

昭和 3 7 年測量士問題解答

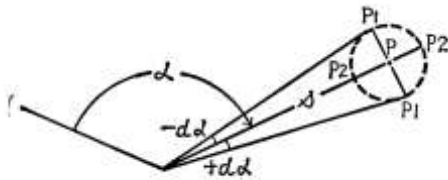
三角測量

【問題 1】トラバースでは距離測定の精度と夾角の観測の精度とがつりあっていることが望ましい。いま、距離の誤差が 150m につき $\pm 5 \text{ mm}$ であるとすれば、これに相応する夾角の観測の誤差はどのくらいか。秒位まで求めよ。(昭 37 年士)

解答

距離の誤差を角度の誤差に直すと

$$\sigma_D = 5 \text{ mm} / 150 \text{ m} = 5 \text{ mm} / 150,000 \text{ mm} = 0.000033 \times 2'' \times 10^5 \\ = 6.7''$$



(齊藤)

【問題 2】あらかじめ鋼巻尺で測定された基線ノ召から出発して検基線 EF に閉合する図のような三角鎖の観測を行ない、観測角を調整して、次のような値を得た。

$$\alpha 1 = 42^\circ 53' 30''$$

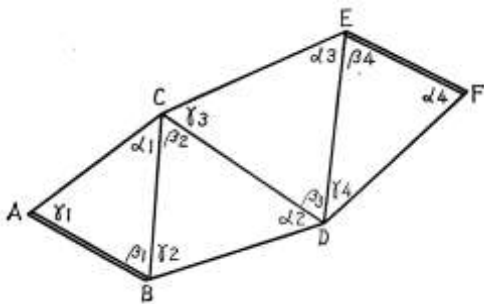
$$\alpha 2 = 49^\circ 18' 0''$$

$$\alpha 3 = 51^\circ 42' 0''$$

$$\alpha 4 = 65^\circ 50' 0''$$

$$\beta 1 = 76^\circ 45' 30''$$

$$\beta 2 = 52^\circ 16' 30''$$



$$\beta 3 = 77^\circ 34' 30'' \quad \beta 4 = 79^\circ 58' 30''$$

$$\gamma_1 = 60^\circ 21'0'' \quad \gamma_2 = 78^\circ 25'30'' \quad \gamma_3 = 50^\circ 43'30'' \quad \gamma_4 = 34^\circ 11'30''$$

そこでEFの辺長を概算して検基線と比較してみることにした。

- (1) EFを求める計算式を記せ。
- (2) EFの概算長はいくらか。センチメートルまで求めよ。
- (3) 検基線との閉合差はいくらか。ただし、基線の長さは次のとおりである。

$$AB = 99,700\text{m} \quad EF = 100,040\text{m}$$

(昭37.土)

(解説)

問題に与えられた三角形の内角は、三角形の閉合条件を満足するよりも調整された最確値とみなされるが、これらの角と与えられた2つの基線を使って、辺の条件式から計算しても満足しないので、距離の閉合誤差を生じることは当然である。

(1)

$$\begin{aligned} \frac{AB}{\sin \alpha_1} &= \frac{BC}{\sin \gamma_1} \\ BC &= \frac{AB \sin \gamma_1}{\sin \alpha_1} \\ \frac{BC}{\sin \alpha_2} &= \frac{CD}{\sin \gamma_2} \\ CD &= \frac{BC \sin \gamma_2}{\sin \alpha_2} = \frac{AB \sin \gamma_1 \sin \gamma_2}{\sin \alpha_1 \sin \alpha_2} \\ \frac{CD}{\sin \alpha_3} &= \frac{DE}{\sin \gamma_3} \\ DE &= \frac{CD \sin \gamma_3}{\sin \alpha_3} = \frac{AB \sin \gamma_1 \sin \gamma_2 \sin \gamma_3}{\sin \alpha_1 \sin \alpha_2 \sin \alpha_3} \\ \frac{DE}{\sin \alpha_4} &= \frac{EF}{\sin \gamma_4} \\ EF &= \frac{DE \sin \gamma_4}{\sin \alpha_4} = \frac{AB \sin \gamma_1 \sin \gamma_2 \sin \gamma_3 \sin \gamma_4}{\sin \alpha_1 \sin \alpha_2 \sin \alpha_3 \sin \alpha_4} \end{aligned}$$

