

# 公路土壤基本知識

張炳惠 編著

人民交通出版社

本書是敘述公路土壤基本知識的通俗讀物，內容分四方面：一是土壤的一般概念，二是土壤的物理性質，三是土壤的力學性質，四是公路土壤的基本試驗。有較淺近的理論，也結合道路工程上的應用，更介紹了在工地能做到的几种公路土壤的基本試驗方法，深入淺出，使從事公路建設的廣大工長、施工員、技術員等，對公路土壤的一般知識，有一個較完整的了解，便利于實際工作上的應用。

## 公路土壤基本知識

張炳基 編著

本

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字第〇〇六号

新華書店發行

人民交通出版社印刷廠印刷

本

1959年5月北京第一版 1959年5月北京第一次印刷

开本：787×1092  
印張：1<sup>1</sup>/<sub>2</sub> 張

全書：33000字 印數：1—1700册

統一書號：15044·1331

定價（8）：0.18元

# 目 錄

## 前 言

第一章 土壤的一般概念	3
1. 土壤的定义	3
2. 公路土壤分类及一般物理性質	4
3. 土壤的结构	7
4. 土壤的成份	9
第二章 土壤的物理性質	10
5. 土壤的比重与密度	10
6. 土壤的渗透性与压缩性	12
7. 土壤的弹性与塑性	14
8. 土壤的收缩与膨胀	16
9. 土壤的毛細管作用	17
10. 土壤的含水量	18
第三章 土壤的力学性質	20
11. 土壤的内摩擦力和内聚力	21
12. 土壤的抗剪强度	22
13. 路基的稳定性和强度	26
14. 土壤压实的基本原理	32
第四章 公路土壤的基本試驗	35
15. 粒径分析	35
16. 比重	36
17. 含水量	38
18. 流限試驗	40
19. 塑限試驗	42
20. 标准压实試驗	43
21. 路基压实快速控制法	45

## 前　　言

近年来公路建筑队伍有了很大的增长，在工人中提拔了大批技术力量——工长、施工员、技术人员等。这些同志在业务上迫切需要学习技术理论知识，为了帮助他们熟习公路土壤基本知识，特编写了这本通俗读物。本书着重于基本原理与实用方面的叙述，内容安排由浅入深，并联系实践。书中尽量避免多用专业名词和术语，使读者易于接受。

本书内容共分四方面：第一章叙述土壤的一般知识，使读者对土壤先有一基本概念；第二章及第三章对土壤的物理及力学性质，作一般性的叙述，并结合土壤知识在道路工程上的应用，学过这两章后能进一步了解土壤的全部基本性能，并使之有一整体观念；第四章叙述公路土壤基本试验，主要介绍工地能做到的几项基本试验方法，并结合今后大规模修筑地方道路的需要，在设备条件较差的情况下也能达到对土壤进行基本试验的要求。

本书适用于初中文化程度的同志们阅读，并可供初级技术干部学习参考。

## 第一章 土壤的一般概念

上对于公路建筑的意义，比任何建筑工程重大，道路的行車部份建筑在路堤上面，而土又是建筑路堤的材料（也能作为路面的材料）；要想把道路建筑得又快、又好、又省，就要利用路綫附近的土来修筑路堤。因此，必須对这些土的性質以及自然与人为的各种因素对于土壤性質的影响进行了解。只有这样，才能使修筑的路堤具有一定的稳定性，不致发生各种危害。

**1. 土壤的定义** 在地壳表面構成的物質，普通可分为兩大类：石和土。石有花崗石、頁岩、砂石、石灰石等；土有砂土、粘土、淤土等，而总称为土壤。

土壤学所要研究的对象是风化地壳表面的各种岩石；岩石要变成土壤，必須經過风化作用；所謂风化作用，就是包含着物理碎裂和化学分介；物理碎裂，就是岩石經过大氣溫度的变化，使它膨胀或收缩，或内部藏水結冰，这样造成岩石碎裂而成为土壤；化学分介，就是岩石在空气中吸收了氧气而氧化，或吸收了水份而水化，这就使岩石分介成为土壤。由此可知，岩石要变成土壤，必須經過物理碎裂和化学分介，也就是必須經過风化作用。

