

第七章 開發期間之防災措施

7.1 分區施工前之臨時排水及攔砂設施

7.1.1 安全排水

針對前次(第五次)變更核定之臨時防災第 2-5A 階段，由於本次變更調整分期範圍，故此階段臨時防災僅重新套繪分期線，並未調整臨時防災排水設施內容。

而前次(第五次)變更所敘明寶山二期擴建計畫之土石方至本計畫堆置之土方量約為 4.4 萬方，僅核算水計三變核定土方堆置區域土方；但重新檢視寶山擴建二期土方暫置前現況地形與目前現況地形經細部核算後，實際暫置的土方量約有 13.4 萬。本次變更即依據第五次變更計畫核定之臨時防災第 2-5A 階段之地形，並將寶山擴建二期所暫置 13.4 萬土方歸還後，其地形作為五期竣工整地地形，並新增臨時防災第 2-5B 階段。

有關本次調整各階段臨時水土保持措施配置原則說明如後：

第 2-5A 階段(廠區)：

本階段臨時防災排水設施內容同第五次變更設計核定內容，其排水規畫仍詳述於後：排水系統分為東、西兩側，東側由 T2-17 噴漿溝銜接 G2-7 噴漿井後，再以 T2-18 噴漿溝，配合 TM4 沉砂池作為泥砂沉積轉換後，導排至 G2-8 噴漿井並銜接公共工程 DD-103 後排放至南側公(滯)2 滯洪沉砂設施；西側則由 T2-12 草溝，並銜接 T2-16 管涵及 T2-15(2)，並導入 TM3 沉砂池及 T2-6 管涵後，接至公共工程 DD-101 並排放至南側公(滯)2 滯洪沉砂設施。

有關本階段臨時排水設施水理分析計算詳見表 7.1-11(同第五次變更核定內容)，而本階段滯洪及沉砂量體檢核計算詳如 7.1.2 節說明。

第 2-5B 階段(廠區)：

本階段所新增的排水設施，東側系統是將前階段存留的 T2-17 噴漿溝沿著移除地形於坡頂改道後視作編號 T2-17(1)，銜接 TM4 沉砂池後，再順著前階段存留的 T2-18 噴漿溝(因長度調整編號改為 T2-18(1))並銜接公共工程集水井 DD-103 後排放到南側公共工程滯洪沉砂池(公滯 2)。另外，再於移除地形的坡底新設 T2-20 噴漿溝，並導排至 G2-6 噴漿井，再沿著

T2-14 管涵銜接公共工程集水井 DD-104 後排放到南側公共工程滯洪沉砂池(公滯 2)；西側系統則是將前階段臨時排水設施皆存留續用，但因應寶二暫置土方開挖歸還的過程中帶有泥砂生產量，故預計把前階段 TM3 沉砂池再將其範圍及深度放大視作編號 TM3(1)，以供泥砂沉積使用，而前階段存留的 T2-15(2)噴漿溝長度配合縮短視作編號 T2-15(3)。

由於臨時防災第 2-5B 階段乃為寶山擴建二期所暫置 13.4 萬土方歸還後之整地地形所規劃，但因其地形將作為五期竣工整地地形，土方返還後隨即將申報辦理完工。由於竣工前臨時防災設施均需移除，故本階段臨時措施可能因竣工辦理期程導致存放時間較短暫。

有關本階段臨時排水設施水理分析計算詳見表 7.1-12。而本階段滯洪及沉砂量體檢核計算詳如 7.1.2 節說明。

有關本次變更之臨時性安全排水平面配置相關圖說參見附件一圖冊圖 7.1-9b、圖 7.1-9c、圖 7.1-10(4)、圖 7.1-11(9b)及圖 7.1-11(9c)。

