

全国測繪科學技術經驗交流會議

資料選編
水利測量

測繪出版社

全国測繪科學技術經驗交流會議資料選編

水 利 测 量

編 者 全國測繪科學技術經驗交流會議
資 料 选 編 編 輯 委 員 會
出 版 者 測 繪 出 版 社
北京宣武門外永光寺西街 3 号
發 行 者 新 华 書 店 科 技 发 行 所
經 售 者 各 地 新 华 書 店
印 刷 者 地 質 出 版 社 印 刷 厂
北京安定門外六鋪炕 40 号

印数(京)1—2,150 册 1959年9月北京第1版
开本33"×46"1/32 1959年9月第1次印刷
字数95,000 印张39/16 摆頁2
定价(8) 0.43元 統一書号: 15039·352

出 版 說 明

一九五九年二月在武汉召开的全国測繪科学技术經驗交流会議广泛地交流了各方面的先进經驗和技术革新成就。为供全国測繪工作者学习先进經驗的参考，今由大会秘书处組成編輯委員会，按专业編选汇集，予以分册出版。

本冊介紹了水利建設工程中的各项測量經驗。其中包括闢址、潮汐电站、水庫淹沒綫以及新开河道定綫等測量經驗；同时還介紹了水利枢纽的控制測量和施工測量經驗。对各种情况下的水下地形測量和水深測量，本書也作了詳細介紹。書末还介绍了橫断面測量方面有关工具改进和作业經驗。

本書是水利測繪工作者的一本良好参考讀物。

为加快出版時間，本資料选編由測繪、建筑工程、水利电力、煤炭工业等四个出版社协作出版。

目 录

- 一、開址地形測量的方格图根网 江苏省水利厅勘測設計院 (3)
- 二、中小型潮汐电站地形測量經驗總結
 - 辽寧省水利電力建設局勘測設計院 (6)
- 三、水庫淹沒線測量經驗介紹 水利電力部東北勘測設計院 (16)
- 四、新开河道定線測量 江苏省水利厅勘測設計院 (25)
- 五、图解渠線長度方法 陝西省水利厅勘測設計院 (27)
- 六、施測 T 江水利樞紐施工控制網的一些体会
 - 長江流域規劃辦公室 (28)
- 七、乙号水庫拱壩等几个中型水利樞紐施工中的測量放样
 - 水利電力部長沙勘測設計院 (36)
- 八、甲壩的围堰定点工作 長江流域規劃辦公室 (64)
- 九、水壩變形觀測的前方交會方法
 - 武漢測繪學院工程測量教研組 (70)
- 十、土壩施工測量測定邊坡椿的新方法
 - 大連工學院測量教研室 (77)
- 十一、流速大河面窄時水下地形測量方法的介紹
 - 長江流域規劃辦公室 (80)
- 十二、撫仙湖水下地形測量經驗
 - 水利電力部雲南省水利電力局設計院 (82)
- 十三、錢塘江河口的水下地形測量
 - 浙江省水利厅水利科學研究所錢塘江海潮測驗隊 (84)
- 十四、水深測量船上扶尺工具的改进
 - 水利電力部上海勘測設計院 (99)
- 十五、施測河流斷面兩站高差法
 - 貴州省水利電力厅勘測設計院 (100)
- 十六、小水塘測深經驗二則
 - 安徽省水利電力厅勘測設計院 (102)
- 十七、平板橫斷面測繪儀
 - 鐵道部第二設計院 (104)
- 十八、坡度尺和坡度錶 河南省登封縣農民科學家 張光義 (107)
- 十九、斷面制圖器
 - 水利電力部長春電力設計院 (108)
- 二十、繪制橫斷面圖的經驗 安徽省水利電力厅勘測設計院 (111)

水 利 測 量

一、閘址地形測量的方格圖根網

江苏省水利厅勘測設計院

(一) 小型閘址測量，方格圖根法

小型閘址的大比例尺地形測量，其圖根網的布置通常多采用多角導線法，內業計算甚為費時，若按照跃进前的規定，尚需联于国家控制网，引测工作几数倍于测图时间，而此項大比例尺成图一俟开始施工，地物地貌均有极大变动，并无长期使用价值，除联测工作完全无此必要外，施測多角導線的方法也有改进簡化的必要，因一般小型閘址测区范围多呈方形或长方形，边長約在2公里左右，通視容易，故我們試用了直接以方格网作图根的方法，省掉計算手續，提高速度，且方形容易发现錯誤，精度极为可靠，通过实践确屬切实可行。茲将施測方法介紹如下：

