

苏联高等学校教学用书

地基与基础

И. В. 雅罗波尔斯基 著

地质出版社

地 基 与 基 础

И. В. 雅罗波尔斯基 著
錢家欢 徐志英 譯

苏联高等教育部审定作为
水运高等学校教学用书

地 质 出 版 社

1956·北 京

Проф И. В. Яропольский
ОСНОВАНИЯ И ФУНДАМЕНТЫ
ВОДТРАНСИЗДАТ
Ленинград 1954

本書系第二版，於一九五四年在苏联出版，內容是以列寧格勒水運工程學院水道海港系的這一門課程的教學大綱為基礎的，作者對一九四八年第一版作了許多重要的修改和補充。

全書共分十章敘述：1.影響基礎和天然地基強度和穩定性的物理和力學現象；2.建築地段的地質和水文地質勘查；3.土力学原理；4.土上容許荷重的理論根據；5.人工地基；6.基礎及其結構；7.施工方法；8.為水所淹沒的地区的施工方法；9.基礎的加強和托換；10.機器基礎概論。本書不論在實際方法方面或是在理論敘述方面都綜合了蘇聯近年來技術上的許多新成就，闡明了一系列在其他的“地基與基礎”教科書中所不能找到答案的問題，例如，沒有基礎設置的水工建築物總穩定性的計算；厚層淤泥沉積上建築物總穩定性的計算；石砌人工地基合理輪廓的計算；為水所淹沒的砂類土上的容許壓力；根據地質勘查結果並考慮到地下水動態來評價當地的條件等等。

本書可供水利工程學生作為“地基與基礎”課程的教科書。同時對於從事水工建築物設計和施工的工程師們也具有很大的參考和學習價值。

地基与基础

著者 И. В. 雅罗波尔斯基
譯者 錢家欢、徐志英
出版者 地質出版社
北京宣武門外永光寺西街3号
北京市書刊出版業者許可證字第550號
發行者 新華書店
印刷者 北京市印刷一厂
北京西便門內南大道乙一号

編輯：吳光輪 技術編輯：石志 校對：洪梅玲
印數(京)1—10300冊一九五六年十一月北京第一版
定价(10)3.20元 一九五六年十一月第一次印刷
开本31"×43" 1/16 印張17 1/2 插頁 2
字數390,000字

譯 者 的 話

本書是苏联列寧格勒水运工程学院水道和港口系雅罗波尔斯基教授所著，苏联高等教育部批准为水道和港口系的教学参考書。

这一本書的特点是：

第一，当处理地基問題时，將工程地質与土力学的观点、理論和方法联系起來，而絕不是分割开来。

第二，当解决軟弱地基上基礎的穩定性問題时，著者提出了新颖的和准确的方法。

第三，也是最重要的一点，在全書各章中貫穿了著者自己的意見和推論，特別是關於地基承载量、人工地基及基礎各章，精簡的叙述和分析使初学者容易領会这一門課程的內容，而明确的推測和判断也增加一个水利工程师對於地基問題的預見性。

目 錄

第一版原序.....	9
編者对第二版的序言.....	11
緒論.....	13
1.关于建筑物基礎和地基的一般概念。 2.基礎的强度和稳定性 的意义。	
3.对基礎稳定性評价的特点。	

第一章 影响到基礎和天然地基的强度和穩定性的物理 和力学現象

I. 基礎破坏的原因.....	19
1. 砌体許可应力的超过。 2.無鋼筋基礎底脚的过分加寬。	
3.懸臂加寬砌体内的过度应力。 4.实际基礎剖面为不正确的 結構形式。5.在沒有考慮到使用期間的最大可能的偏心值时，基 礎懸臂部分的过度应力。 6.砌体周期性的冻结和融化。7.潛水 中的化学雜質对砌体的破坏作用。 8.冰脹土的压力。	
II. 基礎沉陷或滑动的原因以及天然地基的破坏.....	26
1.地基的彈性压缩。 2.松軟土的压实。 3.土自基底下的挤 出。 4.沿着圓筒形面的旋轉滑动。 5.着力層挤向軟弱的下臥 土層。 6.由於土浸湿而產生的压实。 7.滑坡。 8.細粒的滲 流冲刷。 9.土被地面水流的冲刷。 10.坚硬岩石被水溶解和 冲蝕的作用。 11.沒有考慮到当地条件，形式上核算基底平面 上基礎对滑动的穩定性。	