水土保持計畫資訊公開平台

表 7.1-11 第 2-5A 階段(廠區)臨時排水設施水力計算表

排水設施 編號		集水面積(ha)		流長(m)		集流	降雨強度		逕流係數		設計流量 (cms)	容許排放量 (cms)	檢核	曼寧粗糙度n	渠道幾何設計						水力計算			
		施工區	未施工區	漫地流	渠道長	時間 (min)	度 (mm/hr)	施工區	未施工區	縱坡 (%)	設施 型式	底寬			深度(m)		溝壁邊坡比	設計水深(m)	流速		出水高	檢核		
															上游	下游			(m/s)					
支 流 一 改 道 後																								
T2-6		6.93	0.00	100	29	4.25	139.36	1.00	0.75	2.68	2.68	OK	0.013	3.10%	管涵	1.20	—	—	—	0.52	5.70	0.68	OK	
T2-12		4.53	0.00	100	146	6.06	136.64	1.00	0.75	1.72	1.72	OK	0.045	1.30%	草溝	1.00	0.40	0.90	2.00	0.61	1.29	0.29	OK	
T2-14		0.32	0.00	100	31.5	4.31	139.27	1.00	0.75	0.12	0.12	OK	0.013	11.11%	管涵	0.90	—	—	—	0.09	3.79	0.81	OK	
T2-15(2)		6.93	0.00	100	60	4.42	139.10	1.00	0.75	2.68	2.68	OK	0.022	3.67%	噴漿溝	1.00	1.00	1.20	0.50	0.53	3.97	0.67	OK	
T2-16		4.53	0.00	100	84	4.65	138.75	1.00	0.75	1.75	1.75	OK	0.013	0.71%	管涵	1.00	—	—	—	0.72	2.90	0.28	OK	
T2-17		1.55	0.00	100	129	5.54	137.41	1.00	0.75	0.59	0.59	OK	0.022	0.85%	噴漿溝	0.80	0.30	0.70	0.50	0.38	1.57	0.32	OK	
T2-18		3.15	0.00	100	108.7	4.95	138.30	1.00	0.75	1.21	1.21	OK	0.022	1.47%	噴漿溝	0.80	0.70	0.90	0.50	0.50	2.32	0.40	OK	
T2-19		0.32	0.00	100	26.2	4.60	138.83	1.00	0.75	0.12	0.12	OK	0.022	0.95%	噴漿溝	0.80	0.20	0.45	0.50	0.14	1.01	0.31	OK	

PS. 第 2-5A 階段同第五次變更核定內容

表 7.1-12 第 2-5B 階段(廠區)臨時排水設施水力計算表

排水設施 編號		集水面積(ha)		流長(m)		集流時間 (min)	降雨強度 (mm/hr)		逕流係數		設計流量 (cms)	容許排放量 (cms)	檢核	曼寧粗糙度n	渠道幾何設計						水力計算			
		施工區	未施工區	漫地流	渠道長		施工程度	施工程度	未施工區	縱坡					設施	底寬	深度(m)		溝壁邊坡比	設計水深(m)	流速		出水高	檢核
																	上游	下游			(m/s)			
支 流 二 改 道 後																								
T2-6		5.97	0.00	100	29	4.25	139.36	1.00	0.75	2.31	2.31	OK	0.013	3.10%	管涵	1.20	—	—	—	0.48	5.48	0.72	OK	
T2-12		4.34	0.00	100	146	6.08	136.62	1.00	0.75	1.65	1.65	OK	0.045	1.30%	草溝	1.00	0.40	0.90	2.00	0.59	1.27	0.31	OK	
T2-14		2.17	0.00	100	31.5	4.25	139.36	1.00	0.75	0.84	0.84	OK	0.013	11.11%	管涵	0.90	—	—	—	0.23	6.68	0.67	OK	
T2-15(3)		5.97	0.00	100	44	4.36	139.19	1.00	0.75	2.31	2.31	OK	0.022	3.64%	噴漿溝	1.00	1.00	1.10	0.50	0.49	3.80	0.61	OK	
T2-16		4.34	0.00	100	84	4.65	138.75	1.00	0.75	1.67	1.67	OK	0.013	0.71%	管涵	1.00	—	—	—	0.69	2.88	0.31	OK	
T2-17(1)		1.71	0.00	100	154	5.87	136.92	1.00	0.75	0.65	0.65	OK	0.022	0.71%	噴漿溝	0.80	0.30	0.70	0.50	0.43	1.51	0.27	OK	
T2-18(1)		2.28	0.00	100	46	4.43	139.09	1.00	0.75	0.88	0.88	OK	0.022	3.48%	噴漿溝	0.80	0.70	0.90	0.50	0.32	2.91	0.58	OK	
T2-19		0.23	0.00	100	26.2	4.65	138.75	1.00	0.75	0.09	0.09	OK	0.022	0.95%	噴漿溝	0.80	0.20	0.45	0.50	0.12	0.91	0.34	OK	
T2-20		1.94	0.00	100	119	5.71	137.16	1.00	0.75	0.74	0.74	OK	0.022	0.42%	噴漿溝	0.80	0.40	0.90	0.50	0.54	1.28	0.36	OK	

