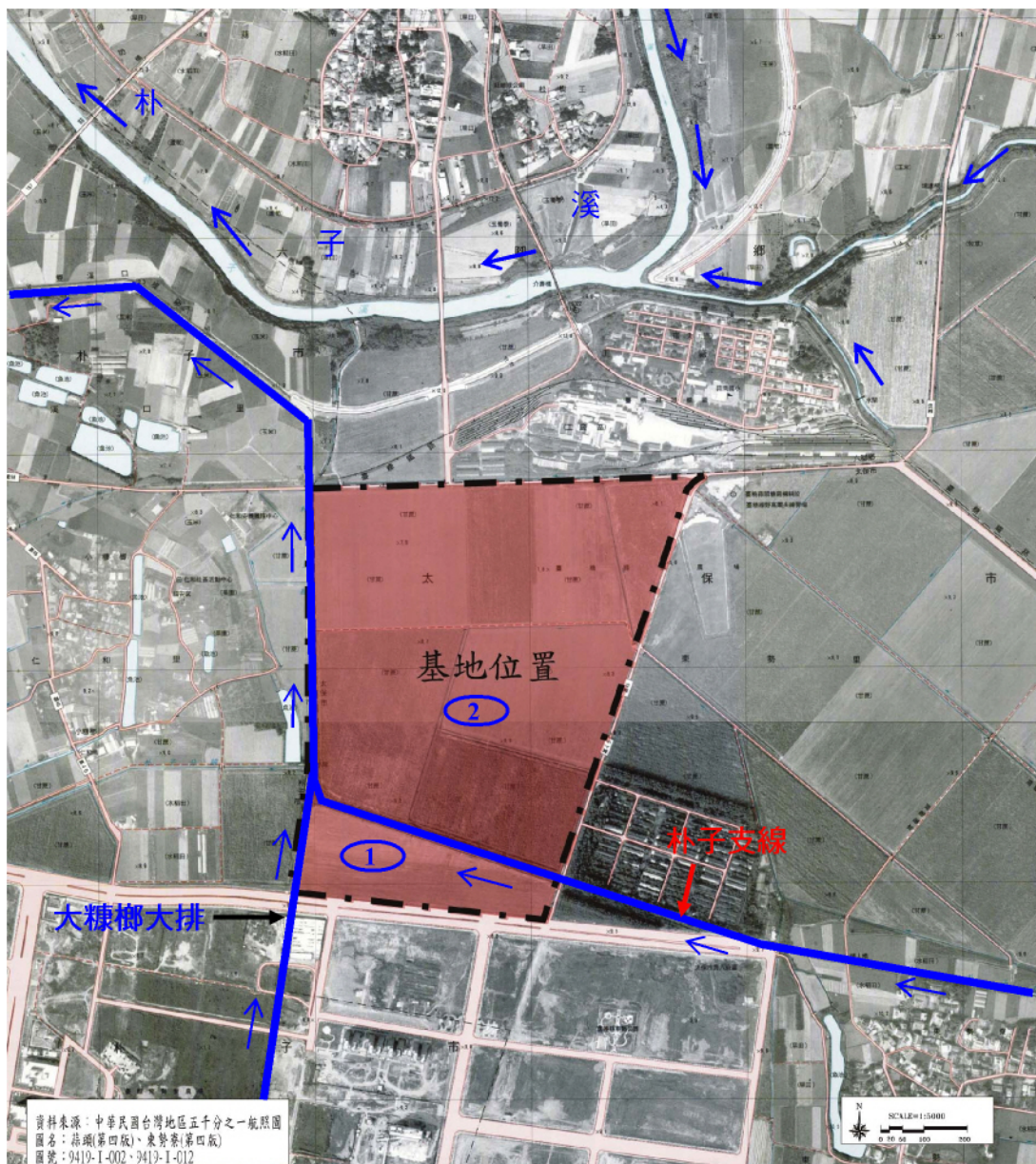


平地之排水計畫

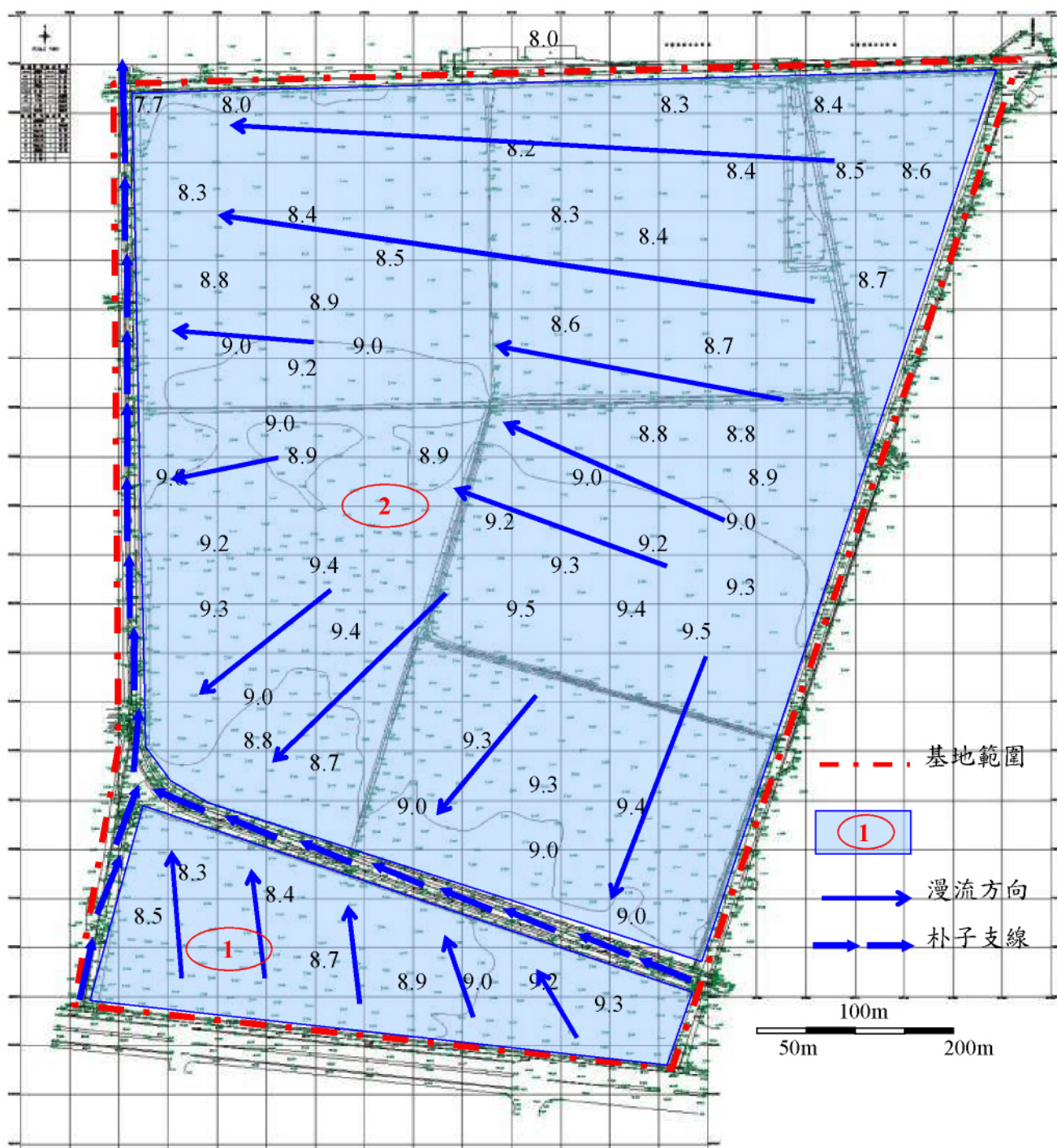
第一節 排水系統計畫

一、民國 94 年基地排水情況

本計畫面積 70.3334 公頃，基地東側及北側緊鄰現有縣道（嘉 45 與嘉 58），基地西側有朴子支線與大糠榔大排，基地中央有朴子支線貫穿基地中央(詳見附圖 2-1 區域水文圖)。因此，本基地集水分區以朴子支線分隔，可大致區分為二大集水分區(詳見附圖 2-2 基地水文圖)，分區集水區範圍、面積及排水方向，如附表 2-1。



附圖2-1 區域水文圖



附圖2-2 基地水文圖

附表2-1 94 年集水區面積表

分區	集水面積 (公頃)	最高點	最低點	長度 (公尺)	平均 坡度	排水 方向
1	約 9.0	EL.9.30	EL.8.30	約 600	0.0017%	西 側
2	約 61.0	EL.9.50	EL.8.00	約 900	0.0017%	西 側

二、基地排水現況

