

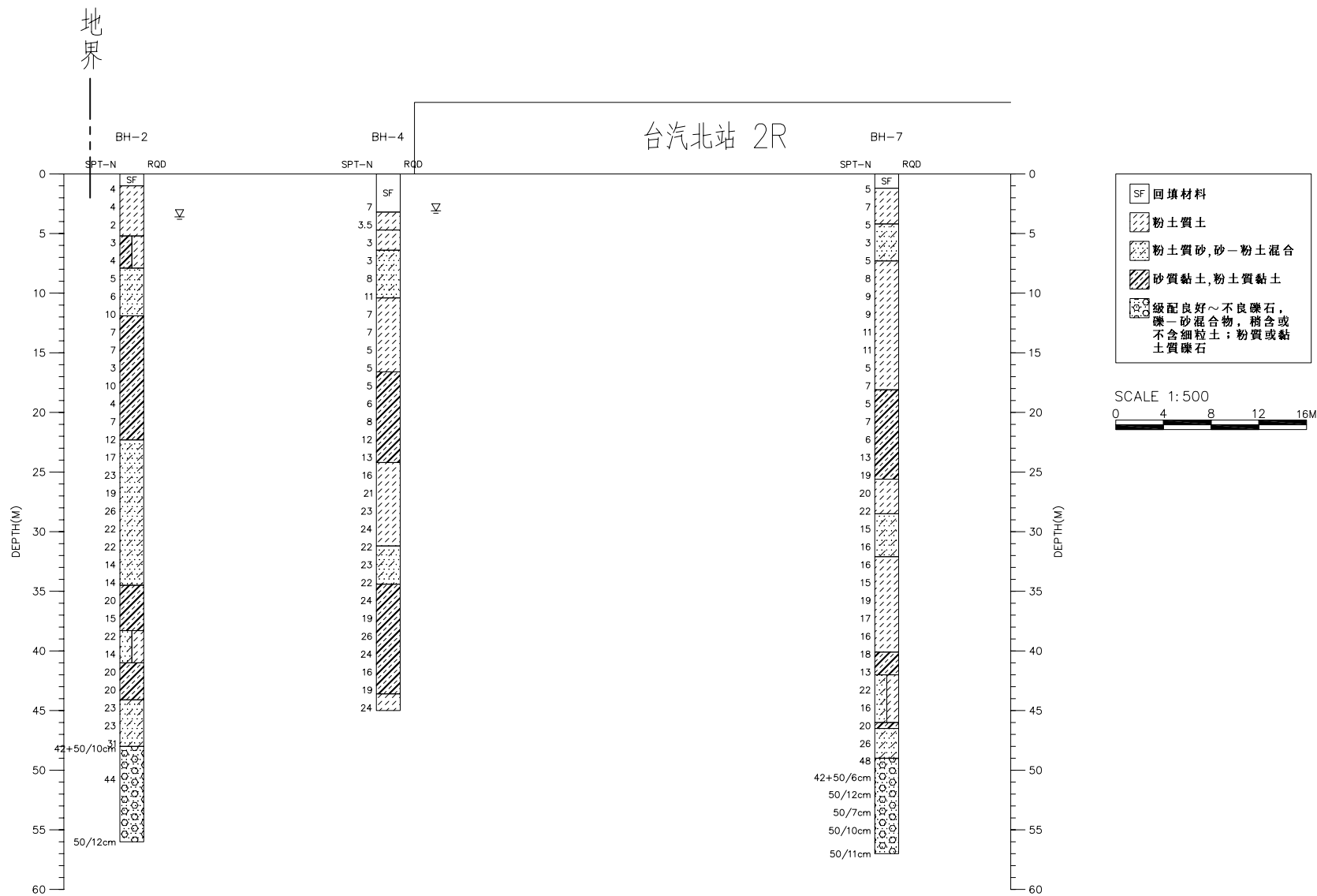
表 3.1 設計用簡化土層與工程性質參數表

土層	土層概述	分布範圍 (m)	平均分布 (m)	平均厚度 (m)	N值 (平均)	γ_t (t/m ³)	e	ω_h (%)	LL (%)	PI (%)	C_c	C_s	c' (t/m ²)	ϕ' (deg.)	S_u
1	回填層(SF)	0.0~3.2	0.0~1.5	1.5	-	1.90	-	-	-	-	-	-	0	28*	-
2	粉土質黏土或黏土質粉土 (CL/ML1)	1.0~7.9	1.5~6.6	5.1	2~7 (4)	1.90	0.85	29	24	10	0.2	0.02	0	28	3.0
3	粉土質細砂 (SM1)	5.2~17.9	6.6~15.2	8.6	2~12 (6)	1.88	0.85	29	-	-	-	-	0	30	-
4	粉土質黏土 (CL)	12.6~24.2	15.2~22.7	7.5	3~13 (6)	1.90	0.87	31	38	16	0.30	0.03	0	28	3.5~5.5
5	粉土質細砂 (SM2)	26.1~36.4	22.7~34.8	12.1	10~36 (18)	1.97	0.69	24	-	-	-	-	0	31	-
6	粉土質黏土或細質砂粉土 (CL/ML2)	33.3~44.4	34.8~43.8	9.0	11~33 (19)	1.92	0.83	29	**	**	0.25	0.03	0	30	-
7	粉土質細砂(SM3)	42.7~49.5	43.8~48.7	4.9	15~52 (29)	2.04	0.59	19	-	-	-	-	0	33*	-
8	卵礫石(GW)	>47.8	>48.7	-	>50 (>50)	2.2*	-	-	-	-	-	-	0	40*	-

註：(1) c' 、 ϕ' 為有效應力強度參數； C_c 、 C_s 分別土壤壓縮及回脹指數； S_u 為不排水剪力強度。

(2)**本參數係參考鄰近基地調查成果及經驗數值推估。

(3)**CL/ML2 同時包含黏性及砂性土層，其 LL 及 PI 不宜以平均值表示，請參閱附錄 B 之試驗結果。



富國技術工程股份有限公司
SINO GEOTECHNOLOGY, INC.

台汽北站基地土壤地質調查分析

計畫名稱

鑽孔剖面圖(A-A'剖面)

