

中華人民共和國
公路工程設計準則
(修訂草案)

中華人民共和國交通部

1956

中華人民共和國

公路工程設計準則

中華人民共和國交通部制訂

1956年

人民交通出版社

書號：9042-京

中華人民共和國
公路工程設計準則

中華人民共和國交通部制訂
人 民 交 通 出 版 社 出 版
(北京安定門外和平里)
新 華 書 店 發 行
公私合營慈成印刷工厂印刷

1954年10月北京第一版

1956年9月北京第二版 1956年9月北京第一次印刷

开本：787×1092毫米 印张：6.5张

全书：156,000字 印数：5,001~14,000册

定价(10)：1.40元

(北京市書刊出版業營業許可證出字第〇〇六号)

中華人民共和國交通部令

交公技(56)字第157号 1956年6月30日

我部一九五四年九月所頒發的中華人民共和國公路工程設計準則，經一年多來實踐的證明，認為還存在着一些不妥之處；此次雖經修訂，但其中仍難免有缺点，需要經過進一步的實踐與討論，故現作為草案先行頒發使用，一九五四年九月所頒發之中華人民共和國公路工程設計準則同時廢止。

部長 章伯鈞

公路工程設計準則目錄

設計準則修訂說明	1
----------	---

第一篇 路 線 部 分

第一章 总則	4
第二章 路線	7
第三章 路線交叉	21
第四章 路基与排水	26
第五章 路面	40
第六章 其他工程	46

第二篇 橋 涵 部 分

第一章 总則	56
第二章 計算荷載	73
第三章 材料容許应力和容許撓度	109
第四章 橋涵基礎	159
第五章 調治構造物及橋头引道	172
六級公路修建標準	180
附錄1. 河床粗糙系数表	199
附錄2. 天然河槽平均容許流速表 加固河床平均容許流速表 抛石的容許平均流速表	200
附錄3. 山区河流平均流速表	203
附錄4. 壓縮系数	203
附錄5. 土壤單位重量，內摩擦角及其他常数值	204
附錄6. 計算鋼筋混凝土橋墩台時所考慮之制动力及摩阻 力配合表	209
附錄7. 地震烈度等級表	211

設計準則修訂說明

我部一九五四年頒發的公路工程設計準則，根據一年多來使用的情況，證明其中存在着一些缺點，有重加修訂的必要；同時，為了更好地適應和促進國民經濟，特別是農業生產的發展，除另行制定“地方道路標準（修正草案）”和“簡易公路設計準則（草案）”外，現按照適用、經濟和適當照顧將來發展的原則，將原頒準則加以修訂。除將原條文中不適用的規定加以修正補充外，並將修築較多的六級路的標準單獨編寫，以便各地對六級路的技術指標和使用條件易于劃分掌握。

本準則雖經修訂，但由於我們的經驗，尤其是高級公路修築的經驗不足，修訂時吸收的意見還不够廣泛，討論還不够深刻，因此其中難免仍有缺點或不妥之處。現將此修訂本作為草案先行頒發使用，同時希各有關部門、各單位和個人隨時將一切意見寄交北京中華人民共和國交通部公路总局，準備今后作進一步的修訂。

為了便於應用與進一步討論起見，現將這次修訂中的一些主要問題作以下說明。

原準則對各級公路的交通能量估計偏低，特別是六級路的使用範圍規定過狹，這次將預計行車密度和公路技術等級的配合，重新加以規定。

考慮到六級公路行駛的汽車數量不多、設計行車速率不高並有較多畜力車通行的情況，現將六級公路的某些技術指標予以降低，以符合一定時期內適用、經濟的原則。

原準則中在線形方面的規定（尤其是緩和曲線）未能適應

不同公路等級的要求，現將設計行車速率較低的四至六級公路緩和曲線的規定以及曲線聯接等方面都作了修正，以便適應各級公路的實際要求。

關於路基設計所採用的洪水位或然率，這次根據不同的公路等級重新規定為：一級路 $1/100$ ，二、三級路 $1/50$ ，四、五級路 $1/25$ ，六級路 $1/15$ ，四至六級路在特殊情況下經批准後，容許或然淹沒。

