

361653
CLB

036569

全國中型水利水电工程經驗交流會議叢書

無標尺測距儀

長江流域規劃辦公室 著



漢道

水利电力出版社

五分寸和減少觀測員疲勞；

(5)為搞好中午同志們的休息和進行核算，炊事員保證十點半鐘准时將飯送到工地；

(6)縮短觀測時間，他們創用了“兩步掉頭觀測法”、“快速平氣泡法”和“儀器上安裝度盤法”。

“兩步掉頭觀測法”是讀完一尺（前或後），觀測員靠近單腳架的那只腳不動，以另足微斜伸向前方，越過儀器約5~6公寸，腳尖先着地，在地而將身子轉向後讀尺子，那只腳也跟着先動的那只腳協同動作，以達到快而穩的轉至讀另一尺（後或前）的位置。

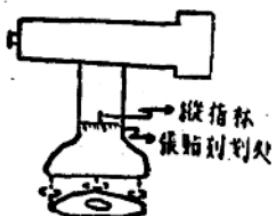
“快速平氣泡法”是安平儀器前，由司鏡同志事先將鏡筒轉到平行一個腳螺或兩個腳螺的地方，司鏡員在外調整水泡，觀測員看長氣泡，指揮他轉移螺旋，互相協作，直到使長氣泡兩半邊差到很小（不超過6格），即由觀測員對平，再轉鏡向首尺子，調平讀數。

“儀器上安裝度盤法”是在儀器軸上划上度盤，如圖，度盤是用三、四公厘寬的白紙，裁成長約三、四公分的紙

條，在紙條上以一個半米厚寬的間隔劃上刻划，每“5”格脚端寫上5、10、15等字樣，用蛋清將此紙條貼附在轉動軸與基座相連的基座上面，再在轉動軸上圓水泡的兩側和測微螺旋的下面，各貼上縱

刻划作指標。

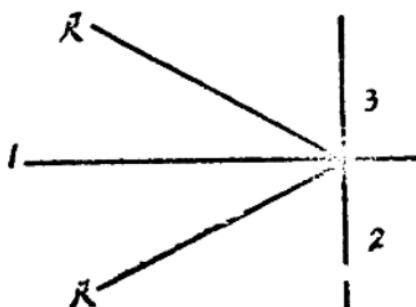
當觀測員讀完首尺後，再向後讀首尺時，觀測員只松固定螺旋，司鏡員將鏡筒轉到首尺刻划位置，待觀測者轉



好位置，水泡已近稳定，即可调平读数；

(7) 缩短司镜时间，创造了“量距与司镜简易符号”、“司镜记好观测首读尺子法”和“石子定点法”。

“量距与司镜简易符号”是在斜坡上工作，有时尺不可能在一直线上，往往尺各在一边。这时，司镜员如果知道尺台位置，将仪器摆得使观测者方便，最好不移足或侧身观测，则对工作进度是有利的，为此，量距者宜用原来指示镜子中心的“+”中间添划两条线，表示两尺所在的方向如右图：



司镜员即可根据这两条线，把单脚(1)放在图中1指示位置，其余两足就放在2、3位置，观测者立于2与3脚之间读数。

“司镜记好观测首读尺子法”是记好对水泡居中的倾斜刻划，等掉头再读，告诉观测员还原到原来的位置，或者干脆给调回原来的位置，可减少重新调平时间。

“石子定点法”是在短距离施测时，司镜员不用挂垂球，可用石子从仪器中心丢下，定准点位，减少时间，提高工效；

(8) 避免读错、记错，他们创用了“慢读快记法”，观测员读数快慢有节奏、清晰，记录员边回报边记录，回完记完；

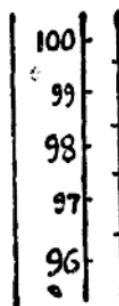
(9) 为了免除读错单数，他们把水准尺上各双数号码

間，用黑油漆將單號碼添寫上，如右圖。

这样一来，既可減少讀錯；同時也可使觀測員少花腦筋，間接增加速度；

(10) 採用三人二班核算手簿，由一人報數工人核算，午、晚兩班輪流，保證工完帳清，觀測員又得適當休息；

(11) 此外，還為了降低成本，減少人力，採用七人操作，減少打、守尺墊一人，改由量后視距和扶后視尺的共同打，守尺墊全年可節省工資456元。



(三) 具體措施：

(1) 搞好作業計劃：計劃是指導生產的，由於生產大躍進，指標不斷提高，計劃變更頻繁，做到了月月有計劃，段段有計劃，旬旬有計劃，天天有安排。根據任務和測區情況結合每個同志的擅長，分配適當的工作，再由各人訂出個人躍進計劃，提出保證，并在小組上通過，互相提意見，互相促進，使個人躍進計劃能完全實現；

