

三江电站溢流式厂房上部结构設計

四川省水利水电勘測設計院 雷 声

一、工程概况

三江电站位于巴河中游大濂滩，距巴中县城22公里，为发电、通航的综合利用工程。电站装机容量6800千瓦，年发电量3050万度，主要用于提灌、粮棉油加工、农机修配等。船闸年通航能力为21.2万吨。

巴河属渠江支流，源于南江县小巴山，流经南江、巴中、平昌，至渠县三汇镇汇入渠江，全长350公里，流域面积18,000平方公里。河道平均坡降0.11%。

巴河大濂滩段长约1公里，河道顺直，河床比降平缓，河谷断面呈U形，宽约180米。坝址附近基岩裸露，属白垩系剑门关组长石英砂岩，厚80余米，质地坚硬。左岸坡度 $35^\circ \sim 45^\circ$ ，右岸呈台阶状地形，坡度 $25^\circ \sim 35^\circ$ 。

当地5月至10月多雨，洪水常发生在7到10月，一次洪水历时3至7天，涨落较快。坝址处校核洪水位与枯水位（多年平均最小流量4.34米³/秒时的水位）的差值达33.8米。

本工程主要建筑物包括船闸、溢流重力坝、溢流厂房、综合廊道及付厂房等项。船闸单级闸室宽12米，长60米，上引航道长80米，下引航道长226米；溢流坝长110米，最大坝高17.3米，坝顶高程334.3米；溢流厂房长57.8米，宽41.9米，高30.72米，最高顶高程340.54米；综合廊道长100米，坡度1:2，进口高程363.0米。付厂房布置在左岸361.5米高程上，长33.6米，宽10.2米。枢纽布置见图1。