測法：如图1虛綫为閘址范围。（1）在平行于一边处設A、B两点豎立高标；（2）由A点設站照准B点，在方向綫中部設立M点，然后依直綫方向100~500公尺量一点釘木桩（視測图比例尺而定），移測站正反鏡測 180° ，延长直綫至M点校核，同法进行到B点再校核；（3）用經緯仪自A、B各作直角，同法量直綫至C、D，要求 $AC = CD = BD = AB$ ，长方形要求对边相等，并检查 $\angle C$ 和 $\angle D$ 是否等于 90° 。距离差数在主导綫閉塞限度以内（1/5000）即将C、D位置稍加修正，同时检查C、D角的誤差，如在主导綫角度閉塞差限度以内，亦認為可用，否則应行检测。

*ABCD*为主方格綫，再依相对中間点依同法量定中間輔助方格，每条輔助綫閉塞到主方格誤差不得超过支导綫限差 $1/2000$ ，在限差內可将各点图上位置稍加改正，超过限差应重量边长。

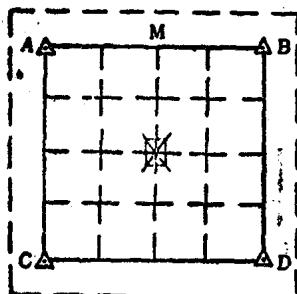


图 1

展图：先以 40×50 公分为图廓划方里网，依主方格距离应测范围之长度平行于方里网量繪主方格及支綫，即可进行测图。

水准：支綫可用面水准方法在一点測定四周各点，重复点只作校核，不必統一平差。

方格法記錄：（1）測角記載，如导綫測量到 *C*、*D*点，註明閉合情況。

（2）量距簿，記錄实量边长，并繪草图註明閉塞情况。

我队在1958年共进行小型閘址 $1/2000$ 以下地形測量46处，总面积为96.65平方公里（其中最大面积为5.9平方公里，最小为0.15平方公里），均系按上法布置方格图根来进行测图的。实践證明，此法用于地势平坦或起伏不大通視良好的地区极为有利，并經設計部門使用，对精度頗称滿意，經過施工考驗也完全符合要求，而且省事省时，节省內业計算時間，使測量工作能够赶上設計需要，在大跃进的年代里尤能显示其优越性。

（二）按图廓邊測定方格图根的测图法

按图廓邊（包括公共图廓邊）測定方格图根的方法，是淮阴专区水利局測量队对上項方格图根法的发展。其測法如下：

如图2，設有*A*、*B*、*C*、*D*、*E*五幅图，此項图幅假定系根据設計部門所提交的水工建筑物大比例尺地形測图的范围大小和形状而計劃安排的。

測法：

（1）根据图幅公共图廓邊“1—3”和“17—15”的交点

“2”，按明显地物选定1、3（或17、15）两点。

（2）設仪器于1（或3），后視3（或1），定1—3直綫，在1—3方向線上按1—2及2—3的长度，量距設定2点

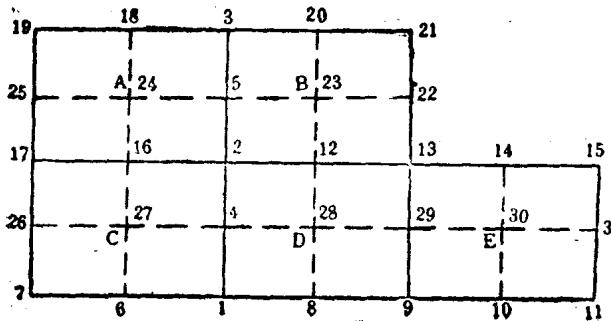


图 2

及3点，轉 90° 量距設定8、9、10、11諸点，再轉 180° 設定6、7两点，倒轉望远鏡，检視7、6、8、9、10、11諸点有无偏离。

（3）迁站于2，后視1或3，轉 90° 定12、13、14、15諸点，再如上法定17、16諸点，并检視之。

（4）移仪器于3，后視1或2，定20、21、18、19諸点，并检視之。

（5）置仪器于18、20，分別如法設定24、27、6、20、23、12、28、8諸点。

（6）置仪器于19、21、15 分別如法設定 25、26、22、29、31諸点，如此則方格形之控制即已形成，測图时测站点如感不够，可由以上諸点用交会法定站解决。

上法的优点，除可以减少布測导綫的一道内外业工序，而且控制点排列均匀，方格容易发现誤差，精度高于用坐标展点的方法外，用图廓点作为方格控制点，只要預先打好图廓，一到工地即可开始测图，对提高工效有显著的作用，但此法最适用于地势起伏不大，通視良好，測区較小（一般图幅数不能超过8幅）的情况，如超过以上条件，不仅在布測方格时有困难，同时精度也就不易掌握。

