

37.1207
TDX

046043

科
研
院

土鐵路設計參考資料

(二)

設計技术条件說明

唐山鐵道學院 合編
蘭州鐵道學院



人民鐵道出版社

本書是土鐵路設計參考資料三個部分中的第二部分，它是用通俗文字將第一部分“設計技術條件”中有關鐵路常用的名詞和技術方面的原理及數據加以適當的說明，並附有示意圖以便於參考。

本書可供各省市及地方興辦土鐵路的設計和施工人員參考用。



土鐵路設計參考資料

(二)

設計技術條件說明

唐山鐵道學院合編

蘭州鐵道學院

人民鐵道出版社出版

(北京市霞公府17號)

北京市書刊出版業營業許可證出字第010-5

新華書店發行

人民鐵道出版社印刷廠印

書號 1594 开本 787×1092 索 印張 2 1/2

1960年1月第1版

1960年3月第1版第2次印刷

印数 5,000 册 [累] 7,500 册

统一書號：15043·1133 定价(7) 0.1

目 录

前言	1
一、总則	2
1. 軌距的选择	3
2. 限制坡度、列車重量和运输能力	4
3. 适应运量的标准	7
二、区间线路的縱断面与平面	8
1. 限制坡度的选择	8
2. 曲線換算坡度和限坡折減	9
3. 豎曲線	12
4. 曲線	14
5. 緩和曲線	16
三、車站的綫路縱断面与平面	17
1. 車站坡度及曲線	19
2. 車站綫路間的距离	21
3. 站間距离与通过能力	23
4. 到发綫有效长度和站坪长度	25
四、路基	27
1. 路基宽度	27
2. 路基边坡	30
3. 路基的防水	31
五、綫路上部建筑	33
1. 鉄軌	33
2. 枕木	35



C0050927

3. 道床	36
4. 道岔	37
5. 曲線超高和加寬	38
六、交叉与接轨	43
1. 接轨	43
2. 交叉	44
七、桥梁和涵洞	46
1. 桥涵的定义	46
2. 小桥涵洞	47
3. 大中桥	51
4. 桥下淨空	53
5. 砖石桥和木桥	55
6. 桥涵所受的力	57
7. 其他一些規定的說明	59
8. 安全设备	62
八、隧道	63
1. 长度及限界	63
2. 隧道的坡度	64
3. 隧道衬砌	66
4. 隧道防水与排水	68

前　　言

这是一本扼要地叙述土铁路工程常识的书。以通俗的文字，将土铁路设计参考资料（一）“设计技术条件”中的铁路常用名词、有关设计原理及数据来源等加以说明，并附以图例。

编写本书的主要目的，是为了各省市在设计土铁路或地方铁路参考“设计技术条件”时，能进一步了解技术条件的意义和目的，达到能根据地方具体情况来适当地加以采用，并帮助施工人员更好的领会设计意图，达到多快好省地完成土铁路的修建工作。

本书是按“设计技术条件”分章来写的，不是逐条说明。对一些普通易懂的条文，书中就不作解释，而在必要时则除了对条文作详细的说明之外并加额外补充。因此，本书既是技术条件的解释，又是重要的辅助资料。

本书同“设计技术条件”一样，还只限于土建工程，有关机车车辆及其他运营设备等方面，尚待以后补充。

本书是由唐山铁道学院和兰州铁道学院合编的，经铁道部基本建设总局审阅，并由铁路专业设计院整理和制图。

铁道部科学技术委员会

1959.11.

一、总 则

在党的社会主义建設總路線的光輝照耀下，全国各地的工农业都在飞跃地发展，运输业也繁忙起来。为了使运输工作更好地为工农业生产服务，除了挖掘潜力使现有的运输工具发挥更大的效用外，还需要創造更多的好办法。土铁路就是其中之一。今后随着工农业的发展，貫彻党中央提出的洋土并举、两条腿走路的方針，各地将更广泛地大办土铁路，来滿足运输要求。

洋铁路土铁路，都有一个共同点，就是有两条軌道。有了軌道，就具有拉得多、速度快、运输成本低、昼夜能运输等优点。这里大概地把土铁路和汽車、小貨輪和木船、牛馬大車等比較一下：水运是省力省钱的，但要有天然河流或人工运河，还要受洪水和枯水季节的限制。公路和土铁路比較，一般來講公路是灵活些，人力兽力及汽車都可行走，但遇有大的雨雪时要受限制；而土铁路上面只能走固定的車輛，但运输能力比較大，且成本低，不受雨雪的限制。从使用材料比較：土铁路要用相当多生鐵和枕木，每公里用鑄鐵60~70 吨、枕木1500~1700 根，而低标准的公路路面材料比較简单些。土铁路的小型蒸汽机車用煤的来源也比较方便；用汽車改装的內燃机車所用的汽車和汽油数量也比公路上用的少些。从这些比較中我們可明显的看出土铁路的优越性。

