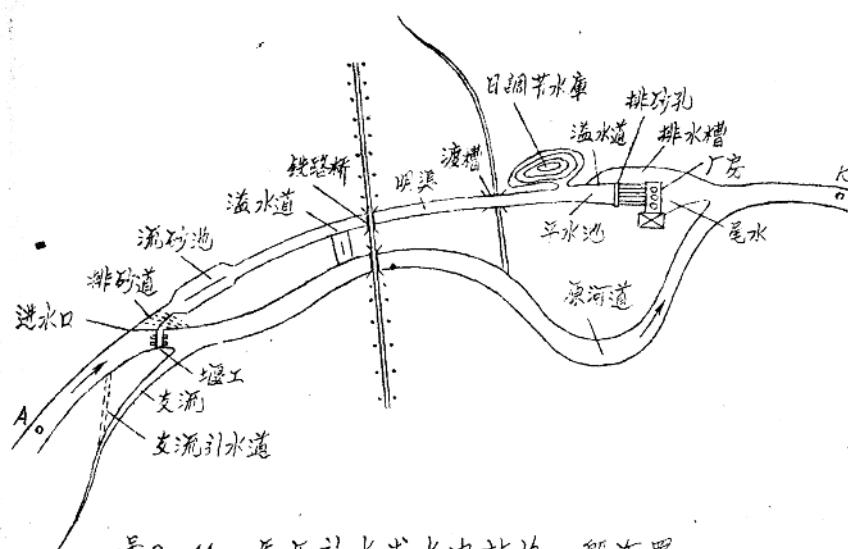


水利工程大意

水能利用部分勘誤

頁	行	誤	正
1	倒6	在某些方面是許多國家不及的。	在某些方面是許多國家不及的。
2	16	河口平均流量平均流量 32500	河口平均流量32500
2	22	流域所通過的……	流域所通過的……
3	5	……更为突击	……更为突击
3	表內	龙溪河	龙溪河
4	倒5	因為我們完全有可能……	因此我們完全有可能……
6	倒4	為滿足是社会主义……	為滿足社会主义……
6	1	水能利用方法	水能利用方式
	18	因為 $\gamma = 1000$ 公斤/立公尺	因為 $\gamma = 1000$ 公斤/立公尺
7	倒17	发电的效率亦隨……	发电机的效率亦隨……
10		本頁內的第一下註下添註“圖2-3”，准第蘭下註 下註“圖2-4”。	
11	倒6	水头一般1.5~10 公尺 簡單的，	水头一般1.5~10 公尺。 簡單的，
12	倒3	壩河壩式水……	壩后式……
13		圖2-8 中之III系誤刻	取消該圖
15		圖2-13. 送壓引水式水 电站的一般布置。	圖2-13. 壩后式水电站 的水头关系。
16	12	圖2-14為充压…… 圖2-14為漏刊，外印如 下：(見次頁)	改為圖2-14 为充压……
16		本頁內的“圖2-14”	改為圖2-14 II
19	7	：截水进水枢纽；	：首部枢纽；
21	4	……要充分利用	……要充分利用
22	5	……示同一下力资源……	……示同一下力资源……

图2-14_I 先压引水式水电站的一般布置。

页 数	误	正
25 6	A河主要在水库……	A河主要在水库……
倒 1	……就起去了……	……就淹去了……
26 倒 8	……作为一个决要的……	……作为一个次要的……
30 2	到24时时，	到24小时时，
13	六的六中……	六的六天中……
17	……星期一 星期六……	……星期一到星期六……
31 9		远较并存与多年调节所需者为小。
10		……靠近厂房才行，用上游水
32 17	以全部面OAB……	以全部面积OAB……
33 1	曲螺时，……去一条……	曲螺时，深得去一条上冲的……
35 5	……就等于曲螺……	……就等于曲螺……
倒 7	遗漏一行：“用水量与曲螺一般为曲螺，蓄3-5库容水位的主要容积和蓄水曲螺形式的关系。”	用水量与曲螺一般为曲螺，蓄3-5库容水位的主要容积和蓄水曲螺形式的关系。

