

電動性衣物工場 對環境的影響分析

內容簡介

本書收集了五篇關於綜合性的農田水利工程對洪水徑流影響的分析資料。這些資料是經過觀測試驗、分析研究所得的成果，它給大規模水利建設的規劃設計提供了可靠的依據，對提高工程效能，降低工程費用，縮短施工日期具有重大意義。可供從事水利建設的工作者以及各級干部在實際工作中參考實習之用。

羣眾性水利工程對暴雨徑流影響的分析

中國科學院 水利科學研究院編
水利電力部

*

1655S473

水利電力出版社出版（北京西郊科學路二里溝）

北京市書刊出版業營業許可證出字第105號

水利電力出版社印刷廠排印 新華書店發行

*

850×1168 1/16開本 * 24印張 * 55千字

1958年11月北京第1版

1958年11月北京第1次印刷(0001—3,100冊)

統一書號：T15143·318 定價(第9類)0.35元

羣眾性水利工程 對暴雨徑流影響的分析

中国科学院 水利科学研究院編
水利电力部

水利电力出版社

目 录

一、 潢河流域综合治理措施

对洪水影响的分析 水利科学研究院(3)
济源县漭河綜合實驗站

二、 河北省邢台县將軍墓川流域羣众性水利工程措施

对暴雨徑流影响的分析 水利科学研究院(25)
河北省水利电力厅

三、 平原园田化措施对保水蓄水能力的

初步分析 水利科学研究院(39)
河北省水利电力厅

四、 水土保持措施对洪水徑流影响的

計算方法 中国水利学会郑州分会(46)

五、 水土保持綜合措施对洪水影响的

估計 广东省水利厅规划处中小河流組(59)

漭河流域综合治理措施对洪水影响的分析

水利科学研究院济源縣漭河綜合實驗站

在各級党政的正確領導與指示下，濟源縣漭河綜合實驗站今年對漭河流域的綜合治理效果進行了觀測研究工作。經過汛期以來的緊張工作，已經搜集了一些有用的資料，在開展羣眾性水文觀測研究工作方面也取得了一些經驗。

根據上級領導的布置，漭河綜合實驗站經過緊張的籌備階段，開始正式觀測。至6月上旬全部布置完成，包括6個測流站，4個重點實驗區；此外，從5月上旬起還布置了羣眾性的簡易雨量和地下水的觀測點。這些測站，實驗區和測點的設立對提供研究資料方面起了很大的作用。

在資料的獲得方面，漭河流域中比較可靠的雨量站有16處，羣眾性的輔助觀測點繼續報送資料的有30處。在約650平方公里範圍內有這些雨量點，可以說雨量資料基本上是可靠的。在徑流觀測方面，漭河干支流上的控制斷面因缺乏過河設備，小水時可用流速儀測，而到大水時則只能利用浮標測流，大多數斷面只能利用中泓浮標測流，因此精度較差。特別是如7月16～17日的洪水，它發生在深夜，大多數斷面由於夜明浮標在大風雨中失效，因而未能測得全部過程，只堅持了水位觀測，到天明才進行了中泓浮標測流。各實驗區小區觀測更因測流建築物遭到漫溢或沖毀，因而洪峯資料都是事後根據洪痕調查得到的。

除了各控制斷面、重點實驗區和羣眾性觀測點等定位觀測外，在8月初組織了濟源縣境漭河流域的水象和水利調查工作，並重點地對1958年汛期的最大洪水進行了調查。調查是採取重點與普查相結合、依靠農民技術員訓練班學員進行的。調查的結果使我們進一步弄清了漭河流域中自然情況與工程布置的情況，並對重點實驗區和控制斷面以上的情況做了比較詳細的了解，這都