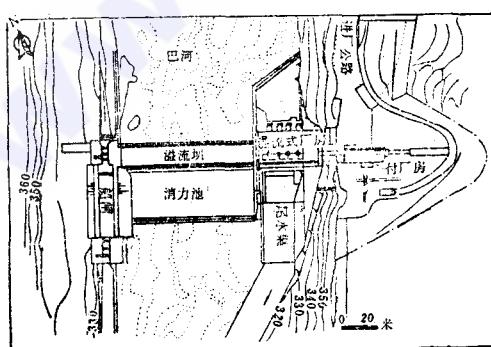


图1 枢纽平面图

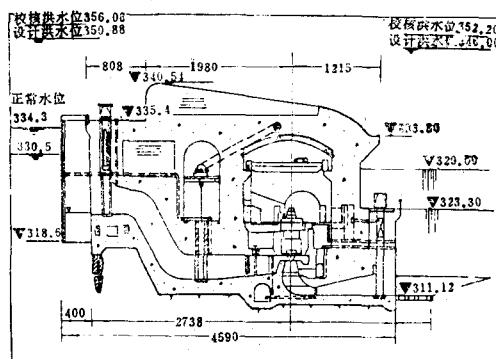


图2 厂房横剖面图

土建施工及机组安装均由巴中县负责，1977年10月动工，1980年12月建成。

二、溢流式厂房設計

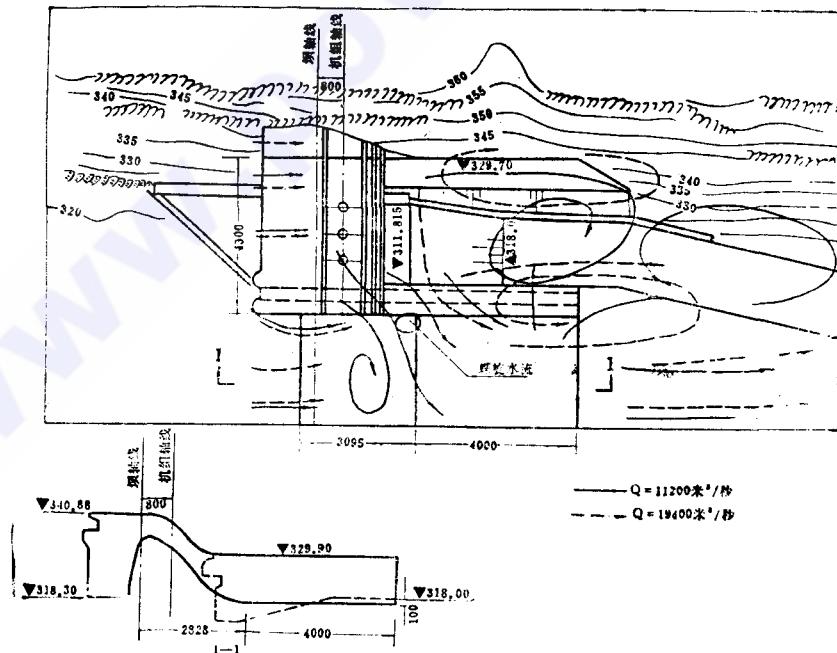
坝址处洪枯水位相差悬殊，经过各种方案比较后，选定了溢流式厂房方案（图2）。其特点是：事故闸门的安装、启闭和检修，均在厂内进行。在流量为4100米³/秒时，厂顶开始溢流；当流量大于14,000米³/秒时，整个厂房即潜没于水下。为了摸清洪水期厂区流态、厂房过流能力及水流脉动特性，前后作了两次水工模型试验——半整体模型与整体模型试验。应用电算与手算，论证了厂房自振特性及厂房上部结构应力分布。

（一）模型试验*

半整体模型试验在1.5米宽玻璃水槽内进行，模型比尺1:60，截取溢流坝长30米，厂房长43米（3台机组）。从图3可看出：厂房上游出现侧收缩。由于厂顶与坝顶高差6米而形成横向流，加上过坝水流的影响，最后汇成一股沿厂房坪壁向上翻滚的螺旋水流，严重地冲淘坝脚；厂房下游出现反向回流；厂顶发生水跃，最大振幅1.004米，最大双倍振幅1.445米，最高主频率15次/秒。

考虑到半整体模型难以反映真实情况，决定在半整体模型基础上做整体模型试验，修改如下：

1. 改变厂顶曲面形状，将下游厂顶适当提高；
2. 在厂房上游加设导墙，长35米，将厂房下游导墙增长30米；
3. 将安装间厂顶曲面形状，改为与主厂房厂顶一致；
4. 溢流坝下游改为低坝，适当加高下游消力坎；



5. 修改厂房岸边接头，使之衔接平顺；

6. 厂内增装一台机组，厂房长57.8米。

整体模型比尺1:85。由于受供水能力限制，最大流量仅为19,360米³/秒。

试验表明：水流条件较好，流量为11,200米³/秒时，厂房下游由原淹没面流变为混合面流，水跃被推向下游（图4）；未出现螺旋水流，下游回流现象有显著减弱，厂坝间横向流