二、中小型潮汐电站地形测量經驗總結

辽宁省水利電力建設局勘測設計院

我院測量隊雖在東北地區作了不少測量工作，積累了一定的經驗；但是，對我們來說，“測海”究竟還是一件非常生疏的事，有許多同志從來沒有見到過海洋，更談不上對海洋有什麼認識。因此，在工作之初，不可避免地有些顧慮，信心不足。另外一些同志一聽說測海，就覺得非得汽船、回聲測深儀等新式設備不可，否則就無法進行工作。但是我們在黨的正確領導下，以整風為綱，發揚了群眾的敢想敢干的共產主義風格，在當地政府與人民公社和群眾的大力支持與協助下，終於完成了任務，積累了一些經驗，為今后大規模地開展此項工作，打下了有力的基礎。

現僅就我們所採取的方法與工作中的體會，總結如下：

(一) 在潮汐電站設計中對測量的要求

設計人員在潮汐電站設計中，對測量的要求，在一般情況下，有以下幾項（其他如筑壩材料場及施工場地也有可能進行一些測量工作）。

1. 庫區地形圖：視庫區大小，測圖比例尺可以為 $1:10\,000$ 或 $1:25\,000$ 。由於潮汐電站系利用海水漲落來發電，如無淤積或淤積問題不嚴重時，只需測出潮差部地形圖即可，亦即在最低潮位以下部分可以不測。因此每一潮汐電站的庫區地形圖只需測出海岸淺及其最低潮位之間的地形圖，也即是一條帶狀的測圖。但由於潮差不大（通常 $3-4$ 公尺），故要求測圖的等高線密度較大（一般要求 0.5 公尺的曲線），才能滿足作庫容計算，供繪制庫容曲線時使用。

2. 壩區地形圖：在預定筑壩地段，需要施測 $1:5000$ 或 $1:2000$ 比例尺地形圖，作為設計水壩時的依據，及地質勘探人員工作之用。

3. 壩綫斷面測量：即沿壩綫上測出縱斷面圖，供設計需要。

1958年我們測過的五個電站，其中兩個是河口式電站，三個是港灣式電站，其中最大的，壩綫長4公里，最大水深15公尺。

(二) 潮汐電站地形測量的特點

潮汐電站測量的對象是海洋，由於海洋有許多特性，使測量工作不能與陸地完全一樣。現僅就我們的初步觀察與體會，認為有以下六個主要特點：

1. 在施測河流的水下地形時，河流水位在短時間內（比如一天）是比較穩定的，因此在一天內可以僅測出幾次水位，用以推求水下地形點的高程即可；而海洋受潮汐影響，一天內水位變化多端，因此必須作水位觀測，以推求水下地形點的高程。同時，由於海洋水深較大，因此與河流不同，必須以特殊的工具與方法來量取水深。

2. 在陸地測量時，可以布置相當數量的平面控制點，同時利用地形測繪時的測站點進行測繪工作，故在一般規定的視距長度內，均可進行測繪。而海洋面積大，特別在施測壩區時，雖然在壩址兩岸可以布設控制點，但仍因條件限制，鞭長莫及，因此，除了一部分地方仍可以用視距法來求取碎部點位置外，很多地方必須以視距法以外的特殊方法求取位置。

3. 陸地測量時，每一碎部點的高程、位置，均可直接由測站測出並繪於圖上，而海洋測量時，由於測站本身不能直接求取高程，且在距離較遠時，亦不能直接確定位置，故必須有所分工，各司所職。這樣在幾個工作之間，必須有良好的連系，以免發生錯誤，致使不能獲得正確的高程與位置。

