

高等学校交流讲义

水工建筑物

下册

武汉水利电力学院水工结构教研组编
农田水利工程建筑物教研组

只限学校内部使用



中国工业出版社

高等学校交流讲义



水工建筑物

下册

武汉水利电力学院 水工结构教研组编
农田水利工程建筑物教研组

中国工业出版社

本书分上下册出版。上册包括緒論及總論、蓄水樞紐的水工建築物（其中航運建築物及蓄水樞紐兩章列入下冊）兩篇；下冊包括取水樞紐的水工建築物和渠道系統上的水工建築物兩篇，並附有水工建築物的觀測研究。书中內容力求貫徹理論與實踐統一的原則，適當地反映現代水利科學技術的成就，并對當地材料填蓄水樞紐、取水樞紐和渠系上的水工建築物作了比較詳細的闡述。

本書是適應農田水利工程專業及治河防洪工程專業的教學用書的需要而編寫的，也可供其他水利專業的師生和水利工程技術人員參考。

水工建築物

下冊

武汉水利电力学院水工结构教研组
农田水利工程建筑物教研组

*

水利电力部办公厅图书編輯部編輯（北京阜外月坛南巷房）

中国工业出版社出版（北京佟麟閣路丙10号）

（北京市書刊出版事業許可證出字第110號）

中国工业出版社第四印刷厂印刷

新华书店北京发行所发行·各地新华书店經售

*

开本787×1092¹/₁₆·印张13¹/₄·字数309,000

1961年10月北京第一版·1964年1月北京第四次印刷

印数5,751—6,963·定价(10—5) 1.00元

*

统一书号：K15165·782 (水电-113)

目 录

第十章 航运建筑物	227	§ 14—3 有坝取水	340
§ 10—1 概說	227		
§ 10—2 船閘	227		
§ 10—3 升船机	257		
§ 10—4 过木及過魚建築物	258		
第十一章 著水樞紐	264		
§ 11—1 水利樞紐規劃設計程序	264		
§ 11—2 水利樞紐的設計資料	265		
§ 11—3 著水樞紐壩區、壩段及壩軸線的選擇	267		
§ 11—4 水利樞紐布置及建築物型式選擇	269		
§ 11—5 水利樞紐經濟計算	275		
第三篇 取水樞紐的水工建築物			
第十二章 堤水壩	279		
§ 12—1 概說	279		
§ 12—2 堤頂高程和溢流段長度的確定	280		
§ 12—3 溢流壩的構造	282		
§ 12—4 消能措施	285		
§ 15—5 防滲措施	290		
§ 12—6 溢流壩的壩基應力和穩定計算	299		
第十三章 水閘	305		
§ 13—1 概說	305		
§ 13—2 水閘的組成部分和整體布置	307		
§ 13—3 閘孔尺寸的確定	311		
§ 13—4 消能防沖設計	314		
§ 13—5 水閘的結構設計	320		
第十四章 取水樞紐	328		
§ 14—1 概說	328		
§ 14—2 無壩取水	328		
		§ 14—3 有壩取水	340
第十五章 沉沙池	351		
§ 15—1 概說	351		
§ 15—2 沉沙池的類型及其構造	351		
§ 15—3 沉沙池的設計	358		
第四篇 渠道系統上的水工建築物			
第十六章 渠道系統上的閘及閘樞紐	372		
§ 16—1 分水閘	372		
§ 16—2 节制閘	373		
§ 16—3 泄水閘和排沙閘	376		
§ 16—4 渠系上的閘樞紐	378		
§ 16—5 閘的定型設計和裝配式結構	381		
§ 16—6 渠道上的船閘	383		
第十七章 交叉建築物	386		
§ 17—1 概說	386		
§ 17—2 渡槽	387		
§ 17—3 倒虹吸管	398		
§ 17—4 潛洞和潛水管	404		
第十八章 落差建築物	406		
§ 18—1 概說	406		
§ 18—2 跌水	408		
§ 18—3 陡坡	412		
§ 18—4 跌水、陡坡形式的選擇及落差建築物下游的防冲問題	414		
附 水工建築物的觀測研究	416		
§ 1 概說	416		
§ 2 混凝土壩的觀測研究	417		
§ 3 土壩的觀測研究	428		

第十章 航运建筑物

§10—1 概 說

由于我国工农业的飞跃发展，必然给交通运输事业带来更加繁重的任务。水上运输的运输量大、成本低、耗用钢铁量少，因而不论现在或将来，水运事业都有极其广阔的发展前途。

天然河流受到自然条件的限制，一年内水量非常不均衡，常常不能适应航运的要求，必须采用治导、疏浚或渠化等人工改善措施。其中，渠化河流、拦河筑坝以增加水深，减少流速，不仅是保证通航的治本方法，同时又是综合利用水利资源的措施。由于筑坝后形成上下游水面不同的高差，必须修建通航建筑物。通航建筑物主要分两大类：一种是借助工程控制，形成水面升降，便利船只通航的各种船闸；另一种是借助机械功能用以升降和运送船舶的各种升船机。船闸适用于任何水头的水利枢纽、通航河道及渠系上。目前我国为数众多的木帆船还是一支很大的运输力量。因此，因地制宜，就地取材，修建各种结构简单的船闸工程是大力兴修农田水利工程，实现河网化的同时必须重视的一项任务。对于中、高水头的水利枢纽，通航建筑物型式的正确选择，对整个枢纽也有着重大的意义。

此外，在河流上拦河筑坝后，有时还应考虑到对木材浮运和水产事业的影响，从而必须修建专门的建筑物——过木建筑物及过鱼建筑物。故本章除着重讲述船闸的规划与设计外，还对过木及过鱼建筑物作简单的阐述。