页 行	誤	正
35 倒 5	…的坐标 $f f'$,	…的坐标 $f f'$,
36 16	则决定于 $W_i = \dots$	则决定于 $W_i = \dots$
38	量 3-7(a) 中的虚线平行 线间的“W”	应为 “ W_0 ”
43 12	…产生的电能也就…	…产生的电能也就…
倒 7	，因而发生电量在…	，因而发生电量在…
44 14	电站水库容量很大	电站水库容量很大
48 16	，发电量 725 百万…	，发电量 725 百万…
倒 10	，因为电力系统中水电 站也有…	，因为电力系统中有水 电站也有…
52 倒 2	…截取水流，	…截取水流，
53 倒 9	ii. 光压引水式…	ii. 光压引水式…
54 6	，建筑好后自	，建筑好后自
57 2	•工具兼于混合结构…	工具混合结构…
58 3	…和水处	…和水处理，
60 11	不大于 $3.5m \times 3.5m$	不大于 $3.5m \times 3.5m$
倒 10	，厂房进水口上…	，厂房进水口上…
63 4	…强度及可触…	…强度及可触…
65 倒 2	，它可在土坝前…	，它可在土坝前…
66 倒 1	…在直下的主…	…在直穿下的主…
68 18	，称为非自动…	，称为非自动…
69 3	…进水口水面…	…进水口水面…
77 5	$10 < H < 56$	$10 < H < 50m$
80 6	上盖系阀门关 时 間 T	上盖系阀门关闭时间 T
81 1	…厚度的 选择	…厚度的选择
86	量中在最低水位时的“ 关閘”	改为“开閘”
94 倒 11	…直径有 m	…直径有 $9.0m$
96 1	第九章 水轮机与电动 机	第九章 水轮机与发 电 机
96 11	「螺旋式水轮机」	「螺旋式水轮机」
97 3	…是横轴	…是横轴

水文、水轮考二

頁	行	誤	正
97	7	…的「針閥」，當針閥向 在本頁上第二齒下應添 註：	…的「閥針」，當閥針向 著9-3. 法兰夕斯式水 輪機。
98	21	亦可 軸或豎軸	亦可 橫軸或豎軸
	22	…的水輪机	…的水輪機
99	3	…的捲形壳子。	…的捲形壳子。
103	例9	…發電效率的，	…發電效率的
教學日曆內：“有壓引水”和“無壓引水”誤列為 “有壩引水”和“无坝引水”，併此更正。			

水利工程大意

水能利用部分

第一章：概论

在社会主义经济条件下水能的意义。 我国的水力资源和建設水电站的优越条件。 我国第一、二五年计划关于发展水能利用事业的决定。

第二章：水能利用方式

水电站的水头、流量、功率和发电量。 水电站的基本布置型式。 河床式与埋管式水电站。 先压引水式与有压引水式水电站。 河流的梯级开发。 溯游流域的利用、河流的综合利用。

第三章：水量调节

水量调节的种类。 水库，累积曲线的绘制及应用。 水量的年调节。 水量的日调节。

第四章：装机容量的选择

负荷。 在电力系统中水电站工作的概念。 装机容量的选择。

第五章：首部枢纽

截水工程的目的、作用与类型。 截水工程的布置型式。 造水工程的目的、作用及类型。 水面进水工程，深水进水工程。

第六章：无压引水

引水道的作用及类型。 明渠。 无压隧洞。 平水池。

第七章：有压引水

有压引水道上的引水工程。压力隧洞。水锤。平水塔。

第八章：压力管道

水电站的管道及其分类。压力钢管。钢管，混

凝土管。大直径管道。

第九章：水轮机与发电机

水轮机的类型。伯尔顿式水轮机。法兰夕斯式水轮机。螺旋式水轮机。水轮机的选择。水轮机的调速器。发电机。

第十章：厂房及尾水

厂房。尾水。

水能利用

第一章 概論

§ 1-1 在社会主义經濟條件下水能的意義

水能是人類早就利用的自然動力。約在三千年以前，我們的祖先就知道用水車來做瓦。到了社會主義時代，水能發展成為國家主導化的主要動力。根據蘇聯三十多年的社會主義建設的經驗，充分證明了自然界水力資源的合理開發和充分利用只在社會主義經濟制度中才有可能。偉大的列寧教导給我們：共產主義就是蘇維埃政權加全國電氣化。全俄電氣化委員會的計劃，開始把水力發電進展到新階段，斯大林的八·九五年計劃，進行了偉大的蘇維埃共產主義建設，給水能利用樹立起正確的榜樣，水力發電對全面電氣化已顯示出一定的作用。

大家都知道，由於社會主義社會制度的經濟和政治的優越性，當生產資料為社會公有後，水力發電才獲得合理的開發和運用，在這樣的社會制度下，一方面由於生產力的發展，它要求有大量的電力來供給生產動力，另一方面那高度發展的生產力，即大規模的水力開發創造了條件。再由於水力發電的優越性，它給國家節省了大量的燃料，大量的交通工具和人力，既降低了電力成本，又增加了國家財富。它配合着國家電氣化工農業機械化自動化之後，就進一步的提高了社會生產力，給共產主義社會的建設創造了一定的物質基礎。

