

# 公路測設經驗彙編

(第二輯)

交通部公路設計院編

人民交通出版社

# 各路精英競相參觀

◎ 陳志明

## ◎ 亂世之亂世

◎ 陳志明

## 內 容 提 要

本輯包括公路測繪方面行之有效的先進測量方法和測量儀具，計十三種，以供公路測設人員在實際工作中參考。

## 公 路 測 設 經 驗 案 編

(第二輯)

交通部公路設計院 編

\*

人 民 交 通 出 版 社 出 版

(北京安定門外和平里)

北京市書刊出版業營業許可證出字第〇〇六號

新 华 書 店 发 行

人 民 交 通 出 版 社 印 刷 厂 印 刷

\*

1960年2月北京第一版 1960年2月北京第一次印制

开本：787×1092毫米 印張：1号誤插頁2

全書：39,000字 印數：1—2,000册

統一書號：15044·1389

定价(9)：0.24元

## 目 录

### 前 言

一、自讀高程水平尺.....	3
二、双斜尺三角仪.....	6
三、精密視距法.....	9
四、无标尺测距仪.....	18
五、无人量尺测距仪.....	20
六、小平板照准仪的改进.....	24
七、斜坡視距法.....	24
八、小花杆插点快速测图法.....	30
九、用地形竿在蔭蔽地区作地形測量.....	32
十、新型視距計算盤.....	38
十一、視距改平图解.....	45
十二、施测横断面无人跑点法.....	47
十三、单綫抽絲投放浮标法.....	48
十四、白天测方位角.....	51
十五、活动弧綫器.....	53

## 前　　言

本輯主要选自本年武汉全国測繪會議展出的技术革新資料及安徽，貴州省交通部門送本年全国工业交通展览会的資料，其次选自湖北省交通厅的科技通报。本輯內容有的是工作方法，有的是仪器制作及其使用。这些仪器大多是制作成功行之有效的，个别的尙待仿制試用。它的出版对公路測設工作会有一定帮助。

希望讀者对本輯提出改进意見，并希望随时把你們的經驗寄我院，以便在今后陸續出版。

交通部公路設計院 1959年9月  
地 址：北京东四前炒面胡同

# 一、自讀高程水平尺

創造者： 安徽省交通厅第二测量队

(一) 說明： 水平測量是从水准标点測起，由已知高程加后視讀數等于視線高，視線高减去前視讀數即得測点的高程，經過这样計算手續，在每个桩点上累計起来，耗时很多，影响工作进度。

自讀高程水平尺可省去上述計算手續，可直接讀出地面高程，就是說觀測时的水平尺讀數，就是地面的标高。这样用于平原及微丘陵区，可以节省計算時間，提高測量进度。安徽交通厅第二测量队对这种水平尺已进行了試制（見图1）。

(二) 构造： 用經過处理或风干后不变形的木料制成类似計算尺式样的水平尺，包括长度为三、四米的主尺，中間嵌一根能上下抽动的副尺，副尺上刻划尺寸数字，零点在尺的頂端，由上而下数值逐渐增大；但米数则空着不刻，便于灵活使用。

尺的底端部分，另装有一米长的刻度軟尺，使其一端与上部活动副尺相接，另一端穿过主尺下部的缺口，連于滑輪的轉軸上，滑輪裝置在主尺底端的后面。当副尺尚未向上抽动时，则軟尺全部圍繞在滑輪的轉軸上，如副尺向上抽动，则空出部分，即以軟尺填补。为了避免尺底端与地面經常摩擦，影响讀数的正确，可用金属薄片包鑲，以資保护。

米的数字，在尺上沒有刻划，可用事先写好数字的金属片或木片临时嵌入，根据当地一般的标高临时装上或更换所需要的数字，这样就富有灵活性。在主尺两旁刻槽，安装一个可以上下滑动的玻璃片，片上刻横線一条，作为讀尺的指标。为了防止玻片滑动，可装上弹簧，并于水平尺侧面装上制动螺絲，对活动副尺予以控制。



