

書叢工程工路道學程著觀濤洪

中華民國二十三年一月初版
中華民國二十四年二月再版

(63613)

工 程 道 路 工 程 學 一 冊

每 册 定 價 大 洋 壹 ~~三~~ 拗 角
外埠酌加運費匯費

編 著 者 洪 觀 潤

發 行 人 王 上 海 河 南 路
五

印 刷 所 商 务 印 書 館

發 行 所 商 务 印 書 館

上 海 及 各 埠
河 南 路

(本書校對者林懷民)

照定價加五成
另加運費三成

• C 1041

道路工程學

目 次

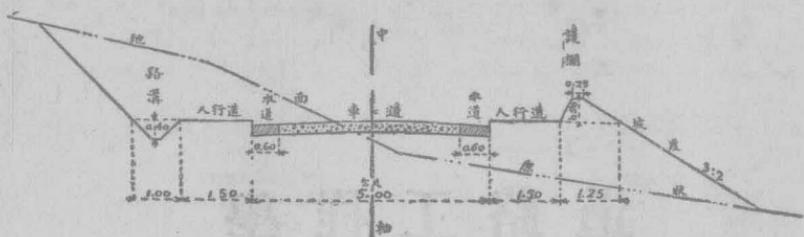
第一章	道路之主要部分.....	1
第二章	定綫	10
第三章	土方工程	39
第四章	碎石路面	45
第五章	柏油路面	67
第六章	地瀝青路面	82
第七章	附屬工程.....	104
第八章	路面之保養.....	146
第九章	路上之佈置.....	156
附錄.....		161

道路工程學

第一章 道路之主要部分

車道 車行之道。稱爲車道。其路面鋪築之法。爲道路工程學中最重要之問題。古時以石板及石塊鋪成之路面爲最良。然所費甚鉅。不能普及。十九世紀初葉。歐洲各國即多改用碎石修築路面。嗣復創用路碾滾壓。既實且平。迄至晚近。汽車發達。一日千里。其速力及載重。皆非碎石路面所能勝任。改弦更張。勢不容緩。是以今日新式路面。又改爲水泥混擬土地瀝青柏油等等。法國近曾試用矽酸鈉 (Silicate de Soude) 與碎石混和。以築路面。成績似尚良好。以今日

科學進步論之。將來車道之路面究宜如何改善。殊未



圖一

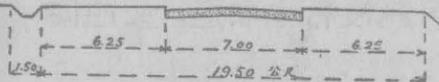
敢言。必須利用廉價之物料。而又可築成足應現代交通所需求之路面。而後改造公路之經濟問題。始易解決。水泥混凝土瀝青柏油各式路面。固足應現代交通之需要。若云價廉。則未也。碎石路面迄今猶有其相當地位者。其故即在價廉。

車道兩沿。各有水道。約寬六公寸。多以石塊或磚塊砌之。路面之水。循橫向傾勢。直瀉于水道。再由橫渠或直接通于路溝。

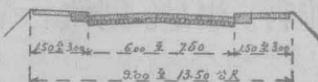
車道寬度。視其交通之需要而定。然至少須有五公尺左右。方可容雙行車輛往來。汽車通行之路。則宜增為六公尺。小路與山路。至窄亦須三公尺。至交通稍繁盛之路。務力求寬闊。尤以有日就發達之趨勢者為要。

