

PRENOS NIVELMANA PREKO MORSKIH ZALIVA, VELIKIH RIJEKA ILI PROVALIJA

PETAR STRINEKA, dipl. ing.

UVOD. Da bi imali zatvoreni nivelmani vlak prilikom računanja visina repera preciznog nivelmana II reda u području Mombasa — Tanzanija, trebalo je izmjeriti nivelmani vlak dug 75 milja od osnovnog repera I reda u Mombasu do osnovnog repera I reda u gradiću Tanga Republika Tanzanija.



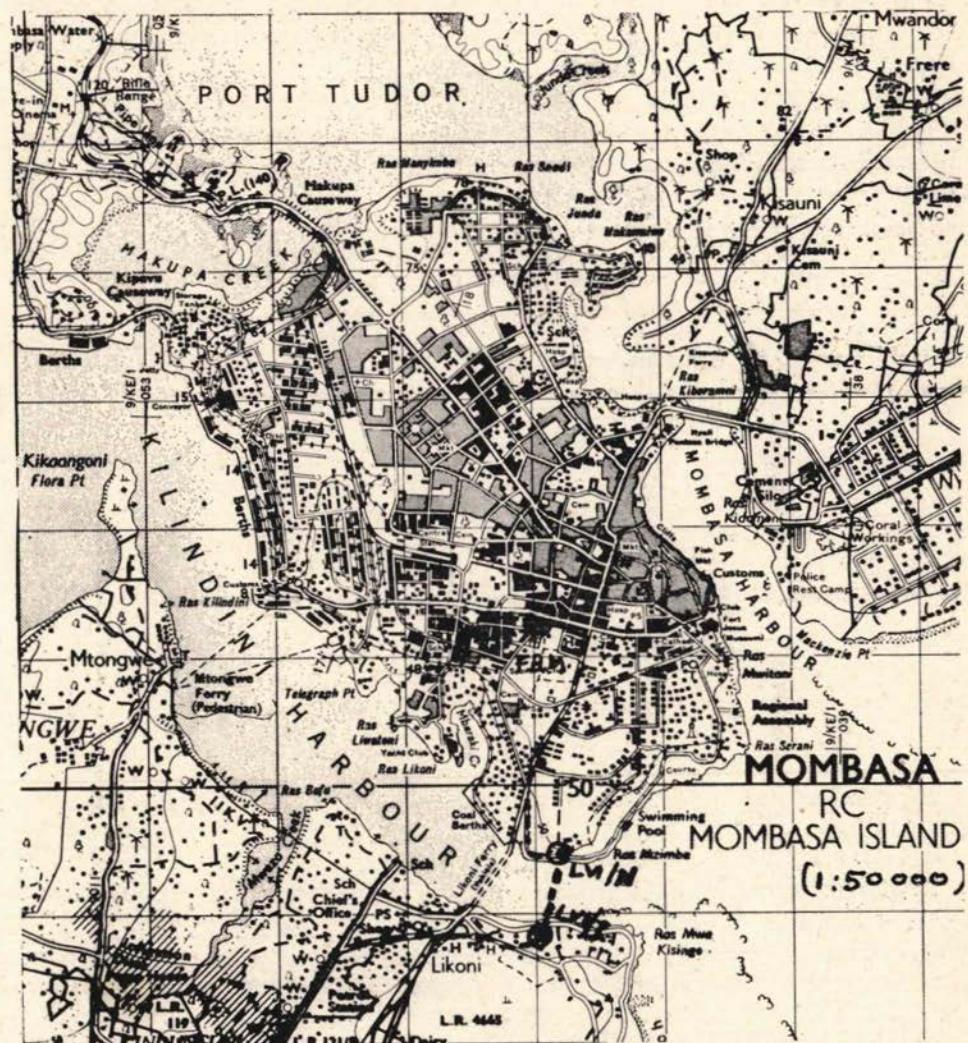
Sl. 1. Instrument Watts 21

Mombasa — najveća morska luka Istočne Afrike (vidi sliku 25) leži na otoku koji je kopnom povezan sa dvije strane mostovima, a sa treće (prema Tanzaniji) skelom tj. čamcem za prevoz kola i putnika.