水力發電站的建設，實現了河流的綜合利用，使水力、防洪、灌溉、航運等任務獲得綜合的解決，同時在許多方面，水能足以直接推動國民經濟全面地飛躍地發展。

一條河流的綜合開發，不但改變了一個地區的經濟面貌，也改變了整個自然的面貌。這樣充分地和多方面地利用自然力量和改造自然，正反映着社會主義制度下人民經濟建設的特長。

§ 1-2 我國的水力資源和建設水電站的優越條件

我國是在世界上水力資源最豐富的國家之一。這是由於我國領土廣大，雨量丰沛，地勢西高東低，許多巨大的河流穿行於佔全國三分之二面積的高原。山脈和丘陵之間所造成的。全時我國水力資源開發的技術條件非常優越，在某些方面是許多國所不及的。毫無疑問，優越的水力資源和它的開發，對我國的社會主義建設、對工農業交通運輸等方面的發展，將日益起着積極的重大作用。

一九五五年對全國水力資源重新作了估計。包括全國較大河流一百九十八條，流域總面積約占全國總面積70%，河道總長度約二十二萬六千多公里，年據水量約為二十六千八百億公方(2680立方公里)。根據這

範圍的估計，我國水力資源理論上的總蓄藏量，按河流平均的流量計算約五萬四億瓩，利用係數如以 $50\% \sim 60\%$ 計，則可利用的水力資源約三億瓩左右。

水力資源在全國各水系的分布情況見下表：

長江水系	40%
西藏水系	21.5
西南山陝水系	16.7
黃河水系	6
珠江水系	5.2
東南沿海水系(包括台灣海南島)	3.8
甘、青、新內陸水系	3.2
東北水系	3.3
華北海河灤河水系	0.3

從上表可知在地區分佈上， 72% 集中於西南山區，華北內蒙地區最少，不及 2% 。各水系的水力資源的大致情況，概述如次：

1. 長江：是我國最大的河流，河口平均流量平均流量 32500 秒公升/秒，年據水量超過一萬億公升。長江干流落差為 5000 公尺。主要支流岷江、嘉陵江、烏江、沅江、資水、漢水等都有巨大的水力資源。

2. 黃河：干流自龍羊峽至海口段的 46 級梯級，可發電 2300 萬瓩。落差利用率達 83% 。

3. 淮河：流域所通達的大部是平坦地區，水力資源不足 100 萬瓩。

4. 珠江：雨量豐富。西江源出雲貴高原上游多山谷，水力資源等於秦淮和北江的 10 倍。

5. 西南山陝水系：包括岷江、瀘沽江、伊洛瓦底江、紅河等，水力資源豐富，若在在我國境內的一段的水力資源即超過黃河。

6. 雅魯藏布江：在康藏交界處的大河灣段正在高原和平原的坡面上，落差急驟，跌落約 1900 公尺，水力蓄藏量在三千萬瓩，為世界上突出的巨大水力地址。

7. 東南沿海：河流短促，但雨量充沛，水力資源以閩江最富在 300 萬瓩以上。

8. 東北水系：松花江水系及遼河、鴨綠江水系全年流量較平均。

9. 西北內陸水系：情況尚少了解，正在查勘中。

值得我們重視的是水能綜合利用方面，地理地形方面投資方面全燃料和火力發電的配合方面，以及相互方面，我國水力資源的開拓無不具備其優越的條件。

我國許多水力資源都具有巨大的綜合利用的作用，這些水力資源的開發，都能在時滿足國家當前迫切的防洪、發電、灌溉和航運等要求。因此就可以最經濟的投資取得人民經濟各有关部門最大的共同利益。在敘述到某些水電站所可能具有的綜合利用的意義的時候，這些水電站的優越性往往就更為突出。

我國的水力資源，就其作為電源的作用而言，在地理上的分佈也是十分有利的。特別是水力豐富的河流相當均勻地分佈在全國各個地區，几乎全部丘陵區域和人口稠密區域都位於可能由水電站供電的範圍內。著名的長江三峽的地位更為適中。如果以蘇聯目前最近輸電距離一千公里來衡量，以三峽為中心，則上海、廣州、雅安、北京都在這半徑之內。三峽的水力資源是世界無敵的。輸電距離的適當是開拓我國水力資源在經濟上和技術上另一個比較有利的條件。另外水力資源的分佈又恰好與煤藏的分佈起着互相補償的作用。如在華北地區煤藏較多而水力資源則較少；但在煤藏最少的西南地區，水力資源却很豐富。

