

高等学校試用教科書

流 体 力 学

王致清、李壯云、苏尔皇編

只限学校內部使用



中国工业出版社

前 言

流体力学是水力机械专业的技术基础课，为所有学习水力机械的同志所必修，但过去我国一直没有专为水力机械服务的流体力学教材。随着我国国民经济的飞跃发展，水力机械制造业也有极大的发展，特别是从党中央提出调整、巩固、充实、提高的八字方针之后，对培养建设人材的质量提出了更高的要求，从而教材也就成了必须解决的问题。为了响应党的号召，适应目前的急需，我们教研室全体同志在党组织及学校行政的直接指导与帮助下，通过集体努力编写出了这本供水力机械专业用的流体力学教材。

过去水力学与流体力学是分为两门课程讲授的，根据我们几年来在教学中的初步体会，觉得这样分开有不少缺陷，故在1960年的教学改革中，经全体教师及高年级同学讨论后决定将它们合而为一，并订出了新的教学大纲，这本书就是按修订后的大纲编出的。因属初步尝试，内容是否恰当，尚待在以后的教学实践中验证。

本书第2、3、4、8、9、10、11章主要由王致清编；其中第2章的部分章节与第8章的第8节由程兆雪编；第1、5、6、7章由李壮云编；第12、13章由苏尔皇编；第14、15章由周铁农编；并由苏尔皇、刘永琳等作主要校核；教研室的其他成员亦全部参加了本书的抄写、描图与修改整理工作。

在编写过程中，我们尽量参考了有关这方面的书籍以及参照了兄弟院校的有关教材讲义，但由于任务紧迫，编写工作十分仓促，特别是由于我们思想水平与知识水平有限，加之教学经验不足，故书中定有不少缺点与错误之处，恳切的希望同志们提出批评与指正。

哈尔滨工业大学水力学及流体力学教研室

1961年6月6日

目 次

前言	1	§ 4-7 伯努利方程式的意义	69
第一章 緒論	5	第五章 实际流体动力学基础	71
§ 1-1 流体力学的任务及其发展簡史	5	§ 5-1 实际流体中的应力	71
§ 1-2 关于流体作为連續介质的概念	6	§ 5-2 以应力形式表示的实际流体运动微分方程式	72
§ 1-3 流体的主要力学性质、理想流体与实际流体	7	§ 5-3 实际流体中的切向应力、牛顿內摩擦定律	74
§ 1-4 作用在流体上的力	10	§ 5-4 实际流体中的法向应力	79
第二章 流体静力学	11	§ 5-5 納維-斯托克斯方程式	80
§ 2-1 流体静压力及其特性	11	§ 5-6 葛罗米柯-斯托克斯方程式及其伯努利积分	81
§ 2-2 流体平衡的微分方程式、等压面、质量力的势	13	§ 5-7 实际重力液体中沿微小流束的伯努利方程式	83
§ 2-3 重力流体的平衡、流体静力学基本方程式、巴斯噶原理及其应用	16	§ 5-8 实际液体在相对定常流动中沿微小流束的伯努利方程式	85
§ 2-4 压力表示法、流体静水头	21	§ 5-9 实际液体非定常运动沿微小流束的伯努利方程式	88
§ 2-5 流体的相对平衡	25	§ 5-10 两平行平板之間实际液体层流运动的研究	89
§ 2-6 作用在平面壁上的总压力、确定平面壁上总压力的图解分析法	27	§ 5-11 推导实际液体总流伯努利方程式的一些預备知識	92
§ 2-7 作用在曲面壁上的总压力、浮力	30	§ 5-12 实际液体总流的伯努利方程式	98
第三章 流体运动学基础	40	第六章 水力阻力和水头損失	102
§ 3-1 表示运动的两种方法	40	§ 6-1 水力阻力的实质以及分类	102
§ 3-2 流体运动的分类	42	§ 6-2 均匀流动和不均匀流动、有压流动和无压流动	102
§ 3-3 流綫、流管、流束、过水断面及流量	43	§ 6-3 均匀流动基本方程式	104
§ 3-4 流量不变方程式、連續性微分方程式	46	§ 6-4 液体流动的两种类型——层流和紊流、雷諾数	106
§ 3-5 流体质点运动的速度分解	47	§ 6-5 液体的层流运动	111
§ 3-6 流体质点的有旋运动	53	§ 6-6 紊流概述	113
§ 3-7 渦綫、渦管和渦束	53	§ 6-7 紊流中的动量交換及阻力	116
§ 3-8 速度环量	55	§ 6-8 紊流中的流速分布及近壁层流层的概念	117
§ 3-9 流体质点的无旋运动、速度势	56	§ 6-9 均匀紊流的水头損失	120
§ 3-10 势流运动的一些特性	58	§ 6-10 沿程阻力系数的实验研究	122
第四章 理想流体动力学基础	60	§ 6-11 局部阻力概述	127
理想流体中流体动压力	60		
理想流体的运动微分方程式	61		
理想流体动力学問題綜述	63		
边界条件和进口条件	63		
动量积分	65		
伯努利方程	68		