土铁路“設計技术条件”是按照鑄鐵軌和机动牵引来編制的。这是在各地已有經驗的基础上，根据我国目前的运输情

形和修建材料等条件所选定。但由于土铁路主要是各地因地制宜修建，因此，包括“设计技术条件”的土铁路设计参考资料，对全国各地修建土铁路不一定完全适宜，在应用时，必须根据当地的具体情况，可作必要的变通。

1. 轨距的选择

轨距是两条轨的头部内侧之间的距离，如图1所示。铁路要使两条轨保持一定的轨距，两车轮的宽度也做成正好放在轨道上的尺寸，这样才不会掉下来。轨距与机车车辆大小、稳定性等等有关。在一般情况下，铁路轨距大，所用的机车也大，所以运输能力也较大。

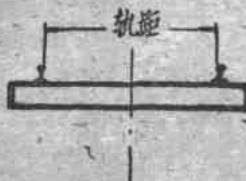


图1 轨距示意图

由于土铁路有的可能与国家铁路网干线联接，亦有的可能发展为铁路网干线的一部份，或者土铁路互相联接，并为了机车车辆及配件制造上的统一，所以土铁路的轨距种类不宜过多。我国铁路的标准轨距为1435毫米。为了迅速解决地方上的运输问题及考虑到地方上人力物力及财力，土铁路的轨距标准选择了三种，即1435、1000及762毫米。

土铁路如果将来可能发展为国家铁路网内的干线铁路，或者与铁路网干线铁路有必要互相过渡时，在力量可能的情况下，最好一开始就修建1435毫米标准轨距的土铁路。

如土铁路的运量不大，在相当长的时期专为地方工业企业基地服务并将来与铁路网铁路接轨的可能性很小时，可以考虑采用1000毫米或762毫米的窄轨铁路。

采用1435毫米轨距时，如地方上受财力物力的限制，则可将路基部分作成1435毫米轨距应用的标准，而上部建筑可

暫使用窄軌（1000或762毫米）。

2. 限制坡度、列車重量和运输能力

土铁路运输能力的大小，主要决定于机车牵引力、限制坡度、车站间距离等。

限制坡度 (i_p)： 在一条铁路或铁路中的某一段，事先根据地形和运量规定的最大坡度，称为限制坡度。限制坡度直接决定着单机牵引的吨数。

坡度表示方法：铁路是用千分比的方法表示。每1000米高低相差1米（或100米差0.1米）称为千分之一的坡度，写作1‰（如图2）；每1000米差2米为2‰，差10米为10‰。