4. 陸地測量時，圖幅的分幅可以按照正規的規定；但海洋測量時，由於面積过大，若按正常分幅，會有可能使某一個或幾個圖幅完全落於水中，展不上圖根點，無法進行工作，因此必須根據具體情況，以特殊措施，進行分幅。

5. 陸地測量時，地面目標多，司尺員可以借以確定自己的行動方向，測取所需的地形點；但海洋測量時，因面積大，目標少

且远，测量员在船上常会迷失方向，致使所求的碎部点稀密不匀，故必须采取特殊设施，来补充目标的不足，以利工作进行。

6. 海洋气候与陆地有所不同，如多雾多风等自然现象，对工作影响很大，其他如日光在水面的强烈反射，也对工作造成一定困难，故必须针对这种情况，细致地安排计划，尽量避开这种影响。

(三) 工作中所采取的方法以及获得的經驗与体会

1. 水下地形点平面位置的确定

由于海洋面积大，故在布置平面控制点时，应充分考虑地形测绘方便。为了使测绘中视距法能发挥最大作用，在布设控制点时，应毫不遗漏地把测区内的小岛，海礁（不论涨潮时被淹没与否）包括在内，设置图根点。在某种情况下，三角形角度将不大理想，但若与平板仪施测比较，还是好得多。

在施测库区地形时，因潮差不大，在离岸不远处就到达所需最低高程，故在一般情况下，完全可用视距法求取碎部点的平面位置（标尺立于船上）。

在施测坝区时，在靠近海岸的部分，仍然可用视距法来确定平面位置，较远地区应该以二台经纬仪或一台平板仪与一台经纬仪作交会确定其位置。在具体工作中，视距长度放宽到4公尺标尺长不够了，接上2公尺，望远镜半夹距也不够了，又改用国产101型大平板仪（因上面有1/4夹距），这样，测区大部分就都用了视距法。但是视距愈长，误差愈大，故单纯延长视距长度并不是一项好办法，我们的意见是视距长度不能大于800~1000公尺（此时实地点位误差可达10公尺），再远的点子，应用交会法来解决。

由于时间较紧，我们未曾使用六分仪进行工作。

2. 水下地形点高程测量

在施测库区地形时，由于水深不大，离岸也近，我们是以测深杆直接插入水中，望远镜在读完视距长度后，立即以中丝照准测深杆顶端，读出垂直角，直接计算地形点高程。这样，高程的

推算就完全与水位变化无关。此时的高差計算，我們是用視距計算表进行的，亦即略去視距长度讀数 d 时的垂直角 α_1 ，直接以 d 及照准測深杆頂时的垂直角 α_2 来計算高差，故其間应有一定的不符，但在实际工作中 α_1 与 α_2 都不大，故相差不大，如图 1：

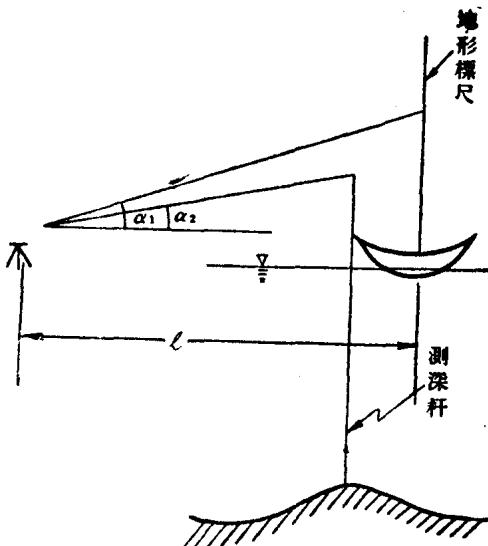


图 1

正确的計算方法：

$$l = d \cos^2 \alpha_1$$

$$h_1 = l \operatorname{tg} \alpha_2 = d \cos^2 \alpha_1 \operatorname{tg} \alpha_2$$

近似的計算方法

$$h_2 = \frac{1}{2} d \sin 2 \alpha_2$$

$$h_1/h_2 = \frac{d \cos^2 \alpha_1 \operatorname{tg} \alpha_2}{\frac{1}{2} d \sin 2 \alpha_2} = \frac{\cos \alpha_1}{\cos \alpha_2} \approx 1$$

当 $d=800$ 公尺， $\alpha_1=2^\circ$ ， $\alpha_2=1^\circ$ 时， h_1 与 h_2 之差仅 1 公分左右。

在施測坝区地形时，我們共采用了两种方法来求取水下地形点的高程：一种是設立水尺，觀測水位，并进行水深測量，从而推算地形点高程；另一种系与庫区測量相似，仍避开水位变化的影响，直接推算高程。