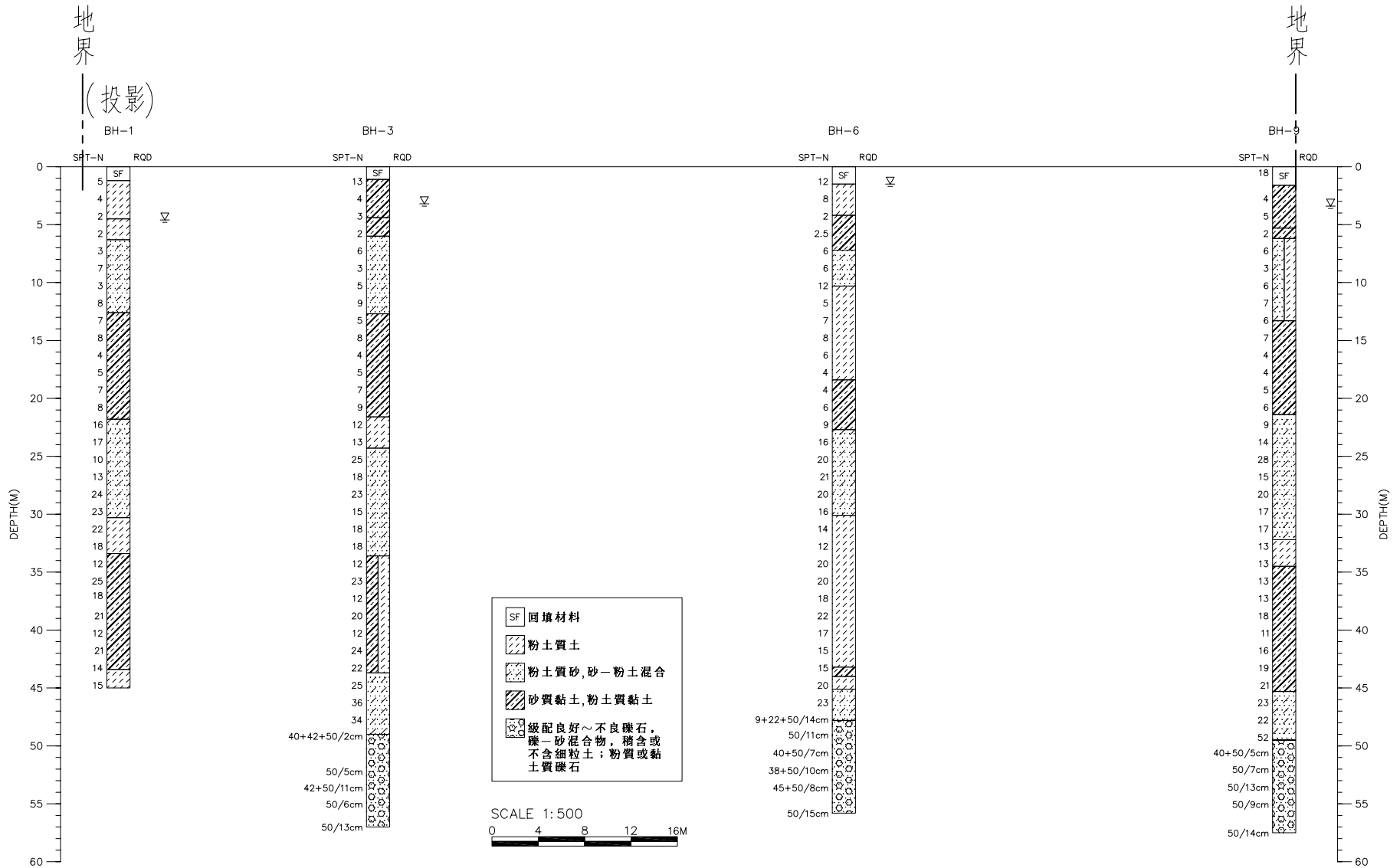
圖名

圖號

3.3(a)

計畫編號

JG-080108



富國技術工程股份有限公司
SINO GEOTECHNOLOGY, INC.

台北車站基地土壤地質調查分析

計畫名稱

鑽孔剖面圖(B-B'剖面)