在公路修建中應重視就地取材；只有設計上有依據時，方可使用遠運材料或工業配備材料。因此，應特別注意筑路材料的調查、勘探和試驗工作來確定蘊藏量和鑑定品質，並研究如何利用次級材料和工業廢品，以期既能盡量利用當地材料，又能滿足各項工程技術上的要求，同時便利公路的养护。

為了合理的使用國家資金，在一定條件下可根據目前的運輸需要並照顧到交通量發展的要求，對公路某些工程，特別是路面，分別或個別地作分期修建的設計，有計劃地達到規定的標準。這次修訂時，將路基、路面和橋涵的分期修建原則，作了補充。

原有公路改建時，應根據原公路現狀及交通量發展的要求，注意利用原有工程。對原有公路各部分利用與否或利用程度尚不明確時，應根據技術經濟比較來決定。

公路技術等級及其主要技術指標，必須在初步設計中經過技術經濟比較作出有根據的決定。但一條路線的某一地段，如因交通量或自然條件相差甚大，須要變更技術等級時，可以採用降低一級的技術等級；在個別工程特別艱巨的地段，可按降低的設計行車速率變更該地段的技術指標。所有變更，在初步設計中須有技術經濟的依據。

行車速率是路線設計的主要依據，因此，關於各項極限指

标应依据下列原則具体运用：于地形簡易、工程不困难地段，
在不增加工程量的前提下，应尽可能采用較高指标，以提高公
路使用質量；当地形複杂，如采用較极限为高的指标过分增加
工程量时，应按設計行車速率采用規定的极限指标；在工程特
別艰巨地段，并可按照准許降低的設計行車速率采用降低的指
标；但在一定的路段內，地形只有局部特殊的变化时，则应注意該段內所采用技术指标的均匀性。

原准则关于桥涵方面采用的洪水或然率、垂直活載以及桥
面淨空与路線等級的配合，均未作規定。这次修訂时分別加以
規定，以便配合使用。

关于桥涵計算流量应用的逕流标准、公式等，本准则中不
作規定，由公路总局設計局推荐使用。至于道路气候分区图尚
在研究編制中，一俟編就另行印发試用。

第一篇 路綫部分

第一章 总 則

1101 应用范围 凡中华人民共和国公路工程路綫部分之新建、改建及恢复悉应依照本篇規定办理。

1102 技术等級 公路分为六个技术等級，其主要部分如表1-1所示：

表 1-1

部 分 名 称	公 路 技 术 等 級					
	I	II	III	IV	V	VI
設計行車速率 (公里/小時)	120	100	80	60	40	25
車 道 數	4	2	2	2	2	—
每車道寬度(公尺)	3.50	3.50	3.50	3.00	2.75	—
路面寬度(公尺)	14.00	7.00	7.00	6.00	5.50	3.50
路基寬度(公尺)	≥23.00	12.00	11.00	10.00	8.50	7.50

在居民区、起伏大的丘陵和山嶺地形复雜地段內，可以減窄路肩以減窄路基寬度。減窄后之路基寬度：I級路为 ≥ 19 公尺，II—III級路为 ≥ 9 公尺，IV級路为 ≥ 7 公尺，V級路为 ≥ 6.5 公尺。此外I級公路如將分車帶寬度減窄，尚可減窄路基寬度。特殊困难地段上的V級公路准設4.50公尺寬的單車道路基，路面寬度为3.50公尺，并每隔200~500公尺設錯車道。錯車道的布置應設在地形有利地点，并使由这一錯車道能看到

另一錯車道為原則，錯車道的設置見圖 1-1。

1103 選用等級 選用公路技術等級時，應根據其使用任務及調查資料，估計不少於10年以後可能發展之行車密度，並結合當地地形情況按照表1-2決定之。

全線可採用同一技術

等級，或分段採用不同之技術等級。惟每段長度在I、II級路一般宜不小于100公里，在III—V級路不小于50公里；VI級路及山嶺地形中其他各級路不小于20公里；但VI—VII級路可根據具體情況作適當的變更。

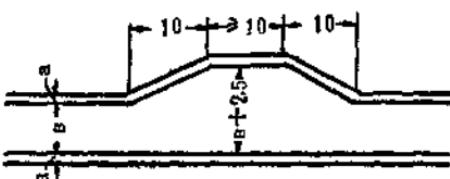


圖1-1錯車道

b—路面寬度(公尺)

a—路肩寬度(公尺)

