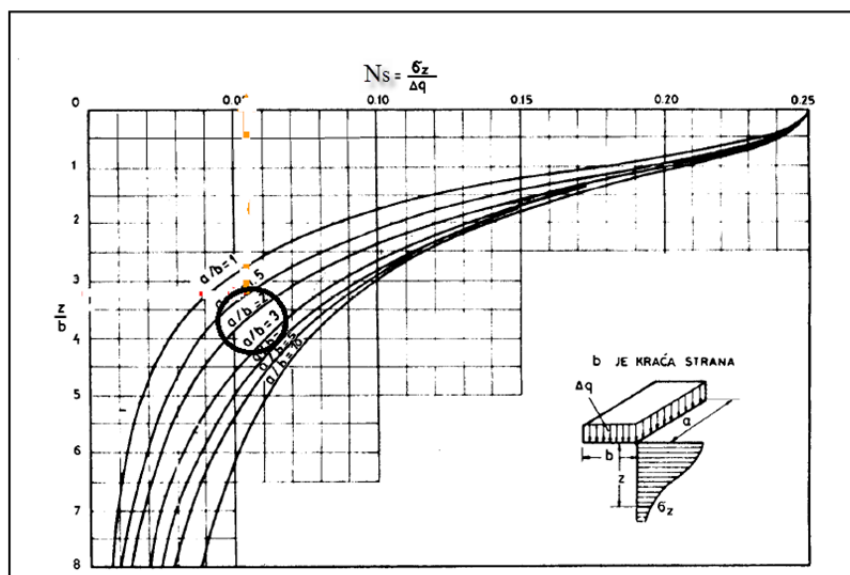
Dodatno naprezanje na temeljnoj plohi koje uzrokuje slijeganje

$$p_0 = p - \sigma'_{ov, temelja} = 69,02 - 2,62 \cdot 3,28 = 60,43 \text{ kPa}$$

$\sigma'_{ov, temelja} \rightarrow$ efektivna naprezanja na dubini temelja

$$N_1 \rightarrow a = 38,87 \text{ (m)} ; b = 38,08 \text{ (m)}; \rightarrow a/b = 1,02$$

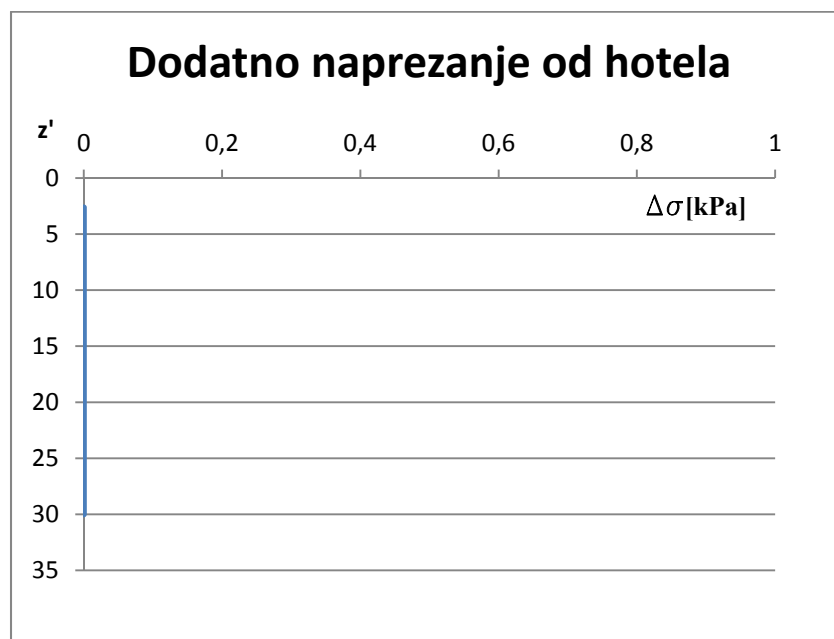
$$N_2 \rightarrow a = 38,08 \text{ (m)} ; b = 14,02 \text{ (m)}; \rightarrow a/b = 2,72$$



Slika 19. Steinbrenner-ov dijagram za proračun uspravnih dodatnih naprezanja

Tablica 5. dodatna naprezanja u točki E

z (m)	z' (m)	z'/b	N_1	N_2	$N_s = 2xN_1 - 2xN_2$	$\Delta\sigma = N_s \times p_0$ [kPa]
2,62	0	0,00	0,250	0,250	0	0
3	0,38	0,03	0,248	0,249	-0,002	-0,12
4	1,38	0,11	0,247	0,247	0	0,00
5	2,38	0,19	0,246	0,246	0	0,00
6	3,38	0,27	0,244	0,245	-0,002	-0,12
7	4,38	0,35	0,242	0,243	-0,002	-0,12
8	5,38	0,43	0,240	0,241	-0,002	-0,12
9	6,38	0,51	0,234	0,240	-0,012	-0,73
10	7,38	0,59	0,230	0,236	-0,012	-0,73
11	8,38	0,67	0,225	0,232	-0,014	-0,85
12	9,38	0,75	0,220	0,226	-0,012	-0,73
13	10,38	0,84	0,218	0,219	-0,002	-0,12
14	11,38	0,92	0,212	0,212	0	0,00
15	12,38	1,00	0,175	0,192	-0,034	-2,05
30	27,38	2,20	0,080	0,128	-0,096	-5,80



Slika 20. Dodatno naprezanje od hotela u točki E

4.3.4. Proračun za „wellness centar“ točka B

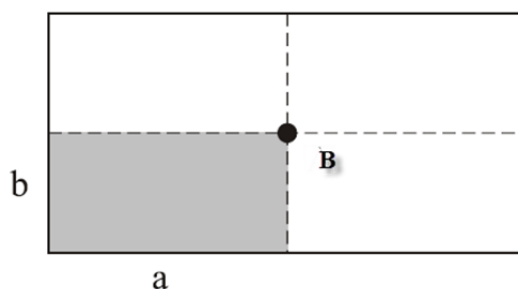
$$\Delta\sigma = N_c \cdot p_0$$

$$N_c = f\left(\frac{a}{b}; \frac{z'}{b}\right)$$

Gdje je: a – duža stranica

b – kraća stranica elementa na koje je površina temelja podjeljena

Za točku B površinu temelja dijelimo na četiri površine prema skici:



Slika 22. Podjela temelja na površine

Dodirno naprezanje na temeljnoj plohi:

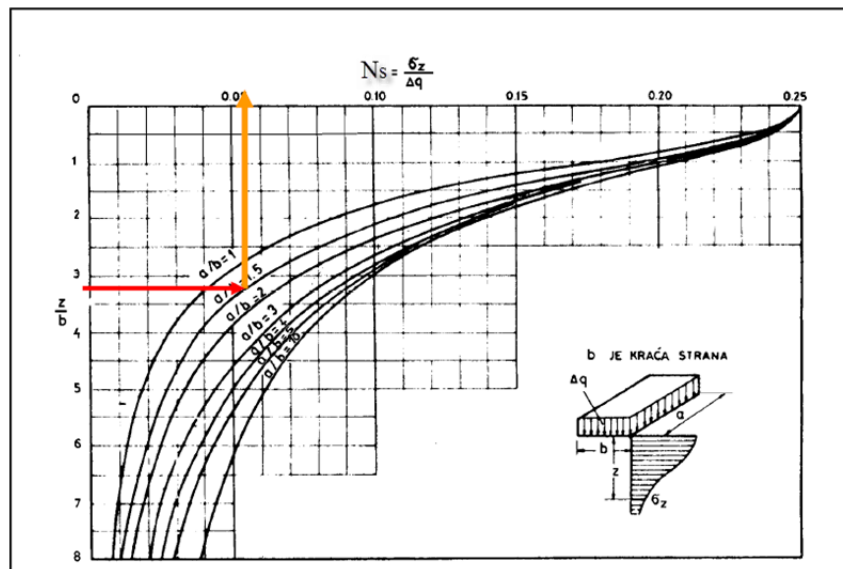
$$p = \frac{p}{B \cdot L} = \frac{39052,39}{28,03 \cdot 45,70} = 30,49 \text{ kPa}$$

Dodatno naprezanje na temeljnoj plohi koje uzrokuje slijeganje

$$p_0 = p - \sigma'_{ov, temelja} = 30,49 - 3,8 \cdot 3,32 = 17,87 \text{ kPa}$$

$\sigma'_{ov, temelja} \rightarrow$ efektivna naprezanja na dubini temelja

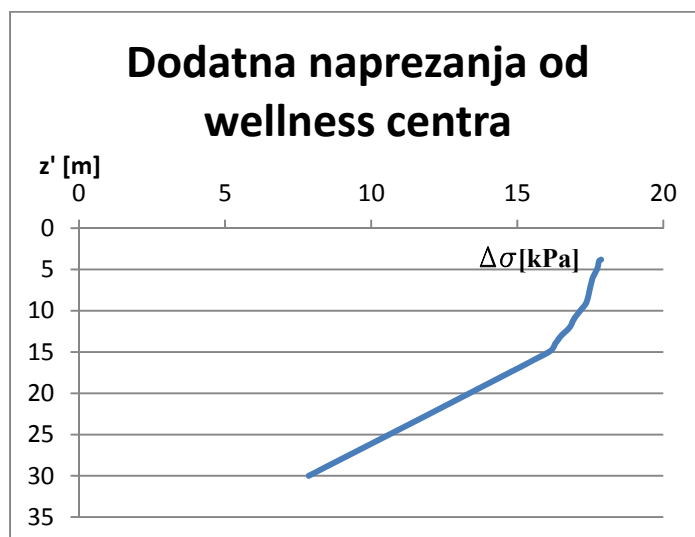
$$a = 22,85 \text{ (m)} ; b = 14,02 \text{ (m)} ; \rightarrow a/b = 1,63$$



Slika 23. Steinbrenner-ov dijagram za proračun uspravnih dodatnih naprezanja

Tablica 6. dodatna naprezanja u točki B

z (m)	z' (m)	z'/b	N_1	$N_s = 4 \times N_1$	$\Delta \sigma = N_s \times p_0$ [kPa]
3,8	0	0,00	0,250	1	17,87
4	0,2	0,01	0,249	0,996	17,80
5	1,2	0,09	0,248	0,992	17,73
6	2,2	0,16	0,246	0,984	17,58
7	3,2	0,23	0,245	0,980	17,51
8	4,2	0,30	0,244	0,976	17,44
9	5,2	0,37	0,243	0,972	17,37
10	6,2	0,44	0,240	0,960	17,16
11	7,2	0,51	0,237	0,948	16,94
12	8,2	0,58	0,235	0,940	16,80
13	9,2	0,66	0,231	0,924	16,51
14	10,2	0,73	0,228	0,912	16,30
15	11,2	0,80	0,225	0,900	16,08
30	26,2	1,87	0,110	0,440	7,86



Slika 24. Dodatno naprezanje od wellness centra u točki B

4.3.5. Proračun za „wellness centar“ točka D

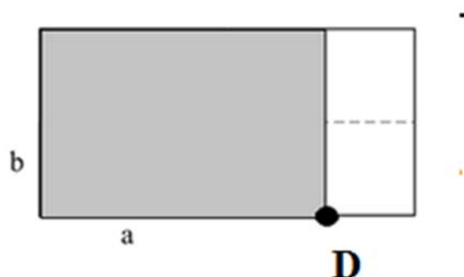
$$\Delta\sigma = N_c \cdot p_0$$

$$N_c = f\left(\frac{a}{b}; \frac{z'}{b}\right)$$

Gdje je: a – duža stranica

b – kraća stranica elementa na koje je površina temelja podijeljena

Za točku D površinu temelja dijelimo na četiri površine prema skici:



Slika 25. Podjela temelja na površine

Dodirno naprezanje na temeljnoj plohi:

$$p = \frac{p}{B \cdot L} = \frac{39052,39}{28,03 \cdot 45,70} = 30,49 \text{ kPa}$$