在利用第一种方法推求高程时，必須首先設立水尺，由于沿海多岩石，木質水尺設立困难，我們就利用沿海礁石，在其上刻以公寸分划（利用水准仪測出每一公寸高差），成为临时水尺，为了計算方便，我們系直接引測真高，并予以分划。若一个礁石尚不够应用，亦可以用两个以上礁石，主要使高程衔接沒有脫漏即可。

临时水尺如图 2 所示：

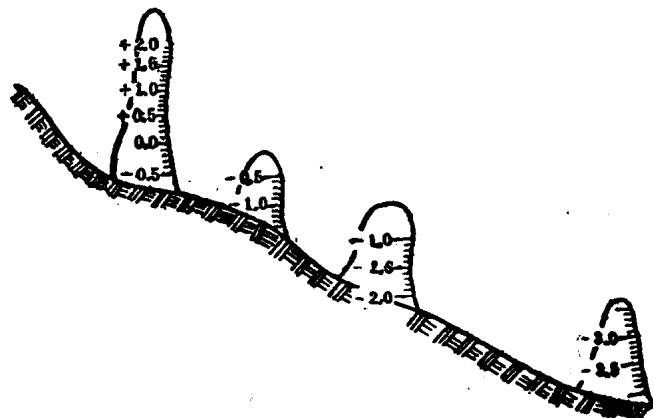


图 2

以重錘系于鋼絲繩上，沉入海底，以測定水深，为了进行讀数，鋼絲繩上每一整公尺长度处，系以各种顏色的布条，或以白鐵片包于繩上，上面打出公尺数字，至于公尺以下小数，可以木析尺或小鋼尺量出。由于水較深，重錘及鋼繩很重（25公斤），上下升降如純以手来操作，很不方便，經研究，制作了重錘絞架后，比較适用，其构造如图 3。

重錘沉入水中时，常会歪斜，此时应使船只略为移动，直至鋼絲繩豎直即可。由于海洋在低潮位以下，流速很小，故鋼繩在

此段水中，近似豎直，至于低潮位以上部分，因潮流影响，流速較大，会有歪斜，但因潮差不大，相差无几，亦可略去不計。

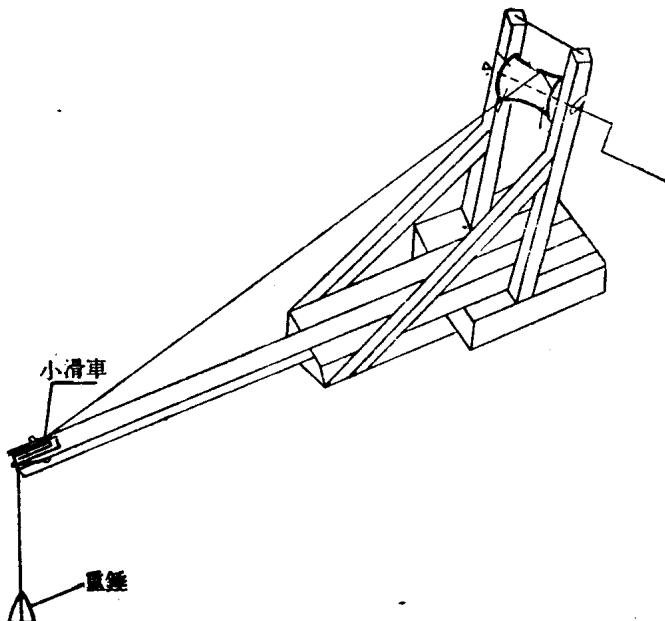


图 3

另一种决定高程的方法是在重錘測深时，以視距中絲照准綫架的小滑車，讀出垂直角，并在小滑車处讀出鋼繩上讀数，直接計算高差，这样可以避开水位变化的影响，免去水尺，减少一个人工作，同时在滑车处讀数，不受水面波浪影响，精度高一些，但是在計算方面，比較繁杂。用这种方法計算高差，仍可用視距表进行，但相差太大。如碎部点位置系以視距决定，精度問題已如上述。若系交会法决定时，因垂直角不大，不符值亦不太大。如图 4 所示。

