

渠、開發期間之防災措施

7-1 施工前之臨時排水及攔砂設施

本計畫配合發進井之施工整地分階段配置臨時性防災措施，將在施工整地前先行完成第一階段臨時性防災措施，配合施工平台整地收集導排基地內之逕流，待完成施工平台並就施工平台周邊區域完成 PC 鋪面後設置第二階段臨時性防災措施。有關各階段之臨時防災措施詳圖 7-1(1)~(2) 臨時性安全排水平面配置圖(一)~(二)。

7-1-1 安全排水

(1) 第一階段：

施工前於基地東側設置 TB1 及 TB2 臨時性排水溝截流區外 B 集水區之逕流，並導排至東南側既有內東路暗溝中。

於基地中回填既有土溝水路，再設置 TA1-1 臨時性排水溝收集導排發進井施工整地範圍裸露坡面之 A 集水區逕流，其中 TA1-1 臨時性排水溝起點約 4m 長度利用既有 PC 鋪面下之暗溝水路，並於基地西南側設置 TPSA1-1 臨時性滯洪沉砂池，於收集施工整地範圍之逕流並於遲滯洪峰、沉澱泥砂後經由 PA1 既有排水管涵將逕流排放至基地西側后科路既有排水箱涵中。

於基地南側施作 TPSA2 臨時性滯洪沉砂池，收集南側未整地坡面之逕流並沉澱泥砂後將逕流排放至基地南側既有內東路側溝中。

(2) 第二階段：

保留第一階段於基地東側設置之 TB1 及 TB2 臨時性排水溝截流區外之逕流。

配合發進井施工整地完成 PC 鋪面後，調整量體重新於基地西南側設置 TPSA1-2 臨時性滯洪沉砂池，並配合調整設置 TA1-2 臨時性排水溝收集導排發進井施工整地範圍之 A 集水區逕流，於收集施工整地範圍之逕流並於遲滯洪峰、沉澱泥砂後經由 PA1 既有排水管涵將逕流排放至基地西側后科路既有排水箱涵中。

保留第一階段於基地南側設置之 TPSA2 臨時性滯洪沉砂池，收集未整地坡面之逕流並沉澱泥砂後將逕流排放至基地南側既有內東路側溝中。

各階段之臨時性防災措施詳 7-1(1)~(2) 臨時性安全排水平面配置圖(一)~(二)。

7-1-2 臨時截流設施

1. 逕流量 Q_p

依據「水土保持技術規範」第 83 條規定，排水系統之設計洪水量，非農業使用以重現期距二十五年之降雨強度計算。本計畫面積小於一千公頃，依據「水土保持技術規範」洪峰流量估算，採用合理化公式(Rational Formula) 推估基地內之洪峰流量，其公式如下：

$$Q_p = \frac{1}{360} CIA$$

式中： Q_p ：洪峰流量(m^3/sec)

C：逕流係數(無單位)

I：降雨強度(mm/hr)

A：集水區面積(ha)

本計畫針對各集水區檢算開發前、中、後之集流時間、各重現期距之洪峰流量 Q 如於表 6-1。

2. 設計流量 Q_d ：

$$Q_d = V \times A$$

式中：V：平均流速(m/sec)

A：通水斷面積(m^2)

設計流量(Q_d)需大於總逕流量(Q_p)，並設置出水高，依「水土保持技術規範」第 86 條規定，出水高依設計水深之百分之二十五計算之，最小值為二十公分。依「水土保持技術規範」第 87 條規定，涵管斷面以不設計滿流為原則，水深不大於內徑之 0.75 倍。

3. 形式：

排水斷面採用梯形溝設計，斜率 1:0.3，溝底採漿砌鋪設，並配合既有排水管涵導排逕流。

4. 斷面大小：

臨時性排水溝以頂寬×底寬×深 ($W \times B \times H$) 表示，管涵以管徑 (D) 表示，分別依曼寧公式進行試算，至流速及設計流量達到安全為止。

5. 平均流速 V：

依「水土保持技術規範」第 84 條採用曼寧公式計算：

$$V = \frac{Q_d}{A} = \frac{1}{n} R^{\frac{2}{3}} \times S^{\frac{1}{2}}$$

式中：V：平均流速(m/sec)