7.1.2 攔砂設施

本節將說明 7.1.1 節所述之臨時防災第 2-5A 及 2-5B 階段，針對各階段滯洪及沉砂量體進行檢核。

第 2-5A 階段(廠區)：

(1) 臨時滯洪量計算：

根據第四章第 4.5 節內容，參考圖 4.5-1 所劃定之區域，計算需求滯洪量如下表：

		備註
未開發面積(ha)	1.62	南側集水分區面積 20.71ha
開發中面積(ha)	0.82	
開發後面積(ha)	18.27	
未開發 C	0.75	同原核定內容
開發中 C	1.00	
開發後 C	0.95	
I_{10} (mm/hr)	119.377	
I_{50} (mm/hr)	149.465	
tb (hr)	1.10	
開發前 Q_1 (cms)	5.151	
(未開發+開發中+開發後) Q_3 (cms)	8.051	
$\Delta Q = Q_3 - Q_1$ (cms)	2.900	
V_{s3} (m ³)	5742.0	
$V_{sd} = 1.3 \times V_{s3}$ (m ³)	7464.6	

註：

1. 未開發面積(1.62ha)參考附件一圖冊圖 6.2-1，係指本擴建計畫基地東南側「廣場用地」。
2. 開發中面積(0.82ha)參考報告本文第四章第 4.5 節內容圖 4.5-1 中的「開挖整地區域」。

(2) 臨時滯洪量設計尺寸：

滯洪量主要由南側公滯 2 滯洪沉砂設施承容，由於公滯 2 已於前三期申報竣工並取得完工證明書，故參考原核定永久性滯洪池設計容量(表 6.3-2)檢討滯洪量體是否足夠，如下表：

設施編號	底面積 (m ²)	頂面積 (m ²)	滯洪深度 (m)	設計容量 (m ³)	需求容量 (m ³)	備註
公滯 2	2555	5374	4.50	17840.25	7464.60	17840.25 > 7464.6 (O.K.)

(3) 臨時沉砂量計算：

根據第四章第 4.5 節內容，參考圖 4.5-1 及表 4.5-3，土壤流失量「開挖整地」範圍採用 $250(\text{m}^3/\text{ha}/\text{yr})$ 估算，「完成水土保持處理」區域則採用 $30(\text{m}^3/\text{ha}/\text{yr})$ 估算，其泥砂生產量如下表：

未開發 (ha)	開發中 (ha)	開發後 (ha)	泥砂生產量(m^3)	需求容量(m^3)	備註
1.62	0.82	18.27	$1.62 \times 30 + 0.82 \times 250 + 18.27 \times 30 = 801.7$	$801.7 \times 1.5 = 1202.55$	

註：

1. 未開發面積(1.62ha)參考附件一圖冊圖 6.2-1，係指本擴建計畫基地東南側「廣場用地」。
2. 開發中面積(0.82ha)參考報告本文第四章第 4.5 節內容圖 4.5-1 中的「開挖整地區域」。

(4) 臨時沉砂池設計尺寸：

本階段沉砂量將設置 TM3、TM4 沉砂池以及南側公滯 2 滯洪沉砂設施承容，並參考原核定永久性滯洪池設計容量(表 6.3-2)，檢討本階段沉砂總量是否足夠，如下表：

設施 編號	底面積(m^2)	頂面積(m^2)	沉砂深度 (m)	設計沉砂 容量(m^3)	需求沉砂 容量(m^3)	備註
TM3	$3 \times 3 = 9$	$5 \times 5 = 25$	2.0	34.00	1202.55	1299.69 > 1202.55 (O.K.)
TM4	$5.5 \times 5.5 = 30.25$	$7.0 \times 7.0 = 49.00$	1.5	59.44		
公滯 2	2270	2555	0.5	1206.25		
			總量(m^3)	1299.69		

