

土的压实与沉陷

E. M. 庫普里亞諾夫 著

水利出版社

土的压实与沉陷

E. M. 庫普里亞諾夫 著

談國本 汪珏 鄧隆銀 台建重 譯

鄭宜梁 陈耀曾 校

江苏工业学院图书馆

藏书章

水利出版社

1957年8月

本書敘述了土的压实所采用的施工方法及施工机械，以及推算不同時間內土的沉陷量的方法。

在說明土的加水振动压实法时，作者对受振动的土体内的物理力学現象作了理論上的探討，并推導出一些公式，俾能獲得一些在实际工作中必需的解答。

本書可供施工与設計机构的工程技術人員参考。

土的压实与沉陷

原書名 УПЛОТНЕНИЕ И ОСАДКИ ГРУНТОВ

原著者 Е.М. КУПРИЯНОВ

原出版处 ГОСУДАРСТВЕННОЕ ИЗДАТЕЛЬСТВО ЛИТЕРАТУРЫ ПО СТРОИТЕЛЬСТВУ И АРХИТЕКТУРЕ

原出版年份 1954

譯 者 論國本 汪珏 鄭隆銀 台建重

出 版 者 水利出版社（北京和平門內北新華街 35 号）

北京市書刊出版業營業許可証出字第 080 号

印 刷 者 水利出版社印刷厂（北京西城成方街 13 号）

發 行 者 新華書店

128千字 787×1092 1/32开 5 7/8印張

1957年8月第一版 北京第一次印刷 印数1—1,800

統一書号：15047.64 定价：(10) 0.85元

目 錄

原序	1
引言	3
第一章 土的压实度与其物理力学性質的关系	5
第一節 土的結構与組成	5
第二節 土的基本特性	6
第三節 水对土的性質的影响	8
第四節 土的性質的鑒定	11
第五節 土的分类	16
第六節 測定土的物理性質的野外試驗方法	22
第七節 土的压縮性	24
第八節 土的含水量对压縮的影响	26
第九節 土的彈性变形和殘留变形	27
第二章 压实填土时獲得优良質量的主要条件	29
第一節 填土时土的相对密度、臨界含水量及最优含水量	29
第二節 渗透系数与土的密度	33
第三章 填土压实工作的施工組織与机械化	35
第一節 用运输工具运土及压实填土	35
第二節 压实填土的机械及其使用	38
第三節 施工	49
第四章 应用振动法振实填土	53
第一節 概論	53
第二節 振动器特性的确定	54
第三節 強迫振动时被振动質体的物理力学性質	57
第四節 关于深層或表層振动时物理力学現象的試驗資料	67
第五節 在被水飽和的砂中振动影响范围的確定	75

第六節	被振实土体的影响范围及振动器生產率的計算举例.....	85
第七節	加水振实填土的施工.....	89
第五章	土的沉陷.....	100
第一節	概論.....	100
第二節	由已知荷載求土的最終沉陷量的公式.....	103
第三節	考慮到沉陷過程的延續時間來確定土的沉陷量.....	105
第四節	土內壓力的分布.....	132
第五節	干的或含水量小的土的沉陷時間的近似求定法.....	140
第六節	一些实用的資料.....	154
附錄	填方压实工作的檢查	167

原序

建筑物的毀坏及变形多数是由于破坏了土的地基的强度所致。如果以填土做为建筑物的地基，则施工变得特別复杂，因为在这种情形下，必須同时解决兩個問題：1.确定底層原狀土可能發生的与允許的沉陷量；2.确定填土的允許沉陷量。

用正确的施工方法適當地压实擾動土，可以獲得良好的質量，并節省建築費用。

如果未擾動土地基的允許荷載与沉陷，是根据地質勘探資料，由設計機構或相当的科学硏究机关确定的，則对填土地基來說，这些問題常常需要由施工機構在工地加以解决。此时，適當的压实填土，对獲得良好的工程質量具有决定性的意义。