Q_d：設計流量(cms)

n：曼寧粗糙係數

R：水力半徑(m)

S：水力坡降

依「水土保持技術規範」第 85 條規定，最小容許流速為每秒零點八公尺，最大容許流速為每秒十二公尺。

6. 曼寧粗糙係數 n 值：

本計畫曼寧粗糙係數 n 值依「水土保持手冊-基本資料調查與分析篇」附錄三，各排水設施曼寧粗糙係數 n 值選用如下：

臨時性排水溝：採用「渠道、混凝土、噴漿，表面波狀」之一般值 n=0.022 進行計算。

既有排水溝及排水管涵：採用「渠道、混凝土、用板刮平」之一般值 n=0.015

7. 臨時性排水溝施作

(1) 第一階段：

施工前於基地東側設置 TB1 及 TB2 臨時性排水溝截流區外 B 集水區之逕流，並導排至東南側既有內東路暗溝中。

於基地中回填既有土溝水路，再設置 TA1-1 臨時性排水溝收集導排發進井施工整地範圍裸露坡面之 A 集水區逕流，其中 TA1-1 臨時性排水溝起點約 4m 長度利用既有 PC 鋪面下之暗溝水路，最後經由 PA1 既有排水管涵將逕流排放至基地西側后科路既有排水箱涵中。

於基地南側施作 TPSA2 臨時性滯洪沉砂池，收集南側未整地坡面之逕流並沉澱泥砂後將逕流排放至基地南側既有內東路側溝中。

(2)第二階段：

保留第一階段於基地東側設置之 TB1 及 TB2 臨時性排水溝截流區外之逕流。

配合發進井施工整地完成 PC 鋪面後，配合調整設置 TA1-2 臨時性排水溝收集導排發進井施工整地範圍之 A 集水區逕流，最後排放至基地西側后科路既有排水箱涵中。

保留第一階段於基地南側設置之 TPSA2 臨時性滯洪沉砂池，收集未整地坡面之逕流並沉澱泥砂後將逕流排放至基地南側既有內東路側溝中。

本計畫施工中各階段之臨時排水設施位置詳見詳 7-1(1)~(2) 臨時性安全排水平面配置圖(一)~(二)，各臨時性排水溝之設計詳圖 7-2(2) 防災設施構造物設計圖。有關臨時性排水溝之水理檢算詳見下列各表。

水土保持計畫資訊公開平台



表 7-1(1) 第一階段臨時性排水溝水力計算表

編號	集水區	逕流量 $Q_p(\text{cms})$	曼寧係數 n	長度 (m)	起點 高程 (m)	終點 高程 (m)	高差 (m)	水力 坡降 $S(\%)$	試算斷面				出水 高 (m)	出水高 檢核	設計 流速 $V_d(\text{m/s})$	流速檢核 $0.8\text{m/s} < V_d$ $< 12\text{m/s}$	設計 流量 $Q_d(\text{cms})$	流量 檢核 $Q_d > Q_p$	備註
									頂寬 $W(\text{m})$	底寬 $B(\text{m})$	溝深 $H(\text{m})$	設計水深 $h(\text{m})$							
TA1-1	A1	0.108	0.022	27.0	249.46	247.50	1.96	7.26	0.64	0.40	0.40	0.112	0.288	OK!	2.217	OK!	0.109	OK!	梯形臨時溝
TB1	B	0.113	0.022	74.0	250.61	248.70	1.91	2.58	0.64	0.40	0.40	0.162	0.238	OK!	1.562	OK!	0.114	OK!	梯形臨時溝
TB2	B	0.113	0.022	38.0	248.70	244.57	4.13	10.87	0.64	0.40	0.40	0.102	0.298	OK!	2.594	OK!	0.114	OK!	梯形臨時溝