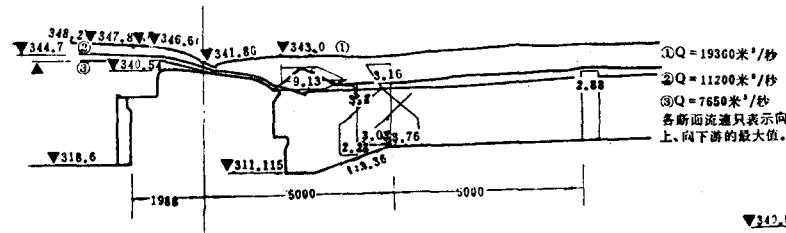


图4 厂顶、厂房下游水面线及流速分布

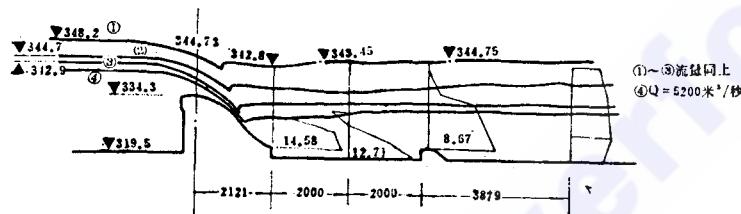


图5 溢流坝顶、下游水面线及流速分布

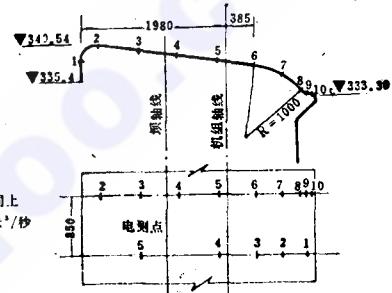


图6 厂顶测压管布置

表1 整体模型试验厂顶时均压力表

测点	高程 米	测点压 力 (米)		
		7650米 ³ /秒	11200米 ³ /秒	19360米 ³ /秒
1	338.64	4.44	6.29	8.29
2	340.54	1.59	2.34	3.14
3	339.77	1.41	2.61	5.11
4	339.00	1.08	2.13	4.68
5	338.23	0.90	1.85	4.15
6	337.48	1.52	1.50	5.05
7	336.31	0.10	-0.55	4.37
8	334.00	1.68	2.78	9.63
9	333.49	2.24	3.64	10.24
10	333.30	2.62	5.68	11.28

有所改善；各种特征流量下，厂房各点的脉动压力（表1）和振幅值（表2）均比原来减少甚多，各点频率值有所增加；在各种流量下，溢流坝下游均为淹没底流，消能效果比原来好。

表2 厂顶脉动压力统计分析成果

流 量 米 ³ /秒	上 游 水 位 (米)	下 游 水 位 (米)	测 点	最 大 振 幅 (米)	最 大 双 倍 振 幅 (米)	主 振 幅 (米)	主 频 率 (次/秒)	主 频 机 率 (N%)
19360	348.20	344.26	1	0.26	0.37	0.27	2.5~5	46.2
			2	0.50	0.71	0.52	5~10	30
11200	344.70	337.80	1	0.25	0.36	0.24	20~25	20
7650	342.90	334.20	1	0.22	0.32	0.22	5~10	36

(二) 厂房自振特性计算*

按两种不同厂房结构型式的模型试验分别计算了厂房自振特性（表3）。计算通过电子计算机进行，采用以迭代法为基础的“直接滤频法”计算程序。

表3 厂房自振特性计算结果

振型及 η_{min}	半整体模型的 厂房结构型式	整体模型的 厂房结构型式
第一振型	36(赫芝)	71(赫芝)
第二振型	47	143
η_{1min}	2.4	2.84
η_{2min}	3.13	5.72

