

測繪業務通報

第四十三期

內部刊物 不得遺失

一九五七、六

本期內容

1. **關於估計三角系幾何結構的強度的問題**…B. A. 馬格尼茨基 (1)
2. **經緯儀測圖精度檢查總結**……………劉漢樞 (10)
3. **改進史賴伯“全組合角觀測”測站平差方法的意見** 孫樹良 (15)
4. **美軍軍用立體地形圖介紹**……………傅聯陞 (20)
5. **傳電時間改正表**……………教研處 天文組 (23)
6. **二等三角測量中觀測水平角的新方法**…И. А. 卡爾果波洛夫 (24)
7. **業務通報第三十九期(1957年金格爾星對星曆表)之勘誤。** (37)

关于估計三角系几何結構的强度的問題

B. A. 馬格尼茨基

根据現行的細則，計劃和勘选三角系时，可利用下列公式計算权倒数：

a) 对于三角形 $\frac{1}{p} = \frac{4}{3}(\delta_A^2 + \delta_A\delta_B + \delta_B^2);$

b) 对于大地四邊形 $\frac{1}{p} = 0.8\Sigma(\delta_A^2 + \delta_A\delta_B + \delta_B^2);$

c) 对于中点多邊形 $\frac{1}{p} = 0.9\Sigma(\delta_A^2 + \delta_A\delta_B + \delta_B^2),$

式中的 δ_A 和 δ_B 表示三角形的求距角变化 $1''$ 时，其正弦对数的变化。

大家知道，公式(a)对于按角度平差的三角系是完全严密的；在方向平差时，则只对等边三角形鎖才够严密。但是，无论对什应形状的三角形所构成的三角鎖，在进行計劃和勘选时，采用它作为近似式是完全可以的。

至于公式(b)和(c)，则是由已知的《美国公式》

$$m_r^2 = \frac{4}{3} (d'')^2 \sum_1^r \frac{D-C}{D} \Sigma (\delta_A^2 + \delta_A\delta_B + \delta_B^2) \quad (1)$$

得来的。式中的 m_r 为图形 r 和 $r+1$ 間求距边对数值的或然誤差， d'' 为觀測方向的或然誤差， D 为每个图形的觀測方向数减2， C 为每个图形内条件的个数。

公式(1)最初出現时被誤認為严密公式，无论时对复杂图形或是单三

角形所組成的三角系都適用。然而容易看出，它對單三角鎖來說並不可靠，同嚴密的公式比較，它所給出的 $\frac{1}{p}$ 的值，在最壞的情況下大約減少了25%。當然，由於這樣明顯的不精確，對單三角鎖而言，公式(1)在蘇聯沒有被採用。

大家知道，公式(1)同單三角鎖的嚴密公式的區別，在於前者包含後者所沒有的係數 $\frac{D-C}{D}$ 。在這裡我們不打算講產生這個錯誤的原因，因為對這個問題，A.C契巴塔廖夫教授已經作了詳盡無遺的分析（契著“三角系精度的估計”），但是他告訴我們，對於形狀上接近於矩形的大地四邊形鎖部，公式(1)或是(δ)可作為良好的近似式。 $\Phi.H$ 克拉索夫斯基和B.B達尼洛夫兩教授在其所著的大地測量學一書內（第一卷第一分冊）也指出：美國公式適用於某些由複雜圖形構成的鎖部。當然，我們只能把這個公式看作是半實驗性質的。

1941年，在美國刊物上又提出了概略估計三角鎖部幾何強度的公式的問題。

我們來看李慶海的論文。李慶海在指出公式(1)的半實驗性質的同時，曾對這個問題作了純粹實驗性質的研究。利用三角鎖部平差的成果，他嚴格地按最小二乘法確定了不同長度和由不同的複雜圖形構成的6個一等三角鎖部一系列求距邊的權倒數。他把這些權倒數看作真值，把它們同按近似公式所得的相應的權倒數的差，作為評定各種近似公式是否合適的根據。

本文的末尾，列有沿 30° 平行圈敷設在康塞司州和科羅拉德州(*В штатах Канзас и Колорадо*)的鎖部的權倒數表（表一）。該表是從李慶海文中抄來，並作了刪減和補充。表中用 $\frac{1}{p}$ 表示由平差得出的嚴密的權倒數，用 $\frac{1}{p'}$ 表示按《美國公式》得出的權倒數：

$$\frac{1}{p'} = \frac{4}{3} \Sigma \frac{D-C}{D} \Sigma (\delta_A^2 + \delta_A \delta_B + \delta_B^2); \quad (1')$$