§10—2 船 闸

一、船闸的一般规划

1. 船闸的组成及船舶的过闸方式

船闸的基本组成部分包括：

- (1) 供船舶过闸时停船和升降的闸室；
- (2) 闸室和上下游联结的上闸首和下闸首；
- (3) 设置在闸首，以便在关闭时挡水的闸门；
- (4) 向闸室灌水或泄水以便船舶进出闸的输水系统；
- (5) 保证船舶安全而方便地进出船闸的引航道，以及导堤、码头、信号标志和各种操作设备等（图10—2—1）。

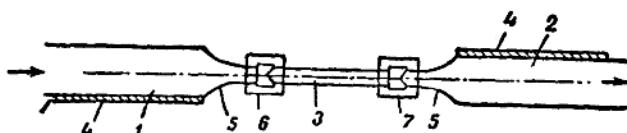


图 10—2—1 船闸平面布置图

1—上游引航道；2—下游引航道；3—闸室；4—码头线；
5—导航架；6—上闸首；7—下闸首。

船闸闸室的有效长度 L_k 、闸室的宽度 B_k 、闸槛上的水深 h_k 和船闸的水头 H （上游水

位与下游水位之差)是船闸的基本数据, 是影响船闸型式和构造的重要因素。

船只或木筏通过船闸时, 船闸的工作应按一定的操作程序进行。如果有船只自上游到下游, 假定这时船闸的下游闸门和输水系统阀门是开着的, 且闸室内的水位与下游齐平, 则船只的过闸程序是: 关闭下闸门和输水系统的阀门; 开启上游输水系统阀门向闸室灌水, 直到闸室水位与上游齐平时即打开上游闸门, 船驶入室; 关闭上游闸门和输水系统阀门, 开下游输水系统阀门向下游泄出室内的水体, 船只即随室内水位的下降而下降; 当闸室水位下降到与下游水位齐平时, 打开下游闸门, 船驶出闸室(图10—2—2)。船只由下游到上游的过闸程序适相反。

如果通过船闸的船只每次都是由上游到下游, 或由下游到上游, 一个接着一个地向一个方向进行, 叫作单向过闸; 如船只过闸依次按两个不同的方向交互进行, 叫作双向过闸。

2. 船闸的类型

船闸的类型很多, 可以根据各种特征进行分类:

(1) 按闸室的数目分 只具有一个闸室和上下游闸首的单室船闸和由几个连续的闸室构成的。各闸室用中间闸首分开的多室船闸(或称多级船闸), 如图10—2—3和10—2—4所示。

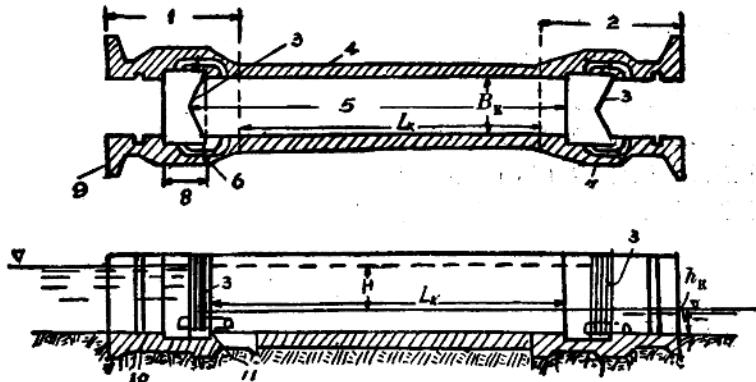


图 10—2—3 单室船闸

1—上游閘首; 2—下游閘首; 3—閘門; 4—閘室牆; 5—閘室; 6—輸水管道閘門;
7—輸水管道; 8—門槽; 9—反彈牆; 10—底板; 11—底樑。

多级船闸的总水头适当地分配给各级闸室, 而所有各级闸室应尽可能地作成同一尺寸。

(2) 按闸室的布置分 按闸室的布置可以分为单线船闸和多线船闸。在单线船闸的通过能力不足的情况下, 可以设双线或多线船闸。

双线或多线船闸的每一线有单级的, 也有多级的。两个闸室并列布置, 且有一共用闸

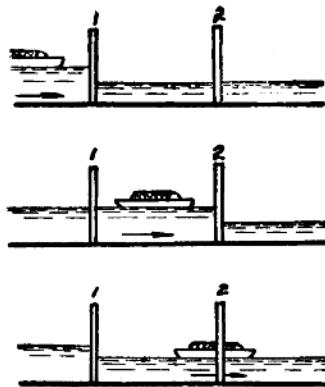


图 10—2—2 船只过闸示意图
1—上游閘門; 2—下游閘門。

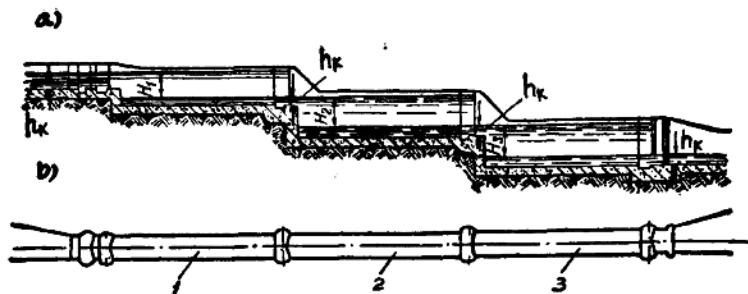


图 10—2—4 多級船閘
a) 縱斷面圖； b) 平面圖。
1—上游閘室； 2—中間閘室； 3—下游閘室。

牆的雙線船閘叫複式船閘。

(3) 按閘牆的型式分 閘牆可分為鉛直牆和斜坡牆兩種。具有鉛直式閘牆的船閘耗水量少，但這種閘牆應能承受閘室外的土壓力和地下水壓力。斜坡式閘牆的船閘耗水量大，但兩側斜坡可以採用簡單加固的土坡，這種閘室為了避免船隻過閘時擋淺，在斜坡上沿閘室設置連續的棧橋或單獨分開的棧橋（圖10—2—5）。