从上表可看出，厂房不会发生共振现象。整体模型的厂房结构型式其抗振性能更好。

(三) 厂房上部结构应力计算

1. 荷载组合分两种情况：

(1) 洪水流脉动压力 + 上下游水压力 + 结构自重；

* 参加厂房自振特性计算及上部结构应力计算的有梁春华、吴桐椿、赖家桂和周秀芳同志。

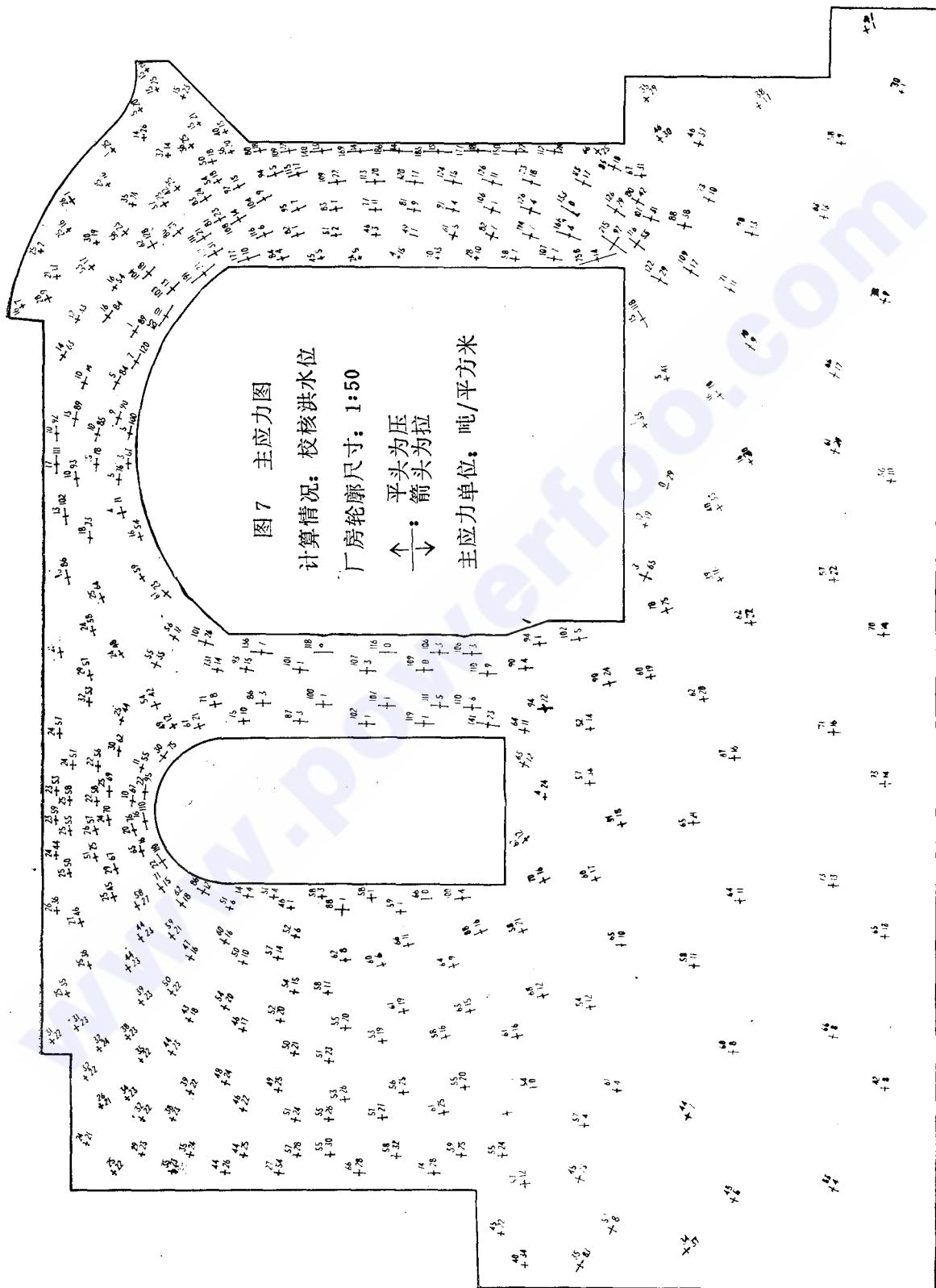
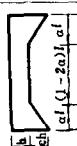
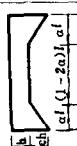
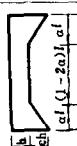
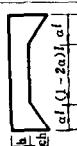
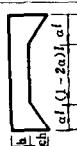