Postojale su dve mogućnosti — postaviti nivelmani vlak zaobizalnim putem, u kom slučaju bi se nivelmanска linija produžila za 30 milja (vidi sliku broj 1) ili upotrijebiti metodu *prebacivanja* preciznog nivelmana preko morskog zaliva koji je na nazužem mjestu širok preko 700 metara.

* Dipl. ing. Strineka Petar, nalazi se na trogodišnjem radu u Republici Keniji, po tehničkoj saradnji SFRJ i Republike Kenije u Istočnoj Africi za pomoć u organizaciji i radu njihove geodetske službe i obučavanju mladih kadrova.

U prvom slučaju linija za niverliranje je duža i teren je dosta brdovit i nepogodan za mjerjenje. U drugom slučaju postoji dobra asfaltna cesta na potezu od 30 milja, zatim oko 15 milja brdovitog terena ali s dobrom cestom kroz šumu, te ukupno ova linija je kraća od prve za oko 35 milja.



Sl. 2

Prihvaćena je druga alternativa. Na karti 1:50000 (vidi sliku 2) izabrali smo najuže mjesto. Na tom mjestu na svakoj obali postavili smo po jedan pomoći reper.

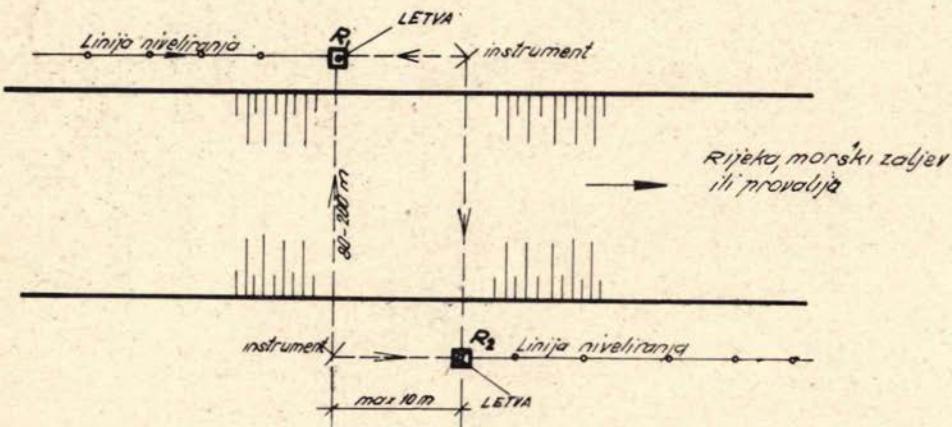
Za prenos visine preko vode na udaljenosti do 150 metara može se koristiti obični nivelmanski instrumenat s kojim se normalno mjeri, ali za veće udaljenosti mora se upotrebiti nivelir velike fokusne daljine i povećanja, te letve s posebnom značkom.

Mi smo upotrebili niveler engleske konstrukcije »Watts 21« (slika 1). On ima duljinu durbina 21 inches (53,34 cm) veliko vidno polje durbina i s njim se može uspješno mjeriti i na rastojanju repera do 2000 metara, što zavisi od atmosferskih prilika. (Detaljno o ovom instrumentu može se naći u engleskoj Geodeziji od Clarka vol. II.)

PRETHODNI RADOVI. Pomoćni reperi na obje strane morskog zaliva, rijeke ili provalje moraju biti tako odabrani da omogućuju vizuru iznad terena odnosno vode minimum 3,5 metara (10 stopa), slika 3.