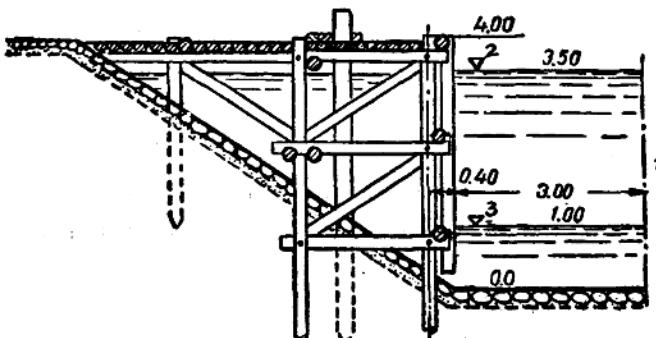


图 10—2—5 具有斜坡式閘牆和導向棧橋的船閘的閘室橫斷面圖
(圖中單位以米計)
1—船閘軸樁； 2—上游水位； 3—下游水位。

此外尚有井式船閘（圖10—2—6）及具有中間閘首的船閘。井式船閘適用於高水頭的且輪廓尺寸不大的單室船閘；這種船閘的优点是可以減少下閘門的尺寸和重量，缺點是下游出口閘孔高度受到限制，可能影響船隻的出入。井式船閘也可以是多線的。

具有中間閘首的船閘，除了上閘首和下閘首外，還有中部閘首，把閘室分成兩個通常是不相等的部分。船隊過閘時，中部閘首門開啟，利用閘室的全部長度；單個船舶過閘時，則利用中部閘首的門把閘室隔成兩部

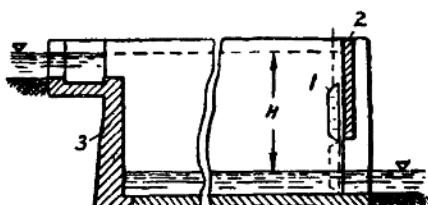


图 10—2—6 井式船閘
1—上半式平面閘門； 2—牆； 3—跌水槽。

分，只利用上游部分或下游部分，以降低船闸的耗水量，并加速过闸时间（图10—2—7）。

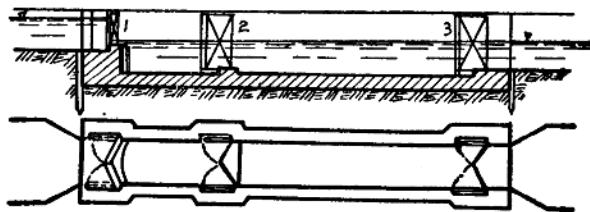


图 10—2—7 具有中间闸首的船闸布置图
1—上游闸门；2—中间闸门；3—下游闸门。

3. 船闸的基本尺寸

船闸的尺寸取决于水道近期和远期的货运量、最大船只的尺寸和船队的运输组织形式等因素。闸室的主要轮廓尺寸可以根据计算船队的尺寸来确定。

闸室有效长度 L_K 如下式所示：

$$L_K = l_0 + n l_0 + (n+1) \Delta l, \quad (10-2-1)$$

式中 l_0 ——拖轮的长度；

l_0 ——设计驳船的长度；

n ——船队沿闸室长度纵向排列的驳船数；

Δl ——沿闸室长度方向，船与船间以及船与闸室有效长度边缘之间的空隙。对于拖带式船队，其值一般采用 $\Delta l = 2 \sim 5$ 米，或可近似地采用 $\Delta l = 0.03 l_0$ 。

近年来船队用拖轮顶推的方法极为经济，并得到广泛的推广。在这种情况下，大大的减少了船队行驶时的水流阻力。

当用拖轮顶推方法引导船只过闸时，拖轮直接地紧靠在船队的最后。在这种情况下，式(10—2—1)中最后一项的乘数 ($n+1$) 应改为 2，这就减小了所需要的闸室有效长度。

闸室有效宽 B_K 如下式所示：

$$B_K = m B_0 + 2 \Delta B, \quad (10-2-2)$$

式中 B_0 ——设计驳船宽度；

m ——沿船闸闸室宽度横向排列的驳船数；

ΔB ——船与闸墙间的空隙，可近似地采用 $\Delta B = (0.05 \sim 0.07) B_0$ 。

在初步设计时可采用

$$B_K = (1.10 \sim 1.15) m B_0. \quad (10-2-3)$$

闸槛上的最小深度 h_K 应根据船舶的吃水深度而定，

$$h_K = T + \Delta T, \quad (10-2-4)$$

式中 T ——设计驳船满载时的吃水深度；

ΔT ——船底龙骨以下的富裕深度（表10—2—1）。

初步设计时可采用

$$h_K = (1.25 \sim 1.3) T. \quad (10-2-5)$$

跨过船闸的桥梁，闸门提升后的下缘，应高出最高通航水位一定的高度，以免妨碍航行。

下列各表列出了苏联“运河技术管理規程”規定的各项富裕尺寸(表10—2—1,10—2—2及10—2—3)及我国“全国平原地区河网化船型、航道、船閘、桥梁标准(草案)”(表10—2—4)等可供設計时参考。

表 10—2—1

船閘类型	門檻处水深 h_k (米)	船底下富裕深度 ΔT (米)
木船閘	1.0 以下	0.10
“	1.0 以上	0.15
石砌、混凝土、钢筋混凝土船閘	2.5 以下	0.30
“	2.5 以上	0.50