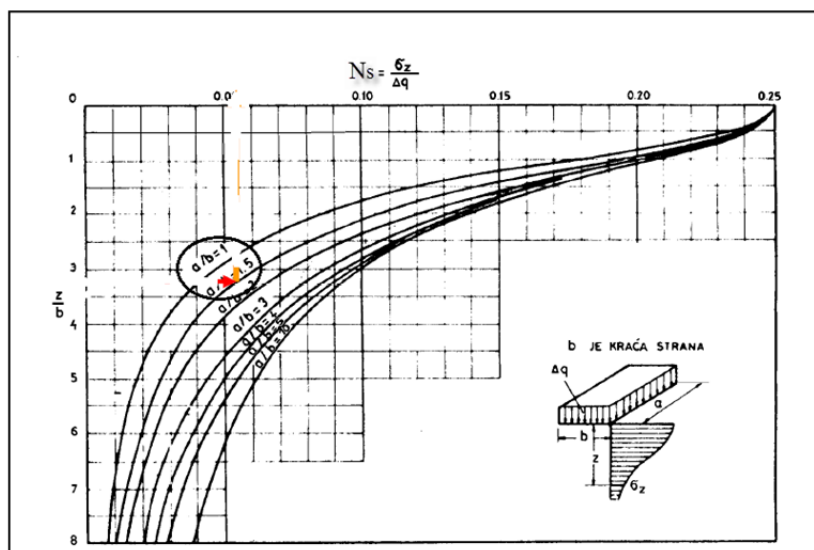
Dodatno naprezanje na temeljnoj plohi koje uzrokuje slijeganje

$$p_0 = p - \sigma'_{ov,temelja} = 30,49 - 3,8 \cdot 3,32 = 17,87 \text{ kPa}$$

$\sigma'_{ov,temelja} \rightarrow$ efektivna naprezanja na dubini temelja

$$N_1 = 28,03 \text{ (m)} ; b = 26,80 \text{ (m)}; \rightarrow a/b = 1,05$$

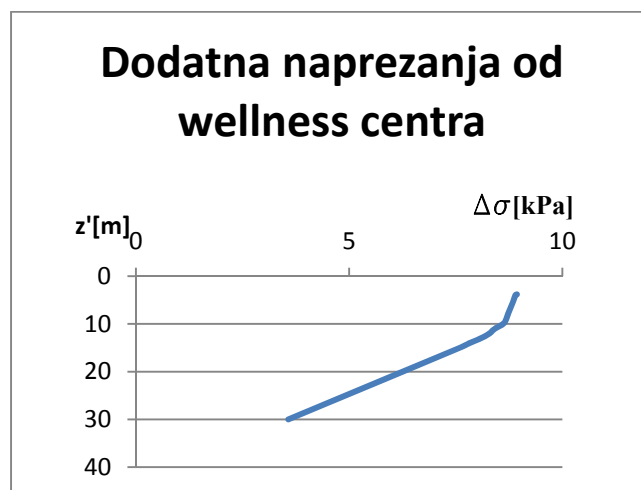
$$N_2 = 28,03 \text{ (m)} ; b = 18,90 \text{ (m)}; \rightarrow a/b = 1,48$$



Slika 26. Steinbrenner-ov dijagram za proračun uspravnih dodatnih naprezanja

Tablica 7. dodatna naprezanja u točki D

z (m)	z' (m)	z'/b	N_1	N_2	$N_s = N_1 + N_2$	$\Delta \sigma = N_s \times p_0$ [kPa]
3,8	0	0,00	0,250	0,250	0,500	8,935
4	0,2	0,01	0,249	0,249	0,498	8,90
5	1,2	0,09	0,248	0,248	0,496	8,86
6	2,2	0,16	0,246	0,247	0,493	8,81
7	3,2	0,23	0,245	0,246	0,491	8,77
8	4,2	0,30	0,244	0,244	0,488	8,72
9	5,2	0,37	0,243	0,243	0,486	8,68
10	6,2	0,44	0,240	0,242	0,482	8,61
11	7,2	0,51	0,232	0,239	0,471	8,42
12	8,2	0,58	0,228	0,236	0,464	8,29
13	9,2	0,66	0,220	0,233	0,453	8,10
14	10,2	0,73	0,210	0,228	0,438	7,83
15	11,2	0,80	0,200	0,225	0,425	7,59
30	26,2	1,87	0,090	0,110	0,200	3,57



Slika 27. Dodatno naprezanje od wellness centra u točki D

4.3.6. Slijeganje točke A

Proračun pomoću SPT-a

Slijeganje donjeg (nekoherentnog) sloja pijeska odredimo pomoću rezultat SPT-a. Otpor izmjeren šiljkom potrebno je reducirati na odgovarajući otpor noža:

$$N(\text{š}) = 4-27 \text{ za B-1, B-2, B-3} \rightarrow N(n) = N(\text{š}) \cdot 0,7$$

Budući se ispitivanje vrši u pijesku, potrebno je vrijednost N korigirati prema referentnom koeficijentu energije od 60%, uz primjenu korekcijskih faktora:

$$N_{60} = \frac{ER_r}{60} \cdot \lambda \cdot C_N \cdot N$$

$ER_r \rightarrow$ koeficijent energije korištene opreme

$\lambda \rightarrow$ korelacijski faktor zbog gubitka energije radi dužine potisne šipke u pijesku

$C_N \rightarrow$ korekcijski faktor zbog efektivnog pritiska nadsloja na mjestu ispitivanja

Tablice za određivanje korekcijskih faktora dane su u literaturi. Pomoću tih tablica određeno je:

$ER_r = 60$ (za automatski čekić s otpuštanjem u čitavom ciklusu)

$\lambda = 0,95$ (dužina potisne šipke ispod nakovanja 6 -10 m)

$$C_N = \frac{2}{1 + \sigma'_{ov}}$$

$\sigma'_{ov} \rightarrow$ vertikalno efektivno naprezanje na dubini izvođenja pokusa (u (kPa) $\times 10^{-2}$)

Iz korigiranog broja udaraca može se iskustvenom vezom odrediti vrijednost statičkog penetracijskog otpora q_c :

$$q_c = 400 \cdot N_{60} - \text{za nekoherentna tla}$$

te vrijednost konstante stišljivosti:

$$C = 1,5 \cdot \frac{q_c}{\sigma'_{ov}}$$

koju upotrijebimo za izračun slijeganja:

$$\Delta s = \frac{2,3}{C} \cdot \log \frac{\sigma'_{ov} + \Delta \sigma}{\sigma'_{ov}} \cdot \Delta z$$

Parametri tla:

$$\gamma'_{uronjeno} = 3,28 \frac{kN}{m^3} \quad \gamma_{saturirano} = 13,28 \frac{kN}{m^3}$$

$$C_{d,sr} = 3,20 \text{ kPa}$$

$$\varphi_{d,sr} = 30,10^\circ$$

Tablica 8. Vertikalna efektivna geostatička naprezanja u točki A

z(m)	σ'_{ov} (kPa)	
2,62	$2,62 * \gamma' =$	8,59
3	$8,59 + 0,38 * \gamma' =$	9,84
4	$9,84 + 1 * \gamma' =$	13,12
5	$13,12 + 1 * \gamma' =$	16,40
6	$16,40 + 1 * \gamma' =$	19,68
7	$19,68 + 1 * \gamma' =$	22,96
8	$22,96 + 1 * \gamma' =$	26,24
9	$26,24 + 1 * \gamma' =$	29,52
10	$29,52 + 1 * \gamma' =$	32,80
11	$32,80 + 1 * \gamma' =$	36,08
12	$36,08 + 1 * \gamma' =$	39,36
13	$39,64 + 1 * \gamma' =$	42,64
14	$42,64 + 1 * \gamma' =$	45,92

[1]	[2]	[3]	[4]	[5]	[6]	[7]	[8]	[9]	[10]	[11]	[12]	[13]	[14]	[15]	[16]
z (m)	z' (m)	σ'_{ov} (kPa)	$\sigma'_{sr,ov}$ (kPa)	$\Delta\sigma$ (kPa)	$\Delta\sigma_{sr}$ (kPa)	[4]+[6]	Δz_i (cm)	z (m)	N(š)	N(n)	C_N	N_{60}	q_c	C	Δs (cm)
2,62	0	8,59	9,2132	60,43	60,19	69,40	38	2,62 do 3	11	8	1,84	15	5894	959,56	0,08
3	0,38	9,84	11,4764	59,95	59,83	71,30	100	3 do 4	15	10	1,82	18	7284	951,98	0,19
4	1,38	13,12	14,7564	59,70	59,58	74,34	100	4 do 5	18	12	1,77	21	8487	862,69	0,19
5	2,38	16,40	18,0364	59,46	59,22	77,26	100	5 do 6	18	12	1,72	21	8248	685,92	0,21
6	3,38	19,68	21,3164	58,98	58,74	80,05	100	6 do 7	18	12	1,67	20	8022	564,47	0,23
7	4,38	22,96	24,5964	58,50	58,38	82,97	100	7 do 8	9	6	1,63	10	3904	238,07	0,51
8	5,38	26,24	27,8764	58,25	58,13	86,01	100	8 do 9	9	6	1,58	10	3802	204,60	0,55
9	6,38	29,52	31,1564	58,01	57,77	88,93	100	9 do 10	9	6	1,54	9	3706	178,43	0,59
10	7,38	32,80	34,4364	57,53	57,17	91,60	100	10 do 11	9	6	1,51	9	3615	157,44	0,62
11	8,38	36,08	37,7164	56,80	55,84	93,55	100	11 do 12	8	5	1,47	7	2940	116,91	0,78
12	9,38	39,36	40,9964	54,87	54,02	95,02	100	12 do 13	8	5	1,44	7	2870	105,02	0,80
13	10,38	42,64	44,2764	53,18	52,09	96,37	100	13 do 14	8	5	1,40	7	2804	95,01	0,82
14	11,38	45,92		51,00										$\Sigma\Delta s$	5,57
za sloj od 15 do 30 (m)															
E _{sed} [kPa]															
15-30				38,32			1500		8580					Δs	5,36
														Ukupno	10,93

Tablica 9. Ulazni podaci i izračun slijevanja za točku A

4.3.7 Slijeganje točke B

$$C_d = 5,12 \text{ kPa} \quad \varphi_d = 31,06^\circ \quad \gamma'_{uronjeno} = 3,32 \frac{\text{kN}}{\text{m}^3} \quad \gamma_{saturirano} = 13,32 \frac{\text{kN}}{\text{m}^3}$$

Tablica 10. Vertikalna efektivna geostatička naprezanja u točki B

z(m)	σ'_{ov} (kPa)	
3,8	$4,8 * \gamma' =$	12,62
4	$12,62 + 0,2 * \gamma' =$	13,28
5	$13,28 + 1 * \gamma' =$	16,60
6	$16,60 + 1 * \gamma' =$	19,92
7	$19,92 + 1 * \gamma' =$	23,24
8	$23,24 + 1 * \gamma' =$	26,56
9	$26,56 + 1 * \gamma' =$	29,88
10	$29,88 + 1 * \gamma' =$	33,20
11	$33,20 + 1 * \gamma' =$	36,52
12	$36,52 + 1 * \gamma' =$	39,84
13	$39,84 + 1 * \gamma' =$	43,16
14	$43,16 + 1 * \gamma' =$	46,48
15	$46,48 + 1 * \gamma' =$	49,80

[1]	[2]	[3]	[4]	[5]	[6]	[7]	[8]	[9]	[10]	[11]	[12]	[13]	[14]	[15]	[16]	
z (m)	z' (m)	σ'_{ov} (kPa)	$\sigma'_{sr,ov}$ (kPa)	$\Delta\sigma$ (kPa)	$\Delta\sigma_{sr}$ (kPa)	[4]+[6]	Δz_i (cm)	z (m)	N(š)	N(n)	C_N	N_{60}	q_c	C	Δs (cm)	
3,8	0	12,62	12,952	17,87	17,83	30,79	20	3,80 do 4	4	3	1,78	5	2131	246,80	0,07	
4	0,2	13,28	14,944	17,80	17,76	32,71	100	4 do 5	20	14	1,77	25	9887	992,37	0,08	
5	1,2	16,60	18,264	17,73	17,66	35,92	100	5 do 6	22	15	1,72	26	10291	845,21	0,08	
6	2,2	19,92	21,584	17,58	17,55	39,13	100	6 do 7	23	16	1,67	27	10673	741,76	0,08	
7	3,2	23,24	24,904	17,51	17,44	42,35	100	7 do 8	25	18	1,62	29	11684	703,75	0,08	
8	4,2	26,56	28,224	17,37	17,41	45,63	100	8 do 9	9	7	1,58	11	4425	235,15	0,20	
9	5,2	29,88	31,544	17,44	17,30	48,84	100	9 do 10	9	7	1,54	11	4312	205,03	0,21	
10	6,2	33,20	34,864	17,16	17,05	51,91	100	10 do 11	9	7	1,50	11	4204	180,88	0,22	
11	7,2	36,52	38,184	16,94	16,87	55,05	100	11 do 12	9	7	1,46	10	4102	161,13	0,23	
12	8,2	39,84	41,504	16,80	16,65	58,16	100	12 do 13	10	7	1,43	10	4004	144,73	0,23	
13	9,2	43,16	44,824	16,51	16,40	61,23	100	13 do 14	8	6	1,40	8	3353	112,20	0,28	
14	10,2	46,48	48,144	16,30	16,19	64,33	100	14 do 15	8	6	1,37	8	3277	102,09	0,28	
15	11,2	49,80		16,08										$\Sigma \Delta s$	2,04	
za sloj od 15 - 30 (m)																
E _{oed} [kPa]																
15-30																
				11,97	1500				8140				Δs		2,21	
														Ukupno		4,25