Ovo je važno radi toga da se izbjegne utjecaj refrakcije. Ako se mjeri preko mora treba imati na umu veličinu plime i oseke te eventualno vodenih valova.

Odabranu mesta za repere treba da budu po mogućnosti na istoj nadmorskoj visini. Može se dozvoliti minimalno odstupanje od ovoga ali ne više od 0,30 do 0,35 metara što ovisi o udaljenosti repera.



Slika 3.

U praksi postoje dvije metode za ovu vrstu mjerjenja. Prva, s jednim instrumentom i dvije letve i druga, takozvana recipročna sa dva instrumenta i dvije letve, a mjeri se simultano s obje strane.

Prvom metodom ne isključuje se utjecaj atmosferske refrakcije dok se drugom metodom ona gotovo potpuno eliminira.

Ovdje ću opisati rad s ovom drugom metodom pošto se ona uglavnom primjenjuje u preciznom nivelmanu. Rad s prvom metodom je isti samo što tu radi jedan opazač s jednim instrumentom.

Položaji instrumenta odaberu se tako da uvijek daju čistu vizuru (vidi sliku 3) na obje letve, a obavezno tako da je daleka letva u vidnom polju durbina. Udaljenosti oba instrumenta od bližih letava moraju biti jednake, a ne veće od 10 metara. Prije početka rada oba opazača se moraju dogovoriti o slijedećem:

- a) o jednakoj udaljenosti instrumenta od svoje bliže letve,
- b) o razmaku vizurnih znački (nišana).

Ovaj razmak se uzima približno u omjeru 1/300—400 ukupne širine rijeke ili zaliva i zaokružuje na cijeli broj.

Na primjer, ako je udaljenost mjerena po karti oko 800 metara, onda će razmak gornjeg i donjeg vizira na letvi biti $800/300 = 2,6$ metara, ili 1,3 metara iznad i 1,3 metara ispod horizontalne vizure. To je maksimalni razmak ali može biti i manji. Obično se uzima 5 do 6 punih okretaja elevacionog vijka gore i dole. Najvažnije pri tome je to, da viziri budu tako postavljeni da jedan bude iznad a drugi ispod horizontalne vizure (slika 4). Zbog toga je potrebno, da oba repera budu na istoj nadmorskoj visini.

- c) o signalnim znakovima zastavicama,
- d) koja letva se usvaja za prednju a koja za zadnju, pošto za sve vrijeme mjerena mora biti jednak tretirano.

POTREBNO OSOBLJE I PRIBOR. Da bi se moglo brzo i sa uspjehom obaviti ovo mjerjenje potrebno je imati dovoljno stručnog kadra i instrumenata.

Od osoblja potrebno je:

1. dva opservatora — mjeđerača
2. dva pisara
3. dva držača letvi
4. dva držača suncobrana
5. četiri pomoćna radnika
6. dva šofera (po mogućnosti dvoja kola)
7. dva čamca sa veslačima.

Od instrumenata potrebno je:

1. dva kompletne instrumenta (Watts 21) sa nogarima, ali bez plan paralelnih ploča
2. dvije letve za precizni nivelman s milimetarskom podjelom
3. četiri vizurne značke (nišana) sa uređajem za pričvršćivanje (za svaku letvu po dva komada)
4. dva suncobrana
5. dva konopca i 6 kolčića za učvršćivanje letvi kako bi mogle same stajati za vrijeme rada
6. dvije žute ili crvene zastavice za davanje signala sa jedne obale na drugu i pokrivanje vizurnih znački (nišana). Ove zastavice su nešto veće od prosječne veličine džepne maramice.
7. dva nivelmanska zapisnika
8. dvije vrpce za mjerjenje udaljenosti, i
9. dva nalivpera za pisanje.

PRIPREMNI RADOVI PRIJE POČETKA MJERENJA. Prije početka rada svaki opazač na svojoj strani odabere pogodno mjesto za instrumenat. Od mjeri dogovorenu udaljenost od svoje bliže letve, postavi i horizontira instrumenat na nogare, zaštiti ga suncobranom od sunca i ostavi jedno vrijeme da se prilagodi atmosferskim prilikama.