表 10—2—2

船只或船队宽度 B_k (米)	富裕宽度 ΔB (米)
5以内	0.2
10以内	0.4
20以内	0.6

表 10—2—3

水道等级	I	II	III	IV	V
桥下最小净空高度(米)	13.5	12.5	10	10	7

表 10—2—4 全国平原地区河网化船型、航道、船閘、桥梁标准表(草案)

級別	分节推駁			航道尺度(米)			河道 底宽 水深 弯曲半径	船閘尺度(米) 長 寬 門檻水深 淨空高 度	桥梁尺度 (米) 長 寬 淨孔高 度	參考數							
	滿載航速 (公里/小时)	船型尺度(米)		河道 邊坡	長	寬				船底水 平與河 寬與船 寬比	航道水 深與船 寬比						
		載重量 (吨)	型長			吃水											
一	5.000	105	17	3.5	12.5	90	6	1.000	1:3 2'0	20	6	60	10	11	6.2	1.71	
	3.000	77	17	3.0													
二	3.000	82	15	3.2	10.5	90	5	800	1:3 250	20	5	50	7	10.3	6.0	1.67	
	2.000	80	13	2.5													
三	1.000	65	8.5	2.5	11	60	4	600	1:3 230	20	4	50	7	14	8.1	1.60	
	1.000	63	10	2.4													
四	5.0	47	8.5	1.8	9	40	3	400	1:3 160	12	3	30	5	10	5.6	1.67	
	300	35	8.5	1.5	10												
五	100	27	5	1.2	8	20	2	200	1:3 100	12	2	15	3.5	9	4.9	1.67	
	50	20	4.2	1.0	11												
六	5~10	75	2.5	0.5~0.8	6	6	1~1.5	50	1:2	—	—	—	6	2.5	6.6~4.7	3.5	1.87

說明：(1) 本标准适用于平原地区行驶内河船舶的河网、人工航道，通航海輪的运河以及山区人工运河均不在本标准范围之内。

(2) 本标准分为六級，其中一、二级为大宗貨物专线运输用的大运河，三级为通行全国的干线运河，四级为省内干线运河，五级为县、社运河，六级为田间运输用的小河。

(3) 本标准所列各级船型系专用于河网人工运河中的分节推驳。在实际建造时，载重量和船型尺度容许略有調整，但寬度應維持不变。船寬不包括船舷护木。

(4) 各級航道和船閘系按通行本級的单排頂推双駁船队來規定的，同时照顾到上一級的船舶也能通过，而下一級的船舶則可以編成更大的船队通过。

(5) 桥梁淨孔高度系按設計通航水位起算，該水位为河网蓄水的最高水位。

閘檻和閘牆頂高程的確定如下。閘檻上、閘室內和引航道內的水深應不小于水道中的設計水深，這是保證船閘正常通航的條件之一，設計時對於船閘門檻高程的選擇必須給以應有的注意。由於不同因素的影響，船閘上下游水位是變化的，無論上游或下游門檻上的水深都應根據最低通航水位來確定，即：

$$\text{閘檻高程} = \text{最低通航水位} - \text{閘檻有效深度 } h_k.$$

運河上的船閘的上閘首、閘室牆、下閘首的頂部高程通常置於同一高程上，高出正常水位1~2米。

天然河流上的船閘的上閘首高程應等於最高洪水位加上可能發生的最大風浪高和超高；其他部分則較低（根據相應的要求而定）。在內河上，浪高可假定為0.3~0.5米，超高0.2~0.4米。下閘首可不考慮浪高。

對於多級船閘，在上下游水位變化幅度不大的情況下，可以將總的水位差平均分配於各閘室（圖10—2—8）。閘牆牆頂高程可根據上下游最高通航水位加上一定的超高來確定；而閘底高程則按上下游最低通航水位來決定。在上下游水位變化幅度大的情況下，則應根據上下游水位變化的情況，進行較詳細的比較計算，以合理的決定閘牆頂及閘底高程。

4. 船只過閘的時間

船閘的運轉工作是使船隊從一個水

級通過船閘而達到另一個水級。船隊一個接着一個依次由一個方向通過船閘（單向過閘），或由相反的方向交互通關（雙向過閘）。對於這二種情況操作的項目是不同的，因而所需的過閘時間也不相同。以下說明單室船閘單向及雙向過閘的順序及粗略估計時間的方法。

(1) **單向過閘** 船隻從進閘至出閘從下游到上游的全部時間包括以下幾個過程：1) 船隻駛入閘室 t_2 ；2) 關閉下游閘門 t_1 ；3) 閘室灌水 t_3 ；4) 打開上游閘門 t_4 ；5) 船隻出閘 t_5 ；6) 關閉上游閘門 t_6 ；7) 閘室泄水 t_7 ；8) 打開下游閘門 t_8 。圖10—2—9，a所示，I、II—III、IV表示單向過閘時，船隻航行路線。