依正确方法計算： $h = l \operatorname{tg} \alpha$



图 4

依近似方法計算： $h_2 = \frac{1}{2} l \sin 2\alpha$

$$\frac{h_1}{h_2} = \frac{l \tan \alpha}{\frac{1}{2} l \sin 2\alpha} = \sec^2 \alpha \approx 1$$

当 $l=2000$ 公尺， $\alpha=1^\circ$ 时 h_1 与 h_2 之差仅 1 公分。

3. 海面临时目标物的設置

若測区面积很大，坝綫很长，为了在工作进行中船只行动有較多目标可以参照，不致迷失方向。从而使碎部点稀密适度，可以在海面上适当地方設置若干临时浮标，可用竹管套成环形，或用洋鐵箱等物，上面涂紅白二色，連以繩索，下垂重物，使之浮于水面，繩索随重物沉至海底，但最高潮时，使浮标仍能浮于水面为度。临时浮标如图 5 所示。

4. 各个工作之間的連系与配合

若以觀測水位来决定点子的高程时，水位觀測者，应每十分鐘看一次水位，并将時間記入手簿。船上測深者每測一次水深亦应記下时间、深度及碎部点編号。而碎部点位置以視距确定时，则图上每一点均应記下編号（此編号与測深者相同），待工作告一段落，三者会合，按時間計算高程并按編号註記于图上各相应点子上（在水位觀測數列中，以插入法求出每一測深点的水位）。若碎部点位置系用交会法求得时，岸上二測站每交会一点，均应将交会角度及編号記入手簿（若用平板时，则將編号註于方向綫上）。

若以望远鏡中絲照准絞架滑車来决定点子高程时，其他方面

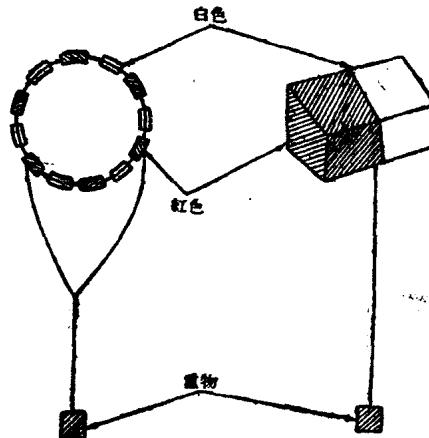


图 5

均与上述相同，仅取消水位观测，而测站应记下每一点子的垂直角。

当测取较远处的碎部点时，必须注意测站、测深船与水尺的联系，最好一切工作均听从一个地方指挥，有明确的信号，测深者每测一个点，测站必须予可观测，记录并编号，不论该点是否必需，否则二者之间将出现不一致编号，致使整个阶段的工作成为无效。但在内业工作中，可根据点的分布情况，决定舍去一些不必要的重复的点子。

5. 水下地形的勾绘

库区地形测绘时，虽然有一部分处于水下，工作时看不见，但是因海岸的潮差部分经年累月受着海潮冲击，故等高线的走向，仍甚明显和有规律不会出现奇形怪状。在工作中常由于正好测在礁石上，致使某一点高程突然隆起，形成等高线走向混乱，此时应将此点舍去，或作为地物符号绘出，不能因此点而影响地形的变化。

在勾绘等高线时，亦可参考各种潮位，水边线的形状，来勾出等高线。同时，亦可根据涨潮时，海滩被淹没的速度或退潮时海滩露出的速度的快慢，决定等高线的稀散与密集的程度。

在坝区测绘时，虽然完全处于水下，但一般的情况下，仍有规律可找，亦即等高线几乎平行于海岸，但其中也有个别变化之处。

6. 图幅的分幅问题

根据上述第四个特点，我们提出的解决方法如下：

(1) 用挪移图幅的方法，使每一图幅都能展上图根点，但会使图幅分得混乱，大小不一，形状也各有不同，而仅能在内业描图时，才能恢复到原来分幅(正规的)面貌，且此法只能适用一部分情况，特大测区，仍难适应。

(2) 扩大图幅，即使用特制的大图板进行工作，但仍有一定限制。

(3) 计算法：即每一碎部点，根据其水平角，计算其坐标，展于图上，但此法计算工作量很大。

(4) 挪移图根点，依其几何条件，求出关系，然后在外业

直接測圖，此時又分二法，見圖6所示。

(a) 矩形法：有二個圖幅，上面一個完全在水中無法測繪，而僅在下面一個圖幅有A、B二圖根點，以二台經緯儀在該二點上交会，欲求P點位置，測得交会角 α 、 β 。則我們可以在A、B二點上作AA'、BB'垂直於AB，並令AA'與BB'等於定長l，令AA'B'B構成矩形，此時A'、B'二點均可以計算其坐標，並展於上面的一個圖幅內。