表 4 净跨形载常数计算公式

杆件及荷载图	形载常数	形载常数	计算式
	δ_{11}	$\frac{l}{2EJ} \left\{ 2(1-2\alpha) + \frac{2\alpha}{C} [1 - \frac{1}{(1+C)^2}] \right\}$	
	δ_{12}	$\frac{1}{2} \delta_{11} l$	
	δ_{22}	$\frac{l^3}{2EJ} \left\{ \frac{2}{3} - 2\alpha + 2\alpha^2 - \frac{4}{3}\alpha^3 + \frac{\alpha(1-\alpha)^2}{C} \left[1 - \frac{1}{(1+C)^2} \right] + \frac{2\alpha^2(1-\alpha)}{(1+C)^2} + \left(\frac{\alpha}{C} \right)^3 [4\ln(1+C)] \right\}$ $+ C^2 - 2C - \frac{2C+3C^2}{(1+C)^2} \right\} - \frac{1}{4} \left(\frac{h}{l} \right)^2 \left[2(1-2\alpha) + \frac{4\alpha}{C} \ln(1+C) \right] \}$	
	\angle_{1P}	$-\frac{q l^3}{4EJ} \left\{ \frac{2}{3} - 2\alpha + 2\alpha^2 - \frac{4}{3}\alpha^3 + \frac{\alpha(1-\alpha)^2}{C} \left[1 - \frac{1}{(1+C)^2} \right] + \frac{2\alpha^2(1-\alpha)}{(1+C)^2} + \left(\frac{\alpha}{C} \right)^3 [4\ln(1+C) + C^2 - 2C - \frac{2C+3C^2}{(1+C)^2}] \right\}$ $- \frac{q l^4}{4EJ} \left\{ \frac{1}{2} - 2\alpha + 3\alpha^2 - 2\alpha^3 + \frac{\alpha(1-\alpha)^3}{C} \left[1 - \frac{1}{(1+C)^2} \right] + \frac{3\alpha^2(1-\alpha)^2}{(1+C)^2} \right\}$ $+ 3(1-\alpha) \left(\frac{\alpha}{C} \right)^3 \left[2\ln(1+C) - \frac{2C+3C^2}{(1+C)^2} \right] + \left(\frac{\alpha}{C} \right)^4 \left[6C\ln(1+C) - 4C - 3C^2 + C^3 + \frac{4C+5C^2}{(1+C)^2} \right] + \frac{1}{2} \left(\frac{h}{l} \right)^2 \left[1 - 2\alpha + \frac{2\alpha}{C} \ln(1+C) \right] \}$	
	\angle_{1P}	$-\frac{Wl^3}{12EJ} \left\{ 3\alpha - 8\alpha^2 + 4\alpha^3 + \left(\frac{\alpha}{C} \right)^3 \left[8 - 3C - 2C^2 - \frac{12\ln(1+C)}{C} + \frac{4+5C+4C^2+3C^3}{(1+C)^2} + \frac{3C^2}{(1+C)^2} - \frac{3C^2}{(1+C)^2} \right] \right\}$ $- \frac{WI^4}{12EJ} \left\{ \left(2\alpha - 7\alpha^2 + 8\alpha^3 - 4\alpha^4 + \left(\frac{\alpha}{C} \right)^4 \left[2C^3 - 5C^2 + C + 6 + 12C\ln(1+C) - 6\ln(1+C) - \frac{\alpha(1+C)}{(1+C)^2} \right] \right\}$ $+ \left(\frac{\alpha}{C} \right)^3 (1-\alpha) \left[\frac{3C^2}{\alpha} - \frac{\alpha(1+C)^2}{(1+C)^2} + \frac{4+5C+4C^2+3C^3}{(1+C)^2} + 2 - 4C^2 - \frac{6\ln(1+C)}{C} \right] + \frac{3\alpha^3 - 4\alpha^4}{(1+C)^2}$ $+ \frac{3}{2} \left(\frac{h}{l} \right)^2 \left\{ \alpha - 2\alpha^2 + \frac{\alpha^2}{C} \ln(1+C) + 2 \frac{\alpha^2}{C^2} (1+C) \ln(1+C) - 2 \frac{\alpha^2}{C} + \frac{\alpha^2}{C^3} [1\ln(1+C) - (1+C)^2 \ln(1+C)] + 2C^2 \right\} \right\}$	