(2) 開始戰地會：每天出工在晾儀器時，組長公布當天任務及注意事項，收工整理工具時，總結當天完成任務情況，有何經驗、缺點，使人人心中有數；

(3) 開生產會：每次開生產會時都是充分研討生產技術上的關鍵問題，作好準備，例如在日測406站(9.2公里)的頭一天晚上召集小組生產會議，檢查上次創造高指標時還有什麼缺點，當時大家認為還有兩個問題：①工作中心情太緊張，容易讀錯記錯；②觀測員與記錄員配合還不好。針對上述問題，大家提出保證和措施：A. 觀測員保

讀錯的次數不超過 1%，並保證讀數干脆利落連續而有节奏，使記錄員好安排記錄和計算的時間；B. 距離員保證每站前後視距離量得相等，不使因量距不等而重設站、划站；C. 扶尺員保證赶上不使觀測員等候，而且保證扶得穩直；D. 每小時由記錄員宣佈一次測設站數，使大家心中有數，沉着應戰；

(4) 互相促進，互相推動：在施測過程中，如果觀測員已平好儀器，準備觀測，而這站的前尺員或記錄員還未趕到時，觀測員即叫“前尺”；如果前尺員已先到尺台點扶好尺子，而觀測員還未平好儀器觀測時，前尺員就叫“前尺”做到互不等候。

二、無标尺測距儀

花杆跑點，是地形測量中最艱苦的體力勞動，我處創制了一種“無標尺測距儀”，可以不用跑點，直接讀出任何一個散點目標的距離和高差。簡單情形如下：

(一) 繪　造

取下經緯儀（或平台儀）的照準部，下面固以平板，使能滑動於固結在儀器基座的水平尺上。如圖：

為了滑動能保持在一直線上，試制時，於水平尺上固以鋼絲作為滑軌，而固結於儀器照準部份之下之平板的底面，刨有凹



槽，使仪器能在钢丝上保持一直线滑动。

测距方法，系利用望远镜中的横视距丝，如望远镜中仅有上下左右的纵视距丝时，则需将其旋转 90° ，转成左右的横视距丝。

此法改装甚为简便，无论应用经纬仪（或平台仪），均可不改变其固有结构，改装成“无标尺测距仪”，如果不作为“无标尺视距仪”使用时，仍可完全复原，毫不损伤原有仪器的任何装置。

（二）用 法

决定某一散点的距离。首先，将望远镜置於尺的中部，瞄准需要测定的散点，固定水平尺。其次，将望远镜向左移动，以左视距丝瞄准散点目标，读出其在水平尺上的读数。再将望远镜向右移动，以右视距丝瞄准目标后，又读出其在水平尺上的读数。左、右两次在尺上读数之差的100倍（当视距系数为100时），即为该点的斜距，同时根据该点之立角，算出其平距和高差。

（三）試 驗

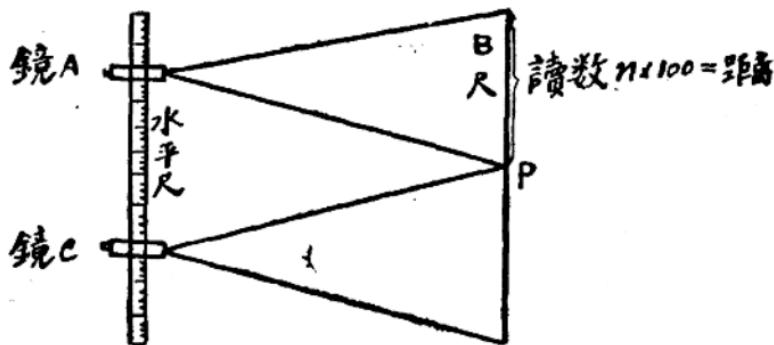
使用国庆前日试制成功的“无标尺测距仪”加以试验，试验结果比较如下：

实 量	无标尺测距	絕對誤差	相对誤差	平 均
18.95	19.0	-0.05	1:380	1:194
51.8	51.5	+0.3	1:173	
68.0	68.7	-0.7	1:97	
100.1	99.8	+0.8	1:125	