从公路工程的立場來說，所要研究的土壤科学，和地質学或农业學所研究的所謂“土壤”自然不同；地質学是研究土壤的結構和形成，以及地壳的变迁；农业学是以研究土壤化學、水土保持及在农业上可以种植为目的。对公路工程來說，则着重

于土壤力学、土壤性质及在工程上的应用和在工程上的关系等方面。

所谓土壤力学，就是用力学的原理，来研究土壤的性质及其状态，并作为工程上的应用。这是一个广泛的定义。

**2. 公路土壤分类及一般筑路性质 土壤分类繁多，在公路工程中，是按土壤中的砂、粉砂和粘土的含量多少来分类和命名的，如表 1 所示。**

公路土壤分类

表 1

編 號	土壤类别 中国科学院1956年 修正名称	以往沿用 名 称	重量百分比		
			砂	粉 砂	粘 土
1	砂土	砂土	—	0—15	0~3
2	粉土質砂土	粉砂質砂土	—	15—50	5~3
3	亚砂土	砂質亞母	粗砂含量多于細砂	少于砂之含量	3~12
4	細亚砂土	細砂質亞母	細砂含量多于粗砂	少于砂之含量	3~12
5	粉土	粉砂土	—	多于砂之含量	0~12
6	亚粘土	粘土質亞母	砂之含量多于粉砂土	—	12~18
7	粉上質亚粘土	粉砂質粘土亞母	—	多于砂之含量	12~25
8	重亚粘土	重粘土質亞母	砂之含量多于粉砂土	—	18~25
9	粘土	粘土	—	—	25~100

注：粗砂尺寸为2.00~0.25公厘；细砂尺寸为0.25~0.05公厘。

土壤分类方法，主要以土壤颗粒的粗细而分。各种土壤实际上属于那一类应该通过试验才能决定，也可通过筛分来决定（详见第四章）。有时，在没有条件作试验时，可用放大镜和

构造对土壤作初步的辨别；在野外鉴定土壤及其一般道路性質如下：

(1) 砂土——松碎的粒料，触手有粗糙的感觉；以手握之，干者松手后容易松碎，湿者松手后亦能成团，但一触就碎，用肉眼能看出显著的砂粒。干燥时没有粘结性，汽车通行时灰尘很大；湿时有粘聚性，透水性能强，雨后干得快，常用作路基排水材料，掺入粘性材料后，可作为良好的路面材料。毛细上升高度为0.2~0.3公尺。

(2) 粉砂質砂土——与砂土性质相似，但颗粒较少，在手中搓捻时沾有很多的粉砂颗粒，砂粒較粉砂土粒为多，干燥时无粘结性，用肉眼可看出有少量的砂土粒。如含有大量细砂或粉砂土，加水时很快就变成流体，透水性比砂土差，作为路基排水材料不太合适。毛细上升高度为0.3~0.6分尺。

(3) 亞砂土(砂質炉堆①)——在手中搓捻时感到粗砂颗粒较多，粘土较少。湿时用力可握成土团，但搓不成条；干燥时也不松散，具有足够的粘结力。因为它含有較大的内摩阻力，透水性好的砂和干燥时具有粘结力的粘土颗粒，故干、湿时都一样稳定。塑性指数小于7，能作为良好的路用材料。毛细上升高度为0.3~0.6公尺。

(4) 細亞砂土(細砂質炉堆)——与亞砂土相同，但含细砂粒較粘土为多，不易造成条，只能搓成直径3~5公厘的短条，干燥时粘结力小，易碎。塑性指数小于7，透水性良好，作为路用材料，其稳定性比亚砂土差。毛细上升高度为0.5~0.8公尺。

(5) 粉土(粉砂土)——用手搓捻时有粉末感觉，粉土

① 炉堆——即细砂、粉砂和粘土三者之混合物，如含砂较多，则称为砂質炉堆。

颗粒較多；干燥时粘結力小，很易松散，行車灰塵大，湿时就成为流动状态，很不稳定，雨后不能行車。塑性指数小于7。透水性不大，作为路基材料，在許多情況下容易造成翻漿，在公路上是一种最坏的同时最不容易改善的土壤。毛細上升快而高，达0.8~1.5公尺。