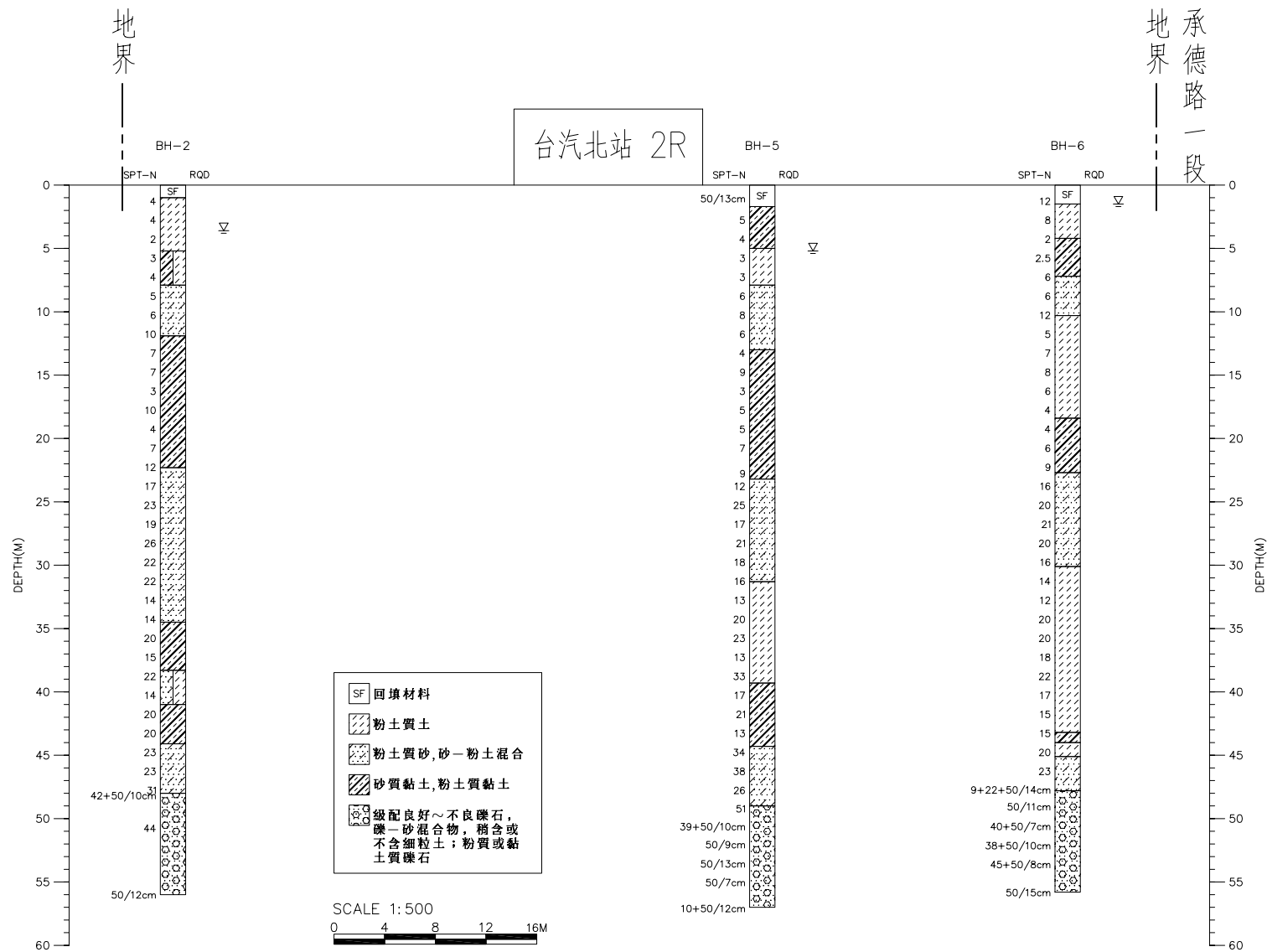
圖名

圖號

3.3(b)

計畫編號

JG-080108



富國技術工程股份有限公司
SINO GEOTECHNOLOGY, INC.

台汽北站基地土壤地質調查分析

計畫名稱

鑽孔剖面圖(C-C'剖面)