第 2-5B 階段(廠區)：**(1) 臨時滯洪量計算：**

根據第四章第 4.5 節內容，參考圖 4.5-2 所劃定之區域，計算需求滯洪量如下表：

		備註
未開發面積(ha)	1.62	南側集水分區面積 20.71ha
開發中面積(ha)	1.36+1.94 = 3.30	
開發後面積(ha)	15.79	
未開發 C	0.75	同原核定內容
開發中 C	1.00	
開發後 C	0.95	
I ₁₀ (mm/hr)	119.377	
I ₅₀ (mm/hr)	149.465	
tb (hr)	1.10	
開發前 Q ₁ (cms)	5.151	
(未開發+開發中+開發後)Q ₃ (cms)	8.102	
ΔQ=Q ₃ -Q ₁ (cms)	2.951	
V _{s3} (m ³)	5842.98	
V _{sd} = 1.3×V _{s3} (m ³)	7595.87	

註：

1. 未開發面積(1.62ha)參考附件一圖冊圖 6.2-1，係指本擴建計畫基地東南側「廣場用地」。
2. 開發中面積(3.30ha)參考附件一圖冊圖 7.1-11(9c)及報告本文第四章第 4.5 節內容圖 4.5-2，係指本階段的「開挖整地區域」。

(2) 臨時滯洪量設計尺寸：

滯洪量主要由南側公滯 2 滯洪沉砂設施承容，由於公滯 2 已於前三期申報竣工並取得完工證明書，故參考原核定永久性滯洪池設計容量(表 6.3-2)檢討滯洪量體是否足夠，如下表：

設施編號	底面積 (m ²)	頂面積 (m ²)	滯洪深度 (m)	設計容量 (m ³)	需求容量 (m ³)	備註
公滯 2	2555	5374	4.50	17840.25	7595.87	17840.25>7595.87 (O.K.)

(3) 臨時沉砂量計算：

根據第四章第 4.5 節內容，參考圖 4.5-2 及表 4.5-3，土壤流失量「開挖整地」範圍採用 $250(\text{m}^3/\text{ha}/\text{yr})$ 估算，「完成水土保持處理」區域則採用 $30(\text{m}^3/\text{ha}/\text{yr})$ 估算，其泥砂生產量如下表：

未開發 (ha)	開發中 (ha)	開發後 (ha)	泥砂生產量(m^3)	需求容量(m^3)	備註
1.62	3.30	15.79	$1.62 \times 30 + 3.30 \times 250 + 15.79 \times 30 = 1347.3$	$1347.3 \times 1.5 = 2020.95$	

註：

1. 未開發面積(1.62ha)參考附件一圖冊圖 6.2-1，係指本擴建計畫基地東南側「廣場用地」。
2. 開發中面積(3.30ha)參考附件一圖冊圖 7.1-11(9c)及報告本文第四章第 4.5 節內容圖 4.5-2，係指本階段的「開挖整地區域」。

(4) 臨時沉砂池設計尺寸：

本階段沉砂量將設置 TM3(1)、TM4 沉砂池以及南側公滯 2 滯洪沉砂設施承容，並參考原核定永久性滯洪池設計容量(表 6.3-2)，檢討本階段沉砂總量是否足夠，如下表：

設施 編號	底面積(m^2)	頂面積(m^2)	沉砂深度 (m)	設計沉砂 容量(m^3)	需求沉砂 容量(m^3)	備註
TM3(1)	18.5×18.5 = 342.25	20.5×20.5 = 420.25	2.0	762.50	2020.95	2028.19 > 2020.95 (O.K.)
TM4	5.5×5.5 = 30.25	7.0×7.0 = 49.00	1.5	59.44		
公滯 2	2270	2555	0.5	1206.25		
			總量(m^3)	2028.19		

