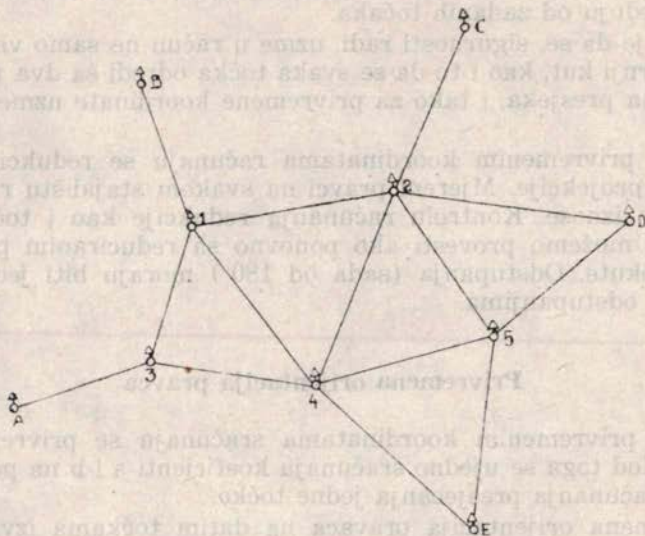


Dr. Ing. Nikola Čubranić — Zagreb

## Izjednačenje više točaka

— načinom posrednih mjerenja —

U geodetskoj praksi na triangulacionim radovima događa se često, da treba odrediti, odnosno izjednačiti, više točaka odjednom. Najčešći je to slučaj kod mreže drugog reda, kad se veća praznina između susjednih točaka I. reda popunjuje direktno mrežom II. reda. No nastaje ponekad i potreba, da se naročito velike praznine između točaka I. reda ili prvoklasnih lanaca ispunjuju i nadalje mrežom I. reda.



Slika 1.

Slika 1 prikazuje kako se praznina između točaka ABCDE popunjuje sa točkama 1, 2, 3, 4, 5.

Da bi izbjegli razne fiksne, a eventualno i poligonalne uvjete, koje bi morali mimo ostalih bezuvjetno postaviti kad bi htjeli ove slučajeve izjednačivati po uvjetnim opažanjima, to se izjednačenje ovakvih zadataka provodi redovito po načinu posrednih opažanja i na ravnini projekcije.

U našoj literaturi nemamo nikakvog prikaza o takovom načinu izjednačenja, pa sam zamoljen da bi dao takav prikaz u »Geodetskom listu«.

### Provjeravanje zadataka i račun privremenih koordinata

Kod izjednačenja jedne ili dvije točke presjecanjem, podatke mjerenja provjeravamo prije izjednačenja prema veličinama slobodnih članova. Slobodni članovi odnose se na neke izabrane — privremene — koordinate



tražene točke. Kod izjednačenja više točaka ovaj način provjere podataka mogao bi zatajiti, pa je najbolje provjeru podataka kao prvotni posao izvršiti zatvaranjem trokutova bilo na sferi, bilo na ravnini projekcije.

Najzgodnije će bit, da se podaci provjere na sferi tj. izvrši zatvaranje trokutova obzirom na veličinu  $180^\circ + \varepsilon$  i sačine nesuglasice (odstupanja u trokutu). U koliko su odstupanja prevelika za odnosni red mreže, treba sumnjive podatke bolje ispitati (centriranja i redukcije) i ukloniti eventualne pogreške. U koliko se pogreške ne pronađu, treba pravce koji su očito pogrešni izbaciti, a u koliko su neophodno potrebni za računanje, treba ta mjerenja ponoviti.

Daljnji posao bio bi računanje privremenih koordinata za tražene točke. Privremene koordinate računaju se jednostavnim (bez izravnjanja) presjecanjem — točku po točku. Svakako najprije one točke koje se direktno određuju od zadanih točaka.

Dobro je da se, sigurnosti radi, uzme u račun ne samo vanjski pravci već i unutarnji kut, kao i to da se svaka točka odredi sa dva po mogućnosti nezavisna presjeka, i tako za privremene koordinate uzme aritmetička sredina.

Prema privremenim koordinatama računaju se redukcije smjerova za ravninu projekcije. Mjereni pravci na svakom stajalištu reduciraju se za dobivene iznose. Kontrolu računanja redukcije kao i točnost samog reduciranja možemo provesti ako ponovno sa reduciranim pravcima zatvorimo trokute. Odstupanja (sada od  $180^\circ$ ) moraju biti jednaka ranije sračunatim odstupanjima.

### Privremena orijentacija pravca

Prema privremenim koordinatama sračunaju se privremeni kutovi smjera  $n$ . Kod toga se ujedno sračunaju koeficijenti  $a$  i  $b$  na poznati način, kao i kod računanja presjecanja jedne točke.

Privremena orijentacija pravaca na datim točkama izvrši se samo obzirom na date kutove smjera » (obzirom na kutove smjera prema datim točkama), a sa traženih točaka obzirom na sve privremene kutove smjera na toj točki.

Taj rad prikazan je u formularu »Privremena orijentacija«. Na datim točkama podcrtani smjerovi u rubrici kutovi smjera su dati — definitivni smjerovi ». Razlika kuta smjera i orijentiranog smjera daje veličinu  $l$  — slobodni član.

Veličine  $l$ , pošto smo uveli privremene koordinate, predstavljaju sad mjerene veličine umjesto orijentiranih smjerova. Privremenu orijentaciju i vršimo  $z$  ato, da dobijemo te veličine  $l$ . Veličine  $l$  možemo dobiti također ako od pojedine vrijednosti orijentacionog kuta odbijemo srednju vrijednost orijentacije na toj stanici, kako je to vidljivo na stajalištu Rog i kako je dalje provedeno na stajalištima Sesevete i Zagreb.