道路分為國道省道縣道鄉道及大道小道等等。國

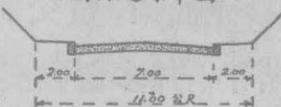
法國國道標準圖之一



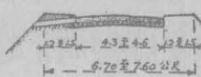
德國大道標準圖之一



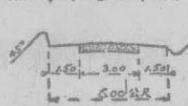
法國縣道標準圖之一



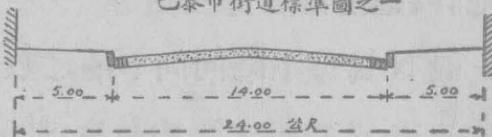
德國小道標準圖之一



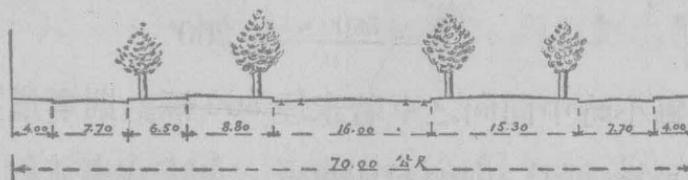
法國鄉道標準圖之一



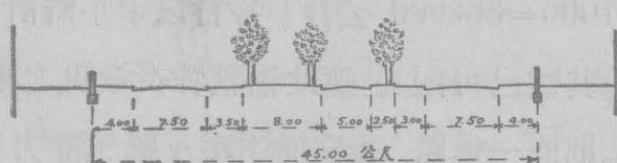
巴黎市街道標準圖之一



巴黎大街道之一



普魯士都城大街道之一



道與重要大道之車道。宜定爲最窄七公尺。以容三行車輛並行。如是。則快行車可越慢行車而進。交通便利多矣。

欲定路之寬度。必先查察沿途農工商業。暨交通狀況。估計運輸最盛時。每日有車若干。并多留發展餘地。以免他日加寬之困難。

設 N 為每小時同向車輛之數。 v 為每秒鐘車之平均速率。 l 為車之平均長度。并其前後空距統計在內。

$$N = \frac{3600 \times v}{l}$$

如 $l=10$ 公尺。 $v=1$ 公尺。則得：

$$N = \frac{3600 \times 1}{10} = 360$$

是每小時中同向之車若未達 360 輛。則車道寬容雙車足矣。反是。則須容四車或六車或八車並行。視其數雙倍或三倍或四倍于 360 而遞加之。今以每車載重一千公斤計之。則寬容雙車之路。每小時能輸送 $360 \times 1000 = 360000$ 公斤。每日以十小時計。即達 3600 噸。其數已可觀矣。然此猶就牲畜曳之車言之。若汽車。則同一道路。其交通速率及輸送能力均大增進。是故車道普通寬度。可以五六公尺爲準。

城市街道。兩旁皆有屋宇。擴充諸多阻礙。計劃之初。尤不可僅以當時之交通狀況爲衡。然過于寬闊。徒使居民感覺荒涼。城市景象。亦反因之遜色。

路拱 路身常濕則易壞。所以路面之水。宜急速排洩淨盡。職是之故。車道橫向必中間隆起。而兩邊傾斜。其橫截面曲線。或如拋物線。或中間一節如弧線。兩旁以直線聯之。或爲其他類似之曲線。

設 f 為車道中間隆起之高度。即曲線之矢。 l 為車道之寬度。 f 除 l 所得之數。即路之拱度。

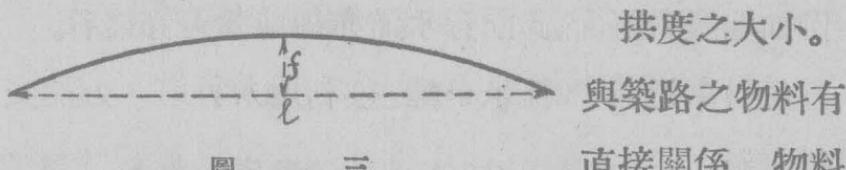


圖 三

拱度之大小。

與築路之物料有
直接關係。物料

不耐久者。則拱度須較大。庶在使用年齡之內。路面不因中部損蝕而失排水之效能。但若斜度太急。則車馬勢必共行于中部。而損蝕將愈速。普通碎石路面之拱度。爲五十分之一。石塊路面之拱度。在六十分之一與七十分之一間。柏油路面及地瀝青路面之拱度。可至八十分之一。至水泥混凝土路面。常用百分之一之拱度。美國新式路面之拱度。有降至百分之一以下