(2)EFの概算長

		AB=	99.7
$\alpha_1 =$	$42^\circ 53'30''$	$\gamma_1 =$	$60^\circ 21'0''$
$\sin \alpha_1 =$	0.681255	$\sin \gamma_1 =$	0.869672
$\alpha_2 =$	$49^\circ 18'0''$	$\gamma_2 =$	$78^\circ 25'30''$
$\sin \alpha_2 =$	0.75879	$\sin \gamma_2 =$	0.979983

$\alpha_3 =$	$51^\circ 42' 0''$	$\gamma_3 =$	$50^\circ 43' 30''$
$\sin \alpha_3 =$	0.78543	$\sin \gamma_3 =$	0.774771
$\alpha_4 =$	$65^\circ 50' 0''$	$\gamma_4 =$	$34^\circ 11' 30''$
$\sin \alpha_4 =$	0.912908	$\sin \gamma_4 =$	0.56254
$V =$	0.370651	$U =$	37.03362
		$E'F' =$	99.91495

(3) 閉合誤差

$$E'F' - EF = 99.91 - 100.04 = -0.13\text{m}$$

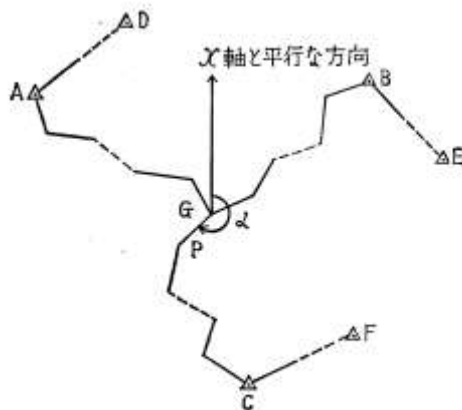
(斉藤)

水準測量

【問題 1】(昭和 37 年士) 三角点 A、B、C から G 点の座標を求めるため、図に示すようなトラバース(多角測量)を行ない、次の結果を得た。

G 点の方向角 α の最確値と G 点の座標値(x, y)の最確値とを求めよ。

ただし、方向角の重量は各路線の角数に比例し、
座標の重量は路線長に反比例するものとする。



A から求めた G P の方向角 $\alpha = 246^\circ 16' 30''$

B から求めた G P の方向角 $\alpha = 246^\circ 16' 40''$

C から求めた G P の方向角 $\alpha = 264^\circ 16' 50''$

上の方向角の最確値を得て、誤差配賦をした調整角を用いて求めた座標値

A から求めた G 点の座標値 $\{x = +24,115.26\text{m}$

$y = +36,851.43\text{m}$

$$\begin{aligned} \text{B から求めた G 点の座標値 } \{x=+24,115.30\text{m} \\ y = +36,851.50\text{m} \end{aligned}$$

$$\begin{aligned} \text{C から求めた G 点の座標値 } \{x=+24,115.38\text{m} \\ y = +36,851.60\text{m} \end{aligned}$$

A から G P までの夾角の数 $n = 16$
 B から G P までの夾角の数 $n = 18$
 C から G P までの夾角の数 $n = 20$
 A から G までの路線長 $S_A = 1.8 \text{ km}$
 B から G までの路線長 $S_B = 2.1 \text{ km}$
 C から G までの路線長 $S_C = 2.4 \text{ km}$

(解答)

重量 $p = 1/\sigma^2$: (σ^2 : 分散、 σ : 標準偏差)

方向角の重量 $= n_1 : n_2 : n_3 = 16 : 18 : 20 = 1 : 1.13 : 1.25$

$$\text{平均値 } \alpha = 246^\circ 16' + \frac{1 \times 30'' + 1.13 \times 40'' + 1.25 \times 50''}{1 + 1.13 + 1.25} = 146^\circ 16' + \frac{137.7''}{3.38} = 146^\circ 16' 40.7''$$

座標の重量 $= 1/1.8 : 1/2.1 : 1/2.4 = 1.33 : 1.14 : 1$

$$x = +24,115\text{m} + \frac{1.33 \times 26\text{cm} + 1.14 \times 30\text{cm} + 1 \times 38\text{cm}}{1.33 + 1.14 + 1} = +24,115.0\text{m} \frac{106.78\text{cm}}{3.47} = +24,115.308\text{m}$$

$$y = +36,851.0\text{m} + \frac{1.33 \times 43\text{cm} + 1.14 \times 50\text{cm} + 1 \times 60\text{cm}}{1.33 + 1.14 + 1} = +36,851.0\text{m} \frac{174.19\text{cm}}{3.47} = +36,851.502\text{m}$$