我們國家的建設經驗以及科学硏究所和一些学者的研究工作，使我們苏联在世界範圍內第一个解决了許多在不同建筑物中压实土体的現實問題。

在本書的第一版中，我們只叙述在工業及民用建筑物的建筑实践中經常發生的一些問題，并运用了我國在水工建設中有关压实土的大量經驗。

在該書中偏重于叙述用不同机械压实填土时 确定 質量指标的实用方法及近似方法，并考慮了施工技術規程所允許的誤差。尤其是在叙述非粘性土的加水震动压实法时，作者

对于确定振动器的作用范围及其生产率给出了近似的解答。

在将本书修订再版时，作者考虑了读者对第一版的全部意见。

如所周知，压实土主要是为了使它具有较紧密的结构，以减少其沉陷。因此，本书对确定土的沉陷量及沉陷时间加以叙述应当认为是合适的。这些问题都在本书第五章内论述。

在确定饱和土随时间而变化的沉陷量时，作者应用了功勋科学家、技术科学博士 H.M. 格尔谢瓦诺夫教授的著作。

关于干土随时间而变化的沉陷量的问题，在技术上还没有得到解决。考虑到确定干土或含水量小的土的沉陷时间有着很大的实际意义，所以作者提出了这个问题的近似解法。

此外，在本书第二版中作了一些修正和补充，而且为使用本书方便起见，增添了一些新的例子。

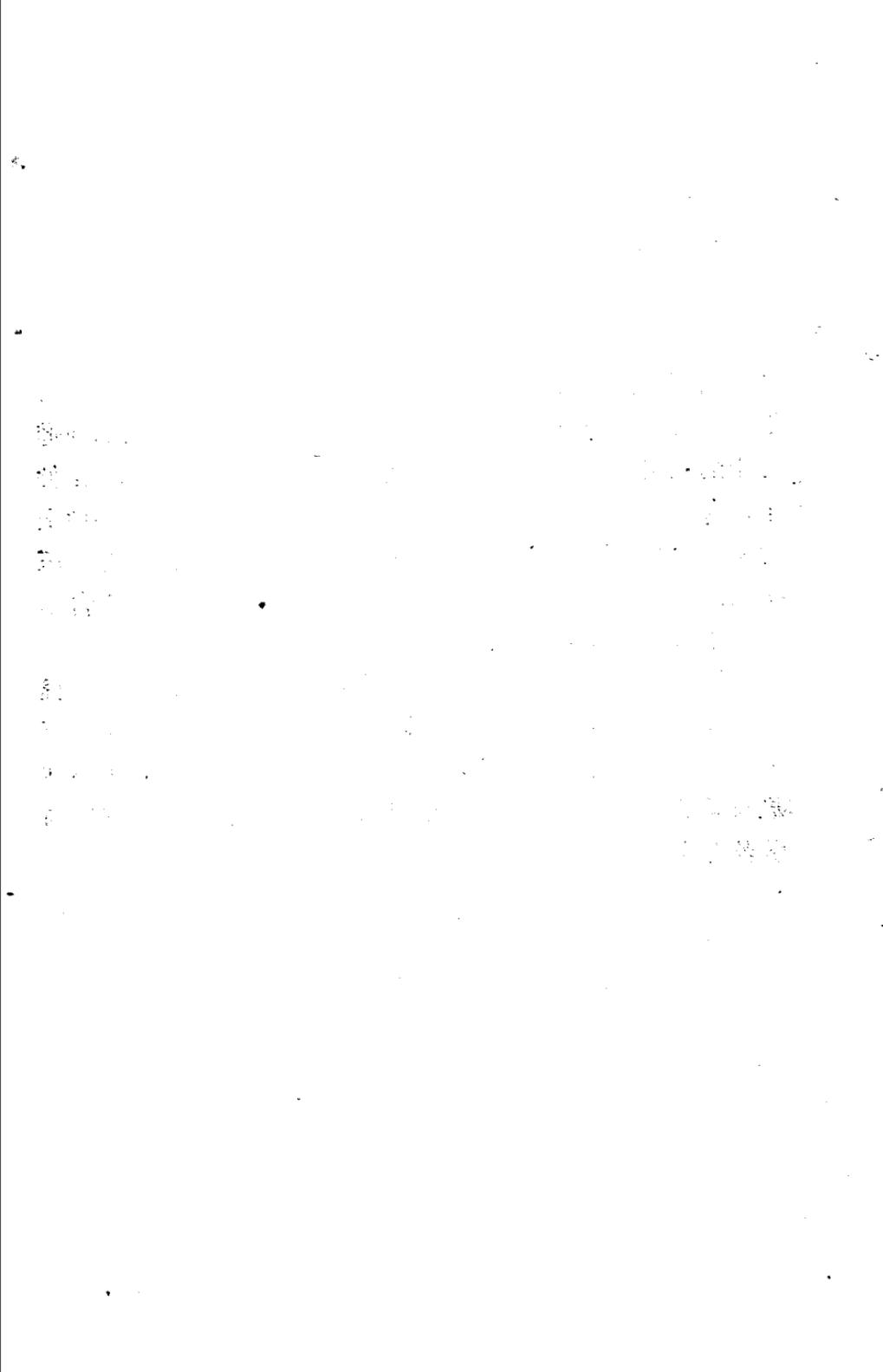
因为在第二版中，除了土的压实外，还叙述了有关土的沉陷的问题，所以作者更改了书名（第一版书名为填土的压实）。