者。誠以技術愈進步。則路面愈平滑。流水愈暢快。路拱自可遞減也。

人行道 車道兩旁。宜設人行道。便人步行。修路時。亦可用作堆料之地。人行道之地面。輒超高一公寸至一公寸半。蓋若與水道平。則水道易受損壞。漸即傷及路身。但有下列情形之一者。則人行道不可超高：

(一)常有暴雨。人行道上通于路溝之橫渠。不足以敷宣洩路面之水。

(二)因築路物料特性之關係。車道兩沿不宜積水。例如地瀝青路面。其兩旁水道亦用地瀝青修築者。

(三)車道甚窄。往來車輛。須利用人行道。方能交錯而過。

交通繁盛之路。可以人行道兼作自行車道。以避危險。

有因工程艱巨。或地價高昂。減少購地。不設人行道者。其實遇此情形時。可將人行道縮窄。若廢之。未見其可也。

城市街道之人行道。其路面之鋪砌。務求美觀。若在野外。爲省費故。多以土築之。

人行道之寬度。可縮至七公寸半。普通宜以一公尺或一公尺二公寸半為最少限。庶免行人摩肩而過。如不為地所限。愈寬愈善。

土築人行道之橫向坡度。以百分之四至百分之六為宜。

溝渠 挖低之路。其車道兩旁。應有路溝。以收納路面之水。有人行道者。路溝設在人行道之外。人行道超高者。則開橫渠以通之。如人行道兼作自行車道。則橫渠上面須蓋覆。或用瓦管理於地內以代之。

路溝橫截面之面積。應與水之流量相稱。庶無汎濫之患。普通溝面寬一公尺。或一公尺半。深四公寸。或五公寸。其縱向坡度與車道同。倘路線平而無坡。則遞加溝之深度。使溝底縱向成一傾勢。以利流水。

雨水稀少之區域。而地質又能滲水如白粉岩 (chalk) 之類者。可不設路溝。以減路之總寬。

橫渠應循路之傾向與路溝斜交。否則車道兩沿之水。往往經過渠口而不流入。渠寬以四公寸至六公寸為度。若逾六公寸。則於行人不便。渠之距離。約在二十公尺至四十公尺之譜。以足敷宣洩路面最多之水

爲計劃之標準。

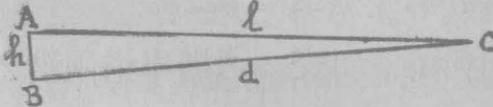
護欄 填高之路。其高逾一公尺者。宜有護欄。以防危險。但路面因之加寬。普通護欄。係以土築。至少須高五公寸。山腰之路。其外沿應有石砌護欄。或用石柱。以鐵條聯貫之。

路線縱橫截面 經過路之中心點之垂直線。爲路之中軸。路線縱截面。即中軸積成之面積而展于一平面者。其與地面相切成之曲線。表示路線縱向地面高低之形勢。稱爲路線縱截面。

路線橫截面。即經過一中軸并與上述縱截面正交之平面。其與地面相切成之曲線。表示橫向地面高低之形勢。

在平原上。兩橫截面之長距。每以在地面量得之數代之。而未計其坡勢。蓋相差至微。殊無改正之必

要。



假定 d 為兩橫面

圖 四

之準確長距。 l 係

就地面丈得之數。地面之坡度。等于百分之二。

$$l = \sqrt{d^2 + 0.02d^2} = d \sqrt{1 + 0.0004} = 1.0002 \times d$$

是每二十公尺(丈量常用之鋼尺長度)僅差四公釐無論丈量如何準確其錯誤輒超過此數也。

第二章 定線

測量隊之工作及其組織 在定線之先。往往預定必須經過某某城鎮某某礦區工廠農林場等等。或與某某鐵路水路聯絡。是路線之範圍。大體可定。所待察勘者地域形勢如何耳。關於此節。各省陸軍測量局所出之地圖雖多欠精確。尚足供參考。再加以實地查勘。對於定線。不難具有相當把握。是以除特殊情形宜先測平面地形。以便在圖上選定一線外。大抵修造公路。可逕在地面作定線之測量。蓋在技術上公路各項條件之限制。如坡度曲線站址等等。遠不如鐵路之嚴。本章所述測量工作。即對直接定線言之。

