

javadalmazásu állomások száma most aránytalanul rosszabb, mint korábban volt s ebből kifolyólag az előlépési viszonyok is kedvezőtlenebbek, mint az erdészettel összehasonlítható bármely más szolgálati ágánál.

Mély tisztelettel kérjük tehát Nagyméltóságodat, hogy tiszteletteljes felterjesztésünket, melynek megtételére egyedül a közérdek indított, államférfiúi bölcs figyelmére méltatva, a műszaki díjnoki intézmény megszüntetésével egyidejűleg az erdészeti szolgálat jelenlegi, ki nem elégitő szervezetét is revízió alá vétetni s az abban mutatkozó aránytalanságokat méltányosan megszüntetni kegyeskedjék.

Bpest, 1897. január 16.

Tisza Lajos s. k.
elnök.

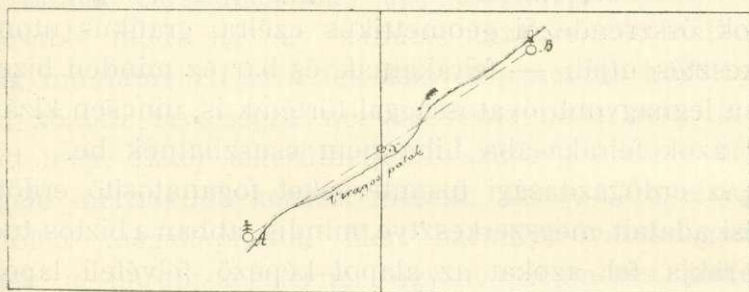
A háromszögelési számítások alkalmazása az erdő-felmérésnél.

Irta: Török Albert, m. kir. háromszögelő mérnök.

Az állami kezelésbe átvett erdőknél — különösen Erdélyben — a gazdasági üzemtervek felmérései nagyobb részt háromszögelési alapon készülnek, vagyis a háromszögméretileg meghatározott pontok felvételi lapokra felrakatnak és a buszóla műszerekkel felmért területek — szerkesztés útján — e pontok közé beillesztetnek.

Sokszor előfordul az az eset, hogy a buszóla-mérés két csatlakozási végpontja közül az egyik a felvételi lapra egyáltalán fel nem rakható; ilyenkor a szerkesztés felülbírálása közvetlenül nem lévén eszközölhető, az a felvételi lapok egymásra való illesztése útján szokott történni. Ez műszakilag véve, ha az elérendő eredmény nem követel nagyobb

pontosságot, elfogadható; azonban pontos munkálatoknál — mint amilyenek minden felmérés feltételeztetik — elkerülhetlenül szükséges, hogy a felvételnek csatlakozását képező két háromszögelési pont közötti távolság (l. az 1. ábrát.) AB és ezen két pontot összekötő egyenesnek a szelvényvonalon való metszés pontja (x) számítás által pontosan meghatározható legyen. Ugyanis a buszólával működő



1. ábra.

erdőtiszt pl. A -ből kiindultan az AB vonalat mérte a természetben; mérési adataiból megszerkesztvén ezt a vonalat, annak helyességét megvizsgálandó, mindenesetre szüksége van az AB vonal hosszának pontos ismeretére. És hogy azt a két felvételi lapba eső csatlakozási pontok közé felrakhassa, szüksége van az x pontra.

Ugy az AB vonal hosszának, miként x pontnak meghatározása, az alább tárgyalandó számítási módozatnak lesz a feladata.

Ha ez a x pont ismert, akkor Ax és Bx távolságokat a mérésből készült szerkesztésre felrakván, ezek segítségével a felvett vonal a szelvényekre leszurható.

Ezek az ismerelenek vagyis AB hossza és x pont helyzete a Pythagoras tételéből is kiszámítható; de tekintettel arra a körülményre, hogy az összrendezők rendszeren

4—5 számjegyűek, ezeknek hatványozása és gyökvonása nagyon is kényelmetlen; mivégből a háromszögelésnél alkalmazott számítási módozat sokkal ajánlatosabb.

Ez a számítás egyuttal megadja annak könnyű módját, hogy a felvételi lapokra felrakott háromszögelési pontok szerkesztésbeli helyességét is számítás útján felülvizsgálhassuk. A felméréssel foglalkozó előtt ismeretes, hogy ezeknél a felvételi lapoknál a háromszögelési uton meghatározott pontok összrendezői geometrikus célra, grafikus uton — szerkesztés útján — felrakatnak és bár ez minden bizonynyal a legnagyobb óvatossággal történik is, nincsen kizárva, hogy azok felrakásába hiba nem csuszhatnék be.

Az erdőgazdasági üzemterveket foganatosító erdőtiszt mérési adatait megszerkesztve, mindig abban a biztos tudatban rakja fel azokat az alapot képező felvételi lapokra, hogy az utóbbiakban a hiba esete ki van zárva; pedig ez nem áll, egyszerűen azon oknál fogva, mivel maga a hiba fogalma ezt kizárja, vagyis a méréseknél éppen úgy, miként a számításnál és grafikus szerkesztésnél hibát elkövethetünk. A működő erdőtiszt bár tudja, hogy méréseit kifogástalan lelkiismeretességgel teljesítette, gyakran látja, hogy felrakott mérési adataiban a záró hiba sokkal nagyobb, mint a milyent műszerének jósága és egyéni ügyessége megenged; de nem lévén oly eszköz avagy mód rendelkezésére, a mely a felvételi alapot képező szerkesztésnek független felülvizsgálását megengedné, ebből kifolyólag az alapot — mint kifogástalant — elfogadván, saját felülvizsgált és hibátlannak talált méréseit kénytelen — az esetleg hibákkal terhelt alaphoz alkalmazva — elrontani.

Ilyen hiba eset a következő.

Két háromszögelési pont között méretett egy vonal a természetben, mely vonalat, a mérés adatai alapján

megszerkesztvén, a felvételi lapra felrakott ugyanazon két háromszögelési pont közé — a jelentkező nagy eltérés miatt — beilleszteni nem lehet. Feltéve, hogy a mérések felülvizsgáltattak, sőt esetleg újabb mérés által ellenőrizve — azok hibátlanoknak találtattak, a gyanu mindenesetre a két háromszögelési pont közötti grafikus vonal hosszára irányul.

Ennek elosztatásához vagy megállapításához a legbiztosabb mód, ha az számítás által felülbiráltatik. Ha pedig mindamellett is a felrakás és számítás között a két pont közötti távolságra nézve ellenmondás nem állapított meg, akkor elkerülhetlenül szükséges azon háromszögelő mérnökhöz kérdést intézni, aki a háromszögelési adatokat megállapította. Mert bármily óvatossággal történjék a háromszögelésnél úgy a szögmérés, miként a számítás, ott is megeshetik a hiba. Ezt minden háromszögeléssel foglalkozó mérnök bevallja, mivel éppen ő foglalkozik legtöbbet hibaelmélettel.

A háromszögelés pontjainál a hiba-esetekre nézve a következőket kell megjegyezniem:

1. vagy a szögmérésnél csuszott be elnézésből hiba, vagy a számításnál, ezekben az esetekben a hiba megállapítása és kijavitása könnyen és biztosan eszközölhető;

2. annál az esetnél azonban, midőn a hiba eredete a háromszögelő mérnök elbirálásán kívül áll, csakis a részletfelmérést foganatosító műszaki közeg van hivatva azt megállapítani és esetleg elosztatni. Ez akkor következik be, midőn a háromszögelési pont eredeti — meghatározott — helyéből kimozdított vagyis áthelyezett.

Hogy ilyen eset egyáltalán nincsen kizárva, az a beszteczei m. kir. erdőigazgatóságnál már két ízben is tapasztaltatott. Ugyanis a hozzá nem értő gazda ember tudja,

hogy a háromszögelési pont elrombolása törvénybe ütköző cselekmény, de látva, hogy a felállított oszlop és jel gazdasági üzemében akadály, mindkét kiválanomnak eleget teendő: a jelet oszlopával együtt kiássa és egy általa jónak vélt helyre felállítja, persze minden bejelentés nélkül. Ez a legveszélyesebb eset a felmérésnél; mert ha az áthelyezés csak 1—2 ölet tesz ki, akkor az 1"—80 öl mérczében kevésbé jelentkező, rendesen figyelmen kívül hagyatik; ha azonban távolabbra helyeztetett el a pont, akkor mindenesetre oly eltérés jelentkezik, mely a méréssel összhangba nem hozható. Ekkor kizárólag csak a számítás az, mely által biztosan megállapítható, hogy a grafikus szerkesztés ugyan jó, de a háromszögelési pont, melyhez a csatlakozás történt — hamis. Az így elrombolt pont, a hol elkerülhetlenül szükséges vagy tehető, újabb háromszögeléssel meghatározandó, avagy pedig a részletfelmérésből nyert eredmény fogadtatik el.

Mielőtt a tárgyalandó számítás módozatának ismertetésére áttérnék, a Magyarországon folyó háromszögelésről a következőket találok szükségesnek megismertetni, hogy magát a számítás módját bárki is alkalmazhassa.

A háromszögelő mérnök, mielőtt a felvételi hálózat pontjait meghatározná, megelőzőleg:

1. a felső hálózatban az összes irányokat a gömbről — melyen azok méretnek — egy a felvételt megállapító sakra átvetíti;

2. a felső hálózat összes pontjait, minden hiba és ellentmondás kiküszöbölése okáért, a legkisebb négyzetek elmélete szerint, kiegyenlítve megállapítja.