Tablica 11. Ulazni podaci i izračun slijeganja za točku B

4.3.8 Slijeganje točke C

Parametri tla:

$$\gamma'_{uronjeno} = 3,28 \frac{kN}{m^3} \quad \gamma_{saturirano} = 13,28 \frac{kN}{m^3}$$

$$C_{d,sr} = 3,20 \text{ kPa}$$

$$\varphi_{d,sr} = 30,10^\circ$$

Tablica 12. Vertikalna efektivna geostatička naprezanja u točki C

z(m)	σ'_{ov} (kPa)	
2,62	$2,62 * \gamma' =$	8,59
3	$8,59 + 0,38 * \gamma' =$	9,84
4	$9,84 + 1 * \gamma' =$	13,12
5	$13,12 + 1 * \gamma' =$	16,40
6	$16,40 + 1 * \gamma' =$	19,68
7	$19,68 + 1 * \gamma' =$	22,96
8	$22,96 + 1 * \gamma' =$	26,24
9	$26,24 + 1 * \gamma' =$	29,52
10	$29,52 + 1 * \gamma' =$	32,80
11	$32,80 + 1 * \gamma' =$	36,08
12	$36,08 + 1 * \gamma' =$	39,36
13	$39,64 + 1 * \gamma' =$	42,64
14	$42,64 + 1 * \gamma' =$	45,92

[1]	[2]	[3]	[4]	[5]	[6]	[7]	[8]	[9]	[10]	[11]	[12]	[13]	[14]	[15]	[16]
z (m)	z' (m)	σ'_{ov} (kPa)	$\sigma'_{s,ov}$ (kPa)	$\Delta\sigma$ (kPa)	$\Delta\sigma_{sr}$ (kPa)	[4]+[6]	Δz_i (cm)	z (m)	N(š)	N(n)	C _N	N ₆₀	q _{lc}	C	Δs (cm)
2,62	0	8,59	9,2132	30,22	30,15	39,37	38	2,62 do 3	11	8	1,84	15	5894	959,56	0,06
3	0,38	9,84	11,4764	30,09	29,97	41,45	100	3 do 4	15	10	1,82	18	7284	951,98	0,13
4	1,38	13,12	14,7564	29,85	29,79	44,55	100	4 do 5	18	12	1,77	21	8487	862,69	0,13
5	2,38	16,40	18,0364	29,73	29,67	47,71	100	5 do 6	18	12	1,72	21	8248	685,92	0,14
6	3,38	19,68	21,3164	29,61	29,55	50,87	100	6 do 7	18	12	1,67	20	8022	564,47	0,15
7	4,38	22,96	24,5964	29,49	29,31	53,90	100	7 do 8	9	6	1,63	10	3904	238,07	0,33
8	5,38	26,24	27,8764	29,13	29,07	56,94	100	8 do 9	9	6	1,58	10	3802	204,60	0,35
9	6,38	29,52	31,1564	29,01	28,70	59,86	100	9 do 10	9	6	1,54	9	3706	178,43	0,37
10	7,38	32,80	34,4364	28,40	28,10	62,54	100	10 do 11	9	6	1,51	9	3615	157,44	0,38
11	8,38	36,08	37,7164	27,80	27,50	65,21	100	11 do 12	8	5	1,47	7	2940	116,91	0,47
12	9,38	39,36	40,9964	27,19	26,77	67,77	100	12 do 13	8	5	1,44	7	2870	105,02	0,48
13	10,38	42,64	44,2764	26,35	25,98	70,26	100	13 do 14	8	5	1,40	7	2804	95,01	0,49
14	11,38	45,92		25,62										$\Sigma \Delta s$	3,47
za sloj od 15 do 30 (m)															
E _{oesl} [kPa]															
15-30				15,41			1500		8580					Δs	2,69
														Ukupno	6,16

Tablica 13. Ulazni podaci i izračun slijezanja za točku C

4.3.9. Slijeganje točke D

$$C_d = 5,12 \text{ kPa} \quad \varphi_d = 31,06^\circ \quad \gamma'_{uronjeno} = 3,32 \frac{\text{kN}}{\text{m}^3} \quad \gamma_{saturirano} = 13,32 \frac{\text{kN}}{\text{m}^3}$$

Tablica 14. Vertikalna efektivna geostatička naprezanja u točki D

z(m)	σ'_{ov} (kPa)	
3,8	$4,8 * \gamma' =$	12,62
4	$12,62 + 0,2 * \gamma' =$	13,28
5	$13,28 + 1 * \gamma' =$	16,60
6	$16,60 + 1 * \gamma' =$	19,92
7	$19,92 + 1 * \gamma' =$	23,24
8	$23,24 + 1 * \gamma' =$	26,56
9	$26,56 + 1 * \gamma' =$	29,88
10	$29,88 + 1 * \gamma' =$	33,20
11	$33,20 + 1 * \gamma' =$	36,52
12	$36,52 + 1 * \gamma' =$	39,84
13	$39,84 + 1 * \gamma' =$	43,16
14	$43,16 + 1 * \gamma' =$	46,48
15	$46,48 + 1 * \gamma' =$	49,80

[1]	[2]	[3]	[4]	[5]	[6]	[7]	[8]	[9]	[10]	[11]	[12]	[13]	[14]	[15]	[16]
z (m)	z' (m)	σ'_{ov} (kPa)	$\sigma'_{x,ov}$ (kPa)	$\Delta\sigma$ (kPa)	$\Delta\sigma_{sr}$ (kPa)	[4]+[6]	Δz_i (cm)	z (m)	N(š)	N(n)	C _N	N ₉₀	q _c	C	Δs (cm)
3,8	0	12,62	12,952	8,94	8,92	21,87	20	3,80 do 4	4	3	1,78	5	2131	246,80	0,04
4	0,2	13,28	14,944	8,90	8,88	23,83	100	4 do 5	20	14	1,77	25	9887	992,37	0,05
5	1,2	16,60	18,264	8,86	8,84	27,10	100	5 do 6	22	15	1,72	26	10291	845,21	0,05
6	2,2	19,92	21,584	8,81	8,79	30,38	100	6 do 7	23	16	1,67	27	10673	741,76	0,05
7	3,2	23,24	24,904	8,77	8,75	33,65	100	7 do 8	25	18	1,62	29	11684	703,75	0,04
8	4,2	26,56	28,224	8,72	8,70	36,93	100	8 do 9	9	7	1,58	11	4425	235,15	0,11
9	5,2	29,88	31,544	8,68	8,65	40,19	100	9 do 10	9	7	1,54	11	4312	205,03	0,12
10	6,2	33,20	34,864	8,61	8,52	43,38	100	10 do 11	9	7	1,50	11	4204	180,88	0,12
11	7,2	36,52	38,184	8,42	8,35	46,54	100	11 do 12	9	7	1,46	10	4102	161,13	0,12
12	8,2	39,84	41,504	8,29	8,19	49,70	100	12 do 13	10	7	1,43	10	4004	144,73	0,12
13	9,2	43,16	44,824	8,10	7,96	52,79	100	13 do 14	8	6	1,40	8	3353	112,20	0,15
14	10,2	46,48	48,144	7,83	7,71	55,85	100	14 do 15	8	6	1,37	8	3277	102,09	0,15
15	11,2	49,80		7,59										$\Sigma \Delta s$	1,12
za sloj od 15 - 30 (m)															
E _{csd} [kPa]															
15-30				11,97			1500		8140					Δs	2,21
														Ukupno	3,32

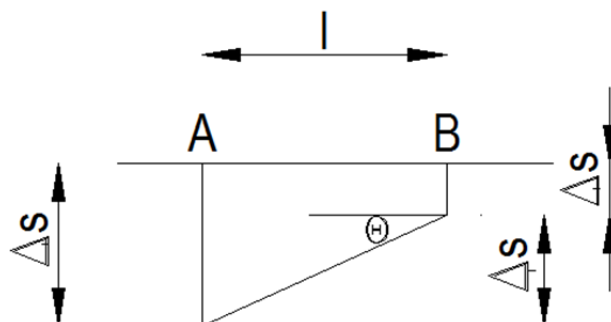
Tablica 15. Ulazni podaci i izračun slijeganja za točku D

4.3.10. Slijeganje točke E

Objašnjenje: Nema utjecaja slijeganja hotela na slijeganje točke B što se vidi iz utjecaja dodatnog naprezanja hotela na točku E, također utjecaj slijeganja wellness centra na slijeganje točke A je zanemariv jer slijeganje wellness centra u točki D je jako malo 3,32 cm.

4.3.11. Diferencijalno slijeganje i zakretanje

proračun je izvršen u skladu s HRN EN 1997-1:2012/NA:2012 prema tablici 16.



Slika 28. Skica slijeganja

$$\text{Kut zaokreta } \theta = \frac{\Delta s_{\max}}{l}$$

$$\Delta s_{\max} = 6,68 \text{ cm}$$

$$l = 2644 \text{ cm}$$

$$\theta = \frac{6,68}{2644} = 0,0025 > 0,0015 \rightarrow \text{ne zadovoljava}$$

$$s_{\max} = 10,93 \text{ cm} = 109,30 \text{ mm} > 60 \text{ mm} \rightarrow \text{ne zadovoljava za hotel}$$

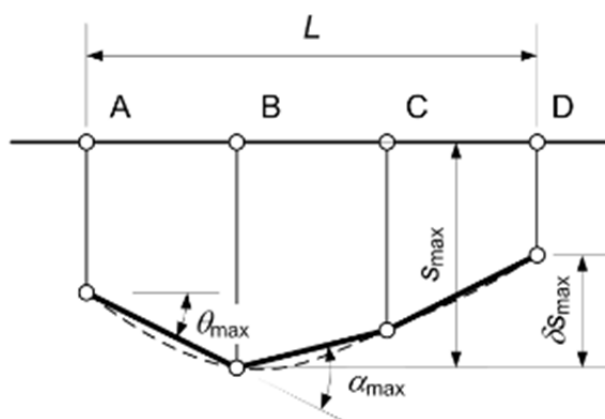
$$s_{\max} = 4,25 \text{ cm} = 42,50 \text{ mm} < 60 \text{ mm} \rightarrow \text{zadovoljava za wellness centar}$$

$$s_{\max} = 9,48 \text{ cm} = 94,80 \text{ mm} > 60 \text{ mm} \rightarrow \text{ne zadovoljava za spoj između hotela i wellness centra}$$

Tablica 16. EC7 za maksimalne vrijednosti slijeganja i kuta zaokreta je dana u nastavku.