以上八個操作結束後，就可以將下一船隊引入閘室。假定當水面齊平時所有關閉閘門的時間相同，閘室的灌泄時間也相同，則一個船隊通過船閘的全部時間等於：

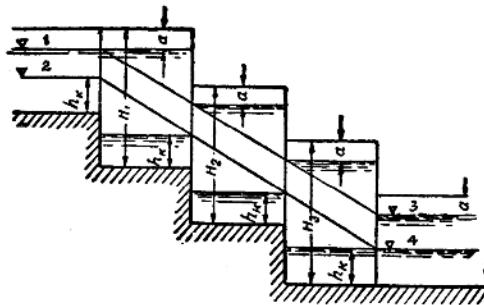


圖 10—2—8 上下游水位變化不大時多級
船閘的落差分配圖

1—上游高水位；2—上游低水位；3—下游
高水位；4—下游低水位。

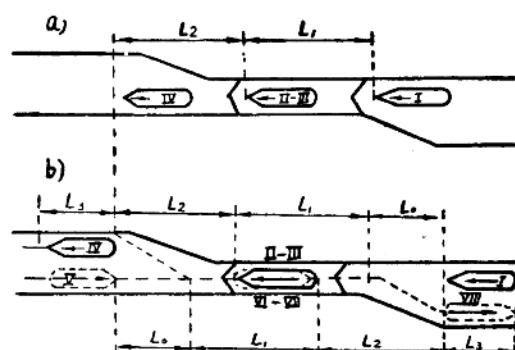


圖 10—2—9 船隻過閘程序示意圖

a)單向過閘；b)雙向過閘。

$$T_1 = 4t_1 + t_2 + 2t_3 + t_4. \quad (10-2-6)$$

单向过闸一次所需的时间約20~55分钟。

(2) 双向过闸 当船只双向过闸时，在完成上述前五項操作后，还要相繼完成以下操作：

相反方向行驶的船只进入闸室 t_2 ；关闭上游闸门 t_1 ；闸室泄水 t_3 ；开启下游闸门 t_4 ；船只出闸 t_5 。

$$T_2 = 4t_1 + 2t_2 + 2t_3 + 2t_4. \quad (10-2-7)$$

双向过闸所需时间約40~90分钟。

双向过闸方式需上下行驶船队密切配合，交错通过，这样可节省时间和用水量。如图10-2-9, b 所示，I、II—III、IV及V、VI—VII、VIII分别表示双向过闸时，船只从下游驶至上游及从上游驶至下游所走的路线。但实际上，由于很难保证全部为双向过闸，因此可在计算中采用平均值：

$$T = \frac{T_1 + \frac{T_2}{2}}{2}, \quad (10-2-8)$$

式中 T_1 ——单向过闸时间；

T_2 ——双向过闸时间。

平均一次过闸时间約为20~50分钟。

船只过闸时，有些操作的时间是互相重叠的，因此在过闸时间中便未计入。如闸室泄水或灌水之后关闭輸水閥門的操作，可以和船队出入及开关闸門的操作同时进行；在闸室内系船的操作，可以和船只进闸后关闭闸門的操作同时进行。

闸門的启闭时间取决于闸門的型式与尺寸以及启闭设备的功率，一般每次启闭約1~2分钟。

闸室灌泄水时间决定于闸室容积，水位差及輸水系統型式等，通常为5~15分钟。

船只进出闸所占的时间最长，常常是过闸时间的大部 分，它决定于船队的組成和牵引方法：

$$t_2 = L_1/V_1; \quad t_4 = L_2/V_2;$$

式中 $L_1=L_2=sL_k$ 。

L_k ——船闸闸室长度；

s ——系数，单向过闸时，可采用 1.5，双向过闸时采用 3.0；

V_1, V_2 ——船只进闸及出闸的速度，决定于船队組成及牵引方式。一般拖船牵引时， $V_1=0.3\sim0.5$ 米/秒； $V_2=0.5\sim0.8$ 米/秒。岸边牵引或机动船过闸时，可达 $0.3\sim1.3$ 米/秒。

就船只或船队本身來說，双向过闸反而延迟时间。其原因在于双向过闸时，因船队进出船闸时要进行一段較长的距离，以便相互避让。但对船闸通过能力來說，显然是提高了，而且节省了船闸用水量。

多級船闸过闸时间的估算方法，和单室船闸的估算方法相同，但还要考虑船队通过中

間閘室的時間*。

5. 船閘的通過能力

在河流中設有船閘時，則其運輸能力決定於船閘的通過能力。船閘的通過能力是在通航期內貨運的噸數，它決定於一次過閘的船舶或木筏的載貨量和通航期內過閘的次數。

按理論計算的船閘通過能力：

$$P = nNmg,$$

式中 $n = 1440/T$ ，理論上船舶每天過閘次數；

T ——每次過閘所需時間，以分鐘計；

N ——通航期的長短以晝夜計（如終年通航，則應為 365 晝夜）；

m ——同時過閘的船舶數；

g ——船舶平均載重量（噸）。

因為過閘船只中除貨船外尚有客船以及單個的拖駁，所以船閘的實際通過能力遠較 P 值為小，必須從一晝夜的理論過閘次數 n 內減去通過上述船只的過閘次數 n_0 ，作為設計的一晝夜過閘次數。

此外，貨船的載重量常未完全被利用，還應乘以船舶載重量平均利用系數 α ($\alpha = 0.8 \sim 0.9$)；有時需要檢修船閘的設備，在一晝夜內船閘的平均工作時間數 $\tau < 24$ 小時（可採用 22.5 小時）；考慮到在一年過程中貨物運輸的不平衡性，引入不平衡系數 β ($\beta = 1.25 \sim 1.75$)，最後乃得船閘的實際通過能力為：

$$P_{np} = (n - n_0) \frac{Nmg\alpha}{\beta} \frac{\tau}{24}. \quad (10-2-9)$$

為了增大船閘的通過能力，改善船隊的使用情況，必須力求減少不平衡系數 β ，加大船只載重利用系數 α ，以及改善船閘的管理情況。一般實際通過能力約為理論的 0.2~0.5 倍。

二、船閘的布置型式

1. 船閘在樞紐中的布置

船閘及引航道的平面布置應首先保證船只航行的安全和方便。當通過泄水建築物泄放設計流量時，過閘船只不應遭到被水流引向壩孔或電站厂房的危險；在上下游靠近船閘處應設有停泊處，以備適當數量的船隊或木筏等待過閘，並保證停泊的安全；還應考慮整個