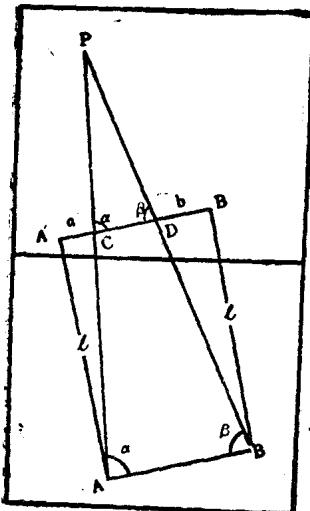


图 6

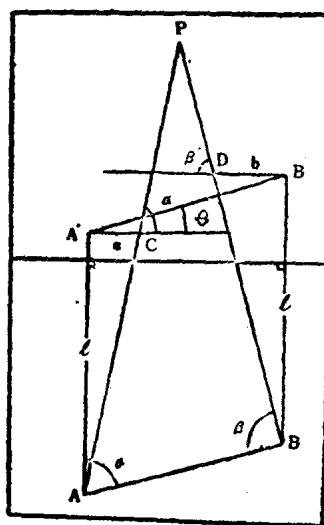


图 7

因為 $a = l \operatorname{ctg} \alpha$, $b = l \operatorname{ctg} \beta$ 放在A'B'綫長可以找出C、D二點，令 $A'C = a$, $B'D = b$ ，此時我們可以在C、D二點作交会角 α 、 β ，相交得P點。

由於l是定長，故可事先作出一表，因不同角度得不同a、b值，故外業可以查表得a、b長度。

(b) 平行四邊形法：通過A、B二點作AA'、BB'垂直於圖廓，並令AA'、BB'等於定長l，得平行四邊形AA'B'B，通過A'B'各作垂線垂直於AA'、BB'與交会綫相交得新交会角 α' 、 β' 。

則 $\alpha' = \alpha + \theta$, $\beta' = \beta - \theta$

式中 θ 为定角。

$\theta = 90^\circ - \alpha_{AB}$ (当 $\alpha_{AB} < 90^\circ$ 时)

$\theta = \alpha_{AB} - 90^\circ$ (当 $\alpha_{AB} > 90^\circ$ 时)

此时可計算 a, b 二长度即：

$a = l \operatorname{ctg} \alpha'$, $b = l \operatorname{ctg} \beta'$, 以后方法与矩形法同。

7. 气候影响与工作計劃的安排

在布置平面控制时，按照需要，只要沿海岸綫的一排点即可，但这样得布置跨海的大三角形；由于多霧，对觀測影响很大。我們認為可以布置沿海岸的小三角鎖，只是在海口处，以四边形两岸閉合，作为校核。这样当然在地形測繪时，有一排点将沒有作用，但由于短边受霧的影响較輕，一个测区的平面控制測量可以很快完成，其次也可以考慮以杜尔涅夫測量交会法来布置控制点。

由于海边多风天，一起风，在海中进行工作很危险，而且精度也有影响，若在海岸边不远处工作，则影响不大。因此，在可能的条件下，最好是坝与庫区測量同时进行，这样，好天测坝，风天测庫，多利用些时间，不能单打一。同时日光在水面的强烈反射，一片金光夺目，使工作无法进行，因此小組的每日进测計劃也应好好安排，以避开其影响。

再則，每天工作完毕后，应注意船只的停放地点，以防船只搁浅或冲走。

8. 必須緊緊地依靠当地群众

工作之初，我們信心不足，当地人民群众，对我们帮助很大，因而才使工作順利进行，也使我們再一次体会走群众路綫的重要性。比如我們所使用的重錘絞架，就是經過当地木工的研究，才制成的。另外如我們开始覺得在海上使船停住，非得抛锚不可，这样就很費时，但一經与漁民研究，他們說有办法，可以不下锚，于是問題又解决了。特別是漁民們长期生活在海洋，对海洋很熟悉，只要我們把工作目的告訴他們，他們就会告訴我們这