Veličine  $l$  pokazuju koliko privremene koordinate odstupaju od izvršenih mjerenja (orijentiranih kutova smjera), a izjednačenjem tražimo korekcije privremenih koordinata da se što bolje zadovolje mjerene veličine.



### Jednadžbe pogrešaka

Svako mjerenje izvršeno je sa nekom pogreškom, pa će svaki izmjereni pravac  $\varphi$  zadržavati u sebi neku pogrešku  $v$ .

Da bi koristili način »posrednih mjerenja« moramo postaviti da je opažana veličina funkcija koordinata tražene točke (odnosno koordinate su funkcije opažane veličine).

Općenito će biti:

$$\varphi = f(x, y)$$

gdje je  $\varphi$  neki opažani smjer zavisan od traženih koordinata  $x$  i  $y$ .

Uvrstivši privremene koordinate  $x^0$  i  $y^0$  biti će:

$$\varphi = f(x^0 + \Delta x, y^0 + \Delta y)$$

Smatrajući sad, da je mjerena veličina  $\varphi$  podvrgnuta nekoj pogreški  $v$  tj.  $v = \varphi + v$ , pa razvivši desnu stranu u Taylor-ov red i zadržavši samo prve potencije imamo konačni smjer  $v$ :

$$v = \varphi + v = f(x^0, y^0) + \frac{\partial f}{\partial x} \Delta x + \frac{\partial f}{\partial y} \Delta y \quad \dots (a)$$

$$v = \varphi + v = n + a \Delta x + b \Delta y = n + dn \quad \dots (b)$$

odnosno jednadžbe pogrešaka imat će oblik:

$$v = a \Delta x + b \Delta y + l \quad \dots (1)$$

gdje je

$$a = \left( \frac{\partial f}{\partial x} \right)_0 \quad b = \left( \frac{\partial f}{\partial y} \right)_0$$

$$l = f(x^0, y^0) - \varphi = n - \varphi \quad \dots (2)$$

Ovisnost koordinata i mjerenog pravca (u našem slučaju orijentiranog kuta smjera) možemo izraziti:

$$\operatorname{tg} \varphi = \frac{y - y_a}{x - x_a}$$

odnosno funkcija  $f$  glasi:

$$\varphi = \operatorname{arc} \operatorname{tg} \frac{y - y_a}{x - x_a} = f(x, y) \quad \dots (3)$$

gdje su  $y$  i  $x$  koordinate tražene točke, a  $y_a$  i  $x_a$  koordinate date točke.

Veličinu  $n$  prema izrazu (2) dobit ćemo očito kad u izraz (3) umjesto nepoznatog  $y$  i  $x$  uvrstimo određene približne veličine  $y^0$  i  $x^0$ ; tj. dobit ćemo određeni privremeni kut smjera  $n$  kao

$$\operatorname{tg} n = \frac{y^0 - y_a}{x^0 - x_a} \quad \dots (4)$$

Veličina  $l$  u izrazu (1) je kako smo ranije rekli razlika  $n - \varphi$  (n sračunato po 4, a  $\varphi$  je mjereno).

Koeficijenti  $a$  i  $b$  su brojne vrijednosti parcijalnih derivacija funkcije 3, odnosno

$$a = -\frac{\rho \sin \varphi}{s} = -\frac{y - y_a}{s^2} \cdot \rho \quad \dots \quad (5)$$

$$b = \frac{\rho \cos \varphi}{s} = \frac{x - x_a}{s^2} \cdot \rho$$

Ove koeficijente u računskim formularima dobivamo na dovoljno poznate načine.

Očito je da jednadžbe 1 i 2 vrijede ako su koordinate  $y_a$  i  $x_a$  čvrste. No ako su promjenljive obje krajnje točke, bit će opažana veličina funkcija obojih koordinata, ako tražene koordinate označimo  $x_1, y_1$ , i  $x_2, y_2$ :

$$\varphi = f(x_1, y_1, x_2, y_2)$$

odnosno

$$\operatorname{tg} \varphi = \frac{y_2 - y_1}{x_2 - x_1} \quad \dots \quad (6)$$

Ovu funkciju moramo sad razviti u red po svim 4 promjenljivim. Očito je, da će izrazu 6 odgovarati sad jednadžba pogrešaka:

$$v = a \Delta x_2 + b \Delta y_2 + c \Delta x_1 + d \Delta y_1 + l$$

ili opet  $v = dn + l \quad \dots \quad 7$

gdje je:

$$a = \left( \frac{\partial f}{\partial x_2} \right)_0 \quad b = \left( \frac{\partial f}{\partial y_2} \right)_0 \quad c = \left( \frac{\partial f}{\partial x_1} \right)_0 \quad d = \left( \frac{\partial f}{\partial y_1} \right)_0$$

$$f(x_1^0, y_1^0, x_2^0, y_2^0) = \operatorname{tg} n = \frac{y_2^0 - y_1^0}{x_2^0 - x_1^0} \quad \dots \quad (8)$$

$$l = n - \varphi$$

Sravnivši pak izraz 6 i 3 možemo zaključiti da je:

$$c = -a \quad d = -b \quad \dots \quad (9)$$

$\Delta x_1, \Delta y_1$ , te  $\Delta x_2, \Delta y_2$  su nepoznanice, odnosno tražene veličine koje treba dodati privremenim koordinatama točke 1 odnosno točke 2.

Slobodni članovi  $l$  sadrže u sebi i jednu nepoznanicu, a to je popravka orijentacije na svakom stajalištu. Svi  $l$  nekog stajališta sadržavati će istu popravku orijentacije do.