作者对技术科学硕士 H.M. 索科洛夫于本书最后校订时所提出的许多宝贵意见表示感谢。

引　　言

大型水工建筑物（这种建筑物的土方工程量很大，同时須要進行大量土方的压实作業）的建筑經驗表明，正确地進行土的压实工作，可以在保証达到較好的質量指标的条件下，大大地節省費用。下述例子足以說明这一点：当粘性土的相对含水量等于0.97时（以小数計），为了达到同样的压实效果所費的机械压实的工作量，要比同样的土在相对含水量等于0.70时大400倍。

施工質量对降低建筑物的造价有很大的影响。好的工程質量可以保証建筑物的强度及耐久性。建筑物大都建筑在天然地基上，因此整个建筑物的强度及耐久性都决定于天然地基的强度及耐久性，所以这个問題的研究就引起了工程师与学者們的注意。



第一章 土的压实度与其物理力学 性质的关系

第一節 土的結構与組成

任何建筑物的填土所用土料应在施工結束以后及建筑物使用期間不改变其性质。因此，填土工程不应采用有机生成的土或含有大量有机物的土。

在天然產狀的情况下，土由固体的、液体的及气体的颗粒所組成。这些颗粒的大小、形狀和性质决定着土的物理性质。土的建筑性质，在很大程度上取决于颗粒組成（即級配）。为了建筑的实用目的，土可按颗粒組成作简单的分类，如表 1[●]。

表 1 土 的 分 类

土 的 种 类	直徑小于0.005公厘的粘土颗粒含量，按重量%計
砂	小于 3
砂 壤 土	3~10
壤 土	10~30
粘 土	大于 30

● H.A.崔托維奇，Механика грунтов，國立建筑出版社，1940。

粘土和壤土属于粘性土类；砂和部分砂壤土属于非粘性土类。粘性土具有微粒的結構，不因振动而捣实；对于这种情形的一部分解釋是由于这种土內毛細管力比非粘性土大得多。

各种不同的岩石所形成的土，其力学性质不一定是稳定的。尤其是頁岩、黃土、黃土类粘土作为填土料都是属于不稳定的土；这些土的机械压实不一定能达到最好的結果。

第二節 土的基本特性

为了鑒定压实的填土的質量以及初步选择压实的方法，必須确定土的主要的物理性质。通常可以僅在野外測定土的物理性质，只有特殊重要的建筑物才需要進行試驗室的研究。

利用試驗方法，应尽可能精确地測定土的三个特性：

$G_{\text{бруто}}$ ——土的天然容重，以克/立方公分(噸/公方)計；

γ ——土固体顆粒的比重，以克/立方公分(噸/公方)計；

w ——土的天然含水量，以%計。

土的三个特性，很容易在野外測定：土的天然容重 $G_{\text{бруто}}$ 等于所取土样重量除以其体積； γ 值用比重瓶法測定；天然含水量 w (按重量計)系土的空隙中的水重与土的固体顆粒重之比(以%計)。

用試驗方法測定 $G_{\text{бруто}}$ 及 w 的值后，可以用公式算出一些其他的特性：

e ——孔隙比，表示土体内的孔隙体積与土的固体顆粒

体積之比；按下式計算：

$$\varepsilon = G_{\text{бруто}} \cdot \left(\frac{w}{100} + 1 \right) - 1; \quad (1)$$

n ——孔隙度（隙度），土的孔隙體積与总体積之比，以%計：

$$n = 100 \frac{\varepsilon}{\varepsilon + 1}; \quad (2)$$

$G_{\text{нетто}}$ ——土（骨料）的干容重，即單位體積土中固体顆粒的重量，按下式計算：

$$G_{\text{нетто}} = \frac{G_{\text{бруто}}}{\frac{w}{100} + 1}. \quad (3)$$

例：用試驗方法求得下列原始資料：

比重 $\gamma = 2.7$ 克/立方公分；

土的天然容重 $G_{\text{бруто}} = 2.19$ 克/立方公分；

天然含水量 $w = 16\%$ (按重量計)