A tulajdonképpeni Magyarországon a felmérés tájékozása a Gellérthegyen (Budapest mellett) fennállott csillagvizsgáló déllőjére és Gellérthegy-Naszály (Vác

feletti hegycsucs) azimutra történik; az Erdélyben működő erdőgazdasági felmérésnek Besztercze-Naszód, Csik és Háromszék vármegyékben a Nagy-Szeben melletti csillagászati állomás (Observatorium) déllője és Observatorium-Prezbe gula (Nagy-Disznód felett) az azimutja; míg ellenben Udvarhely vármegyében a Marosvásárhely melletti Kestejtető déllője és Kestej-Czigla Morutz-gula (mezőség Tuzson mellett) azimutja képezi a tájékozást.

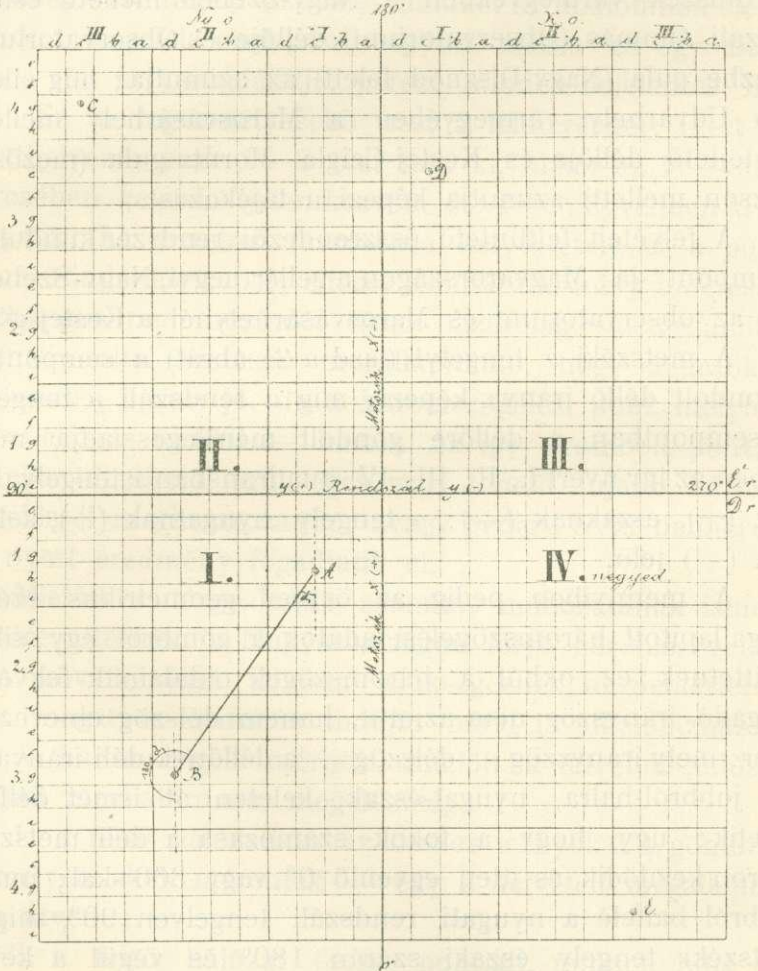
A felvételt feltüntető összrendezői rendszer kiindulási „sempont“-ja: Magyarországon a Gellérthegyi, Nagy-Szebennél az observatorium és Marosvásárhelynél a Kestej-gula.

A metszéki x tengelyt (lásd a 2. ábrát) a semponton átgondolt déllő iránya képezi; míg a rendszáli y tengelyt a sempontban a déllőre gondolt merőleges adja meg. Ebben az így nyert I., II., III., IV. quadransban x tengely délnek (+), északnak (—); y tengely nyugatnak (+), keletnek (—) jelű.

A mennyiben pedig az összes geometrikus célra megállapított háromszögelési adatok a gömbről egy síkra vetítettnek, ez okból a háromszögek oldalainak fekvését megadó irányszög nem azimut, hanem délszög elnevezést nyer; mely irányszög — délszög — a déllőnek déli irányától — jobbról-balra, nyugat-észak, keleten át ismét dél felé vétetik; úgy, hogy a fokok számozása a déli metszéki száron kezdődik és itten egyenlő 0^0 vagy 360^0 -kal; innen jobbról bal felé a nyugati rendszáli tengelyen 90^0 , míg a metszéki tengely északi szárán 180^0 és végül a keleti rendszáli tengelyen a fokok számozása 270^0 .

Az összrendezői rendszer a 2. ábrán van feltüntetve, hol is a quadransok a belül irt nagyobb római számokkal vannak megjelölve; a felső római számok a földéllőtől balra a nyugati és a földéllőtől jobbra pedig a keleti

mértföld számokat, az arab számok pedig a függőváltól lefelé a déli és felfelé az északi mértföldszámokat adják.



2. ábra.

A mértföldek 1000 öles távokkal 4 részre jobbról és balról, míg 800 öles távokkal 5 részre felfelé és lefelé osztatnak; az így nyert négyzetek területe 500 hold, a mi megfelel egy kataszteri szelvénynek, avagy felvételi

lapnak $1''=40$ öl mércze mellett; ezen szelvények megjelölésére a beirt betűk szolgálnak.

E szerint a római és arab számokkal, valamint a 2. ábrában feltüntetett rendszerű betűkkel együtt — bármely déllőre tájékozott összrendezői rendszerben — a háromszögelési pontok fekvése megadható.

A háromszögelési pontnak a kiszámításból nyert összrendezője teljes számbeli értékében geometrikus czélra nem alkalmas, mivelből szükséges azt megelőzőleg a megfelelő felvételi lapra vonatkoztatni, mire nézve az eljárás következő. A háromszögelési pont mindkét összrendezője először osztandó 4000-rel, az így nyert hányados $(+1)$ adja a pont fekvésének mértföld számát; míg az osztás utáni maradványt a metszéki tengelynél osztva 1000-rel, a rendszáli tengelynél osztva 800-zal a nyert maradvány adja a szelvényre — felvételi lapra — felrakandó összrendezőket, míg a betűjelölést a hányadosok mutatják. Minek könnyebb megérthetéséhez a mellékelt 4 quadrans szerinti I. táblázat (l. 86. és 87. old.) szolgál.

Ennek segélyével például a következő adott összrendezők átszámítását képezvén, nyerjük:

B pont összrendezői legyenek:

$$Ny \cdot R = 7128 \cdot 34$$

$$D \cdot M = 10250 \cdot 68$$

átszámítva a szelvényre

$$Ny \cdot II. \text{ — } D \cdot 3$$

szelv. *dg*

$$ny = 128 \cdot 3$$

$$d = 650 \cdot 7.$$

C pont összrendezői:

$$Ny \cdot R = 10560 \cdot 45$$

$$É \cdot M = 14032 \cdot 98$$

I. táblázat.

Rédukálási

I. quadrans.

II. quadrans.

Nyugoti oszlop			Déli réteg		
0	a	I.	0	e	1.
1000	b		800	f	
2000	c		1600	g	
3000	d		2400	h	
4000	a	II.	3200	i	2.
5000	b		4000	e	
6000	c		4800	f	
7000	d		5600	g	
8000	a	III.	6400	h	3.
9000	b		7200	i	
10000	c		8000	e	
11000	d		8800	f	
12000	a	IV.	9600	g	4.
13000	b		10400	h	
14000	c		11200	i	
15000	d		12000	e	
16000	a	V.	12800	f	5.
17000	b		13600	g	
18000	c		14400	h	
19000	d		15200	i	
20000	a	VI.	16000	e	6.
21000	b		16800	f	
22000	c		17600	g	
23000	d		18400	h	
24000	a	VII.	19200	i	7.
25000	b		20000	e	
26000	c		20800	f	
27000	d		21600	g	
28000	a	VIII.	22400	h	8.
29000	b		23200	i	
30000	c		24000	e	
31000	d		24800	f	

Nyugoti oszlop			Északi réteg		
0	a	I.	0	i	1.
1000	b		800	h	
2000	c		1600	g	
3000	d		2400	f	
4000	a	II.	3200	e	2.
5000	b		4000	i	
6000	c		4800	h	
7000	d		5600	g	
8000	a	III.	6400	f	3.
9000	b		7200	e	
10000	c		8000	i	
11000	d		8800	h	
12000		IV.	9600	g	4.
13000			10400	f	
14000			11200	e	
15000			12000	i	
16000		V.	12800	h	5.
17000			13600	g	
18000			14400	f	
19000			15200	e	
20000		VI.	16000	i	6.
21000			16800	h	
22000			17600	g	
23000			18400	f	
24000		VII.	19200	e	7.
25000			20000	i	
26000			20800	h	
27000			21600	g	
28000		VIII.	22400	f	8.
29000			23200	e	
30000			24000	i	
31000			24800	h	

táblázat.