Kod naših formulara za presejcanje jedne ili dvije točke uzimamo u obzir popravku orijentacije samo za unutarnje pravce, odnosno iz računa je eliminiramo reduciranjem koeficijenata  $a$  i  $b$  te slobodnih članova  $l$  za unutarnje pravce. U stvari međutim i  $l$ -ovi sa datih stajališta zadržavat će u sebi popravku (pogrešku) orijentacije. (Predstavimo si da nije svejedno da li vanjske pravce orijentiramo na jednu, dvije ili više zdanih točaka.) No mi ovaj momenat kod presjecanja jedne ili dvije točke zanemarujemo.

Vratimo se ponovno na izraz  $a$ , da je nakon izravnjanja — konačni kut smjera

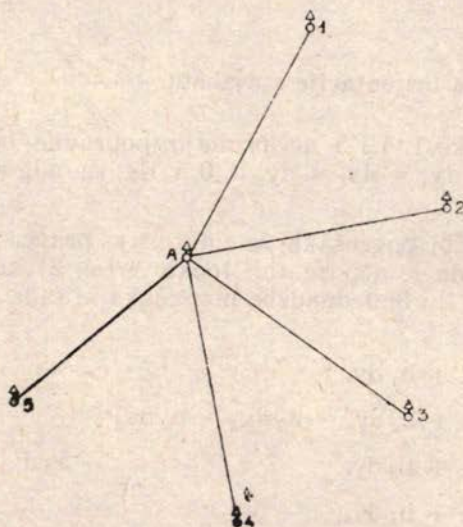
$$v = \varphi + v \quad \dots \dots a$$

kod toga  $\varphi$  dobivamo računom kao  $0 + a$  tj. orijentacija + mjereni pravac. Orijentacija sadrži pogrešku orijentacije do  $a$  mjereni pravac pogrešku mjerenja  $v$ , pa će pravilan odnos glasiti:

$$v = 0 + do + a + v = do + \varphi + v \quad \dots \dots 10$$

Neka su prema sl. 2 točke A, 1, 4, 5 zadate, a 2 i 3 tražene točke, te neka su izmjereni pravci sa točke A na 1, 2, 3, 4, 5, to ćemo obzirom na izraz 10 moći postaviti slijedeće odnose:

$$\begin{aligned} v_a^1 &= 0 + do + a_1 + v_1 \\ v_a^2 &= 0 + do + a_2 + v_2 \\ v_a^3 &= 0 + do + a_3 + v_3 \\ v_a^4 &= 0 + do + a_4 + v_4 \\ v_a^5 &= 0 + do + a_5 + v_5 \end{aligned} \quad \dots \dots (11)$$



Slika 2.

Kako je  $0 + \alpha_i = \varphi_i$  (iz orijentacije pravaca), to ćemo jednadžbe pogrešaka moći pisati:

$$\begin{aligned} v_1 &= -do + v_a^1 - \varphi_1 \\ v_2 &= -do + v_a^2 - \varphi_2 \\ v_3 &= -do + v_a^3 - \varphi_3 \\ v_4 &= -do + v_a^4 - \varphi_4 \\ v_5 &= -do + v_a^5 - \varphi_5 \end{aligned} \quad \dots (12)$$

Tu su  $v_a^2$  i  $v_a^3$  još nepoznate veličine. Iste ćemo izraziti pomoću privremenih kutova smjera, odnosno pomoću izraza  $b$ , tj. uvrstit ćemo da je  $v_a^2 = n_a^2 + dn_2$ ,  $v_a^3 = n_a^3 + dn_3$ . U privremenoj orijentaciji imamo sračunate veličine

$v_a^1 - \varphi_1 = l_1$ ,  $n_a^2 - \varphi_2 = l_2$ ,  $n_a^3 - \varphi_3 = l_3$ ,  $v_a^4 - \varphi_4 = l_4$ ,  $v_a^5 - \varphi_5 = l_5$ , pa uvrstimo iste u jednadžbu pogrešaka i imajući (prema izrazu  $b$ ) na umu da je (izraz  $b$ ):

$$\begin{aligned} dn_2 &= a_2 dx_2 + b_2 dy_2 \\ dn_3 &= a_3 dx_3 + b_3 dy_3 \end{aligned}$$

dobit ćemo jednadžbe pogrešaka slijedećeg oblika:

$$\begin{aligned} v_1 &= -do && + l_1 \\ v_2 &= -do + a_2 dx_2 + b_2 dy_2 && + l_2 \\ v_3 &= -do && + a_3 dx_3 + b_3 dy_3 + l_3 \\ v_4 &= -do && + l_4 \\ v_5 &= -do && + l_5 \end{aligned} \quad \dots 13$$

gdje je  $do$  popravka orijentacije stajališta.

Pošto date točke 1, 4 i 5 ne primaju popravke očito je da će biti  $dx_1 = dy_1 = dx_4 = dy_4 = dx_5 = dy_5 = 0$  i da su odgovarajući članovi u izrazima 13 otpali.

Shemu jednadžbi pogrešaka za unutarnje pravce dobit ćemo jednostavno smatrajući da je nepoznata i točka A (sl. 2) koja veže date točke 1, 4 i 5 i nepoznate 2 i 3. Jednadžbe pogrešaka bi tada očito (vidi izraze 7 i 9) glasile:

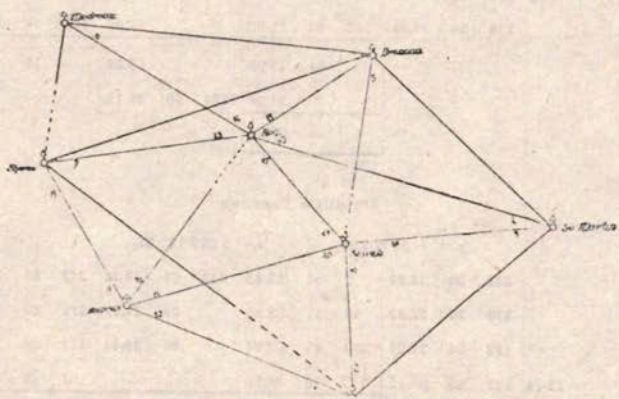
$$\begin{aligned} v_1 &= -do + a_1 dx_1 + b_1 dy_1 && + l_1 \\ v_2 &= -do + a_2 dx_1 + b_2 dy_1 - a_2 dx_2 - b_2 dy_2 && + l_2 \\ v_3 &= -do + a_3 dx_1 + b_3 dy_1 && - a_3 dx_3 - b_3 dy_3 + l_3 \\ v_4 &= -do + a_4 dx_1 + b_4 dy_1 && + l_4 \\ v_5 &= -do + a_5 dx_1 + b_5 dy_1 && + l_5 \end{aligned} \quad (14)$$



gdje veličine  $l_1, l_2 \dots l_5$  imademo u privremenoj orijentaciji kao razlike privremenog kuta smjera i orijentiranog smjera tj.  $n_1 - \varphi_1; n_2 - \varphi_2; n_3 - \varphi_3$  i t. d.

Koeficijente  $a$  i  $b$  po veličini i predznaku dobit ćemo iz izraza 5 ili na drugi poznat način računom. Kontrolu predznaka najbolje je provesti po vanjskim pravcima. Vanjski i unutarnji pravac za istu nepoznanicu  $dx$  i  $dy$  imaju iste koeficijente po veličini i predznaku. Za Gauss-Krüger-ovu projekciju vrijedi dalje: za linije istočno od tražene točke  $a$  ima predznak  $+$ , za linije zapadno od tražene točke  $a$  ima predznak  $-$ ; ako su linije južno od tražene točke  $b$  ima predznak  $+$ , a za sjeverne linije  $b$  ima predznak  $-$ . Radi preglednosti u primjeru upisani su koeficijenti  $a$  i  $b$  u posebnu rubriku formulara privremene orijentacije. Koeficijenti na liniji odnose se na promjenu koordinate vizurne točke, a iznad linije (koeficijenti u zagradi) odnose se na promjenu koordinate stajališta.

Prema sl. 3 date su koordinate točaka: Sljeme, Modrovec, Drenova, Martin i Gorica. Traže se točke: Rog, Sesvete i Zagreb. Ucertani su svi mjereni pravci, a oni na tražene točke i numerirani od 1 do 21. Na poznati način sračunate su privremene koordinate traženih točaka. Prema privremenim koordinatama sračunati su privremeni kutovi smjera i koe-



Slika 3.

ficijenti  $a, b$ . Prelazimo na sastav privremene orijentacije pravaca po stajalištima; najprije stajališta datih točaka, pa stajališta traženih točaka. Tu u rubriku »opažani pravac« upisujemo opažane pravce (svedene na ravninu projekcije). U rubriku »kutovi smjera« upisujemo na datim stajalištima crveno (podcrtano) definitivne kutove smjera  $\nu$  (između zadanih točaka), a crno (nepodcrtano) kutove smjera koji odgovaraju privremenim koordinatama. Obračun privremene orijentacije u primjeru dovoljno je jasan. U posljednjoj rubrici dobiveni su slobodni članovi  $l$ . Sa strane radi preglednosti numerisani su i pravci prema numeraciji na slici







Vizura	Koeficienti		Kut smjera $\nu$ ili $n$			Opažani pravac $a$			Orjentacija $\nu - a$ srednja vrijednost 0			Orjentrani kut smjera $\varphi = a + 0$		1		Biljevi pravca	
	a	b	o	'	"	o	'	"	o	'	"	o	'	"	+		-
															"		"

### Stajalište Sljeme

$$\bar{y} = +73\ 903,06_1 \quad \bar{x} = 5\ 084\ 837,52_6$$

Zagreb	- 5.63	- 20.41	164	35	10.12	0	00	22.04			164	35	05.38	4.74	8
Drenova			03	00	18.84	258	25	37.03	164	34	41.81	63	08	20.37	1.53
Rog	- 10.12	+ 8.67	66	41	39.68	262	07	00.74			66	41	44.08	4.40	7
V. Gorica			153	12	47.22	348	38	02.34	34	44.88	153	12	45.68	1.54	
						11	02.15		88.89		29	55.51	1.54	1.53	
						18	53.36	164	34	43.24					
						29	55.51								

### B) TRAŽENE TOČKE

#### Stajalište Rog

$$\text{Privremene koordinate } \bar{y} = 82\ 590,02_4 \quad \bar{x} = 5\ 088\ 562,50_4$$

Sljeme	(- 20.12 + 8.67)	246	41	39.68	41	54	47.93	204	46	51.75	246	41	45.34	5.66	13
Modrovec	(- 14.73 - 15.58)	316	37	10.73	111	50	15.31	46	55.42	316	37	12.72	1.99	14	
Drenova	(+ 19.61 - 11.71)	59	09	30.52	214	22	30.33	46	60.19	59	09	27.74	2.78	15	
Sv. Martin	(+ 8.62 + 7.40)	130	39	47.28	285	52	48.98	46	58.30	130	39	46.39	0.89	16	
Sesvete	(+ 5.64 + 15.91)	160	30	12.62	315	43	11.22	46	61.40	160	30	08.63	3.99	17	
				20.83		43	33.77		287.06		38	20.82	7.66	7.65	
						54	47.07	204	46	57.41					
						38	20.82								

#### Stajalište Sesvete

$$\text{Privremene koordinate } \bar{y} = 86\ 628,57_6 \quad \bar{x} = 5\ 077\ 042,78_6$$

