

Ing. Dragoljub Vučićević — Beograd

TUNEL »KOMARNICA«

Savezna geodetska uprava stavila mi je u zadatak da u toku avgusta i septembra 1957 godine izvršim obeležavanje osovine tunela »Komarnica« čija dužina iznosi nešto više od 15 km, a pruža se od zv. mesta Kondžile (u blizini Šavnika) do sela Gornje Polje (severno od Nikšića oko 10 km) najvećim delom ispod planine Vojnik. Kroz ovaj tunel se propušta voda iz akumulacionog bazena reke Komarnice do hidrocentrale u Gornjem Polju.

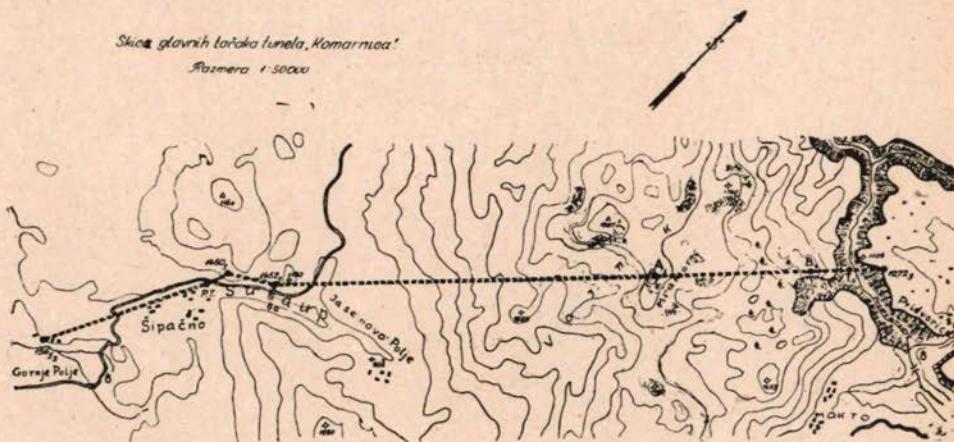
S obzirom na retkost ovako velikih objekata ove vrste kod nas pa i u inostranstvu u ovom članku prikazaću način rada kao i rezultate merenja pri obeležavanju tunela i to na delu preko Vojnika (sl. 3) u dužini od oko 12 km. koji je najveći deo tunela a i prema terenskim prilikama čini težište radova na obeležavanju.

U horizontalnom smislu tunel se lomi u trima tačkama (sl. 1) između kojih su prave linije. Prvi deo tunela od tačke ΔYT_2 do tačke $\Delta 1452_s$ iznosi oko 11 km, ostala tri dela t. j. $\Delta 1452_s$ do $\Delta 156_{S2}$ bitno su kraći (sl. 1).

Na području projektovanog tunela postoji od ranije trigonometrijska mreža (sl. 2) viših i nižih redova koju je preduzeće »Georad« iz Beograda u posleratnim godinama postavilo a koju sam pri obeležavanju tunela do-