III. quadrans.

Keleti oszlop			Északi réteg		
0	d	I.	0	i	1.
1000	c		800	h	
2000	b		1600	g	
3000	a		2400	f	
4000	d	II.	3200	e	2.
5000	c		4000	i	
6000	b		4800	h	
7000	a		5600	g	
8000	d	III.	6400	f	3.
9000	c		7200	e	
10000	b		8000	i	
11000	a		8800	h	
12000	d	IV.	9600	g	4.
13000	c		10400	f	
14000	b		11200	e	
15000	a		12000	i	
16000	d	V.	12800	h	5.
17000	c		13600	g	
18000	b		14400	f	
19000	a		15200	e	
20000	d	VI.	16000	i	6.
21000	c		16800	h	
22000	b		17600	g	
23000	a		18400	f	
24000	d	VII.	19200	e	7.
25000	c		20000	i	
26000	b		20800	h	
27000	a		21600	g	
28000	d	VIII.	22400	f	8.
29000	c		23200	e	
30000	b		24000	i	
31000	a		24800	h	

IV. quadrans.

Keleti oszlop			Déli réteg		
0	d	I.	0	e	1.
1000	c		800	f	
2000	b		1600	g	
3000	a		2400	h	
4000	d	II.	3200	i	2.
5000	c		4000	e	
6000	b		4800	f	
7000	a		5600	g	
8000	d	III.	6400	h	3.
9000	c		7200	i	
10000	b		8000	e	
11000	a		8800	f	
12000	d	IV.	9600	g	4.
13000	c		10400	h	
14000	b		11200	i	
15000	a		12000	e	
16000	d	V.	12800	f	5.
17000	c		13600	g	
18000	b		14400	h	
19000	a		15200	i	
20000	d	VI.	16000	e	6.
21000	c		16800	f	
22000	b		17600	g	
23000	a		18400	h	
24000	d	VII.	19200	i	7.
25000	c		20000	e	
26000	b		20800	f	
27000	a		21600	g	
28000	d	VIII.	22400	h	8.
29000	c		23200	i	
30000	b		24000	e	
31000	a		24800	f	

redukálva a szelvényre

$Ny . III. — \acute{E} . 4$

szelv. cg

$$ny = 560 \cdot 5$$

$$\acute{e} = 433 \cdot 0$$

E pont összrendezői:

$$K . R = 8780 \cdot 54$$

$$D . M = 15048 \cdot 90$$

redukálva a szelvényre

$K . III. — D . 4$

szelv. dh

$$k = 780 \cdot 5$$

$$d = 648 \cdot 9.$$

A felrakásnál pedig pl. E számú állójelnél, mivel az a $K . III. — D . 4$ szelv. dh felvételi lapra esik, ennek a baloldali merőleges szelvény vonalától keletre az alsó és felső szelvény vonalra felrakandó, vagy letolandó $780 \cdot 5$ öl; míg a felső szelvényvonalról lefelé a jobb és baloldali szelvényvonalra $648 \cdot 9$ öl és azokat összekötve, a metszés pontja megadja az E háromszögméretileg meghatározott állójel grafikus pontját ($1'' = 40$ öles léptékre). A felrakás ellenőrizéseül a $k = 780 \cdot 5$ ölet $219 \cdot 5$ öllel és $d = 648 \cdot 9$ ölet $151 \cdot 1$ öllel kiegészítvén, ezen utóbb nyert értékek ellenkező irányban letolatván, kell hogy ismét ugyanazon E számú háromszögelési pontot megadják.

Ha pedig a felvétel $1'' = 80$ öles mércében történik, akkor $k = 780 \cdot 5$ helyett $390 \cdot 3$ öl és $d = 648 \cdot 9$ helyett $324 \cdot 5$ öl tolandó le az $1'' = 40$ öl beosztású készülékkel.

A háromszögelési számításokban előjövő délszögek képzésének elmagyarázásához a 2. ábrában legyenek megadva A és B háromszögelési pontok összrendezőik által; kérdés: a két pont közötti oldálnak a földéllőhöz vonatkoztatott elhajlása vagyis délszöge $= d_1$ mekkora?

Mindkét ponton a földéllővel párhuzamosan futó déllőt a pontozott vonal jelöli és mivel a délszög a déllőtől számítva jobbról balra képeztetik, lesz AB vonalnak A pontjára vonatkozó délszöge $= d_1$ szöggel; míg ellenben fordítva, tehát BA vonalnak B pontjára vonatkozó délszöge $= 180^\circ + d_1$ szöggel; vagyis ha egy oldalnál az egyik végpontra vonatkozó délszög ismert, akkor annak másik végpontjára vonatkozó délszöge mindig 180 fokkal nagyobb.

A háromszögelésnél a szögmérés nem egyéb, mint iránymérés, vagyis a háromszöghálózatnak egy pontját képező észlelési állomáson a szögmérő műszert (theodolit) felállítván, azt először is lehetőleg a megfelelő világtáj szerint tájékozunk és azután a hálózat bemérendő pontjait egymásután — minden ugrás nélkül — beirányozzuk, mire minden beirányított sugarat rögzített helyzet mellett a theodoliton pontosan leolvassunk és a leolvasott körbeosztást az arra szolgáló jegyzőkönyvbe bejegyezzük. A beirányítás minden állomáson legalább is kétszer történik és pedig először a beirányítási iránynyal indulva — az óramutató irányában — az összes kijelölt hálózatbeli pontokat beirányozzuk, azonban mindig zárva a kiindulás pontjával. Ezután a távcsövet átütve és újra a kiindulás pontjával kezdve, a beirányítás ellenkező irányban lehetőleg az összes először beirányított pontokra történik. Ezen két érték között a számtani középérték veendő, miáltal a műszernél az alhidáda és limbus tengelyeinek központkivülségéből eredhető hiba kiküszöböltetett. (Lásd IIa és IIb táblázatot a 90., 91., 92. és 93. oldalon.)

Ezek előre bocsátása után lássuk a tulajdonkép tárgyalandó számítási feladatot és pedig hogy miként történik:

1. a háromszögelési pontok összrendezőinek kiszámítása;

Vízszintes szö-

II. táblázat (a).

Irányított pont	I. irányítás			Összeg	II. irányítás			Összeg
	0	'	''		0	'	''	
	Álláspont: 132 mácsó (centrum).							
Kisbükktető	111	$\frac{3}{3}$	$\frac{40}{43}$	7—23	.	$\frac{4}{4}$	$\frac{14}{18}$	8—32
Szt.-Egyh. Ol.-Tor.	117	$\frac{32}{30}$	$\frac{30}{30}$	35—0	.	$\frac{33}{30}$	$\frac{3}{9}$	36—12
Kosártető	117	$\frac{54}{4}$	$\frac{31}{32}$	59—3	298	$\frac{0}{0}$	$\frac{3}{8}$	0—11
143 f	118	$\frac{32}{2}$	$\frac{50}{51}$	35—41
29 f	121	$\frac{30}{0}$	$\frac{43}{43}$	31—26	.	$\frac{31}{1}$	$\frac{13}{19}$	32—32
144 f	123	$\frac{22}{2}$	$\frac{28}{28}$	24—56
31	132	$\frac{11}{1}$	$\frac{4}{5}$	12—9	.	$\frac{11}{1}$	$\frac{34}{40}$	13—14
72 f	133	$\frac{24}{4}$	$\frac{46}{46}$	29—32
28 f	138	$\frac{11}{1}$	$\frac{18}{19}$	12—37
35 f	145	$\frac{44}{4}$	$\frac{46}{47}$	49—33	.	$\frac{50}{0}$	$\frac{12}{21}$	50—36
54 f	147	$\frac{0}{0}$	$\frac{46}{48}$	1—34
74 f	147	$\frac{40}{0}$	$\frac{0}{8}$	40—14	.	$\frac{40}{0}$	$\frac{37}{43}$	41—20
34 f	148	$\frac{34}{4}$	$\frac{54}{56}$	39—50	.	$\frac{40}{0}$	$\frac{21}{28}$	40—49
32 f	150	$\frac{2}{2}$	$\frac{37}{38}$	5—15
175 f	151	$\frac{22}{2}$	$\frac{43}{44}$	25—27	.	$\frac{23}{3}$	$\frac{15}{20}$	26—35
36	152	$\frac{30}{0}$	$\frac{48}{49}$	31—37	.	$\frac{31}{1}$	$\frac{14}{18}$	32—32
44 f	160	$\frac{1}{1}$	$\frac{26}{27}$	2—53	.	$\frac{1}{1}$	$\frac{52}{57}$	3—49
49	162	$\frac{23}{3}$	$\frac{47}{47}$	27—34	.	$\frac{24}{4}$	$\frac{15}{19}$	28—34
Börhegyes f	177	$\frac{0}{0}$	$\frac{47}{48}$	1—35	.	$\frac{1}{1}$	$\frac{14}{18}$	2—32
131 Karuly	177	$\frac{32}{2}$	$\frac{38}{30}$	35—17	.	$\frac{33}{3}$	$\frac{5}{9}$	36—14
Kakodreze	60	$\frac{51}{1}$	$\frac{6}{8}$	52—14	.	$\frac{51}{1}$	$\frac{36}{40}$	53—16
Kisbükktető	111	$\frac{3}{3}$	$\frac{42}{45}$	7—28	.	$\frac{4}{4}$	$\frac{13}{16}$	8—29

gek észlelése.

1931. évi II.

Munkások központjának

Központon kívüli irányítás középösszege			Központ kivüliség értéke	Központi irányítás középösszege			Kiigazítás			Irányyszög		
"	"	"		0	"	"	0	"	"	0	"	"
.	.	.	.	111	7	58	.	.	-5	111	7	53
.	.	.	.	117	35	36	.	.	-5	117	35	31
.	.	.	.	117	59	37	.	.	-5	117	59	32
.	.	.	.	118	36	15	.	.	-5	118	36	10
.	.	.	.	121	31	59	.	.	-5	121	31	54
.	.	.	.	123	25	29	.	.	-5	123	25	24
.	.	.	.	132	12	42	.	.	-5	132	12	37
.	.	.	.	133	30	5	.	.	-5	133	30	0
.	.	.	.	138	13	10
.	.	.	.	145	50	4	.	.	-5	145	49	59
.	.	.	.	147	2	6	.	.	-5	147	2	1
.	.	.	.	147	40	47	.	.	-5	147	40	42
.	.	.	.	148	40	19	.	.	-5	148	40	14
.	.	.	.	150	5	45	.	.	-5	150	5	40
.	.	.	.	151	26	2	.	.	-5	151	25	57
.	.	.	.	152	32	4	.	.	-5	152	31	59
.	.	.	.	160	3	21	.	.	-5	160	3	16
.	.	.	.	162	28	7	.	.	-5	162	28	2
.	.	.	.	177	2	3	.	.	-5	177	1	58
.	.	.	.	177	35	46	.	.	-5	177	35	41
.	.	.	.	60	52	45	.	.	-6	60	52	39
.	.	.	.	111	7	58	.	.	-5	111	7	53

II. táblázat (b).

Álláspont: 36 excentrum.