目前基地之現況地形為已施工完成之地形，並於民國 99 年 5 月取得雜項使用執照，基地內整地後高程介於 4.00~12.00 公尺之間，基地內已完成人工湖以及相關排水設施，基地現況排水位置詳附圖 2-3 內容，基地內排水設施相關描述如下：

(一) 上湖

位於基地中央偏南側，經由基地內整地後形成之人工湖，高程介於 EL+4.00m~EL+10.30m 之間，主要作為儲水區，上湖的水經由堰流至北側之下湖，上湖儲水量計算如附表 2-2 所示。

(二) 下湖

位於基地中央偏北側，亦由基地內整地後形成之人工湖，高程介於 EL+4.00m~EL+10.00m 之間，其中高程 EL+4.00m~EL+7.85m 主要作為儲水區；高程 EL+7.85m~EL+10.00m 主要作為滯洪區，下湖的水經過西北側的混凝土壩(開口底高程 EL+7.85m)排入西北側第三排水路後流入朴子支線，下湖儲水量計算如附表 2-2 所示。

(三) 草溝

位於基地北側、東側及南側，主要收集整地區域內無法自然排入上湖或下湖之地表逕流，共計有 17 處，編號為 TC-01~TC-17，其中編號 TC-01~TC-09 草溝收集之地表逕流排入下湖；編號 TC-10~TC-17 草溝則排入滯洪池 A、B、C 及 D 經調節後排入基地南側之道路側溝。