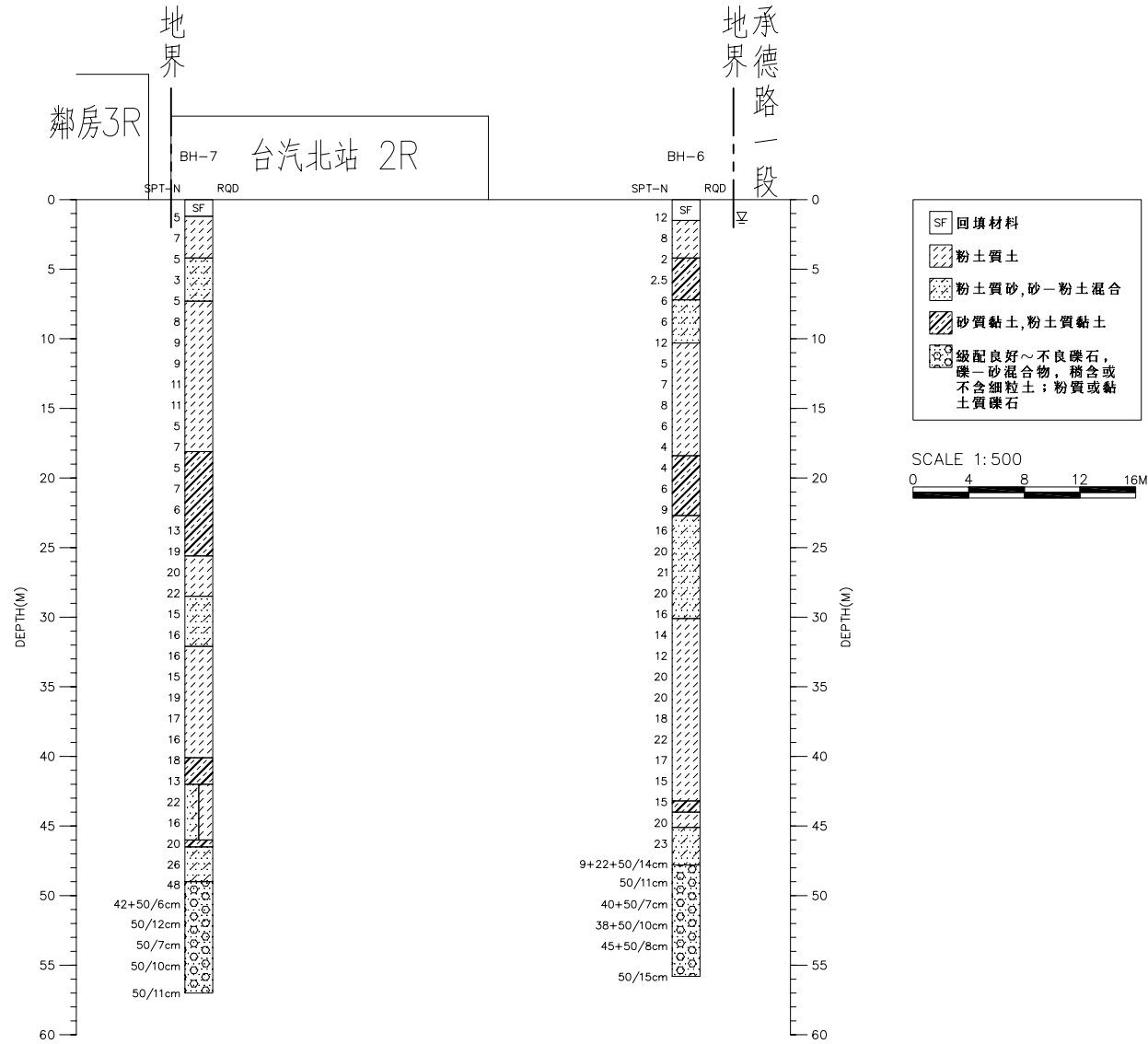
圖名

圖號

3.3(c)

計畫編號

JG-080108



富國技術工程股份有限公司
SINO GEOTECHNOLOGY, INC.