正面



背面

图 1

**(三) 用法:** 野外操作时, 持尺者将水平尺放在已知高度的标点上, 如图 2 所示, 已知 A 点高度为 93.647 米, 观测者将仪器置平后, 即指挥持尺者将玻片移动, 使片上横线与水平仪镜头内的十字横线相重合 (即在同一水平线上), 持尺者即刻将副尺向上抽动, 使尺上的 647 刻度 (即 0.647 米) 与玻片上的横线同高, 然后拧紧制动螺丝, 将副尺固定。旋将随身携带的金属片“3”字嵌在玻片上最近一米的位置处, 其他米数分别向上下相应地嵌上。此时由仪器可以看出视线高为 3.647, 另外尚有一个大数 90 米, 观测者已心中有数, 可以不必在尺上表示。这样依次前进跑点, 观测者即可由尺上直接读出桩点的地面高。如 B 点尺上读数为 2.70, 则该点高程为 92.70; C 点读尺为 4.80, 则该点高程为 94.80。转点读数应读至毫米, 并将转点高程告知持尺者。水平仪移动后, 按上述做法, 循序前进。

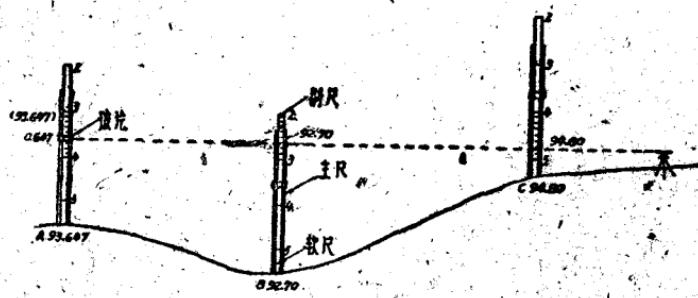


图 2

- (四) 优点:**
1. 可以就地读出各测点的地面高, 及时点绘地面线, 便于现场核对。
  2. 省去一道计算工序, 提高工作效率。

**(五) 应注意的问题:**

1. 每次转点, 都须调整高度, 要求特别仔细, 否则发生错误, 无法核对, 必须全部重测。

2. 軟尺長度應視地形情況設置，如短了難以接長。
3. 水平尺長度可根據地形而變，一般在平原區的水平尺長為2~3米，丘陵區3~4米，山嶺區4~5米。尺過長則攜帶不便。山嶺區及重丘陵區起伏較大，轉點較多。使用本尺好還是用一般水平尺好，尚待進一步通過實踐來證明。

## 二、雙斜尺三角儀

創造者：鐵道部第二設計院林忠元同志等。

### (一) 說明：

該項儀器的構造是在原有三角儀上增加一活動斜尺及改變斜尺轉動圓心軸的裝置而成，其餘部分與原三角儀相同，未作任何改變。

原有三角儀是利用直角三角形三邊關係的道理，將量出來的斜距離置於三角儀的斜尺上，即可從水平尺上讀出相應的水平距離，從垂直尺上讀出相應的垂直高差。其缺點是在施測時，仍須實地拉鍊，經改正後，利用相似三角形的比例關係，不必實地拉鍊，直接根據二根斜尺和一根垂直尺所構成的任意三角形三邊長度的相應比例關係，即可讀出兩點間的平距和高差。

原有的三角儀是由上海儀器廠製造，聞已大量出售。改進後的儀器構造詳圖，已送該廠參照改進。需用單位，可逕向該廠訂貨。

雙斜尺三角儀主要用於橫斷面測量，施測時，所用測竿長度，根據叢草樹木的高矮情況而定。一般用長約5米的竹竿，在竿頂及距竿頂下2米或3米處拴一觀測標誌或覘板，以便易於觀測。

### (二) 施測方法：

將雙斜尺三角儀在中柱上擺平，並對好橫斷面方向，根據地貌地形情況，持尺者在測竿上拴好觀測標誌（設測竿長5

米，标志間相距2米)。

1. 觀測時如為俯視如圖3，以三角儀的下斜尺對準測竿下面標志B，以上斜尺對準測竿頂的標志A，固定上下兩斜尺。依三角儀上的比例，將2米高的“比高卡”套在垂直尺上，並置於兩斜尺之間，移動垂直尺，使“比高卡”上下兩端恰好接觸於上下斜尺邊沿即可。因三角形Oab與三角形OAB兩者相似，ab代表AB之長