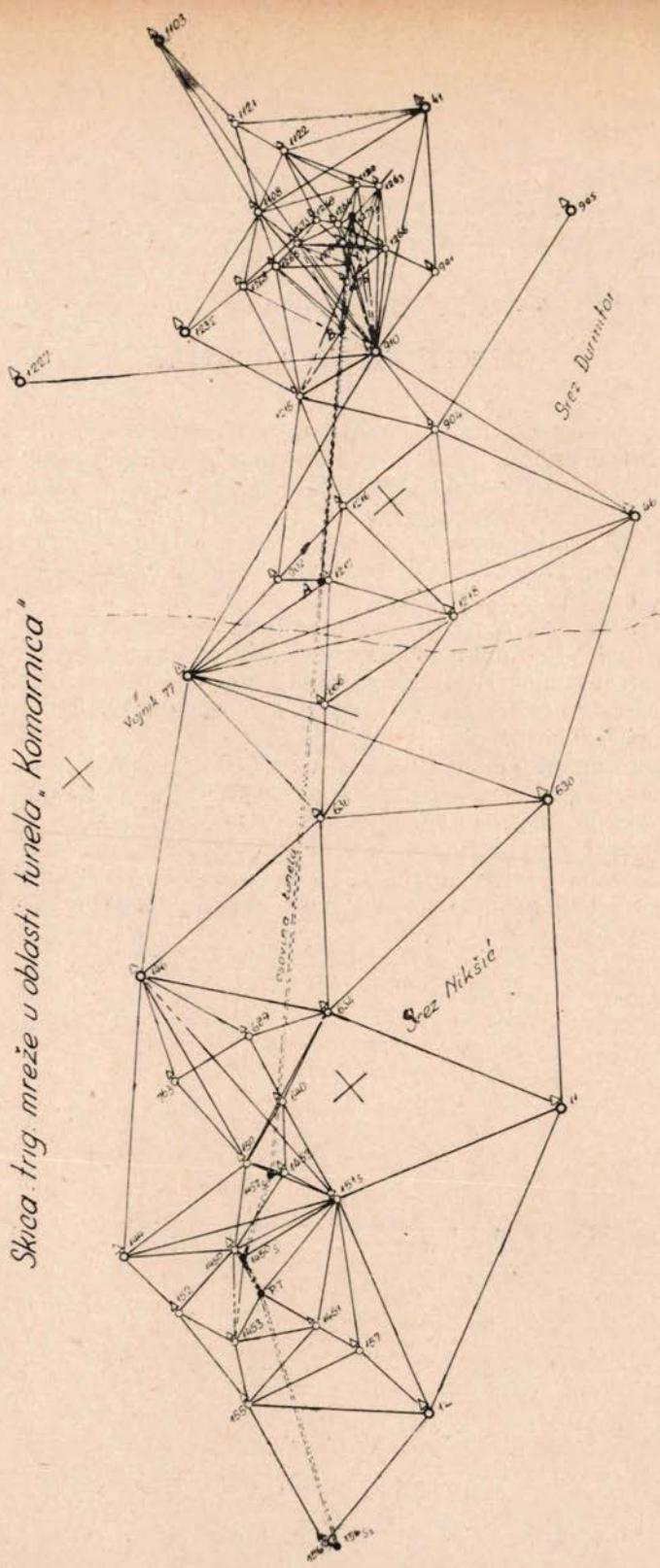
Skica glavnih točaka tunela, Komarnica.

Pozmera 1:50000



Sl. 1

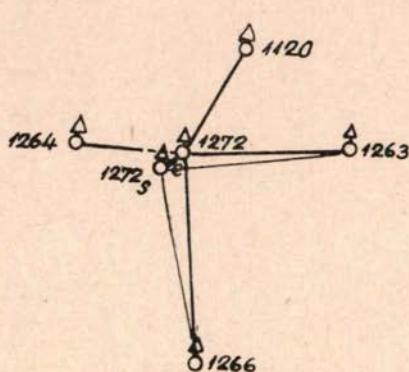
Skica trig. mreže u oblasti tunela „Komarna“



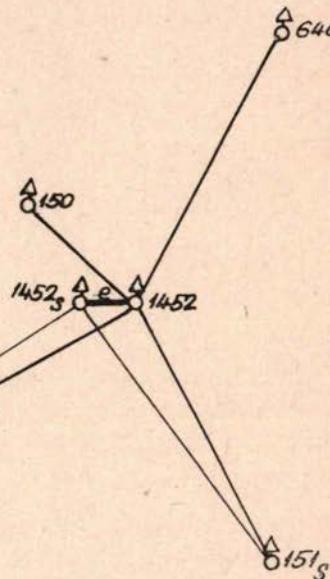
punio postavljanjem niza novih trig. tačaka naročito u predelu ulaza i izlaza tunela. Na sl. 1 prikazana je skica trase tunela u razmeri 1:50 000 sa vertikalnom pretstavom terena.

Pri obeležavanju ovog tunela korišćen je jednosekundni teodolit firme Wild T₂ No 21970.

Za krajnje i prelomne tačke tunela u horizontalnom smislu naime za: $\Delta 156_{S2}$, $\Delta P.T.$, $\Delta 1450_S$, $\Delta 1272_S$ i ΔYT_z investitor je dao brojne vrednosti koordinata uzetih sa plana, te sam na temelju ovih izvršio obeležavanje odnosno nanošenje gore navedenih tačaka na teren.