台汽北站基地土壤地質調查分析

計畫名稱

鑽孔剖面圖(E-E'剖面)

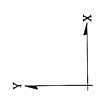
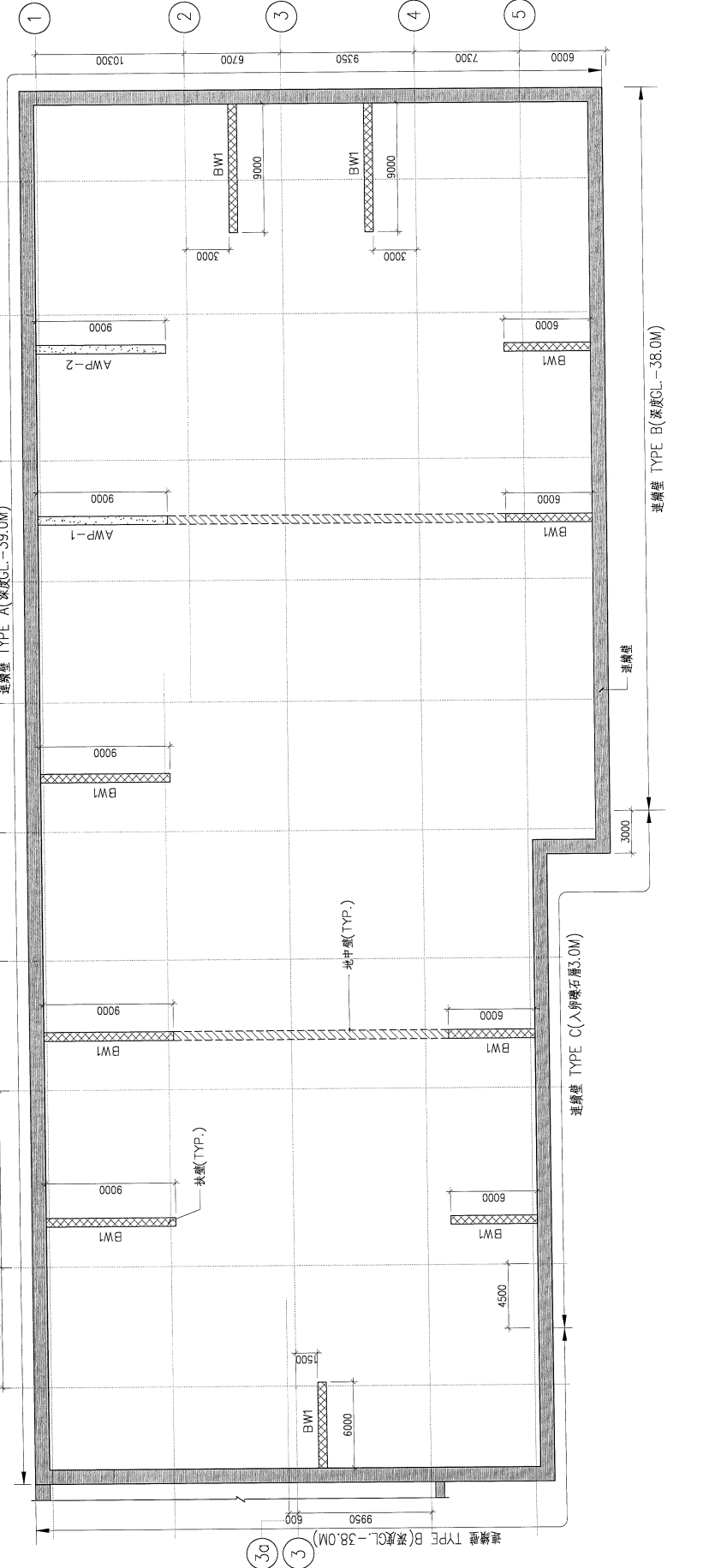
圖名