有助于对今年汛期获得資料的分析工作。

灤河流域自入汛以来，从5月底至8月初兩月多一点的时间內已經平均降了約600多公厘的雨。今年汛期暴雨的特点是：来得早，下得勤，下得多，下得强。單站記錄如瑞村站从5月30日到8月2日就已經下了680公厘，其中在7月16~17日夜裡5个多小时就下了306.5公厘，几乎占了这个阶段总雨量的一半。这些次暴雨对研究灤河流域水土保持和水利工程措施的效果提供了极其珍貴的材料，特別是7月16~17日大暴雨，不仅表示了灤河流域综合治理措施完全經住了考驗，而且进一步証明了三主方針的正确性，說明羣众性兴修的水利工程对特大暴雨也能起相当的作用。

为了及时地分析和总结1958年汛期觀測成果，我們选取了自5月30日起至8月2日止一段時間內的較大降雨所产生的徑流資料做为重点分析对象。这几次暴雨徑流产生的条件各不相同，因而暴雨徑流关系也就不同。对分析各种影响洪水的因素作用提供了有利条件。

应当說明，由于資料的不足，資料精度較差，觀測时间只有兩个月，因此很难得出有力的結論，仅能就一些表面的現象的認識試圖加以解釋。

茲將灤河綜合實驗站的測驗布置列表如下：

一、干支流上控制断面：如表1所示。

表1 灤河干支流上的控制断面

河 名	站 名	流域面积	觀 测 項 目	开始觀測日期
塔 七 河	張 村	45	水位、流量、含沙、雨量	1958年5月
县 南 河	東 官 橋	162	水位、流量、含沙、雨量	1958年5月
北 灤 河	城 关	168	水位、流量、含沙、雨量	1958年5月16日
石 河	亞 桥	91	水位	1958年6月
灤 河	趙 李 庄	500	水位、流量、含沙	1958年6月
灤 河	瑞 村	550	水位、流量、含沙、雨量	1957年8月

二、重点实验区：

1. 虎头嶺实验区：如表 2 所示。该区有自记雨量计 2，雨量器 8。

表 2

溝名	断面	流域面积 (平方公里)	观测项目	开始观测日期	备注
小北溝	學校	0.13	水位、流量、雨量	1958年6月15日	1957年曾进行过观测
南溝②	溝口	0.27	水位、流量、雨量	1958年6月	1957年曾进行过观测
内官亭溝	溝口	0.92	水位、流量、雨量	1958年6月1日	1957年曾进行过观测
核桃树溝	溝口	0.045	水位、流量、雨量	1958年5月24日	1957年曾进行过观测

①表示在 1958 年 7 月大水被冲毁后未恢复。

2. 南姚实验区：如表 3 所示。

表 3

溝名	断面	流域面积	观测项目	开始观测日期
石盤河	杜村	4.04	水位、流量、含沙、雨量	1958年5月
	南姚三庫	4.24	水位	1958年7月1日
	二庫		水位	1958年7月1日
	一庫	8.25	水位	1958年7月1日
	花石一庫	1.92	水位	1958年7月1日
	花石二庫		水位	1958年7月1日

3. 李庄实验区：如表 4 所示。

表 4

溝名	断面	流域面积	观测项目	开始观测日期
大溝河	郭庄水库	7.0	水位	1958年6月

一、瀋河流域1958年汛期降雨徑流資料的分析

我們选取了今年汛期5月30日至6月2日、6月29日至7月1日、7月16日至17日、7月18日至19日和8月2日共5次全流域性的較大暴雨徑流資料进行了分析。在分析的过程中，將这5次分成3組，即代表：(1)特大洪水前、(2)特大洪水和特大洪水后的三种不同情况。

1. 特大暴雨洪水前兩次較大降雨徑流的分析

(5月30日至6月2日和6月29日至7月1日降雨徑流)

5月30日全流域就开始了汛期的第一場雨。因为去年秋旱，春季雨水也不太多，在这場雨前一切蓄水措施几乎都是干的，因此这一場雨除掉入滲外，全部都蓄到工程里了。6月份比較干旱，直到6月底才又开始了第二場較大的降雨。由于降水量比前一次略小，产生徑流也不多，也沒有一个水庫溢洪。这前兩場雨都提供了前期降雨影响很小，蓄水工程“胃口”很大的情況下的暴雨徑流关系。