(斉藤)

(上の問題の続き) 塚本

方向角の標準偏差

最確値 $146^\circ 16' 40.7''$

$$v_A = -10.7'' \text{ , } v_B = 0.7'' \text{ , } v_C = -9.3''$$

$$\sigma_{\alpha}^2 = \frac{[p v v]}{(n-1)[p]} = \frac{1 \times (-10.7'')^2 + 1.13 \times (0.7'')^2 + 1.25 \times (9.3'')^2}{(3-1) \times 3.38} = \frac{223.16}{6.72} = 33.01$$

$$\sigma_{\alpha} = 5.7''$$

x,y の標準偏差

$$v_{x1} = 5.26 - 5.308 = -4.8\text{cm} \text{ , } v_{x2} = 5.30 - 5.308 = -0.8\text{cm} \text{ , } v_{x3} = 5.38 - 5.308 = 7.2\text{cm}$$

$$\sigma_x^2 = \frac{[p v v]}{(n-1)[p]} = \frac{1.33 \times (-4.8\text{cm})^2 + 1.14 \times (-0.8)^2 + 1 \times (7.2)^2}{(3-1) \times 3.47} = \frac{83.21}{6.94} = 11.99$$

$$\sigma_x = 3.5\text{cm}$$

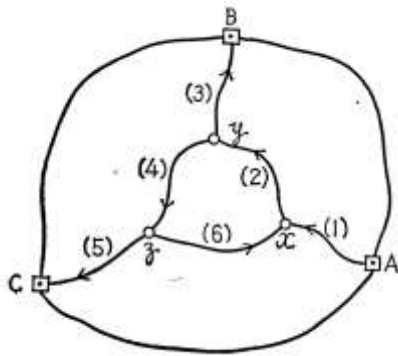
$$v_{y1} = 1.43 - 1.502 = -7.2\text{cm}, \quad v_{y2} = 1.50 - 1.502 = -0.2\text{cm}, \quad v_{y3} = 1.60 - 1.502 = 9.8\text{cm}$$

$$\sigma_y^2 = \frac{[p v v]}{(n-1)[p]} = \frac{1.33 \times (-7.2\text{cm})^2 + 1.14 \times (-0.2)^2 + 1 \times (9.8)^2}{(3-1) \times 3.47} = \frac{165.03}{6.94} = 23.78$$

$$\sigma_y = 4.9\text{cm}$$

【問題 2】水準点 x、y、z の標高を決定するため 1 等水準点 A,B,C 点から同一器械、同一観測者で図のような水準網の測定を行なって、次の値を得た。この水準網を調整するために必要な条件方程式を求めよ。

ただし、図において(1),(2)⋯(6)は各区間の水準路線を示し、その距離はほぼ等しく、矢印の方向に測定したものとする。



1 等水準点の標高	
A	3.799m
B	1.788
C	32.127

水準路線	測定値
(1)	+22.552m
(2)	-14.565
(3)	-9.974
(4)	+7.850
(5)	+12.527
(6)	+6.731

(昭和 37.土)

(解)

条件式

$$H_A + h_1' + h_2' + h_3' = H_B$$

$$H_A + (h_1 + v_1) + (h_2 + v_2) + (h_3 + v_3) = H_B$$

$$v_1 + v_2 + v_3 = H_B - H_A - h_1 - h_2 - h_3 = t_1 = -24\text{mm} \dots \textcircled{1}$$

$$H_B - h_3' + h_4' + h_5' = H_C$$

$$H_B - (h_3 + v_3) + (h_4 + v_4) + (h_5 + v_5) = H_C$$

$$-v_3 + v_4 + v_5 = H_C - H_B + h_3 - h_4 - h_5 = t_2 = -12\text{mm} \dots \textcircled{2}$$

$$H_A + h_1' - h_6' + h_5' = H_C$$

$$H_A + (h_1 + v_1) - (h_6 + v_6) + (h_5 + v_5) = H_C$$

$$v_1 + v_5 - v_6 = H_C - H_A - h_1 - h_5 + h_6 = t_3 = -20\text{mm} \dots \textcircled{3}$$