(2米)；Ob代表OB之長，Oa代表OA之長。 $OA$ 相當於已求出置鏡點至觀測點之斜距離，但此距離不必讀出，而此時直接從三角儀水平尺上讀出Od之長，即為置鏡點至觀測點之水平距離。從垂直尺上讀出db之長加上(3-H)即為置鏡點至觀測點之垂直高差(H為儀器高即O點至桿頂高)。

2. 當仰視時，照圖4以三角儀的下斜尺對準測竿頂的標志A，以上斜尺對準測竿下面標志B，固定上下兩斜尺，依三角儀上的比例，同樣以2米高的“比高卡”套在垂直尺上，並置於兩斜尺之間，移動垂直尺，使“比高卡”上下兩端恰好接觸於上下斜尺邊沿即可。因三角形Oab與三角形OAB相似；ab代表AB之長(2米)，Oa代表OB之長。Ob代表OA之長。即可獲得置鏡點至觀測點之斜距離，但此距離不必讀出，直接在三角儀水平尺上讀出Od之長，即為置鏡點至觀測點之水平距離。從垂直尺上讀出da之長，再減去(3-H)即為置鏡點至觀測點之垂直高度(H為儀器高，即O至桿頂高)。

如上述辦法，以一人觀測儀器及記錄，一人持尺跑點，即可

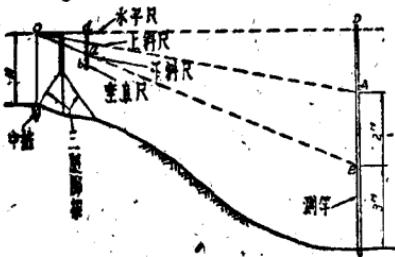


圖 3

測出橫斷面上各點對中樁的累計高差和水平距離，不必拉鍊，且免去了室內整理記錄及累計加減之繁。施測時應注意：所謂置儀器點，並非儀器三腳架的中心，而是指儀器O點（轉動圓心）所對的地地面點。計算距離及高差

時，應以O點所對之地地面點為準。並應記住：“向下看（俯視）時，以下斜尺對準測竿上的下面標志，設為儀器高，則水平尺與下斜尺間的垂直尺長度即為垂直高差；向上看（仰視）時，以上斜尺對準測竿上的下面標志，設為儀器高，則水平尺與上斜尺間的垂直尺長度即為垂直高差。”這是施測時的基本原理。

儀器的使用及瞄準方法見“雙斜尺三角儀構造詳圖”（圖5）中附注第26及27兩條。

### （三）使用範圍及效果：

1. 叢斜尺三角儀主要用於作橫斷面可以不拉鍊；一般矮小草木可以不砍伐；使用方便，也可以用它以測橫斷面的方法測地形。

2. 只需2個人即可操作，如用2個人跑尺，橫斷面兩側可同時測量；較用原三角儀每組3~4人，每組可省人力1~2人，因為不需拉鍊，工效也提高了，較用手水平尺提高工效5倍以上，較用原來三角儀可提高工效2倍以上，在困難的陡岩地段每組每天也可測50~60個斷面。

3. 精度：與拉鍊相比，誤差小於 $1/100$ ，已足夠滿足橫斷面精度的要求。

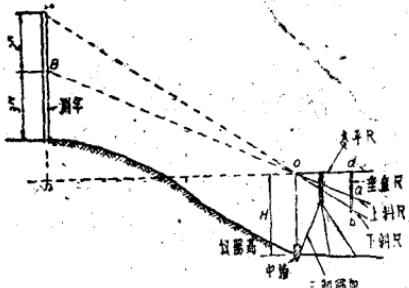


圖 4

### 三、精密視距法

創造者：鐵道部第二設計院王霆

#### (一) 精密視距法的內容及原理

精密視距法是一種比一般視距法精度更高的視距測量法，它所用經緯儀的視距絲是在左右兩側而具有傾斜度的，所用視距尺是一根橫置于三腳架上的橫尺，尺上刻划也是傾斜式的，茲將儀器的構造原理及施測方法分述如下：