各大水電站到供電區的里程

各水電站地址	供電區域	距離(公里)
三峽	太原、洛陽、西安、鄭州	300~400
劉家峽	蘭州	60
	西寧	200
沂水、漢水、瀘水	武漢	400
新安江	上海	350
永定河、濰河	北京	200
龍溪河、嘉陵江	重慶	100
岷江上游	成都	100
以禮河	滇北礦區	50~100
	昆明	200
上猶	贛南礦區	70
長江干流宜賓區、 重慶區以及大渡河 馬邊河連結的水力 地址	成都、滇北 重慶、西康	100~400
松花江	東北的北部和南部丘陵區	300~400

我國許多河流的地形地質條件對水力資源的開發特別有利。主要是峽谷地區較多，落差大而集中，可以較小的工程量獲得很大的發電

量。例如設計中的雲南以礼河水电站，10公里隧道共可得落差1300公尺。四川大渡河馬邊河兩河間開一隧道長不過7公里，可利用落差80多公尺，水电站容量將近200萬瓩。即將落成的吉田水电站，兩段公里隧道得落差90公尺。三門峽、劉家峽、新安江以及正在修建的江西上猶水电站，都位於很窄的峽谷地區。因此工程量都比較小。

水电站	每瓩容量所 需混凝土(m^3)	每瓩容量所需 土石方數(m^3)	備註
三門峽	2	2.5	黃河各大水电站每瓩所 需混凝土方數僅在各
劉家峽	1.2	1.7	國大水电站的半數。
黃河46級梯級 的平均工程量	1.7	4	
古比雪夫	3.8	74.3	
斯大林格勒	3.6	62.2	

建設水电站的投資中，一般土建工程佔總投資的 $\frac{2}{3}$ (水库淹没損失在內)，机电佔 $\frac{1}{3}$ (而火电站的投資。為土建占 $\frac{1}{2}$ ，机电佔 $\frac{1}{3}$)。我國土建工程和机电設備比它的相對價格是十分低廉的由於自然條件的優越和土建工程單價的低廉，就使得修建水电站的投資條件十分有利。根據現有材料，一般容量為5才瓩左右的水电站其單位造價僅較火电站的造價貴半倍左右，而別的如華、三門峽、劉家峽等大水电站比火电站的造價還要便宜。在蘇聯水电站的造價一般比火电站要貴3~4倍。

我國已經建成的和正在建設的水利工程和水电站工程的建設速度是很快的。蘇聯水电站建設的速度規定為大水电站5年，中型水电站3年。這樣的速度我們是完全可以達到的。這一方面由於水力建設具有另外一些有利條件，如氣候條件好絕大部分可以全年施工；施工準備過程可以盡量簡化；勞動強度高；政治鑑悟、組織性的不斷提高，對於勞動生產率的增長和保證工程速度起着決定性的作用。此外水輪機製造條件不如蒸氣發電複雜，在第一和五年計劃中就可以製造每台1才瓩以上的水輪機，而在第二和五年計劃時期可以削低每台5~6才瓩甚至更大的水輪機。

最後使我們不能忘懷的有蘇聯水电建設的經驗教練，並且可以充分利用最先進的技術裝備和一切成就，因為我們完全有可能與現今蘇聯電力發展的速度。為滿足社會主義的社會主義的需要。

9-1-3 我國第一個五年計劃關於發展水能利用了叶的決定

為了適應五年發展特別是新五年地區建設的需要，必需努力地發展電力工程建設新的電站和改造原有的電站。第一個五年計劃期間，將

以建設火电站为主，同時利用已有的資源條件，進行水力電站的建設工作，並大力地進行水力資源的勘測工作，為今后積極地開展水電建設準備條件。

五年內要建設92爾電站，其中有16爾水力電站。水力電站能夠節約燃料，供給巨量而廉價的電力，同時有的水力電站的建設能夠實現水力資源在發電、防洪、灌溉航運等方面綜合利用。五年內對黃河的水力資源，將完成綜合利用的總體規劃，配合黃河治本第一期工程，開始三門峽巨大水力電站的建設。這16爾水力電站和黃河的其他水力電站在將來建設成以後所發出的電力，可以滿足甘肅、青海、陝西、山西、河南等省對動力的需要。我國現有最大的水力電站一平湍水力電站，在五年內由蘇聯幫助我方按照最現代化的標準進行徹底的改造後，將根本改變原有機體質量低劣和嚴重危險的狀態，它的全部机组也都將用自動化的設備。此外根據已有的資源條件，按照綜合利用的原則，計劃建設一萬瓩以上的水力電站7爾和小型水力電站8爾。因此水力發電能力在五年內將有很大的增長，它在全口發電能力中所占的比重，將由1952年的9.3%增高到1957年的17.1%。