表 1-2

远景年度平均每晝夜雙向 行車密度(輛/晝夜)	地 形		
	平 原	丘 陵	山 嶺
選用的公路技術等級			
>5,000	I	I—II	II—III
5,000~3,000	II	II—III	III—IV
3,000~1,000	III	III—IV	IV—V
1,000~500	IV	IV—V	V
500~100	IV—V	V—VI	V—VI
<100	V—VI	VI	VI

注：如遠景行車密度較大，或公路性質較為重要，宜選用表列公路技術等級的高限；反之，宜選用公路技術等級的低限。

1104 設計行車速率 設計行車速率，為設計路線之主要

依据，凡公路平面及縱斷面各部分，均以之為計算根據，其規定見表1-1。

注：1.表1-1內所示設計行車速率，系以一個輕型汽車（指小客車而言，一般輪距為1.5公尺，車箱寬為1.75~2.0公尺）速率為準。

2.在山嶺地形工程困難地段，准許降低公路技術等級中所規定的設計行車速率；但V、VI級路降低後之設計行車速率不得低於20公里/小時。

3.路線穿過城市或居民區範圍內之設計行車速率，可以降低至20公里/小時；但被穿過之城市或居民區有規定者從其規定。

1105 路線與城市 凡I、II、III級路應盡量避免穿過城市，但為聯繫城市或鐵路車站等，可另建支線聯絡；其他各級路以避免穿過城市為原則，惟不必故意繞越。

凡穿過城市之路線，路面寬度至少應為6公尺，並備有足夠寬度之人行道。

1106 設計用地範圍 各級公路之設計用地範圍，可參照表1-3之數值：

表1-3

公路技術等級	I	II	III	IV	V	VI
設計用地範圍（公尺）	65	45	40	30	25	20

注：1.表列數字，僅供設計參考之用，實際用地範圍，應按照設計需要，在取土坑、廢土堆或排水溝最外邊各加1.0公尺。

2.如為布置沿線房屋，建立防護設備，設置大取土坑，擴大排水地區及開闢采料場等而超出表列範圍時，得根據設計確定

之。

3. 如为搭盖場棚及机械化施工等临时用地，可与当地政府或產权人协商短期租借，不必列入設計用地范围以内。
4. 穿过有農作物之田園以及居民区之計劃地区，設計时 应尽量限制用地范围，使达到最小可能限度。

1107 分期修建 進行公路分期修建的設計时，应考慮下列各点：

(一) 分期修建須适应运输需要，并使前期所建工程在后期仍能充分利用；

(二) 凡在公路总造价中所占比重不大的工程，宜在初期修建时一次按标准修好；占公路总造价較大的工程，宜采用分期修建的办法進行設計，以期根据交通量的发展逐步达到設計的技术标准；

(三) 路線的平曲線和縱坡度，在初期修建时，宜尽量按規定标准修建；

(四) 分期修建时应注意各項工程互相布置的关系，各期工程数量多少，以及后期修建时的維持交通等问题。

第二章 路 線

1201 选綫原則 路線的选择应根据公路性質、技术等級、結合沿綫地形及筑路材料等条件全面考虑，使其既能符合技术上的要求，而造价又是最經濟的。

选择路綫总方向及各主要控制点时，应根据沿綫經濟发展的要求，注意与沿綫城镇、工业基地及交通樞紐等的联系，以及路綫長短作綜合考虑。

选綫时并应对路綫的平面、縱断面及橫断面全面考虑，使其互相配合一致。

任何等級的路綫均須經技术經濟比較后予以选定。

当路綫跨越河流时，对于桥位之選擇应从路綫总体考慮，見2103条之規定。

路綫經過最后選擇后，在決定指定各點間的路綫位置時，必須遵守下列規定：

(一)應盡量避免占用特別有用之土地並不得損壞有價值之歷史文物；

(二)不得堵塞池沼及窪地出口因而淹沒土地；

(三)避免穿過鹽鹼、坑陷、泥沼、流砂、坍方、崩塌等地帶，不得已必須穿過時應進行特殊設計。

原有公路進行改建時，亦應以公路性質，技術等級，結合地形、筑路材料等條件作全而考慮。應根據實際情況適當地充分利用原有路綫，不得無原則的部分或全部放棄；但原有公路本身基礎過差，當利用其部分或全部進行改建確不能滿足技術經濟上的要求時，則可局部或全部選用新綫。