Írányított pont	I. irányítás			Összeg	II. irányítás			Összeg
	0	'	''		0	'	''	
Oltárkő	136	3 ₃	20 ₂₅	6—45	.	4 ₄	9 ₉	8—18
49	194	23 ₃	38 ₄₃	27—21	.	24 ₄	20 ₂₃	28—43
44 f	252	1 ₁	18 ₂₁	2—39	.	1 ₂	58 ₄	4—2
Centrum = 36 jel	292	10	.	.	112	36	.	.
131 karuly	318	44 ₄	22 ₂₂	48—44	.	44 ₄	54 ₅₉	49—53
132 mácsó	332	31 ₁	8 ₁₀	32—18	.	31 ₁	38 ₄₃	33—21
146	339	40 ₀	53 ₅₅	41—48	.	41	24 ₂₈	42—32
73 f	345	31 ₁	32 ₃₂	33—2	.	32 ₂	2 ₇	34—9
136 f	358	34 ₄	11 ₁₄	38—25
72 f	0	51 ₁	50 ₅₃	53—43
144 f	7	0 ₀	52 ₅₆	1—48
137 f	11	30 ₀	50 ₅₂	31—42	.	31 ₁	21 ₂₇	32—48
143 f	11	33 ₃	1 ₃	36—4
34 f	14	22 ₂	27 ₄₀	25—17
149 f	23	40 ₀	15 ₁₈	40—33
31	35	33 ₃	50 ₅₂	37—42	.	34 ₄	22 ₂₃	38—50
Kisbükktető	35	53 ₃	24 ₂₆	56—50	.	53 ₄	53 ₀	57—55
29 f	47	11 ₁	29 ₃₄	13—3
30	47	34 ₄	20 ₂₄	38—44	.	34 ₄	53 ₅₇	39—50
5 f	131	3 ₃	14 ₂₀	6—34	.	3 ₃	40 ₄₉	7—38
Oltárkő	136	3 ₃	28 ₃₄	7—2	.	4 ₄	4 ₃	8—7

gek észlelése.

 $r = 2.051$ méter
 $= 1.081$ öl

Központon kívüli irányítás középösszege			Központ kivüliség értéke	Központi irányítás középösszege			Kiigazítás			Irányszög		
0	,	''		0	,	''	0	,	''	0	,	''
136	7	32	—34	136	6	58	.	—1	23	136	5	35
194	28	2	2—32	194	25	30	.	—1	23	194	24	7
252	3	21	4—6	251	59	15	.	—1	23	251	57	52
292	20
318	49	18	—33	318	49	51	.	—1	23	318	48	28
332	32	50	—32	332	33	22	.	—1	23	332	31	59
339	42	20	1—15	339	43	35	.	—1	23	339	42	12
345	33	36	2—4	345	35	40	.	—1	23	345	34	17
358	38	59
0	54	17	1—45	0	56	2	.	—1	24	0	54	38
7	2	22	1—28	7	3	50	.	—1	24	7	2	26
11	32	15
11	36	37	1—24	11	38	1	.	—1	24	11	36	37
14	25	50	8—47	14	34	37	.	—1	24	14	33	13
23	41	6	1—21	23	42	27	.	—1	24	23	41	3
35	38	16	2—19	35	40	35	.	—1	24	35	39	11
35	57	22	1—11	35	58	33	.	—1	24	35	57	9
47	13	36	1—25	47	15	1	.	—1	24	47	13	37
47	39	17	1—29	47	40	46	.	—1	24	47	39	22
131	7	6	—28	131	6	38	.	—1	25	131	5	13
136	7	34	—34	136	7	0	.	—1	25	136	5	35

2. két háromszögelési pont közötti oldálnak vagyis bázisnak kiszámítása és az ezzel kapcsolatos délszögnek képzése.

Mindezek a számítások kizárólag a sík háromszög tan elvei alapján történvén, igen kevés fejtörést és csak némi gyakorlottságot feltételeznek.

I. A háromszögelési pontok összrendezőinek kiszámítása.

A $B C$ háromszögben (l. a 3. ábrát) adva van B és C pont összrendezői által, tehát

C pontnál ismert $C e$ és $C g$

B pontnál ismert $B i$ és $B h$

kiszámítandó először is ezeknek segítségével $B C = a$ az alapvonal és B pontnak C pont felé való hajlásszöge, vagyis délszöge $= d_1$.

Ezen kiszámítás tárgyalása a 2. pont feladata, itt azonban, mint ismert, feltételeztetik.

A theodolit vagy egyéb szögmérő műszer szögméréséből ismeretes β és γ szög, itt tehát az az eset áll, hogy a háromszög megoldásához adva van az alapvonal és a két rajta levő szög; a mikor is a háromszög ismeretlen alkatrészeinek meghatározásához a *sinus*-tétel szolgál és e szerint

$$b = \frac{a \sin \beta}{\sin \alpha}$$

$$c = \frac{a \sin \gamma}{\sin \alpha}$$

Mint említve volt, a szögmérő műszereknél kizárólag irányokat mérünk, mely irányok a háromszögelésnél kiszámítás avagy átvitel útján történt tájékozás által délszögekre átalakítva használtatnak a szögek képzéséhez.

Jelen esetré tehát

$$B C\text{-nek délszöge} = d_1$$

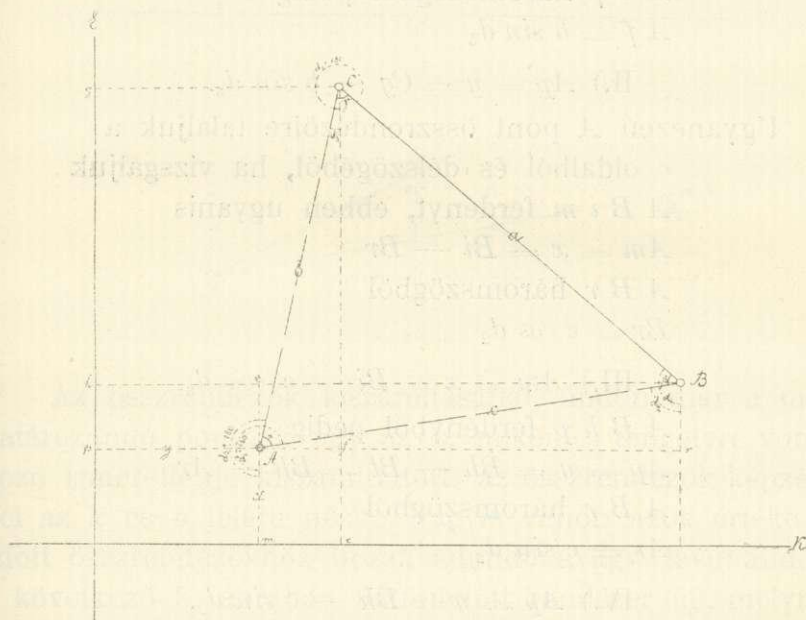
$$B A\text{-nak délszöge} = d_2$$

$$C A\text{-nak délszöge} = d_3, \text{ ezekből pedig}$$

$$\beta = d_1 - d_2$$

$$\gamma = d_1 + 180^\circ - d_3$$

$$\alpha = d_2 + 180^\circ - (d_3 + 180^\circ) = d_2 - d_3.$$



3. ábra.

Ezen feltételek mellett a háromszög minden alkotórésze kiszámítható és képezvén mindezeket, feladatunk megoldására, vagyis A ismeretlen pont összrendezőinek kiszámítására térünk át.

Keressük A pont összrendezőit először a b oldalból, és ennek délszögéből, vizsgálván $A C e m$ ferdényt, találjuk, hogy

$$A m = x \text{ az ismeretlen metszék}$$

$$x = e f = C e - C f.$$

$A C f$ háromszögből azonban

$C f = b \cdot \cos \cdot d_3$ és így

$$\text{I.) } Am = x = Ce - b \cos \cdot d_3.$$

Vizsgálván ezután $A C g p$ ferdeányt, találjuk, hogy

$A p = y$ az ismeretlen rendszál

$y = C g - A f$

$A C f$ háromszögből pedig

$A f = b \sin d_3$

$$\text{II.) } Ap = y = Cg - b \sin d_3.$$

Ugyanezen A pont összrendezőire találjuk a c oldalból és délszögéből, ha vizsgáljuk

$A B i m$ ferdeányt, ebben ugyanis

$Am = x = Bi - Br$

$A B r$ háromszögből

$Br = c \cos d_2$

$$\text{III.) } Am = x = Bi - c \cos d_2.$$

$A B h p$ ferdeányból pedig

$Ap = y = Bh - Bt = Bh - Ar$

$A B r$ háromszögből

$Ar = c \sin d_2$

$$\text{IV.) } Ap = y = Bh - c \sin d_2.$$

Ugyanezen eljárás mellett, de legyen pl. a háromszögnek fekvése olyan, a melyet a 4. ábra mutat.