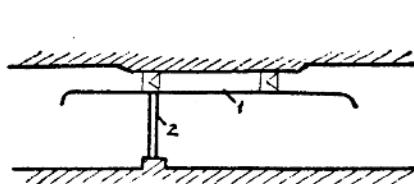


图 10-2-10 布置在河床中的船閘
1—船閘； 2—壩。

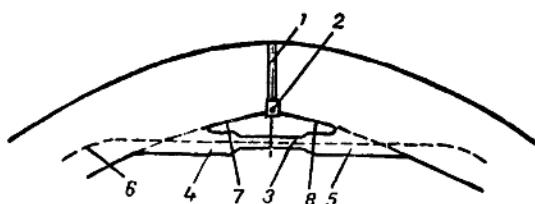


图 10-2-11 布置在引河上的船閘
1—溢水坝； 2—水电站； 3—船閘； 4—上游引航道；
5—下游引航道； 6—航道軸線； 7—上岸角； 8—下岸角。

* 參考 A.B. 米哈依洛夫：“船閘”（中譯本），科學技術出版社，1957 年。

樞紐的运用和施工条件，不要使其他建筑物的工作条件变坏。

在水利樞紐中，根据当地的具体情况，船閘的布置形式有以下两种：一种是布置在河床中（图10—2—10）；另一种是布置在河道之外的引河上（图10—2—11）。

在低水头的水利樞紐中，当河宽足以布置溢流坝和水电站时，若樞紐中有船閘，可布置在河床内（图10—2—10）。在这种布置中，船閘引航道的挖方通常较少，有时还可兼作施工导流之用。但船閘必須和坝一样在圍堰内施工，这样将增加圍堰圈围的面积，使建筑費用增加。这时，为了船舶从上游或下游进入船閘时的安全和便利，必須修建較长的引航道，用导墙把航道和河道分开。在河槽中，船閘通常位于岸边，最好把船閘布置在水深最大和地基情况較好的一岸，以便使下游接近船閘的引航道挖掘工作量最小，且使进口也不易被淤塞。

当水利樞紐位于河灣时，船閘特別适于布置在岸上开出的引河中（图10—2—11）。船閘布置在引河內，使船閘的施工条件大为简化。这时船閘可建筑于开敞的基坑中，多半不需要筑圍堰，施工时可利用原来河道維持通航。从运用观点上看，船閘布置在引河中也是便利的，船閘的进出口离溢流坝較远，流速一般不大。船閘布置在岸上引河中的缺点是需要进行大量的开挖。

在水利樞紐中采用船閘布置于河床中的方案时，船閘和坝軸綫的相互位置有以下两种布置方法：一为船閘突出在坝的下游（图10—2—12，a）；一为船閘突出在坝的上游（图10—

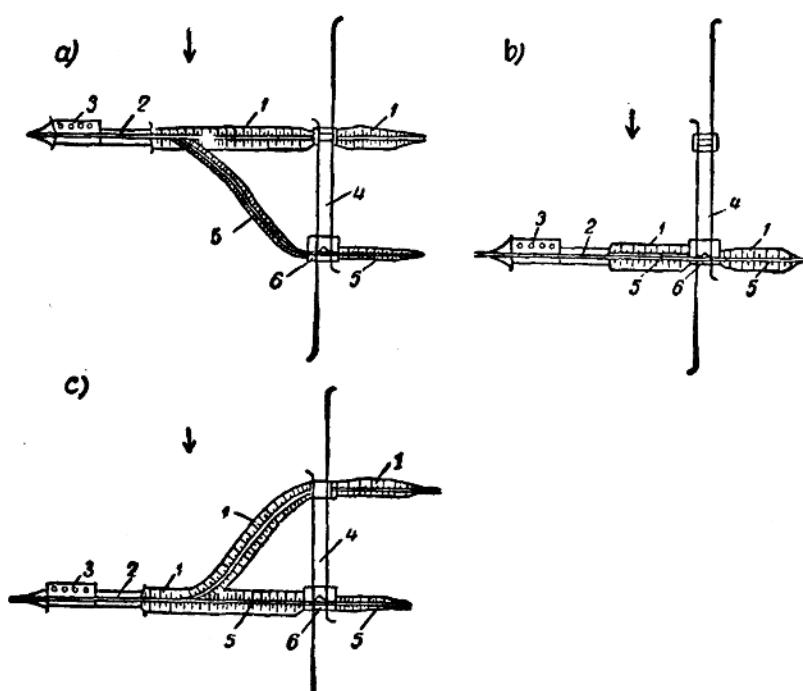


图 10—2—12 船閘和桥的布置图

a)—閘室在下游，桥通过下閘首；b)—閘室在上游，道路直線地通过下閘首上的桥；
c)—具有直線的引桥，但有擋水堤和上閘首相連。

1—土坝；2—溢水坝；3—水电站厂房；4—船閘；5—路；6—經過船閘的桥。

2—12, b 及 c)。

船閘布置在壩的上游的优点是：船閘的上游进口距溢流壩較远，如果此处需要建筑导堤时，它的长度可以作得比較短，通常不超过閘室的长度。上游导堤长度的減少是比较經濟的，因为它的高度是由上游水深决定的，因而往往比較高。其次，有可能在船閘和道路的交叉点建造固定的桥梁，由壩頂直線跨过下閘首。船只通过桥下时，閘室內的水位和下游水位相齐平，桥下有較大的淨空，当水头較大时也不須将桥台过分抬高。这种布置的主要缺点是：閘室处于上游深水处，承受了較大的水压力，因此閘牆、底板需要强度較大的結構。同时，防滲措施比較复杂，修理时較为困难。下游引航道的入口必須远离溢流壩，使由溢流壩下泄的水不影响船只的出入，因而下游段的导堤必須相当长；为了避免冲刷，导堤也必須加固。

对于船閘布置在壩下游的方案，閘牆、底板的負載均較小。为了避免驶进船閘的船只有被水流冲向溢流壩孔的危險，上游导堤的长度必須增加，但下游导堤的长度可較短。道路和船閘交叉点建立固定桥梁較为困难，因为跨过上游閘首建桥，桥下淨空往往不够，常需繞道下游閘首建桥，或在上游閘首作成活动桥。当有铁路通过时，由于铁路曲率半徑很大，前一个方案就很难实现；至于用活动桥通过船閘，也只适用于交通不頻繁的铁路上，例如，当这种铁路只供运输水电站设备时。