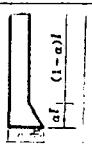
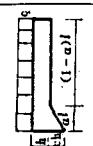
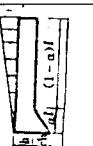
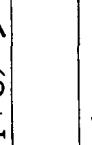
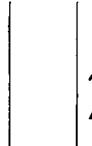
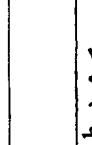
形 常 数		$\delta_{1,1} = \frac{l}{2EJ} \left\{ 2(1-\alpha) + \frac{\alpha}{C} \left[1 - \frac{1}{(1+C)^2} \right] \right\}$
		$\delta_{1,2} = \frac{l^2}{2EJ} \left(1 - \alpha^2 + \frac{\alpha^2}{1+C} \right)$
		$\delta_{2,2} = \frac{l^3}{2EJ} \left\{ \frac{2}{3} (1-\alpha^3) + \left(\frac{\alpha}{C} \right)^3 \left[2 \ln(1+C) - 2C + C^2 \right] + \frac{1}{4} \left(\frac{h}{l} \right)^2 \left[2(1-\alpha) + \frac{\alpha}{C} 2 \ln(1+C) \right] \right\}$
载 常 数		$\Delta_{1P} = \frac{ql^3}{4EJ} \left\{ \frac{2}{3} (1-\alpha^3) + \left(\frac{\alpha}{C} \right)^3 [2 \ln(1+C) - 2C + C^2] \right\}$
		$\Delta_{2P} = -\frac{qI^4}{4EJ} \left\{ \frac{1}{2} (1-\alpha^4) + \left(\frac{\alpha}{C} \right)^4 [6(1+C) \ln(1+C) - 6C - 3C^2 + C^3] + \frac{1}{2} \left(\frac{h}{l} \right)^2 \left[1 - \alpha^2 + 2 \left(\frac{\alpha}{C} \right)^2 (1+C) \ln(1+C) - 2C \left(\frac{\alpha}{C} \right)^2 \right] \right\}$
		$\Delta_{1P} = -\frac{WI^3}{12EJ} \left\{ \frac{1}{2} (1-\alpha^4) + \left(\frac{\alpha}{C} \right)^4 \left[6(1+C) \ln(1+C) - 6C - 3C^2 + C^3 \right] \right\}$
形 常 数		$\Delta_{2P} = -\frac{WI^4}{12EJ} \left\{ \frac{2}{5} (1-\alpha)^5 + \left(\frac{\alpha}{C} \right)^5 [12(1+C)^2 \ln(1+C) + C^4 - 4C^3 - 18C^2 - 12C] + \frac{1}{2} \left(\frac{h}{l} \right)^2 \left[1 - \alpha^3 + 3 \left(\frac{\alpha}{C} \right)^3 (1+C)^2 \ln(1+C) - 4.5C^3 \left(\frac{\alpha}{C} \right)^3 - 3C \left(\frac{\alpha}{C} \right)^5 \right] \right\}$
		$\delta_{1,1} = \frac{l}{2EJ} \left\{ 2(1-\alpha) + \frac{\alpha}{C} \left[1 - \frac{1}{(1+C)^2} \right] \right\}$
		$\delta_{1,2} = \frac{l^2}{2EJ} \left\{ (1-\alpha)^2 + \frac{\alpha}{C} (1-\alpha) \left[1 - \frac{1}{(1+C)^2} \right] + \frac{\alpha^2}{(1+C)^2} \right\}$
形 常 数		$\delta_{2,2} = \frac{l^3}{2EJ} \left\{ \frac{2}{3} (1-\alpha)^3 + \frac{2(1-\alpha)\alpha^2}{(1+\alpha)^2} + \frac{\alpha}{C} (1-\alpha)^2 \left[1 - \frac{1}{(1+C)^2} \right] + \left(\frac{\alpha}{C} \right)^3 \left[2 \ln(1+C) - \frac{2C+3C^2}{(1+C)^2} \right] + \frac{1}{2} \left(\frac{h}{l} \right)^2 \left[1 - \alpha + \frac{\alpha}{C} \ln(1+C) \right] \right\}$

表 5 杆件净跨抗挠劲度 $S_{A,B}$ 、相干系数 $T_{A,B}$ 、抗推劲度 $J_{A,B}$ 、传递系数 $C_{A,B}$ 固端力距 $M_{A,B}^F$ 、固端切力 $Q_{A,B}^F$ 算式表