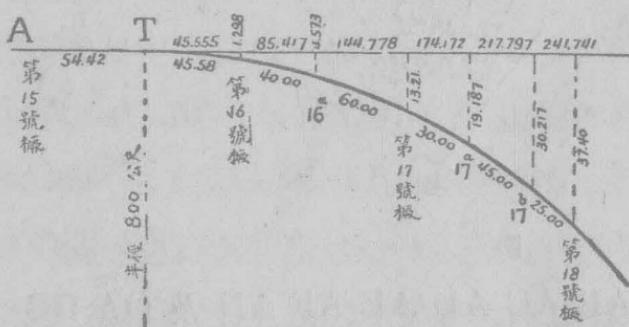
定線測量隊。可分為四組。第一組測定中線。第二組專任栽立木樁及丈量工作。第三組隨第二組之後。測路線縱截面。最後第四組測路線橫截面。

1^o 測中線從直線着手。先豎立二三長杆。以定其方向。杆上配紅旗一方。俾便遠望。然後用儀器測準。豎立若干測桿。以確定直向。再及另一直線。繼測兩

直線相切之點。及其切角。二者均甚重要。務謹慎觀測。以免錯誤。

兩直線間須介以曲線。既已測知兩直線之切角。祇須曲線之半徑或弦長若干公尺之曲線角度一定。便可計得兩切線之長度。而定曲線與直線相切之點。惟在工地筆算不便。宜借助于數表。如郭南氏所編之曲線數表。(Table pour le tracé des courbes par Jules Gaunin)或其他切合此用之表。

測定弧線。其法甚多。最普通之測法。係以切線爲橫軸。以與切線正交之半徑爲縱軸。其相交之點。即切線點。爲縱橫線之起點。在橫軸上取等長之橫線。于表內檢查其相對之縱線長度。循縱向丈量。便得弧線之點。此法凡習測事者。莫不知之。無庸贅述。惟所