第二章 建筑地段上的地質和水文地質勘測

I. 执行建筑地段上地質和水文地質勘測的方法和工具.....	41
1.总的任務和地質-技術勘測的方法。 2.土样的採取。 3.地下 水埋藏的种类。 4.潛水位及其变动。	
II. 按照地質勘測結果对当地条件評价.....	57
1.对岩石風化作用影响的評价。 2.查明潛水的侵蝕性程度。	

3.查明岩石的建筑性質。 4.沉積層的埋藏形态和岩石破坏形式的評价。

第三章 土力学原理

I. 土的物理及力学性質.....	68
1.比重。 2.土的容重。 3.天然状态的土的孔隙度。 4.孔隙比。 5.在天然状态下土的含水量。 6.土的湿度指标。 7.土的相对密度的指标(系数)。 8.土的粒度成分。 9.土的透水性。 10.土颗粒上的靜水压力与动水压力。 11.土的粘結性。 12.土的排水与持水能力。 13.土的侧压力系数。 14.由靜压力產生的土的密实与压缩的关系。 15.水容积定律。 16.按照压缩曲綫决定內結構压力。 17.外界荷重对於內結構压力的影响。 18.粘土質土的稠度及塑性指数。 19.細粒土傳遞压力的特性。 20.土的內摩擦角。 21.基底平面上的抗滑阻力。	
II. 应力理論与强度条件的原理.....	111
1.已知点上的应力。 2.土的强度条件。 3.土样强度試驗。 4.按照土样的抗拉与抗压試驗的結果决定內摩擦角及內結構压力的大小。	
III. 擋土牆上的土压力与垂直边坡的穩定性.....	128
1.絕對不动的牆。 2.具有不大位移的擋土牆。 3.平行牆。 4.局部荷重对於主动压力大小的影响。 5.垂直边坡的極限高度。	
IV. 关於固体的平面应力状态的概念.....	159
1.關於土層中外界荷重傳佈的物理概念。 2.平衡微分方程式与相容方程式。 3.应力函数。 4.平面問題解答的特殊情形。 5.關於在空間問題条件中由集中力所引起的垂直应力分佈的概念。 6.關於在平面問題的条件时, 土体中应力分佈的概念。 7.受到局部荷重作用的, 土体内颗粒的相对稳定性。 8.当天然地基破坏时的滑面。	

第四章 土上許可荷重的理論根据

I. 按天然地基强度条件的許可荷重.....	186
------------------------	-----

1. 有限寬度的垂直荷重。	2. 垂直土坡。	3. 挡土牆。	4. 壩。
5. 依据着力土層厚度决定許可荷重。			
II. 确定土的压实所引起的基礎預期沉陷 253			
1. 总論。			
2. 整个半空閒体上的均佈荷重。			
3. 帶形均佈荷重(宽度为有限，但長度为無限)。			
III. 以靜荷重法進行土的現場試驗 271			
1. 試驗的一般目的。			
2. 土的試驗裝置。			
3. 試驗和觀察的过程。			
4. 土的試驗結果的評價。			
IV. 承受側向壓力的建築物基礎的穩定性計算原則 280			
1. 作用於建築物的力系。			
2. 校核基底平面上对傾复和滑动的穩定性。			
3. 校核對於沿着圓筒形面的滑动。			
4. 考慮到塑性变形区域的影响，校核基礎的总的穩定性。			
5. 計算示范步驟。			