Zagreb	(- 19.86 + 3.13)	261	02	02.40	0	00	00.34	261	02	02.06			0.09	20	
	+ 19.86 - 3.13														
Rog	(- 5.64 - 15.91)	340	30	12.62	79	28	07.51	02	05.11				3.14	21	
	+ 5.64 + 15.91														
Sv. Martin	(+ 21.25 + 0.67)	91	50	43.20	190	48	41.20	02	02.00				0.03	18	
V. Gorica	(- 3.11 + 15.84)	191	06	08.76	290	04	10.06	01	58.70				3.27	19	
						29	06.98		20	59.11			07.87	3.26	3.27
									261	02	01.97				

#### Stajalište Zagreb

$$\text{Privremene koordinate } \bar{y} = 76\ 493,01_3 \quad \bar{x} = 5\ 075\ 443,6'_3$$

Sesvete	(+ 19.86 - 3.13)	81	02	02.40	38	13	27.48	42	48	34.02			1.72	11	
	- 19.76 + 3.13														
V. Gorica	(+ 8.87 + 12.64)	144	56	43.96	102	08	12.58	48	31.38				1.82	12	
Sljeme	(- 5.63 - 20.41)	344	35	10.12	301	46	35.57	48	34.55				1.35	9	
Rog	(+ 5.98 - 12.86)	24	46	58.39	341	58	26.45	48	31.94				1.26	10	
	- 5.98 + 12.86														
						20	54.87		06	42.08			132.79	3.07	3.08
									42	48	33.20				







Umjesto gornjeg sistema jednadžbi pogrešaka možemo pisati:

$$\begin{aligned}
 v'_1 &= b_1 y + c_1 z + l_1 & . & . & . & 1 & & & & p \\
 v'_2 &= b_2 y + c_2 z + l_2 & . & . & . & 1 & & & & \\
 & . & . & . & . & & . & . & . & (16) \\
 v'_n &= b_n y + c_n z + l_n & . & . & . & 1 & & & & \\
 v' &= [ab] y + [ac] z + [al] & . & . & . & -\frac{1}{[aa]}
 \end{aligned}$$

Tablica I.

V	do <sub>1</sub>	do <sub>2</sub>	do <sub>3</sub>	do <sub>4</sub>	do <sub>5</sub>	do <sub>R</sub>	do <sub>S</sub>	do <sub>Z</sub>	I.	II.	III.	IV.	V.	VI.	1
<b>Stajalište V. Gorica</b>															
$v_1^M$	-1														0
$v_1$	-1												+ 8.87	+12.64	- 0.36
$v_2$	-1										- 3.11	+15.84			- 2.32
<b>Stajalište Sv. Martin</b>															
$v_0^C$	-1														- 0.81
$v_8$	-1										+21.23	+ 0.67			- 0.52
$v_4$	-1							+ 8.62	+ 7.40						+ 4.48
$v_0$	-1														+ 0.81
i tako za stajališta: Drenova, Modrovec, Sljeme															
<b>Stajalište Rog</b>															
$v_{13}$					-1				-20.12	+ 8.67					- 5.66
$v_{14}$					-1				-14.73	-15.58					- 1.99
$v_{15}$					-1				+19.61	-11.71					+ 2.78
$v_{16}$					-1				+ 8.62	+ 7.40					+ 0.89
$v_{17}$					-1				+ 5.64	+15.91	- 5.64	-15.91			+ 3.99
<b>Stajalište Sesvete</b>															
$v_{18}$					-1						+21.25	+ 0.67			+ 0.03
$v_{19}$					-1						- 3.11	+15.84			- 3.27
$v_{20}$					-1						-19.86	+ 3.13	+19.86	- 3.13	+ 0.09
$v_{21}$					-1				+ 5.64	+15.91	- 5.64	-15.91			+ 3.14
i tako još za stajalište Zagreb.															

Sastavimo li naime normalne jednadžbe na temelju jednadžbi 15 i eliminiramo nepoznanicu  $x$  dobit ćemo dvije jednadžbe sa dvije nepoznane koje će biti potpuno indentične normalnim jednadžbama koje odgovaraju sistemu 16.

Ovo pravilo možemo vrlo lako koristiti u cilju eliminiranja nepoznanica do, pošto svaki do ulazi samo u jednadžbe sa tog stajališta. Očito je da možemo odmah zanemariti nepoznanice do, a također i sve jednadžbe pogrešaka sa datih točaka na date. Zahvaljujući dalje tome što su koeficijenti uz do jedinice (kod eliminacije je potpuno isti rezultat da li su ti koeficijenti  $-1$  ili  $+1$ ), to će koeficijenti i slobodni član fiktivne jednadžbe biti jednaki sumi odgovarajućih koeficijenata odnosno sumi slobodnih čla-

nova. Težina te jednadžbe biti će  $-\frac{1}{n}$ , gdje je  $n$  broj svih pravaca na tom stajalištu. U koliko sa datog stajališta postoji samo jedan pravac na tražene točke tj. postoji samo jedna jednadžba, možemo pisati reducirane (bez do) jednadžbe:

$$v_n = a dx + b dy + l \quad \dots \quad p$$

$$\text{fiktivna: } (v') = a dx + b dy + l \quad \dots \quad -\frac{1}{n} \quad \text{gdje je } n = s + 1 \quad (17)$$

$n$  je broj svih pravaca, a  $s$  je broj pravaca na čvrste točke. Umjesto jednadžbi 17 možemo odmah pisati ekvivalentnu jednadžbu

$$(v_n = a dx + b dy + l \quad \text{sa težinom } \frac{s}{s+1} \quad \dots \quad (18)$$

Obzirom na ovo sastavljamo iz podataka privremene orijentacije odmah reducirane jednadžbe pogrešaka, kako je to prikazano u tablici II.