試制時，因在國慶節前日，各製造車間均極繁忙，其中平板刨槽部分，得我辦水文大隊車間擠出時間加工，其余設備由我辦技工組用手工裝備，一般还不够严密，水平尺也還不穩定，固定與微動裝置不靈活。從表中試測結果，可以看出有：距離愈遠，誤差愈大趨勢，故正式作業的“無標尺測距儀”，還有待進一步精制，其他如上述所有存在的問題以及水平尺之縮短，均有待於進一步研究，以期更適於應用。

(四) 理 原

如圖，A為鏡位，設B為一假想的縱視距尺，則鏡中的



左、右線所夾得假想尺讀數的100倍，即為B尺（假想尺）距A鏡的距離。

此時，我們如橫向移動鏡位，則鏡位A時，原以右線照准之P點，移動後，當望遠鏡之左線通過P點時之鏡位為C，此兩鏡位在水平尺上讀數之差，即等於B尺（假想尺）之讀數（A鏡時），亦即為P點至水平基座尺之距離。

因其毋須視距尺（B尺），而代以望遠鏡在水平基座尺上之活動距離讀數，即可以測出距離，故定名為“無標尺測距儀”。

(五) 精 度 探討

散点測定，在图上的位置誤差，根据細則要求，应在1mm以內，此一仪器之是否能付諸实用，首先於是否能滿足此一要求而定。

考誤差来源，可概分为三方面：

1. 仪器本身构造的誤差；
2. 外界环境影响的誤差；
3. 觀測中的誤差。

其中1.項，是我們根据2.3兩項來要求於仪器的，而环境影响是不定的，暫估其与觀測誤差同大小（即环境誤差与觀測誤差各为实际誤差的一半），故可仅討論3項的觀測中的誤差。

觀測中的誤差，主要关系於下列三种动作，即：①照准目标；②活动鏡位；③讀数。

關於①照准目标，在进一步精制“无标尺測距仪”时，不但須固定与微动裝置灵活，为了不使水平基座尺傾斜亦須添裝平衡錘，除左右摆动屬於外界影响，尙无法估計外，其照准精度，可比視距尺高，或不弱於視距尺之照准精度。

其次關於③活動在水平基座尺上的讀数，其最小讀数可达公分（相當於水平尺上 $1/10$ 公厘寬度），而实际应用至公寸已足，大大地超过了要求。

主要关键，为鏡位在水平基座尺上的横向活動，应严格在一直線上（包括左右的摆动）。由於視距絲与中絲間的固定角（亦即視距絲与垂直方向間之差）仅17分，故活動在水平基座尺之鏡位，若摆动31分（即两端延綫，不在一直線上），概言之，其於距离的影响，將达 $1/34$ （左、右兩視距絲夾

角的倒裝）。當我們要求距離精度為 $1/100$ 時（500公尺時， $1/10,000$ 圖上為0.5公厘），則觀測誤差應限在 $1/200$ 以內，則鏡位水平尺上的擺動，不應過10秒。

由於“無標尺測距儀”的望遠鏡，在水平基座尺上的活動，要求嚴格在一直線上，並須相當穩定，不發生左右擺動，故正式製造不免存在着若干困難，但以其能取消花杆，廢除跑點，解放測量戰線上最艱苦的體力勞動，意義重大，而在黨的正確領導下，發揮群眾智慧，我們有信心能於短時期內獲得完滿的成功，克服前進道路中的困難。

（六）試制經過

“無標尺測距儀”是在黨的正確領導下，發揮了群眾的智慧製成的。當長辦第二次政工會議時，黨組織及時的指出，我們要向取消花杆跑點的堅苦體力勞動作鬥爭。同志們在黨的号召下，開動了腦筋，從生產出發，結合實踐，提出了大量的合理化建議，經過綜合、分析、研究，試制成功此種“無標尺測距儀”。

首先提出的，為鮑潤生所創議的以固定高度的上下鏡兩立角計算出其距離與高差。陸續提出者有蔣漢根、陳少祥、鄒鳴盛等十余位同志，各人所提，目標雖同，而內容互異，其共同點為採用前方交會——即以兩角和一基線以決定散點之距離與高差。從其裝置方法，可分兩類——即垂直置與水平裝置，而每一種裝置，又可從其固定角或固定基線（兩角一邊，可固定其一或其中之二）或完全測定而各有不同，可見下表。