第五章 人工地基

I. 人工垫層	292	
1. 碎石夯实。	2. 粗砂人工垫層。	3. 人工塊石垫層。
II. 人工压实	294	
1. 砂樁。	2. 深層振动。	3. 电滲透法。
III. 結構措施	296	
1. 格床及鋼筋混凝土垫座。	2. 連續板。	
IV. 土的人工硬化	299	
1. 土的人工硬化的本質及其应用場合。	2. 砂質土的水泥膠結。	
3. 砂質土的矽化。	4. 砂質土的瀝青膠結。	
V. 在坚硬土中填塞裂縫	306	
1. 以水泥漿充塞裂縫。	2. 以瀝青充塞裂縫。	
VI. 樁基	309	
1. 在各種不同地質条件下的樁基工作方式。	2. 單樁对垂直荷重的阻力。	
3. 樁在平面內的分佈。	4. 樁基对垂直荷重的阻力。	
5. 樁对水平荷重的阻力。		

第六章 基礎及其結構

I.	对基礎結構的基本要求	347
II.	建造基礎的材料	350
III.	基礎的砌置深度	351
IV.	關於基礎計算的指示	353

第七章 施工方法

I.	事先的工作	360
	1.区域规划。 2.建筑基础时轴线和边界的定位。	
II.	基坑的开挖和支撑	362
	1.总的要求。 2.不支撑的边坡。 3.垂直土坡的支撑方法。	
III.	人工降低潜水位	369
IV.	含水层的人工冻结	379
V.	沉井	383
	1.概念总则。 2.建造基础的次序。 3.沉井的形状和结构。	
	4.挖土和除土的方法。 5.關於井壁计算的指示。	
VI.	沉箱	393
	1.一般概念。 2.沉箱工作的过程及其程序。 3.自沉箱工作室中挖土和除土的方法。 4.沉箱工作室的结构类型。 5.關於工作室计算的指示。	

第八章 被水淹没地区的施工方法

I.	由木籠和混凝土塊造成的建筑物	413
II.	浮运箱	414
III.	沉井与沉箱	416
	1.利用临时填土。 2.浮运箱与沉箱或沉井相配合。 3.临时的脚手架。	
IV.	可撤式沉箱	423
V.	圍堰	425
	1.围堰的用途。 2.围堰的类型。 3.關於围堰计算的指示。	

第九章 基础的加固与托换

I.	概述	440
----	----	-----

II. 基礎加固的基本方法.....	443
--------------------	-----

第十章 机器基礎概論

I. 冲击机械锤的基础.....	450
II. 机器基础.....	456
附錄：三角函数表.....	459
参考文献.....	460
主要名詞俄華对照表.....	463
主要人名俄華对照表.....	469

第一版原序

本教程是按照列寧格勒水运工程学院水道和港口系的教学大纲寫成的。按照这个大纲，必須闡明水运的水利技術工程师在現有“地基与基礎”教科書中未能找到答案的問題，亦即：

- (а)沒有基礎設置而建造的水工建筑物(駁岸、直碼头、防波堤)总穩定性計算的特点。
- 6)建於很厚的淤泥層上的建築物总穩定性的計算。
- (в)填石式人工地基的合理形狀的確定。
- (г)被水淹蓋的砂类土的許可压力。
- (д)根据地質勘測結果並考慮到地下水动态对当地的条件進行評价。

研究天然地基和人工地基的强度和穩定性的这一門科学尚在發展階段。

在十九世紀五十年代之前，關於土的許可压力問題是沒有任何理論根据的，而僅依据統計資料。

俄國帕烏克尔(Паукер)和英國朗肯(Ренкин)曾經首次試作了基礎砌置深度的理論根据。

兩位作者在不同的解决問題方法之下得到了完全相同的最后公式，这公式到現在为止在教学参考書中还常被引用。俄國工程师揚可夫斯基(П. Янковский)曾將帕烏克尔的計算公式加以修正。但是庫尔裘莫夫(В. Н. Курдюмов)教授在1889年所作的試驗已經證明了所觀察出來的荷重与按照公式計算出的荷重是不相符合的。