$S_{A,B}$	$T_{A,B}$	$J_{A,B}$	$C_{A,B}$	$M_{A,B}^F$	$Q_{A,B}^F$	备注
						$K = \delta_{11} \delta_{22} - \delta_{12}^2$

表 6 节点跨度抗挠劲度 $\overline{S_{A,B}}$ 、传递系数 $\overline{C_{A,B}}$ 分配系数 $\gamma_{A,B}$ 、固端力距 $\overline{M_{A,B}^F}$ 算式表

$\overline{S_{A,B}}$	$\overline{C_{A,B}}$	$\gamma_{A,B}$	$\overline{M_{A,B}^F}$	备注
	$\frac{(1+\alpha'+\beta'+2\alpha'\beta')S_{A,B}\overline{C_{A,B}}+\beta'(1+\alpha')S_{A,B}+\alpha'(1+\beta')S_{A,B}}{\overline{S_{A,B}}}$ $+ (1+\alpha')zS_{A,B}+\alpha'zS_{A,B}$	$\frac{S_{A,B}}{\overline{S_{A,B}}}$	$\frac{M_{A,B}^F}{\overline{S_{A,B}}} + Q_{A,B}^F \alpha' l$	$S_{A,B} C_{A,B} = S_{B,A} C_{B,A}$

(2) 温降+结构自重。

2. 第一种情况计算:

厂房脉动压力，采用试验提供的时均压力乘以放大系数1.2后作为静荷载计算。厂房下游水流脉动影响甚微，略去不计。计算分电算与手算。

电算按平面问题有限元法，在DJS—6型计算机上进行。应力计算成果见图7。

手算按考虑杆件剪切变形及节间刚度影响的变截面刚架计算方法。

杆件净跨形载常数是用积分法推导的，计算公式列于表4。杆件净跨抗挠劲度、相干系数、抗推劲度、传递系数及固端力矩等计算公式列于表5。杆件节点跨度抗挠劲度、传递系数、分配系数及固端力矩等计算公式列于表6。

表4中，凡带有 h/l 项者，即为剪切变形影响值。三江电站溢流式厂房上部结构的最小 h/l 为0.25，最大 h/l 为0.877。剪切变形影响值占形常数 δ_{22} 的6.7%~38%，占均布荷载常数 Δ_{2P} 的5.2%~43%，占三角形荷载常数的49%，可见当 h/l 较大时，剪切变形的影响不可忽略。

计算步骤如下：

- (1) 计算杆件净跨形载常数；
- (2) 计算杆件净跨抗挠劲度、相干系数、抗推劲度、传递系数、分配系数及固端力矩；
- (3) 力矩分配及侧移修正；
- (4) 计算切力及轴向力；
- (5) 绘制M、Q图。