(6) 亞粘土(粘土質炉母)——用手搓捻时感到有砂粒，湿时能看出細粒粉末中有砂粒，干燥时成坚硬的块狀，湿时能搓成条，但很易斷，有粘結性，干燥时行車暢利，透水性不好，雨后路上泥漥。很少用作級配添加料，作为路用材料时，常会产生翻漿現象，但可作为碎石路面的粘結料。塑性指数大于7，毛細上升高度为1.0~1.3公尺。

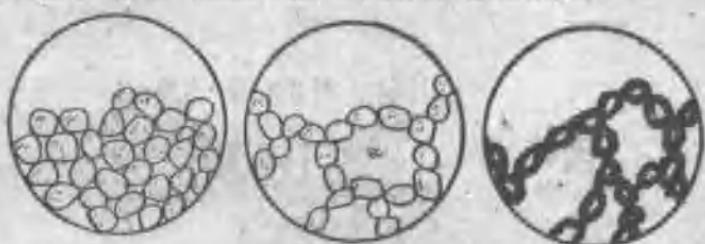
(7) 粉砂質亞粘土(粉砂質粘土質炉母)——用手搓捻时感到砂粒很少，土块易于压碎，不能搓成長条。透水性差，干时变硬，能保證行車暢利，灰塵不大。湿时稳定性小，雨后泥漥严重，翻漿危險性較大，在公路上是一种不太令人滿意的土壤。塑性指数大于7，毛細上升高度为1.5~2.0公尺。

(8) 重亞粘土(重粘土質炉母)——干时用手搓捻感到粘土中有細粉砂顆粒存在，土壤难压碎，挖掘困难，加水后干得很慢，能搓成直徑1~2公厘的長条，搓压成饼时周边裂縫。粘性很强，透水性很差。干时坚硬，行車不起灰塵，雨后泥漥严重，易起車轍，在路面低窪处存水后，干燥很慢，很快形成坑槽，使通車情况剧烈恶化。塑性指数大于10，毛細上升高度为1.5~2.0公尺。

(9) 粘土——湿时用手搓捻不感到有砂粒，而感到很膩滑，土块难压碎，湿时能搓成長条。粘結性极强，很难透水，干时很坚硬，行車时无灰塵。排水不良时，在路面底层中粘土承载力小；在路基中如排水良好和具有足够压实度时，能保

持稳定性。塑性指数大于15，毛细上升高度为1.5~2.0公尺。

3. 土壤的结构 由上可知，土壤是由许多大小不同的颗粒所组成，而这些颗粒排列的形式就称为土壤的结构。一般可分为三种：（1）单粒结构；（2）蜂巢结构；（3）团聚结构；如图1所示。



a) 单粒结构      b) 蜂巢结构      c) 团聚结构

图1 土壤的结构

单粒结构常见于无凝聚性的土壤中。砂、砾石沉积时就形成这种结构，各颗粒之间互相依靠，交错重迭。这种结构的特点是能承受较大的压力而压缩性很小，即使在疏松状态下，压力慢慢增加，压缩也不会太大；若把它摇动或振动，则土粒逐渐紧密。这种结构孔隙能占全部体积的25%~47%。

形成蜂巢结构的土壤颗粒非常小，一般颗粒直径在0.002公厘左右，如粉砂土和粘土粒。它本身重量小，而土粒间的吸引力倒很显著。如图2颗粒a，使颗粒停留在原来落下的地位上，而不致继续滚下（成为单粒结构）。蜂巢结构的孔隙体积可大到80%。

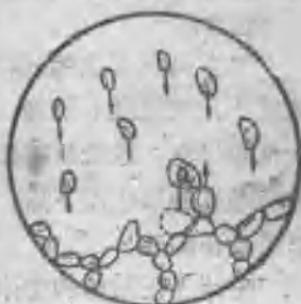


图2 土壤沉降过程

更小的土壤颗粒（小于0.002公厘），即成为胶体颗粒，由于颗粒过于细小，因而水中不下沉，但当水中含有电介质时，则胶体颗粒就互相结合成蜂巢结构，而沉淀后各个连集单位又联结起来成为密簇结构。