圖號

3.3(e)

計畫編號

JG-080108



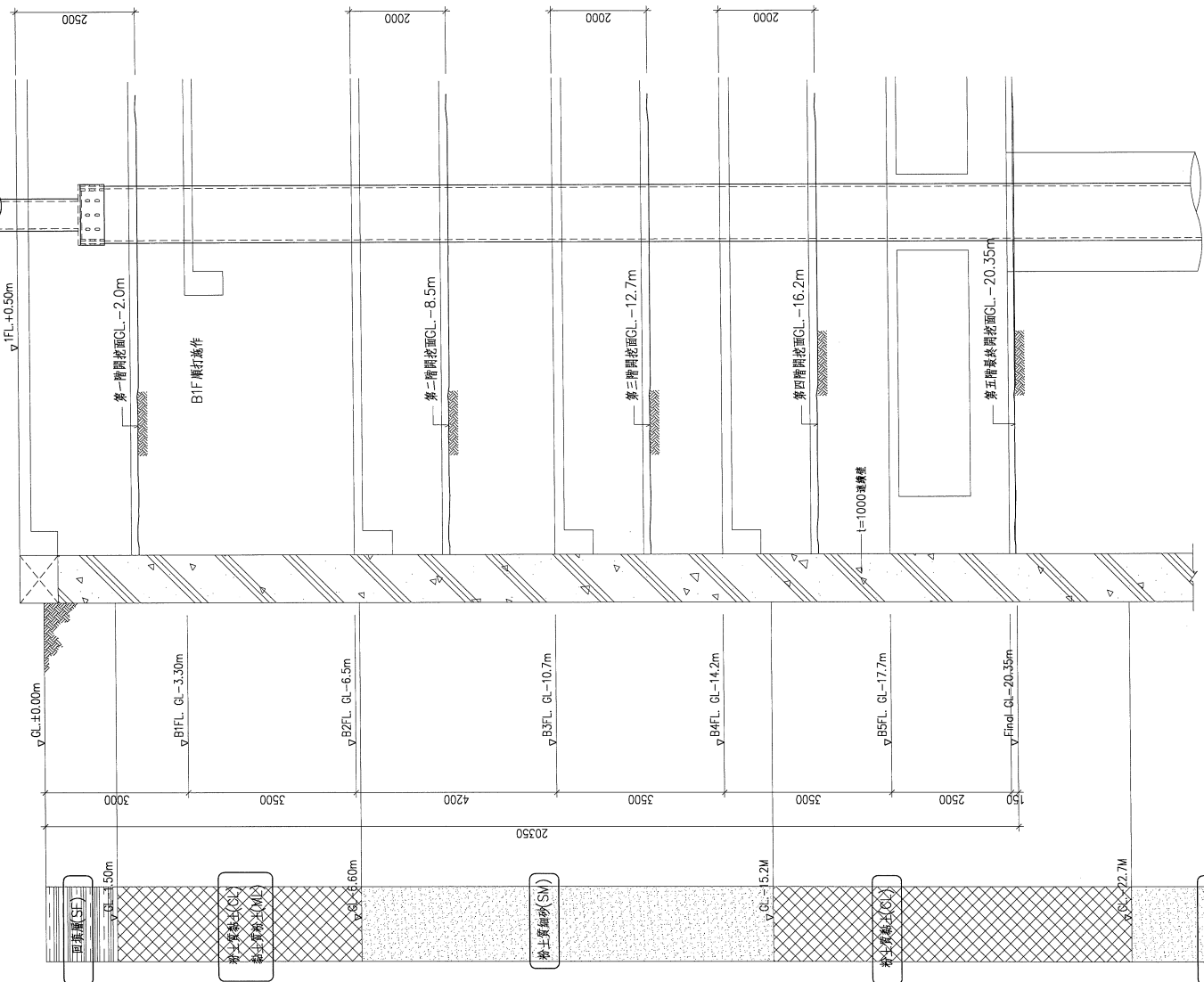
連續壁、地中壁及扶壁配置平面圖 S: 1/150

圖例說明:

	連續壁TYPE A~D (t=1000)
	連續壁TYPE E (t=600)
	地中壁 (t=600)
	扶壁 (t=600)
	試插TPC-1 (φ=1500)
	試插AWP-1, AWP-2 (t=600)

註: 1. 詳細放樣尺寸依建築圖為準。
2. 新增連續壁交界處連續壁外側施作CCP止水灌漿, 責任施工。

開挖面高程 板頂至開挖面



地下室逆打開挖施工步驟：

- 第一階開挖至GL-2.0m。
逆打鋼柱偏位調整，柱內抽水、灌漿，第一節鋼柱、1F鋼梁吊裝、梁板模板組立及鋼筋綁紮、澆置1F梁板混凝土。
- B1F梁板模板組立及鋼筋綁紮、澆置混凝土。
- 進行第二階開挖至GL-8.5m，開挖面以上之扶壁敲除。
- B2F梁板模板組立及鋼筋綁紮、澆置混凝土。
- 進行第三階開挖至GL-12.7m，開挖面以上之扶壁敲除。
- B3F梁板模板組立及鋼筋綁紮、澆置混凝土。
- 進行第四階開挖至GL-16.20m，開挖面以上之扶壁敲除。