Sl. 2a



Sl. 2b

Glavni deo zadatka leži u tome da se po terenu obeleži prava linija od $\Delta 1452_S$ do $\Delta 1272_S$ (sl. 1).

Obeležavanje prave linije izvršeno je direktno, načinom koji je u daljem izlaganju prikazan, dok je triangulacija korišćena samo kao pomoćno sredstvo.

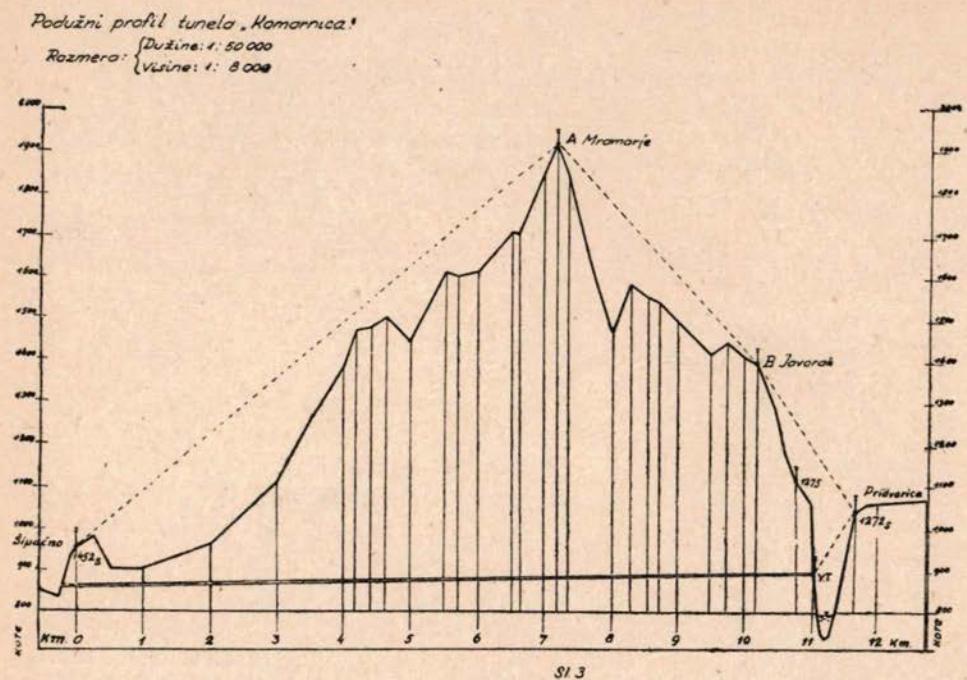
Krajnje tačke $\Delta 1272_S$ i $\Delta 1452_S$ prave koja se obeležava a čije su koordinate date određene su kao ekscentri novo postavljenih trig. tačaka $\Delta 1272$ i $\Delta 1452$ što se jasno vidi iz slika 2a i 2b.

STUDIJA NA KARTI 1:10 000 O POVLAČENJU PRAVCA

Iz podužnog profila trasa (sl. 3) između tačaka $\Delta 1452_S$ i $\Delta 1272_S$ dobitvenog sa karte u razmeri 1 :10 000 uočen je broj i položaj glavnih prelomnih tačaka terena u vertikalnom smislu. To su tačke $^{\circ}A$ »Mramorje« i $^{\circ}B$ »Javorak«, koje omogućavaju direktno gledanje:

$\Delta 1452_S$ — $^{\circ}A$ »Mramorje« — $^{\circ}B$ »Javorak« — $\Delta 1272_S$

Projekat sa karte za izabrane točke A i B trebalo je na terenu provjeriti utvrditi i ostvariti.



Sl. 3

POSTUPAK RADOVA NA TERENU

Po izvršenom obeležavanju glavnih tačaka $\Delta 1452_s$ i $\Delta 1272_s$ na terenu iz datih koordinata, dobivena je saglasnost od strane investitora uvidom na licu mesta, pa se pristupilo stabilizaciji tih tačaka.