§ 6-12 管中液流突然扩大时的水头损失	128	§ 10-6 旋渦层	217
§ 6-13 确定局部水头损失的普遍公式	131	§ 10-7 卡門渦列	218
第七章 孔口、管嘴及管道的水力計算	137	第十一章 断裂流束繞流及其射流阻	
§ 7-1 孔口出流概述	137	力	221
§ 7-2 薄壁小孔口的定常自由出流	138	§ 11-1 定常流动全液流的动量定理	221
§ 7-3 薄壁大孔口的定常自由出流	140	§ 11-2 流体对弯管壁的作用力	222
§ 7-4 薄壁孔口的淹没出流	141	§ 11-3 流体对固壁的作用力	223
§ 7-5 薄壁孔口的不定常出流	143	§ 11-4 具有間断流束的繞流	225
§ 7-6 管嘴的液体出流	145	§ 11-5 水渠內平板射流阻力	226
§ 7-7 管路計算的概述	150	§ 11-6 孔口和閥門出流的流动参数的速	
§ 7-8 “长”管的水力計算	151	端图解法	231
§ 7-9 “短”管的水力計算	157	§ 11-7 水輪机引水室內流动参数的速端	
§ 7-10 管网中調节水箱的水力計算原則	159	图解法	234
§ 7-11 有压管路中閥門突然关闭时的水		§ 11-8 旋渦阻力	236
击現象	162	第十二章 机翼繞流	237
§ 7-12 有压管路中閥門逐漸关闭时的水		A) 平面机翼	237
击	167	§ 12-1 概述	237
§ 7-13 减弱水击危害的一些措施	168	§ 12-2 保角变换及其在机翼理論中的应	
第八章 理想不可压缩流体定常平面		用	239
有势运动	170	§ 12-3 儒可夫斯基-恰普雷金翼型、恰普	
§ 8-1 流函数及其特性	170	雷金假定	247
§ 8-2 速度势函数和流函数的关系流网	172	§ 12-4 其它理論翼型	252
§ 8-3 复位势与复速度	174	§ 12-5 薄翼理論	254
§ 8-4 几种简单流动	174	§ 12-6 任意翼型的近似解析研究	257
§ 8-5 势流的叠加	178	B) 有限翼展机翼	259
§ 8-6 繞过无穷长的圓柱的流动	184	§ 12-7 有限翼展机翼繞流概述	259
§ 8-7 圓外的点渦或源(汇)	189	§ 12-8 有限翼展机翼的感生速度和感生	
§ 8-8 水电比拟的實驗解法	191	阻力	261
第九章 理想不可压缩流体的空間有势		§ 12-9 展弦比和翼型特性之間的关系	263
流动	196	第十三章 翼栅流体动力学問題	264
§ 9-1 正交曲綫座标。各种微分运算符号	196	§ 13-1 概述	264
§ 9-2 空間曲綫座标的連續性方程式	200	§ 13-2 不动平面翼栅特性	268
§ 9-3 空間有势流动。简单流动的例子	201	§ 13-3 不动空間翼栅特性	270
§ 9-4 軸对称流动。流函数	203	§ 13-4 移动翼栅特性	272
§ 9-5 流体在混流式水輪机中的流动問題	204	§ 13-5 轉动翼栅特性	273
第十章 理想流体的旋渦运动	208	§ 13-6 升力法解翼栅繞流問題, 等价翼栅	275
§ 10-1 概述	208	§ 13-7 流綫法解翼栅繞流問題	278
§ 10-2 关于速度环量的斯托克司定理	209	§ 13-8 保角变换法解翼栅繞流問題	279
§ 10-3 速度环量保持性定理和拉格朗日		§ 13-9 奇点分布法解翼栅繞流問題	289
定理	211	第十四章 流体力学相似理論	299
§ 10-4 渦管保持性定理	214	§ 14-1 流动的力学相似	299
§ 10-5 渦束的感生速度定理——比奧-沙		§ 14-2 粘性流体流动的力学相似准則	300
发耳公式	216	§ 14-3 对相似准則的分析、决定性相似	

准则	302	§ 15-4 附面层平面流动的动量积分方	
§ 14-4 模型数据与实物数据的换算	303	程式	310
第十五章 附面层理论	305	§ 15-5 平板紊流附面层的阻力计算	313
§ 15-1 附面层流动概述	305	§ 15-6 任意曲面上的附面层, 剖面阻力 ...	314
§ 15-2 附面层平面流动的微分方程式	307	§ 15-7 附面层控制问题简单介绍	318
§ 15-3 平板层流附面层的阻力计算	309	参考文献	320

第一章 緒 論

§ 1-1 流体力学的任务及其发展簡史

流体力学是利用理論与实际相結合的方法，研究流体平衡和运动的規律及其与固体之間的相互作用，同时研究如何应用这些規律去解决工程实际問題。

流体，实际上是液体和气体的統称。一般来讲，流体力学研究的对象应包括液体和气体。但是由于在水力机械专业範圍内所遇到的工作介质多为液体（水或者油），因此我們在本課程中仅研究液体。不过关于液体的一些基本規律，对于速度低于声速的气体，也将是适用的。

近代，流体力学已經发展成为一門独立而又比較完善的科学，并已广泛的应用到国民經济的各个部門，为生产实际作出了极为有益的貢獻。例如，在水利建設、水力工程、动力机械、航空工程、交通运输及化学、冶金等各个工业部門中都将遇到各种类型的水力現象，因而都必須应用流体力学的一些基本規律使这些問題得到解决。对于水力机械的設計和制造而言，流体力学更是一門重要的技术理論基础。

流体力学和其他一切学科一样，也是人类在生产实践过程中建立和发展起来的，而且它的发展也是和社会生产力的发展基本相适应的。只要社会生产力得到解放，就必然会促进生产大发展，而随着社会发展的需要又必然要推动科学技术（其中也包括流体力学）的大发展。同时还應該指出，在流体力学的发展过程中，有許許多多的科学家，例如阿基米德、巴斯噶、牛頓、伯努利、欧拉、雷諾及巴甫洛夫斯基等人，在总结劳动人民长期实践經驗的基础上，对流体进行了长期辛勤的研究工作，因而取得了創造性的成果，为流体力学的发展作出了可貴的貢獻。

远在太古时代，当人类开始与自然斗争的时候，就开始了与洪水的斗争。例如，在公元前 2286 年~2278 年我国就有著名的大禹治水，公元前 250 年我国有著名的都江堰工程……。由于与自然斗争的需要与实践，就必然积累了不少关于流体方面的知識，不过这些知識还只是停留在一般經驗基础上，沒有能进行系統的总结与提高。直到公元前 250 年才出現过第一篇科学著作，即阿基米德在“論浮体”一文中所提出的阿基米德原理。但在以后的近十七个世紀中，由于中世紀封建农奴制度的統治，生产力受到束縛，流体力学也和其他一切学科一样，沒有得到什么新的发展。