擺在研究家面前的問題是：查明土沿其發生挤出的滑动面的實際形狀，以及了解土体中由於局部荷重所引起的应力分佈定律。这个

問題的解答應歸功於我們祖國的科學家。在 1889 年，庫爾裘莫夫用基礎模型得到了土體擠出時砂粒運動線的照片，並擬定了數學解決該問題的方向。在 1934 年，普茲列夫斯基(Н. П. Пузыревский)發表了兩種荷重方案的土體滑動線的方程式。而在 1942 年，索珂洛夫斯基(В. В. Соколовский)深入和擴展了這一領域內的理論解答。基礎砌置深度和土上許可荷重的理論根據的進一步深入，也應歸功於我們祖國的研究家。在 1923 年，普茲列夫斯基教授首次提出了應用彈性理論解答來計算天然地基強度的問題，這也是目前所有研究家採用的。這樣便為在不同荷重方案下更精確地從數學上分析天然地基的強度和穩定性開辟了新的道路。伊凡諾夫(Н. Н. Иванов)、卡林諾維奇(В. Ю. Калинович)、波克羅夫斯基(Г. И. Покровский)、弗洛林(В. А. Флорин)等後繼的理論研究，促進了天然地基的穩定性和強度問題的發展。

特別必須指出科學研究家和思想領導者格爾謝凡諾夫(Н. М. Гершеванов)教授的成果卓著的活動，他在土力學領域內已創造了一系列的卓越著作和培養了許多科學工作者。

開始永久凍土帶研究的是已故的蘇姆金(М. Н. Сумгин)，這一科學部門的研究，現今崔托維奇(Н. А. Цытович)教授正在繼續發展着。

薩瓦連斯基(Ф. П. Саваренский)、別爾納茨基(Л. Н. Бернацкий)、馬斯洛夫(Н. Н. Маслов)教授等的著作在建築工程師和地質師之間建立了連接環節，並為評價建築地區的當地條件擬定了地質勘查的正確方法。

我們祖國的學者就是這樣地正在發展着的科學部門中樹立了堅強的基礎，而年青的一代今天正光榮地繼承着這已開始了的事業。

土，作為建築材料來說，具有變化的性質。在建築物建造後以及由於建築物建造時某種當地條件發生改變，地基中土的建築性質就可能惡化起來。因此，為了正確地解決實際問題，在擬定設計書和建造

建筑物的地下部分时，不僅必需具备有相当丰富的一般知識，而且需要發展分析許多物理現象相互关系的技能，並預料这些現象在施工期間和建築物使用期間的可能变化。

在教程的理論部分中，作者特別注意到評價天然地基的一般应力状态的方法以及确定塑性变形区域形狀的方法。利用这些方法可以使沒有地下部分的建築物的总穩定性的計算更加正确，並可簡化關於以砂土、礫石、塊石作为人工垫層的厚度和合理形狀問題的解答。

本教程簡縮的內容是供学生和首次學習这科目的讀者用的，但是作者認為，所述的材料對於在水运方面的設計和施工機構中工作的工程师也是有用的。

在教程的第一版中，可能在文句中遇到某些不清楚的地方和不确切的部分，因此，作者將以很大的謝意來接受所有的批評。

И. В. 雅罗波尔斯基

編輯者对第二版的序言

雅罗波尔斯基教授所著“地基与基礎”的第二版是按照列寧格勒水运工程学院水利工程系这一課程的教学大綱寫成的。在准备本書的第二版时，作者对於1948年出的第一版作了一系列的重要的修改和补充。