用 $\frac{1}{p''}$ 表示按李庆海所提出的实验性公式算出的权倒数：

$$\frac{1}{p''} = \Sigma \frac{2}{\sqrt{C}} \Sigma (\delta_A^2 + \delta_A \delta_B + \delta_B^2); \quad (2)$$

分析表一和同它相似的属于其他锁部的各表，李庆海得出下面的结论：

- 1) 按“美国公式”所得的权倒数值，常比精确值小20%左右；
- 2) 按公式(2)所得的权倒数值，不论是否大于或小于精确值，其差均不会超过4%。

因此，在计划和选点时可以用这个新的公式(2)代替“美国公式”来估计锁部的强度。

然而，公式(2)也和“美国公式”一样，不能作为一个普遍的公式。首先，它对单三角形锁不适合，所给出的结果约大了30%。另外，这个公式显然纯粹是由试验性地选择系数而得，因为李庆海除了编表以外，再也没有找出任何理由来论证它的合适性。

其实，一方面利用编表，另一方面，利用某些理论上的见解，可以得出带普遍性的公式，结果显然也同公式(2)一样接近于精确的权倒数值。

设有m个独立未知数和r个误差方程式：

$$\begin{aligned} a_1x_1 + b_1x_2 + \dots + m_1x_m + \omega_1 &= v_1 \\ \dots & \\ a_rx_1 + b_rx_2 + \dots + m_rx_m + \omega_r &= v_r \end{aligned} \quad \left. \right\} \quad (3)$$

显然，未知量可以化为自由项的线性函数的形式：

$$\begin{aligned} -x_1 &= [\alpha\omega]; \\ \dots & \\ -x_m &= [\mu\omega], \end{aligned} \quad \left. \right\} \quad (4)$$

系数 $\alpha \dots \mu$ 和 $a \dots m$ 有下列特性：

$$[a\alpha] = [b\beta] = \dots = [m\mu] = 1 \quad (5)$$

(克拉索夫斯基和达尼洛夫著“大地测量学”第一卷第一分册，
1938莫斯科)

大家知道，如果以 p_i 表示第 i 個觀測量的權，以 P_i 表示同一觀測量平差值的權，則：

$$\frac{1}{P_i} = \frac{a_i \alpha_i + b_i \beta_i + \dots + m_i u_i}{p_i} \quad (6)$$

如果后来在已有的 r 个观测量上，补进了 t 个观测量，则观测量的总个数变为 n ，

$$n = r + t;$$

同时，設在以前的 m 个独立未知量上又补进 k 个独立未知量，则未知量的总个数为

$$S = m + k,$$

此时，方程组(3)变为：

$$\left. \begin{aligned} a_1 x'_1 + b_1 x'_2 + \dots + m_1 x'_{m-1} + \dots + S_1 x'_s + \omega'_1 &= v'_1; \\ \dots &\\ a_r x'_1 + b_r x'_2 + \dots + m_r x'_{m-1} + \dots + S_r x'_s + \omega'_r &= v'_r; \\ \dots &\\ a_n x'_1 + b_n x'_2 + \dots + m_n x'_{m-1} + \dots + S_n x'_s + \omega'_n &= v'_n. \end{aligned} \right\} \quad (3')$$

未知量的新的最或然值由下列各式确定

$$\left. \begin{array}{l} -x'_1 = [\alpha' \omega'] \\ \dots \\ -x'_{\mu} = [\mu' \omega'] \end{array} \right\} \quad (4')$$

$$\left. \begin{array}{l} \dots \dots \dots \\ -x'_s = [\sigma' \omega'] \end{array} \right\} \quad (4')$$

显然，新的系数 $\alpha' \dots \mu' \dots \nu'$ 和 $\alpha \dots m \dots S$ 也满足条件 (5)：

$$[\alpha\alpha'] = [b\beta'] = \dots = [m\mu'] = \dots = [S\sigma'] = 1. \quad (5')$$