Prema ovim jednadžbama sastavimo normalne jednadžbe iz kojih postepenom eliminacijom sračunavamo nepoznanice  $dx$  i  $dy$  za sve tražene točke. Dodavši ove vrijednosti privremenim koordinatama dobijemo definitivne koordinate. Iz definitivnih koordinata sračunavamo konačne kutove smjera i izvršimo ponovnu orijentaciju pravaca obzirom na sve mjerene pravce (i kod datih stajališta). Ovo obavljamo u formularu »Pregled rezultata«. Razlike konačnih kutova smjera i orijentiranog kuta smjera dat će pogreške odnosno popravke mjerenja  $v$ .

Za kontrolu možemo te pogreške računati i iz jednadžbi pogrešaka tablice II uvrstivši u kolone I, II, . . . . VI dobivene vrijednosti nepoznanica. Na taj način dobit ćemo zapravo reducirane vrijednosti za popravke koje smo označili sa  $v'$ . Da bi dobili prave veličine popravaka  $v$  moramo tim vrijednostima po odgovarajućim stajalištima dodat popravku orijentacije — do za to stajalište. Popravku do dobivamo za svako stajalište kao razliku definitivnog orijentacionog kuta i privremenog (iz privremene orijentacije) orijentacionog kuta.



## III. način

Temelji se na primjeni Schreiberovih pravila za sastav reduciranih jednadžbi pogrešaka.

Pogledom na tablice II vidimo da su mnoge jednadžbe indentične kao na pr.  $v'_1$  i  $v'_{12}$ ;  $v'_4$  i  $v'_{16}$  itd., odnosno da se razlikuju samo po veličini slobodnih članova. Da se smanji broj tih jednadžbi, a prema tome i smanji

Tablica II.

$v'$	I.	II.	III.	IV.	V.	VI.	1	p
$v'_1$					+ 8.87	+ 12.64	- 0.36	1
$v'_2$			- 3.11	+ 15.84			- 2.32	1
$v_0$			- 3.11	+ 15.84	+ 8.87	+ 12.64	- 2.68	$-\frac{1}{3}$
$v'_3$			+ 21.25	+ 0.67			- 0.52	1
$v'_4$	+ 8.62	+ 7.40					+ 4.48	1
$v_0$	+ 8.62	+ 7.40	+ 21.25	+ 0.67			+ 3.96	$-\frac{1}{4}$
$v'_5$			+ 2.77	- 12.14			- 0.86	$\frac{3}{4}$
$v'_6$	- 14.73	- 15.58					+ 0.59	$\frac{2}{3}$
$v'_7$	- 20.12	+ 8.67					- 4.40	1
$v'_8$					- 5.63	- 20.41	+ 4.74	1
$v_0$	- 20.12	+ 8.67			- 5.63	- 20.41	+ 0.34	$-\frac{1}{4}$
$v'_9$					- 5.63	- 20.41	+ 1.35	1
$v'_{10}$	- 5.98	+ 12.96			+ 5.98	- 12.96	- 1.26	1
$v'_{11}$			- 19.86	+ 3.13	+ 19.86	- 3.13	+ 1.72	1
$v'_{12}$					+ 8.87	+ 12.64	- 1.82	1
$v_0$	- 5.98	+ 12.96	- 19.86	+ 3.13	+ 29.08	- 23.86	- 0.01	$-\frac{1}{4}$
$v'_{13}$	- 20.12	+ 8.67					- 5.66	1
$v'_{14}$	- 14.73	- 15.58					- 1.99	1
$v'_{15}$	+ 19.61	- 11.71					+ 2.78	1
$v'_{16}$	+ 8.62	+ 7.40					+ 0.89	1
$v'_{17}$	+ 5.64	+ 15.91	- 5.64	- 15.91			+ 3.99	1
$v_0$	- 0.98	+ 4.69	- 5.64	- 15.91			+ 0.01	$-\frac{1}{5}$
$v'_{18}$			+ 21.25	+ 0.67			+ 0.03	1
$v'_{19}$			- 3.11	+ 15.84			- 3.27	1
$v'_{20}$			- 19.86	+ 3.13	+ 19.86	- 3.13	+ 0.09	1
$v'_{21}$	+ 5.64	+ 15.91	- 5.64	- 15.91			+ 3.13	1
$v_0$	+ 5.64	+ 15.91	- 7.36	+ 3.73	+ 19.86	- 3.13	- 0.01	$-\frac{1}{4}$

posao oko sastava normalnih jednadžbi dao je Schreiber pravila kako treba skraćeno pisati reducirane jednadžbe pogrešaka da budu ekvivalentne zadanim jednadžbama pogrešaka.

Mi ćemo ovdje ta pravila dati u definitivnom obliku:

**Pravilo 1.:** Svaka dva suprotna pravca 1 i 2 daju reduciranu jednadžbu

$$(v) = v_1 + v_2 \quad \text{težine } \frac{1}{2}$$

sa izuzetkom kad je 1 ili 2 jedini neodređeni pravac sa neke zadate točke. U posljednjem slučaju važi (neka je 2 jedini neodređeni pravac)

**pravilo 1<sup>a</sup>:**

$$(v) = 2(v_1) + v_2 \quad \text{težine } \frac{1}{6}$$

**Pravilo 2.:** Svaki jednostrani pravac 1 ostaje jednak sam sebi tj.

$$(v) = v_1 \quad \text{težine } 1$$

sa izuzetkom kad je to jedini neodređeni pravac neke stanice za koji slučaj važi

**pravilo 2<sup>a</sup>:**

$$(v) = v_1 \quad \text{težine } \frac{1}{2}$$

**Pravilo 3.:** Svaka stanica od  $n$  pravaca 1, 2, 3, daje još jednu jednadžbu

$$(v) = v_1 + v_2 + \dots + v_n \quad \text{težine } \frac{1}{n}$$

Na datim točkama u broj  $n$  je uključen pravac za orijentaciju (ako je  $k$  broj pravaca na novo određene točke, onda je  $n = k + 1$ ).