U međuvremenu iskoristi se vrijeme da se postavi letva na pomoćni reper. Letva se učvrsti sa konopcima zategnutim na tri strane te provjeri njena vertikalnost pomoću libele i viska. Kad je to gotovo učvrsti se dno letve sa komadima kamena (ako ga ima pri ruci) da ne bi slučajno došlo do prevrтанja. Brojevi letve se okrenu u pravcu instrumenta na drugoj obali, ali

ovo nije uvjet pošto se na toj letvi u stvari ne čitaju brojevi. Kad je letva postavljena opazač odlazi do instrumenta okreće ga prema svojoj bližoj letvi i pročita na njoj vrijednost horizontalne vizure. Ovo čitanje mu služi da može postaviti vizurne značke na letvi. Tome horizontalnom čitanju za gornju vizurnu značku doda a za donju oduzme polovinu dogovorenog razmaka za vizurne značke i na vrijednosti pričvrsti ih na letvu.

Na primjer, ako je dogovoren da razmak između vizurnih znački (što je utvrđeno na osnovu rastojanja repera od repera) na letvi bude 1,2 metra a naše horizontalno čitanje na letvi iznosi 1,850 to vizurne značke trebaju biti postavljene: gornja vizurna značka $1.850 + 0,600 = 2.450$ zaokruženo 2.500 donja vizurna značka $1.850 - 0,600 = 1.250$ zaokruženo 1.200 .

Ovo postavljanje vizurnih znački mora biti jako savjesno i tačno. Kad su vizurne značke postavljene još jednom se provjeri vertikalnost letve kao i brojevi na kojima su postavljene vizurne značke. Ovi brojevi se zapišu u zapisnik mjerjenja sa skicom položaja vizurnih znački na letvi poslije čega se vizurne značke pokriju sa već pripremljenim zastavicama.

Ovo pokrivanje vizurnih znački sa zastavicom upozorava opazača na drugoj strani da je ovdje sve spremno i da mjerjenje, ukoliko je i on tamo završio sve gornje predradnje, može otpočeti.

Poslije ovoga opazač okreće instrumenat prema svojoj bližoj letvi i čeka znak za početak mjerjenja sa druge strane. Čim opazač na drugoj strani pokrije svoje vizurne značke sa zastavicom znači da je i on pripremio sve za početak mjerjenja. Toga momenta tj. kada su na obje strane vizurne značke pokrivenе jedan od opazača daje znak radnicima da ih otkriju (na obe letve) i mjerjenje počinje. Prije početka još se zapiše u zapisnik i tačno vrijeme početka mjerjenja, kao i brojne vrijednosti na koje su postavljene vizirne značke.