##### 1. 常用視距法中存在的問題

常用視距法系一般經緯儀用直立式標尺（視距尺）看視距以測定直線長度的方法，這種方法所得距離與用鋼尺丈量的距離相比，精度要低得多，一般相對誤差約為 $1/300$ 。垂直角愈大，誤差也就愈大，故此種視距法在鐵路勘測中只用于草測，地形測量及適當的運用于初測（與斜坡視距法合用）。攷查其精度低的原因，除因用垂直尺看視距易受大氣跳動及折光影響外，在計算上又有簡化，所以其結果只是近似的。它的求法如下：

(1) 如圖6用近似法求得的視距公式如下：

假定 $\angle BB'Q$ 及 $\angle AA'Q$ 皆為直角；則

$$\begin{aligned} \text{水平距離: } H &= FO\cos\alpha = F'Q\cos\alpha + F'F\cos\alpha \\ &= KA'B'\cos\alpha + C\cos\alpha \\ &= KAB\cos^2\alpha + C\cos\alpha \end{aligned} \quad (1)$$

$$\text{垂直高差: } V = FO\sin\alpha = KAB\cos\alpha\sin\alpha + C\sin\alpha \dots (2)$$

$$= KAB \frac{1}{2} \sin 2\alpha + C\sin\alpha \dots \dots \dots \quad (3)$$

視距常數，一般儀器皆定為100。

$C$ ——仪器常数，記載于仪器箱內，一般為 $0.20 \sim 0.40m$ 。

$\alpha$ ——經緯仪上所讀視線的垂直角。

$AB$ ——在直立視距尺上所讀的長度。

(1), (3)兩式為一般常用之視距公式，兩式之第一項皆制有視距表，視距盤等可供查用。第二項系另行加入，在作一般視距測量時常不考慮，但在作精密視距測量時不考慮儀器常數（上兩式中的第二項）之影響，是不正確的。尤以在作近距離測量時，如不計入 $C$ 值的

影響，則將增加其相對誤差，結果超出允許精度。

(2)如將(1), (2)兩式略為變換，使考慮 $C$ 值，則精度可以提高。在(1)式中，右邊加減 $C\cos^2\alpha$ ，則可化為

$$\text{水平距離: } H = (KAB + C) \cos^2\alpha + 2C\cos\alpha \sin\frac{2\alpha}{2}, \text{ 第二項數值影響很小，可以不計，則得應用的公式為}$$

$$H = (KAB + C) \cos^2\alpha \quad (4)$$

在(2)式中，右邊加減 $C\cos\alpha \sin\alpha$ 則可化為

$$\text{垂直距離: } V = (KAB + C) \cos\alpha \sin\alpha + 2C\sin\alpha \sin\frac{2\alpha}{2}$$

$$= \frac{1}{2} (KAB + C) \sin 2\alpha + 2C\sin\alpha \sin\frac{2\alpha}{2}, \text{ 第一項數值影響很大，必須考慮。}$$

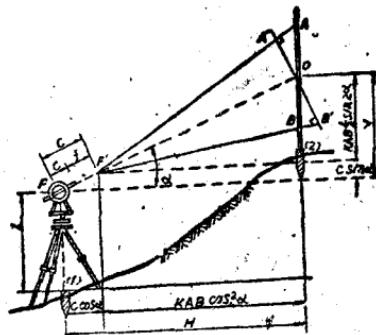


圖 6

二項數值影響很小，可以不計，則得應用的公式為

$$V = \frac{1}{2} (KAB + C) \sin 2\alpha \quad (5)$$

如已知某儀器之儀器常數C，也可引用(4)，(5)公式制。成表應用。

由以上(1)、(2)兩項之分析，可知一般所用之視距公式皆非絕對正確，而是有一些假定或為簡化後的近似值。故採用橫視距尺來代替直立視距尺即可克服以上缺點，不受垂直角的增大而增大誤差，對大氣跳動及折光影響也可避免，在橫尺上再加上游標尺，則讀數更為準確。