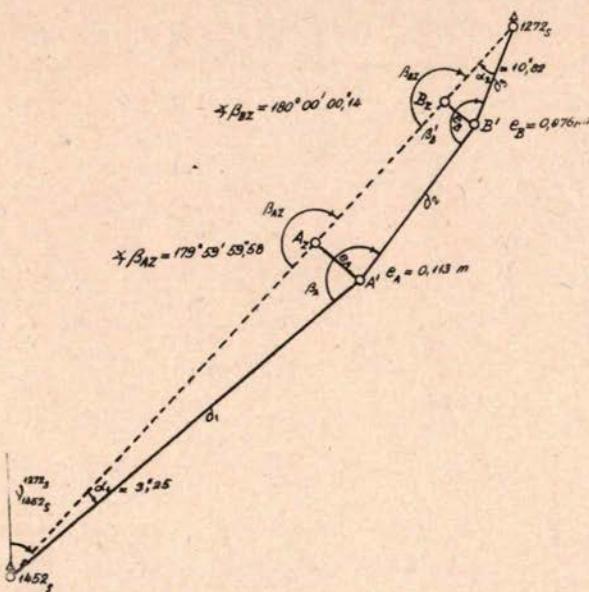
Rad na obeležavanju pravca $\Delta 1452_s - \Delta 1272_s$ na terenu može se razložiti na sledeći niz postupaka:

1. Približno povlačenje pravca

Iz direkcionog ugla $v \frac{1425_s}{1272_s} = 48^\circ 04' 23''$ polazeći od tačke $\Delta 1452_s$,

određen je približno pravac i time dobiven položaj prelomnih tačaka ${}^{\circ}A'$ i ${}^{\circ}B'$ (sl. 4) u vertikalnom smislu. Pri tome je konstatovano da tačka ${}^{\circ}A'$ pada skoro na vrh krša zv. Mramorje, na čisti teren, dok tačka ${}^{\circ}B'$ leži na vrlo šumovitom terenu severne padine planine Vojnik, zv. mesto »Javorak«. Sečenje šume radi otvaranja pravca ${}^{\circ}A' - {}^{\circ}B'$ trajalo je 4–5

dana na čemu je radilo nekoliko ljudi u vrlo nepristupačnom terenu. Prosecanje je izvršeno tako da je vizura prolazila na kritičnim mestima više od 10 m iznad terena odnosno šume te se praktično ne može pretpostaviti uticaj refrakcije, naime njene horizontalne komponente.



Sl. 4

2. Merenje prelomnih uglova na tačkama ${}^{\circ}A'$ i ${}^{\circ}B'$

Da bi se konstatovalo otstupanje tačaka ${}^{\circ}A'$ i ${}^{\circ}B'$ od pravca $\Delta 1452_S - \Delta 1272_S$ tj. dužine e_A i e_B (sl. 4) izvršena su merenja horizontalnih prelomnih uglova na tačkama ${}^{\circ}A'$ i ${}^{\circ}B'$, čiji su rezultati prikazani u trig. obrascu O. T. na stranama 1 i 2.

Kao što se iz priloženog obrasca O. T. vidi za prelomne uglove na tačkama ${}^{\circ}A'$ i ${}^{\circ}B'$ merene u 6 girusa u dva ponavljanja tj. iz ukupno 12 girusa dobivena je vrednost za arit. sredinu:

$$\begin{aligned} \text{za tačku } {}^{\circ}A' \dots \beta'_A &= 179^{\circ} 59' 54'',25 \text{ sa sred. greškom } m'_A = \pm 0,35'' \\ \text{za tačku } {}^{\circ}B' \dots \beta'_B &= 179^{\circ} 59' 51'',71 \text{ sa sred. greškom } m'_B = \pm 0,48'' \end{aligned}$$

Dužine trigonometrijskih strana:

$$\begin{aligned} d_1 &= 7159,84 \text{ m} \\ d_2 &= 3019,53 \text{ m} \\ d_3 &= 1447,10 \text{ m (sl. 4)} \end{aligned}$$

dobivene su iz koordinata, pošto su paralelno izvršena i potrebna merenja za određivanje tačaka ${}^{\circ}A'$ i ${}^{\circ}B'$ u trigonometrijskoj mreži. Tačka ${}^{\circ}A'$ određena je kao ekscentar trig. tačke $\Delta 1217$, pošto se nalazi u neposrednoj blizini od ove, dok je tačka ${}^{\circ}B'$ određena iz osam pravaca (3+5).