比較两种布置方案的优缺点可以看出，在一般情况下，船閘突出于上游方面的布置方式需要較大的投資，因而只有在必要的条件下（例如铁路跨閘时）才采取这种布置方式。

2. 引航道的布置

在交通頻繁的水道上，船只驶进船閘时要等待过閘，为了保証船只的安全和便利，要有面积較广的前沿区域或引航道。

引航道的布置基本上可分为对称和不对称两类（图 10—2—13）。当单向过閘时，船队在这两种布置形式的引航道內都沿着航道的軸綫行驶。当双向过閘时，由于对称式引航道的軸綫和閘軸綫重合，为了互相避让，船队进出閘都沿曲綫行驶（图 10—2—13, a）；但在非对称的引航道內，有一个方向的船队可以直綫航行（图 10—2—13, c）。若上、下游引航道向不同两侧扩大（图 10—2—13, b），在双向过閘时，可以沿直綫进閘曲綫出閘，也可以沿曲綫进閘直綫出閘。在前一种情况下，船队沿直綫进閘时可以有較快的速度，但在出閘时因須繞过等待过閘的船只，为了安全起見，要以較小的速度行驶。在后一种情况下，船队沿曲綫路徑进閘时須以較小的速度行驶，但因此时等待过閘的船只停在出閘船只行驶路綫以外，沿直綫路徑出閘的船队便可以立刻增大速度。

为了保証船队进出船閘的便利和安全，上、下游引航道內的水深不得小于閘檻上的水深。

船閘本身应与上、下游引航道布置在一直線上，船閘及引航道直綫段的总长度 l_n 不小于：

$$l_n = nL_k + (n+1)l_r + 2l_p. \quad (10—2—10)$$

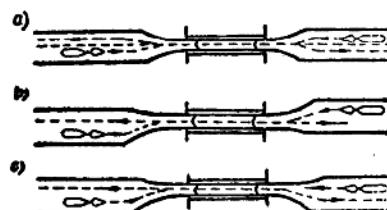


图 10—2—13 引航道平面图

a) 对称的；b) 非对称的，船只曲綫地入閘；c) 非对称的，貨流方向的船只直綫地进閘和出閘。

式中 L_k ——閘室的有效长度；
 n ——船閘的閘室数；
 L_r ——閘头的长度；
 l_p ——一侧引航道直綫段的长度。

通常 l_p 可以采用：

$$l_p = 1.2L_k.$$

因此：

$$l_n = (n+2.4)L_k + (n+1)l_r. \quad (10-2-11)$$

对单室船閘約为：

$$l_n = (3.7 \sim 3.8)L_k. \quad (10-2-12)$$

船队和个别船只在引航道中开往閘前停泊处不应有急剧的轉弯，引航道进出口的曲率半徑不应小于：

$$R_{\min} = 6l_c. \quad (10-2-13)$$

式中 l_c ——最大設計船只的长度。

为了使相反方向航行的船队能相互避让，引航道在船只最大吃水深度的平面上，应具有的宽度 b 为：

$$b = 2B + a_c + 2a_b \approx 2.6B. \quad (10-2-14)$$

式中 B ——最大船只或船队的宽度；

a_c ——船和船之间的空隙，一般取 $a_c \approx 0.2B$ ；

a_b ——船和引航道边坡的空隙，一般取 $a_b = a_c \approx 0.2B$ 。

为了使船只进出安全，引航道的进出口应远离泄水建筑物，使船只免受横向水流的影响，因此常須修筑导堤和分水堤，并須有足够的长度以保証該处的流速不大于允許的最大流速。在下游引航道的进口处还須考慮河床的变迁情况，使进口位于河床稳定、有足够水深且不淤积的地方，以保証船只的通航水深。

三、船閘的輸水設備

船閘的灌水和泄水过程是完成船舶过閘最主要的程序。在設計輸水設備时要求最大限度地縮短閘室灌、泄水的时间，以減少过閘的时间；且必須保証閘室内水流平稳，以便停泊于其中的船只不遭受剧烈的振蕩和位移。

船閘的輸水設備可以分为两种基本类型，即头部輸水系統和分散輸水系統。头部輸水系統的特点是：所有輸水設備都布置在閘头内（10-2-14，a）。分散輸水系統（图10-

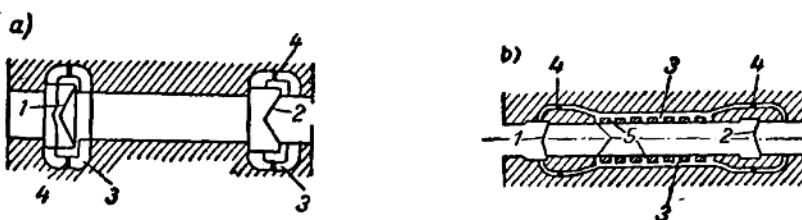


图 10-2-14 船閘輸水系統

a)头部輸水系統； b)分散輸水系統。

1—上閘門； 2—下閘門； 3—輸水涵洞； 4—閘門； 5—出水口。

—14, b) 則經由縱向涵洞輸水，它的特点是：灌水和泄水均沿閘室全長經過許多布置在閘室牆或閘底內的涵洞進行。

头部輸水系統不須在閘室範圍內設置涵洞，因而就可能簡化閘室牆及底的構造。头部輸水系統也往往可以完全不用環形涵洞，而把閘門和輸水設備的閥門合而為一，以簡化並降低閘首及其設備的構造和造價。