类别	建議人	望远鏡	度盤	固定条件	运用方注
垂 直 裝 置	鮑潤生	1	1	固定基綫	上下鏡測定兩立角計算
	蔣漢根	2	1	固定基綫及一直角	同時對點，測定一立角計算
	陳少祥				
	鄒鳴盛	1	1	固定角	以上下視距絲、活動對點讀出距離
	第三地形隊	1	1		以不同高度、測定兩立角計算
水 平 裝 置	石之英	1	1	固定基綫	加折光鏡測出立角計算
	第二地形隊	2		固定角	橫向平移讀數
	黃世文	2	2	固定基綫	測定兩水平角計算
	楊安富 牛俊傑 嚴必茂	2	1	固定基綫及一角	測定一水平角計算

考慮到改裝全部儀器的重量，即有平台儀測板已不能胜任其負荷，以及人上下兩次照準的不便，放棄了垂直裝置，以採用水平裝置為穩定。

考慮到充分利用舊有儀器裝置，以採用視距照的夾角為固定角，而以活動基綫求距離，較為簡便，以此進行試制，製成了現在的一種“無標尺測距儀”。

“無標尺測距儀”基本上是成功了，它的優點是：改裝方便，能充分利用原有平台儀（或經緯儀）設備，不破壞原有儀器結構。尚待進一步精制的，如水平基座尺之穩定與儀器活動在水平尺上的維持一直線，有待我們於制造上更大的努力，為勝利完成此一試制任務，彻底廢除花杆跑點而奮鬥。

三、物理平差法

(一) 物理平差法：所謂平差，是正確的處理觀測之誤差。但是，在幾何圖形中的測量來說，由於已給定的幾何條件多，其平差工作就格外繁重，因而，在三角測量與水準測量的計算中，平差可說是個重要的关口。

從前的平差法，主要分四類：一次答解法、擴展法、分組法、逐次接近法，前人對這幾類平差法，都作了許多寶貴的論証及貢獻，但這些方法的工作量，仍隨條件方程式之增多而成曲線增多，且當方程式甚多（上了一百）時，其計算的收捨誤差對有效數字的影響很大，因而平差工作多年來都是一个疑難的問題。今提出物理平差法，是利用物理學的能量與容量的關係來解決這個繁雜的平差計算工作，即不用計算而用物理試驗的方法來獲得我們所需要的平差改正數 V_1 $V_2 \dots$ 且 $K_1 K_2 \dots$ 與 $[ff.n]$ 也能一一求出，物理平差的方法又有許多種可能，我們所提出來的是浮力平差法，因它簡單，容易實現。

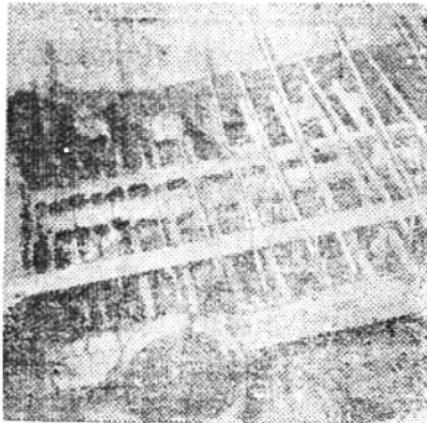
浮力平差，須待一定容量之流體的流動，力的接觸而平衡後，全部平差就告完畢，工作所需之時間，不因條件方程式增多而增多。不論多少點，當天就會平差完，不需作很多方程式，比如准备工作所需為六小時，平差所需十分鐘就行了。從前一百個點子要五六人計算兩個月的工作，對物理平差來講，却是迎刃而解。這個理想，在黨的領導和支持下，積極裝配成功了。