Ako na datoj točki postoji samo jedan novi neodređeni pravac (pravac na neku od traženih točaka), onda ova jednadžba otpada.

Naš primjer je specijalno izabran, da bi došli do izražaja svi mogući slučajevi Schreiberovih pravila. Samo korišćenje tih pravila jasno se vidi u tablici III (sравnjuj sa slikom 3). Da bi bilo iz tablice lakše vršiti umnoške [paa]itd. poželjno je da se jednadžbe grupiraju po težinama.

Na temelju tablice III sastavimo normalne jednadžbe, a rješenjem istih dobit ćemo koordinatne popravke. Sračunamo definitivne kutove smjera, sastavimo pregled rezultata, u kojem orijentaciju i na datim točkama izvedemo sad po svim a pravcima. To će opet razlike konačnih kutova smjera i orijentiranih kutova smjera biti pogreške mjerenja  $v$ . Za kontrolu izvršimo računanje  $v'_1 + v'_{12}$ ;  $v'_2 + v'_{10}$  itd. uvodeći u tablicu



III dobivene vrijednosti nepoznanica. Dodavši ovim sumama popravke orijentacije — do odgovarajućih stajališta (razlika orijentacionog kuta poslije i prije izjednačenja) dobit ćemo  $v_1 + v_{12}, v_2 + v_3, \dots$  što mora u potpunosti biti jednako zbirovima tih istih pogrešaka iz pregleda rezultata.

Upotreбивši Schreiberova pravila možemo sastaviti slijedeće jednadžbe:

Tablica III.

	I.	II.	III.	IV.	V.	VI.	l	p
$v_1' + v_{12}'$					+ 17.74	+ 25.28	- 2.18	$\frac{1}{2}$
$v_2' + v_{19}'$			- 6.22	+ 31.68			- 5.59	$\frac{1}{2}$
$v_3' + v_{18}'$			+ 42.50	+ 1.34			- 0.49	$\frac{1}{2}$
$v_4' + v_{16}'$	+ 17.24	+ 14.80					+ 5.37	$\frac{1}{2}$
$v_7' + v_{15}'$	- 40.24	+ 17.34					- 10.06	$\frac{1}{2}$
$v_8' + v_9'$					- 11.26	- 40.82	+ 6.09	$\frac{1}{2}$
$v_{11}' + v_{10}'$			- 39.72	+ 6.26	+ 39.72	- 8.26	+ 1.81	$\frac{1}{2}$
$v_{17}' + v_{21}'$	+ 11.28	+ 31.82	- 11.28	- 31.82			+ 7.13	$\frac{1}{2}$
$v_6'$			+ 2.77	- 12.14			- 0.86	$\frac{1}{2}$
$v_{10}'$	- 5.98	+ 12.96			+ 5.98	- 12.96	- 1.26	1
$v_{15}'$	+ 19.61	- 11.71					+ 2.78	1
$v_6' + 2v_{14}'$	- 44.19	- 46.74					- 3.39	$\frac{1}{6}$
$v_1 + v_2$			- 3.11	+ 15.84	+ 8.87	+ 12.64	- 2.68	$-\frac{1}{3}$
$v_3 + v_4$	+ 8.62	+ 7.40	+ 21.23	+ 0.67			+ 3.06	$-\frac{1}{3}$
$v_7 + v_8$	- 20.12	+ 8.67			- 5.63	- 20.41	+ 0.34	$-\frac{1}{3}$
$v_9 + v_{13} + v_{11} + v_{12}$	- 5.98	+ 12.96	- 19.86	+ 3.13	+ 29.08	- 23.86	- 0.01	$-\frac{1}{4}$
$v_{15} + v_{19} + v_{20} + v_{21}$	+ 5.64	+ 15.91	- 7.36	+ 3.73	+ 19.86	- 3.13	- 0.01	$-\frac{1}{4}$
$v_{13} + v_{14} + v_{10} + v_{10} + v_7$	- 0.98	+ 4.69	- 5.64	- 15.91			+ 0.01	$-\frac{1}{5}$

\* \*

\*

Način I i način II su potpuno strogi ne samo u pogledu rješavanja, nego i u postavljanju zadataka. Tu dolazi do izražaja sva strogost pogleda

na unutarnju strukturu i povezanost mjerenja. Način I se u praksi gotovo i ne upotrebljava, jer je njemu ekvivalentan način II mnogo kraći i brži. Način III sadrži također svu strogoću u rješavanju, no kod toga se ne obazire kod datih stajališta, da li je orijentacioni kut određen obzirom na jedan, dva ili više datih smjerova. To svakako ponešto mijenja odnos težina vanjskih pravaca (prema I i II načinu). Schreiber prepostavlja orijentacioni kut kao jedno mjerenje, na koji se vežu pravci na tražene točke. Ovo naziranje bi bilo pravilno u našem primjeru samo za stajalište Goricu, dok za stajalište Martin, Drenovu, Modrovec, Sljeme orijentacioni kut, a po tom i orijentacioni pravci imat će nešto veću težinu nego li pravci 1 i 2. Tako na pr. pravci 5 i 6 ulaze po Schreiberovim pravilima u račun sa težinom  $\frac{1}{2}$  dok stvarna težina pravca 5 iznosi  $\frac{3}{4}$ , a težina pravca 6 iznosi  $\frac{2}{3}$ .

To su svakako stvari raznih naziranja. Obzirom na ovo tablica III nije potpuno ekvivalentna tablici II, pa ne će niti normalne jednadžbe sastavljene iz tablice III i II potpuno indentične. No razlike mogu biti vrlo malene, tako da riješavajući mrežu II-gog reda po načinu II i po načinu III možemo dobiti razlike u koordinatama u veličini par milimetara. Imajući u vidu točnost mjerenja i praktičnost postupka možemo prihvatiti Schreiberova pravila.