P R E T H O D N A O C E N A T A Ć N O S T I

Stanica	Ugao	Girus	Odakle je uzeto	°	Ugao	"	Δ	±	δ ₁	δ ₁ ²
°B'	1—2	1	2.20	179	59	55.0	—	3.29	10.824	
		2	"			51.0	+	0.71	0.504	
	A' Mramorje — Δ1272 _s	3	"			51.0	+	0.71	0.504	
		4	"			52.5	+	0.79	0.624	
	A' Mramorje — Δ1452 _s	5	"			52.0	—	0.29	0.084	
		6	"			52.0	—	0.29	0.084	
	A' Mramorje — Δ1452 _s	1	"			49.5	+	2.21	4.884	
		2	"			50.0	+	1.71	2.924	
	A' Mramorje — Δ1452 _s	3	"			53.0	—	1.29	1.664	
		4	"			53.5	—	1.79	3.204	
	A' Mramorje — Δ1452 _s	5	"			51.5	+	0.21	0.044	
		6	2.20			49.5	5.5	2.21	4.884	
						620.5		0.02	30.228	
				β' _B = 179	59	51,71				

n = 12

$$m_0 = \pm \sqrt{\frac{[\delta^2]}{n-1}} = \pm \sqrt{\frac{30.228}{11}} = \pm \sqrt{2.248}_0$$

$$m_0 = \pm 1,66''$$

$$m'_B = \pm \sqrt{\frac{[\delta^2]}{n(n-n)}} = \pm \sqrt{\frac{30.228}{132}} = \pm \sqrt{0,229}_0$$

$$m'_B = \pm 0,48''$$

Iz uglova β'_A i β'_B kao i dužina d₁, d₂ i d₃ izračunata su upravna otstojanja tačaka °A' i °B' od pravca Δ1452_s—Δ1272_s pa je dobiveno

$$e_A = 0,113 \text{ m i } e_B = 0,076 \text{ m (sl. 4)}$$

Kada su vrednosti za dužine e_B i e_A po veličini i pravcu nanete na teren, dobiveni su položaji tačaka °A_Z i °B_Z koje leže na osovini tunela.

3. Merenje prelomnih horizontalnih uglova na tačkama °A_Z i °B_Z

Da bi se proverio položaj tačaka °A_Z i °B_Z u odnosu na pravu Δ1452_s—Δ1272_s izvršeno je merenje horizontalnih uglova na tačkama °A_Z i °B_Z u po 18 girusa pa su dobiveni sledeći rezultati:

$$\beta_{AZ} = 179^0 - 59' - 59'',18 \text{ sa srednjom greškom } m_{AZ} = \pm 0'',22$$

$$\text{i } \beta_{BZ} = 180^0 - 00' - 00'',14 \text{ sa srednjom greškom } m_{BZ} = \pm 0'',30$$

P R E T H O D N A O C E N A T A Č N O S T I

Stanica	Ugao	Grus	Odakle je uzeto	U g a o ,	Δ	\pm	δ_1	δ_1^2
${}^{\circ}A'$	1—2	1	2.20	179 59 55.5	—	1.25	1.562	
		2	"	52.0	+	2.25	5.062	
		3	"	53.0	+	1.25	1.563	
		4	"	53.0	+	1.25	1.562	
		5	"	55.5	—	1.25	1.563	
		6	"	55.0	—	0.75	0.562	
	$\Delta 1452_s - {}^{\circ}B' Javorak$	1	"	55.0	—	0.75	0.563	
		2	"	53.0	+	1.25	1.562	
		3	"	55.0	—	0.75	0.562	
		4	"	55.5	—	1.25	1.563	
		5	"	54.5	—	0.25	0.062	
		6	2.20	54.0	+	0.25	0.063	
				651.0 3.5	+	0,00	16.249	
				$B'_A = 179 59 54.25$				

$n = 12$

$$m_0 = \pm \sqrt{\frac{16.249}{11}} = \pm \sqrt{1,4772}$$

$m = 1,22''$

$$m'_A = \pm \sqrt{\frac{[\delta^2]}{n(n-1)}} = \pm \sqrt{\frac{16.249}{132}} = \pm \sqrt{0,1231}$$

$$m'_A = \pm 0,35''$$

Brojne vrednosti merenja i ocena tačnosti prikazani su u trig. obrascu O. T. na str. 434 i 435.