- B4F梁板模板組立及鋼筋綁紮、澆置混凝土。
- 進行第五階最終開挖至GL-20.35m，開挖面以上之扶壁敲除。
- 澆置15cm厚PC。
- 筏基礎板及基礎梁鋼筋綁紮、澆置筏基礎底板混凝土。
- 基礎梁側模及B5F底模組立、鋼筋綁紮、澆置混凝土。

- 註：1、B1F需待B3FL混凝土養護完成，才可進行B1F結構工程。
2、每階逆打開挖澆置C之強度 $c' = 140 \text{ kgf/cm}^2$ 。
3、逆打工法各層樓版最少養護天數：
a. 1FL 混凝土澆置強度達設計強度之100%以上，且至少4天後。
b. B2FL ~ B5FL 混凝土澆置強度達設計強度80%且至少7天後。
c. B4FL 混凝土澆置強度達設計強度85%，且至少10天後。

修正

三大聯合建築師事務所

HCCB & ASSOCIATES ARCHITECTS
PLANNERS & ENGINEERS
黃國威 許文彬 羅勇勇 謝建超
位偉強 王耀華 張煥強 廖裕誠
臺北中區華陽路二號十一樓
TEL: (02)2384-3558 / 2381-3727
FAX: (02)2341-8770
URL: http://www.hccb.com.tw
E-mail: hccb@ms4.hinet.net