(四) RCP 排放管

主要位於基地北側及東側，將編號 TC-01~TC-09 草溝收集後之地表逕流排入下湖，共計有 5 處，其編號為 RCP1~RCP5。

(五) 朴子溪灌排排水箱涵

主要位於基地南側，主要將基地西南側之灌溉溝渠之灌溉穿越基地後向北排入

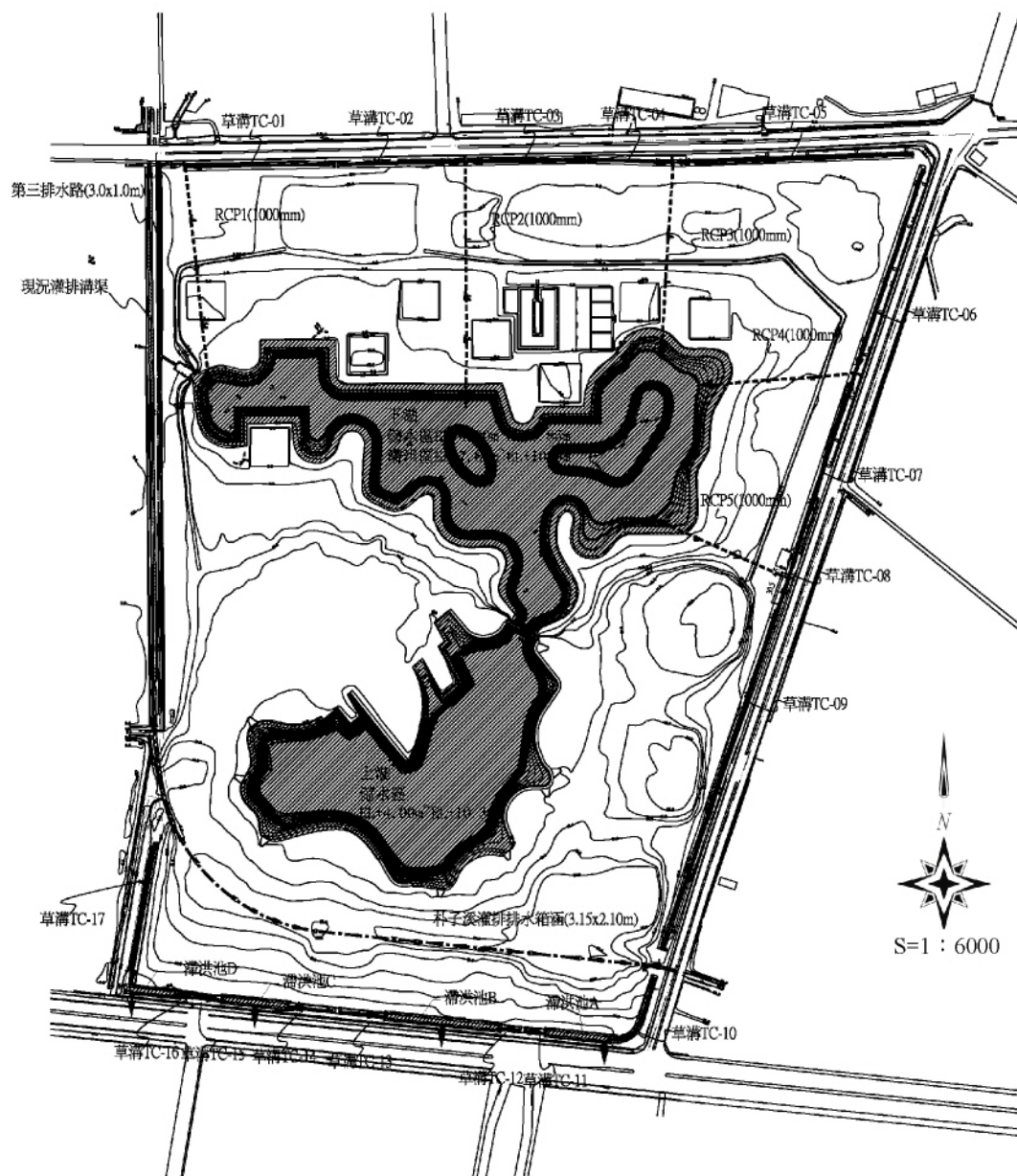
下游灌溉溝渠，其僅為聯通上下游灌溉溝渠之用。

(六) 滯洪池

主要位於基地中央偏北側之上湖以及基地南側，為調節開發後之洪峰流量，共計有 5 處，除了上湖外，基地南側滯洪池編號分別為滯洪池 A、B、C 及 D。

附表2-2 上下湖儲水量計算表

	湖面高程 (EL+m)	湖面面積 (m ²)	容積計算 (m ³)	總計 (m ³)
上湖儲水量	4.00	34,248.00		
	5.00	36,538.00	35,393.00	
	6.00	38,463.00	37,500.50	
	7.00	40,448.00	39,455.50	
	8.00	44,207.00	42,327.50	
	9.00	48,254.00	46,230.50	
	10.00	55,643.00	51,948.50	
	10.30	57,079.00	16,908.30	269,763.80
下湖儲水量	4.00	43,422.00		
	5.00	47,525.00	45,473.50	
	6.00	55,249.00	51,387.00	
	7.00	62,204.00	58,726.50	
	7.85	87,257.00	63,520.93	219,107.93
合計				488,871.73