五年內對長江及其主要支流和拉薩地區的水力資源的利用，將進行必要的準備工作。

第二章 水能利用方法

§ 2-1 水电站的水头、流量及力和能量。

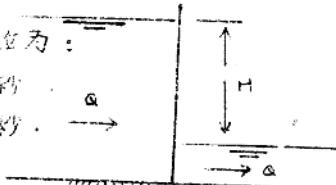
1. 水电站的水头和发电量为了利用河流的能量必须在建设水电站的地盘造成一个集中的落差，即是说要在水电站的上下游形成水位差（水头）水从上游水位的高度落下并且通过水轮机，即能产生机械能。

假设电站的水头为 H 公尺，通过水轮机的流量为 Q 立方公尺/秒，
(图 2-1) 则水从 H 高度落下所作之功将等于 $\gamma \cdot H$ 公斤公尺/秒，式中 γ 为一立方公尺的水的重量，以公斤计。

功率即单位时间内所完成之功，其工程单位为：

$$1 \text{ 馬力} = 75 \text{ 公斤公尺/秒}$$

$$1 \text{ 千瓦} = 102 \text{ 公斤公尺/秒}$$



量度能量的单位为：

$$1 \text{ 馬力小时} = 75 \times 3600 = 270000 \text{ 公斤公尺}, \text{ 图 2-1 水头}$$

$$1 \text{ 千瓦小时} = 102 \times 3600 = 367200 \text{ 公斤公尺}.$$

因此，水量 Q 立方公尺/秒从高度 H 公尺落下所发生的功率为：

$$P_0 = \frac{\gamma \cdot H}{15} \text{ 馬力} = \frac{\gamma \cdot H}{102} \text{ 千瓦}$$

$$P_0 = 15.33 \cdot Q \cdot H \text{ 馬力} = 9.81 \cdot Q \cdot H \text{ 千瓦}.$$

因为 $\gamma = 1000 \text{ 公斤/立方米}$ 。

水的体积 V 立方公尺，从高度 H 落下所发生的能量：

$$W = \frac{\gamma \cdot V \cdot H}{270000} \text{ 馬力小时} = \frac{\gamma \cdot V \cdot H}{367200} \text{ 千瓦小时}.$$

若 $\gamma = 1000 \text{ 公斤/立方米}$ ，

$$W = \frac{V \cdot H}{3672} \text{ 千瓦小时}.$$

假若 V 为河流年水量的体积，则 V 代表当水头为 H 时被利用的水量的全年能量的数值。

同样，假若 V 为蓄存在水库中的水的体积，它的水头为 H 时被利用，则 V 表示水库中位能的蓄存量。

由於在水轮机中有水力损失及机械损失，水轮机传递到轴上的马力将要少一些。用效率 η 来计算能量的损失，即得当在水轮机轴上的输出力：

$$P = 15.33 \cdot Q \cdot H \text{ 馬力} = 9.81 \cdot Q \cdot H \text{ 千瓦}. \quad (2-1)$$

水轮机效率的大小与其构造和尺寸有关。明流水轮机的效率为 0.85 到 0.95。

小型水轮机的效率小於大型水轮机的。倍尔顿水轮机，一般来说，具有比佛郎西斯水轮机较小的效率。大型的卡帕兰水轮机具有较高的效率。

水轮机的效率随负荷而变化，在水轮机的转速一定时详细叙述

這爾問題。

表5中列有几种水輪機的效率之最大值，作為例証。

表5

水电站名称	水头 公尺	水輪機容量 千瓦	最大效率	水輪機的类型
伏尔霍夫	10.5	8000	0.87	佛郎西斯
德涅泊尔	36	62000	0.93	佛郎西斯
尼瓦II	36	15000	0.92	佛郎西斯
尼兹涅斯維爾	11.5	24000	0.93	卡泊蘭
威苗爾克(挪威)	150	11500	0.89	培爾頓
特洛尔赫姆(瑞典)	30	10000	0.958	佛郎西斯