廠區範圍施工期間之防災設施統計表詳表 7.1-12 內容所示。

表 7.1-12 廠區防災設施統計表

第一期						
設施項目	尺寸		單位	數量		設施
	寬(W)	高(H)		第五次變更	第六次變更	
臨時防災設施						
1.噴漿溝，尺寸WxH	0.3	0.5~0.6	公尺	8.0	8.0	T1-17
	0.3	0.3~1.6	公尺	319.0	319.0	T1-15(2)
	0.4	0.3~0.6	公尺	478.0	478.0	T1-15、T1-18
	0.8	0.5~0.8	公尺	475.0	475.0	T1-7A、T1-7
	1.0	0.5~0.8	公尺	322.0	322.0	T1-8
2.土溝，尺寸WxH	0.8	0.5~0.8	公尺	0.0	0.0	—
3.箱涵	2.0x2.0		公尺	92.6	92.6	T1-5A
4.沉砂池，尺寸WxLxH	詳見圖說		座	1	1	TS3
5.滯洪沉砂池(含池內相關設施及清淤)	詳見圖說		座	1	1	TD2
第三期						
設施項目	尺寸		單位	數量		設施
	寬(W)	高(H)		第五次變更	第六次變更	
臨時防災設施						
1.噴漿溝，尺寸WxH	0.4	0.3~0.6	公尺	184.2	184.2	T1-19、T1-22、T1-23
	0.4	0.3~1.0	公尺	758.5	758.5	T1-10C、T1-24、T1-25、T1-25(2)
	0.5	0.3~0.8	公尺	801.5	801.5	T1-12、T1-20、T1-26、T1-27、T1-29、T1-30、T1-30(2)、T1-31、T1-39
	0.5	1.5~1.6	公尺	84.4	84.4	T1-13、T1-14
	0.6	0.3~0.8	公尺	265.7	265.7	T1-19(2)、T1-20(2)、T2-1
	0.6	1.5~2.0	公尺	36.2	36.2	T1-38
	0.7	1.5~2.0	公尺	49.0	49.0	T2-2
	0.8	0.5~0.8	公尺	609.0	609.0	T1-6、T1-9
	0.8	0.3~2.0	公尺	192.0	192.0	T2-8、T2-8C、T2-13
	0.8	0.8	公尺	62.0	62.0	T2-4
	0.8	1.0	公尺	0.0	0.0	—
	0.8	0.8~1.5	公尺	0.0	0.0	—
	0.8	2.0	公尺	30.5	30.5	T2-3
	1.0	0.8~1.5	公尺	229.5	229.5	T2-15(1)、T2-15(2)
	1.0	1.0~1.5	公尺	0.0	0.0	—
	1.0	1.5~2.0	公尺	123.0	123.0	T1-12A
	1.0	2.0~2.5	公尺	0.0	0.0	—
	1.5	1.2~1.6	公尺	94.2	94.2	T2-10
	1.5	2.0	公尺	0.0	0.0	—
	1.6	0.8~1.6	公尺	249.0	249.0	T1-10A、T1-10B、T1-11
	1.6	1.6~2.5	公尺	44.6	44.6	T1-11A
	1.8	1.5	公尺	130.7	130.7	T1-2、T1-2(2)
	2.0	0.7~1.5	公尺	197.4	197.4	T1-34、T1-35
	2.0	2.5	公尺	57.0	57.0	T1-3A
	2.2	1.5	公尺	52.0	52.0	T1-2A
	4.0	1.0~1.5	公尺	0.0	0.0	—
2.土溝，尺寸WxH	1.5	1.5	公尺	0.0	0.0	—
3.草溝，尺寸WxH	1.0	0.4~1.0	公尺	186.0	186.0	T2-12
4.管涵	0.5φ		公尺	10.0	10.0	T1-16
	0.6φ		公尺	0.0	0.0	—
	0.8φ		公尺	82.8	82.8	T1-19(3)、T2-14
	0.9φ		公尺	13.5	13.5	T2-7
	1.0φ		公尺	66.0	66.0	T2-6、T2-16
	1.2φ		公尺	16.5	16.5	T1-21
	1.35φ		公尺	40.0	40.0	T1-36
	1.5φ		公尺	349.5	349.5	T1-32、T1-33、T1-40
	1.8φ	公尺	437.9	437.9	T1-1A、T1-2B、T1-2(3)、T1-4A	