以后，由于封建农奴制度的解体，流体力学才又开始新的发展。但这期間它还没有发展成为一門独立的科学。

直到 18~19 世紀，由于欧洲資本主义的兴起，生产力进一步解放，特别是欧洲的产业革命大大的促进了科学技术的发展。这期間伯努利应用动能定律得出了表征流体运动速度、压力之間关系的伯努利方程式，欧拉得出了表征流体运动速度、压力及外力之間微分关系的运动微分方程式。他們第一次应用数学分析的方法来研究流体的运动，并且奠定了古典

流体力学的基础，以后就开始应用古典数学来研究流体运动。但是由于实际流动现象的复杂，在古典流体力学的研究中，有时便采用将实际现象简化和提出一系列假设的办法，以及利用数学分析方法得出最终结果。可是这种简化往往不能完全符合实际情况，因而所得结果与实际情况就有不同程度的出入。而另外一方面，生产发展中又提出了大量的流体力学问题要求解决，于是古典流体力学就不能完全满足这种需要了。因此人们就不得不另找出路：即利用实验的方法得出一些经验数据与公式，来修正理论分析的误差，使工程实际问题得到完满的解决。

从此，关于流体的研究就形成两个分支：一个是偏重于数学分析的理论流体力学；一个是偏重于实验研究的水力学，而且这两方面都获得了比较大的成绩。但是，由于资产阶级唯心观点的影响，这种流体力学与水力学的分家多少成为对流体的理论研究与实验研究的分家。再加上在资本主义制度下，水力工程技术在实践方面所受到的局限性，使流体力学的发展受到一定程度的影响。

很显然，要能促进流体力学的不断发展，不断满足生产实际的需要。对流体必须采用理论与实际相结合的研究方法。目前有这样一种趋势，即使水力学与流体力学逐步接近而成为一门理论与实践紧密结合的科学。

十月革命后，世界上第一个社会主义国家——苏联在水力事业方面以巨大的规模和极快的速度向前蓬勃发展着。由于生产发展的需要，再加上辩证唯物主义观点的指导，使得苏联在流体力学方面取得了巨大的成就，并跃居世界前列。

我们伟大的祖国在解放后的十年来，特别是大跃进的三年来，由于党的领导和全国人民的努力，在水力事业方面取得了极为辉煌的成就：在水利工程方面，有著名的治淮工程，根治黄河工程，……；在水电事业方面，我国修建了一系列大型、中型水电站，制造了许多巨型水轮机和各种类型的水泵，……；在农田水利方面，更是气象万千，遍地开花……。这些巨大的实践成果及在规划中的更加伟大的远景要求，必将大大丰富和发展各有关科学部门，特别是作为其理论基础的流体力学。在党的英明领导之下，在三面红旗的光辉照耀之下，我国人民必将在流体力学和其他一切科学技术的发展中作出杰出的贡献，使我国的科学技术事业登上珠穆朗玛峰。

§1-2 关于流体作为连续介质的概念

液体是由分子所组成。由于分子力的作用，这些分子总是不断作混乱而又无规则的热运动。因此，如果要从研究每一个分子的运动出发，进而掌握整个流体平衡与运动的规律，那是很困难的。因为每一个分子的运动是很复杂的，而且即使在一个很小的体积内所包含的分子数目也是特别的多，要列出这些分子的运动方程式几乎是不可能的。既然这条道路行不通，那就只能另找出路了。

因此在流体力学的研究中，我们将流体加以理想化。我们不认为流体是由大量分子所组成，而认为是一种假想的、无间隙的充满了它所占据的空间的连续介质，而且这种连续介质仍然具有流体的一切基本力学性质。

我们将流体认为是一种连续介质，这是否可能呢？我们知道，虽然流体是由大量分子所组成，但是在工程上所研究的流体总是具有一定的体积，即使在很小的体积中（例如 1

厘米³)也包含有大量的分子。在这块小体积中,如果研究一下其中各部分(例如1/10厘米³),其分子数目及其性质也可认为是完全相同的。因此我们在研究中可以不考虑其分子组成。另外,更重要的在于从工程实用的观点来看,主要要求研究与掌握流体的宏观运动规律,而关于流体的分子运动是没有什么实用意义的。例如说,在桌子上放一杯水,如果从分子运动的观点来看,水中分子始终在不断运动,因此这杯水不是静止的;如果从宏观的角度来看,从把流体看成连续介质的角度来看,它并没有运动,因此这杯水是静止的。很显然,从工程实用的观点来看,后者才是具有实用意义的。由此可见,我们在研究流体的宏观机械运动的时候,完全有可能把它当作连续介质来处理。

把流体当作连续介质以后,不但使我们撇开了流体内部复杂的分子运动,而仅考虑流体在外力作用之下宏观的机械运动,便于我们抓住客观事物的本质。同时使我们可以认为流体中的速度、压力等运动要素是连续分布的,可以应用连续函数来描述,因此在研究中可以利用根据连续函数得出的一系列数学成果来解决流体力学中的各类问题。

综合上述,可以看出,将流体看成是一种连续介质不仅是必要的,而且是完全可能的,同时在研究中将具有极大的优越性。因此在今后的研究中,我们不再将流体看成是由分子组成的了,而认为是一种连续介质,这种连续介质本身是由无穷多个连续分布的微小流体团所组成,这种微小的流体团我们称之为流体质点,也有称之为流体微团的。

§1-3 流体的主要力学性质、理想流体与实际流体

我们在研究流体的平衡与运动的时候,必须知道作为连续介质的流体所具有的主要力学性质。下面我们就流体的几个主要力学性质分别加以介绍:

一、流体具有质量,具有重量

流体的这个性质和刚体是相同的,都是具有质量,具有重量。

关于流体质量的大小,通常用密度 ρ 来加以描述。

在均质流体中,所谓密度 ρ 是指单位体积流体所具有的质量,即:

$$\rho = \frac{\text{质量 } M}{\text{体积 } V} \text{ [公斤·秒}^2\text{/米}^4\text{]} \quad (1-1)$$

在非均质的流体内部,按上式计算的结果只能表示流体的平均密度。对于流体中某一点的密度,可表示为:

$$\rho = \frac{dM}{dV} \quad (1-2)$$

式中 dM 为流体中某一微小体积所具有的质量;

dV 为具有上述微小质量的流体体积。

关于流体重量的大小,通常以重度 γ 来加以描述。

在均质流体中,所谓重度 γ 是指单位体积流体所具有的重量,即

$$\gamma = \frac{\text{重量 } G}{\text{体积 } V} \text{ [公斤/米}^3\text{]} \quad (1-3)$$

在非均质流体中某点处的重度可表示为

$$\gamma = \frac{dG}{dV} \quad (1-4)$$

密度 ρ 和重度 γ 之间的关系为:

$$\gamma = \rho g \quad (1-5)$$

式中 g 为重力加速度。

二、流体的压缩性和膨胀性

当作用在流体上的压力增加时，其所占体积就会减小，流体的这种特性称为压缩性。流体的压缩性通常用体积压缩系数 β_p 或弹性系数 E_0 来表示。

压缩系数 β_p 是表示当温度不变时，压力每升高 1 公斤/厘米² 时流体体积的相对变化，即：

$$\beta_p = -\frac{\frac{dV}{V}}{dP} \quad [\text{厘米}^3/\text{公斤}] \quad (1-6)$$

式中 dP 为压力的增值；

V 为流体原来所占的体积；

dV 为流体体积的变化；

$\frac{dV}{V}$ 为流体体积的相对变化。

弹性系数 E_0 是压缩系数 β_p 的倒数，即：

$$E_0 = \frac{1}{\beta_p} = \frac{-dP}{\frac{dV}{V}} \quad (1-7)$$

在表 (1-1) 中列举了当温度为 0 °C 时，不同压力之下水的压缩系数值。

表 1-1 0 °C 时水的压缩系数 β_p 值

压力(大气压)	5	10	20	40	80
$\beta_p(\text{厘米}^3/\text{公斤})$	0.529×10^{-4}	0.527×10^{-4}	0.521×10^{-4}	0.513×10^{-4}	0.505×10^{-4}

由表上可以看出，压力每升高一个大气压时，水的体积只改变万分之零点五左右。因此在一般情况下（某些压力变化很大的情况除外）可以认为水是不可压缩的。其他液体的情况也与此类似。

此外，当温度变化时，流体改变其体积的特性称为膨胀性。流体的膨胀性通常用温度膨胀系数 β_t 来表示。

膨胀系数 β_t 是表示当压力不变时，温度每升高 1 °C 时流体体积的相对变化，即：

$$\beta_t = \frac{\frac{dV}{V}}{dt} \quad (1-8)$$

式中 dt 为温度的增值；

$\frac{dV}{V}$ 为体积的相对变化。

在表 (1-2) 中列举了在不同温度与压力之下，水的膨胀系数 β_t 值。

表 1-2 水的膨胀系数 β_t 值

压力(大气压)	温 度 (°C)				
	1~10	10~20	40~50	60~70	90~100
1	14×10^{-6}	150×10^{-6}	422×10^{-6}	556×10^{-6}	719×10^{-6}
100	43×10^{-6}	165×10^{-6}	422×10^{-6}	548×10^{-6}	704×10^{-6}

由表上可以看出，在溫度較低的情況下（ $0^{\circ} \sim 20^{\circ}\text{C}$ ），溫度每升高 1°C ，水的體積最大只改變萬分之一點五；在溫度很高的情況下（ $90^{\circ} \sim 100^{\circ}\text{C}$ ），溫度每升高 1°C ，水的體積也只改變萬分之七左右。因此在工程實用上，一般可以不考慮水的膨脹性。對於其他液體的情況也是相類似的。

綜合上述，可知在一般情況下，液體的壓縮性與膨脹性很小，可以略去不計，因此其密度以及重度也是不變化的，可以看作常數，這種流體我們稱之為不可壓縮流體。反之，如果當流體的壓縮性與膨脹性比較大，其密度與重度不能看成是常數，這樣的流體稱為可壓縮流體。

三、流體的粘性

由於分子運動的影響，當流體的各部分之間具有相對運動時，就會產生摩擦切應力來阻止這種相對運動的特性，稱之為流體的粘性，或稱粘滯性。

關於流體的粘性一般用粘性係數 μ 來加以描述。它是比較複雜的，影響係數 μ 的因素很多，與流體的性質、溫度的高低以及相對速度的大小等很多因素有關。我們在本書第五章將詳細討論。

摩擦阻力是流體粘性的表現形式。而且只有當流體的各部分之間具有相對運動的時候，流體的粘性才會表現出來；如果當流體是靜止的，或者各部分之間沒有相對運動速度的時候，流體的粘性就不會表現出來，也即這時流體內部不會有摩擦阻力存在。這就說明，流體的靜摩擦力是不存在的，這一點流體與固體大不相同。對於靜止的固體，必須作用以足夠的力量克服其靜摩擦力以後，它才會開始運動；可是流體卻不然，由於它不存在有靜摩擦力，我們只要在靜止流體上稍稍加上一點外力，它就會開始流動，因此我們說流體具有極大的易流動性。

四、凝聚力與表面張力

流體中分子間相互作用的結果就產生了凝聚力。凝聚力是內力，且互相平衡。只有在流體的邊界上，這種力才表現出來。流體的凝聚力很小，實用上可以忽略不計，認為流體不能抵抗拉伸。水抵抗拉伸的阻力僅為 3.6×10^{-4} 公斤/厘米² 左右。