图 2

机車計算牽引力

(F_k)：简称牵引力，是机车在规定计算速度时能给出的牵

引力量。机车牵引力的数字从机车性能表或从机车牵引特性曲线图查出。

计算速度 (V_p)： 从发挥机车最好效果和安全行车而规定的速度，列车在限制坡度上坡拉足牵引吨数时用此速度。

列车重量 (Q)： 机车后面所拉的车列总重，即包括车皮和货物的重量，通常用若干吨数表示。

一列车能拉多少，决定于限制坡度的大小、机车的牵引力和机车车輛的阻力。列车重量的计算公式为：

$$Q = \frac{F_k - P(W'_o + i_p) - W''_o}{W'_o + i_p} \quad (\text{吨})$$

式中： P —— 机车计算重量，以吨计；

W'_o , W''_o —— 分别为机车和车輛在运行时的阻力，其

大小随速度增加而增加，单位为公斤/吨；

i_p —— 坡度的数字，通常在一条线路上按限制坡度的数字计算。

机车的走行阻力 (W_0) 要根据各个机车的试验资料决定。如无试验资料，1435毫米轨距铁路的货运机车可用以下公式：

$$W_0' = 3.32 + 0.027V + 0.00050 V^2$$

式中： V —— 机车走行速度，公里/小时，计算限制坡道上牵引吨数时，用机车规定的计算速度。

1435毫米轨距铁路的货车车辆，单位基本阻力用下列公式计算：

$$W_0'' = \frac{29 + V}{9 + 0.5 q}$$

式中： V —— 速度，用机车的走行速度；

q —— 每辆货车的总重（自重加载重）。

以上的阻力公式全是在钢轨上的试验，车辆是钢轮。土铁路多数用的是铁轨，车辆亦多是铁轮，走行阻力要大些。因此用上述公式计算的牵引吨数比实际可能偏大些。

确定列车重量后，通常先求每年的运输量 (Γ)，然后求出每天要走行若干对车，计算公式如下：

$$n = \frac{\Gamma \gamma}{365 Q \beta}$$

式中： n —— 每日的列车对数（24小时）；

β —— 列车总重与净载重之比，一般可采用 $1:2/3$ 或 $1:0.70$ ；

Q —— 每列车的牵引吨数，总重。

γ —— 由于季节或月度运输量不均衡的系数。

例：某铁路限制坡度 $i_p = 6\%$ ，所用机车计算牵引力 $F_k = 3300$ 公斤，机车重 $P = 20$ 吨。按计算速度每小时 12 公里，每辆货车总重 8 吨计，机车单位基本阻力 $W_o' = 3.72$ 公斤/吨，车辆单位基本阻力 $W_o'' = 3.2$ 公斤/吨。净载重比例 $\beta = 70\%$ ，每天对开 18 列车，运输不平衡系数 $\gamma = 1.0$ ，求列车重量和运输能力。

$$\begin{aligned} \text{列车重量 } Q &= \frac{F_k - P(W_o' + i_p)}{W_o'' + i_p} \\ &= \frac{3300 - 20(3.72 + 6)}{3.2 + 6} \\ &= \frac{3300 - 194.4}{9.2} = \frac{3105.6}{9.2} = 337 \text{ 取整为 } 330 \text{ 吨。} \end{aligned}$$

$$\begin{aligned} \text{运输能力即} \\ \text{单向年运量 } r &= \frac{365 \times Q \times \beta \times n}{\gamma} \\ &= \frac{365 \times 330 \times 0.7 \times 18}{1.0} \approx 152 \text{ 万吨/年。} \end{aligned}$$

选择限制坡度和机车类型，要根据运量大小、地形条件等因素来决定。“设计技术条件”第 5 条表 1（3 页）所给数字如表 1。

两种机车的列车重量和运输能力 表 1

限 制 坡 度 $i_p\%$	牵 引 重 量 (吨)		每昼夜 18 对列车时单向 年运量 (万吨)	
	汽 车 改 装 的 内 橡 机 车	0—4—0 蒸 汽 机 车	汽 车 改 装 的 内 燃 机 车	0—4—0 蒸 汽 机 车
6	117	330	53	152
9	86	240	39	110
12	67	185	30	85
16	52	140	23	65
20	41	110	18	50

註：1. 表中内燃机车系采用 90 匹马力解放牌汽车改装，其牵引计算原始资

料如下：

i. 按計算牽引力為汽車牽引力70%，計算速度為15公里/小時。

$$F_k = \frac{90 \times 270 \times 0.7}{15} = 1135 \text{ 公斤。}$$

ii. W_o' (機車單位基本阻力) 采用 3.8 公斤/噸；

iii. W_o'' (車輛單位基本阻力) 采用 3.4 公斤/噸；

iv. 上述 W_o' 及 W_o'' ，由於鐵軌粗糙程度不一，變化很大，但目前缺乏試驗資料，暫按蒸汽機車牽引計算規程所列公式估算，因此，表內數字可能與實際情況出入很大，拟在今后實踐中修正。

2. 0-4-0 型機車牽引力為 3300 公斤，機車單位基本阻力 W_o' 采用 3.72 公斤/噸，車輛單位基本阻力 W_o'' 采用 3.2 公斤/噸。

3. β (浮載百分數) 采用 70%。

4. γ (運量不平衡系數) 采用 1.0。

由於機車及汽車的牽引性能資料均不夠，鐵軌的阻力公式亦沒有，上表數字僅供參考。

用汽車改裝內燃機車時，要注意到軌道與鐵輪之間的摩擦力，比起輪胎在公路上走小得多，機車輪子易打空轉，影響機車發揮力量。因此，改裝時要注意增加機車壓在有動力的動輪上的重量，以增加摩擦力。這可以用增加機車重量或者在機車上裝貨，如有可能亦可以增加一對動輪。如果用舊汽車改裝，用那種前後輪都有動力裝置的十輪大卡車，比前輪無動力的好些。

3. 適應運量的標準

由於工農業的生產是逐步發展的，運輸量不斷地增加，土鐵路的修建亦會逐漸增加。由於路線長或者和其他土鐵路聯接，使運輸量也會增加。在初期運量少，要求的標準低，運量增加了，要求的標準也較高。為了更好地處理這個問題，應該一方面照顧到將來的發展，一方面在初期還要節省投資。