现在假若以 P'_i 表示方程组 (3') 平差后，第 i 个观测量平差值的权，则又得：

$$\frac{1}{P'_i} = \frac{\alpha_i \alpha'_i + b_i \beta'_i + \dots + m_i \mu'_i + \dots + S_i \sigma'_i}{p_i}. \quad (6')$$

假设所有观测量的权相等（这也是三角测量常有的），即， $p_i = p$ ，则将 (6) 式型各式相加之后得：

$$\left[\frac{1}{P'} \right] = \frac{(\alpha\alpha) + (b\beta) + \dots + (m\mu)}{p} = \frac{m}{p}. \quad (7)$$

同样，(6') 各式的和为：

$$\left[\frac{1}{P'} \right] = \frac{S}{p}. \quad (7')$$

以 $\frac{1}{P}$ 表示方程组 (3) 平差后各观测量平差值权倒数的平均值，以 $\frac{1}{P'}$ 表示方程 (3') 平差后各观测量平差值权倒数的平均值，则

$$\frac{1}{P} = \left[\frac{1}{P_i} \right] / r = \frac{m}{rp}; \quad (8)$$

$$\frac{1}{P'} = \left[\frac{1}{P'_i} \right] / n = \frac{S}{np}. \quad (8')$$

两式相除，得：

$$\frac{1}{P'} \left/ \frac{1}{P} \right. = \frac{rs}{mn}$$

因已知

$$r = n - t;$$

$$m = s - k;$$

故近似地得出：

$$\frac{1}{P'} \left/ \frac{1}{P} \right. = \frac{(n-t)(1 + \frac{k}{s})}{n}. \quad (9)$$

如果增加觀測量的个数不隨之而增加独立未知量的个数，換言之 $k=0$ ，則：

$$\frac{1}{P'} \left/ \frac{1}{P} \right. = \frac{n-t}{n}. \quad (10)$$

在將单三角形鎖改变为大地四邊形鎖或中点四邊形鎖时，就是这种情况。

不難看出，在这种情况下，新补进去的觀測数 t 等于網中新产生的条件数。

現在我們来研究大地四邊形鎖（或中点四邊形鎖）。

以 N 表示四邊形的个数， D 表示一个四邊形的方向数减 2， C 表示一个四邊形的条件数， C_0 表示在四邊形內除去了一根对角綫（即把鎖改变为单三角形鎖）后的条件数。

那么，显然可得：

$$n = a + ND;$$

$$t = N(C - C_0).$$

这样一来，将这些式子代入公式 (10) 并乘去 $\frac{2(C - C_0)}{HD^2}$ 这一

微小的项，得

$$\frac{1}{P'} / \frac{1}{P} = \frac{D - (C - C_0)}{D}。 \quad (11)$$

显然，这个式子的左边是这样一个比例：它的分子是按大地四边形锁所有条件平差后，各观测量平差值权倒数的平均值；分母是按单三角形锁（像没有对角线的那种情况）平差后，各观测量平差值权倒数的平均值。

因为单三角形锁中边的权倒数是按公式(a)得出的，故采用(11)式可以得出这样一个求大地四边形锁（或中点四边形锁）边的权倒数的近似公式：

$$\frac{1}{P''} = \frac{4}{3} \frac{\Sigma D - (C - C_0)}{D} \Sigma (\delta_A^2 + \delta_A \delta_B + \delta_B^2)。 \quad (12)$$

虽然对中点五边形和中点六边形应该采用(9)式，但用(11)式也还是很接近的，换言之，公式(12)适用于所有这些情况。容易看出，公式(12)带有普遍性，因为它也适用于单三角形锁，因此时 $C = C_0$ ，(12)式变为通常所采用的公式(a)：

$$\frac{1}{P} = \frac{4}{3} \Sigma (\delta_A^2 + \delta_A \delta_B + \delta_B^2)。$$