為了將機械能轉變為電能，水輪機係與發電機連在一起，發電機可同水輪機裝在同一軸上(容量大者)，或可利用傳動齒輪或皮帶傳動與水輪機相連(容量小者)。

如計及傳動及發電機的效率，則在傳動和發電機中減力又有附加的損失。下面我們將不涉及僅僅在很小的水电站才採用的水輪機和發電機之間的機械傳動裝置的分別情況，而將假定水輪機和發電機係直接連在同一軸上。

發電機的效率也與其容量有關，小容量者在0.92到0.93之間變動，容量為5000到1000000千瓦者在0.92到0.97或高於此數之間變動，每一發電的效率亦隨負荷而變化。

在現代大型的水电站中，其机组容量為5000千瓦或高於此數者，水輪機的效率可以採用0.86—0.93，發電機0.95—0.97。

因此机组(水輪機和發電機)的總效率為 $\eta = 0.82 - 0.90$ 。

以後引用符號 $\alpha = 9.81\eta$ ，計算發電機端子上的水电站出力的千瓦數。我們將用公式： $P = \alpha Q H$ 。
(2-2)

當机组的效率如上所示時，係數 α 的數值將在 $\alpha = 8.8$ 之間。

當水頭為H公尺，机组效率為 η 時，V立方公尺的體積產生發電量：

$$W = \frac{\eta V H}{367} \text{ 千瓦小時}$$

具有效率等於 η 的水电站，生產每千瓦小時電能所消耗的體積：

$$\frac{V}{W} = \frac{367}{\eta H} \text{ 立方公尺/千瓦小時}$$

乙 水头、流量

就發生水力來講，必須具備兩項要素，即水頭(落差)和流量，分述如下：

水頭可分天然的水頭和人工形成的水頭(圖2-2)，大致有以下九種：

I. 濾布：不多見(圖乙-2.1)。

II. 一般的河段，在 A-K 兩段間水頭 $H = i \cdot L$ ，式中 i 為 A-K 段河床平均斜坡度， L 為 A-K 段長度；較平的河床坡度 i 在 0.00005m/m 下，則僅區達到 0.005~0.1 或更陡些(圖乙-2.2)。

III. 有些地方，河流彎曲的形成環狀；可以在河道最擴闊處截斷直取得集中水頭，河流形成的環狀愈大；則 A-K 兩段間的水頭愈小。(圖乙-2.3)。

IV. 湖河水位的高差或兩湖水位的高差，河水流出湖泊之後，在距離湖泊遠地方，湖泊水位遠高出河水，或在湖泊旁邊有另一湖泊，它的水位較前者為低。兩河水位的高差亦可利用，如我國的大渡河兩屬邊河。湖河的水位差或兩湖泊的水位差，往，具有重大的經濟價值，高地湖泊所儲能量，可以利用達數十年之久，這種湖泊稱為高原湖，如我國的滇池陽宗海、撫仙湖等是。(圖乙-2.4)。

V. 兩位置高低的湖泊可將高處湖泊連繫入互水庫，而用抽水機由低處湖泊抽水至高處湖泊，這種情況下，水頭可達 200~300 公尺；抽水機的動力由其他能源，如火電站應向多餘的電能供給。(圖乙-2.5)

VI. 由 T 演變而來，中央高處水庫(人互的或天然的)由左邊河流抽水供給，然後利用水頭 H_2 (圖乙-2.6)。

VII. 有時湖或內陸海的水位低於海洋，這樣構成的水頭也可利用。例如水位低於黑海水位及頓河，床達九十公尺的裡海，以及水位較地中海低~400 公尺的死海不過這種情況是不多的。(圖乙-2.7)。

VIII. 有時將海灣用堤壩與海洋隔斷，或用堤壩將內陸海與海洋隔斷，那麼內陸海或海灣水量蒸發後水位降低構成的水頭亦可利用(圖乙-2.8)。這種情況只有在蒸發量很大時才有利，所以是很少見的。

IX. 在海边，有時漲潮落潮的水位相差很大，最多可達 10~15 公尺，如果將海洋與海灣隔斷，在漲潮時海洋水位比海灣高，可將海水引入海灣發電，在退潮時，海灣水位比海水高，可將海水拉入海洋發電。(圖乙-2.9)。

(2) 流量 河水流量的構成，一為地表經流，一為地下經流，前者關係供水流量很大，後者是枯水流量的主要來源。水力資源地圖的流量分佈情形，皆依各該河流的流域性質而異。水力工程為要充分利用天然資源，這是希望能夠設法儘量利用全部河水流量，因此，水文資料就成為水力規劃的重要基本資料。