照顧將來的發展，應把將來擴建困難以及擴建時會廢棄初期工程較多的地方，在可能的情況下先按運量發展需要的較高標準修建。對土鐵路來說，如條件許可，應把平面及縱斷面（即曲線及坡度），先按將來需要的標準修好，因通車後再修改曲線、降低坡度比較困難。隧道如果改動就等於廢棄了原有的隧道，高填土下面的涵洞擴建或改建要重新挖去填土。這些工程最好在初期就按永久性的要求修建。橋在墩台上面的梁架部份容易換，水下的基礎墩台就不易改建了。容易更換及改建部分可以先用低標準，運量小時可用小機車，到運量增長後再改用大機車。

如果先用窄軌距將來改寬，一次修成寬略基比將來再加寬方便些，但為了節省初期投入的勞動力與資金，先修窄的或寬的，要根據當時條件詳細考慮。

二、區間線路的縱斷面與平面

鐵路縱斷面指的是坡度及其連接部分，平面是指直線和曲線。因車站上對縱斷面和平面的要求與區間不同，所以分開獨立一章。

區間是指兩個車站之間的線路而言。

1. 限制坡度的選擇

第一章已說明限制坡度的定義，並列出限制坡度與列車重量的關係。選擇限制坡度，涉及的因素很複雜，但只要抓住幾個要點，仔細分析研究就可解決。下面就幾個影響限制坡度的要點說明一下：

1. 地形：地勢起伏的情況，說明地形是否困難，如果鐵路必須由一低處通往一高處，例如越过一個山嶺，已知兩處

之高低差和最短直綫距离，可先計算出走最短距离时的坡度值。限制坡度 $i_p = \frac{\text{高差}}{\text{距离}} = \frac{h}{L}$ ，反过来如这坡度太大，想用較小限制坡度时，从高差和所定限制坡度也可算出必要的距离 $L = \frac{h}{i_p}$ ，以便决定綫路展长多远。

2. 运量：运量大时要考虑限制坡度用小一点，使每趟列車多拉些。运量和地形要綜合考虑来决定限制坡度的大小。

将来要改成“洋”铁路或連接“洋”铁路的土铁路，根据运量、地形情况及綫路的发展条件，还要考虑采用与联接邻綫相同的限制坡度。以便将来运量增长时可提高运输效率。

“設計技术条件”第7条(4頁)說明限制坡度不要超过20%，是因为坡度很陡时列車由于自重，下坡的速度很快，如无现代化的制动设备，很容易出危险。土铁路多数情况下沒有自动的制动设备，因之不能超过20%。如有空气制动设备，最陡的坡度可到40%。但是，40%的坡度虽然列車有空气制动设备，行車亦相当困难，不要輕易采用。

如輕重車方向很明显，一方向要运的貨物多，另一方向却很少。矿山等企业常有这种情形。如果較长时期保持这种状况，则可考虑重車方向用的限制坡度小些，輕車方向的限制坡度用大些，这种綫路上的坡度叫均衡坡度。

2. 曲綫換算坡度和限坡折減

列車在曲綫上行驶时，比在直綫上受的阻力要大些，称为曲綫附加阻力。铁路設計时，根据曲綫半径的大小，将曲綫附加阻力换算为坡度阻力，可用下列实验公式进行計算：

(甲)曲綫长度等于或大于列車长度时：

(1) 1435 及 1000 毫米軌距铁路：

$$\text{曲綫換算坡度 } i_k = \frac{700}{R} \% ;$$

(2) 762 毫米軌距鐵路：

$$\text{曲綫換算坡度 } i_k = \frac{425}{R} \%.$$

式中： R ——曲綫半徑（米）。

(乙) 曲綫長度小於列車長度時：

(1) 1435 及 1000 毫米軌距鐵路：

$$\text{曲綫換算坡度 } i_k = \frac{12 \sum \alpha}{L_n} \%;$$

式中： L_n ——列車長度（當坡段長度短於列車長度時，則改用坡段長度），（米）；

$\sum \alpha$ ——列車長度（當坡段長度短於列車長度時，則改用坡段長度）範圍內曲綫轉向角的總和（度數）。

(2) 762 毫米軌距鐵路：

$$\text{曲綫換算坡度 } i_k = \frac{7.5 \sum \alpha}{L_n} \%.$$

式中：所用符號同上。

曲綫長度大於列車長度時，列車全部都受到曲綫阻力，如圖 3 所示。但當它短於列車長時，列車只有一部分受到曲綫阻力，如圖 4 所示。計算時把阻力分派到全列車上，因此有兩套公式。式中坡段長度指一段坡度未變的長度，坡度改變就屬另一段了。