第一場雨于支流上的測流斷面剛剛建立，而實驗区除杜村斷面外，也都由於还正在設置阶段，測流建築物沒有裝上，沒有获得徑流資料。

5月底6月初的一次降雨，瑞村以上瀋河流域平均約為87.0公厘，县南河上游較大，超过100公厘的有竹园、虎嶺、張村、瑞村等站。瑞村以上全部雨量总体积达 56.6×10^8 方(見附表4)。但瑞村断面这次暴雨所产生的洪水总出流量仅 0.975×10^6 方，徑流系数为0.017，即有98%的降水被攔蓄在流域內。

6月底的降雨，瑞村断面以上平均降雨約為65公厘，流域內降雨总体积为 42.2×10^8 方。而通过瑞村的出流量仅为 0.344×10^6 方，徑流系数0.008，即有99%以上的降雨被攔蓄在流域內。這兩次降雨各断攔蓄徑流深如表5所示。

表 5

断面	流域面积 (平方公里)	平均雨量		径流深		拦蓄深	
		1	2	1	2	1	2
张村	45	109.7	55.6	1.76	0	107.9	55.6
东官桥	162	103.5	52.9	3.29	0.09	100.2	52.8
城关	168	79.4	70.3	0.44	0.24	79.0	70.1
赵礼庄	500	—	65.1	—	0.39	—	64.7
瑞村	650	87.0	65.0	1.50	0.53	85.5	64.5

在这两次暴雨过程中，由于绝大部分水库均蓄水未放，水库以上全部径流不能下达。因此可以认为在断面以上的流域面积中有部分面积（即由水库控制起来的面积）是闭锁的无出流区，可以由流域面积中扣除（见表 6）。

表 6

	流域面积 (平方公里)	水库控制面积 F (平方公里)	有效流域面积 F' (平方公里)
张村	45	18	27
东官桥	162	90	72(未包括纸坊水库)
城关	168	82	86
赵礼庄	500	212	288
瑞村	650	251	399

将水库控制面积扣除后，各断面的径流系数变化如表 7 所示。

表 7

断面	F (平方公里)	F' (平方公里)	日期	降水量		以 F' 计 径流深 h' (公厘)	$\psi = \frac{h}{H}$	$\psi = \frac{h'}{H}$	$1 - \frac{\psi}{\psi'}$ %
				H (公厘)	h (公厘)				
张村	45	27	30/V~2/VI 29/VI~1/VII	109.7 55.6	1.76 0	2.93 0	0.016 0	0.027 0	41 —
东官桥	162	72	30/V~2/VI 29/VI~1/VII	103.5 52.9	3.29 0.09	7.41 0.18	0.032 0.002	0.072 0.003	55 33
城关	168	86	30/V~2/VI 29/VI~1/VII	79.4 70.3	0.44 0.24	0.85 0.48	0.005 0.0035	0.010 0.007	50 50
赵礼庄	500	288	29/VI~1/VII	65.1	0.39	0.68	0.006	0.011	45
瑞村	650	399	30/V~2/VI 29/VI~1/VII	87.0 65.0	1.50 0.53	2.44 0.86	0.017 0.008	0.028 0.013	39 38

从表 7 可以看出，在汛期初期，由于水库的拦蓄作用可使滦河各断面以上径流量减少33~55%。

在 6 月底的暴雨径流观测中，虎嶺实验区、荒坡小区小北溝测得的径流系数比森林小区内官亭溝的径流系数大18倍。南姚杜村断面（4.04平方公里）以上的径流系数则比内官亭溝大 5 倍。