## 2. 精密視距尺：

精密視距尺為精密視距法中主要儀器之一，系一橫置于三腳架上的視距尺；其分划如圖7，為傾斜式，其傾斜度為 $1/10$ ，尺的O點在尺中央，左右各長約 $1.5m$ ，以一厘米為一刻划。在尺的中央垂線上，刻有以每厘米為一刻划的“游標尺”，共長一分米，用以讀出視距尺上厘米以下的小數。

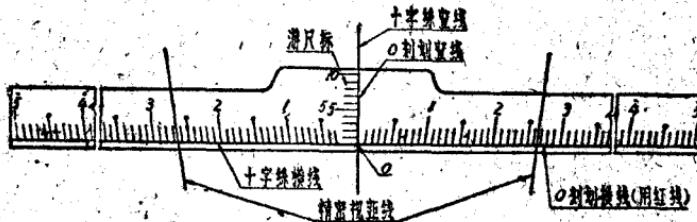


图. 7

精密視距尺裝于三角架上，尺上須安設長形水準管，水準管軸線必須平行于O刻劃橫線，在尺的O刻劃橫線上設有瞄準器，以便在施測時使尺面垂直于儀器視線。

## 3. 精密視距仪

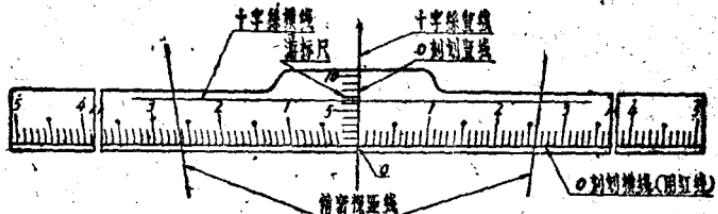


图 8

利用一般經緯仪，将其望远鏡中的視距絲改精，如图 9 所示，即成精密視距仪，即望远鏡中十字絲的裝置，除保留縱橫十字絲及上下之普通視距絲外，另在左右两侧各装一倾斜視距絲，其傾斜度与尺上分划斜度相同，亦为 $1/10$ ，此即称为精密視距綫。两精密視距綫与十字絲橫綫的两交点間的距离( $AB$ )仍作成視距常数 $K = 100$ 的比例，保留普通視距綫是为了不失去此种經緯仪仍能看豎立視距尺的作用。

#### 4. 施測方法

施測时先将横尺摆平，并利用瞄准器使尺面垂直于仪器視綫；以望远鏡中十字絲豎綫对准精密視距尺上 $O$ 刻划豎綫，再以十字絲橫綫置于精密視距尺 $O$ 刻划橫綫上，如图 7 所示。此时两精密視距綫在横尺上所截之讀数总和乘以視距常数 $K$ ，再加上仪器常数 $C$ 值，即为所測之距离总和。

如图 7 两精密視距綫所截讀数在  $0.26M$  与  $0.27M$  之間，其小数則旋轉望远鏡垂直度盤之微动螺絲，使十字絲橫綫

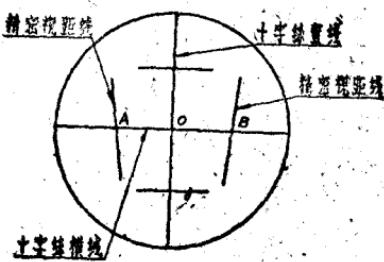


图 9

向上移动，至精密视距线与尺上的斜分划线（本例为0.26 m处）相重合时为止。如图8，在尺中央游标尺上读得十字丝横线所截小数为6.7厘米，则每一精密视距线在尺上之精确读数应为0.2667米，乘以视距常数K（如为100），则所测视距总和为 $2 \times 100 \times 0.2667 = 2 \times 26.67 = 53.34$ 公尺，故用这种方法读视距，可以正确至分米，估计到厘米。