表 7-1(2) 第一階段既有排水溝水力分析表

編號	集水區	逕流量 $Q_p(\text{cms})$	曼寧係數 n	長度 (m)	起點 高程 (m)	終點 高程 (m)	高差 (m)	水力 坡降 $S(\%)$	試算斷面			出水 高 (m)	設計 出水高 檢核	設計 流速 $V_d(\text{m/s})$	流速檢核 $0.8\text{m/s}<V_d<12\text{m/s}$	設計 流量 $Q_d(\text{cms})$	流量 檢核 $Q_d>Q_p$	備註
									溝寬 $W(\text{m})$	溝深 $H(\text{m})$	設計水深 $h(\text{m})$							
既有內東 路側溝	A2	0.019	0.015	55.0	246.50	244.50	2.00	3.64	0.50	0.60	0.033	0.567	OK!	1.228	OK!	0.021	OK!	矩形溝
既有內東 路暗溝	A2+ B	0.132	0.015	34.0	244.57	244.08	0.49	1.44	1.00	0.80	0.092	0.708	OK!	1.460	OK!	0.134	OK!	矩形溝

表 7-1(3) 第一階段既有排水管涵水力分析表

編號	集水區	逕流量 $Q_p(\text{cms})$	曼寧係數 n	長度 (m)	起點 高程 (m)	終點 高程 (m)	高差 (m)	水力 坡降 $S(\%)$	試算斷面		深徑比 (%)	出水高 檢核	設計 流速 $V_d(\text{m/s})$	流速檢核 $0.8\text{m/s}<V_d<12\text{m/s}$	設計 流量 $Q_d(\text{cms})$	流量 檢核 $Q_d>Q_p$	備註
									管徑 $D(\text{m})$	設計水深 $h(\text{m})$							
PA1	A1	0.108	0.015	10.0	244.93	240.39	4.54	45.40	0.60	0.073	12.17%	OK!	5.850	OK!	0.117	OK!	管涵



表 7-1(4) 第二階段臨時性排水溝水力計算表

編號	集水區	逕流量 $Q_p(\text{cms})$	曼寧係數 n	長度 (m)	起點 高程 (m)	終點 高程 (m)	高差 (m)	水力 坡降 $S(\%)$	試算斷面				出水 高 (m)	出水高 檢核	設計 流速 $V_d(\text{m/s})$	流速檢核 $0.8\text{m/s} < V_d$	設計 流量 $Q_d(\text{cms})$	流量 檢核 $Q_d > Q_p$	備註
									頂寬 $W(\text{m})$	底寬 $B(\text{m})$	溝深 $H(\text{m})$	設計水深 $h(\text{m})$							
TA1-2	A1	0.092	0.022	35.0	249.46	247.50	1.96	5.60	0.64	0.40	0.40	0.110	0.290	OK!	1.930	OK!	0.093	OK!	梯形臨時溝
TB1	B	0.113	0.022	74.0	250.61	248.70	1.91	2.58	0.64	0.40	0.40	0.162	0.238	OK!	1.562	OK!	0.114	OK!	梯形臨時溝
TB2	B	0.113	0.022	38.0	248.70	244.57	4.13	10.87	0.64	0.40	0.40	0.102	0.298	OK!	2.594	OK!	0.114	OK!	梯形臨時溝

表 7-1(5) 第二階段既有排水溝水力分析表

編號	集水區	逕流量 $Q_p(\text{cms})$	曼寧係數 n	長度 (m)	起點 高程 (m)	終點 高程 (m)	高差 (m)	水力 坡降 $S(\%)$	試算斷面			出水 高 (m)	設計 流速 $V_d(\text{m/s})$	流速檢核 $0.8\text{m/s}<V_d$ $<12\text{m/s}$	設計 流量 $Q_d(\text{cms})$	流量 檢核 $Q_d>Q_p$	備註
									溝寬 $W(\text{m})$	溝深 $H(\text{m})$	設計水深 $h(\text{m})$						
既有內東 路側溝	A2	0.019	0.015	55.0	246.50	244.50	2.00	3.64	0.50	0.60	0.033	0.567	OK!	1.228	OK!	OK!	矩形溝
既有內東 路暗溝	A2+ B	0.132	0.015	34.0	244.57	244.08	0.49	1.44	1.00	0.80	0.092	0.708	OK!	1.460	OK!	OK!	矩形溝