Az ismeretlen A pont összrendezőire itten a b oldalból és délszögéből találjuk, hogy

$A C k m$ ferdeányból

$Am = x = mr - Ar = Ck - Ar$

$A C r$ háromszögből

$Ar = b \cdot \cos d_3$

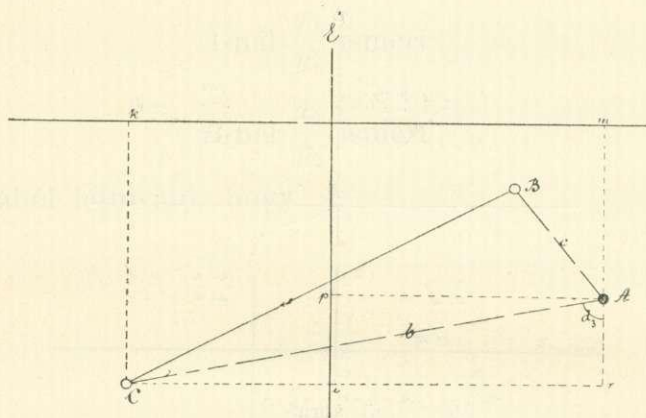
$$Am = x = Ck - \cos d_3$$

$$Ap = y = ri = Cr - Ci$$

$$Cr = b \sin d_3$$

$$Ap = y = b \sin d_3 - Ci$$

A oldalból és délszögéből hasonló eljárással számítunk.



4. ábra.

Az összrendezők kiszámításánál, midőn már a meghatározandó pontnak úgy az x , miként y tengelyre vonatkozó ismeretlenje kiszámított, az összrendezők képzésénél az x és y jelére nézve, vagyis vajjon azok értéke az adott összrendezőkhöz hozzá adandó avagy levonandó-e, a következő 5. ábrában feltüntetett rendszer áll, melynek magyarázata a következő:

$$B A_1 \quad B A_2 \quad B A_3 \quad B A_4$$

iránynál a meghatározandó pont

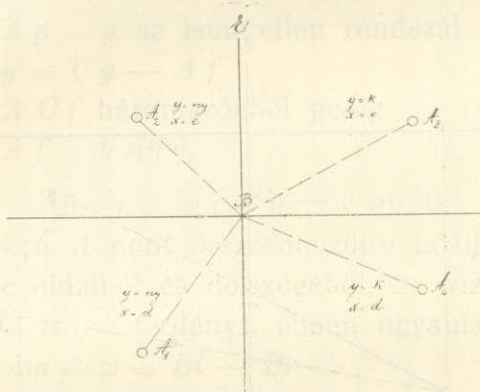
$$A_1 \quad A_2 \quad A_3 \quad A_4 \text{ lévén,}$$

$$B A_1 \quad B A_2 \quad B A_3 \quad B A_4 \text{ iránya, illetve}$$

délszöge (a fenti képletekben levő $\sin d_3$, $\cos d_2$ stb. délszöge) mutatja, hogy az fekvésében melyik negyedbe (quadransba) esik és ebből ismét látnivaló, hogy

$$A_1 \quad A_2 \quad A_3 \quad A_4\text{-nek}$$

rendszeri és metszéki összrendezője szemben az adott B ponttal kisebb-e vagy nagyobb; úgy hogy pl. ha B -nél y keleti és x déli, akkor A_1 -nél az első negyedben vagyis $B A_1$ délszögnél a kiszámított y nyugati és x déli



5. ábra.

fekvésü lévén, B pont összrendezőivel szemben az A pont kiszámított y értéke levonatik a B pontnak y értékéből; és A -nak kiszámított x értéke hozzáadatik B pontnak x értékéhez. Ha pedig B pontnak y értéke kisebb, mint A pontnak kiszámított y értéke, akkor a kisebbet levonván a nagybóól, nyerjük, hogy A pontnak y értéke nem keleti, hanem nyugati fekvésü.

Ha egy háromszögelési pont meghatározásához több háromszög áll rendelkezésre (a mi mindig szükséges is), akkor ezek felállításának és kiszámításának helyessége azok közös oldalában nyilvánul meg; ha ez nagyobb eltérést mutat, akkor az irányszögek avagy az ezekkel teljesített számítás műveletei megvizsgálandók. Jó mérésnél és helyes számításnál az eltérés ritkán éri el a 0.2 ölet, sőt leg-többnyire 0.1 ölon alul van.

Gyakorlati alkalmazását később fogjuk látni.

II. Két ismert háromszögelési pont közötti bázisnak és a délszögnek kiszámítása.

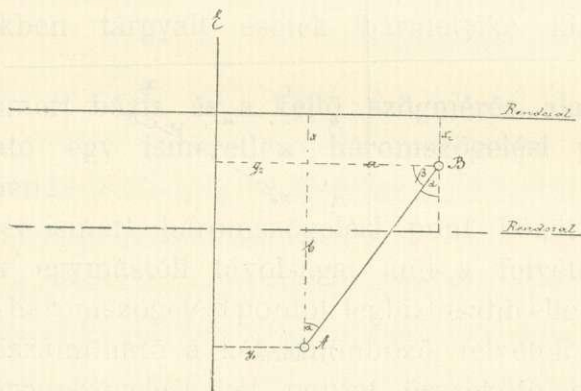
I. eset. (L. a 6. ábrát.)

Legyen adva A és B pont vagyis

$$A\text{-nál } \begin{matrix} x_1 \\ y_1 \end{matrix} \text{ ismert}$$

$$B\text{-nél } \begin{matrix} x_2 \\ y_2 \end{matrix} \text{ ismert}$$

az ábrából látnivaló, hogy



6. ábra.

$$b = x_1 - x_2$$

$$a = y_2 - y_1$$

$$\operatorname{tg} \alpha = \frac{a}{b}$$

$$\beta = 90 - \alpha$$

AB oldal hosszára pedig találjuk

$$b = AB \sin \beta$$

$$AB = \frac{b}{\sin \beta}.$$

Ha pedig a rendszáli tengely az ábrában feltüntetett szakadozott vonalban fut, vagyis a két adott háromszöglelési pont nem ugyanazon negyedben fekszik, akkor a fenti b értéke

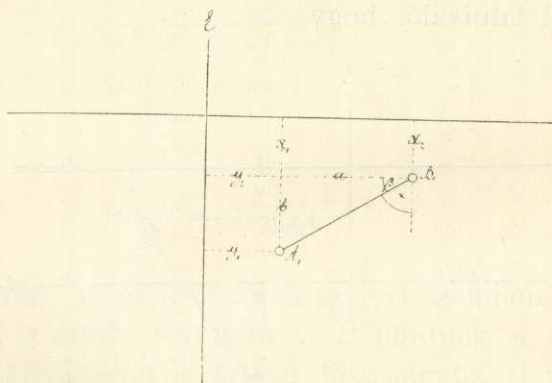
$$b = x_1 + x_2$$

míg a többi marad.

II. eset. (L. a 7. ábrát.)

Adva van A_1 és B_1 pont összrendezőiben, tehát

A_1 -nél $\frac{x_1}{y_1}$ ismert



7. ábra.

B_1 -nél $\frac{x_2}{y_2}$ ismert, akkor

$$b = x_1 - x_2$$

$$a = y_2 - y_1$$

$$\operatorname{tng} \beta = \frac{b}{a}$$

$$\alpha = 90 - \beta$$

$$a = A_1 B_1 \cos \beta; \text{ de}$$

$$\cos \beta = \sin \alpha; \text{ lesz}$$

$$A_1 B_1 = \frac{a}{\sin \alpha}$$

Az összrendezők különbségének vagyis a és b -nek képezésénél mindig az a szabály áll: ha az adott háromszögelési pontok egy ugyanazon negyedben fekszenek, akkor mindkét összrendezőik levonatnak, ha pedig két negyedben fekszenek, akkor az ellentétes fekvésű összrendezők összeadatnak és az azonosak levonatnak.

A délszögek képezése a számításból nyert α és β szögek segélyével és a meg b értékeinek figyelembe vételével történik, melyekből kitűnik, hogy B -nek A felé való hajlása hegyes vagy tompa-e?

Ezeknek az itt levezetett képleteknek segélyével a megelőzőkben tárgyalt esetek bármelyike kiszámítható, vagyis:

1. ismert bázis és a kellő szögmérés alapján meghatározható egy ismeretlen háromszögelési pont összrendezőiben;

2. két ismert háromszögelési pont között kiszámítható azok egymástóli távolsága, ami a felvételi lapokra felhordott háromszögelési pontok legbiztosabb ellenőrizése is;

3. kiszámítható a két különböző felvételi lapra felrakott háromszögelési két pontot összekötő vonalnak a felvételi lap szelvényvonalát metsző pontja;

4. kiszámítható a Pothenot-féle feladat, ami különösen a buszóla mérések alkalmával talált oly pontok meghatározására kitűnően alkalmas, melyek rendeltetése a szórványosan háromszögelési pontokkal ellátott terepet olyan pőtpontokkal ellátni, melyek a buszóla mérés vonalainak biztos meghatározására vannak hivatva;

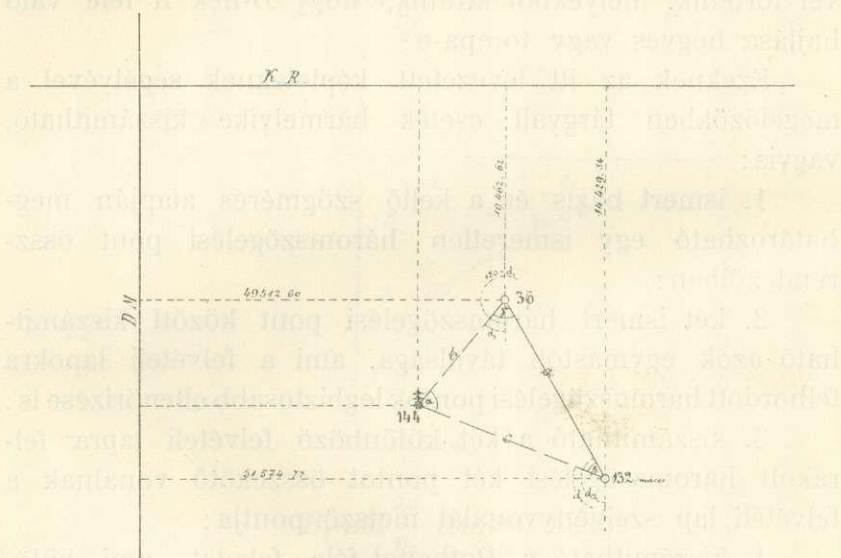
5. kiszámítható a buszóla mérés felvételi vonalának valamennyi pontja, miáltal a szerkesztésből eredő hibák kiküszöböltetnek és csakis a mérés hibái jelentkeznek.