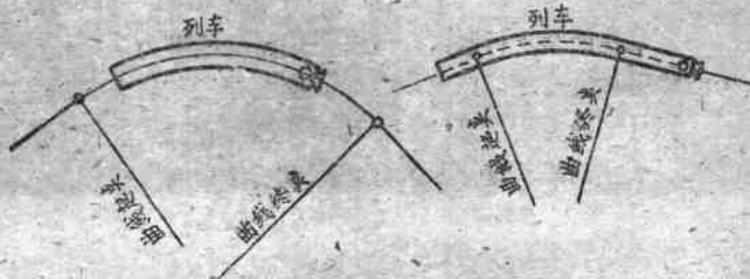


圖 3

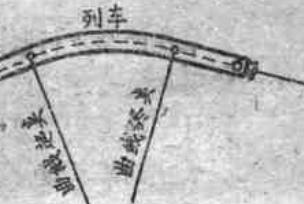


圖 4

限制坡度为計算列車重量的根据，如果限制坡度段內还有曲綫，总的阻力就超出原来計算所根据的阻力。为了保持原来坡度的限度，在曲綫处要按上述的曲綫換算坡度数值扣除，即限制坡度折減。如果曲綫不在很大坡度上，就是曲綫換算坡度和原坡度数值加起后未超过限制坡度，就不考虑坡度折減問題。

例：某铁路限制坡度 $i_s = 20\%$ ，軌距 1435 毫米，列車長度 80 米，如在限制坡度地段有下列曲綫，应折減多少？

曲綫順序	半徑	曲綫長度	轉角	坡段長度
(1)	350	500	81.9°	300
(2)	350	150	24.5°	200
(3)	350	150	24.5°	100

解：(1) 由于曲綫長度大于列車長度：

$$\text{曲綫換算坡度} = \frac{700}{R} = \frac{700}{350} = 2\%,$$

因此这一段坡度數值最大只能設計成 $20 - 2 = 18\%$ 。

(2) 曲綫長度小于列車長度，而坡段長度大于列車長度：

$$\text{曲綫換算坡度} = \frac{12 \times 24.5}{180} = 1.6\%,$$

这一段坡度數值最大只能設計成 $20 - 1.6 = 18.4\%$ 。

(3) 曲綫長度小于列車長度，而坡段長度也短于列車長度（坡段長度內的轉角可按比例計算）：

$$\text{曲綫換算坡度} = \frac{12 \times 24.5 \times \frac{100}{150}}{100} = 2\%,$$

这一段坡度數值最大只能設計成 $20 - 2 = 18\%$ 。

3. 豎曲綫

線路縱斷面从一个坡段变到另一坡段，其改变数值相差較大时行車不平順，車鉤受冲力也大，因此“設計技术条件”第 10 条表 2 規定，当坡度变化超过 3 % (1435 毫米軌距鐵路) 或超过 4 % (1000 及 762 毫米軌距鐵路)，要在变坡处加一段逐渐变化的短坡道，就是豎曲綫，其变坡率見表 2。代数差是以上坡为正，下坡为负来計算，如上坡 + 3 % 联接一段下坡 - 2 %，則两相隣坡度相差 $3 - (-2) = 5\%$ 。

变坡时車鉤受冲力，列車从下坡改走到上坡，車鉤由受压突然改成受拉，断鉤危险性大些。因此表 2 中規定凹形縱斷面的变坡率小些，使冲力平緩。

每20米坡長豎曲綫的变坡率 表 2

軌 距 (毫米)	限 制 坡 度 %	縱 斷 面 型 式	
		凸 形 縱 斷 面	凹 形 縱 斷 面
1435	10 以上	3%	1.5%
	10 及以下	2%	1%
1000 及 762	10 以上	4%	2%
	10 及以下	3%	1.5%

例 1：1435 軌距鐵路，限制坡度 $i_p = 12$ ，豎曲綫設計如图 5 所示。

例 2：762 軌距鐵路， $i_p = 10\%$ ，原設計如图 6 所示。

修建时要把每 20 米的标高算出来。这种豎曲綫也称抛物綫豎曲綫。

因为豎曲綫的变坡要靠路基土方及道碴来調整，使它符合計算标高，在明桥上沒有这些条件，因此，明桥不要放在豎曲綫上，可以把明桥設在单一的坡度或平道上。如果桥上有道碴，就不受此限制。