Tablica 16. Granične vrijednosti slijeganja prema HRN EN 1997-1:2012/NA:2012

Vrsta građevine	Najveće konačno slijeganje $s_{\max}$ (mm)		Relativno diferencijalno slijeganje	
	Meka glina	Pijesak, tvrda glina	Definicija	Vrijednost
1. Zgrade i konstrukcije malo osjetljive	120		Δ/l	0.003 – 0.006
2. Konstrukcije statički određene	100		Δ/l	0.005
statički neodređene betonske	50	60		0.001
statički neodređene čelične	60	80		0.002
3. Višekatne okvirne građevine			$\Delta_{\max}/l$	
AB okviri s zidanom ispunom	80	60		0.0015
Čelični okviri sa zidan. ispunom	90	70		0.0025
4. Višekatne građ. s nosivim zid.			$\Delta_{\max}/l$	
Omeđeni zdovi	100	60		0.0015
Predgotov. zid. ili monolit. bet.	80	50		
5. AB konstrukcije			Δ/b	
Krute (vodotornjevi, silosi, visoke peći i sl.)	200			0.003
Dimnjaci do 100 m visine	200			0.005
Dimnjaci preko 100 m visine	100			0.002
6. Kranske staze	50		Δ/l	0.0015 – 0.0025



5. Zaključak

Jedan od glavnih problema ovog objekta je diferencijalno slijeganje i izdizanje wellnes centra. Diferencijalno slijeganje može ugroziti funkcionalnost i stabilnost građevine ili njezina dijela što je u suprotnosti s bitnim zahtjevima građevine. Izdizanje wellnes centra će zahtijevati vrlo složeno temeljenje ukoliko se odluči izvest ovaj objekt.

Glavna tema ovog završnog rada je bila proračunati granična stanja nosivosti i uporabljivosti tj. provjeriti da li zadovoljavaju ili ne zadovoljavaju te prema tome dimenzionirati temelje.

Izdizanje wellness centra potrebno je riješiti povećanjem debljine temeljne ploče.

Diferencijalno slijeganje možemo riješiti uporabom hibridnog temeljenja tako da piloti nose po plaštu i glavi pilota, a razmak pilota bi bio svaka 3 m. Pilotima je potrebno doprijeti do sloja materijala koji nisu skloni likvefakciji zbog zadovoljavanja potresnog proračuna. Moguće je i vršiti zamjenu tla ali je to jako velika investicija s obzirom na ukupnu investiciju ovog projekta.

Treba naglasiti još da nosivost tla ispod temelja zadovoljava za drenirane i nedrenirane uvjete.

Moj osobni stav je da treba odustati od izvođenja ovog projekta, jer da bi zadovoljili granično stanje uporabljivosti investicija u temeljenje bi bila prevelika.

6. Literatura

- [1] Predrag Mišćević, „Zbirka riješenih zadataka iz mehanike tla“, Građevinski fakultet sveučilišta u Splitu, 1999.g.
- [2] T. Roje-Bonacci, „Mehanika tla“, Građevinski fakultet sveučilišta u Splitu, 1994.g.
- [3] Nataša Štambuk Cvitanović „Nastavni materijali“

7. Prilozi

7.1. Situacija

7.2. Tlocrt podruma

7.3. Tlocrt kata

7.4. Tlocrt 2. kata

7.5. Tlocrt 3. kata

7.6. Tlocrt krovnih ploha

7.7. Presjek A-A

7.8. Presjek B-B

7.9. Presjek C-C

7.10. Prilozi iz geotehničkog elaborata

RN: 73370018
NARUČITELJ: ZDENAC d.o.o., Poljička cesta 45, 21 315 Duće
IZVOĐAČ: INSTITUT IGH d.d.
GRAĐEVINA: Hotel "Stina" u Omišu



PRESJEK ISTRAŽIVAČKE BUŠOTINE:

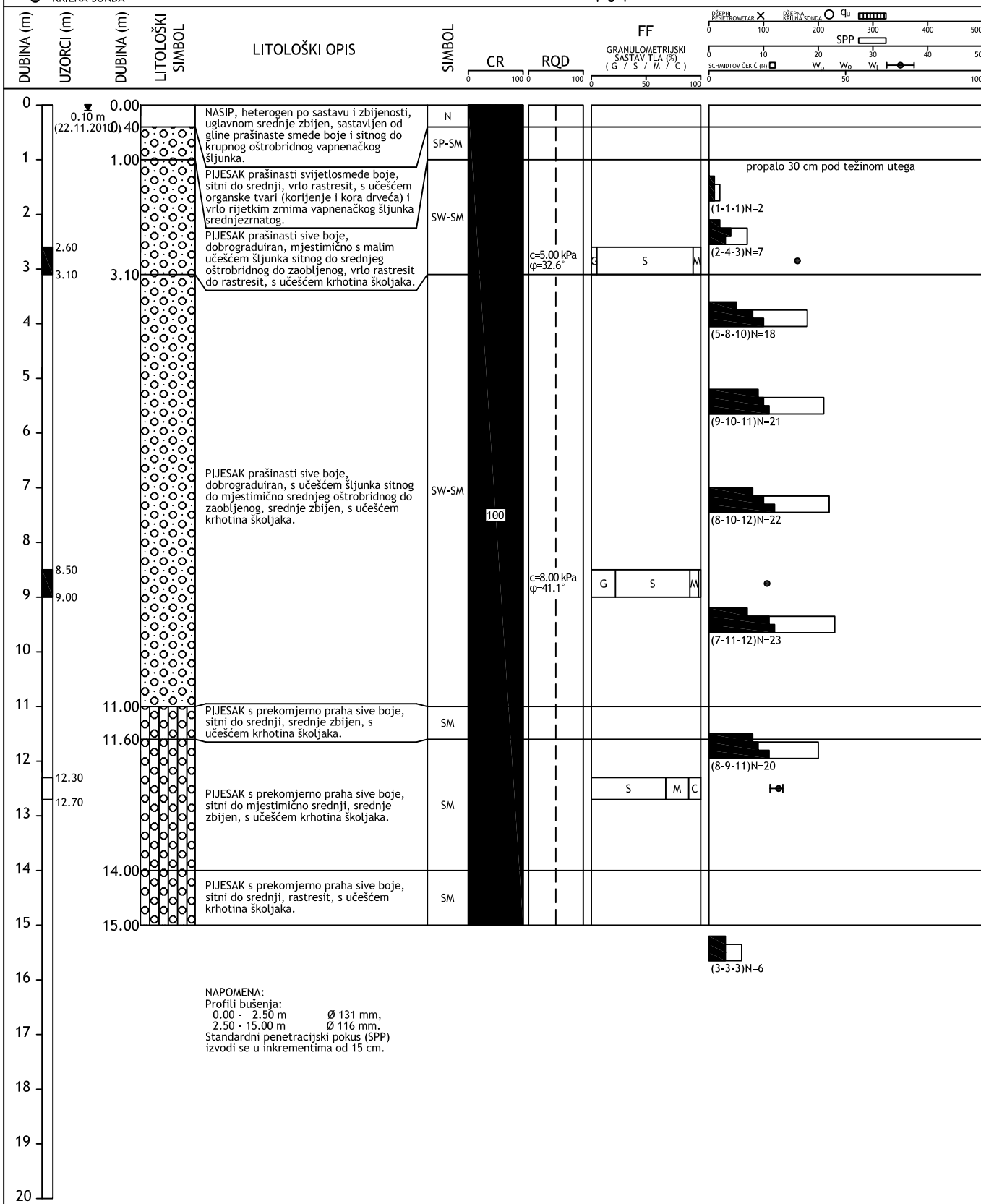
B-1

KOORDINATE: X= 6 393 777.35
Y= 4 811 539.95
Z= 1.40

DATUM BUŠENJA: 19. i 22.11.2010.
DETERMINACIJA: Antonia Dečman, dipl.ing.geol.
OBRADA: Antonia Dečman, dipl.ing.geol.
M 1:100

LIST 1/1

☐ POREMEĆENI UZORAK	CR	CORE RECOVERY (%)	q_u	JEDNOOSNA TLAČNA ČVRSTOĆA (MPa-stijena, kPa-tlo)
☒ NEPOREMEĆENI UZORAK	RQD	ROCK QUALITY DESIGNATION (%)	SPP	STANDARDNI PENETRACIJSKI POKUS (broj udaraca)
☒ POJAVA/RAZINA PODZEMNE VODE	FF	FRACTURE FREQUENCY (N/m')	w_p, w_o, w_l	ATTERBERGOVE GRANICE (%)
☒ KRILNA SONDRA				



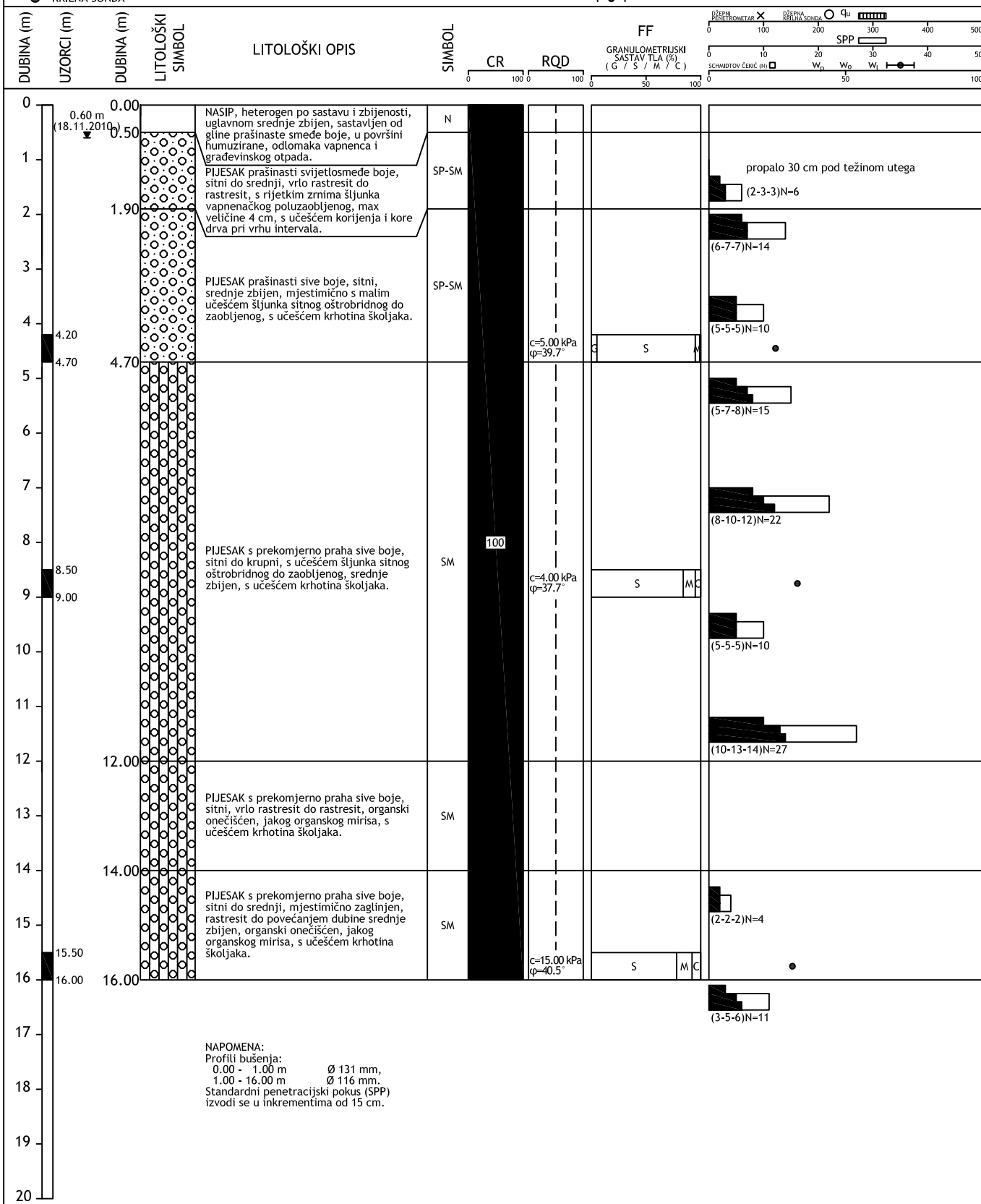
IGH
INSTITUT IGH d.d.
ZAVOD ZA GEOTEHNIKU

B-2

DATUM BUŠENJA: 17. i 18.11.2010.
DETERMINACIJA: Antonia Dečman, dipl.ing.geol.
OBRADA: Antonia Dečman, dipl.ing.geol.
M 1:100

LIST 1/1

q_u	JEDNOOSNA TLAČNA ČVRSTOĆA (MPa-stijena, kPa-tlo)
SPP	STANDARDNI PENETRACIJSKI POKUS (broj udaraca)
w_p w_o w_l	ATTERBERGOVE GRANICE (%)



RN: 73370018
NARUČITELJ: ZDENAC d.o.o., Poljička cesta 45, 21 315 Duće
IZVOĐAČ: INSTITUT IGH d.d.
GRAĐEVINA: Hotel "Stina" u Omišu