附圖2-3 基地現況排水設施及位置圖

三、設計準則

(一) 降雨重現期距

本計畫區採用之排水結構物的設計暴雨重現期距採依據水土保持手冊(95 年)或內政部營建署之規定，採用 25 年重現期距設計。本計畫為保守起見，採用 50 年重現期距設計。

(二) 基地地勢平坦，依據原核定計畫集流時間採用 10min 計算。

(三) 逕流量之估計

本區地面逕流量以合理化公式計算，其公式如下：

$$Q = (1/360) CIA$$

其中 Q = 逕流量(m^3/sec)

I = 降雨強度(mm/hr)

A = 集水面積(ha)

C = 逕流係數

(四) 逕流係數完工後以 $C=0.85$ 計算之。

(五) 永久性排水設施以 50 年重現期距計算開發後洪峰流量。流速計算則採用曼寧公式：

$$V = R^{2/3} \times S^{1/2} / n$$

式中

V ：為流速，公尺/秒。

n ：為粗糙率，草溝採用 0.040，RCP 採用 0.012。

R ：為水力半徑， $R=A/P$ ， A 為通水斷面積。

P ：為潤濕邊。

S ：水力坡降。

(六) 降雨強度

本計畫區所採用之降雨強度公式採用水文應用手冊(90 年)朴子溪流域上游水利署沙坑雨量站，其值如下：

採用 50 年一次重現期距

$$I_t^{50} = 2,043.12 / (t + 23.26)^{0.6416} \text{ mm/hr}$$

式中 t：集流時間(min)

(七) 出水高

排水溝出水高依設計水深之 25%計算，其最小值需大於二十公分。

(八) 設計流速限制

設計之排水設施排水量需大於集水區逕流量，排水之平均流速應小於最大容許流速。最大容許流速(水土保持技術規範第 85 條，92 年 8 月)如附表 2-3 所示：

附表2-3 最大容許流速表

土質	最大安全流速 (公尺/秒)	土質	最大安全流速 (公尺/秒)
純細砂	0.23-0.30	平常礫土	1.23-1.52
不緻密之細砂	0.30-0.46	全面密草生	1.50-2.50
粗石及細砂石	0.46-0.61	粗礫石礫及砂礫	1.52-1.83
平常砂土	0.61-0.76	礫岩、硬土層、軟 質、水成岩	1.83-2.44
砂質壤土	0.76-0.84	硬岩	3.05-4.57
堅壤土及粘質壤土	0.91-1.14	混凝土	4.57-6.10

四、 排水系統計算結果

依照上述規劃之原則，檢核基地內已完成之排水系統幹線，其中草溝編號 TC-02 需依據設計後地形重新修正排水方向及增加草溝寬度及深度；TC-01 草溝需配合 TC-02 修正溝底高程；TC-03 增加草溝寬度及深度，其餘現況草溝以及 RCP 皆足以承載整地後地形之 50 年重現期距地表逕流，無須再重新施作。排水分區及排水設施位置詳見附圖 2-4，各排水幹線經水理計算後之詳細尺寸詳見附表 2-4。

附表2-4

排水設施水理計算表

排水系統			計算流量							渠道設計										
集水區編號	管路代號	型式	集水面積 (ha)	累積集水面積 (ha)	集流時間 (min)	設計頻率 T (year)	降雨強度 I (mm/hr)	逕流係數 C	地表逕流量 Qa (cms)	渠底坡度	設計斷面		曼寧係數 n	上游渠底 高程 (m)	下游渠底 高程 (m)	排水設施 長度 (m)	設計水深 Yn (m)	設計出水 高 Y' (m)	設計流速 V (m/sec)	設計流量 Qd (cms)
											溝頂寬 W (m)	深 H (m)								
T1	*TC-01	草溝	0.5762	2.7783	10.00	50	223.23	0.85	1.464	0.002	7.00	1.00	0.040	8.50	8.25	164.00	0.74	0.26	0.627	1.494
T2	*TC-02	草溝	2.2021	2.2021	10.00	50	223.23	0.85	1.161	0.002	7.00	1.00	0.040	8.73	8.50	122.00	0.67	0.33	0.592	1.194
0	RCP1	管涵	0.0000	2.7783	10.00	50	223.23	0.85	1.464	0.011	RCP=	1.00	0.012	7.85	6.45	128.00	0.75	0.25	3.934	2.486
T3	*TC-03	草溝	2.5874	2.5874	10.00	50	223.23	0.85	1.364	0.003	6.40	0.80	0.040	8.72	8.45	98.00	0.59	0.21	0.710	1.411
0	RCP2	管涵	0.0000	2.5874	10.00	50	223.23	0.85	1.364	0.007	RCP=	1.00	0.012	8.10	6.45	250.00	0.75	0.25	3.138	1.983
T4	TC-04	草溝	0.7385	0.7385	10.00	50	223.23	0.85	0.389	0.002	5.80	0.80	0.040	8.64	8.45	79.00	0.41	0.39	0.448	0.409
T5	TC-05	草溝	2.6802	2.6802	10.00	50	223.23	0.85	1.413	0.002	7.00	1.00	0.040	8.80	8.25	250.00	0.73	0.27	0.622	1.449
0	RCP3	管涵	0.0000	3.4187	10.00	50	223.23	0.85	1.802	0.007	RCP=	1.00	0.012	7.85	6.45	204.00	0.75	0.25	3.138	1.983
T6	TC-06	草溝	2.1516	2.1516	10.00	50	223.23	0.85	1.134	0.002	7.00	1.00	0.040	8.73	8.25	233.00	0.66	0.34	0.587	1.155
T7	TC-07	草溝	1.2478	1.2478	10.00	50	223.23	0.85	0.658	0.003	7.00	1.00	0.040	8.69	8.25	171.00	0.47	0.53	0.593	0.672
0	RCP4	管涵	0.0000	3.3994	10.00	50	223.23	0.85	1.792	0.009	RCP=	1.00	0.012	7.85	6.45	158.00	0.75	0.25	3.559	2.249
T8	TC-08	草溝	0.0380	0.0380	10.00	50	223.23	0.85	0.020	0.003	5.80	0.80	0.040	8.51	8.45	24.00	0.08	0.72	0.224	0.022
T9	TC-09	草溝	2.1468	2.1468	10.00	50	223.23	0.85	1.132	0.002	8.20	1.20	0.040	8.92	8.05	404.00	0.66	0.54	0.587	1.155
0	RCP5	管涵	0.0000	2.1848	10.00	50	223.23	0.85	1.152	0.008	RCP=	1.00	0.012	7.65	6.45	150.00	0.75	0.25	3.355	2.120
A	TC-10	草溝	0.6493	0.6493	10.00	50	223.23	0.85	0.342	0.015	7.00	1.00	0.040	9.73	8.25	99.00	0.23	0.77	0.895	0.348
A	TC-11	草溝	0.6493	0.6493	10.00	50	223.23	0.85	0.342	0.002	7.00	1.00	0.040	8.30	8.25	25.00	0.38	0.62	0.431	0.350