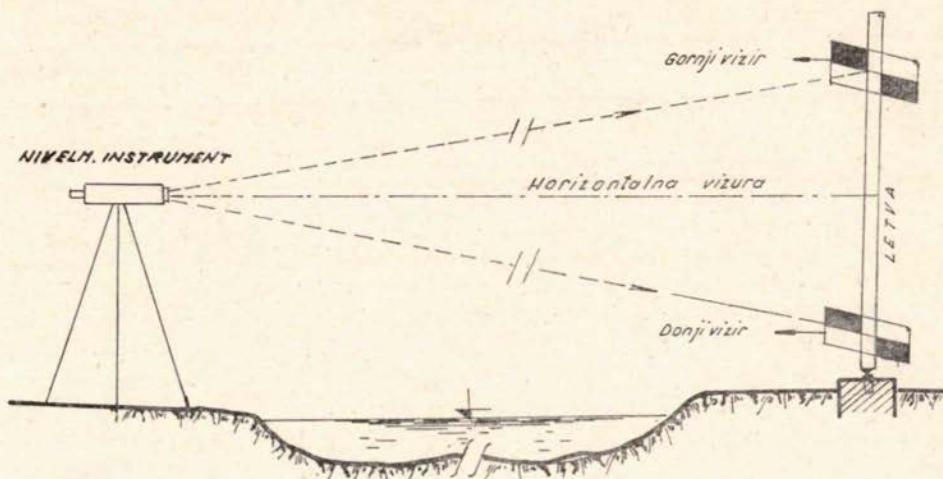
NAČIN MJERENJA. Ovo mjerjenje se vrši bez planparalelnih ploča, zato što se na dalekoj ploči ne čitaju brojevi. Na toj letvi se mjere preko vizurnih znački brojevi okretanja elevacionog vijka. Doboš elevacionog vijka je podijeljen na jednake dijelove. Na instrumentu Watts 21, puni okretaj doboša iznosi 50, a sam vijak je tako načinjen da se može od nultnog položaja 6 punih okretaja okrenuti na gore i dole. Na novom tipu instrumenta način čitanja je podešen tako da se uvijek čitaju pozitivne vrijednosti tj. od »0« se ide samo nadolje.

Kad je dan znak tj. da su za početak mjerjenja vizurne značke na letvama otkrivene, svaki opazač najprije pročita horizontalnu vizuru na svojoj bližoj letvi. To zapiše u zapisnik mjerjenja na odgovarajuće mjesto napred ili nazad već prema tome koja letva je usvojena za prednju a koja za zadnju. Ovo je jako važno, jer za sve vrijeme mjerjenja kako sam naprijed napomenuo letve se moraju jednakost tretirati.

Kad se završi mjerjenje na bližu letvu okreće se durbin u pravcu daleke letve (na drugoj strani), fokusira se na tu daljinu i otpočne se mjerjenjem vizurnih znački.

Postupak rada je ovakav: elevacionim vijkom se podiže vizura do presjeka srednje niti — nitnog križa s označenim mjestom viziranja na gornjoj vizurnoj znački. Kad se u vidnom polju turbina dobije ovaj presjek čita se i zapisuje broj okretaja doboša elevacionog vijka u rubriku »gornji vizir«.

Zatim, se vizura spušta (također sa elevacionim vijkom) u horizontalni položaj tj. uvrhuni se horizontalna libela, opet se čita i zapisuje broj okretaja doboša elevacionog vijka. Ovo se zapisuje u rubriku »horiz. vizura«. I na kraju spušta se vizura (opet sa elevacionim vijkom) do presjeka srednje niti — nitnog križa s označenim mjestom viziranja na donjoj vizurnoj znački. Opet se pročita broj okretanja doboša elevacionog vijka i zapiše u rubriku »donji vizir«. S ovim postupkom završeno je jedno mjerjenje. Ovo mjerjenje na daleku letvu brzo se ponavlja 25 puta i to uvijek ovim redom: gornja vizurna značka, horizontalna vizura i donja vizurna značka (slika 4).



Slika 4.

Kad jedan od opazača završi svoje mjerjenje na daleku letvu (25 puta), bez obzira jeli drugi opazač završio ili nije, daje znak svom radniku da pokrije sa zastavicom vizurne značke na svojoj bližoj letvi. Pokrivanje vizurnih znački upozorava opazača na drugoj strani da je prvo mjerjenje od 25 puta gotovo bez obzira ima li on 25 mjerena ili manje. Iza toga oba opazača ponovo čitaju horizontalnu vizuru na svoju bližu letvu, te zapisuju u zapisnik vrijeme završetka rada.