当然，公式(12)也是近似的，因为导出这一公式的时候，利用了公式(9)，而(9)式所给的是观测量权的平均值的近似比。

表一的最后一栏列举了按公式(12)算出来的权倒数 $\frac{1}{P''}$ 的值。

将此栏的数值同其他各栏的数值相比，我们看到，公式(12)还有一个优点：它所给出的权倒数值同精确值相较，除相同的以外，共差不超过4—5%。

可惜作者未能用苏联一等三角测量的实例来验证(12)式，但可以认为，在计划和选点时，采用公式(12)比直到现在还被采用的“美国公式”会更有成效。

表一

	$\frac{1}{P}$	$\frac{1}{P'} = \frac{4}{3} \Sigma \frac{D-C}{D} \Sigma R$	$\frac{1}{P''} = \frac{2}{\sqrt{C}} \Sigma R$	$\frac{1}{P'''} = \frac{4}{3} \Sigma \frac{D-(C-C_0)}{D} \Sigma R$
I Fairmount-Hays	2.9	2.7	3	3
II Skiggs-Trego	16.0	16.0	15	18
III Schmidt-Big Greek	22.4	20.0	20	23
IV Canyon-Indian Greek	44.8	40.0	45	48
V Beaver-Monument	68.6	60.0	70	73
VI Sheridan-Gopher	97.9	85.2	101	104
VII Wallace Bluff-Teeters Hill	109.9	95.1	111	112
VIII Curlew-Turtle	115.8	99.2	116	117
IX Arapho-Monotony	127.1	105.2	123	125
X First View-Landsman	143.5	123.0	140	148
XI Kit Carson-Eureka	158.8	135.0	155	164
XII Araya-Overland	167.8	141.0	163	172

最后，我們列出按《美国公式》(2)和公式(12)計算各種圖形的權倒數時， $(\delta_A^2 + \delta_A \delta_B + \delta_B^2)$ 前的系數表（表二）

表二

圖	形	$\frac{4}{3} \cdot \frac{D-C}{D}$	$\frac{2}{\sqrt{C}}$	$\frac{4}{3} \cdot \frac{D-(C-C_0)}{D}$
		1	2	4/3
		0.8	1	1
		0.9	0.9	1.1
		0.9	0.8	1.1

胡國理譯
魯福校

經緯仪測圖精度檢查總結 教研處

為了研究經緯仪測圖的精度，根據本年二月航測地形技術會議局首長的指示，組織經緯仪測圖精度檢查小組，到實地進行檢查。由教育研究處派工程師劉漢樞第五地形隊派隊部技術助理員詹世芬組成檢查小組。于本年3月11日至3月29日在南京附近第五地形隊1956年的作業測區內，按不同的技術水平的作業員和不同地形情況，選擇用經緯仪測圖的1:50000比例尺圖I-50-142-A（葛塘集）及I-50-118-A（穆店）兩幅用平板儀進行檢查。共計設測站86個（包括高程導線17條），檢查面積約246平方公里。現將檢查情況分述如下：

I-50-142-A（葛塘集）像片圖測圖

本幅系由測繪學院專科畢業具有一年作業經驗的測量員周魁濂同志測繪。地形情況一部分為完全平坦地區，另一部分為地面傾斜度約2°以內、地貌比較簡單、明顯地物點很多的地區（微分法測圖地區除外）。

在進行檢查時，首先根據室內標出需要檢查的地物地貌（參照沒有調繪的像片將像片上未顯示的或新建築的地物標出），在實地上選擇明顯地物點設站或敷設高程導線進行檢查；同時，還將實地上臨時發現有懷疑的地物地貌加以檢查。自3月12日至3月20日共9天，設測站34個（包括高程導線7條），檢查面積約110平方公里，其結果如下：