附表 2-4 排水設施水理計算表(續)

排水系統			計算流量							渠道設計										
集水區編號	管路代號	型式	集水面積 (ha)	累積集水面積 (ha)	集流時間 (min)	設計頻率 T (year)	降雨強度 I (mm/hr)	逕流係數 C	地表逕流量 Qa (cms)	渠底坡度	設計斷面		曼寧係數 n	上游渠底高程 (m)	下游渠底高程 (m)	排水設施長度 (m)	設計水深 Yn (m)	設計出水高 Y' (m)	設計流速 V (m/sec)	設計流量 Qd (cms)
											溝頂寬 W (m)	深 H (m)								
B	TC-12	草溝	0.9523	0.9523	10.00	50	223.23	0.85	0.502	0.002	7.00	1.00	0.040	8.30	8.25	25.00	0.46	0.54	0.479	0.525
B	TC-13	草溝	0.9523	0.9523	10.00	50	223.23	0.85	0.502	0.005	7.00	1.00	0.040	8.36	8.25	24.00	0.37	0.63	0.671	0.524
C	TC-14	草溝	0.8996	0.8996	10.00	50	223.23	0.85	0.474	0.002	7.00	1.00	0.040	8.11	8.00	51.00	0.44	0.56	0.467	0.477
C	TC-15	草溝	0.8996	0.8996	10.00	50	223.23	0.85	0.474	0.002	7.00	1.00	0.040	8.05	8.00	26.00	0.44	0.56	0.467	0.477
D	TC-16	草溝	0.6804	0.6804	10.00	50	223.23	0.85	0.359	0.002	7.00	1.00	0.040	8.03	8.00	17.00	0.39	0.61	0.437	0.370
D	TC-17	草溝	0.6804	0.6804	10.00	50	223.23	0.85	0.359	0.002	7.00	1.00	0.040	8.31	8.00	157.00	0.39	0.61	0.437	0.370

註：1.排水溝詳細位置詳附圖 2-3 排水分區圖

2.集水面積為"0"表示該排水路無集水面積，僅承受上游之排水量。

3.符號"***"表示現況草溝不足以承載 50 年重現期距地表逕流，需依據檢核後之設計尺寸重新施作，未標示"***"皆代表現況排水設施無須重新施作。

4.集水區編號 A、B、C 以及 D 之草溝，可配合滯洪沉砂池量體調整長度，惟其坡度及斷面須依表列內容設計。

第二節 水土保持措施

一、人工湖滯洪量

經重新檢討整地後下湖之滯洪體積，故宮南院開發後人工湖二日降雨時各重現期之滯洪變化情形詳附表 2-5 內容。

附表2-5 故宮南院開發後人工湖變更前後各重現期滯洪體積表

重現期		水位(m)	滯洪池排放量 (cms)	滯洪體積 (m ³)
原核定第一次環差	常水位	7.85	0.00	---
	200 年	9.81	1.70	274,526
本計畫變更後	常水位	7.85	0.00	---
	200 年	9.97	1.693	304,261

人工湖下游排放口位於基地西北側之第三放水路，第三放水路依據原核定計畫拓寬後之尺寸為寬 3.0mx 高 1.0m，坡度 0.00198，扣除出水高(25cm)之容許流量為 4.205cms，其中包含嘉義農田水利會灌溉設計需求流量為 1.560cms，院區 200 年重現期距地表逕流(O1 分區面積 2.0174ha)直接排入逕流量為 0.470cms，故第三放水路容許承載剩餘容量為(4.205-1.560-0.470)2.175cms。