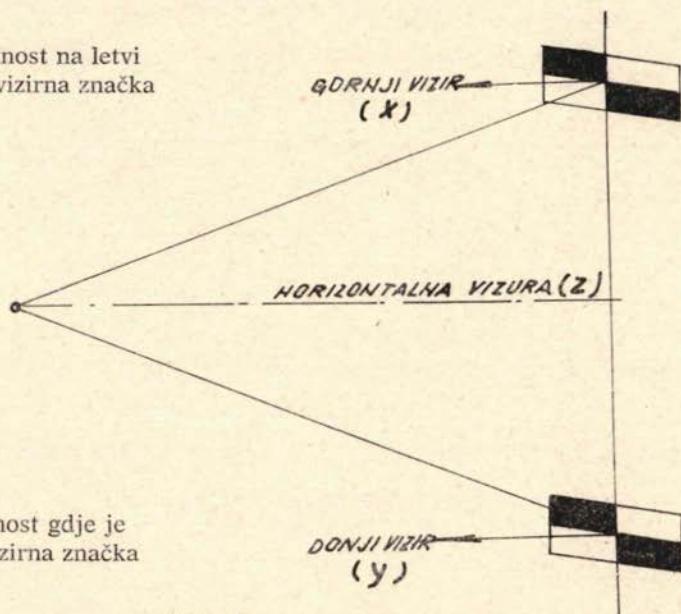
Nije toliko važno ima li drugi opazač tačno 25 mjerena, koliko je važno da se počne i završi mjerjenje u isto vrijeme kako bi se potpuno osigurao isti utjecaj promjena atmosferskih prilika.

Nakon završetka svaki opazač skida svoj instrument sa tronošca, pakuje ga u kutiju (nogari i letve za viziranje ostaju na svom mjestu), sjedaju u već pripremljene čamce i upućuju se na svoje suprotne strane (mijenjaju mesta). Tamo ponovo postavljaju instrumente na nogare koji su ostavljeni, ponovo provjeravaju vizurne značke na letvama, ponovno ih pokrivaju sa zastavicama i ponovo mjeru 25 puta. Sve se ovo radi istim postupkom kako je gore opisano. Kada se završi ovo drugo mjerjenje od 25 puta, sve stvari se pakaju i odlazi u bazu čime je ujedno i polovina mjerena prvog dana završena. Istog dana poslije podne ponavlja se mjerjenje istim postupkom i time je prva polovina mjerena gotova.

Drugog dana obavi se druga polovina mjerjenja kao prvog dana, čime je ujedno i terenski rad završen. Jasno, izvrše se sve potrebne kontrole te ukoliko postoji kakva gruba greška, ili veliko neslaganje, ponovi se još jednom kompletno mjerjenje. Ukupno prvog i drugog dana svaki opazač ima 200 čitanja na svoju daleku letvu (100 prvi dan i 100 drugi dan) ili ukupno 400 čitanja.

Obrada terenskih podataka

- A) gornja brojna vrijednost na letvi
gdje je postavljena vizirna značka



Slika 5.

Vrijednost čitanja »h« na dalekoj letvi dobije se po formuli:

$$h = A - [(A - B) \frac{X - Z}{X - Y}] \text{ ili } B + [(A - B) \frac{Z - Y}{X - Y}]$$

gdje je

- A — broj na koji je postavljena gornja vizurna značka na letvi. Čita ga direktno i zapisuje svaki opazač na svojoj bližoj letvi.
 B — broj na koji je postavljena donja vizurna značka na letvi. Opet ga čita i direktno zapisuje svaki opazač na svojoj strani tj. na svojoj bližoj letvi.
 X — aritmetička sredina iz 25 mjerjenja, vrijednosti broja okretaja elevacionog vijka (mikrometra) za gornju vizurnu značku.
 Z — aritmetička sredina iz 25 mjerjenja, vrijednosti broja okretaja elevacionog vijka (mikrometra) za horizontalnu vizuru.
 Y — aritmetička sredina iz 25 mjerjenja, vrijednosti broja okretaja elevacionog vijka (mikrometra) za donju vizurnu značku.