液體是具有自由表面的。位於自由表面的液體由於分子之間相互作用的結果，因而就產生了表面張力。在液體表面上好像形成了具有獨特形狀的薄膜，要使其破裂，必須加上某些外力。水在 20°C 時的表面張力為 7.4×10^{-3} 公斤/米左右。

由於流體的凝聚力及表面張力都很小，對於水力機械專業範圍內所遇到的一些水力現象而言，是沒有什麼實際意義的，因而可以忽略不計。

五、理想流體和實際流體

綜合上面的討論，我們知道，所有流體都具有質量、重量、粘性，以及壓縮性、膨脹性與凝聚力、表面張力等。不過對於液體而言，在一般情況下，後者都是比較小的，因而在實際研究中可以忽略不計，而僅須考慮其質量、重量與粘性。

但是，由於流體的粘性是比較複雜的，影響因素很多。我們對流體進行解析研究的時候，如果要考慮流體的粘性將是極為困難的，甚至無法進行。因此我們引入了一個新的概念，即所謂理想流體的概念。

所謂理想流體是一種假想的不具有粘性的流體。但在自然界中所有實際存在的，是具

有粘性的流体称之为实际流体，或称为粘性流体。

引入理想流体的假设，是为了将我们所研究的对象——流体加以简化，便于应用解析的研究方法得出最终完善的结果。这样做，对于一些粘性很小，或者相对运动速度很小的流动情况而言，研究结果与实际出入不大；而对于一些粘性比较大，或者相对运动速度比较大的流动情况而言，误差就比较大了。这时就必须通过实验研究的办法将理论分析结果加以修正，以求达到与实际情况相一致。

§ 1-4 作用在流体上的力

作用在流体上的力大致可以分为三类：

一、内力 所谓内力是指我们所研究的流体体积内，流体质点之间相互的作用力，在流体内部是互相平衡的。例如凝聚力、内摩擦力和表面张力等均属于这一类。

二、表面力 所谓表面力是指作用在我们所研究的流体体积表面上的力，是由与这块流体相接触的其他物体（流体或固体）的作用而产生的。

表面力又可以分为两类：一类是与流体表面相垂直的法向力；一类是与流体表面相切的切向力，切向力即是由于流体粘性所引起的摩擦力，因此对于静止流体以及理想流体的表面上，是没有切向力存在的，仅仅只有法向力。

三、质量力（或称为体积力） 所谓质量力是指作用在流体内部每一个质点上的力，其大小与流体质量成正比。

质量力可以分为两种：一种是由与我们所研究的流体不相接触的其他物体对所研究的流体每一个质点上的作用力，例如重力。这一类力也有称之为引力的；另一种为由于流体作加速运动或曲线运动所引起的作用于流体每一个质点上的力，这一类力也有称之为惯性力的。例如离心力就属于这一类。

在今后的研究中，我们用单位质量流体所受质量力的大小来表征流体的质量力。并且用 X 、 Y 、 Z 来表示单位质量流体所受的质量力在三个坐标方向的分力。假设有某一体积为 V 、质量为 M 的流体所受的质量力为 F ，则单位质量流体所受的质量力在三个坐标方向的分力可分别表示为：

$$\left. \begin{aligned} X &= \frac{F_x}{\rho V} = \frac{F_x}{M} \\ Y &= \frac{F_y}{\rho V} = \frac{F_y}{M} \\ Z &= \frac{F_z}{\rho V} = \frac{F_z}{M} \end{aligned} \right\} \quad (1-9)$$

式中 F_x 、 F_y 、 F_z 为质量力 F 在三个坐标方向的分力。

第二章 流体静力学

流体静力学的基本问题是研究流体在外力作用下力学静止平衡时的规律，以及这些规律的实际应用。

应该注意的是在静止的流体内流体是不显示粘滞性的。所以本章的一切结论不管对理想流体还是粘性流体都是适合的。而且本章讨论的流体只限于不可压缩流体（ $\rho = \text{常数}$ ）。

此外，流体作为连续介质。因此本章讨论的所有未知函数皆可以认为是空间坐标的连续函数。这样可以有利于应用连续函数数学工具。

§ 2-1 流体静压力及其特性

我们在力学平衡状态的流体中取出某一个体积如图 2-1 所示。我们设想用平面 AB 将它分割成 I、II 两部分，并取去其中一部分。例如取去上部分 I，那么为了保持 II 的平衡我们就必须加上一个力来代替被切割去的部分 I 对 II 的作用。而且这个力在分割面上是完全按某一定规律分布的。我们现在从分割面 AB 上围绕 A 点取出一小块面积 ΔS 来加以研究，设作用在这小块面积 ΔS 上的力为 ΔP ，我们称 ΔP 为作用在 ΔS 面积上的总流体静压力。

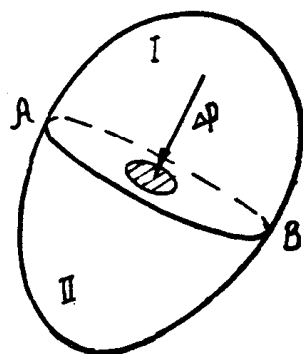


图 2-1

(一) 流体静压力的定量描述

我们划出的面积元素 ΔS ，被取去的 I 部分流体体积有一个力作用在这小面积 ΔS 上，这个力形成了 ΔS 面上的应力，以 p 表示之，而 ΔS 为力 ΔP 的作用面，这里“应力”是指作用于单位面积上的力。

我们称比值

$$\frac{\Delta P}{\Delta S} = p_{cp}$$

为作用在 ΔS 面积上的平均流体静压力。

当把小面积 ΔS 无限的缩小到点 A 时这个比值的极限将表示在点 A 处的静水压力，即

$$p = \lim_{\Delta S \rightarrow 0} \frac{\Delta P}{\Delta S} \text{——点 } A \text{ 静水压力} \quad (2-1)$$