基地內 200 年重現期二日降雨時，人工湖最高水位為 9.97 公尺，湖體面積為 20.14 公頃，最大放流量 1.693cms，小於基地開發前 25 年逕流量 20.675cms 以及第三放水路之容許承載剩餘容量 2.175cms，故人工湖之排放水量尚不至影響放水路之安全。

二、法規滯洪設施

由於基地的開發，往往促使集水區之表層條件發生改變，因而提高地表之不透水性，使得逕流係數 C 值增大，導致降雨逕流量之增加。滯洪池為排水系統之輔助設施，目的即在將開發區域內由雨水所形成之逕流排除至下游前，予以暫時儲存，而不致增加下游之排水負擔，以達到調節洪峰流量之功能。

滯洪量之水理計算採用三角形單位歷線圖計算滯洪量，其敘述如下

$$Vs2=(Q3-Q1)\times tb'\times 3600/2$$

式中 Vs2：滯洪量(m³)

Q3：100 年一次頻率開發後洪峰流量(cms)

Q1：25 年一次頻率開發後洪峰流量(cms)

tb'：基期(hr)，至少選用 1 小時

永久性蓄洪量 $V_{sd}=1.1V_{s2}$

故依據上述方法由本基地之集水面積及 25 年、100 年頻率降雨強度計算洪峰流量，詳細計算結果詳附表 2-6 以及附表 2-7。

經檢討景觀整地後地形，基地內下湖滯洪容量規劃為 200 年重現期距之 $304,261\text{m}^3$ ，較法規 100 年重現期距規定之滯洪容量 $99,452.95\text{m}^3$ 大，且排放量小於第三排水路容許承載剩餘容量 2.175cms，較基地未開發前 25 年重現期距地表逕流量 22.1280cms 小甚多，將可減輕下游區域排水之排洪負擔。

基地南側屬於「嘉義縣擴大縣治雨水下水道系統」，依據嘉義縣政府提供之「嘉義縣擴大縣治雨水下水道系統規劃報告」，基地南側排入雨水下水道系統屬於 A5 支線段，銜接位置為編號 3/A5，設計採用二年一次降雨強度，且依規劃此涵蓋區域流入雨水下水道之流量為 1.009 cms。本基地依目前規劃，基地南側流入「嘉義縣擴大縣治雨水下水道系統」之區域面積為 6.3629 公頃，且於基地南側設置有四座滯洪池，在一百年頻率洪水時，經滯洪池調節後，四座滯洪池總排放量為 0.8810 cms < 1.009 cms，小於「嘉義縣擴大縣治雨水下水道系統」設計量，不會造成鄰近地區不良影響。惟現況之滯洪池 A、B、C 以及 D 之容量皆不足，將依據本計畫重新檢討之滯洪容量設置，滯洪池設計尺寸及深度詳附表 2-7 內容。

附表2-6

開發前、中、後洪峰流量比較表

降雨重現期距	25 年	100 年	
	開發前	開發後	
下湖集水分區	未整地範圍	整地範圍	人工湖範圍
排水面積(ha)	63.9705	43.8294	20.1411
逕流係數	0.60	0.85	1.00
集流時間(min)	10.00	10.00	10.00
降雨強度(mm/hr)	207.55	238.82	238.82
洪峰流量(cms)	22.1280	24.7145	13.3614
滯洪池容量設計(cms)	22.1280	38.0759	
A 集水分區	未整地範圍	整地範圍	人工湖範圍
排水面積(ha)	1.2985	1.0405	0.2580
逕流係數	0.60	0.85	1.00
集流時間(min)	10.00	10.00	10.00
降雨強度(mm/hr)	207.55	238.82	238.82
洪峰流量(cms)	0.4490	0.5867	0.1712
滯洪池容量設計(cms)	0.4490	0.7579	
B 集水分區	未整地範圍	整地範圍	人工湖範圍
排水面積(ha)	1.9045	1.5195	0.3850
逕流係數	0.60	0.85	1.00
集流時間(min)	10.00	10.00	10.00
降雨強度(mm/hr)	207.55	238.82	238.82
洪峰流量(cms)	0.6590	0.8568	0.2554
滯洪池容量設計(cms)	0.6590	1.1122	
C 集水分區	未整地範圍	整地範圍	人工湖範圍
排水面積(ha)	1.7991	1.4476	0.3515
逕流係數	0.60	0.85	1.00
集流時間(min)	10.00	10.00	10.00
降雨強度(mm/hr)	207.55	238.82	238.82
洪峰流量(cms)	0.6220	0.8163	0.2332
滯洪池容量設計(cms)	0.6220	1.0495	
D 集水分區	未整地範圍	整地範圍	人工湖範圍
排水面積(ha)	1.3608	1.0968	0.2640
逕流係數	0.60	0.85	1.00
集流時間(min)	10.00	10.00	10.00
降雨強度(mm/hr)	207.55	238.82	238.82
洪峰流量(cms)	0.4710	0.6185	0.1751
滯洪池容量設計(cms)	0.4710	0.7936	