PRESJEK ISTRAŽIVAČKE BUŠOTINE:

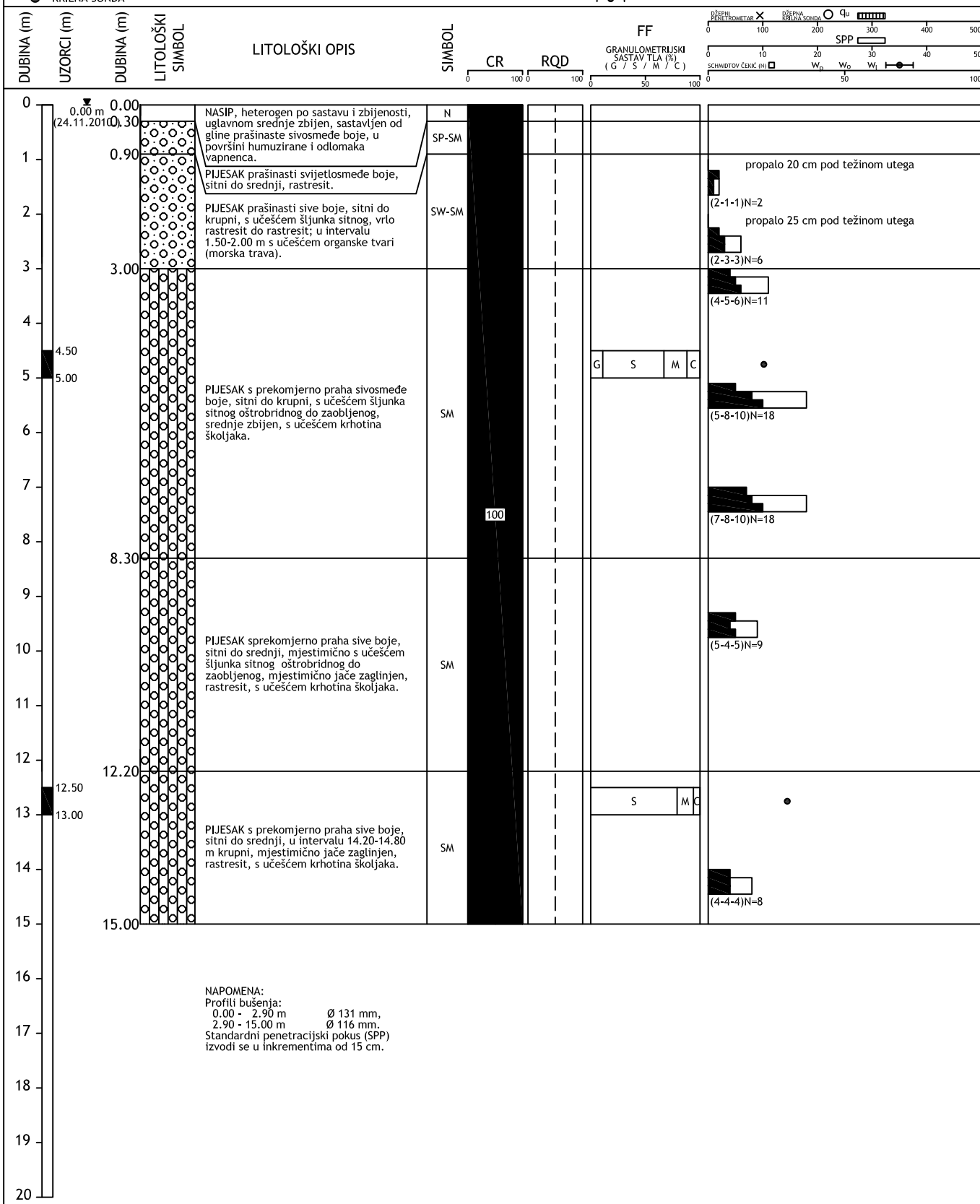
B-3

KOORDINATE: X= 6 393 810.85
Y= 4 811 519.95
Z= 1.35

DATUM BUŠENJA: 23. i 24.11.2010.
DETERMINACIJA: Antonia Dečman, dipl.ing.geol.
OBRADA: Antonia Dečman, dipl.ing.geol.
M 1:100

LIST 1/1

☐ POREMEĆENI UZORAK	CR	CORE RECOVERY (%)	q_u	JEDNOOSNA TLAČNA ČVRSTOĆA (MPa-stijena, kPa-tlo)
☒ NEPOREMEĆENI UZORAK	RQD	ROCK QUALITY DESIGNATION (%)	SPP	STANDARDNI PENETRACIJSKI POKUS (broj udaraca)
☒ POJAVA/RAZINA PODZEMNE VODE	FF	FRACTURE FREQUENCY (N/m')	w_p, w_o, w_l	ATTERBERGOVE GRANICE (%)
☒ KRILNA SONDRA				



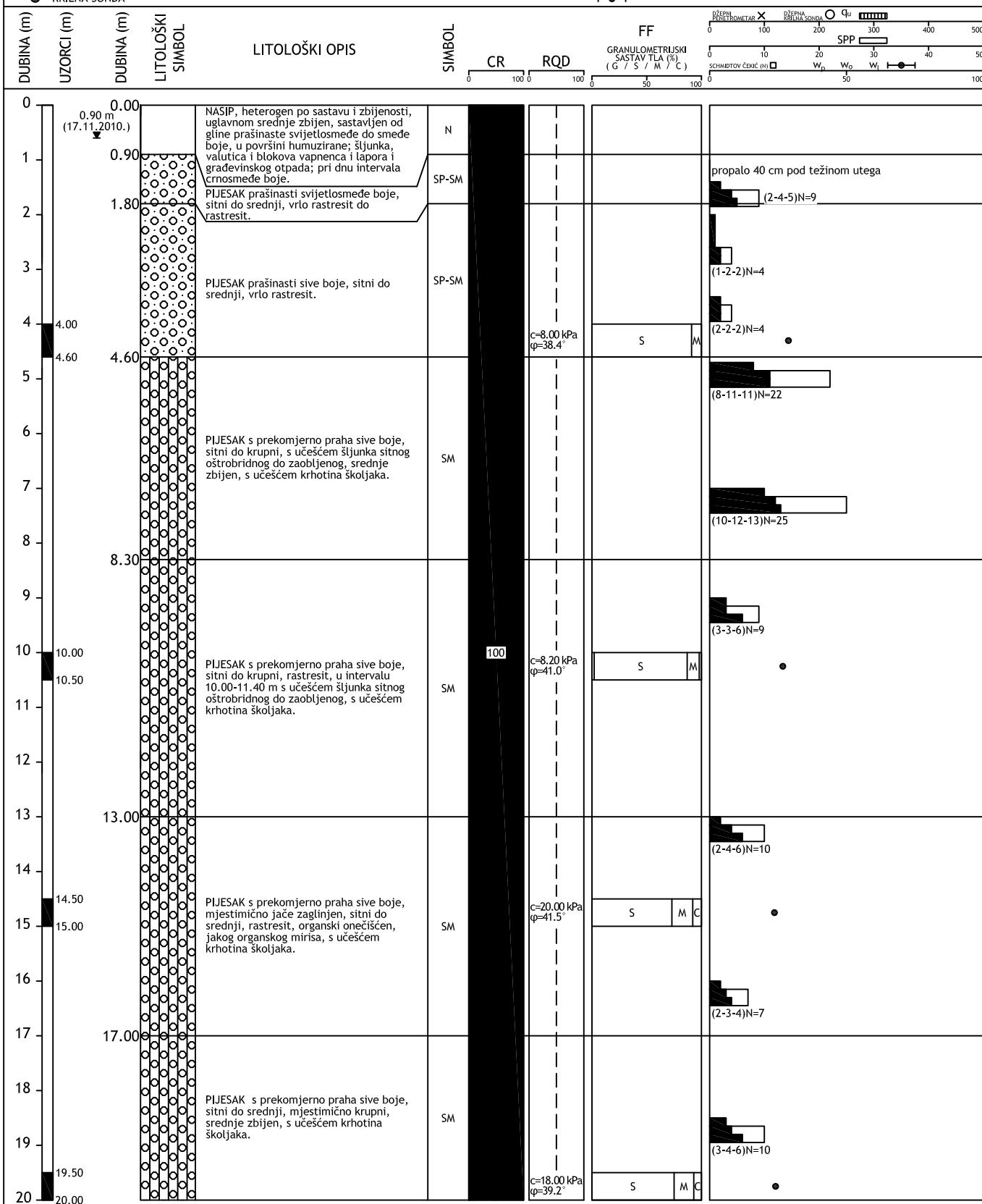
IGH
INSTITUT IGH d.d.
ZAVOD ZA GEOTEHNIKU

B-4

DATUM BUŠENJA: 12.-17.11.2010.
DETERMINACIJA: Antonia Dečman, dipl.ing.geol.
OBRADA: Antonia Dečman, dipl.ing.geol.
M 1:100

LIST 1/2

q_u	JEDNOOSNA TLAČNA ČVRSTOĆA (MPa-stijena, kPa-tlo)
SPP	STANDARDNI PENETRACIJSKI POKUS (broj udaraca)
w_p w_o w_l	ATTERBERGOVE GRANICE (%)



RN: 73370018
NARUČITELJ: ZDENAC d.o.o., Poljička cesta 45, 21 315 Duće
IZVOĐAČ: INSTITUT IGH d.d.
GRAĐEVINA: Hotel "Stina" u Omišu



PRESJEK ISTRAŽIVAČKE BUŠOTINE:

B-4

KOORDINATE: X= 6 393 856.35
Y= 4 811 498.20
Z= 1.50

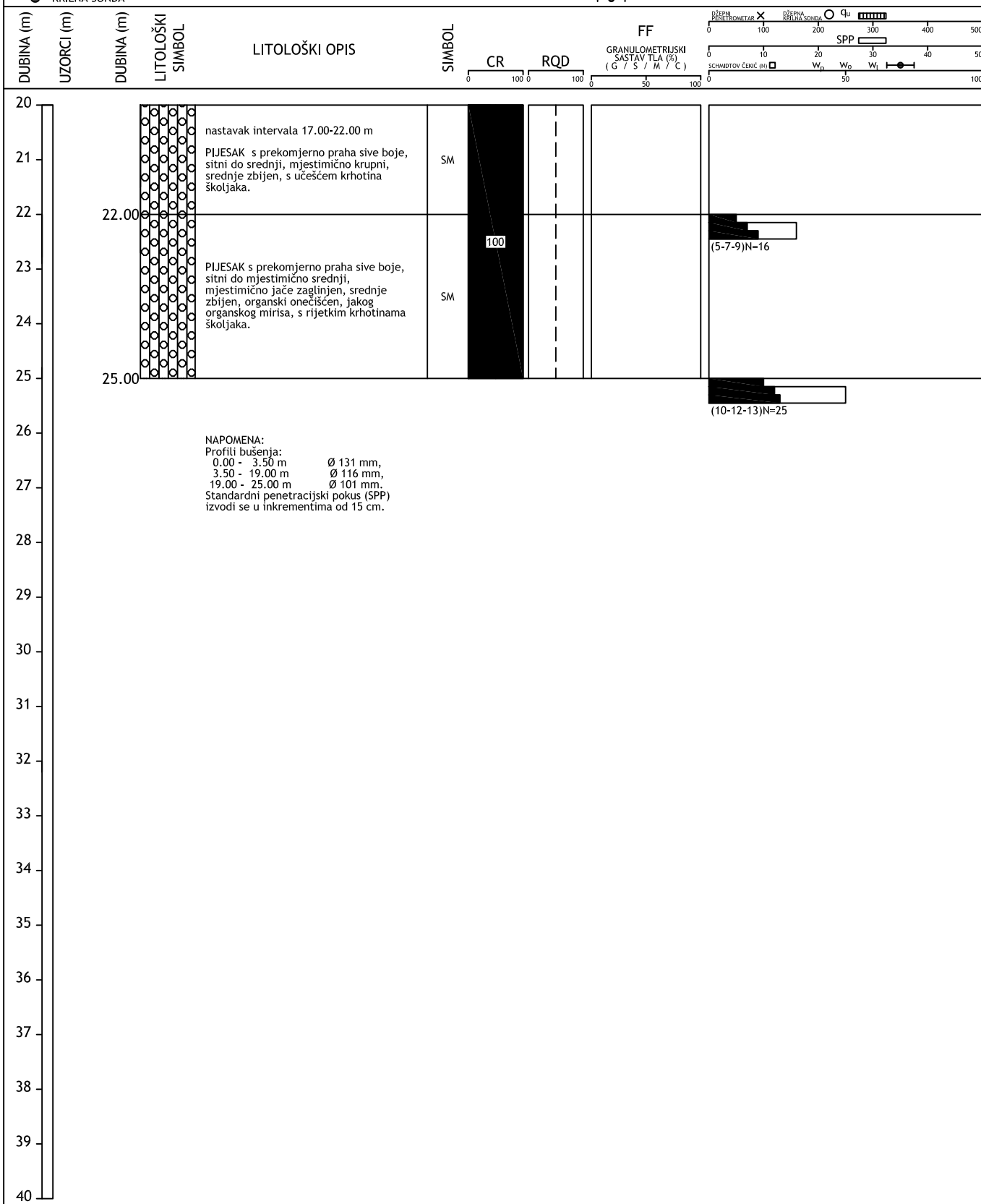
DATUM BUŠENJA: 12.-17.11.2010.
DETERMINACIJA: Antonia Dečman, dipl.ing.geol.
OBRADA: Antonia Dečman, dipl.ing.geol.
M 1:100