U koliko bi htjeli zadržati svu strogost posmatranja u postavljanju problema, treba zadatak rješavati po načinu II ili preudesiti — u koliko se dadu — Schreiberova pravila. aZ ovu svrhu predložio bi neke promjene u Schreiberovim pravilima, konkretno da pravila u konačnom obliku glase:

Pravilo 1.

Svaka dva suprotna pravca 1 i 2 daju reduciranu jednadžbu

$$(v) = v_1 + v_2 \quad \text{težina } \frac{1}{2}$$

Pravilo 2.

Svaki jednostrani pravac 1 ostaje jednak sam sebi

$$(v) = v_1 \quad \text{težina } 1$$

sa izuzetkom, kad je to jedini neodređeni pravac sa neke (date) stanice, za koji slučaj važi

Pravilo 2<sup>a</sup>

$$(v) = v_1 \quad \text{težine } \frac{s}{s+1}$$

gdje je s broj čvrstih vizura.



## Pravilo 3.

Svaka stanica od  $k$  neodređenih pravaca 1, 2, 3 . . . .  $k$  daje još jednu jednadžbu

$$(v) = v_1 + v_2 + v_3 + \dots + v_k \quad \text{težine} \quad - \frac{1}{n}$$

gdje je  $n$  broj svih mjerenih pravaca sa tog stajališta. (Na traženim stajalištima biti će  $n = k$ , a na datim biti će  $n = s + k$ . Ovdje je  $s$  broj čvrstih pravaca). Ako na datoj stanici postoji samo jedan novi pravac  $i$  to jednostrani, onda ova jednadžba otpada.

Tablica IV.

	I.	II.	III.	IV.	V.	VI.	l	p
$v_1 + v_{12}$					+ 17.74	+ 25.20	- 2.18	$\frac{1}{2}$
$v_2 + v_{19}$			- 6.22	+ 31.68			- 5.59	$\frac{1}{2}$
$v_3 + v_{18}$			+ 42.50	+ 1.34			- 0.49	$\frac{1}{2}$
$v_4 + v_{20}$	+ 17.24	+ 14.80					+ 5.37	$\frac{1}{2}$
$v_6 + v_{14}$	- 29.46	- 31.16					- 1.40	$\frac{1}{2}$
$v_7 + v_{13}$	- 40.24	+ 17.34					- 10.06	$\frac{1}{2}$
$v_8 + v_9$					- 11.26	- 40.82	+ 6.99	$\frac{1}{2}$
$v_{11} + v_{20}$			- 39.72	+ 6.26	+ 39.72	- 6.26	+ 1.81	$\frac{1}{2}$
$v_{17} + v_{21}$	+ 11.28	+ 31.82	- 11.28	- 31.82			+ 7.13	$\frac{1}{2}$
$v_5$			+ 2.77	- 12.14			- 0.66	$\frac{3}{4}$
$v_{10}$	- 5.98	+ 12.96			- 5.98	- 12.96	- 1.26	1
$v_{15}$	+ 19.61	- 11.71					+ 2.78	1
$v_6$	- 14.73	- 15.88					+ 0.59	$-\frac{1}{3}$
$v_1 + v_3$			- 3.11	+ 15.84	+ 8.87	+ 12.64	- 2.68	$-\frac{1}{3}$
$v_8 + v_4$	+ 8.62	+ 7.40	+ 21.25	+ 0.67			+ 3.96	$-\frac{1}{4}$
$v_7 + v_9$	- 20.12	+ 8.67			- 5.63	- 20.41	+ 0.34	$-\frac{1}{4}$
$v_9 + v_{10} + v_{11} + v_{12}$	- 5.98	+ 12.96	- 19.86	+ 3.13	+ 29.08	- 23.86	- 0.01	$-\frac{1}{4}$
$v_{10} + v_{13} + v_{14} + v_{15}$	+ 5.64	+ 15.91	- 7.36	+ 3.73	+ 19.88	- 3.13	- 0.01	$-\frac{1}{4}$
$v_{13} + v_{14} + v_{15} + v_{16} + v_{17}$	- 0.98	+ 4.69	- 5.64	- 15.91			+ 0.01	$-\frac{1}{5}$

Očito je, da ovdje predložena pravila u odnosu na čista Schreiberova imaju i daljnju prednost, jer su jednostavnija, t. j. imaju manje izuzetaka.

Tablica IV prikazuje na istom primjeru sastav jednadžbi pogrešaka prema predloženim pravilima. Tablica IV je potpuno ekvivalentna tablici II, pa će i normalne jednadžbe sastavljene prema tablici II kao i prema tablici IV biti potpuno iste.

Sam sastav normalnih jednadžbi i daljnje riješavanje ovdje ne iznosim, jer smatramo, da je to čitaocima dovoljno poznato.

Ing. Dr. Nikola Čubranić — Zagreb

#### LA COMPENSATION DE PLUSIEURS POINTS À L'AIDE DE LA MÉTHODE DES OBSERVATIONS INDIRECTES

*L'auteur traite le problème de la compensation simultanée de plusieurs points par coordonnées, c'est-à-dire par la méthode des observations indirectes, et démontre, que cette méthode est plus économique que la méthode des observations conditionnelles. Il développe en outre trois variantes d'équations des erreurs et prouve, que l'application des règles mécaniques de Schreiber ne fournissent pas des résultats absolument correctes, parce que Schreiber suppose l'orientation des visés sur les points donnés seulement avec un gisement donné. Cette méthode ne fournira pas la même solution que les autres méthodes.*

*Pour que les règles de Schreiber puissent être appliquées avec la même exactitude que les autres méthodes, l'auteur propose une règle un peu altérée. Les méthodes sont démontrées par des exemples numériques, dans lesquels apparaissent les différences essentielles de ces trois manières de solution du problème.*