Brojni primjer:

$$A = 6.000 \quad X = 3.238,1 \quad H = 6000 - (6000 - 3000) \frac{3238,1 - 1250,2}{3238,1 - 2408,0}$$

$$= 6000 - 3000 \frac{830,1}{1987,9} =$$

$$Z = 2.308,0 \quad = 6.000 - 1.2527 = 4.7473$$

odnosno

$$B = 3.000 \quad X = 1.250,2 \quad h = 3.000 + (6000 - 3000) \frac{3238,1 - 1250,2}{2408,0 - 1250,2}$$

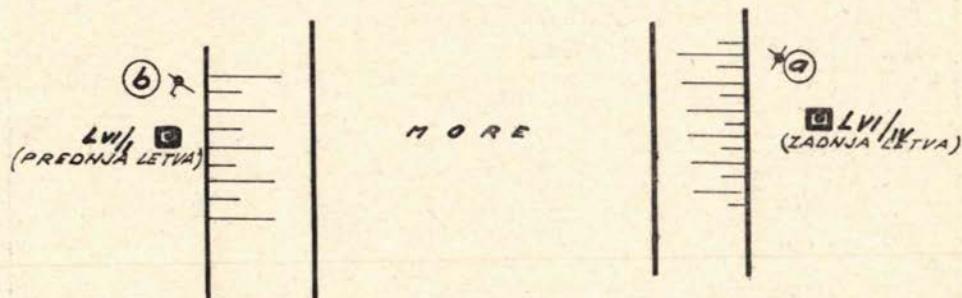
$$= 3.000 + 3.000 \frac{1987,9}{1157,8} =$$

$$= 3.000 + 1.7473 = 4.7473$$

Ako je horizontalna vizura nazad direktno očitana iznosila 4.2840 to imamo visinsku razliku Δh između čitanja nazad i naprijed

$$\Delta h = 4.2840 - 4.7473 = -0,4633$$

Kada smo odredili naša mjerena prvog i drugog dana dobili smo slijedeći rezultat: (u tabelama su izneseni rezultati već gotovih aritmetičkih sredina iz 25 mjerena).



Slika 6.

a i b su položaji gdje se postavlja instrument

I. Tabelarni prikaz aritmetičkih sredina mjerena prvog i drugog dana

A) mjerjenje prvog dana

	Stanica vizura	nazad			napred		
		x	z	y	x	z	y
I-b	LVI/N	3201.0 (5.800)	2322.5 (2.800)	1107.8			
	LVI/I				4942.0		
I-a	LVI/N LVI/I	4473.0			3430.3 (6.400)	2321.1	1319.4 (3.400)

Stanica vizura		n a z a d			n a p r e d		
		x	z	y	x	z	y
II-a	LVI/N		4284.0				
	LVI/I				3238.1	2408.0	1250.2
					(6.000)		(3.000)
II-b	LVI/N	2835.4	2107.4	866.3			
		(5.800)		(2.800)			
	LVI/I					4942.0	
II-a	LVI/N		4290.0				
	LVI/I				2735.8	1940.0	764.0
					(6.000)		(3.000)
II-b	LVI/N	2905.1	1963.9	926.9			
		(5.800)		(2.800)			
	LVI/I					4624.0	
I-a	LVI/N		4295.0				
	LVI/I				3446.4	2412.9	1342.6
					(6.100)		(3.100)
I-b	LVI/N	3396.6	2526.2	1289.8			
		(5.800)		(2.800)			
	LVI/I					4934.5	
B) Mjerenje drugog dana							
II-a	LVI/N		4344.5				
	LVI/I				3205.8	2149.8	1109.2
					(6.200)		(3.200)
II-b	LVI/N	3409.2	2570.0	1266.5			
		(5.000)		(2.800)			
	LVI/I					5011.0	
I-B	LVI/N	2897.3	1991.5	919.9			
		(5.800)		(2.800)			
	LVI/I					4665.0	
I-a	LVI/N		4334.0				
	LVI/I				2508.9	1597.4	556.8
					(6.200)		(3.200)
I-a	LVI/N		4187.0				
	LVI/I				2951.8	2068.0	965.4
					(6.000)		(3.000)
I-b	LVI/N	2567.5	1749.6	603.3			
		(6.000)		(3.000)			
	LVI/I					5019.0	
II-b	LVI/N	3238.4	2482.4	1138.6			
		(5.700)		(2.700)			
	LVI/I					5030.0	
II-a	LVI/N		4439.0				
	LVI/I				3624.6	2394.0	1491.7
					(6.500)		(3.500)