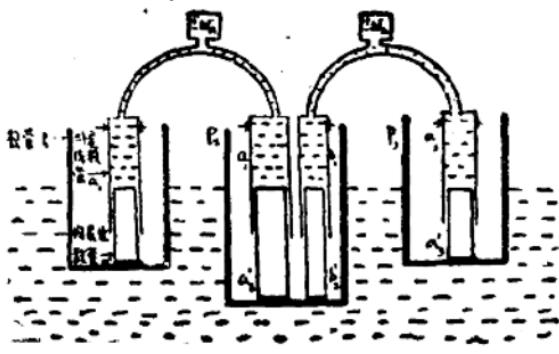
浮力平差，我們已作了初步試驗，其結果數的傾向，說

明了原理是对的，今將其結果列表於下：

初次試驗所得數與其計算數之比較

試驗次數	平差元素	V1	V2	V3
第一次	一個方程式兩個V	計算數 +3.7	+3.4	
		試驗數 +3.3	+3.9	
第二次	兩個方程式三個V	計算數 +1.92	+4.07	+0.50
		試驗數 +1.9	+4.1	+0.3
第三次	一個方程式兩個V	計算數	+3.94	+0.81
		試驗數	+3.9	+0.5
第四次	" "	計算數 +0.681	+0.273	
		試驗數 +0.68	+0.28	
第五次	" "	計算數	+3.86	+1.21
		試驗數	+3.9	+0.8





(二) 物理平差在水压力上的关系：如图为一个物理試驗，其客观条件为：

(1) 有三个权管浮於水面，当它受外力后能够在鉛直的方向上昇或下降，其切面积为 P ；

(2) 系数管，有內外两层，內层固定在权管上，当权管昇降时，也随之而昇降。外层恒固定在空間不动，內层与外层之間不漏空气不漏水，其切面积为 a 或 b 等等；

(3) 連通器，也叫自由項傳导管，它把各系数管 a 或 b 之外层連通（註：連接各个 a 之系数管的导管不能連任一个 b 或 c ………之系数管），此导管本身不能伸縮，各个导管上連通一个容 W 的箱子，各 W 可为气体也可为水有絕對的流动性，且有正有負，此箱子与連通器之間有一开关。

(4) 設各权管浮於水面且成稳定状态时，各傳导管内之压力与管外之当时大气压相等，这时將各正的 W 从开关压入导管内，將各負的 W 从导管内抽出，各导管内之压力遂於变化，各权管也因之而在鉛直方向上发生了变动。設 $P_1 P_2 P_3$

之变动为 Δh_1 Δh_2 Δh_3 各 Δh 可正可负。

其所求的是：

在物理学的領域內來求 Δh_1 , Δh_2 , Δh_3 , 為何?

解：由題意告訴我們在同一連通器內之相對大氣圧处处相等，且設導管a內之相對氣壓為 K_a ，導管b內之相對氣壓為 K_b ，由阿基米德原理之意排開水之體積乘其比重應等於外力之和，即得下式：

(又水之比重为 1 ∴ $\Delta h_1 P_1 = K_a A_1$ $\Delta h_2 P_2 = K_a (A_2 + K_b b_2)$)

第②式是一个物理关系，由上式看来求各 Δh 之条件尚不够。我們再由另一个物理关系：由題意各導管本身是不能伸縮的，其該W箱子內空气或水流動到哪里去了呢？ W_a 流到各系數管a之伸縮的容量里去了。 W_b 流到各系數管b之伸縮部分的容量里去了。各a或各b伸縮之容量的代數和等於 W_a 或 W_b 。

$$\text{即 } [\Delta ha] = W_a \quad [\Delta hb] = W_b$$

以②式代入③式：

$$\frac{1}{P_1} (K_a A_1) A_1 + \frac{1}{P_2} (K_b A_2 + K_b b_2) A_2 = W$$

以K為項：

$$\left(\frac{A_1 A_1}{P_1} \right) K_a + \left(\frac{A_2 A_2}{P_2} \right) K_a + \left(\frac{A_2 b_2}{P_2} \right) K_b = W_a \quad \text{④}$$
$$\left(\frac{a a}{P} \right) K_a + \left(\frac{a b}{P} \right) K_b - W_a = 0 \quad \text{⑤}$$

此式有两个未知数 K_a , K_b 同理將②式入④得：

$$\left(\frac{a b}{P} \right) K_a + \left(\frac{b b}{P} \right) K_b - W_b = 0 \quad \text{⑥}$$

⑥式也有相同的两个未知数，故需將⑤⑥二式联系解之：

$$\left. \begin{aligned} & \left(\frac{a a}{P} \right) K_a + \left(\frac{a b}{P} \right) K_b - W_a = 0 \\ & \left(\frac{a b}{P} \right) K_a + \left(\frac{b b}{P} \right) K_b - W_b = 0 \end{aligned} \right\} \quad \text{⑦}$$