附表2-7

永久性滯洪池滯洪量估算表

滯洪池編號	下湖	A	B	C	D	附註
開發後洪峰流量 Q3(cms)	38.0759	0.7579	1.1122	1.0495	0.7936	100 年頻率
0.8*Q3(cms)	30.4607	0.6063	0.8898	0.8396	0.6349	
開發前洪峰流量 Q1(cms)	22.1280	0.1833*	0.2483*	0.2543*	0.1951*	
選用容許排放量(cms)	1.1430	0.1833	0.2483	0.2543	0.1951	25 年頻率
集流時間(min)	10.00	10.00	10.00	10.00	10.00	tc
基期演算(hr)	1.36	1.36	1.36	1.36	1.36	$tb=2.67 \times (tc^{0.5}+0.6tc)$
基期 tb'(hr)	1.36	1.36	1.36	1.36	1.36	
滯洪量 Vs2	90,411.77	1,406.51	2,114.84	1,946.60	1,465.21	$Vs=(Q3-Q1) \times tb' \times 3600/2$
蓄洪量 Vsd	99,452.95	1,547.16	2,326.32	2,141.26	1,611.73	$Vsd=1.1 \times Vs2$

附註：1.依據「水土保持技術規範」計算。

2.符號"*"代表既有滯洪設施之排放口尺寸之排放量。

附表2-8 永久性滯洪容量計算表

編號	池頂面積 (m ²)	池底面積 (m ²)	滯洪深度 (m)	滯洪容量 (m ³)	法規最 小容量(m ³)
**下湖	201,411	87,257	1.97	274,611	99,453
*A	2,580	1,935	0.70	1,580	1,547
*B	3,850	2,888	0.70	2,358	2,326
*C	3,515	2,636	0.70	2,153	2,141
*D	2,640	1,980	0.70	1,617	1,612

註:1.符號“**”表示現況滯洪池容量不足，需依據檢核後之設計尺寸重新施作。

2.符號“*”表示現況地形實施二階段整地(景觀整地)後之滯洪池容量。

3.基地南側滯洪沉砂池可採聯通設計，惟滯洪體積不得小於表格所載之法規最小容量。

三、沉砂設施

沉砂池之大小根據集水區特性、設計流量、推移質粒徑分佈等因素決定。設計時針對施工中設置臨時性沉砂池，並在完工時(開發後)設置永久性沉砂池。

有關永久性沈砂池設計，根據水土保持技術規範之規定，依通用土壤流失公式估算之二分之一，但完成水土保持處理或未開挖整地部分每公頃不得小於三十立方公尺，沉砂量以泥砂生產量之 1.5 倍計算。

經檢討景觀整地後地形，基地內現況沉砂池除下湖外，滯洪池 A(兼沉砂池)、B(兼沉砂池)、C(兼沉砂池)以及 D(兼沉砂池)之容量皆不足，將依據本計畫重新檢討之沉砂容量設置，沉砂池設計尺寸及深度詳附表 2-9 內容。因本案基地位屬嘉南平原地區，非屬山坡地，既有下湖沉砂池之清淤，因顧及池底皂土毯等設施維護，應於沉砂量達工程可執行深度約 50 公分以上，始進行清淤。方式則採用抽砂船等適合機具抽砂及機械搬運清除，基地南側滯洪沉砂池 A、B、C 以及 D 則採人工清除及機械搬運。

附表2-9 永久性沉砂容量計算表

編號	整地 面積 (ha)	泥砂 生產量 (m ³)	永久性 沉砂量 (m ³)	設計 沉砂 池頂 面積 (m ²)	設計 沉砂 池底 面積 (m ²)	設計 沉砂 深度 (m)	設計 沉砂 容量 (m ³)
**下湖	63.9705	1,919.12	2,878.68	87,257	43,422	3.85	219,107.93
*A	1.2985	38.96	58.44	1,935	988	0.10	146.15
*B	1.9045	57.14	85.71	2,888	1,407	0.10	214.73
*C	1.7991	53.97	80.96	2,636	1,500	0.10	206.81
*D	1.3608	40.82	61.23	1,980	1,063	0.10	152.15

正本

檔 號：
保存年限：

經濟部水利署 函

機關地址：台中市黎明路2段501號

聯絡方式：周湘儀04-22501314

106

台北市忠孝東路四段310號4樓

受文者：行遠國際工程開發股份有限公司

發文日期：中華民國100年10月27日

發文字號：經水工字第10050511690號

速別：

密等及解密條件或保密期限：

附件：

行遠國際工程開發文章		
收文日期:	100.11.01	
收文編號:	10011002	
案號案名:	E10005	
專案經理:	依萍	
簽辦:	JT	HW PK