Ostupanje uglova β_{AZ} i β_{BZ} od $180^{\circ} 00' 00''$,00 koja iznose:

$$\Delta\beta_{AZ} = +0'',42 \text{ i } \Delta\beta_{BZ} = -0'',14 \text{ ukazuju}$$

na to da su dalje korekture nepotrebne tj. da tačke ${}^{\circ}A_z$ i ${}^{\circ}B_z$ praktično leže na osovini tunela.

Obeležavanje položaja glavnih tačaka na osovini tunela na terenu izvršeno je u gvozdenim bolcnama sa rupicom kao centrom usadenim u betonske blokove ili u čvrste stene.

Unoseći dobivene vrednosti uglova $\beta_{AZ} = 179^{\circ} 59' 59'',58$ i $\beta_{BZ} = 180^{\circ} 00' 00'',14$ kao prelomne uglove u poligonski vlast

$\Delta 1452_s - {}^{\circ}A_z - {}^{\circ}B_z - \Delta 1272_s$ a vrednosti dužine $d_1 = 7159,84$ m

P R E T H O D N A O C E N A T A Č N O S T I

Stanica	Ugao	Girus	Odakle je uzeto	U g a o °	U g a o "	Δ	\pm	δ_1	δ_1^2
${}^{\circ}B_z$	1—2	1	2.21	179	59	59.5	+	0.64	0.410
Javorak		2	"			59.5	+	0.64	0.409
		9	"			59.5	+	0.64	0.410
		6	"			61.5	—	1.36	1.850
		5	"			59.5	+	0.64	0.409
		4	"			61.5	—	1.36	1.850
		7	"			58.0	+	2.14	4.580
		8	"			60.0	+	0.14	0.020
		3	"			59.5	+	0.64	0.410
		1	"			60.5	—	0.36	0.129
		2	"			59.0	+	1.14	1.300
		3	"			58.0	+	2.14	4.580
		4	"			61.5	—	1.36	1.850
		5	"			62.5	—	2.36	5.570
		6	"			59.5	+	0.64	0.409
		7	"			60.5	—	0.36	0.129
		8	"			60.5	—	0.36	0.129
		9	2.21			62.0	—	1.86	3.460
						1082.5	+	0.02	27.904
	arit. sredina			180	00	00,14			

$n = 18$

$$m_0 = \pm \sqrt{\frac{[\delta^2]}{n-1}} = \pm \sqrt{\frac{27.904}{17}} =$$

$$= \pm 1.6414 = \pm 2.18''$$

$$m_{BZ} = \pm \sqrt{\frac{[\delta^2]}{n(n-n)}} = \pm \sqrt{\frac{27.904}{300}} = \pm 0.09119 = \pm 0.30''$$

$d_2 = 3019,53$ m i $d_3 = 1447,10$ m (sl. 4) uzete iz triangulacije, sračunate su koordinate tačaka ${}^{\circ}A_z$ i ${}^{\circ}B_z$ u vlaku.

Istovremeno uz obeležavanje pravca osovine tunela izvršena su potrebna opažanja pa su tačke ${}^{\circ}A_z$ i ${}^{\circ}B_z$ sračunate i kao trigonometrijske tačke u postojećoj trigonometrijskoj mreži. Ako uporedimo dobivene vrednosti koordinata tačaka ${}^{\circ}A_z$ i ${}^{\circ}B_z$ onih iz triangulacije sa onim vrednostima iz vlaka $\Delta 1452_s - {}^{\circ}A_z - {}^{\circ}B_z - \Delta 1272_s$ dobićemo neznatne razlike koje su ovde brojno prikazane.