理想的水力開採中，如求多發電力，希望開採流量要大；但如求機器設備能高度利用，又希望流量要穩定，愈均勻愈好。因此流量變化的大小及可能調節的程度，林聽看該處水力資源的理想程度。此外河水的質量而挾帶泥砂的多寡，是否含有過多的礦物質，對於水庫

水利工程大意—水能利用

，水輪机的寿命都有很大的影响。

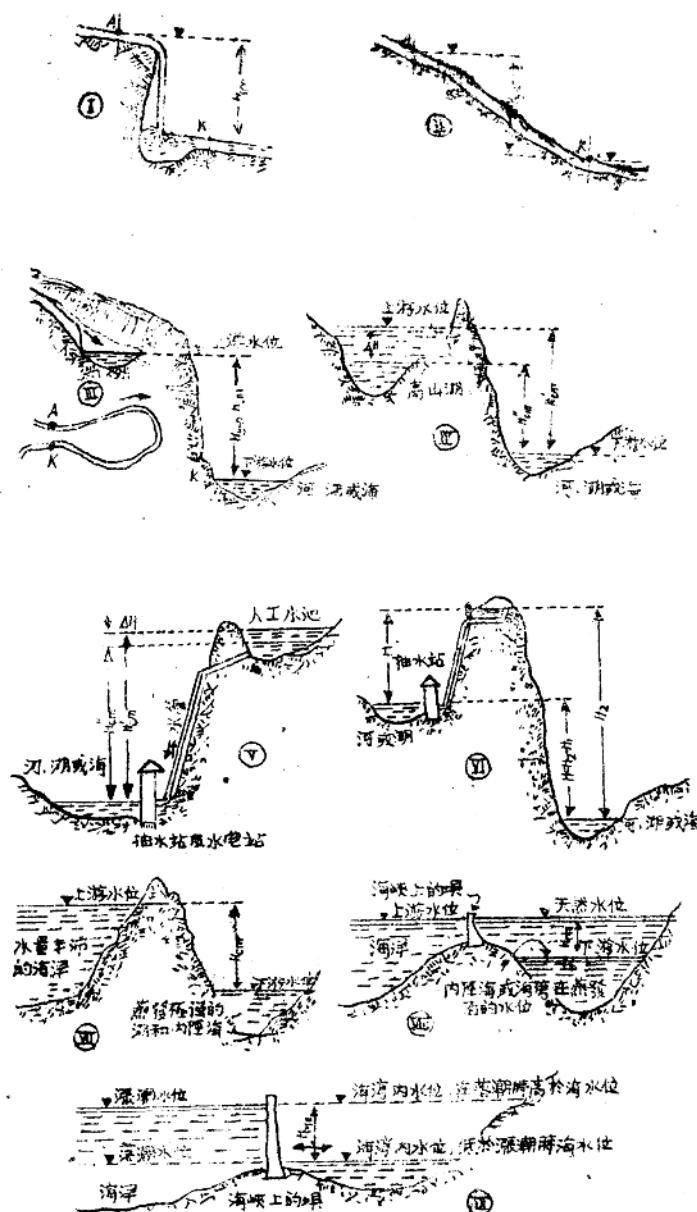


圖 1-1 水流的天然水位及人工水位差的蓄式。

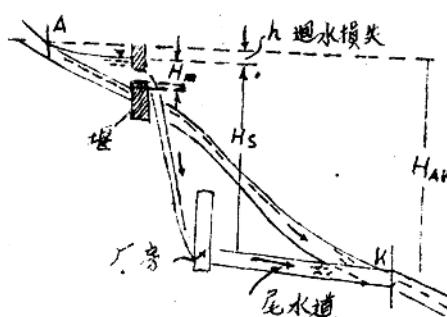
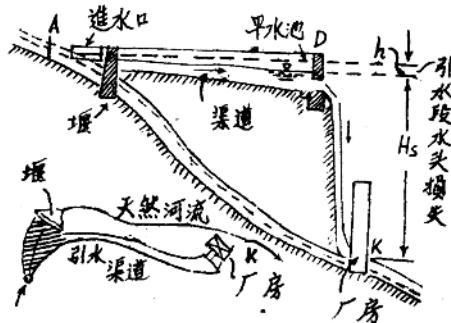
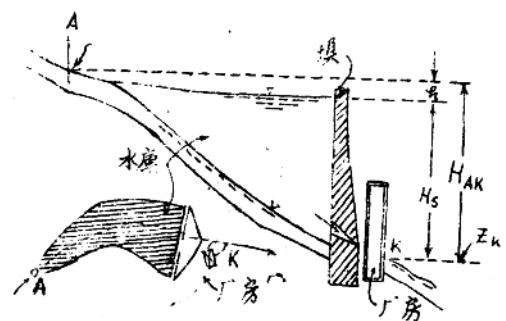
圖 1-2 水头的構成