鈺.登源.增威.
貴源

主旨：貴公司函詢「嘉義縣太保市東勢寮段660-1地號等105筆土地」環境敏感區位案，復如說明，請查照。

說明：

- 一、復貴公司100年10月4日行遠（景）字第10010466號函。
- 二、依所附圖籍資料，經查該位址：
 - （一）該地區本署未劃定公告防洪區（洪氾區）。
 - （二）非位於中央管區域排水集水區域。
 - （三）非位於公告之水庫蓄水範圍內。
 - （四）非位於經濟部已公告之嚴重地層下陷地區。
- 三、本案係查詢是否位屬依「臺灣省水庫集水區治理辦法」第三條公告之水庫集水區，經查該辦法已於95年12月12日廢止，廢止前公告有24處水庫集水區；案址非位於前揭辦法廢止前公告之水庫集水區。
- 四、本案係查詢是否位屬依「區域計畫法」暨「非都市土地開發審議作業規範」第九點已公告之重要水庫集水區，經查內政部目前公告有22處重要水庫集水區，案址非位於重要水庫集水區內。
- 五、是否位於溫泉法第6條劃定之溫泉露頭及其一定範圍，依溫泉法第6條第2項規定，由直轄市、縣(市)主管機關劃定，請逕洽嘉義縣政府辦理。

正本：行遠國際工程開發股份有限公司

署長楊偉甫

正本

檔 號：
保存年限：

經濟部水利署第五河川局 函

機關地址：嘉義市親水路 123 號

聯絡人：楊三興 05-2304406#316

受文者：行遠國際工程開發股份有限公司

發文日期：中華民國 100 年 9 月 29 日

發文字號：水五管字第 10050113210 號

速別：普通件

密等及解密條件或保密期限：普通

附件：

行遠國際工程收文章		
收文日期:	100. 9. 30	
收文編號:	10009149	
案號案名:	E10005	
專案經理:	依萍	
簽辦:	JT	HW PK
金元. 瑞威. 登總		

主旨：有關 貴公司為辦理「變更國立故宮博物院南部分院開發
建築計畫」查詢嘉義縣太保市東勢寮段地號 660-1 等 105
筆土地是否位屬依水利法劃設公告之河川區域或排水設施
範圍乙案，復如說明，請 查照。

說明：

- 一、復 貴公司 100 年 9 月 15 日行遠(景)字第 10009392 號函。
- 二、依 貴公司所附土地清冊，經查嘉義縣太保市東勢寮段地
號 660-1 等 105 筆土地，未屬依水利法劃設公告之中央管
河川區域或中央管排水設施範圍，至是否屬縣管河川或排
水設施範圍，請逕洽嘉義縣政府。
- 三、依非都市土地變更編定執行要點第四點附錄一（二）興辦
事業計畫應查詢項目及應加會之有關機關（單位）規定，
貴公司來函說明二之第（一）、（二）、（四）、（五）項之查詢
主管機關（單位）為經濟部水利署，另第（六）項之查詢主
管機關（單位）為直轄市、縣(市)政府，請 貴公司檢具
相關資料逕洽主管機關查詢。
- 四、檢附非都市土地變更編定執行要點第四點附錄一（二）乙
份。

正本：行遠國際工程開發股份有限公司(台北市忠孝東路四段 310 號 4 樓)

副本：本局管理課

裝



線

中正大學

本案依分層負責
授權課室主管處理

檔 號：

保存年限：

嘉義縣政府 函

機關地址：嘉義縣太保市祥和一路東段 1 號

傳真電話：05-3620633

聯絡人：龔銘弘

聯絡電話：05-3620123#767

電子郵件：kung554801@mail.cyhg.gov.tw

110

台北市忠孝東路 4 段 310 號 4 樓

受文者：行遠國際工程開發股份有限公司

發文日期：中華民國 100 年 09 月 27 日

發文字號：府水管字第 1000170220 號

類別：普通件

密等及解密條件或保密期限：

附件：

行遠國際工程收文章		
收文日期:	100.9.30	
收文編號:	10009126	
案號案名:	E(0005)	
專案經理:	依萍	
簽辦:	JT	HW PK
金錫威 簽		

主旨：有關 貴公司查詢國立故宮博物院南部院區園區景觀工程開發基地是否位屬河川區域或排水設施範圍 1 案，經查非位於本府轄管之公告區域排水設施範圍，是否位於公告之河川區域，請逕洽經濟部水利署第五河川局辦理，請 查照。

說明：

- 一、復 貴公司 100 年 9 月 15 日號函辦理。
- 二、旨揭函詢之土地為嘉義縣太保市東勢寮段 660-1、695-1、695-2、695-3、696-3、696-4、696-5、696-6、696-7、696-8、696-9、716、717、718、719、719-2、719-3、719-4、719-5、719-6、719-7、719-8、719-9、719-10、719-11、720、721、723、723-1、723-2、723-3、723-4、724、724-1、724-2、724-3、724-4、724-5、724-6、725、726、726-1、726-2、726-3、726-4、727、727-1、728、728-1、728-2、729、730、730-1、731、731-1、733、733-1、734、734-1、734-2、734-3、734-4、734-5、735、735-1、736、736-1、736-2、737、737-1、737-2、738、738-1、738-2、738-3、739、739-1、739-2、739-3、739-4、740、740-1、740-2、740-3、740-4、741、741-1、741-2、741-3、741-4、741-5、742、742-1、742-2、743、743-1、743-2、743-3、743-4、743-5、743-6、743-7、743-8、743-9 及 745 等 105 筆土地。

正本：行遠國際工程開發股份有限公司

第 1 頁，共 2 頁

副本：水利處水利管理科

縣長張花冠

依分層負責規定授權主管處長決行

第 2 頁，共 2 頁