按公式 (1), (2) 及 (3) 求得：

$$\varepsilon = \frac{2.7}{2.19} \times 1.16 - 1 = 0.43;$$

$$n = 100 \times \frac{0.43}{1.43} = 30\%;$$

$$G_{\text{нетто}} = \frac{2.19}{1.16} = 1.89.$$

假如土的孔隙完全被水充滿，則这样的土称为**飽水土**。**例**。在这种情况下，土的含水量 (按重量計)以符号 w_m 來

● Н.М.格尔謝瓦諾夫, Д.Е.波利什, Теоретические основы механики грунтов и их практическое применение, 國立建筑出版社, 1948。

● Н.М.格尔謝瓦諾夫, Основы динамики грунтовой массы, 1937。

表示；天然含水量 w （按重量計）与含水量 w_m （按重量計）之比称为饱和度，或相对含水量。 w 与 w_m 的值都以土的固体颗粒重量的百分比表示。

砂的 w_m 数值达到 40%，而对于微粒的粘土可达到 600 或更大。

粘性土的稠度，可用下述几个状态的界限來表示：流性界限（塑性上限），即含水量 w_1 ，当此含水量稍为增加一点，土即呈流动状态；搓条界限或塑性界限（塑性下限）相当于能把土搓成线条状时的极限含水量 w_2 ；在这种情况下，稍为减少一点水，土浆就不能搓成线条状而被捻碎。

流性界限与塑性界限之差 ($w_1 - w_2$) 称为塑性指数；砂壤土的塑性指数为 0~7，壤土为 7~17，粘土大于 17。

第三節 水对土的性质的影响

土的性质，特别是土的稳定性，取决于土中水的含量。例如，增加粘土的含水量就降低了颗粒之间的凝聚力，减少了内摩擦系数，有时还降低了土的承载能力。

在自然情况下，水（雨、雪）从大气中降到土内。在土体中的水可能为水气、吸附水、薄膜水、毛细管水与重力水，甚至为冰。茲提出在填土压实工作中必須考慮的一些指标。

根据土工建筑物的不同用途，有时必須得到完全不透水的防护物（如土壘、土堤），有时则盖面应当具有足够的透水性（如铁路填土、污水池、排水设备）。

不同的結構、颗粒組成及密度的土，有着不同程度的透水性。

为了尽可能的减小透水性，必須將填土压实，使其在使

用时的沉陷最小。在修建伊斯特里土墙时，在铺盖斜墙和齿墙内的壤土几乎压实到完全不透水的程度；渗透系数小于0.0000A公分/秒。

如果对填土要求有很大的透水性，则渗透的数值由下述极限情况来决定：即水在土的孔隙中流动的速度，应不使得填土内的粉状粘土颗粒被带出。

在压实填土的各种方法中，如欲用最少的工作量来获得质量良好的填土，则压实土时的含水量具有决定性的意义。例如，粘性土的含水量接近于饱和土体状态时，几乎是不能压实的；而这种土在最优含水量时就容易压实。用机械方法压实时，由于粘性土的含水量不同，所耗费的工作量可能差到几十甚至几百倍。

表2中所列为莫斯科运河施工时，对于粘性土的试验资料。

表2 粘性土的含水量不同时所耗费的工作量

压实 程度	压实后 土的 干容重 (公斤、公尺)	一公升所耗 费的工作量	相 对 含水量	空 气 所 占 有 的孔隙体积 (%)	压 实 度 (%)	工作耗费量(公斤、公尺)	
						与前一压实 程度相比的 增加数	压 实 度 增 加 1 %
I	1.53	2.84	0.62	16.82	100.0	—	—
II	1.61	4.28	0.69	12.47	105.2	1.44	0.27
III	1.71	6.43	0.81	7.04	111.7	2.15	0.34
VI	1.80	21.43	0.94	2.14	117.6	15.00	2.55
V	1.82	160.00	0.97	0.85	118.9	138.57	106.54

从表中可知，在临界含水量（参看第二章），当饱和度为0.97时，要增加1%的压密度时，机械功的消耗量就需增加到400倍，即压实一公升土要增加106.54公斤·公尺的机械功。

因此，在施工时，粘性土的压实应力求在最优含水量时压密填土（即相对含水量在0.65~0.80范围内），以避免浪费资金。

在压实非粘性土时，含水量的影响也是很大的。按莫斯科运河施工时的资料，将砂质土的压实成果列于表3中。

表3 非粘性土的含水量不同时所耗的工作量

压实 度 的土壤 干容重 (公斤、公尺)	压实后 一公升所耗 費的工作量	相 對 含 水 量 (%)	空 氣 所 占 的 孔 隙 体 積 (%)	压 实 度 (%)	工作耗費量 公斤、公尺	
					与前一压实 度相比的 增加 量 (%)	压 实 度 增加 1 %
I 1.77	3.1	0.53	15.5	100.0	—	—
II 1.80	3.7	0.56	14.1	101.7	0.6	0.35
III 1.93	12.0	0.71	7.9	109.0	8.3	1.14
IV 2.00	81.4	0.82	4.5	113.0	39.4	17.98
V 2.03	166.4	0.86	3.1	114.7	85.0	50.00