Mindezen esetekre vonatkozólag az alkalmazást leg-

czélszerűbbnek találom akként bemutatni, ha minden egyes esetre egy külön-külön a valóságban megtörtént mérésből kifolyó példát teljesen átvezetve bemutatok.

1.

A marosvásárhelyi délre tájékozott összrendezői rendszerben legyen megadva 132 mácsó és 36 állójel, kiszámítandó a 144 fajel összrendezőiben. (L. a 8. ábrát.)



8. ábra.

	$K R = 49512 \cdot 60$
36 állójel összrendezői	$D M = 10462 \cdot 62$
	$K R = 51574 \cdot 77$
132/m „ „	$D M = 14429 \cdot 54$
132/m — 36 közötti bázis	$\log a = 3 \cdot 6503953$ számítva
132/m-ről — 36 felé a délszög	$d_1 = 152^\circ - 31' - 58''$ „
132/m-ről — 144 felé irányszög	$d_2 = 123^\circ - 25' - 24''$ mérve
36-ről — 144 felé irányszög	$d_3 = 7^\circ - 2' - 26''$ „

$$\alpha = d_2 + 180 - (d_3 + 180) = d_2 - d_3$$

$$\beta = d_1 - d_2$$

$$\gamma = d_3 - (d_1 + 180)$$

$$d_1 + 180 = 36\text{-ról} \quad - 132/m \text{ felé} = 332^\circ - 31' - 58''$$

$$d_3 = 36\text{-ról} \quad - 144 \text{ felé} = 7^\circ - 2' - 26''$$

$$d_2 = 132/m\text{-ről} \quad - 144 \text{ felé} = 123^\circ - 25' - 24''$$

$$d_1 = 132/m\text{-ről} \quad - 36 \text{ felé} = 152^\circ - 31' - 58''$$

Az ismeretlen 144. pont meghatározására szolgáló háromszög szögeire nézve a következő egyenleteket állítjuk fel:

$$144 f \quad \alpha = 116^\circ - 22' - 58''$$

$$36 \quad \gamma = 34^\circ - 30' - 28''$$

$$132/m \quad \beta = 29^\circ - 6' - 34''$$

$$\hline \text{összege} \quad 180^\circ - 0' - 0''$$

$$\text{bázis} \quad \log a = 3.6503953$$

$$\text{nevező} \quad \log \sin \alpha = 9.9522331$$

$$\text{különbség} = 3.6981622 \quad \text{különbség} = 3.6981622$$

$$\log \sin \beta = 9.6870644 \quad \log \sin \gamma = 9.7532138$$

$$\log b = 3.3852266 \quad \log c = 3.4513760$$

A 144. pont összrendezőinek kiszámítása 36. pontból $\log b$ segélyével:

$$36\text{-ról} \quad 144 \text{ felé} \quad d_3 = 7^\circ - 2' - 26''$$

$$90 - d_3 = 82^\circ - 57' - 34''$$

$$y = 49512.60 - b \sin d_3$$

$$x = 10462.62 - b \cos d_3$$

$$\log b = 3.3852266 \quad \log b = 3.3852266$$

$$\log \sin d_3 = 9.0883908 \quad \log \cos d_3 = 9.9967128$$

$$\text{összege:} \quad 2.4736174 \quad \text{összege:} \quad 3.3819394$$

$$- b \sin d_3 = \text{nyug.} (-) 297.59 \quad - b \cos d_3 = \text{déli} (+) 2409.57$$

$$36 \quad KR \quad 49512.60 \quad 36 \quad DM \quad 10462.62$$

$$144 \quad KR \quad 49215.01 \quad 144 \quad DM \quad 12872.19$$

144 összrendezőinek kiszámítása 132/*m*-ből *log c* segítségével:

$$132/m\text{-ről} \text{ — } 144 \text{ felé } d_2 = 123^\circ - 25' - 24''$$

$$180 - d_2 = 56^\circ - 34' - 36''$$

$$y = 51574.77 - c \sin d_2$$

$$x = 14429.54 - c \cos d_2$$

$$\log c = 3.4513760$$

$$\log c = 3.4513760$$

$$\log \sin (180 - d_2) = 9.9214906$$

$$\log \cos (180 - d_2) = 9.7410103$$

$$\text{összege: } 3.3728666$$

$$\text{összege: } 3.1923863$$

$$-c \sin d_2 = \text{nyug. } (-) \text{ } 2359.75$$

$$-c \cos d_2 = \text{északi } (-) \text{ } 1557.35$$

$$132/m \text{ } K R \text{ } 51574.77$$

$$132/m \text{ } D M \text{ } 14429.54$$

$$144 \text{ } K R \text{ } 49215.02$$

$$144 \text{ } D M \text{ } 12872.19$$

144 Fajel

$$*K R = 49215.02$$

$$D M = 12872.19$$

K. XIII — *D* 4

szelv. *c f*

$$k = 215.0$$

$$d = 72.2.$$

2.

1. pl. Adva van 132/*m* és 36. számú háromszögelési pont; meghatározandó azok egymástóli távolsága és azok délszöge.

$$132/m \text{ } K R = y_2 = 51574.77$$

$$D M = x_2 = 14429.54$$

$$36 \text{ } K R = y_1 = 49512.60$$

$$D M = x_1 = 10462.62$$

$$a = y_2 - y_1 = 2062.17$$

$$b = x_2 - x_1 = 3966.92$$

$$\log a = 3.3143245$$

$$\log b = 3.5984535$$

$$\alpha = 27^\circ - 28' - 2''$$

$$\log \text{tng } \alpha = 9.7158710$$

$$\beta = 62^\circ - 31' - 58''$$

* A *k*-nál jelentkező 0.01 különbség a logarok számértékbeli elhanyagolásából magyarázandó.

$$\log b = 3.5984535$$

$$\log \sin \beta = 9.9480582$$

$$132/m - 36 \text{ távja logarban} = 3.6503953$$

$$,, \quad ,, \text{ távolsága } 4470.90 \text{ öl}$$

$$132/m\text{-ről} - 36 \text{ felé délszög} = 152^\circ - 31' - 58''$$

$$36\text{-ről} - 132/m \quad ,, \quad ,, = 332^\circ - 31' - 58''$$

2. pl. Adva van 26. és 9. számú háromszögelési pont; meghatározandó ugyanaz, amit elébb meghatározni kellett.

$$26 \text{ } K R = y_2 = 47961.47$$

$$D M = x_2 = 8740.38$$

$$9 \text{ } K R = y_1 = 47422.41$$

$$D M = x_1 = 10073.99$$

$$a = y_2 - y_1 = 539.06$$

$$b = x_1 - x_2 = 1333.61$$

$$\log a = 2.7316371$$

$$\log b = 3.1250289$$

$$\alpha = 22 - 0 - 33$$

$$\log \operatorname{tng} \alpha = 9.6066082$$

$$\beta = 67 - 59 - 27$$

$$\log b = 3.1250289$$

$$\log \sin \beta = 9.9671378$$

$$26 - 9 \text{ távja logarban} = 3.1578911$$

$$26 - 9 \text{ távolsága} = 1438.44 \text{ öl}$$

$$26\text{-ről} - 9\text{-felé délszög} = 22 - 0 - 33$$

$$9\text{-ről} - 26 \quad ,, \quad ,, = 202 - 0 - 33$$

3. pl. Adva van Mezőhavas és Oltárkö felső rendü pont; meghatározandó ugyanaz, amit fentebb meghatározni kellett.

$$\text{Mezőhavas } K R = y_2 = 33884.156 \quad \acute{E} M = x_2 = 7850.684$$

$$\text{Oltárkö } K R = y_1 = 47647.364 \quad D M = x_1 = 8524.838$$

$$a = y_1 - y_2 = 13763.208 \quad b = x_2 + x_1 = 16375.522$$

$$\log a = 4.1387196.7$$

$$\log b = 4.2141951.3$$

$$\alpha 40 - 2 - 46.3$$

$$\log \operatorname{tng} \alpha = 9.9245245.4$$

$$\beta 49 - 57 - 13.7$$

$$\log b = 4.2141951\cdot3$$

$$\log \sin \beta = 9.8839599\cdot5$$

$$\text{Mezőh.-Olt. távja logarban} = 4.3302351\cdot8$$

$$\text{Mezőhavas—Oltárkö távolsága} = 21391\cdot201 \text{ öl.}$$

$$\text{Oltárkőről—Mezőhavas-felé délszög} = 139 - 57 - 13\cdot7$$

$$\text{Mezőhavasról—Oltárkö „ „} = 319 - 57 - 13\cdot7$$

3.

A székelyudvarhelyi m. kir. erdőhivatal kezeléséhez tartozó Szt-Egyházas Oláhfalu község erdejének felmérésénél a felvételi lapok $1'' = 80$ öl mérczében szerkesztve, oly beosztást nyertek, hogy a Vargyas patak felmérésének a felrakásához okvetlenül szükséges, miszerint annak déli részében a 26. és 9. számú háromszögelési jelek közötti vonal felrakhatásához a két szomszédos felvételi lapnak ezen vonal által való metszéspontja a 9. ábrában feltüntetett $A B C D$ körülírásu és 4. számú felvételi lap alsó, valamint a $C D E F$ körülírásu és 6. számú felvételi lap felső szelvényvonalának közös x pontja meghatározva legyen; mert csakis ennek segélyével lehet a 4. lapba eső $26-x$ és a 6. lapba eső $9-x$ közé eső Vargyas patak felmérését megfelelő pontossággal leszurni.