表 7-1(6) 第二階段既有排水管涵水力分析表

編號	集水區	逕流量 $Q_p(\text{cms})$	曼寧係數 n	長度 (m)	起點 高程 (m)	終點 高程 (m)	高差 (m)	水力 坡降 $S(\%)$	試算斷面		深徑比 (%)	設計 流速 $V_d(\text{m/s})$	流速檢核 $0.8\text{m/s}<V_d<12\text{m/s}$	設計 流量 $Q_d(\text{cms})$	流量 檢核 $Q_d\geq Q_p$	備註
									管徑 $D(\text{m})$	設計水深 $h(\text{m})$						
PA1	A1	0.092	0.015	10.0	244.93	240.39	4.54	45.40	0.60	0.069	11.50%	OK!	5.513	OK!	OK!	管涵

7-1-3 臨時滯洪設施

1. 設計公式

1). 滯洪量

$$V_{S1} = \frac{t_b'(Q_2 - Q_1)}{2} \times 3600$$

V_{S1} ：臨時滯洪量(立方公尺)

Q_1 ：開發前之洪峰流量(立方公尺/秒)

Q_2 ：開發中之洪峰流量(立方公尺/秒)

t_b' ：基期(小時)，基於安全考量，設計基期至少應採一小時以上之設計（不足一小時者，仍以一小時計算）。

2). 蓄洪量

依「水土保持技術規範」第 96 條臨時性滯洪設施之蓄洪量計算：

$$V_{Sd} = 1.3 \times V_{S1}$$

3). 基期

基期為採用美國水土保持局(U.S. Soil Conservation Service)經驗公式計算，

計算方式如下：

$$t_b' = 2.67 t_p,$$

$$t_p = t_c^{1/2} + 0.6 t_c,$$

t_c ：開發前集流時間(小時)，

t_p ：洪峰到達時間(小時)，

將其集流時間 t_c 代入基期計算式： $t_b' = 2.67 \times t_p = 2.67(t_c^{1/2} + 0.6 t_c)$ ，基期 t_b' 皆不足 1 小時，均採用 1 小時計算之。

2. 容量計算

本計畫針對各集水區檢算開發前、後之集流時間 t_c 、各重現期距之洪峰流量 Q_2 及 Q_1 如於表 6-1，依「水土保持技術規範」第 95 條滯洪設施之規劃設計原則，基地開發後之出流洪峰流量應小於入流洪峰流量百分之八十，並不得大於開發前之洪峰流量。且不應超過下游排水系統之容許排洪量。其中 A1 集水區下游排水系統為后科路既有排水箱涵，故出流洪峰流量應為 10 年頻率之容許排洪量；而 A2 集水區下游排水系統為內東路既有側溝，故出流洪峰流量應為 5 年頻率之容許排洪量。本計畫開發範圍主要針對 A1 及 A2 集水區進行滯洪及計算排放量，蓄洪量如下表 7-2。

表 7-2 集水區臨時蓄洪量計算表

階段	集水區	採用基期 t_b' (小時)	Q_2 (cms)	Q_1 (cms)	滯洪量 V_{S1} (m^3)	蓄洪量 V_{Sd} (m^3)
第一階段	A1	1.00	0.118	0.057	109.80	142.74
第二階段	A1	1.00	0.101	0.057	79.20	102.96
-	A2	1.00	0.021	0.015	10.80	14.04

3.尺寸設計

本計畫於施工階段開挖整地時於基地高程較低且聯外銜接既有水路處設置臨時性滯洪池以收集基地逕流，相關設計資料及尺寸如表7-3，臨時性滯洪池之設計圖詳見圖7-2(1)~(2) 防災設施構造物設計圖(一)~(二)。

表 7-3 臨時性滯洪池容量設計表

編號	規定蓄洪量 (滯洪量 $\times 1.3$ 倍) (m^3)	滯洪池尺寸			池體 容量 (m^3)	檢核
		底長 L(m)	底寬 W(m)	深度 H2(m)		
TPSA1-1	142.74	18.0	5.0	1.3	170.42	OK!
TPSA 1-2	102.96	10.0	5.0	1.5	114.32	OK!
TPSA2	14.04	42.0	0.8	0.25	15.77	OK!