厂房上部结构及荷载分布如图8所示。将荷载划分成图9(A)和图9(B)，图9荷载对结构只产生轴向力。计算出的力矩和切力见图10(A)、10(B)。

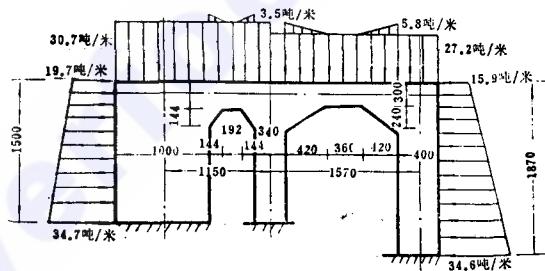


图8 厂房上部结构及荷载计算图

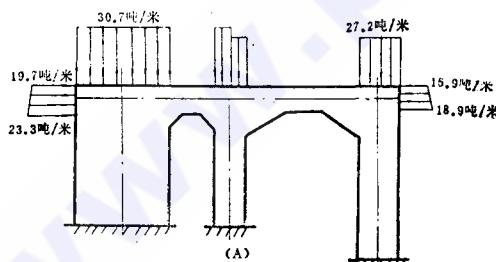


图9(A) 荷载划分一

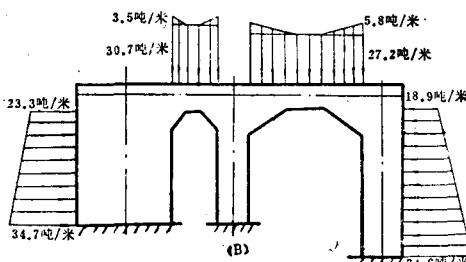


图9(B) 荷载划分二

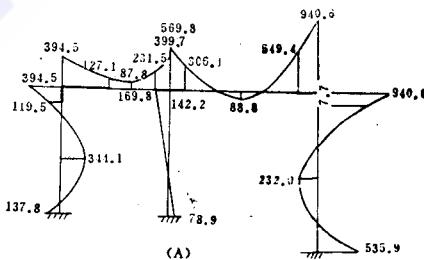


图10(A) M图

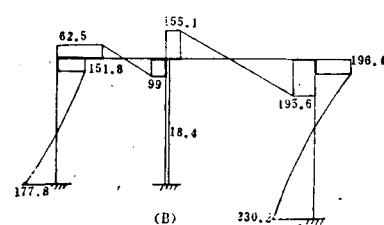


图10(B) Q图

3. 第二种情况计算

计算条件如下：

- (1) 混凝土浇筑时温度20℃；
- (2) 冬季室外温度5℃(1月份平均气温)；
- (3) 冬季室内温度15℃；
- (4) 夏季室内、外温度27℃(7月份平均气温)；
- (5) 混凝土干缩相当于温降10℃；
- (6) 夏季温升可不计算，只计算冬季温降。温度应力按等截面计算。

第二种情况计算的结果见图11(A)，图11(B)。

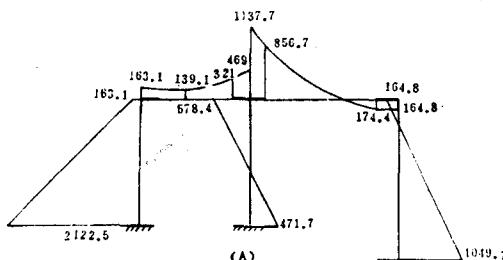


图11(A) M图

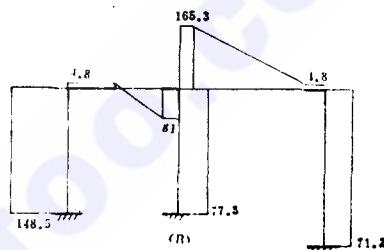


图11(B) Q图

三、结语

本文介绍的溢流式厂房，是一种洪水潜没式厂房。在进行这类厂房设计时，应特别注意厂房衔接处的横向流、水流侧收缩、厂房下游回流、尾水渠反向流速以及岸边冲刷等问题。

应用本文推荐的计算公式，可进行考虑杆件剪切变形及节间刚性影响的变截面刚架计算。

1980年8月20日厂房土建接近完工时，该厂房曾遭遇一次洪水，洪峰流量达17,000米³/秒，接近历史实测最大流量，水流情况与模型试验基本吻合，厂内无振动现象。

三江电站溢流坝单宽流量达180米³/秒，厂房最大单宽流量为100米³/秒，厂房最大溢流水深达15.52米。这种情况，对我们来说还是初次碰到，由于缺乏经验，设计中难免有不当之处。

笔者由于水平所限，文中会存在不少缺点，请读者予以批评指正。

参 考 资 料

- 1、三江电站工程技术总结，四川省水利水电勘测设计院，1980年7月。
- 2、三江电站厂房顶溢流方案水工模型试验阶段报告，水利电力部成都勘测设计院科研所，1978年4月。
- 3、三江电站厂房顶溢流方案整体模型试验报告，水利电力部成都勘测设计院科研所，1979年9月。
- 4、潘家铮：水工结构计算 水利电力出版社，1958年3月。