又は

$$v_1 + v_2 + v_3 = -24\text{mm} \dots \textcircled{1}$$

$$-v_3 + v_4 + v_5 = -12\text{mm} \dots \textcircled{2}$$

$$v_1 + v_5 - v_6 = -20\text{mm} \dots \textcircled{3}$$

行列では

$$\begin{bmatrix} 1 & 1 & 1 & 0 & 0 & 0 \\ 0 & 0 & -1 & 1 & 1 & 0 \\ 1 & 0 & 0 & 0 & 1 & -1 \end{bmatrix} \begin{bmatrix} v_1 \\ v_2 \\ v_3 \\ v_4 \\ v_5 \\ v_6 \end{bmatrix} = \begin{bmatrix} -24\text{mm} \\ -12\text{mm} \\ -20\text{mm} \end{bmatrix}$$

$$UV = t$$

相関方程式

$$UGU^T K = t$$

$$G = I \text{ なので}$$

$$UU^T K = t$$

$$\begin{bmatrix} 1 & 1 & 1 & 0 & 0 & 0 \\ 0 & 0 & -1 & 1 & 1 & 0 \\ 1 & 0 & 0 & 0 & 1 & -1 \end{bmatrix} \begin{bmatrix} 1 & 0 & 1 \\ 1 & 0 & 0 \\ 1 & -1 & 0 \\ 0 & 1 & 0 \\ 0 & 1 & 1 \\ 0 & 0 & -1 \end{bmatrix} \begin{bmatrix} k_1 \\ k_2 \\ k_3 \end{bmatrix} = \begin{bmatrix} -24\text{mm} \\ -12\text{mm} \\ -20\text{mm} \end{bmatrix}$$

$$\begin{bmatrix} 3 & -1 & 1 \\ -1 & 3 & 1 \\ 1 & 1 & 3 \end{bmatrix} \begin{bmatrix} k_1 \\ k_2 \\ k_3 \end{bmatrix} = \begin{bmatrix} -24\text{mm} \\ -12\text{mm} \\ -20\text{mm} \end{bmatrix}$$

$$\begin{bmatrix} k_1 \\ k_2 \\ k_3 \end{bmatrix} = \frac{1}{4} \begin{bmatrix} 2 & 1 & -1 \\ 1 & 2 & -1 \\ -1 & -1 & 2 \end{bmatrix} \begin{bmatrix} -24\text{mm} \\ -12\text{mm} \\ -20\text{mm} \end{bmatrix} = \frac{1}{4} \begin{bmatrix} -40\text{mm} \\ -28\text{mm} \\ -4\text{mm} \end{bmatrix} = \begin{bmatrix} -10\text{mm} \\ -7\text{mm} \\ -1\text{mm} \end{bmatrix}$$

$$\begin{bmatrix} v_1 \\ v_2 \\ v_3 \\ v_4 \\ v_5 \\ v_6 \end{bmatrix} = \begin{bmatrix} 1 & 0 & 1 \\ 1 & 0 & 0 \\ 1 & -1 & 0 \\ 0 & 1 & 0 \\ 0 & 1 & 1 \\ 0 & 0 & -1 \end{bmatrix} \begin{bmatrix} -10mm \\ -7mm \\ -1mm \end{bmatrix} = \begin{bmatrix} -11 \\ -10 \\ -3 \\ -7 \\ -8 \\ 1 \end{bmatrix}$$

点検

$$v_1 + v_2 + v_3 = -11 - 10 - 3 = -24mm \dots \textcircled{1}$$

$$-v_3 + v_4 + v_5 = 7 = 3 - 7 - 8 = -12mm \dots \textcircled{2}$$

$$v_1 + v_5 - v_6 = -11 - 8 - 1 = -20mm \dots \textcircled{3}$$

標高

$$x \text{ の最確値 } x = H_A + h_1 + v_1 = 22.552m - 11mm = 26.340m$$

$$y \text{ の最確値 } y = H_B - h_3 + v_3 = 1.788 + 9.974 - 0.003 = 11.759m$$

$$z \text{ の最確値 } z = H_C - h_5 + v_5 = 32.127m - 12.527 - 0.008 = 19.592m \quad (\text{斉藤})$$