1).出水口設計

滯洪池之出水口採用矩形開口排放，由下式

$$Q = CA\sqrt{2g(H - D/2)}$$

式中 Q ：設計出流量 (cms)，

C ：孔口係數 (方形開口採用 0.6)，

A ：開口斷面積 (m^2)，

H ：滯洪池設計水深 (m)，

B ：矩形開口寬 (m)，

D ：矩形開口高 (m)。

滯洪池設計出流量及出水口尺寸如下：

表 7-4 臨時性滯洪池出水口設計表

滯洪池 編號	出流 洪峰 (cms)	出水口 尺寸(m)		滯洪 深度 (m)	出水口 出流量 (cms)	檢核
		寬 B	高 D			
TPSA1-1	0.057	0.139	0.139	1.3	0.057	OK!
TPSA1-2	0.057	0.134	0.134	1.5	0.057	OK!
TPSA2	0.015	0.112	0.112	0.25	0.015	OK!

2).溢洪口設計

滯洪池之溢洪口採矩形斷面，由下式

$$Q = 1.767bh^{3/2}$$

式中 Q：排洪量 (cms)。

b：溢洪口底寬 (m)。

h：溢流水深 (m)。

滯洪池設計溢洪量及溢洪口設計尺寸如下：

表 7-5 臨時性滯洪池溢洪口設計表

滯洪池 編號	入流 洪峰 (cms)	溢洪口尺寸(m)				溢洪口 排洪量 (cms)	檢核
		寬 b	水深 h	出水高	總深 H1		
TPSA1-1	0.118	0.60	0.30	0.20	0.50	0.174	OK!
TPSA1-2	0.101	0.60	0.30	0.20	0.50	0.174	OK!
TPSA2	0.021	0.50	0.10	0.10	0.20	0.028	OK!

7-1-4 臨時沉砂設施

1.容量計算

依據4-5-3土壤流失量決定乙節中開發前、中、後本計畫採用泥砂生產量及「水土保持技術規範」第92條中臨時性沉砂池之泥砂生產量之比較結果，本計畫採用在開挖整地部份每公頃250立方公尺，未開挖整地部份每公頃不得小於30立方公尺。

2.沉砂池尺寸設計

本計畫設置臨時性沉砂池，設計尺寸詳見表7-6，臨時性沉砂池之設計圖詳見圖7-2(1)~(2) 防災設施構造物設計圖(一)~(二)。

表 7-6 臨時性沉砂池容量設計表

沉砂池 編號	集 水 區	整地 面積 (ha)	未整地 面積 (ha)	不透水 面積 (ha)	泥砂 生產量 (m ³)	泥砂 生產量 ×1.5倍(m ³)	沉砂池尺寸			池體 容量 (m ³)	檢核
							底長 L(m)	底寬 W(m)	深度 H3(m)		
TPSA1-1	A	0.27	0.00	0.00	67.50	101.25	18.0	5.0	1.0	102.00	OK!
TPSA1-2	A	0.07	0.00	0.20	17.50	26.25	10.0	5.0	0.8	45.06	OK!
TPSA2	A	0.00	0.08	0.00	2.40	3.60	42.0	0.8	0.1	4.01	OK!

註：滯洪池與沉砂池共構。

7-1-5 臨時滯洪沉砂池設計

(1)第一階段：

於基地西南側設置 TPSA1-1 臨時性滯洪沉砂池，於收集 A1 集水區施工整地範圍之逕流並於遲滯洪峰、沉澱泥砂後經由 PA1 既有排水管涵將逕流排放至基地西側后科路既有排水箱涵中。

於基地東南側設置 TPSA2 臨時性沉砂池，於收集 A2 集水區未整地坡面之逕流並沉澱泥砂後將逕流排放至基地南側既有內東路側溝中。

(2)第二階段：

配合發進井施工整地完成 PC 鋪面後，調整量體重新於基地西南側設置 TPSA1-2 臨時性滯洪沉砂池，於收集 A 集水區施工整地範圍之逕流並於遲滯洪峰、沉澱泥砂後經由 PA1 既有排水管涵將逕流排放至基地西側后科路既有排水箱涵中。