圖五

得之弧線點。其距離長短不一。故郭南氏曲線數表後編

第二表。係按弧長而計其縱橫線。如是。則栽立中線百公尺樁及特點樁。均便利多矣。

有一測法較簡捷。但不爲人所習用。茲略述之：爲便於解釋起見。假定將曲線 AN 分爲六等節： $AB=BC=CD=DE=EF=FN$ 。又 AT 為曲線之一

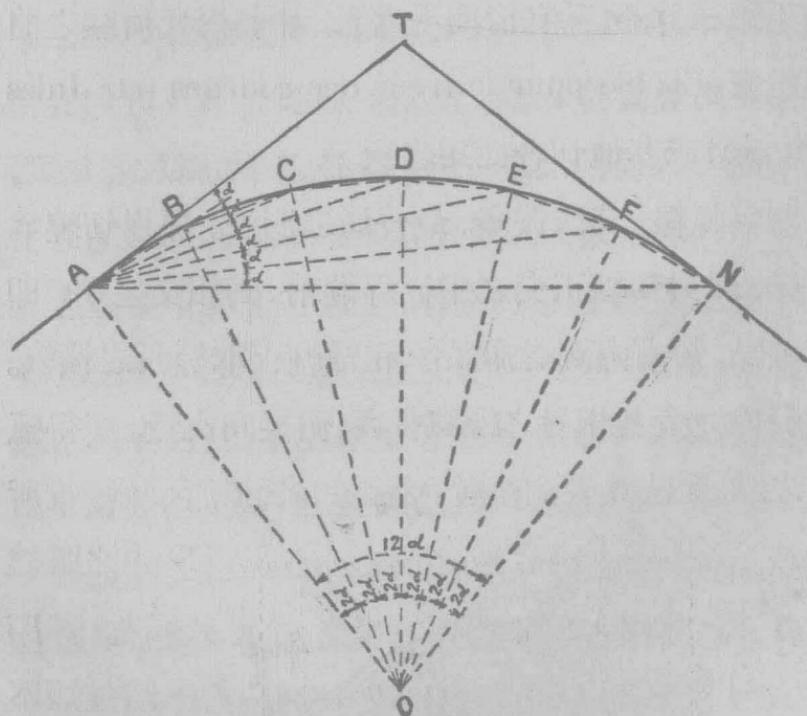


圖 六

切線。設引 AB AC AD AE AF AN 及 OA OB OC OD OE OF 各線。則 \widehat{TAB} \widehat{BAC} \widehat{CAD} \widehat{DAE}

\widehat{EAF} \widehat{FAN} 各角均相等。其度數以 α 代之。 \widehat{AOB} \widehat{BOC} \widehat{COD} \widehat{DOE} \widehat{EOF} \widehat{FON} 各心角亦相等。并等于 2α 。設 c 為曲線之長。則得

$$\frac{12\alpha}{360^\circ} = \frac{c}{2\pi R} \text{ 或 } \frac{\alpha}{15} = \frac{c}{\pi R}$$

$$\alpha = \frac{c}{\pi R} \times 15$$

又 $AB = BC = CD = DE = EF = FN = 2R \sin \alpha$

今將測儀置於 A 點。使鏡中視線從 AN 方向旋轉 α 角度。一人提鋼尺之一端。置於 N 點。鋼尺之長度。截等于 FN。另一人緊挽其他一端。并將是端置于測桿中點。而徐徐移動測桿。至適在測鏡中視線之上而後止。則測桿最後所止之點。顯然即為 F 點。既得 F 點。提鋼尺者即由 N 點移于 F 點。而測鏡再向左轉 α 角度。復如前法求 E 點。逐漸至于 B 點。而曲線 AN 成矣。

前云將曲線 AN 分為若干等節。並非必要。譬如曲線 AN 等于 114.65。可分 $AB = BC = CD = DE = E$ $F = 20$ 公尺。又 $FN = 14.65$ 。而各計其相對之角度及弦長。又假令曲線之半徑甚大。或分點甚密。則弦長與弧長相差至微。實際可視作相等。例如在半徑

300 公尺之曲線上。長 10.00 ^{公尺} 之弧線。其弦長為
公尺 9.99954。相差微矣。

第一組計需觀測技師一人。（多由隊長充之）助手
一人。負儀者一名。^參測夫二三名。應備測角儀或經緯
儀一具。長杆帶紅旗。測桿至少十根。鋼尺一捲。（常用
長二十公尺者）連同鐵簽一束。

2°丈量組先于直線切點栽立至小六公分見方之木
橛。其長約六公寸。露出地面一公寸半。用灰料固定
之。以免被人拔去。重費觀測。曲線之起迄點。亦栽
立同樣木橛。但不必固定之。橛上各釘一釘。或鑿一
小孔。以明示測點。并用紅油註明字號。以資識別。例
如 S_5 即表示第五直線與第六直線相切之點。 T_5 及 T'_5
表示第五曲線之起點與迄點是也。

繼即丈量直線兩切點間之長。再減去兩端切線長
之和。即餘中線直線之實長。丈量時。先從起端切點
量至他端切點。而後再反向覆量一次。倘兩次所得之
數。相差每百公尺不及三公分至五公分。即可視作無
誤。取其平均之數。作為直線之長度。再于每百公尺
栽立四公分見方之小橛一個。橛長約三公寸。橛頂微