書中刪除了其他課程中重复叙述的所有材料（鑽探工作和工具——屬於“工程地質学”課程；摩爾圖解法——屬於“材料力学”課程等等）。这些材料的刪除並不使本書的篇幅減少，因为又引進了許多易於解决水工建築物設計問題的許多补充材料。最有意义的这种补充材料是：

（1）關於在設計重力建築物时計算塊石垫層对基土穩定性問題的新的叙述。作者对於这情况所作的解答在某些程度上消除了古典土力学的建議与一般工程解答間存在的不協調現象。

- (2) 便於利用彈性理論解答來估計地基穩定的新的輔助表格。
- (3) 精確與發展了以往引用的計算方法：將內結構壓力的計算引入格爾謝凡諾夫的計算方法內，對於所推薦的樁的承載量計算法定出應用限度等等。

在第二版中改進了本書有系統的結構，準確了名詞：特別是在整個課文中用比較適當的名詞“內結構壓力”來代替名詞“毛管壓力”。而毛管壓力只作為對土的粘結性程度有影響的一個因素來研究。

在敘述施工方法的各章中，考慮了近年來在大型水工建築上在設計和修建天然和人工地基中祖國技術的最新成就（伏爾加-頓河運河等）。

在敘述本課程的理論部分時，亦像在第一版中一樣，作者利用彈性理論解答；對於可以根據塑性理論的其他解答在課文中僅給出了參考文獻。這是由於本書的任務，應當用作水利系學生的“地基與基礎”課程的教本。這樣的敘述方法，可以使作者不僅給出土力學的實際問題，而且也指明在建築物施工和使用時的物理現象的相互聯繫。全書的精神是力圖使讀者能善於分析建築物下地基中所發生的物理現象，以及不僅可預料在建築物建造時土的性質變化的可能性，而且也預見到其變化特性。正因為如此，雅羅波爾斯基教授所出版的書，對於從事於水工建築物設計和施工的工程師也將是有用的。

緒論

1. 關於建築物基礎和地基的一般概念 几乎所有建築物——住宅房屋、桥梁、水壩等等都具有地下部分，它們承受着所有上層結構部分引起的荷重並隨同其本身自重傳給基土。這種地下部分叫做建築物的基礎（圖1、2和3）。這些部分的下表面(*CD*)叫做基底，而從地面至基底平面的距離，即 h 的數值，叫做基礎的砌置深度。

基底支承在建築物的地基上。

建築物的地基有天然的和人工的。

如果在建造基礎時，支承基底的土層保持其天然狀態條件者，那末建築物的地基叫做天然地基，而如果在建造基礎之前應用過不論什麼樣的人工措施者，例如打樁（圖3，基礎1），那末就成為建築物的人工地基。在圖4上表示建於塊石墊層(*acdb*)上的擋土牆。這墊層也是人工地基。

建造人工地基的方法將在今後的敘述中研究。

2. 基礎的強度和穩定性的意義 所有建築物的強度和穩定性均與基礎的強度和穩定性有關。例如，在房屋的一個牆下的基礎的沉陷引起其他兩相鄰牆壁中發生裂縫；塊石拱橋或鋼筋混凝土拱橋的橋座基礎的不均勻沉陷可以引起橋拱的整個破壞（圖3）。高水頭壩的基礎，如果其強度和穩定性不足的話，不僅可以引起壩的破壞，而且由於洪水突然通過壩的破壞部分發生潰決，兇湧的水流淹沒附近區域，可以造成毀滅性的災禍。這些例子使我們深信，為了補救由於不正確地估計基礎強度和穩定程度所引起的有害後果，必須追加費用，而該費用的數值可能是等於或甚至大於整個建築物的總的造價。