以上所谈的是三种结构的基本形式。实际上天然土粒大小极不均匀，所以结构也比较复杂。图3是三种结构的混合颗粒。

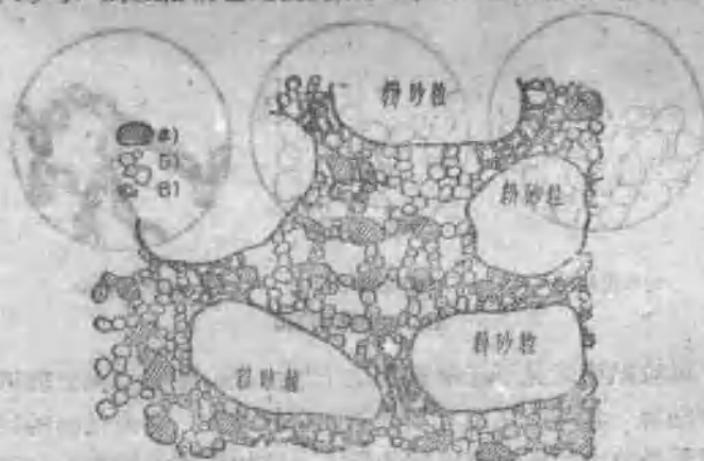


图3 未擾動的混合結構

a)粘土粒；b)密簇胶体土粒，透湿度较小；c)密簇胶体土粒，固压力集中，透湿度大。

混合結構形成的过程是由于河水入海时，面積增大，而流速减小，大颗粒（粉砂）先沉淀；在海中盐水就是电介质，也就是能导电，这就使胶体土粒結成“团”或“群”（即上面所談的蜂巢結構）而下降。故粉砂颗粒和胶体颗粒就一起沉淀，形成混合結構。

此种混合結構的整体，虽也能支承上面的載重，但由于大孔隙中的土团压縮较少，依然保持着軟狀，一經擾動，其結構及連結作用就受到破坏，强度就减小。故在工程施工时，尤其

以基础工程或路堑挖方段，必须使基底标高以下土壤的結構不受擾動，因为土的結構受到破坏后，将会引起一般設計时所估計不到的建筑物下沉以及基地的强度减小。对于結構不坚固的土來說，一切保护其天然結構的措施，應該特別小心地進行。