若将各断面洪峰流量系数折成每 1 平方公里的相应数值，折算的办法按照其它地区实测资料制定的經驗关系：

$$Q = CF^{\frac{2}{3}},$$

并再折成单位雨量的数值 C_1 （单位洪峰值）：

$$C_1 = \frac{C}{H}.$$

其中 H 代表相应降水量，各站单位洪峰值比較有如表 8。

表 8
單位洪峰值 “ C_1 ” 值計算表

站名	F (平方公里)	$F^{\frac{2}{3}}$	日期	Qm	H	$C = \frac{Q}{F^{\frac{2}{3}}}$ (公方/秒)	$C_1 = 1000 \frac{C}{H}$ (公升/秒)
张 村	45	12.6	31/V~2/VI 29/VI~1/VII	13.7 0	109.7 55.6	1.09	9.98
东官桥	162	29.8	31/V~2/VI 29/VI~1/VII	28.5 0.3	103.5 52.9	0.96 0.01	9.26 0.21
城 关	168	30.5	31/V~2/VI 29/VI~1/VII	4.55 1.16	79.4 70.3	0.15 0.04	1.89 0.57
赵礼庄	500	63.0	29/VI~1/VII	4.30	65.1	0.07	1.08
瑞 村	650	75.0	31/V~2/VI 29/VI~1/VII	13.0 6.80	87.0 65.0	0.17 0.09	1.96 1.38
小北溝	0.13	0.26	29/VI~1/VII	0.018	17.2	0.07	4.06
内官亭	0.92	0.95	29/VI~1/VII	0.0073	21.9	0.008	0.37
杜 村	4.04	2.55	31/V~2/VI 29/VI~1/VII	0.73 0.11	25.9 21.5	0.003 0.004	1.16 0.19

2. 滦河流域汛期特大暴雨径流的分析

(7月16日~17日及7月18~19日暴雨径流)

今年汛期中雨量比較集中的一段就是从 6 月 29 日起到 7 月 20

日止，在这22天內降雨日數有19天，平均降雨有450公厘，單站記錄則由324公厘(張村)至520公厘(瑞村)其中又將7月16~17日夜的特大暴雨流域平均按強度來講，大大超過根據全國暴雨實測資料所統計出的百年一遇標準，接近三百年一遇標準，而在这次暴雨之前，從6月29日起幾乎全流域都沒有斷雨，前期雨量充沛，土壤濕潤，水庫也都已蓄了部分，而暴雨來勢凶猛，几乎同時在全流域發生，並且是先弱後強，強度集中，強度特大，其中一小時內的降雨量又占這一次(历时約5小時)降雨量的一半左右，造成產生洪水的最壞情況，所產生的洪水也是今年最大的一次，因此這次暴雨徑流在分析工程效果上具有非常重要的價值，特別是當這次罕見的特大暴雨剛過，地面徑流還沒有完全退去，在7月18日全流域上又降了平均約69公厘的暴雨，由於在大雨之後各種蓄水工程都是處於飽和狀態，因此18日的暴雨徑流資料也是很重要的，它代表著和以前幾次不同前期條件下的暴雨徑流情況。

7月16日夜特大暴雨到來前，灤河瑞村斷面以上平均已降了約140公厘，前期降雨影響指數(K 按0.8計)達到32.8，16日夜暴雨來勢猛，強度大，各斷面及各實驗區都普遍發生較大洪水，實測成果見附表(四、五、六)。

在7月16~17日的洪水過程中，各水庫大都蓄滿，並開始溢洪，因此在這次洪水中可以得到水庫調洪的資料，但這次洪水仍有相當一部分是用以充蓄水庫，沒有泄下，且雖有前期降雨，流域並沒有達到百分之百的飽和，因之7月16~17日暴雨徑流系數比緊接着又發生的18~19日暴雨徑流系數要小一些。

根據在灤河流域各點人工降雨實驗及李莊觀測點同心環入滲資料分析，在不同條件下各地初損數值約自25公厘~60公厘，而總損數值則自每小時4公厘~20公厘，從7月16~17日的降雨過程的形態來看，強度特大的約有3個小時，因此假定初損為30~40公厘，穩損每小時8~12公厘，則各斷面以上的損失水量如表所示，其餘則為森林，水庫，培修田埂，改變耕作方向，魚鱗坑，水窖及其他措施的攔蓄量。