保留第一階段於基地南側設置之 TPSA2 臨時性沉砂池，收集 A2 集水區未整地坡面之逕流並沉澱泥砂後將逕流排放至基地南側既有內東路側溝中。

本計畫施工中各階段之臨時性防災措施詳7-1(1)~(2) 臨時性安全排水平面配置圖(一)~(二)。未來待發進井施工完成後始完成其階段性功能，並配合現地復舊植生。

有關臨時性滯洪沉砂池詳細設計圖詳圖7-2(1)~(2) 防災設施構造物設計圖(一)~(二)。而為了保持其功能避免泥砂淤積，滯洪池隨時清除雜物、樹葉以免阻塞滯洪放流口，沉砂池部份其淤泥於暴雨後機動加以清除淤泥，同時於滯洪沉砂池四周設置欄杆(或警示帶)以防止人員跌落。

表 7-7 臨時性滯洪沉砂池尺寸設計表

編號	底長 (m)	底寬 (m)	沉砂池 底面積 (m ²)	沉砂池 頂面積 (m ²)	滯洪池 頂面積 (m ²)	溢洪口 高度 H1(m)	滯洪 深度 H2(m)	沉砂 深度 H3(m)	總深度 H (m)	備註
TPSA1-1	18.0	5.0	90.00	114.00	148.19	0.5	1.3	1.0	2.8	
TPSA1-2	10.0	5.0	50.00	62.64	89.79	0.5	1.5	0.8	2.8	
TPSA2	42.0	0.8	33.60	46.53	79.64	0.2	0.25	0.1	0.55	

7-2 施工便道

本計畫利用西側后科路二段及南側內東路作為施工中基地進出之道路使用，無需另行施做施工便道。

7-3 賸餘土石方處理方法及地點

本基地之挖方量為 585m³，填方量為 585m³，採基地內土方平衡，無賸餘土石方。本案整地係為配合發進井之興建及施工機具之整地行為，其中發進井施工之土方將置放於棄土坑中再運棄處理，非屬本計畫範圍之水土保持處理開挖土方，未來棄置之土石方須依據相關法令之規定，於申報開工時依檢附相關證明文件向道路主管機關申報，並經主管機關核可，始得施工。

7-4 防災設施

7-4-1 災害防護措施

針對施工中防災措施，本計畫以下列措施防範，茲分別列述於後：

1.全面防災措施

- 1).加強臨時性排水措施
- 2).裸露面植生及人工覆蓋(帆布、防水布、不織布或稻草蓆等)

2.其他(配合施工隨時修築)

- 1).防災小土堤
- 2).裸露面保護
- 3).防止泥砂工
- 4).跌水消能設備

7-4-2 防災任務編組

於施工期間常有突發事件發生，本計畫為期能將災害迅速排除，以利工程順利進行，故將在施工區之施工人員給予事先編制訓練，當突發狀況發生時即由工務部主管統一指揮發揮團隊力量，迅速排除狀況，搶救工作則包括下列三個階段：

1.救災準備：

- 1).任務編組
- 2).器材購置
- 3).搶救訓練
- 4).構造物之檢修

2.救災執行：

- 1).搶救
- 2).搶修
- 3).災情調查、損失統計
- 4).環境清理與消毒

3.災後應急

- 1).災害救援
- 2).復健

本計畫範圍搶救人員之編制如下：

- 1.醫療組：負責人員救護及送醫
- 2.消防組：負責滅火及撤離人員、機械
- 3.工程組：負責補強、止水、清理、地層加固；復舊等工程事項
- 4.警備組：負責交通指揮及安全警戒
- 5.協調組：通報請求支援