現在我們回顧最小二乘法中条件平差之三組方程式为：

$$\left. \begin{aligned} & A_1 V_1 + A_2 V_2 + \dots + W_1 = 0 \\ & b_1 V_1 + b_2 V_2 + \dots + W_2 = 0 \\ & \dots = 0 \end{aligned} \right\} \quad \text{第一組}$$

$$\left. \begin{aligned} & V_1 = \frac{1}{P_1} (A_1 K_a + b_1 K_b \dots) \\ & V_2 = \frac{1}{P_2} (A_2 K_a + b_2 K_b \dots) \\ & \dots = \dots \end{aligned} \right\} \quad \text{第二組}$$

$$\left. \begin{aligned} & \left(\frac{a a}{P} \right) K_a + \left(\frac{a b}{P} \right) K_b + \dots + W_a = 0 \\ & \left(\frac{a b}{P} \right) K_a + \left(\frac{b b}{P} \right) K_b + \dots + W_b = 0 \\ & \dots = 0 \end{aligned} \right\} \quad \text{第三組}$$

我們令 $\Delta h_i = V_i$ 相对大气压 $K_i = \text{位格闊乘数} K_i$

之变动大嗎？是可以的，再將第一組中之各系數 a 、 b ……同乘以 1 平方公寸，各 V 同乘以 1 公寸，各 W 同乘以 1 立方公寸后，这个物理題平差問題的共同性就明显了。由上可以看出：浮力的能量滿 $[VV] = \text{最小}$ ，而容量則滿足於条件方程式。

註：連道管之連接問題，系敷管之安裝問題也依上之物理原則來解決。空氣的收縮（壓縮）系数大，必須用水來表示 w ，而水僅能在同一水準面之壓力才相等，這點須要在具體操作中採用正負抵消的辦法解決。

四、归心計算圖的繪制和使用方法

測站点及照准点归心改正数計算（为叙述方便，以下統称为归心計算，并以 C 代其改正数）一般的都是採用計算机配合三角函数真数（或对数）表，或是採用特制的測量計算尺（如MTM式計算尺）进行計算，因此，計算工作較為繁重，我們現在介紹一种不用上述工具而且精度又可滿足要求的归心計算图，（如展出的归心計算图。）

本图系根据归心計算公式 $C'' = \frac{1. \varphi \sin(M+Q)}{D}$ 制成，故命为归心計算图，图的左边縱座标为归心計算之長度元素 l （繪图时以公分为單位自下而上递增）右边縱座标为归心計算时所採用的近似距离 D （繪图时以公里为單位，自上而下递增）横座标为乘常数 $K = 1. \varphi \sin(M+Q) = 1. \tau$ （繪图时以公分秒为單位，自左而右递增），图中北东方向線为 $\tau = \varphi \sin(M+Q)$ 式中 M 为計算归心改正数方向之觀測 N 值， D 为归心計算之角度元素， $\varphi = N 0 6 2 6 5''$ （常数），南东方向線为归心改正数 C'' （以秒为單位）把它簡

述之，可以用下列图示表示：

因此，在已知 l ， $M+Q$ 及 D 之后，就可以直接地读出归心改正数 C'' 。

例如：当 $l = 0.070M$ ， $M+Q = 29^{\circ}00'$ 及 $D = 14KM$ 时，则由图上直接读得其归心改正数 $C'' = 0''.500$

不难理解，如果 l 的计算单位增大或缩小10倍时，则由图查出来的归心改正数 C 的小数点就应当相应地向后或向前移动一位，即如：

当 $l = 0.700M$ ， $M+Q = 29^{\circ}00'$ 及 $D = 14KM$ 时则查得 $C'' = 5''.000$

当 $l = 0.007M$ ， $M+Q = 29^{\circ}00'$ 及 $D = 14KM$ 时则查得 $C'' = 0''.050$

由上所述，归心计算图，具有下列优点：

(1) 它代替了过去用计算机计算时查函数，搞计算机的繁重计算工作，可以减轻劳动提高工效。

(2) 它克服了过去携带计算机，函数表不方便的缺点。

(3) 它的成本费很低，可为国家节约购买上述工具的资金，(I II III等三角归心计算，有两张图就够了)

(4) 掌握与使用比计算机计算时更容易。

(5) 长约70CM宽约50CM的归心计算图，可达到下列精度要求：

l ——精确到1公里； $M+Q$ ——精确到度估计到半度；