原有公路的改建，應根據運輸要求，路綫長短，工程大小及其他等情況結合改建的技術等級一次或分期分段進行之。一般情況下要求通過養路有計劃地逐步提高，以達到所預定的技術等級。

I—II級公路有設置輔道的需要時，可利用原有公路作為輔道。

1202 最短視距 在平面及縱面之上之設計視距，應不小于表2-1之規定：

表2-1

觀 距	公 路 技 术 等 级					
	I	II	III	IV	V	VI
路面視距(公尺)	150	125	100	75	50	25
全車視距(公尺)	300	250	200	150	100	50

注：1.路面視距系在1.2公尺高觀點處看到前方路面上障礙物之距離。

會車視距系在1.2公尺高觀點處看到來車1.2公尺高之距離。

2.在居民區或其他情況下，當准許降低設計行車速率時准許比例降低其設計視距。

3.平面視距除I級路外，一般以採用會車視距為原則，但在山嶺地形工程困難地段，可以標誌（警告標誌及路面標誌）劃分上下行車，採用路面視距。

1203 平曲線半徑 原則上應採用大半徑的平曲線以提高公路使用質量。在一般情況下推薦採用表2-2所規定的半徑。當地形複雜經濟比較採用表2-2規定的半徑過分增加工程量時，准許採用表2-3所規定的最小半徑。

表2-2

公路技術等級	I	II	III	IV	V	VI
平曲線推薦半徑(公尺)	2000	1500	1000	500	250	100

表2-3

公路技術等級	I	II	III	IV	V	VI
平曲線最小半徑(公尺)	600	400	250	125	50	20

注：1.在居民區內，或工程困難地區，或有特殊障礙物致使定線發生困難時，可按1104條降低設計行車速率之規定減小表列最小半徑數值，但須作比較設計。

2.路線偏角小於50°時，可以不測設平曲線。

1204 曲線超高 當平曲線半徑小於表2-2之規定時，須設置超高，惟在居民區內，在支線上及其他情況下，當行車速率被限制時，則可不設置超高。

超高橫坡度應根據設計行車速率、平曲線半徑及路面種類

卷2~4

公路技術等級	平曲線半徑(公尺)	超高坡度(%)	公路技術等級	平曲線半徑(公尺)	超高坡度(%)
I	2000—700	2	IV	500—200	2
	700—650	3		200—150	4
	650—600	4		150—125	6
II	1500—500	2	V	250—100	2
	500—450	3		100—70	4
	450—400	5		70—50	6
III	1000—350	2	VI	100—40	2
	350—300	3		40—30	4
	300—250	5		30—20	6