A 2. pontbeli 2. esetben kiszámított példából ismerjük, hogy $26-9$ között a távolság $1438\cdot44$ öl; és délszöge $22^\circ - 0' - 33''$, a 8. ábrából látjuk, hogyha $m x$ és $n x$ ismert, akkor x helyzete is azzá vált.

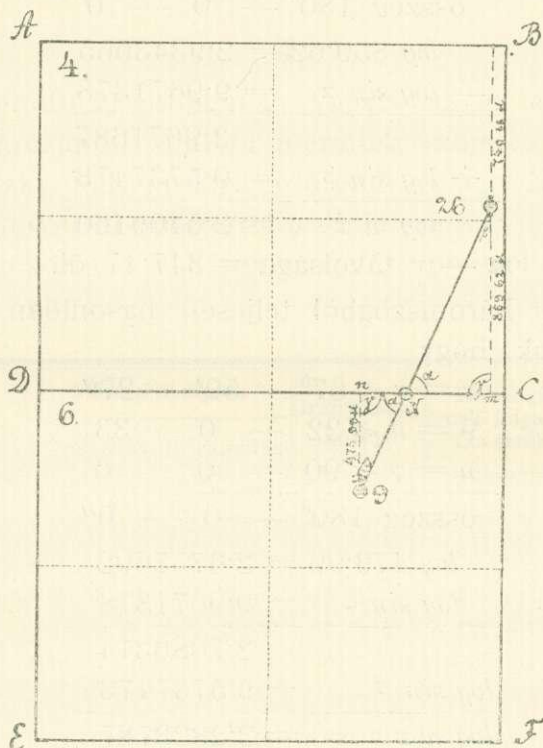
$$26 . m . x \text{ háromszögben ismert}$$

$$26 . m \text{ hossza} = 859\cdot62 \text{ öl}$$

ezt következőleg nyertük: ismerjük a 26 összrendezőiből, hogy ennél $D M . x = 8740\cdot38$; azonban $A B$ vonal a 8000 öles réteg vonal lévén, 26 háromszögelési pont ezen $A B$ alatt $740\cdot38$ ölre esik délnek.

A felvételi lapok $1'' = 80$ ölre lévén szerkesztve, $B C$ -nek hossza 1600 öl; s így

$$26 - m \text{ hossza} = 1600 - 740 \cdot 38 = 859 \cdot 62;$$



9. ábra.

tovább vizsgálva ezen háromszöget, azt találjuk, hogy

$$\beta = 22^{\circ} - 0' - 33''$$

vagyis nem egyéb, mint $26 - 9$ közötti ismert délszög;

$$\gamma = 90^{\circ} - 0' - 0''$$

mint derékszög s így

$$\alpha = 67^{\circ} - 59' - 27''$$

vagyis a sinus tételt alkalmazva $m \cdot x$ kiszámítható. Erre nézve tehát áll

$$\begin{array}{r}
 x = \alpha \sphericalangle 67^{\circ} \quad \text{---} \quad 59' \quad \text{---} \quad 27'' \\
 26 = \beta \sphericalangle 22 \quad \text{---} \quad 0 \quad \text{---} \quad 33 \\
 m = \gamma \sphericalangle 90 \quad \text{---} \quad 0 \quad \text{---} \quad 0 \\
 \hline
 \text{összeg } 180^{\circ} \quad \text{---} \quad 0 \quad \text{---} \quad 0 \\
 \log 859.62 = 2.9343065 \\
 \text{---} \log \sin \alpha = 9.9671378 \\
 \hline
 2.9671687 \\
 + \log \sin \beta = 9.5737473 \\
 \hline
 \log m x = 2.5409160 \\
 m - x \text{ távolsága} = 347.47 \text{ öl.}
 \end{array}$$

9. $x . n$ háromszögből teljesen hasonlóan következtetve, találjuk, hogy

$$\begin{array}{r}
 x = \alpha \sphericalangle 67^{\circ} \quad \text{---} \quad 59' \quad \text{---} \quad 27'' \\
 9 = \beta \sphericalangle 22 \quad \text{---} \quad 0 \quad \text{---} \quad 33 \\
 n = \gamma \sphericalangle 90 \quad \text{---} \quad 0 \quad \text{---} \quad 0 \\
 \hline
 \text{összeg } 180^{\circ} \quad \text{---} \quad 0' \quad \text{---} \quad 0'' \\
 \log 473.99 = 2.6757692 \\
 \log \sin \alpha = 9.9671378 \\
 \hline
 2.7086314 \\
 \log \sin \beta = 9.5737473 \\
 \hline
 \log n x = 2.2823787 \\
 n - x \text{ távolsága} = 191.59 \text{ öl.}
 \end{array}$$

Áttérünk a 26. pontnak $K R = y$ összrendezőjére; ez pedig $A D$ -től keletnek véve = 1961.47 öl, melyből, ha $m x$ értékét levonjuk, lesz

$$D x = 1961.47 - 347.47 = 1614.00 \text{ öl.}$$

Ugyanigy eljárva, 9-nek $K R = y$ összrendezőjéből, lesz

$$D x = 1422.41 + 191.59 = 1614.00 \text{ öl.}$$

Ha ezen 1614 öl $1'' = 40$ öles beosztású felrakó vonasszal tolatik le, akkor 807 öl tolandó le közvetlenül, ugy a 4-

számu felvételi lap alsó, miként a 6. felvételi lap felső szelvényvonalán nyugatról keletnek; mi által x pont háromszögmértani uton meghatározott geometrikus helyzetét nyerjük.

4.

Pothenot-féle problema; vagyis az az eset, ha csak a meghatározandó pontból mérettek szögek.

Zaretsky Pál, m. kir. erdőrendező, egy Neuhöffer-féle nagyobb universal-műszerrel a 499. számu — nagyszebeni déllőre tájékozott — háromszögelési pontról a következő irányokat vette:

Irány	Beállítás nélkül szögmérés						Irányítások közepe			Délszögre való kiigazítás értéke			Dél- vagy irányyszög		
	I. irányítás			II. irányítás											
301 fajel	100 ^o	57'	15"	287 ^o	57'	0"	100 ^o	57'	8"	—120 ^o	31'	10"	340 ^o	25'	58"
Cibles gúla	186	47	0	6	47	0	186	47	0	—120	31	10	66 ^o	15'	50"
L Verdejel	236	32	0	56	31	53	236	31	57	—120	31	10	116 ^o	0'	47"
302 fajel	81	40	38	261	40	30	81	40	34	—120	31	10	321 ^o	9'	24"
301 fajel	100	57	0	280	57	8	100	57	4	—120	31	10	340 ^o	25'	54"

A 4 beirányított és háromszögméretileg meghatározott pont összrendezői a következők:

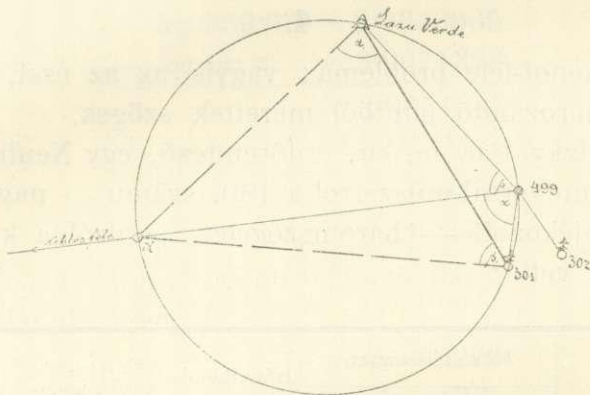
$$301 \text{ fajel} \begin{cases} K . R = 15074 \cdot 56 \\ E' . M = 100789 \cdot 44 \end{cases}$$

$$302 \text{ fajel} \begin{cases} K . R = 15579 \cdot 64 \\ E' . M = 100988 \cdot 60 \end{cases}$$

$$\text{Cibles} \begin{cases} K . R = 5975 \cdot 914 \\ E' . M = 98498 \cdot 037 \end{cases}$$

$$\text{L. Verde} \begin{cases} K . R = 10732 \cdot 565 \\ E' . M = 104130 \cdot 354 \end{cases}$$

Mindenki előtt ismert, hogy 3 ponton át mindig lehet egy kört fektetni, ezt fektessük a 499 ismeretlen, 301 és L. Verde ismert pontokon át (l. a 10. ábrát.)



10. ábra.

Ezen így fektetett kört a 499-ről Cibles-felé futó irány valahol, pl. x pontban, metszi. Ennek az x pontnak meghatározása segélyével a 499. p. ismeretlen összrendezői kiszámíthatók.

x .301. L. Verde háromszöget vizsgálván, látjuk, hogy $\alpha = \alpha_1$ és $\beta = \beta_1$ szögekkel, mivel ugyanazon köríven fekszenek.

301—L. Verde ismert pontok között a bázis és délszög kiszámítható, lásd 2. pont.

Erre pedig találjuk

$$\log. \text{ bázis} = 3.738 \cdot 6655.$$

$$301 \text{—L. Verde délszöge} = 127^\circ - 34' - 34'',$$

miáltal x pont meghatározásánál ismét a sinus tétele alkalmazható.

$\alpha = \alpha_1$ képzésére a mérésekből látjuk, hogy

$$\begin{array}{r} 127^{\circ} - 34' - 34'' + \\ 49^{\circ} - 44' - 57'' (-) \end{array}$$

$$\hline 77^{\circ} - 49' - 37'' = 301\text{-ről} - x \text{ felé}$$

hajló délszög; míg ellenben

L. Verde — x délszöge = L. Verde — 301 délszöge hozzá-
adva $\alpha_1 \searrow$ vagyis $307^{\circ} - 34' - 34'' +$

$$85^{\circ} - 49' - 54'' +$$

$$\hline 33^{\circ} - 24' - 28'' = \text{L. Verdéről} - x$$

felé hajló délszög.