船閘水頭較大及閘室尺寸較大時，採用分散輸水系統可以縮短灌水時間。水頭愈大，節省時間愈多。但在經濟上，头部輸水系統的造價遠較分散輸水系統為低，並且管理方便，運轉費用也較低。

一般可以認為：當水頭在10~12米以內時，宜用头部輸水系統；在閘室短，或閘室雖長但航運並不頻繁，允許灌泄水時間延長的情況下，這種輸水系統也可用于較高水頭的船閘。

分散輸水系統主要用於高水頭（一般大於12~13米），或灌、泄水時間要求很短的船閘上。在岩石地基上，具有中等水頭和採用大體積混凝土牆的船閘，可以在不顯著地增加工程量和造價的條件下，修築縱向輸水涵洞。

1. 頭部輸水系統

(1) 閘門上設有活門的輸水系統 在閘門上設置裝有閥門的孔口。是头部輸水系統在構造上最簡單的型式。這種活門往往設有一排，位置在閘門的下部，並在下游水位以下（圖10—2—15,a）。孔口的活門作成平板門，可以繞水平軸或垂直軸轉動，或向上提升。活門的操作通過設置在閘門頂便橋上的拉杆來進行。這種型式在木籠式閘首上應用最廣。

簡單活門式輸水系統的主要缺點是：輸水時水流集中，對停在閘室內的船只不利。為了減小水流衝擊力的影響，改善船只在閘室內停泊的條件，可以布置2~3排水平排列的小門（圖10—2—15,b），使水流流速減小。這種型式的輸水設備具有結構簡單、造價低廉，使用方便等優點，所以在水頭較小的小型船閘中（ $H < 3~4$ 米）被廣泛採用。當水頭和閘室尺寸都比較大時，它可用作主要輸水系統的輔助輸水設備。

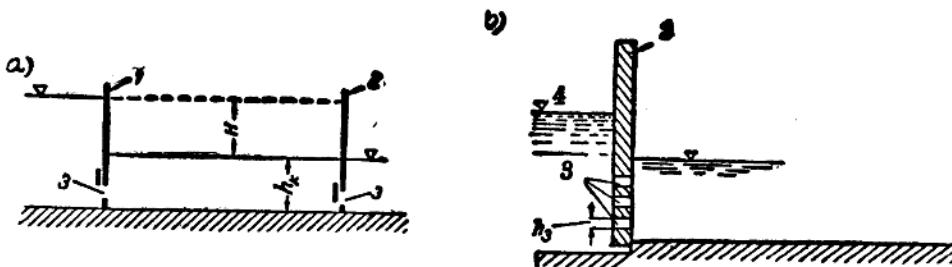


圖10—2—15 閘門上設有活門的頭部輸水系統

a)—一排活門； b)—多排活門。

1—上閘門； 2—下閘門； 3—活門； 4—閘室內的水位。 h_3 —孔口高度。

(2) 繞過閘門帶有短涵洞的輸水系統 這種輸水系統設置在閘首牆內。在上閘首，由閘門上游取水，繞過閘門並從閘門下方引入閘室，流出的方向和船閘軸線正交（圖10—2—16）；在下閘首，則由閘門前閘室內取水，在閘門下方引入下一閘室或下游河道。

这种系统比闸门上的活门好的地方是：水从两侧垂直于闸轴线流出时，互相撞击，可以消杀大部分能量，由于水流能量的消除比较充分，可以用于较大的水头（5~6米）和闸室尺寸较大的船闸。其缺点是：两股水流对冲的区域水流紊乱，不便船只停泊，因而要延长闸室的长度；且因首部集中输水沿闸室产生纵向水流，也对船只的停泊不利，因而必须延缓闸室的灌水时间。虽然有这些缺点，但这种输水系统构造简单，如在出口处进一步采取消能措施，其缺点还可减小，故此种首部输水系统采用较多。

在水头较大时（5~12米或更大一些），还可以采用在帷墙内具有消能室的输水系统（图10—2—17）及在闸首内设有消能设备的不用涵洞的输水系统（图10—2—18及10—2—19）。

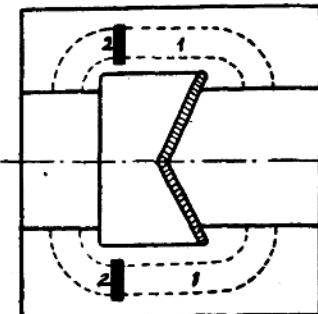


图 10—2—16
绕过闸首墙的输水涵洞
1—输水短涵洞；2—阀门。

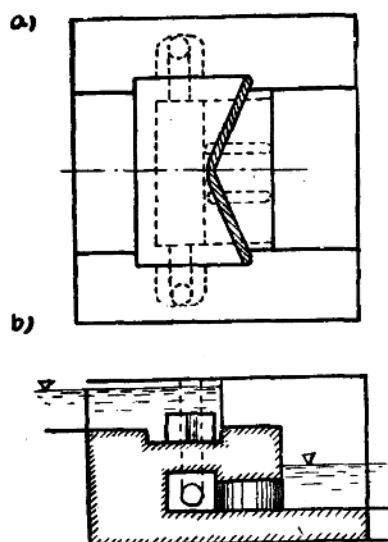


图 10—2—17 在帷墙内具有消能室的输水系统
a)平面图; b)沿轴线的断面图。

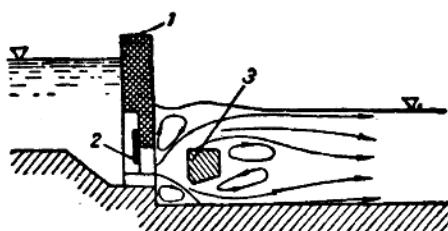


图 10—2—18 具有消能梁的船闸上闸首简图
1—上闸门；2—输水调门；3—消能梁。