#### 4. 土壤的成份 一般土壤的組成包括矿物顆粒（土粒）和填充孔隙的水份与气体，如图4所示。

由于土壤是固体、液体、气体三种物体的組合体，因此就称它为“三相体”。在建筑路基时，实际上所遇到的都是三相体土壤。

固体颗粒是数量不同、形状不同的矿物質和有机物的混合物。固体颗粒以外的孔隙主要决定于颗粒的大小和形状；因此，这也决定了



图4 土壤的組成

可以容纳其他兩种体态（即液体和气体）的容积。

土壤孔隙中的液体——水份，包含三种不同状态存在于土壤孔隙中，即重力水、粘結水和毛細管水三种，如图5所示。

重力水也叫游离水，

就是水份本身在重力作用下，能在土壤孔隙中移动的水份，也就是可以由于地心吸力作用而排洩掉的水份。

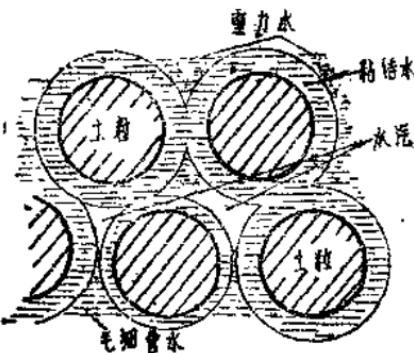


图5 土壤孔隙中的水份

粘結水也叫薄膜水；它是以薄膜的形式包围在土粒的周

固。粘結水与土粒粘結的强度是随着粘結水与土粒表面問題离的加大而减小的。

毛細管水是水份沿着土内的孔隙而上升的水。有关毛細管水的作用詳見第二章。

同时，也会由于某种作用和情况，水份能轉为水气，而成为气体存在于土壤孔隙中；也会由于另外一种作用和情况，水气又能凝聚成为水份，回复到液体状态。

土壤中的气体，有时是与大气相貫通的，有时是封閉在土壤内。气体在土壤中所占的体积，由土壤的密度及水份的填充程度多少而定。

## 第二章 土壤的物理性質

土壤的物理性質，与公路建筑关系最大的有：比重、密度、渗透性、压缩性、弹性、塑性、收缩、膨胀、毛細管作用及土壤的含水量等。

由于土壤是固体、液体和气体三者的混合物，即第一章所說的三相体，故它就具有以上各种物理性質。

5. 土壤的比重与密度 于土颗粒的重量和摄氏 $4^{\circ}$ 时同体积水的重量之比称为比重；簡單地說，即固体颗粒重量与其体积的比。

土颗粒的比重，可用比重瓶測定。大多数土的颗粒比重，都在 $2.5 \sim 2.8$ 之間。表 2 所列为一般工地上常遇到的土壤的比重。

各种土壤的平均比重

表2

土壤的名称	密度的平均比重
砂土	2.65
亚砂土(砂質粘土)	2.67
粉土	2.68
砂質粘土	2.70
重砂質粘土	2.72
粉砂質粘土	2.70
粘土	2.72

要測定土粒的比重，也是土壤基本試驗之一，它可用作其他試驗計算的根據，如孔隙比、飽和度以及顆粒分析等。

密度又稱為容重，是土壤單位容積的重量，簡稱單位重。

土壤的密度與純固体或液体的密度不同，因為土壤孔隙內含有水份與空氣。密度的單位以克/立方公分或公斤或公噸/立方公尺表示。

密度和土壤的結構與組織有關，也就是和土壤中孔隙體積有關，同時也與含水多少有關。要測定密度，必須在天然狀態下不使土壤結構受到擾動及水份不能蒸發。因此，同一種土壤的密度變化範圍可能十分大。

通常見到的土是含有水份和孔隙的，在這種情況下，它的重量要比比重輕得多，包括有孔隙和水份在內的土重稱為濕容重，去掉水份後就稱為干容重。它們的單位以克/立方公分或噸/立方公尺表示。例如有20立方公分的濕土重量是28克，烘干後是24克；則它的濕容重是 $28/20=1.4$ 克/立方公分，干容重是 $24/20=1.2$ 克/立方公分。

### 在野外判定土壤密度的标准如下：

(1)疏松的土壤——锤能自由地敲进土中，将土块敲出时成为碎粒，用勾鑽鑽探时，易鑽入土中。

(2)压实的土壤——用脚可将整个锤片压进土中，所挖出的土块敲出磨成大小不一的颗粒，勾鑽旋轉困难，进入土中15~20公分。

(3)密实的土壤——锤进土中困难，锤片不能一次压入土中，土块用手使力才能打碎，勾鑽旋轉困难，一人重量压于活动夾持器上旋轉10次，勾鑽可进入土中10~13公分。

(4)很密实的土壤——锤不能掘进土中，挖土时，要用洋镐和铁锹，有时要用楔，土块用手不能打碎，鑽探只能用螺紋鑽，以一、二人的重量压于活动夾持器上来进行；螺紋鑽进入土中很困难，旋轉10次鑽入約5~7公分。

**6. 土壤的滲透性与压缩性** 土壤由于水的压力作用，使水份在其内部流动或通过，这种性质称为渗透性。土壤中的渗透现象，影响土壤性质很大，如单位重的改变。

渗透性与土壤的颗粒大小有关。粘土的渗透性几乎没有，因水份在粘土颗粒内很难流动或流动甚小，故有时称为抗透性土壤。砂、砾料等内部孔隙較大，水份在內容易流动，故又称为渗透性土壤。土壤經過压实后，其密度能提高，也就是土体内孔隙能减小，因此压实可减小土壤的渗透性。

土壤的渗透性，常用渗透系数“ $K$ ”来表示。其意义为水份在水压坡度  $I$  等于一时渗入土壤的流速  $V$ 。

$$\text{由图6可得：水压坡度 } I = \frac{h_a - h_b}{L} = \frac{h}{L}.$$



图 6 水份在土内流动情况

水份流入土壤的流速  $V$ ，等于渗透系数  $K$  与水压坡度  $I$  的乘积。

$$V = K \cdot I = K \frac{h}{L} \quad (\text{达西公式})$$

$K$  值视各种土壤颗粒成份不同而变化，如表 3 所列。水压坡度  $I$  值如表 4 所列。

各种土壤的  $K$  值 表 3

土壤名称	$K$ (公尺/昼夜)
粗砂	11~18
细砂	1~9
松的亚砂土(砂质炉砾)	1~9
密实的亚砂土(砂质炉砾)	0.1~0.9
重粘土(粘土质炉砾)	0.01~0.09
粘土	0.001~0.008