3. 對基礎穩定性評價的特點 基礎，作為建築物的支座，它的

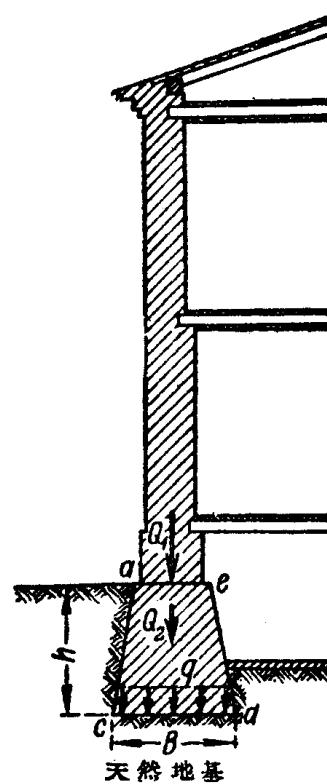


圖 1. 住宅房屋牆的橫斷面
acde—基礎; B—基底寬度; h—
基礎砌置深度 cd—基底

確地核算基礎的穩定性。例如為了核算 1 單位 (延向) 公尺 檻土牆
(圖 5) 基礎的穩定性，可以利用平面力系的三個平衡條件，即

$$\Sigma X = 0; \quad \Sigma Y = 0; \quad \Sigma M = 0.$$

按照第一個條件 ($\Sigma X = 0$)，所有力對水平軸的投影的總和應等於零，即是說， $T_f - \Sigma E_i = 0$ 。但是我們必須使基礎沿着基底平面上對滑動的穩定有某種安全，那末我們規定一要求，摩擦力 ($T_f = f \Sigma Q_i$) 要大於滑動力 (ΣE_i)，即 $T_f > \Sigma E_i$ 。

利用第二個條件 ($\Sigma Y = 0$)，我們規定一要求，使實際真正的地基的總阻力，即最大可能的反力 R_0 应稍大於所有力在垂直軸上的投影

穩定性一方面與它的形狀以及按其作用力所擬定的尺寸有關，另一方面，與支承基底的地基性質有關。保證基礎的穩定性，亦應像保證該建築物的（例如拱橋的）結構所要求的一樣地重視，這一點在很多情況下是整個建築物設計中的最複雜和最重要的部分，因為在土力學中現今還缺乏如像材料力學課程中去計算建築物其他部分強度所具有的那樣完全精確的理論原理，所以對土的強度和地基穩定性進行評價是非常困難的。

土是極端複雜和多樣性，同一稱的土有不同的建築性質，在建築物建造於土上之後土的性質就有可能發生變化，同時還有各種各樣的地質條件特徵，這一切使設計水工建築物基礎和人工地基的一般標準規程大大地發生困難。