由视距所测得之读数，还应加上仪器常数C值，才是最终测得之总视距，尤其在近距离作精密视距测量时，更应考虑C值，才不致影响精度。

以上所得之距离，为顺视线之斜距离，置仪器点与置尺点之间之水平距离，应乘以 $(\cos\alpha)$ ， $\alpha$ 为视距仪所读之垂直角。垂直高差在仪器高与横尺高（以尺上O点至地面为准）一致时，则读出之斜距离乘以 $(\sin\alpha)$ 即得。如二者不一样高时，则应在求得之垂直高差中加或减其差数。

## （二）精密视距尺制造方法的选择

### 1. 对称式精密视距尺

如图7所示的精密视距尺，尺之O刻划置于尺之中央，分划向两端对称刻制，每端长约1.5米，可测距离300米。三角架装于横尺之中部，如图10所示，瞄准器亦装于尺之中央，横尺可在三脚架的中轴上转动，便于使尺面垂直仪器视线。在三脚架的支杆上装一长圆形微动螺丝，以使

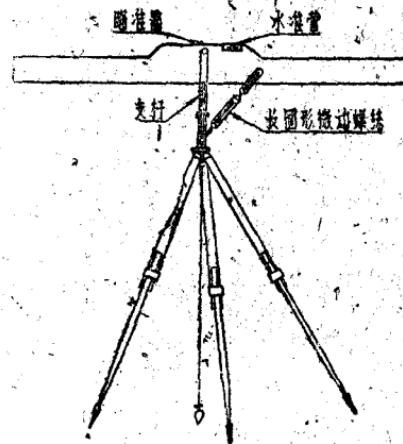


图 10

横尺易于摆平。水准管装于横尺的中部，三角架中心吊一綫鉛，以对准桩位。

这种視距尺的优点，是在設置时容易使尺的中心对准地上桩頂，容易使尺面垂直于仪器視線，适用于平坦地区。若在山地，尤其傍山線路，桩位設于斜坡上或岩脚，则此种横尺就不便安置了。

## 2. 双面精密視距尺

为了适合在山地設置横尺不受地形及岩壁的限制，把尺的 $O$ 刻划置于一端，如图 11 所示。尺長約 2.5 米；尺的两面皆有

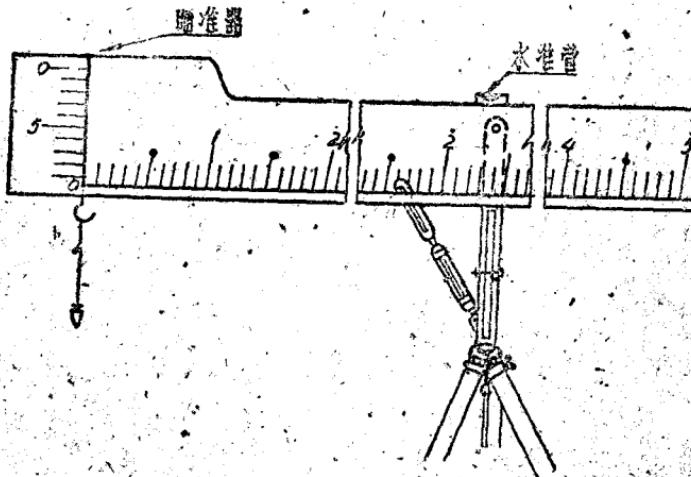


图 11.

同样的刻度，以便于在設尺地点，当左边或右边受挡时，皆不妨碍設置横尺，水准泡及三脚架皆仍設于横尺中部，瞄准器設于尺的 $O$ 刻划上，在施測时同样以十字絲 豎線对准 $O$ 刻划豎線，并讀一边精密視距綫所載尺数，再乘 2 及視距常数 ( $K$ ) 即为所求之总視距。在横尺 $O$ 刻划下面設一掛綫鉛之銅鉤，以便尺的 $O$ 点对准桩位。当尺面垂直視線后，如 $O$ 点与桩位有所