II. Račun visinskih razlika

tabela 2

Stanica	Vizura	Nazad	Napred	Vis. raz.
A) Mjerenje prvog dana				
I-B	LVI/N	4540,9		
	LVI/1		4942,0	— 0,4011
I-A	LVI/N	4473,0		
	LVI/1		4,8236	— 0,3506
II-A	LVI/N	4284,0		— 0,3665
	LVI/1		4747,3	— 0,4633
II-B	LVI/N	4690,9		
	LVI/1		4942,0	— 0,2511
II-A	LVI/N	4290,0		
	LVI/1		4789,2	— 0,4992
II-B	LVI/N	4372,6		
	LVI/1		4624,0	— 0,2514
I-A	LVI/N	4295,3		— 0,3635
	LVI/1		4626,2	— 0,3309
I-B	LVI/N	4560,6		
	LVI/1		4934,5	— 0,3739
B) Mjerenje drugog dana				
II-A	LVI/N	4344,5		
	LVI/1		4689,0	— 0,3445
II-B	LVI/N	4606,7		
	LVI/1		5011,0	— 0,4043
I-B	LVI/N	4425,8		— 0,3630
	LVI/1		4665,0	— 0,2392
I-A	LVI/N	4334,0		
	LVI/1		4799,2	— 0,4652
I-A	LVI/N	4187,0		
	LVI/1		4665,2	— 0,4782
I-B	LVI/N	4.750,0		
	LVI/1		5.019,0	— 0,2682
				— 0,3716
II-B	LVI/N	4.619,9		
	LVI/1		5.030,0	— 0,4101
II-A	LVI/N	4.439,0		
	LVI/1		4.769,1	— 0,3301

Konačni rezultat prvog dana mjerjenja za visinsku razliku između repera, kao aritmetička sredina iz mjerjenja prvog i drugog opazača prije podne i poslije podne, prikazan je u tabeli broj 2 — račun visinskih razlika.

$$\begin{array}{ll} \text{do podne} & \Delta H = -0,3665 \\ \text{po podne} & \Delta H = -0,3635 \end{array} \quad \frac{\Delta H = -0,3650}{\overline{-0,3650}}$$

Drugog dana ponovljeno mjerjenje također sređeno u tabeli br. 2, dalo je slijedeći rezultat:

$$\begin{array}{ll} \text{do podne} & \Delta H = -0,3630 \\ \text{po podne} & \Delta H = -0,3716 \end{array} \quad \frac{\Delta H = -0,3673}{\overline{-0,3673}}$$

Neslaganje od $f = 0,0023$ između mjerjenja prvog dana i mjerjenja drugog dana je daleko ispod dopuštenog odstupanja za ovu vrstu mjerjenja i rezultat je više nego zadovoljavajući.

Konačna visinska razlika između pomoćnog repera na jednoj obali (broj LVI/1) i pomoćnog repera na drugoj obali (broj LVI/N) morskog zaljeva uzeta je kao aritmetička sredina između mjerjenja prvog i drugog dana i ona iznosi:

$$\Delta H = \frac{-0,3650 + (-0,3673)}{2} = -0,3662$$

Prilikom ovog rada poslužili smo se priručnikom »Survey of Kenya, Technical instructions for primary Levelling«.