在均质的流体（指同一种流体）中静水压力是点的坐标的连续函数， $p = p(x, y, z)$ ，而且与流体的种类及它的物理性质有关。

(二) 流体静压力的特性

流体静压力（压应力）的性质与固体应力有着本质的区别。大家知道，固体中应力可以是压应力或拉应力，也可能有垂直的和切向的分应力，并且随作用面在空间的方位（指位置和倾斜度）而变更的，而在平衡的流体中就特别简单。

我们来叙述它的两个特性，并证明其正确性。

1. 流体静压力的方向总是和所研究的面的内法线方向重合

现在用反证法来证明这一特性，因为我们研究问题的前提条件为流体是静止的，因此我们假设在静止流体表面上作用一任意方向的力 P' 并将它分解为沿外法线方向的 P_n 及沿切线方向的 P_t 两个分量（如图 2-2 所示）。

我们现在静止流体表面上切向分量 P_t 是不可能存在的，因为静止流体中的静摩擦力是不存在的。流体完全不能抵抗由于剪切应力所引起的变形，如果有 P_t 存在则流体要产生滑动，这就与流体是静止的前提条件相矛盾。

同时，在静止流体表面上沿外法线方向的力 P_n 也是不可能存在的。因为流体完全不能抵抗由于拉力所引起的变形，如果有 P_n 存在则流体必然要运动。这也与流体是静止的前提条件相矛盾。

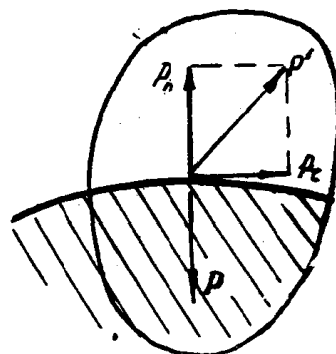


图 2-2

既然在静止流体表面上不可能有外法线方向的及切线方向的力作用，那么作用在静止流体表面上的力只可能沿内法线方向，即如图 2-2 P 所示的方向。

2. 静止流体内任何一点处的流体静压力在各个方向都是相等的。也就是说，如果通过 A 点（图 2-3）任意画出两个面 1-1 和 2-2，在二个面上分别取微小面积 ΔS_1 和 ΔS_2 ， A 点在面积 ΔS_1 和 ΔS_2 上，那么作用在这两个微面积上的流体静压力（ p_1 和 p_2 ）的数值是相等的，即

$$|p_1| = |p_2|。$$

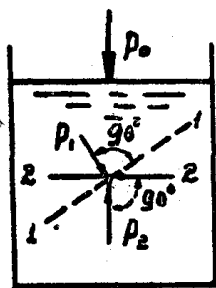


图 2-3

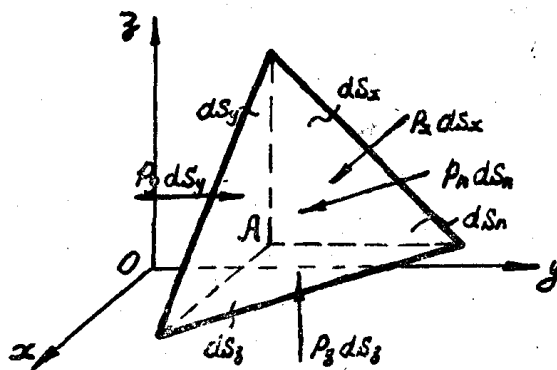


图 2-4

为了证明这一关系我们在图 2-3 所示的静止流体内围绕 A 点取出一无限小的四面体，使他通过点 A 的三个棱分别平行于坐标系 $oxyz$ 的三个轴，设他的边长分别是 dx , dy , dz （图 2-4）。

对静止流体其内摩擦力是不存在的，作用在四面体上的力只有表面力和质量力两类：设作用在斜面上的表面力为 $p_n dS_n$ ；作用在与坐标平面平行的其他三个表面上的表面力分别为 $p_x dS_x$ ； $p_y dS_y$ ； $p_z dS_z$ 。根据流体静压力的第一个特性，这些力都是沿各个作用面的内法线的方向，作用在这四面体上的质量力设为 $F(X, Y, Z)$ 。

因为该四面体是平衡的，那么作用在这四面体上的所有外力在各个座标方向的投影之和必皆为零，即可以写出在各个座标方向的力学平衡方程式：

在 x 軸方向上有 $\Sigma X_i = 0$, X_i 为在 x 軸方向上的各作用力。即

$$p_x dS_x - p_n dS_n \cos(\widehat{n, x}) + X \rho dV = 0 \quad (2-2)$$

式中 ρ 为流体的密度; $dS_x = \frac{1}{2} dy dz$;

$$dS_n \cos(\widehat{n, x}) = dS_x = \frac{1}{2} dy dz;$$

$dV = \frac{1}{6} dx \cdot dy \cdot dz$ ——为小四面体之体积。

将上面各式代入 (2-2) 之后得到

$$p_x \frac{1}{2} dy dz - p_n \frac{1}{2} dy dz + X \rho \cdot \frac{1}{6} dx dy dz = 0$$

化簡, 消去 $\frac{1}{2} dy dz$ 可得出:

$$p_x - p_n + \frac{1}{3} X \rho dx = 0$$

若使小四面体无限縮小到点 A , 則 dx 趋近于零, 于是得

$$p_x - p_n = 0, \text{ 或 } p_x = p_n$$

表示在点 A 无论是 x 軸方向还是法綫 n 方向的流体靜压力值是相等的。

同理可得出

$$p_y = p_n, \quad p_z = p_n$$

由此可知

$$p_x = p_y = p_z = p_n \quad (2-3)$$

这就証明了, 在力平衡的流体內任一点处的流体靜压力值沿各个方向都是相同的。这就是流体靜压力与其作用面的方向的无关性。

由这一特性可知, 决定在某一点的压力有一个数值就够了。据前所論, 很明显压力 p 就表示作用在单位面积上的力。

§ 2-2 流体平衡的微分方程式、等压面、质量力的势

本节来討論流体处于靜止平衡时它所受的力应滿足的条件。

在充滿空間的靜止流体中划出一个无限小的平行六面体 (图2-5), 使六面体頂点 A 与座标系 $oxyz$ 的原点相重合, 而其各边之长为 dx, dy 和 dz 分别与各座标軸相重合。