第三期						
設施項目	尺寸		單位	數量		設施
	寬(W)	高(H)		第五次變更	第六次變更	
5.混凝土集水井，尺寸WxLxH	0.6x0.6x2.5		座	1	1	G1-5
	1.0x1.0x0.5~2.0		座	1	1	G2-3
	1.0x1.0x1.5		座	0	0	—
	1.0x1.0x2.0~4.0		座	1	1	G2-2
	1.0x1.0x3.5		座	0	0	—
	1.2x1.2x1.5~4.0		座	1	1	G1-2
	1.2x1.2x3.0~5.2		座	0	0	—
	1.2x1.2x4.0~6.0		座	3	3	G1-1A、G1-2A、G2-1
	1.2x1.2x5.2~8.0		座	1	1	G1-1B
	1.2x1.2x8.0~8.7		座	1	1	G1-2B
	1.2x1.2x8.7~9.5		座	1	1	G2-1A
	2.0x2.0x2.0~4.0		座	1	1	G1-6
	2.0x2.0x4.0~6.0		座	2	2	G1-10、G1-11
2.5x2.5x20.0~25.0		座	2	2	G1-13、G1-14	
6.噴漿集水井，尺寸WxLxH	1.2x1.2x0.5~1.5		座	2	2	G1-3、G1-4
	2.0x2.0x1.5~3.0		座	3	3	G1-12、G1-15、G2-6
	2.5x2.5x1.5~3.0		座	2	2	G1-7、G1-8
	2.5x3.0x1.5~3.0		座	1	1	G1-9
7.沉砂池，尺寸WxLxH	3.0x3.0x2.0		座	1	1	TM3
	詳見圖說		座	3	3	TS1、TS2、TS2(2)
8.滯洪沉砂池(含池內相關設施及清淤)	詳見圖說		座	10	10	TDS1、TS1(2)、TDS1(2)、TSD1-2、TS2(3)、TDS1-3、TDS1-4、TDS2-2、TDS2-3、TDS2-3A
第四期						
設施項目	尺寸		單位	數量		設施
	寬(W)	高(H)		第五次變更	第六次變更	
臨時防災設施						
1.噴漿溝，尺寸WxH	0.8	0.2~0.45	公尺	26.20	0	
	0.8	0.3~0.7	公尺	129.00	0	
	0.8	0.7~0.9	公尺	108.70	0	
	1.0	1.0~1.2	公尺	69.00	0	
2.草溝，尺寸WxH	1.0	0.4~0.9	公尺	146.00	0	
3.管涵	0.9φ		公尺	31.50	0	
	1.0φ		公尺	84.00	0	
	1.2φ		公尺	29.00	0	
4.噴漿集水井，尺寸WxLxH	2.5x2.5x2.2~2.4		座	2	0	
	3.5x3.5x2.3		座	1	0	
5.沉砂池，尺寸WxLxH	5.5x5.5x1.5		座	1	0	
	3.0x3.0x2.0		座	1	0	
第五期						
設施項目	尺寸		單位	數量		設施
	寬(W)	高(H)		第五次變更	第六次變更	
臨時防災設施						
1.噴漿溝，尺寸WxH	0.8	0.2~0.45	公尺	0	26.20	T2-19
	0.8	0.3~0.7	公尺	0	283.00	T2-17、T2-17(1)
	0.8	0.7~0.9	公尺	0	273.70	T2-18、T2-18(1)、T2-20
	1.0	1.0~1.2	公尺	0	69.00	T2-15(2)
2.草溝，尺寸WxH	1.0	0.4~0.9	公尺	0	146.00	T2-12
3.管涵	0.9φ		公尺	0	31.50	T2-14
	1.0φ		公尺	0	84.00	T2-16
	1.2φ		公尺	0	29.00	T2-6
4.噴漿集水井，尺寸WxLxH	2.5x2.5x2.2~2.4		座	0	2	G2-7、G2-8
	3.5x3.5x2.3		座	0	1	G2-6
5.沉砂池，尺寸WxLxH	3.0x3.0x2.0		座	0	1	TM3
	5.5x5.5x1.5		座	0	1	TM4
	18.5x18.5x2.0		座	0	1	TM3(1)

7.2 施工便道

同第五次變更核定內容，本節無變更。

7.3 賸餘土石方處理方法及地點

本計畫區開發土石方處理方法同第二次變更核定內容，並無變更。

前次(第五次)變更所敘明寶山二期擴建計畫之土石方至本計畫堆置之土方量約為 4.4 萬方，僅核算水計三變核定土方堆置區域土方；但重新檢視寶山擴建二期土方暫置前現況地形與目前現況地形並經細部核算後，實際暫置的土方量約有 13.4 萬。故將依據第五次變更計畫核定之臨時防災第 2-5A 階段之地形，把寶山擴建二期所暫置 13.4 萬土方歸還後，其地形作為五期申報竣工之整地地形。土方返還後之地形配合新增臨時防災 2-5B 階段，其規劃內容詳 7.1 節所述。

7.4 防災設施

同第二次變更核定內容，本節無變更。

水土保持計畫資訊公開平台