砂在最优含水量范围内的饱和度为0.5~0.6之间。在这种相对含水量的情况下，能够很好并很快地压实砂质土。但是，因为用碾子碾压时当有一半的水渗出时才能得到应有的压实效果，所以没有必要把应当压实的填土用水浇注到饱和的程度。

因此，在进行压实时必须知道填土的相对含水量。在野外条件下很容易得到相对含水量的数值，因为只要用试验方法测定压实土的比重及容重就行了。例如，设 $\gamma=2,400$ 公斤/立方公尺； $G_{\text{dry}}=1,500$ 公斤/立方公尺，则相对含水量或饱和度可用下式计算：

$$w = \frac{\gamma - G_{\text{dry}}}{G_{\text{dry}}} = \frac{2,400 - 1,500}{1,500} = 0.6. \quad (4) \bullet$$

● 此式有误（译注）。

第四節 土的性質的鑒定

在施工时，建筑物的填土通常采用当地的土料填筑，并加以压实，因此在施工时，必須考慮土的物理力学性質，以便为了獲得建筑物的穩定而采取必要的措施。

足够精确地确定土的颗粒組成，对土的性質的鑒定，具有重大的意义。在進行土的颗粒組成分析时，必須考慮到下面几点：

(1) 含有大量淤泥或粉土颗粒的土在有水流时，甚至流速很小也易于变成流动状态。

(2) 含有大量粉土及淤泥颗粒、并含有有机物的土，不能用來建造大型的土工建筑物。

黃土类土也不能用來建造大型土工建筑物，因为黃土类土当浸水时就要失去穩定性及其原來的結構。按颗粒組成，黃土类土的特征是有着大量的(大于50%)粉土颗粒(0.05~0.005公厘)和少量的粘土颗粒。

黃土类土的孔隙度的变化范围自40%到50%或更大，土的颗粒比重为2.65~2.75克/立方公分，干容重为1.40~1.60克/立方公分。

在压实填土时，孔隙度具有决定性的意义。通常土的天然孔隙度愈小，则压实填土所需的功也就愈小。如上所述，孔隙度的大小用孔隙比的数值來表示。对具有彈性骨架的粘性土，其孔隙比就表示它在天然產狀情况下的密度。緊密的冰磧土或壤土的孔隙比为0.3~0.4，对于塑性粘土它大于0.6，流态的粘土則等于或大于0.9。

根据建筑莫斯科运河的各种填土資料，把土的颗粒組成及其物理性質的主要指标列成下表(表4、5、6及7)作

表 4

冰冻壤土的组分及其主要的物理性质

土的名称 (按机械组成)	颗粒组成			物理性质			主要指标	
	砾石, 粒径 0.05~3.00 0.3 公厘	粉土及淤泥, 粒径 0.005~0.05 公厘	粘土, 粒径 0.005~0.05 公厘	比重 (克/立方公分)	干容重 (克/公分)	孔隙度 (%)		
轻中 壤土	3.1 —	44.4 32.2	39.4 47.8	12.8 16.7	2.72 2.75	1.93 1.91	27.0 30.2	19.8 21.4 37.0 40.3 17.2 18.9 0.0000017 0.0000008
粒状不同的砂壤土	8.8	54.9	31.7	5.5	2.71	1.92	29.2	9.4 24.0 14.6 0.00053
粘性大的砂壤土 中	9.7 3.4	54.2 29.0	23.6 50.2	9.4 18.5	2.70 2.70	1.88 1.84	30.4 31.8	5.1 19.7 19.2 39.6 14.1 17.8 0.00001 0.000003
粘性大的砂壤土 中	3.8 0.6	59.2 31.3	26.4 50.1	9.8 17.8	2.68 2.70	1.83 1.84	28.0 32.0	9.2 19.7 23.0 38.3 13.8 18.6 0.000082 0.000008
粘性大的砂壤土 重	7.1 4.2	62.2 60.1	19.7 23.4	8.4 13.1	2.68 2.68	1.89 1.83	29.4 32.8	13.1 25.8 25.7 32.5 22.7 0.00007 0.00001