使 A 点的靜水压力为 P , 按照上节中所讲的理由可以认为, 在与 yz 座标面相重合的微小面上各点中共靜水压力也等于 p 。

記住靜水压力是座标的連續函数: $p = p(x, y, z)$ 如我們將函数 p 按泰勒級数展开并取該級数之前兩項, 我們就能够写出与 yz 座标面平行的六面体的另一面上各点的压力表示式:

$$p + \frac{\partial p}{\partial x} dx \dots \dots \quad (2-4)$$

要注意偏导数 $\frac{\partial p}{\partial x}$ 本身表示在空間里压力沿 x 軸方向的单位长度上的变化。 $\frac{\partial p}{\partial x}$ 之值

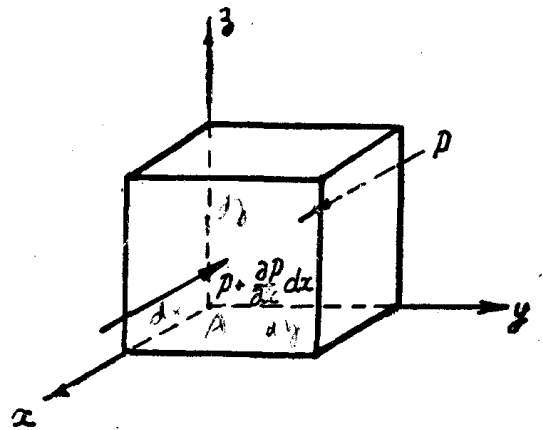


图 2-5

称做该点(点A)在x轴上(或沿x轴)的“压力梯度”。必须注意到任何数量的梯度是具有一种方向的矢量,其方向平行于在导数分母中指出的轴向。

显然,压力梯度 $\frac{\partial p}{\partial x}$ 与梯度方向一致的长度 dx 的乘积 $\frac{\partial p}{\partial x}dx$ 等于这长度上的压力的全部变化(增量)。

这样,利用压力梯度的概念,就是不记住函数 p 的展开式,也可以写出上述的压力表示式(2-4)。

同时可以写出作用在平行六面体其余面上的压力表示式。

记住充满在平行六面体的流体处在平衡状态,我们写出作用在这流体上的所有的力(表面力和质量力)在x轴上的投影之和为零的条件

$$p \cdot dydz - \left(p + \frac{\partial p}{\partial x} dx \right) dydz + X \rho dx dy dz = 0$$

将这方程之各项除以这平行六面体的流体质量 $\rho dx dy dz$,即将各项变为对单位质量而言,则我们得:

$$\left. \begin{aligned} X - \frac{1}{\rho} \frac{\partial p}{\partial x} &= 0 \\ Y - \frac{1}{\rho} \frac{\partial p}{\partial y} &= 0 \\ Z - \frac{1}{\rho} \frac{\partial p}{\partial z} &= 0 \end{aligned} \right\} \quad \text{依同理可得 } y \text{ 和 } z \text{ 轴方向的} \quad (2-5)$$

上式称为流体平衡微分方程式。它表明,在流体的平衡状态下作用在流体上的质量力与对应的表面力所平衡,利用流体平衡方程式可以解决流体静力学中的基本问题。如当已知质量力求流体内部压力的分布或求流体在平衡状态下的自由表面的形状等。

从流体平衡微分方程式可见:流体并非对任何作用于其上的质量力均可达平衡,而是仅对满足一定条件的质量力才可达到平衡,为此我们将微分方程式中各式分别乘以 dx , dy , dz ,然后相加起来。这样我们就得到:

$$\rho (Xdx + Ydy + Zdz) = \frac{\partial p}{\partial x} dx + \frac{\partial p}{\partial y} dy + \frac{\partial p}{\partial z} dz \quad (2-6)$$

由于 $p = p(x, y, z)$,所以方程式(2-6)右边是压力 p 的全微分:

$$dp = \frac{\partial p}{\partial x} dx + \frac{\partial p}{\partial y} dy + \frac{\partial p}{\partial z} dz \quad (2-7)$$

则(2-6)式化为:

$$dp = \rho (Xdx + Ydy + Zdz) \quad (2-8)$$

假如流体是不可压缩的,即 $\rho = \text{常数}$ 。则(2-8)式的左边既然是压力的全微分,那么右边也一定是某个函数 $U(x, y, z)$ 的全微分,否则该式不可能恒等。即有

$$dp = \rho dU = \rho \left(\frac{\partial U}{\partial x} dx + \frac{\partial U}{\partial y} dy + \frac{\partial U}{\partial z} dz \right) \quad (2-9)$$

与(2-8)式比较得

$$X = \frac{\partial U}{\partial x}; \quad Y = \frac{\partial U}{\partial y}; \quad Z = \frac{\partial U}{\partial z} \quad (2-10)$$

显然,这个函数 $U(x, y, z)$ 对各个坐标方向的偏导数正好等于作用在单位平衡质量流体上的质量力在该坐标方向上的投影。我们称这种函数为势函数。满足这种条件的力