LIST 2/2

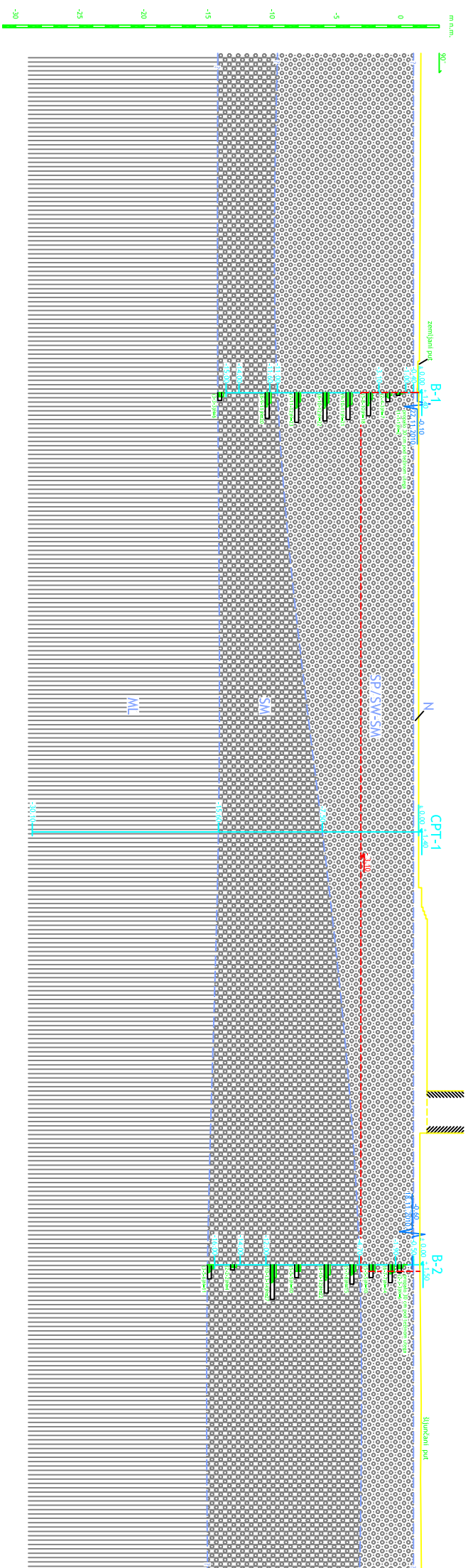
☐ POREMEĆENI UZORAK
☒ NEPOREMEĆENI UZORAK
☒ POJAVA/RAZINA PODZEMNE VODE
☒ KRILNA SONDRA

CR CORE RECOVERY (%)
RQD ROCK QUALITY DESIGNATION (%)
FF FRACTURE FREQUENCY (N/m')

QU JEDNOOSNA TLAČNA ČVRSTOĆA (MPa-stijena, kPa-tlo)
SPP STANDARDNI PENETRACIJSKI POKUS (broj udaraca)
Wp Wo Wt ATTERBERGOVE GRANICE (%)



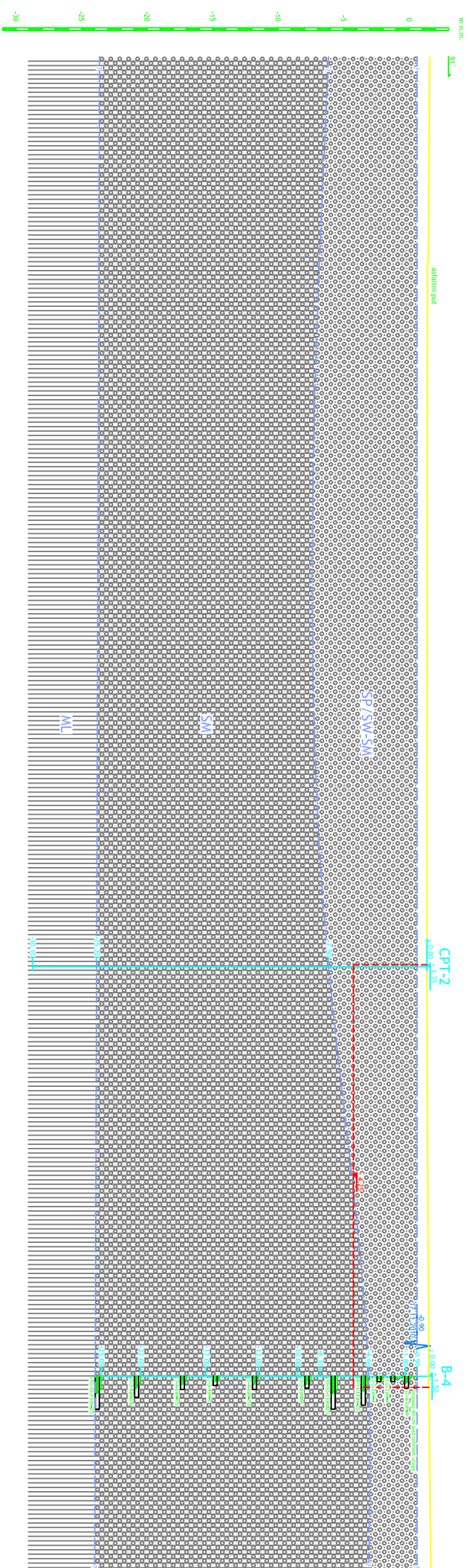
HOTEL "STINA" U OMIŠU



PROGNOZNI INŽENJERSKOGEOLŠKI PRESJEK I-1
M 1:200

[illegible]

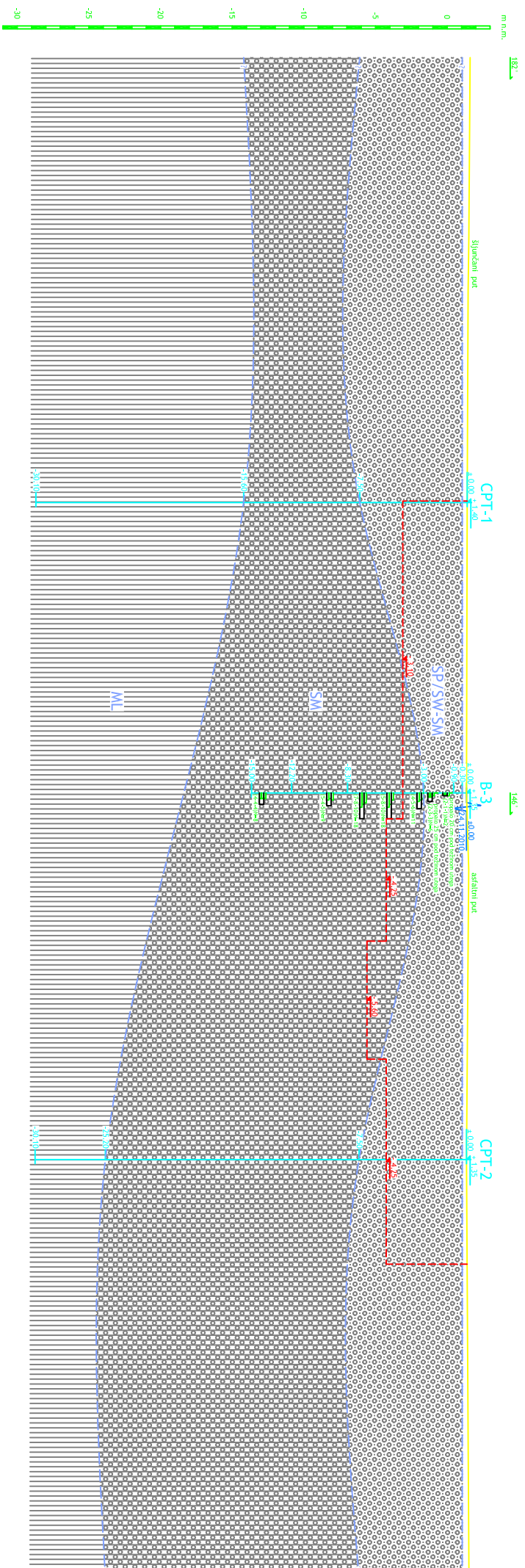
HOTEL "STINA" U OMIŠU



PROGNOZNI INŽENJERSKOGEOLOŠKI PRESJEK II-II
M 1:200

[illegible]