關於地物方面

1. 檢查在像片上無影像或新建築的地物共80個，其精度為：

圖上移位差或方向差在0.0—0.5公厘的地物如鄭莊的土地廟、葛塘集南新建築的房屋等共63個，占被檢查地物數目的79%；

圖上移位差或方向差在0.5—1.0公厘的地物如上薛的小房屋和土地廟等共9個，占被檢查地物數目的11%；

圖上移位差或方向差在1.0公厘以上的地物如楊家山頭的學校、西王墓地等8個，占被檢查地物數目的10%；其中最大者為東葛車站

的信号柱移位差达5.0公厘。

按照規定在像片图測图时地物的移位差，不得超过1.0公厘。因此，符合精度要求的地物占被檢查數目的90%，不符合精度要求的地物占10%。

2. 遺漏王官桥房屋及蝦子口土地庙等11个，相官集南小桥一座。

3. 調繪錯誤：

李桥附近无独立树的地方在图上繪一独立树；

蝦子口房屋誤为水塘；

楊家山头与許家山头居民地名称互相調錯。

关于地貌方面

1. 檢查等高綫57处，其精度为：

图上移位差在規定限差以內的，如下葛的15M等高綫、唐家桥的10M等高綫等共50处，占被檢查等高綫數目的88%；

图上移位差超过規定限差的，如小新庄的10M等高綫，大坎營的20M等高綫等共7处，占被檢查等高綫數目的12%。

2. 遺漏：

东葛附近的山咀2个；

东葛附近的独立小山1个；

葛塘集、文山集附近的10M等高綫各1条；

东葛附近的20M等高綫1条。

3. 东葛附近的20M等高綫誤为17.5的等高綫。

4. 宮架子及圍选子西附近的等高綫，其凸凹部分在图上显示过甚，不符合实地情况。

产生上述錯誤的主要原因，是由于不能进行像片的定向，因此标尺点不能精确地標繪于像片上，且标尺点数目不能滿足描繪等高綫的需要；同时作业員經驗不够，在描繪等高綫时沒有利用立体鏡进行檢查。

I—50—118—A(穆店)单張像片測圖

本幅 I₉、II₇、II₉、IV₆及 IV₈ 等五張像片系由中南測校畢業具有四年作業經驗的測量員黃启宏同志測繪； I₃、I₅、I₇、I₉、II₅、II₄、II₆、II₇、II₃、II₅、IV₂、IV₄及 IV₆ 等十三張像片系由測繪學院專科畢業的見習員沈玉瑾同志測繪。

該幅的地形絕大部分是地貌簡單、地面傾斜度在2°以內、明顯地物點很多的地區，另一小部分是地貌變化較大、地面傾斜度在2°—5°之間、明顯地物點不能保證碎部測圖需要的地區（微分法測圖的地區除外）。

進行檢查時，也是根據室內標出需要檢查的地物地貌設站，然後再檢查其他有懷疑的地物地貌。自3月22日至3月28日共7天，其情況如下：

（甲）黃啟宏同志施測的像片，根據有重點地檢查原則，檢查了 II₉ 及 II₇ 兩張像片（像片比例尺約 1:49000），共設測站 10 個（包括高程導線 3 条）檢查面積約 36 平方里；其結果如下：

關於地物方面：

1. 檢查像片上無影像的或新建築的地物 12 個，其在像片上的移位差或方向差在 0.0—0.5 公厘（按規定單張像片測圖時外業測繪地物的容許誤差不得超過成圖比例尺 0.5 公厘）的地物如蘆家塢的土堆及長甲塢的土地廟等 12 個，占被檢查地物數目的 100%；

2. 遺漏郭莊附近的土地廟 1 個及土堆 1 個。

關於地貌方面：

檢查等高線 30 处，其精度為：

在規定限差以內的如牛屋莊的 30M 等高處及和尚崗的 45M 等高線等共 29 处，占被檢查等高線數目的 97%；

超過規定限差的有牛屋莊的 35M 等高線 1 处，占被檢查等高線數目的 3%。

（乙）沈玉瑾同志施測的像片根據有重點檢查的原則，檢查了

II₃、II₄、II₇、II₈、II₅ 等五張像片（像片比例尺約 1:48500），共設測站42个（包括高程導綫7条），檢查面積約 100 平方公里；其結果如下：

关于地物方面

1. 檢查像片上無影像或新建築的地物51個，其精度為：

像片上的移位差或方向差在0.0—0.5公厘的地物，如大富庄的獨立房屋、陳家廟的土地廟等39個，占被檢查地物數目的76%（按規定單張像片測圖時，外業測繪地物的精度不得超過成圖比例尺0.5公厘）；