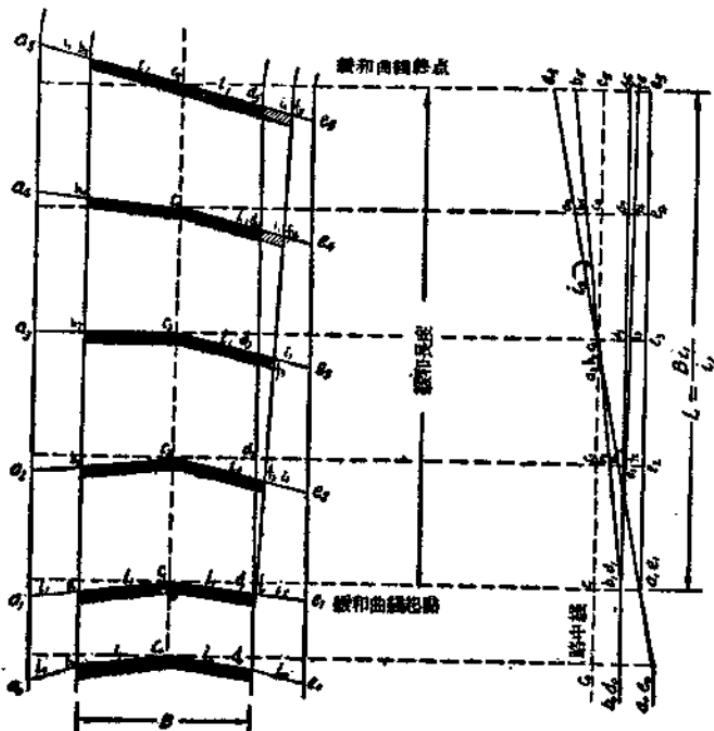


圖2-1 超高坡度等子路拱坡度

在 2% ~ 6% 之範圍內設定之；其值參閱表 2-4。

當超高值小於路拱坡度時，設置等於路拱坡度之超高；大於路拱坡度時，根據超高坡度設置。

超高之設置見圖 2-1 及 2-2。當超高坡度等於路拱坡度時，路面橫坡沿路中線旋轉；當超高坡度大於路拱坡度時，路面橫坡先沿路中線旋轉，迨達到單向橫坡時，再沿加寬前路面內緣旋轉。

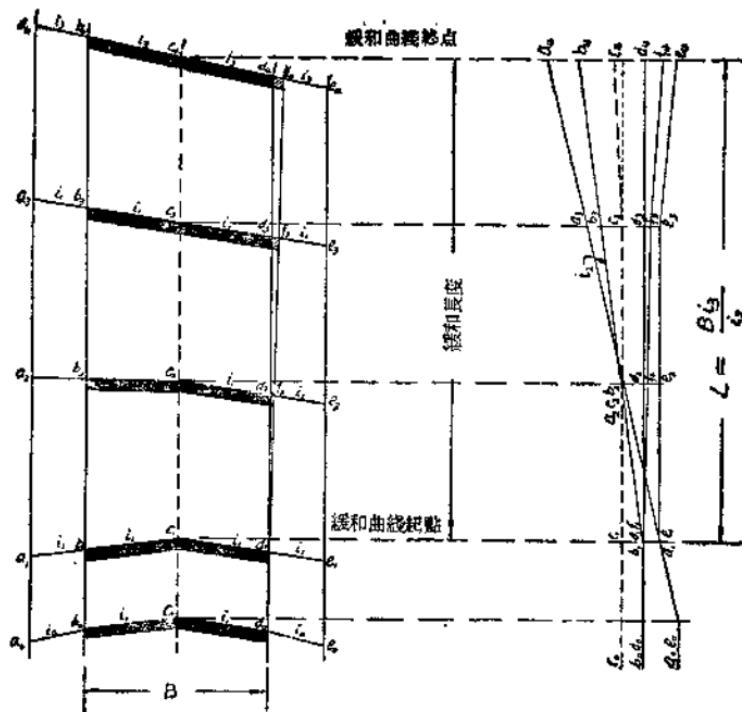


圖 2-2 超高坡度大於路拱坡度

在不設加寬僅設超高之平曲線上，应在曲線之始終點以外等於緩和長度之距離處，開始逐漸超高，直至圓曲線之始終點，達到全部超高。

1205 緩和曲線 当平曲線半徑小於表 2-5 之規定時，須設置緩和曲線。

表 2-5

公路技術等級	I	II	III	IV	V	VI
平曲線半徑(公尺)	1,500	700	450	250	125	100

注：緩和曲線的一部分應插入主曲線內；當兩緩和曲線插入主曲線後，主曲線所余長度很小時，則兩緩和曲線可直接銜接。

緩和曲線之最小長度按下式計算之：對Ⅳ級公路當受地形限制，按計算長度設置緩和曲線需要增加工程量時，可根據實際情況縮短緩和曲線長度或只保留超高緩和長度（即超高漸變長度）不設緩和曲線。對Ⅴ級公路不要求設置緩和曲線，只設超高緩和長度。

$$L_s = 0.035 \frac{V^3}{R}$$

式中：
 L_s ——緩和曲線長度（公尺）；
 V ——設計行車速率（公里/小時）；
 R ——平曲線半徑（公尺）。

依上式求得之長度，應用 5 公尺之倍數，同時須符合超高緩和長度的要求：

$$L_s \geq \frac{Bi_3}{i_2}$$