HOTEL "STINA" U OMIŠU

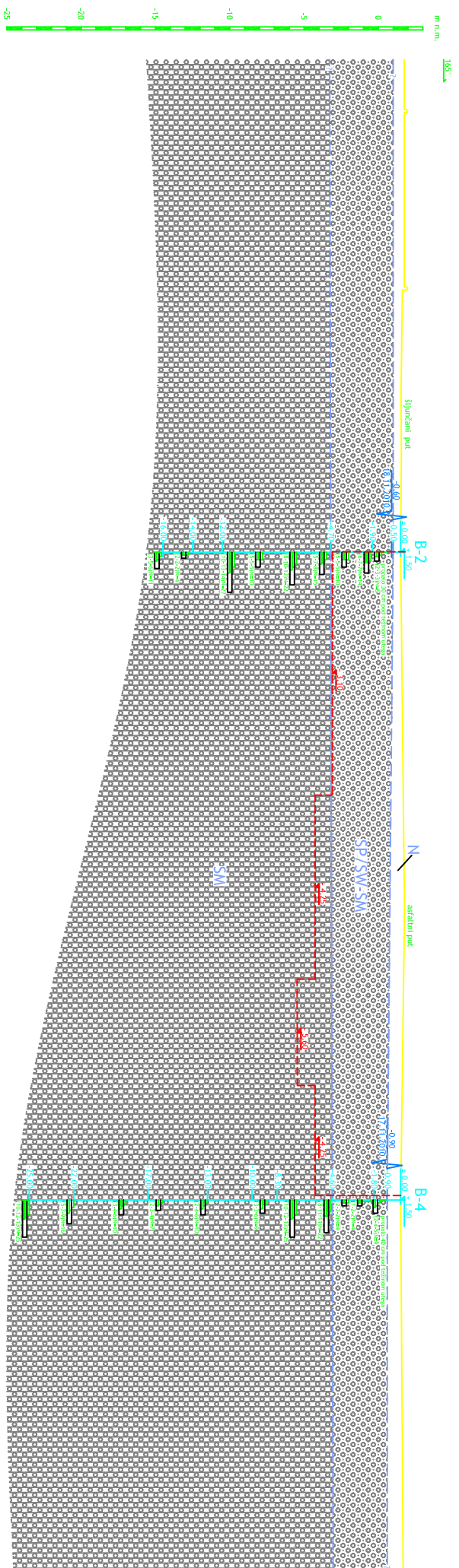


PROGNOZNI INŽENJERSKOGEOLOŠKI PRESJEK III-III

M 1:200

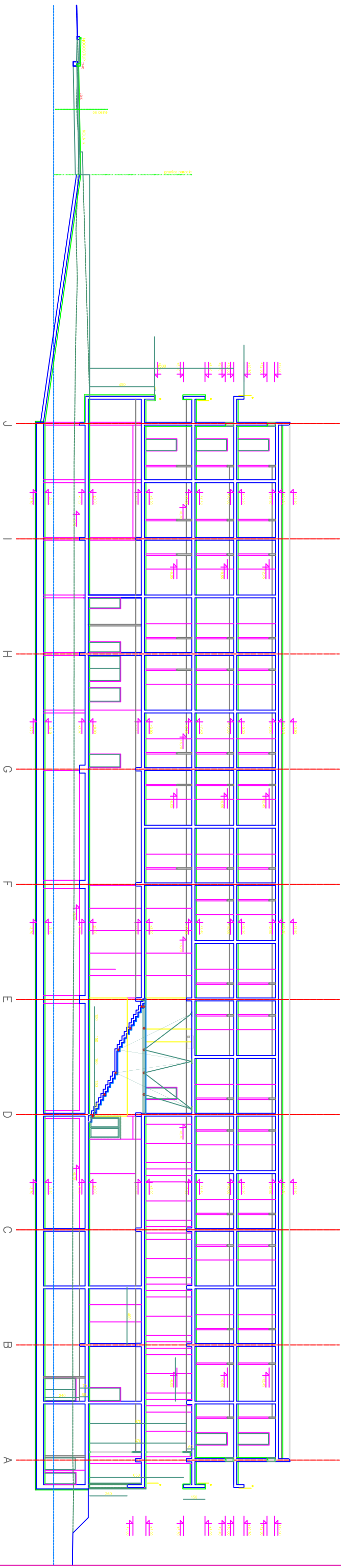
IMPRONTA	ZDRBAC, G.O.O. 21 311 BODEJ, POLJANA GATA 45	DATA	GEOTEHNIČNA ELABORAT	MODUL	PROJEKCIJA INŽENJERSKOGOLLOSA PRESJECIJE III-III
ODREDBE		OSNOVNA GEOTEHNIČNA	ŽELJAZO BETONOV, dipl.ing.grad.		
HOJE, STANJE U OMSU					
POSREDOVANJE		GRADNJE	ANTONIJA DEČMAN, dipl.ing.geod.		
GEOTEHNIČNA ISTRŽIVANJA I PROJEKCIJE					

HOTEL "STINA" U OMIŠU



PROGNOZNI INŽENJERSKOGEOLOŠKI PRESJEK IV-IV M 1:200

[illegible]

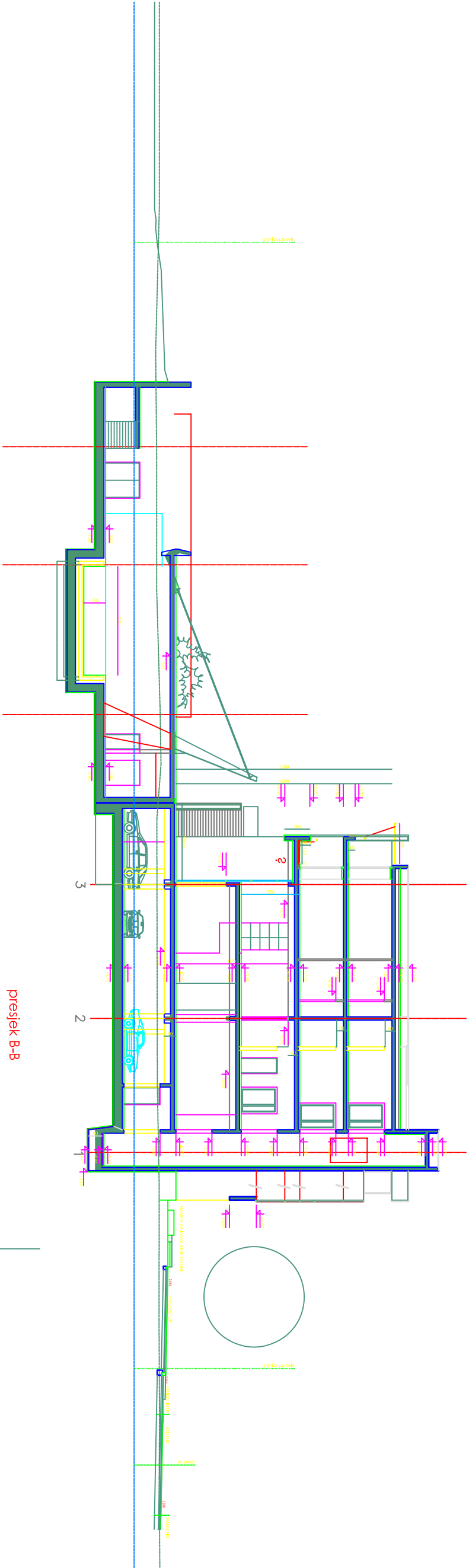


presjek A-A



URED OVLAŠTENOG ARHITEKTA
KREŠIMIR BORZIĆ, br.ovl. A 3133
Hercegovačka 44, 21 000 SP.LIT

investitor	ZDENAC doo OMIŠ	projektni oth.	KREŠIMIR BORZIĆ dipl.ing.arh.
objekt	HOTEL STINA OMIŠ	glavni projektant	KREŠIMIR BORZIĆ dipl.ing.arh.
faza	IDEJNI PROJEKT	projektant konatr.	STIPE BUDIĆ dipl.ing.grad.
		ZOP HS 11/11	br. nacrtu 09
			TD A 11/11
saop[te]	PRESJEK A-A	datum siječanj 2011.	mjerilo 1:200
			direktor

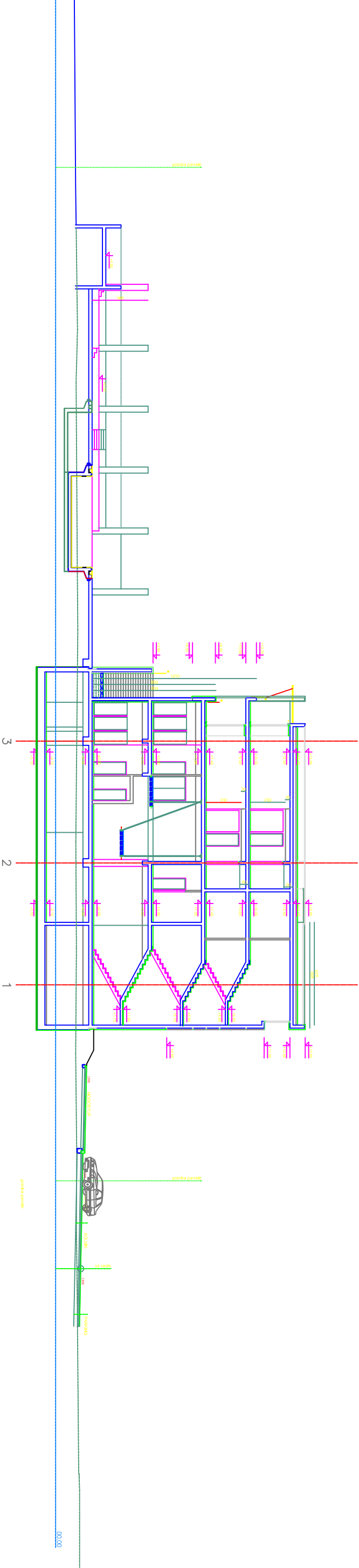


presjek B-B



URED OVLAŠTENOG ARHITEKTA
KREŠIMIR BORZIĆ, br.ovl. A 3133
Hercegovačka 44, 21 000 SP.LIT

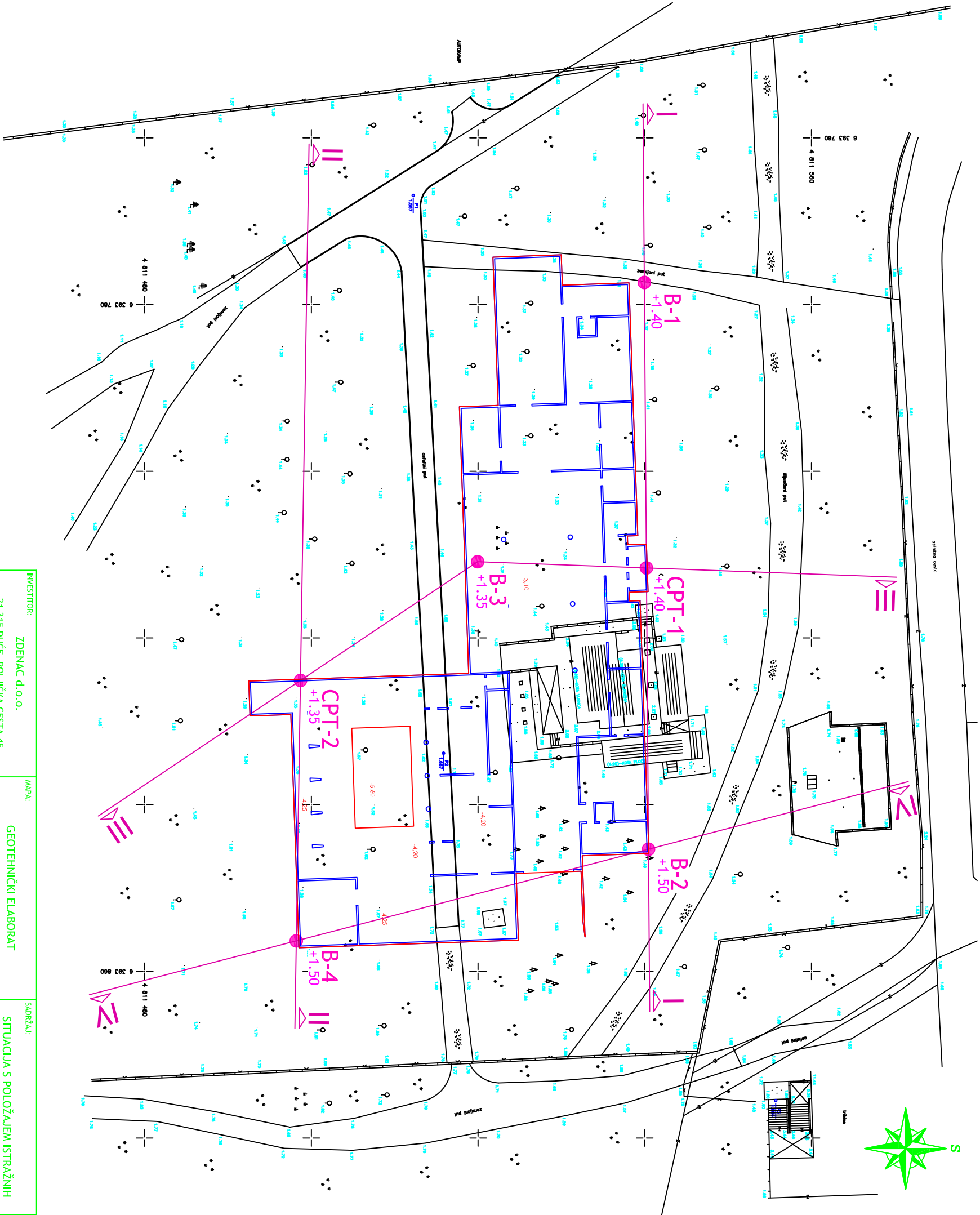
investitor	ZDENAC d.o.o OMIŠ	projektni ohr.	KREŠIMIR BORZIĆ dipl.ing.arh.
objekt	HOTEL STINA OMIŠ	glavni projektant	KREŠIMIR BORZIĆ dipl.ing.arh.
faza	IDEJNI PROJEKT	projektni kontr.	STIPE BUDIĆ dipl.ing.grad.
		ZOP HS 11/11	br. nacrti 09
			TD A 11/11
osoboj	PRESJEK B-B	datum siječanj 2011.	mjerilo 1:200
			direktor