像片上移位差或方向差在0.5—1.0公厘的地物，如曹營的土堆、周莊獨立竹叢等共8個，占被檢查地物數目的16%；

像片上的移位差或方向差在1.0公厘以上的地物，如大聖廟獨立樹蔚李村的房屋等4個，占被檢查地物數目的8%。

2. 遺漏：

大富庄附近的水塘1個；

雍山附近的土地廟2個；

陳家廟附近的獨立房屋2個。

3. 調繪錯誤

陸家凹附近實地上並沒有獨立竹叢，而在像片上却繪一獨立竹叢的符號。

关于地貌方面

1. 檢查等高線66處（全部錯誤的三處未包括在內），其精度為：

在規定限差以內的如樊莊的30M 等高線、大莊的30M 等高線、錢小營的45M 等高線等共52處，占被檢查等高線數目的79%；

超過規定限差的，如上莊的40M 等高線、陳莊的40M 等高線、上巷的30M 等高線等共14處，占被檢查等高線數目的21%。

2. 穆店、洪廟及三塘等三處的等高線全部測錯，與實地不相符合。

3. 古桑樹東北一小部分地區，等高線的移位差，大部分超過規定

限差。

4. 遺漏穆店附近的 $50M$ 等高線及陳庄附近的 $40M$ 和 $45M$ 等高線。

产生上述錯誤的原因：

穆店附近的等高線是由于測站點沒有及時刺出，致其位置弄錯，而高程導線則在施測過程中計算錯誤，待閉合時才發現。由於在施測高程導線的同時即行測繪等高線，這種作業方法本身就不是穩妥可靠的；待發現高程導線不閉合時，等高線已經繪上了，到實地去改正又嫌費時僅在室內修改，致成大錯。

洪廟附近的等高線的錯誤是由於不能進行像片的定向同時測繪等高線的經驗少、不了解等高線的走向。

三塘附近等高線的錯誤是由於責任心不強和沒有到實地去設置測站的結果。

古桑樹東北附近等高線的移位超過了規定限差，是由於地貌變化較大，地面傾斜度均在 4° 左右，且該地除田角外，幾乎沒有其他明顯地物點可利用，不能進行像片的定向，標尺點不能在像片上精確標出。

經緯儀測圖的使用範圍及評價

根據檢查的結果，由檢查小組提出了具體意見，並由局進行了分析研究，認為經緯儀測圖是一種特殊情況下的作業方法，其採用要根據下列條件來決定：

1. 明顯地物點較少，地貌比較複雜，地面傾斜度在 2° 以上的地區，無論是新老作業員，均不應採用經緯儀測圖。

2. 明顯地物點很多，地貌稍有起伏但不複雜，地面傾斜度在 2° 以內的地區，如果測繪等高線有經驗和判讀像片熟練的作業員，可以採用經緯儀測圖。但個別無明顯地物點的地方，應選擇一個較遠的明顯地物點作為原方向，用經緯儀觀測其與地貌特徵點或地物點（利用標尺為目標）的水平角，並測定由測站至標尺點的距離，然後用分度器（半徑不小于7公分）及比例規，確定標尺點在像片上的位置，再根

据这些点描繪等高綫或地物，这样亦能保証精度。

3. 明显地物点很多的完全平坦地区，如上海、天津等处，无论是新老作业員均可采用經緯仪測图。但完全平坦地区一般是像片图測图。在像片图測图时，采用經緯仪測图，则不能在野外檢查像片的拼接誤差。同时，由于携带大图板的原故，它的采用就沒有单張像片測图那么便利了。

4. 經緯仪測图的优点是高程測量的精度較好，仪器携带輕便，若与重型平板仪比較还可节省一个測工；它的缺点是不能进行像片定向，补測不明显的地物时，会降低平面位置的精度，描繪等高綫时也不能很好地与实地对照檢查。如果利用其高程精度較好的优点，在施測高程导綫的同时測繪等高綫，确能提高作业率，但在高程导綫沒有閉合和平差前測繪等高綫，不是一种稳妥可靠的作业方法，如这次在穆店附近檢查时所发现的等高綫錯誤，就是高程导綫未閉合前測图的結果。同时，經緯仪的价格比平板仪价格高四倍，而且我国目前还不能大量制造。因此，經緯仪測图只能作为某种特殊情况下的作业方法。

此次檢查的結果，除了因經緯仪測图方法本身所产生的錯誤外，还有因工作責任心不够所产生的錯誤和遺漏。今后应严格执行檢查制度，以保証成图的精度。

改进史賴伯「全組合角觀測」測站

平差方法的意見 孙樹良

計算队孙樹良同志提出的全組合角觀測測站平差方法改进的意見，是正确的。如果单就測站平差一点來說，此法較現行办法简单，且能提高工作效率。但是，細則上規定“同一个角，无论是由直接觀測或是作为其两角的和和差進行計算所得出的各結果中數，其間之差不得超過 $2 - 3$ ”。这一項檢查，在实际工作中是在測站平差的計算過程中來檢查；根据孙樹良建議的方法，此項檢查必須单独进行。这样一来，虽然測站平差是简单了，但为了檢查上述限差，