計算各種工程措施在這次特大洪水情況下的作用時，森林蓄水能力在16~17日洪水中平均以50公厘計，這是根據虎嶺實驗區觀測資料在16~17日洪水中北溝（無林，90%荒坡）降雨133公厘，徑流深81.6公厘，損失為51.4公厘，而南溝（90%森林）降雨量為139公厘，徑流深為34.1公厘，損失則為104.9公厘，比小北溝多約54公厘，可以認為是森林在這次洪水中所起的作用。

在16日暴雨前各次降雨根據虎嶺各點資料，徑流系數不過0.01~0.08，若平均以0.03計，則140公厘前期降雨不過產生4.2公厘徑流，假定在暴雨前水庫均未溢洪，則前期降雨共裝滿容積105萬方，所余庫容為16~17日暴雨徑流裝滿，則各斷面以上水庫的蓄水作用如表所示。

18日暴雨是假定初損為零，穩損降低80%。假定的根據是：由人工降雨實驗所得的結果表明，如在同一地點連續作實驗，則穩損必然降低，森林蓄水能力減小50%是假定在18日降雨時森林地區徑流流出較慢，森林土含水量增加，魚鱗坑等措施則考慮有一半左右滲干可以再發揮蓄水作用，其餘一半尚有積水或者淤毀。

耕地蓄水能力視梯田形式，田埂高度而有區別，平均蓄水能力以50公厘計算。

從這兩次暴雨徑流的損失分析來看，雖然在特大暴雨情況上，各種措施都起了很大作用，削減洪水徑流總量36%。

城關、趙莊、瑞村三個斷面在損失分析中發現有損失偏大現象，偏大的原因據初步估計，一則可能由於雨量資料在北瀋河部分不夠多，對北瀋河泗坪以上情況不了解，雨量資料不夠準確。但城關站損失一定偏大，估計除在16~17日城關斷面以上曾在最高水位前后有部分流量串入縣南河外（根據洪水調查估計約有13萬方），其餘可能受地質條件影響。北瀋河出山口後經過兩個斷層，從泗坪至城關一段約23公里，中間有一段在小水時潛入地下，16~17日洪水泗坪調查流量為361秒公方。瀋河口為306秒公方，而在東石露頭調查流量則為213秒公方。城關實測最大流量為222秒公方，16~17日洪峯歷時城關站為52小時，如按河槽滲

表9 7月16~17日、18~19日洪水损失分析表

站名	F (平方公里)	降雨日期	总雨量 (10 ⁵ 方)	径流量 (10 ⁵ 方)	损失量 (10 ⁶ 方)	初损 (10 ⁶ 方)	稳损 (10 ⁶ 方)	工程措施及其他损失量(10 ⁶ 方)				
								总计	森林蓄水	车辆蓄水	鱼塘蓄水	平渠谷坊地
张村	45	7月16~17	6.11	3.01	3.10	1.20	1.08	0.85	0.40	0.13	0.03	0.24
		7月18~19	3.21	1.32	1.89	0	1.08	0.81	0.20	—	0.02	0.59
东官桥	162	7月16~17	22.9	7.56	15.34	4.85	4.85	5.64	2.44	2.14	0.14	0.33
		7月18~19	9.05	3.82	5.23	0	3.89	1.34	0.57	—	0.07	0.70
城关	168	7月16~17	30.5	7.56	22.94	6.73	6.05	10.16	4.50	0.20	0.06	1.64
		7月18~19	14.6	4.77	9.83	0	5.05	4.78	2.25	—	0.04	0.66
赵乱庄	500	7月16~17	86.0	23.0	63.0	20.0	18.0	25.0	7.00	2.87	0.30	7.15
		7月18~19	35.8	13.1	22.7	0	15.0	7.7	3.50	—	0.20	2.86
端村	650	7月16~17	115.0	37.1	77.9	26.0	23.4	28.5	7.00	4.03	0.47	15.7
		7月18~19	44.0	15.3	28.7	0	19.5	9.2	3.50	—	0.20	5.5