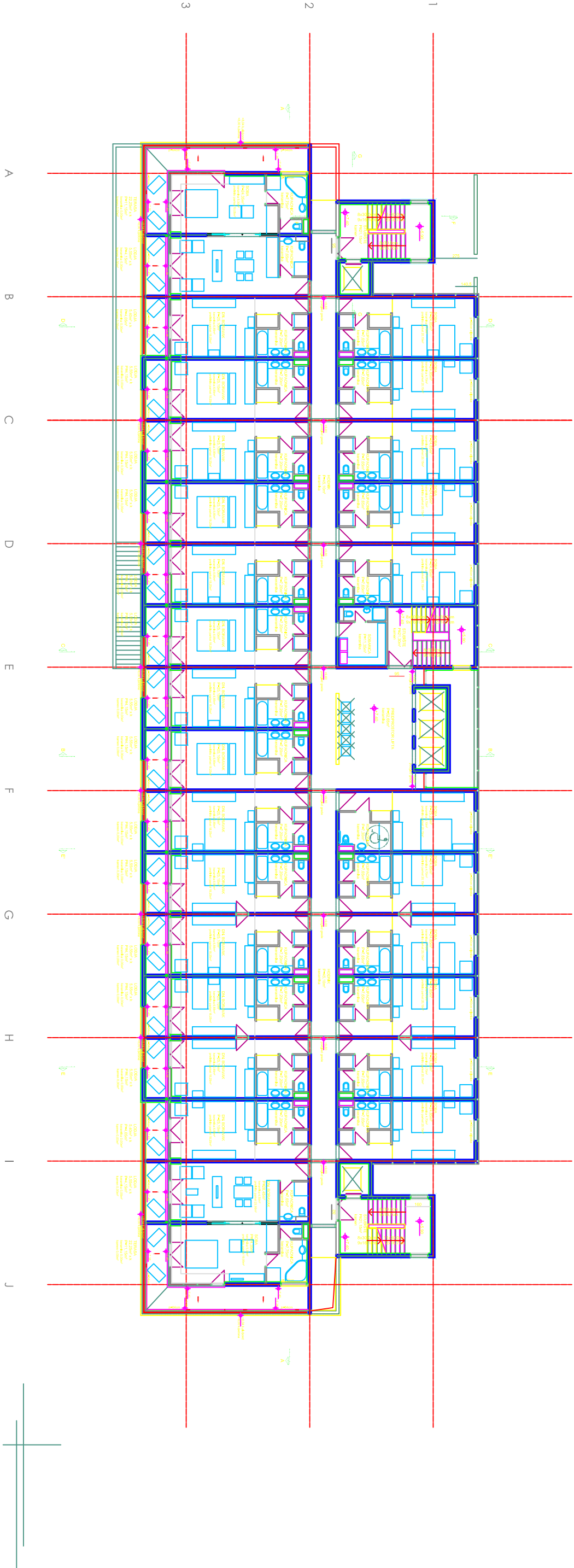


presjek C-C

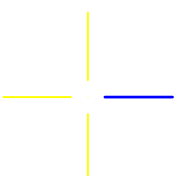
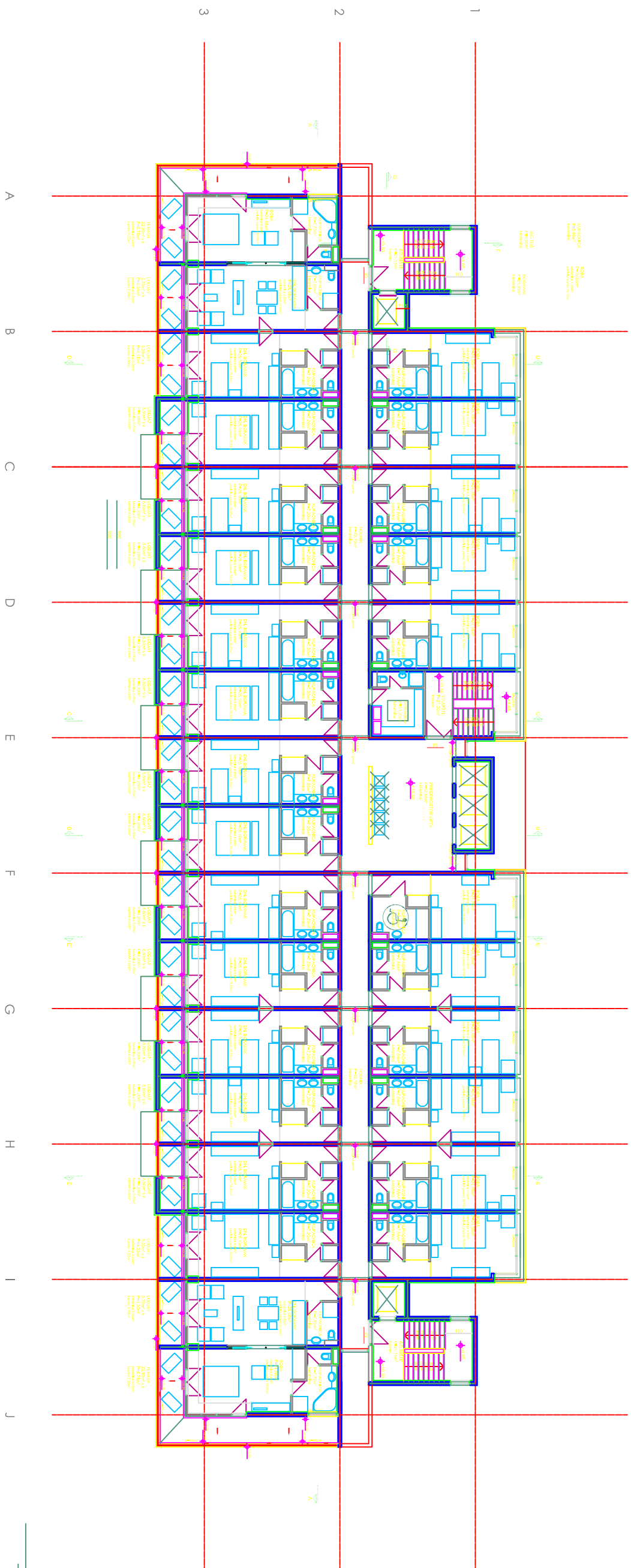
URED OVLAŠTENOG ARHITEKTA
KREŠIMIR BORZIĆ, br.ovl. A 3133
Hercegovačka 44, 21 000 SP.LIT

investitor	ZDENAC d.o.o OMIŠ	projektni oth.	KREŠIMIR BORZIĆ dipl.ing.arh.
objekt	HOTEL STINA OMIŠ	glavni projektant	KREŠIMIR BORZIĆ dipl.ing.arh.
faza	IDEJNI PROJEKT	projektant kontr.	STIPE BUDIĆ dipl.ing.prođ.
		ZOP HS 11/11	br. nacrta 09
			TD A 11/11
saopštenje	PRESJEK C-C	datum siječanj 2011.	mjerilo 1:200
			direktor

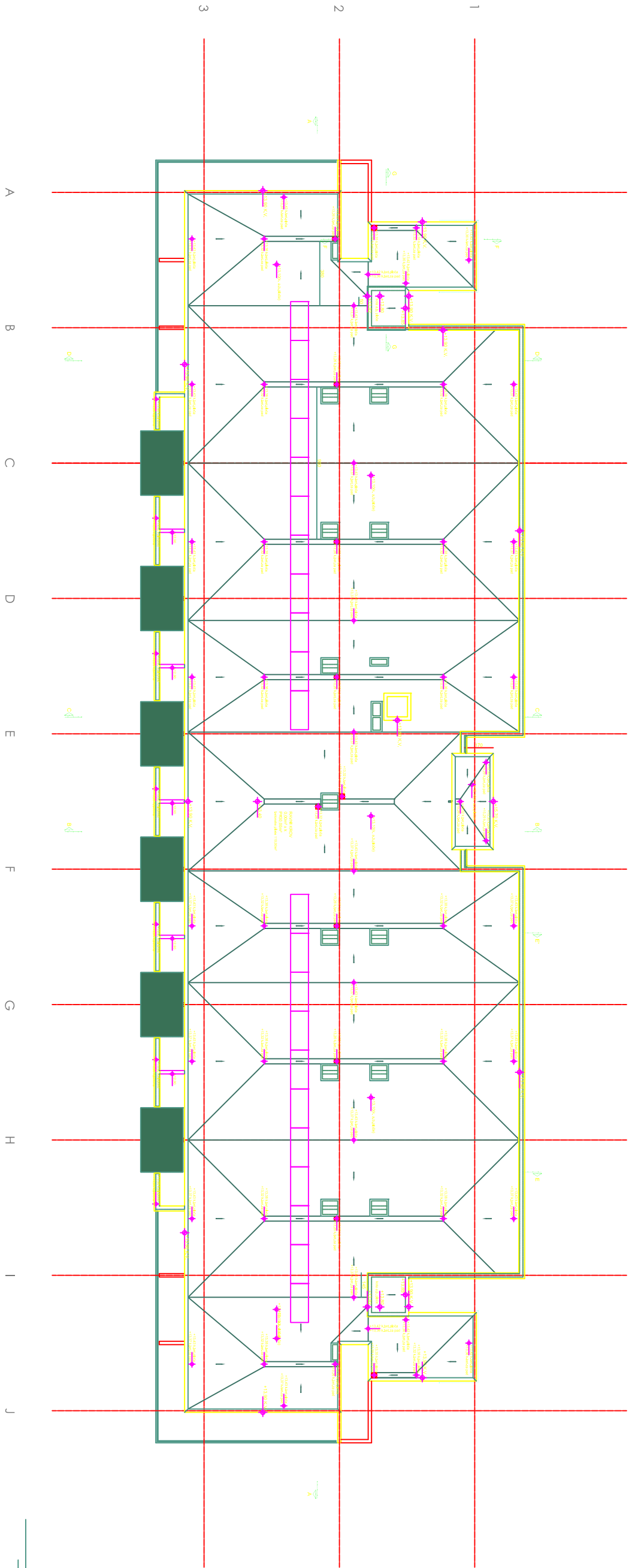




		URED OVLASŢTENOG ARHITEKTA KREŠIMIR BORZIĆ, br.ovl. A 3133 Hercegovačka 44, 21 000 SP.LIT	
Investitor	ZDENAĆ d.o.o. OMIS	projektni arh.	KREŠIMIR BORZIĆ dipl.ing.arh.
objekt	HOTEL STINA OMIS	glavni projektant	KREŠIMIR BORZIĆ dipl.ing.arh.
faza	IDEJNI PROJEKT	STIPE BUDIĆ	dipl.ing.prođ.
		ZOP HS 11/11	br. nacrta 08
			TD A 11/11
saopštenje	TLOCRT II KATA	datum siječanj 2011.	mjerilo 1:200
			direktor



				URED OVLAŠTENOG ARHITEKTA KREŠIMIR BORZIĆ, br.o.v. A 3133 Hercegovačka 44a, 21 000 SPULIT	
investitor	ZDENAC d.o.o. ONIŠ	projektni arh.	KREŠIMIR BORZIĆ dipl.inj.arh.		
		glavni projektant	KREŠIMIR BORZIĆ dipl.inj.arh.		
objekt	HOTEL STINA ONIŠ	projektant konstr.	STIPE BUDIĆ dipl.inj.gred.		
faza	IDEJNI PROJEKT	ZOP HS 11/11	br. nacrta 07	TD A 11/11	
nasloj	TLOCRT III KATA	datum siječanj 2011.	mjesec 1:200	direktor	



		URED OVLAŠTENOS ARHITEKTA KREŠIMIR BORZIĆ, br.ovl. A 3133 Hercegovačka 44, 21 000 SP.LIT	
investitor	ZDENAC doo OMIŠ	projektni arh.	KREŠIMIR BORZIĆ dipl.ing.arh.
objekt	HOTEL STINA OMIŠ	glavni projektant	KREŠIMIR BORZIĆ dipl.ing.arh.
faza	IDEJNI PROJEKT	projektni kontr.	STIPE BUDIĆ dipl.ing.prođ.
		ZOP HS 11/11	br. nacrta 08 TD A 11/11
saopštenje	KROJNE PLOHE	datum siječanj 2011.	mjerilo 1:200 direktor



investitor	ZDENAC doo OMIŠ	projektant arh.	KREŠIMIR BORZIČ dipl.ing.arh.	
objekt	HOTEL STINA OMIŠ	glavni projektant	KREŠIMIR BORZIČ dipl.ing.arh.	
		projektant konstr.	STIPE BUDIČ dipl.ing.grad.	
faza	IDEJNI PROJEKT	ZOP HS 11/11	br. naerta 03	TD A 11/11
sadržaj	TLOCRT PODRUMA	datum siječanj 2011.	mjerilo 1:200	direktor