PRETHODNA CCENA TACNOSTI

Stanica	Ugao	Girus	Odakle je uzeto	U g a o °	U g a o ,	Δ	±	δ ₁	δ ₁ ²
°A _z	1—2	1	2.22	179	59	60.5	—	0.92	0,846
Mramorje		2	"			61.0	—	1.42	2.016
		3	"			60.0	—	0.42	0.176
		4	"			59.0	+	0.58	0.336
		5	"			60.0	—	0.42	0.176
		6	"			60.0	—	0.42	0.176
		7	"			60.0	—	0.42	0.176
		8	"			58.0	+	1.58	2.496
		9	"			61.0	—	1.42	2.016
°B _z — Javorak		1	"			60.0	—	0.42	0.176
Δ1452 _s		2	"			59.5	+	0.08	0.006
		3	"			59.0	+	0.58	0.336
		4	"			60.5	—	0.92	0.846
		5	"			58.5	+	1.08	1.166
		6	"			58.0	+	1.58	2.496
		7	"			59.0	+	0.58	0.336
		8	"			58.5	+	1.08	1.166
		9	2.22			60.0	—	0.42	0.176
						1072.5	—	0,06	15.118

1 it. sredina 179° 59' 59",18

n = 18

$$m_{\theta} = \pm \sqrt{\frac{[\delta^2]}{n-1}} = \pm \sqrt{\frac{15.118}{17}} = \pm \sqrt{0.8893} = \pm 0.94"$$

$$m_{A_z} = \pm \sqrt{\frac{[\delta^2]}{n(n-1)}} = \pm \sqrt{\frac{15.118}{306}} = \pm \sqrt{0.0494} = \pm 0.22,$$

Za tačku:

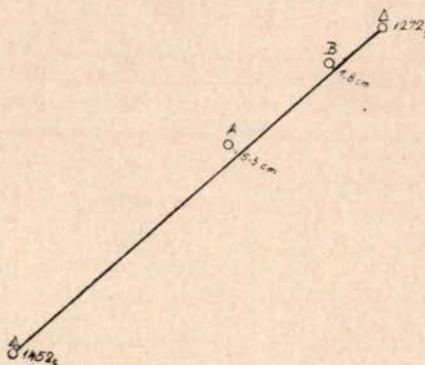
$$\begin{aligned} {}^{\circ} A_z \Delta y_A &= +0,04 \text{ m} \\ {}^{\circ} B_z \Delta y_B &= +0,01 \text{ m} \end{aligned}$$

$$\begin{aligned} \Delta x_A &= -0,03 \text{ m} \\ \Delta x_B &= \pm 0,00 \text{ m} \end{aligned}$$

Prema koordinatama tačaka °A_z i °B_z uzetih iz triangulacije otstupanje od pravca za °A_z iznosi 5,3 cm i za °B_z 1,8 cm (sl. 5).

Kada se uzme u obzir da postojeća triangulacija nije rađena u cilju obeležavanja osovine tunela jasno je da na terenu direktno obeleženi pravac

$\Delta 1452_s - {}^\circ A_z - {}^\circ B_z - \Delta 1272_s$ svojom tačnošću prikazanom u obrascu O. T. ustvari kontroliše triangulaciju. Neznatna bočna otstupanja tačaka ${}^\circ A_z$ i ${}^\circ B_z$ od pravca $\Delta 1452_s - \Delta 1272_s$ dobivena po koordinatama iz triangulacije, naime $e'_A = 5,3$ cm i $e'_B = 1,8$ cm (sl. 5) očevidno ukazuju na činjenicu da je i postojeća triangulacija u oblasti tunela (sl. 2) po kvalitetu na takvom nivou da se sa sigurnošću može koristiti kao osnova za obeležavanje osovine tunela.



Sl. 5

Iako se ne želi umanjiti značaj triangulacije nema sumnje da će rezultati preciznog merenja uglova na tačkama ${}^\circ A_z$ i ${}^\circ B_z$ naime:

$$\beta_{AZ} = 179^\circ 59' 59'',18 \text{ i } \beta_{BZ} = 180^\circ 00' 00'',14 \text{ (sl. 4)}$$

biti najbolji odraz obeleženog pravca odnosno prave linije:

$\Delta 1452_s - {}^\circ A_z - {}^\circ B_z - \Delta 1272_s$ u horizontalnom smislu.