編制人員均由現場施工人員兼任，平時由各監工負責訓練事宜並由工務部主管統一演練以應不時之需，而應準備下列應變器材：

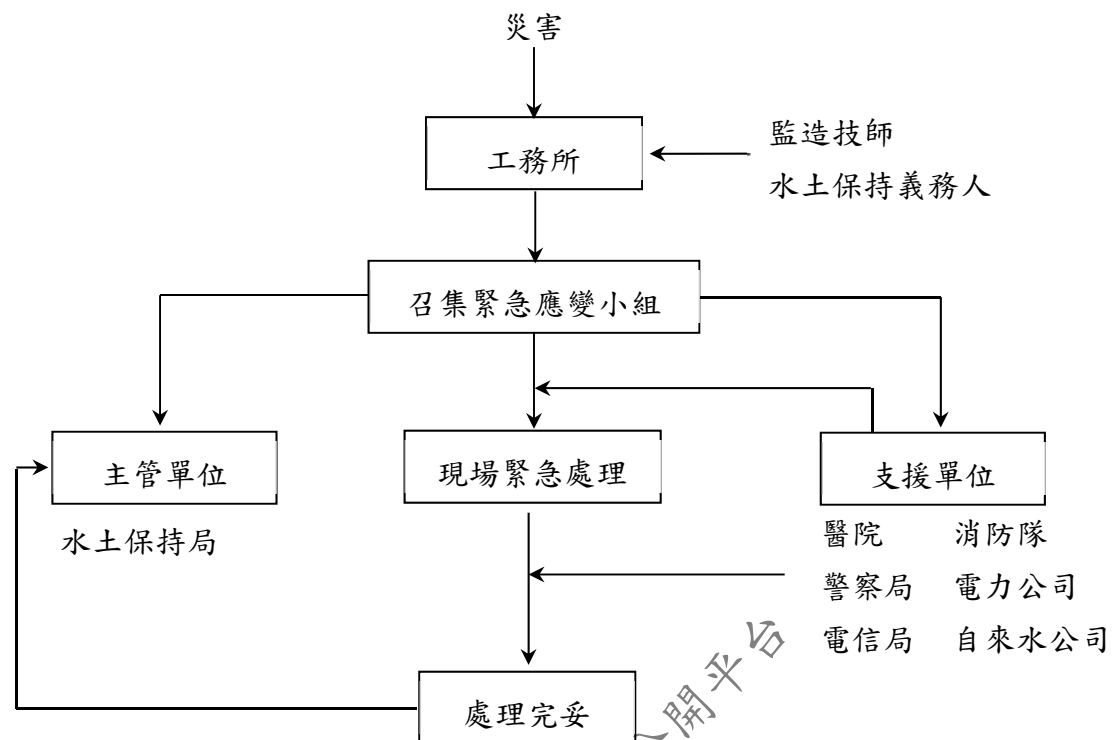
- 1.材料：木樁、沙包袋、木板條、鐵釘、鐵絲、鋼索、錨釘、帆布、鋼板、麻繩索等。
- 2.器具：手提抽水機、手提發電機、土木工具、夜間照明燈、氧焊工具。
- 3.重機械：挖土機、堆土機、吊卡車。

7-4-3 緊急應變搶救之編組



緊急應變搶救小組編組圖

緊急應變處理體制（作業流程）



7-5 臨時性防災設施項目及數量

有關本計畫各階段之臨時性防災設施項目及數量詳如表 7-8(1)~(2)。

表 7-8(1) 第一階段臨時性防災設施數量表

項次	項目	單位	數量	備註
1	臨時性排水溝(W×B×H=0.64m×0.4m×0.4m)	m	139.0	TA1-1、TB1、TB2
2	臨時性滯洪沉砂池(L×W×H=18m×5m×2.8m)	座	1.0	TPSA1-1
3	臨時性滯洪沉砂池(L×W×H=42m×0.8m×.55m)	座	1.0	TPSA2
4	水土保持施工標示牌	面	1.0	
5	帆布	m ²	2,000.0	

表 7-8(2) 第二階段臨時性防災設施數量表

項次	項目	單位	數量	備註
1	臨時性排水溝(W×B×H=0.64m×0.4m×0.4m)	m	147.0	TA1-1、TB1、TB2
2	臨時性滯洪沉砂池(L×W×H=18m×5m×2.8m)	座	1.0	TPSA1-2
3	臨時性滯洪沉砂池(L×W×H=42m×0.8m×.55m)	座	1.0	TPSA2
4	水土保持施工標示牌	面	1.0	
5	帆布	m ²	2,000.0	