如果地基確實是堅固的和穩定的，那末我們可用熟知的力的平衡條件，足夠精確地核算基礎的穩定性。例如為了核算 1 單位 (延向) 公尺 檻土牆

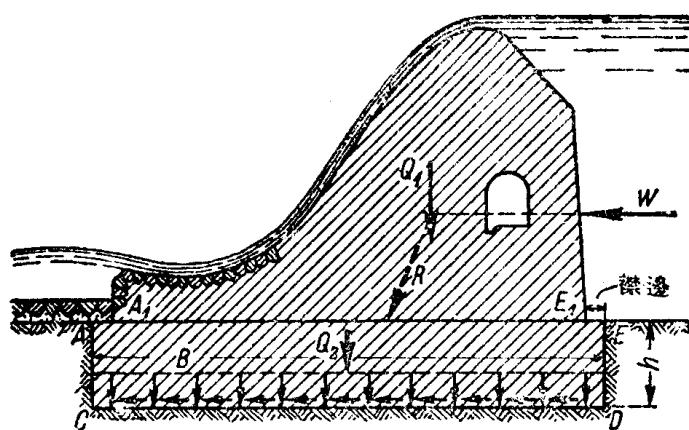


圖 2. 滾水壩的橫剖面
ACDE—基礎; AA₁ 和 EE₁—襟邊

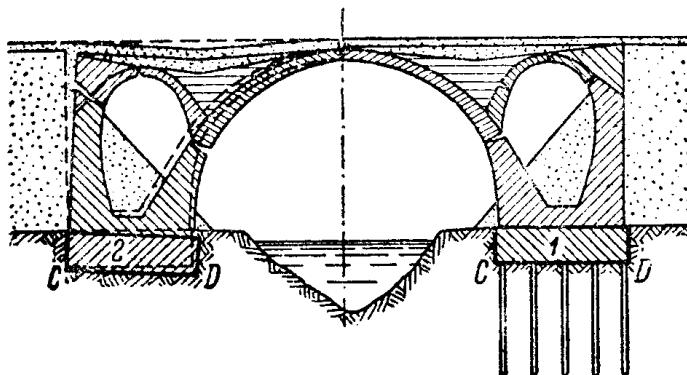


圖 3. 拱橋的橫剖面; 基礎 2 的沉陷引起了橋拱的破壞; 基礎 1 具有人工樁基

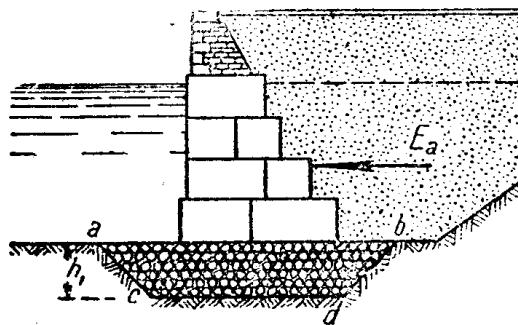


圖 4. 駁岸牆土牆的橫剖面
acd_b—圓石人工地基

总和，即是：

$$R_0 > [\Sigma Q_i - \Sigma T_i].$$

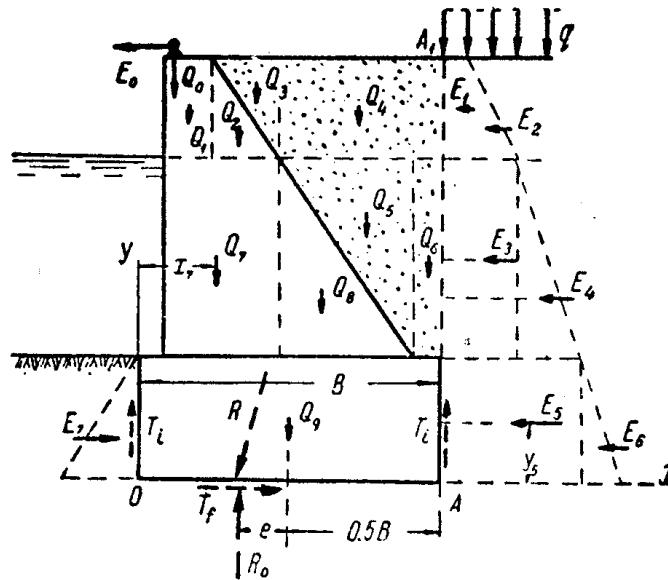


圖 5. 擋土牆上及其基礎上的力的作用圖

按照第三个条件，核算基础对倾复的稳定性。为此规定一要求，使对于O線的所有抵抗力矩之和 $\Sigma Q_i x_i$ 大于所有倾复力矩之和 $(\Sigma E_i y_i)$ ，即是

$$\Sigma Q_i x_i > \Sigma E_i y_i.$$

如果基底支承在整体的、完全坚固和稳定的岩石层上，那末可以认为上述的稳定核算方法是完全足够了。而如果挡土墙地基是砂土、砂质粘土、或粘土层，则首先在决定实际可能的反力 R_0 及摩擦系数 f 和摩擦力 T_f 的大小时，就发生很大的困难。

在某些情况下，当完全满足所有的三个基本要求时，我们还不能确信该建筑物的稳定性，因为我们按照作用于基础的力的平衡条件来进行计算，还不能证明天然地基的本身是完全稳定的。