漏損失為 350 萬方計，則相當每小時滲漏 6.7 萬方，北溝河洪水河槽寬平均約 100 公尺，則入滲率為 29 公厘/時尚屬合理。

趙禮莊站損失偏大原因是由於在斷面以上石河（流域面積 91 平方公里）在入趙禮莊斷面前在洪水時，左岸曾發生漫溢，而且石河與濟河（即朱龍河）交叉，大部分流量從朱龍河排走，從通過後亞橋（石河出口斷面）進入趙禮莊斷面以上的洪水總量只 292 萬方，折合徑流深才 32 公厘，但石河上游山區光禿無林，流域內這次降雨平均約 250 公厘，若按徑流系數 0.45 計，應產生徑流 113 公厘，即有約 80 多公厘徑流未通過後亞橋斷面，折合總量為 740 萬方與趙禮莊虧損數字是相符的。

瑞村斷面以上因在 16~17 日大水時平原窪地，曾停蓄洪水約 8 小時，水深平均約 1 公尺，因此雖然在較短時間內澇水退去，但填充窪地和田間蓄水顯然比以上各斷面增加，所余差額部分是由於在淹水期間有部分積水沿朱龍河泄至沁陽柏鄉境內。

18 日洪水在城關與趙禮莊損失偏大，估計原因同前。

在 16~17 日大水中水庫除攔蓄部分徑流外，並對最大流量進行了調節，從南姚水庫羣的觀測資料上來看杜村斷面洪峯流量 89 秒公方，經三個水庫的連續調節後最後出庫最大流量僅 20.8 秒公方削減洪峯系數：

$$K = \frac{20.8}{89} = 0.234$$

又三合水庫入庫最大流量為 172 秒公方，經三合水庫調節後出庫最大流量約 90 秒公方，削減洪峯系數為

$$K = \frac{90}{172} = 0.52$$

如前節所述方法計算單位洪峯值 C_1 ，如表 10。

城關站單位洪峯值偏低是上游森林多與流域形態狹長的緣故。

表 10 "C₁" 值計算表

站名	F	$F^{\frac{1}{3}}$	日期	Q_m	H	$C = \frac{Q}{F^{\frac{1}{3}}}$	$C_1 = \frac{C}{H} \times 1000$
張村	45	12.6	① 16/VII~17/VII ② 18/VII~19/VII	172 83.5	135.7 71.2	13.7 6.6	101 93.0
东官桥	162	29.8	① ②	521 122	141.3 55.8	17.5 4.1	124.0 73.5
城关	168	30.5	① ②	222 89.0	181.7 87.0	7.5 2.9	40.0 33.6
赵礼庄	500	63.0	① ②	837 221	172 71.5	13.3 3.5	71.5 49.0
瑞村	650	75.0	① ②	972 324	177.1 68.7	13.0 3.0	73.4 43.6
小北溝	0.13	0.26	① ②	4.9 —	133 —	19.1 —	143.5 —
内官亭	0.92	0.95	① ②	13.6 —	139.0 —	14.4 —	103.5 —
杜村	4.04	2.55	① ②	89.0 1.5	149.6 26.8	39.6 0.6	264.0 22.4
南溝	0.27	0.42	① ②	5.6 —	139.0 —	13.4 —	96.5 —
核桃树溝	0.04	0.12	①	1.1	137.0	9.4	68.5

3. 8月2日的暴雨徑流資料分析

8月2日的全流域性降雨徑流是在今年汛期連續大水后的資料，从降雨总量和强度上看和6月29~7月1日的暴雨相似，但前期降雨影响指数則比6月底的情况要大，这主要还是7月16~19日暴雨的遗留影响，治理措施中如治坡工程，耕地梯田的蓄水作用都如6月底或5月底，但水库则在大水之后大多数是滿的，除了少数由于管理不善或工程質量关系漏水較严重的水面已降至溢洪道下很多以外，大部分是沒有多少能再蓄水的庫容的。但如附表所示，干支流上的測流断面以上的徑流系数都远比5月底或6月底为大，尤其是北溝河城关断面一向是徑流系数比其他断面小，但这次却得到相反的結果，比其他断面要大1~1.5倍，实