永峻工程顧問(限)公司
地址 / 台北市安和路二段六十三號十樓

核准 日期

校核

繪圖 設計

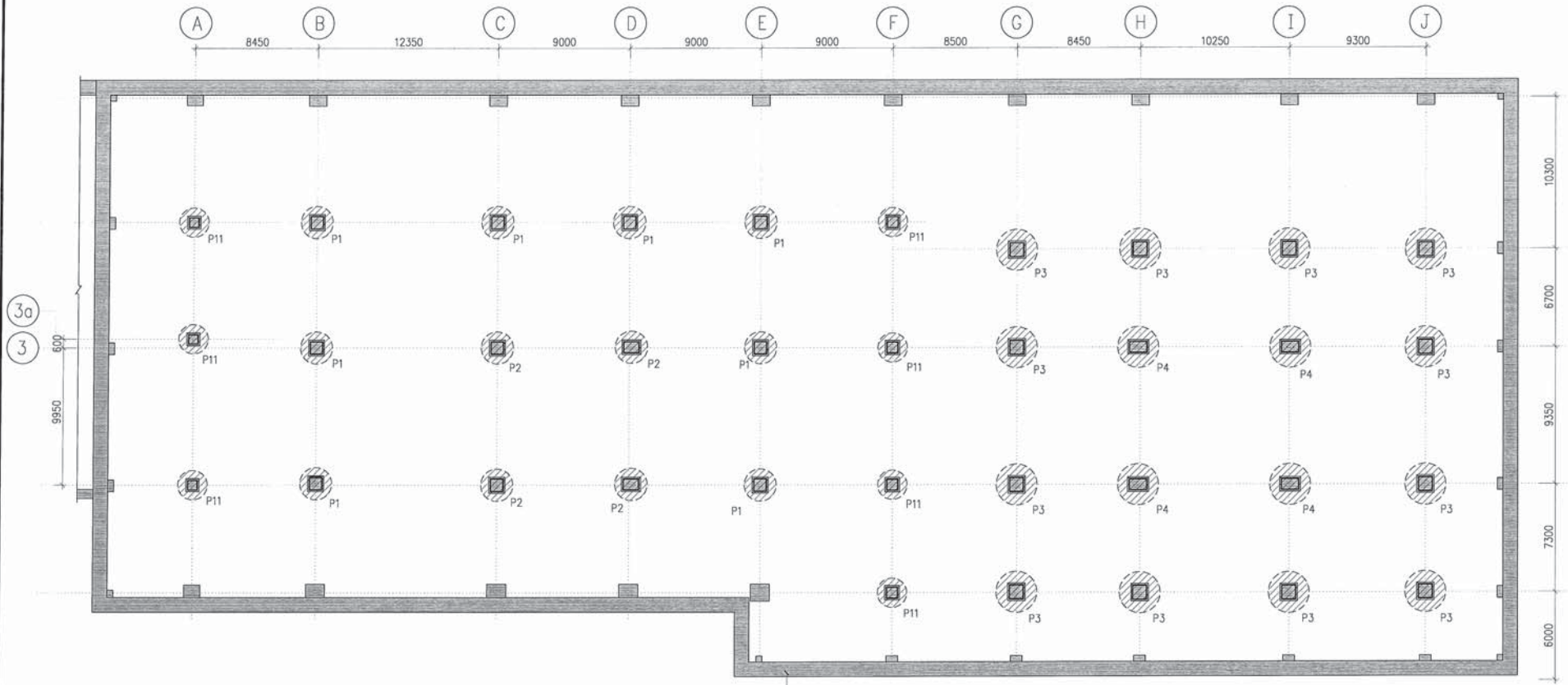
業務號碼

圖名
基樁平面配置圖

張數 圖號 S0_3-11

簽章

審核



Y
X
連續壁
基樁平面配置圖 S: 1/150

基樁深度比較表

編號	無試樁(FS=3)			有試樁(FS=2)			備註
	樁徑 D (mm)	實入碎礫石層深度 H (M)	設計樁長 L (M)	樁徑 D (mm)	實入碎礫石層深度 H (M)	設計樁長 L (M)	
P1	2500φ	6.0	35.05	2500φ	2.5	31.55	1. 本比較表僅供初步規劃階段之評估參考。 2. 假設碎礫石層深度 G.L. - 48.7M。 3. 設計樁長(L)由最終開挖面 (G.L. - 19.65M) 開始往下算起。 4. 無試樁時之基樁容許承載力, 另詳大地顧問提供之地調報告(表4.5)。 5. 有試樁時之基樁容許承載力, 應由大地顧問依試樁結果進行回饋分析, 並依分析結果修正地調報告以做為最後設計之依據。
P2	2500φ	16.0	45.05	2500φ	2.5	31.55	
P3	2500φ (3000φ)	22.0 (10.0)	51.05 (39.05)	2500φ	5.0	34.05	
P4	2500φ (3000φ)	30.0 (16.0)	59.05 (45.05)	2500φ	10.0	39.05	
P11	2000φ	10.0	39.05	2000φ	2.0	31.05	

圖例說明:



註: 未特別註明者, 基樁中心均須與柱心重合。