各种土壤的  $I$  值 表 4

土壤名称	$I$ 值
砾粗沙	0.002~0.005
砂土	0.008~0.015
亚砂土(砂质炉砾)	0.02~0.05
重粘土(粘土质炉砾)	0.05~0.15
粘土	0.15~0.20

土壤受到压力而体积减小，此种性质称为压缩性；土壤受到压力而不被压缩，此种性质称做抗压性。土壤有的可压缩，有的不可压缩。

颗粒较小的土壤如粘土，因有孔隙和含有水份的关系，故

易于压缩，其压缩性很大，但压缩完成的时间很慢；而颗粒较大的土壤如砾、砂则与粘土的压缩情况相反。因前者的颗粒未能安排成适宜的位置，由于受到压力后孔隙中水份被压出，如图7a）；而后者颗粒之间有相互的接触故不易压缩，如图7b）。

压缩性土壤，可用压力将土内的孔隙减小，或将水份压出，或将土壤颗粒挤至适当位置，以增加其稳定。

路基或基地的压实，也就是这个道理。至于路堤填土压实后还有沉陷现象，则说明在施工过程中没有很好地将土壤压缩至最大的密度。

**7. 土壤的弹性与塑性** 土壤受到压力而发生变形，当压力除去后可恢复至原来形状的，也有当压力除去后不能恢复至原来形状的；前者土壤性质称为弹性，后者土壤性质称为塑性。

土壤受到压力后将发生二种变形情况：一是向下沉陷，二是向左右突起，如图8a)、b)所示。压缩性土壤受压下沉，主要是内部孔隙的减小或水份被压出。左右突起也称横流，它是土壤移动现象的一种，在土壤失去稳定性时发生。稳定性是土壤支承重量的能力。横流的发生，是因为内部水份或孔隙不一定受压而减少，所以造成左右突起，其情况与弹性土壤相同，但载重除去后不能恢复原状，如图8b)所示。

粘性土壤由于含水程度不同，可具有三种状态：（1）固体状态；（2）可塑状态；（3）流动状态。含水量的变化，使土壤

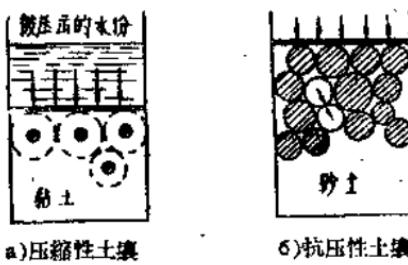


图7 压缩性与抗压缩性土壤

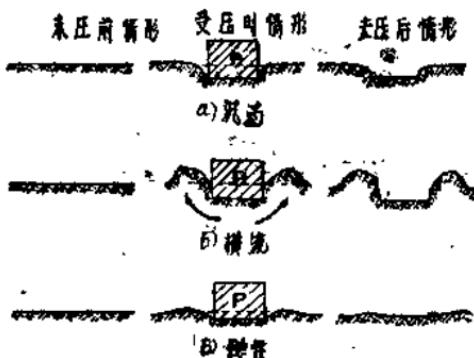


圖 6 土壤性質比較

由这一种状态变到另一种状态的这一种变化过程，常用来当作土壤的一种极其重要的特性。土壤由固体状态变到可塑状态，或由可塑状态变到流动状态时，含水量的测定有极大的意义。

为了测定土壤的塑性，就要对各种可塑状态限度（液限和塑限）的各种含水量加以测定。

(1) 液限——是土壤由可塑状态转为半液体流动状态的界限；当含水量达到液限时，土壤的承载能力在大多数情况下都很小。

(2) 塑限——是土限由固体状态变为可塑状态的界线上时所具有的这种含水量。当这种含水量再增加时，土壤的承载力就减低。

液限和塑限也称为塑性的上限和下限。

表示土壤的可塑程度用塑性指数来表示。土壤的塑性指数根据液限和塑限的数值来计算，也就是用液限和塑限的差数来表示。