驗區各測流斷面徑流系數也與干支流上類似，但可惜在大水過後，實驗區的測流建築物被毀後尚未能全部恢復，致使8月2日洪水有部分斷面缺測。

將8月2日徑流系數與7月18~19日及7月16~17日作比較見表11：

表 11

站名	8月2日		7月16~17日		7月18~19日	
	ψ	$1-\psi$	ψ	$1-\psi$	ψ	$1-\psi$
張村	0.56	0.44	0.49	0.51	0.41	0.59
東官橋	0.12	0.88	0.38	0.62	0.42	0.58
城關	0.24	0.76	0.25	0.75	0.33	0.67
趙禮莊	0.15	0.85	0.26	0.74	0.37	0.63
瑞村	0.19	0.81	0.32	0.68	0.34	0.66

除張村8月2日資料可能偏大，不與比較外，其餘各站損失情況在8月2日的約比7月16~17日增加20%，比7月18~19日損失增加約35%。

單位洪峯值 C_1 計算見表 12：

表 12 單位洪峯值 “ C_1 ” 計算表

站名	F (平方公里)	$F^{\frac{1}{2}}$	日期	Q_m	H	$C = \frac{Q}{F^{\frac{1}{2}}}$	$C_1 = \frac{C}{H} \times 100$
張村	45	12.6	2/16~6/17	46.0	42.6	3.65	(85.5)
東官橋	162	29.8		77.5	66.0	2.61	39.5
城關	168	30.5		58.7	89.8	1.92	21.4
趙禮莊	500	63.0		82.4	66.7	1.31	19.6
瑞村	650	75.0		87.4	56.8	1.17	20.5
小北溝	0.13	0.26		0.5	55.9	1.92	32.6
內官亭	0.92	0.95					
杜村	4.04	2.55		0.31	36.6	0.12	33.2
核桃樹溝	0.04	0.12		0.21	78.1	1.81	23.0

二、综合治理效果的分析

根据1958年汛期观测资料证明，滦河流域的治理效果是显著的，综合起来可以初步得到下列一些定性和定量方面的概念，但这些概念仅建筑在几次观测结果的基础上，论据还不够充分，仅可作为一般参考，并有待于进一步观测研究的补充和修正：

1. 单项工程措施的效果

在滦河治理经验中采用的单项措施包括治坡工程中封山育林，植树造林，挖鱼鳞坑、水平溝，整修梯田等，在治溝工程中则有谷坊，川台地，小型水库等，此外，一些结合农田水利方面的蓄水措施如水窖、泊池、坑塘也都在一定程度上对洪水径流的发生有影响。

(1) 治坡工程：在治坡工程中森林化是治理深山区坡面的根本措施，而在土质丘陵区则梯田化是根本性的措施，鱼鳞坑应当看作是治标和暂时性的，最后将为森林所代替。

观测资料表明：鱼鳞坑、水平溝等类型的工程有两种作用：首先是把坡面上产生的径流拦截在措施中，使不能达到河槽，因而减少了总的洪水径流量；其次是改变了坡面上的地貌，使集流流程增加，鱼鳞坑个体的有效容积在洪水形成过程中常常比它的几何容积大，这个比例要看降水强度和土壤入渗能力而定，在滦河流域由于土质的不同，一个鱼鳞坑在蓄满水后若径流停止，在山腰上约须3~7个小时内渗干，而在山脚则需较长的时间，滦河流域的鱼鳞坑几何容积平均约0.1公方，密度为每亩80~100个，因此在每次暴雨中鱼鳞坑地区所能拦截的径流深是12~25公厘（复用系数1.0~2.0），在特大暴雨时复用系数较小。

若鱼鳞坑再配合水平溝，则拦截是还可以增加10~15公厘。

带有田埂的梯田拦截径流的能力很高，这首先由于耕地本身比荒坡就有较高的保水能力，田埂更可以增加拦截量，由于滦河