称做有势的力。由上述讨论可知：只有在有势的质量力的作用之下不可压缩流体才能处于力学平衡状态。

在大自然中的力，如重力，惯性力等都是有力。已知这些力在各个座标方向的分量就可以用积分方法求出其势函数。所以在重力，惯性力等作用下的流体都能处于力学平衡状态。

现在来研究所谓等压面的概念，流体中静压力相等之各点所组成的面称为等压面。显然，在等压面上 $p = \text{常数}$ ，亦即 $dp = 0$ 。

前面已得出静止液体平衡的条件是

$$dp = \rho dU$$

故在等压面上有

$$dU = 0 \quad \text{即 } U(x, y, z) = \text{常数}$$

由此可见，在等压面上力的势函数值必等于常数，而势函数值等于常数的面称为等势面，所以在静止流体中等压面必与等势面相重合。

等压面的重要特性是：作用在静止流体中任一点的质量力垂直于通过该点的等压面。这一特性可以证明如下：

设在等压面上任取一微分线段 dl ， dl 在各座标方向的投影分别为 dx ， dy ， dz ，则质量力沿 dl 所作的功为：

$$Xdx + Ydy + Zdz$$

由等压面上的条件 $dU = 0$ ，并注意到 (2-9) 式则有

$$Xdx + Ydy + Zdz = 0 \quad (2-11)$$

此式表明，质量力沿 dl 线段所做的功等于零。这只有当质量力垂直于 dl 线段时才有可能，而 dl 是在等压面上的，故质量力是垂直于等压面的。

等压面的例子如大气与湖水自由表面（两种不同流体的分界面），在这自由表面的所有各点上压力等于大气压力。

由于此种原因同时也由于每个等压面都可能广义的了解为流体的自由表面，只要是在其上面有相应的气体压力，所以等压面有时称为水准面。

等压面这一特性，可以用来解决某些问题。如等压面在空间中的位置就确定了质量力的方向，相反地，质量力场也确定了等压面在空间中的位置。

比如，静止液体（例如湖水面）的自由表面是一水平面。因为这种液体只在重力作用下，显然，与重力场垂直的面将是一些水平面，这些水平面就是不同的等压面。

再来讨论一下，两种不相混的流体，它们为了保持力学平衡，不同流体的分隔面一定要是一个等压面。

为了证明这一点，我们取直线位于两种流体的分隔面上，设一种流体，例如直线下面的流体的密度为 ρ_1 ，而另一种在上面的流体的密度为 ρ_2 。在分隔面上取两个无限接近的点 1 和 2。设在这两点上的压力差分别是 dp_1 和 dp_2 ，势函数值差为 dU_1 和 dU_2 。但是在这分隔面上，对于这两种流体，其压力差和势函数值差都应该是相等的，否则不会平衡的。即有

$$dp_1 = dp_2 \quad \text{和} \quad dU_1 = dU_2 = dU$$

注意到 (2-9) 式, 得出

$$\rho_1 dU = \rho_2 dU \quad (2-12)$$

因为 $\rho_1 \neq \rho_2 \neq 0$, 故 (2-12) 式成立, 只有当 $dU = 0$ 时才有可能。这就表明, 分隔面将是一等势面。因此, 它也是一等压面。

两种不相混的流体处于力学平衡时, 只有当密度大的流体在下面时平衡才是稳定的, 否则平衡是不稳定的。此时稍加力平衡就会破坏。

§ 2-3 重力流体的平衡、流体静力学基本方程式、巴斯噶原理及其应用

我们现在来研究一种特殊的情形, 即作用在液体上的有表面力和只有一种质量力——重力。在流体力学中, 当作用于流体上的只有质量力中的重力时, 该流体称为重力流体, 从这定义很清楚地看出, 流体力学中的名词“重力流体”与所谓“重水”是没有一点相同之处的 (重水是以略大的比重区别于普通的水)。

假定在 x, y, z 坐标系中 (z 轴铅直向上) 我们有静止重力流体的某一体积如图 2-6 所示。从上节中我们所研究过的例题中知道, 静止重力流体的自由面须垂直于质量力 (重力) 的方向, 故为水平面。设被研究的静止流体的水平自由面与 xy 坐标面重合。我们知道, 当流体平衡时等式 (2-9) 可以成立:

$$dp = \rho dU$$

上式可以写成展开式:

$$dp = \rho(Xdx + Ydy + Zdz) \quad (2-8)$$

显然对于重力流体来说:

$$X = 0; Y = 0; Z = -g。$$

式中 g 代表重力加速度。把单位质量力各个分量值代入方程式 (2-8) 中, 得出:

$$dp = -\rho g dz = -\gamma dz \quad (2-13)$$

积分 (2-13) 式, 得

$$p = -\gamma z + C \quad (2-14)$$

如将方向向上的 z 轴, 改换之为方向向下的 h 轴, 今后的讨论中会有更多的方便。即是由 h 代表该点流体自由表面以下的深度 (称之淹深), 可将 (2-14) 方程式中的 z 换之以 $-h$, 得到如下形式:

$$p = \gamma h + C \quad (2-15)$$

式中 C 为积分常数。当知道自由表面上压力 p_0 的值时, 该常数就可确定。即当 $h = 0$ 时 $p = p_0$ 是已知的。如代入方程式 (2-15) 中得出:

$$p_0 = C \quad (2-16)$$

(2-16) 式代入方程式 (2-15) 中, 得出在静止重力流体内任何一点处的静水压力一般公式:

$$p = p_0 + \gamma h \quad (2-17)$$

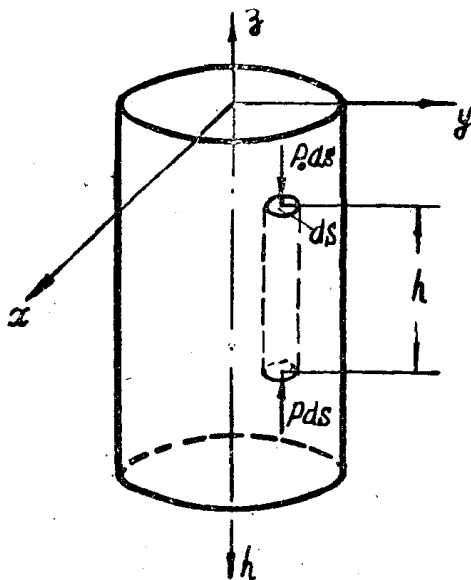


图 2-6