Ezek után x pont összrendezőit számitsuk ki; tegyük
ezt 301 pontból:

$$\text{bázis } 301 - x \text{ logarja} = 3.8924778 (= \log b)$$

$$\text{délszög } 301\text{-ről } x \text{ felé} = 77^{\circ} - 49' - 37'' = d$$

$$\log b = 3.8924778$$

$$\log b = 3.8924778$$

$$\log \sin d = 9.9901235$$

$$\log \cos d = 9.3240048$$

$$\hline 3.8826013$$

$$\hline 3.2164826$$

$$b \sin d = ny (-) 7631.35$$

$$b \cos d = d (-) 1646.20$$

$$301 \text{ K. R. } 15074.56$$

$$301 \text{ E' M } 100789.44$$

$$x\text{-nél K. R. } 7443.21$$

$$x\text{-nél E' M } 99143.24$$

Ha pedig ugyanezen számítás végezzük L. Verde
pontból, x összrendezőit ellenőrzésképpen, de ugyanily
értékben nyerjük.

A kör fektetés alkalmával feltételünk az volt, hogy
499 x és Cibles egy ugyanazon irányban fekszenek;
mivégből, ha kiszámítjuk x és Cibles irányát, akkor meg-
nyertük 499 — Cibles irányát is, miáltal feladatunk meg-
oldást nyer.

Erre nézve x és Cibles ismert összrendezőiből kiszá-
mitván annak délszögét, erre nézve találjuk

$$x\text{-ről Cibles felé a délszög} = 66^{\circ} - 15' - 50''.$$

Bármely állomáson tett szögmérések tájékozására

szolgál ezen így kiszámított délszög, melynek segélyével az *irányítások közepe*, pótolva az ezen délszöggel szemben nyert *kiigazítás értékével*, adja a helyes tájékozási *dél vagy irányyszögeket*. Jelen esetben tehát

499 állomásról Cibles felé az irányítás közepe $186^{\circ} - 47' - 0''$
 499-ről x felé a délszög egyenlő x -ről Cibles felé hajló
 délszöggel és így a kiigazítás értékét nyerjük

$$\begin{array}{r} 186^{\circ} - 47' - 0'' \\ 66^{\circ} - 15' - 50'' \\ \hline 120^{\circ} - 31' - 10'' \text{ különbséggel} \end{array}$$

vagyis ezen érték minden irányítási középből levonva, adja a helyes dél vagy irányyszöget. Ennek megtörténte után 499 pont összrendezői kiszámíthatók

499 . 301 . Cibles háromszögből

499 . 302 . Cibles „

499 . Cibles . L. Verde „

melyet megoldván, nyerjük

499 állás

$$K R = 14549 \cdot 03 \quad E' M = 102268 \cdot 07$$

$$K . W - E' . 26$$

szelv. bg

$$k = 549 \cdot 0 \quad e' = 668 \cdot 1$$

(Az érdeklődőkre bizom az utánszámítást.)

A Pothenot-féle megoldásnál mindig akként választandók az irányok, hogy azok együtt legalább az 50 fokot megadják és a számításba bevont irányok közötti szög lehetőleg 24 fokon túl legyen; valamint az x kiszámításából láthatjuk, vajjon a 4-ik pont (fenti példában Cibles) nem-e fekszik a körívhez közel, amely esetben ezen megoldási módszer nem alkalmas és mindig aján-

latos 3-nál több irányt bemérni, mivel 3 irány csupán egy feltételt nyújtván, ellenőrzés nélkül marad a pont.

5.

Buszóla műszerrel mért vonal pontjainak kiszámítása.

Jókai Lajos m. kir. erdészeti mérnök 1896. évben Máramaros és Besztercze-Naszód vármegyék közötti határvonal rendezésénél a következő méréseket tette:

Szálva-Naszód-Mojszin hármasdombtól kiindulva

„Hármas“-ról — 501 karó	238° — 0·2'	(d_1)	táv. reduk.	58·0 öl
501 karó 1 határdomb	231° — 0·2'	(d_2)	„ „	49·8 öl
1 hd — 502 karó	261° — 0·2'	(d_3)	„ „	46·5 öl
502 karó — 2 hd	254 — 0	(d_4)	„ „	25·0 öl
2 hd — 503 karó	240 — 0·7'	(d_5)	„ „	12·5 öl
503 karó — 972 Δ pont	240 — 0·2	(d_6)	„ „	7·9 öl

A delejtü állása által mért fenti irányszögeket vegyük fel, mint előleges délszögeket, míg a redukált távolságokat mint bázisokat tekintjük.

$$\text{Hármasnál } KR = 23319\cdot72 \quad E' M = 100970\cdot74$$

$$972\text{-nél } KR = 23486\cdot46 \quad E' M = 101072\cdot54$$

háromszögméretileg meghatározva megadatott; kiszámítandó 501 k., 1 hd, stb. összrendezői.

501 karó összrendezőire áll

$$d_1 = 238^\circ - 12'$$

$$\log b = 1\cdot7634280$$

$$\log \sin d_1 = 9\cdot9293641$$

$$\text{összege} = 1\cdot6927921$$

$$b \sin d_1 \text{ (kel.)} \quad 49\cdot29$$

$$3\text{-mas } KR \quad 23319\cdot72$$

$$501 \text{ } KR = 23369\cdot01$$

$$\log b = 1\cdot7634280$$

$$\log \cos d_1 = 9\cdot7217742$$

$$\text{összege} = 1\cdot4852022$$

$$b \cos d_1 \text{ (ész.)} \quad 30\cdot56$$

$$3\text{-mas } E' M \quad 100970\cdot74$$

$$501 \text{ } E' M = 101001\cdot30$$

hasonló eljárással a megfelelő d és távolság bevonása mellett kiszámítható a többi pont összrendezője, vagyis az 503 karóból a d_6 és 7·9 öl bázis mellett nyerjük (972) $KR = 23495·56$; $EM = 101056·55$. Ennek a delejes elhajlás tekintetbe vétele nélkül kiszámított (972) pontnak összrendezőiből és a „Hármas“-nak háromszögelésből nyert összrendezőiből már közel jól kiszámítható a mért vonal hossza, a melyet szembeállítva a Hármas és 972 Δ pontok közötti hosszal, az eltérésből látható, hogy valamint a fenti számításba hiba nem csuszott be, úgy maga a mérés is oly pontos, hogy azt kiszámítással meghatározni érdemes.

Kiszámítva tehát ezeket, azt találjuk hogy:

$$\text{Hármas} - 972 \Delta = 195·36 \text{ öl}$$

$$\text{Hármas} - (972) = 195·66 \text{ öl}$$

vagyis a számítás is és a mérés is jó. Hogy pedig ezeket a delejes elhajlás tekintetbe vétele nélkül kiszámított előleges értékű összrendezőket végleges értékben nyerhessük, erre nézve vizsgáljuk meg

$$\begin{array}{rcl} \text{Hármas} - 972 \Delta \text{ között a délszöget} & = & 238^\circ - 35' - 41'' \\ \text{és Hármas} - (972) & \text{„} & \text{„} & = & 243^\circ - 59' - 15'' \\ \text{e kettő között a különbség} & & & = & \underline{5^\circ - 23' - 34''} \end{array}$$

ezt a különbséget, mint a delejes elhajlás értékét, levonván a számításba bevont minden egyes (d)-ből, nyerjük a meghatározandó pontok végleges összrendezőit, vagyis e szerint

Hármas — 501 karónál

$$d_1 = (238^\circ - 12') - (5^\circ - 24') = 232^\circ - 48'$$

$$\log b = 1.7634280 \qquad \log b = 1.7634280$$

$$\log \sin d_1 = 9.9012021 \qquad \log \cos d_1 = 9.7814675$$

$$\text{összeg} = 1.6646301 \qquad \text{összeg} = 1.5448955$$

$b \sin d_1 =$	46·20	$b \cos d_1$	35·07
Hármas $K R$	23319·72	Hármas $E' M$	100970·74
501 $K R$	23365·92	501 $E' M$	101005·81

Az eljárás egyöntetű betartása mellett 503 karóból

$$d_6 = 234^\circ - 48' \text{ és } b = 7\cdot9$$

nyerjük a mérés adatai alapján

$$972 \text{ } K R = 23486\cdot62 \quad E' M = 101072\cdot73$$

Ha ennek a 972. kiszámított pontnak összrendezőit összehasonlítjuk a háromszögelésből megadott 972 \triangle pont összrendezőivel, látjuk, hogy a buszóla mérés adatai jók-e, avagy a mérésben hiba van. Jelen esetben kitünőknek mondhatók; mert a meghatározott vonal és a mért vonal hossza között 0·33 öl hosszkülönbség jelentkezően, ez nemcsak 1" — 80 öles, de 1" — 40 öles mérczének is teljesen megfelel.

Jelen alkalommal igyekeztem az volt, hogy a háromszögelés számítási módszerét, amint azt a felmérésnél alkalmaztuk, bemutassam. Az érdeklődőknek szívesen szolgálok egy és másban felvilágosítással és nyomtatvány mintázattal, tessék csak egész bizalommal hozzám fordulni.

Szabadalmazott „magvető bot“.

Irta: G á b o r S á n d o r, m. kir. erdész.

A magvak elvetésének munkája három részből áll, nevezetesen: elkészítjük a mag számára megkívántató mélyedést, abba a magot elhelyezzük s végül a szükséges vastagságu földtakaróval befedjük. Apró magvak vetésénél a munka első részlete elesik ugyan, de a talaj előkészítése és a magvak több gondot igénylő betakarása ebben az