STVARNA DUŽINA OSOVINE TUNELA IZMEĐU PROJEKCIJA TAČAKA $\Delta 1452_s - \Delta Y.T_z$.

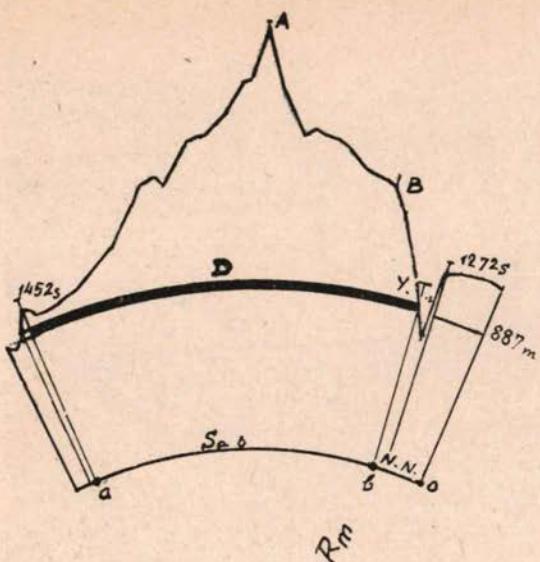
Iz neredukovanih koordinata tačaka $\Delta 1452_s$ i $\Delta Y.T_z$ dobivene su vrednosti koordinatnih razlika:

$$\Delta \bar{y} = +7960,81 \quad \Delta \bar{x} = +7667,98 \text{ na}$$

temelju čega su izvedena sledeća računanja.

Ako stvarnu dužinu tunela između projekcija tačaka $\Delta 1452_s$ i $\Delta Y.T_z$ na osovinu tunela označimo sa D (vidi sl. 6) onda će biti:

$$D = S_{ab} + \frac{S_{ab} \cdot H_m}{R_m} \dots 1)$$



Sl. 6

gde je:

S_{ab} — dužina geodetske linije na elipsoidu

$H_m = 887 \text{ m}$ — kota osovine tunela

R_m — srednji poluprečnik obrtnog elipsoida

za FNRJ $\log R_m = 6.80460$
(u metrima).

Logaritam dužine geodetske linije na elipsoidu:

$$\log S_{ab} = \log d_{ab} - u \dots \dots \dots \quad (2)$$

$$\text{gdje je } \log d_{ab} = \log \Delta_y - \log \sin v_a^b = \log \Delta_x - \log \cos v_b^a \\ a \qquad u = \omega_a + \omega_b$$

Računanjem dobivena je vrednost za $\log d_{ab} = 4.0434866$

$$\text{za } u = 365$$

$$\text{Prema tome je } \dots \dots \dots \log S_{ab} = 4.0434501$$

Odnosno $S_{ab} = 11052,234 \text{ m}$ (sl. 6)

(dužina geodetske linije na elipsoidu)

Ako stavimo da je:

$$\frac{S_{ab} \cdot H_m}{R_m} = \Delta S$$

dobićemo vrednosti za ΔS :

$$\log S_{ab} = 4.04345$$

$$\log H_m = 2.94792$$

$$c \log R_m = 3.19540$$

$$\log \Delta S = 0.18677$$

$$\text{ili } \Delta S = 1.537 \text{ m.}$$



Sl. 7 Snimak kanjona »Komarnica« sa izgledom položaja trigonom. tačaka
 YT_z i 1272_s

Iz svega izloženog izlazi da je stvarna dužina tunela $D = S_{ab} + \Delta S$ između projekcija tačaka $\Delta 1452_s$ i $\Delta Y. T_z$ jednaka:

$$D = 11052.234 \text{ m} + 1,537 \text{ m} = 11053.771 \text{ m.}$$

Sretnu Novu 1959 Godinu

*svim suradnicima, preplatnicima
i oglašivačima Geodetskog Lista*

želi

UREDNIŠTVO