5-2-2 水电站的基本布置型式

为能利用水流落差发电，前需通过一水道取得一定流量和落差中的水头，自然界水头构成的型式已如前述，而水库坝址选在丘陵山地者虽多，每逢特殊情况不能获得集中水头的区域有二种：一为筑坝或填堵高河流水位取得集中水头，如图2-3，河流A-K段莫高差为 H_{AK} ，筑坝在水库水位面下游水位差(静水头)为 H_s ，过水损失为 h ；其二为利用坡度小的河流的渠道沿河岸引水，或者在河流转弯处，用隧洞或弯道取直引水，取得集中水头；如图2-4 HAK为河流A-K段莫高差， h 为引水段的水头损失， H_s 为静水头， H_d 为堰所抬高的水头。图2-4 I为用渠引水，受何处得一集中的水头 H_s ，且为将该厂建于深谷中而将用过的水引回原河，也属引水式。

如果水力资源地形地质条件许可筑坝抬高水头又可引水取得水头则佈置如图2-5这里水头以是由坝抬高的水头 H_s 及引水取得的水头合成的。

用堰抬高水头的水电站称河床式水电站，其佈置与图2-3相似，只是将坝改成堰，水头也低；用拦河坝抬高水头的水电站称坝后式水电站(图2-3)，用明渠或其他有自由水面的引水道(管道或隧道)引水取得水头的水电站称无压引水式水电站(图2-4)，用拦河坝抬高水头，且用受有水压力的隧道或管道引水以取得水头的水电站称为有压引水式水电站(图2-5)。



用人工抽水以取得水头的水电站(參閱圖2-乙ⅡⅢ)，稱抽水蓄能式水电站；利用潮汐潮流造成的水头的水电站稱潮汐式水电站(參閱圖2-乙ⅡⅣ)。

由上可知水电站是按取得水头与流量的方法不同而分类的。

§ 2-3 河床式与坝后式水电站

河床式水电站与坝后式水电站的相同点是它们都是用堰或坝来抬高水位取得水头，厂房与堰或坝连在一起；但是不同的是河床式用堰或低的土堰抬水，水头较小，且厂房前面没有堰或坝将上游河水隔断而坝后式水电站则用坝抬水，水头较大。厂房与上游河水间有坝隔断。

1. 河床式水电站—在河流的中下游，两岸地势平坦，不能建高堰来蓄水和取得更大的水头，或者筑堰在淹没田地太多，很不经济，或者是城市礦山不許淹没，此时就在河床上筑堰来取得水头，流量则由自然流量中选择，河流渠化分級处的水电站往往，是这种型式。

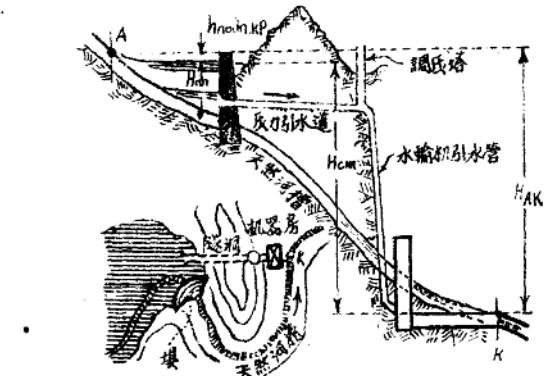


圖2-5 有压引水式水电站水头的構成。

河床式水电站的佈置形式，主要是由水力資源地址的地形条件，综合利用(航运、灌溉)的要求决定的。圖2-6, 2-7表示河床式水电站的佈置型式。

河床式水电站的特点：①水頭低，②流量可能較引水式水电站大，但沒有水库调节，所以河水利用率低，发电的可靠性差，抬水时固然发电少，而在洪水时又因要宣洩洪水而将闸门全部開啟，上下游水位相平，失去水头，以至不能发电。

河床式水电站多为中小型的水电站，电力一般为1000—2000瓩，少数達3000瓩，特别的達到三、四万瓩。水头一般从5—10公尺簡單的，就地取材的河床式水电站建築在平原上的小支流河流上，很适宜作为小企町，小城市，集體農莊，拖拉机站等的动力来源。

此式水电站可结合航运，灌溉事业综合而建。

2. 坝后式水电站—在河流的上游或中游，地勢及水可以選擇适当地址(特别是峡谷)建築高坝，形成水库以积蓄水量，抬高水位，取得水