

札幌驛前地下道新設工事經過

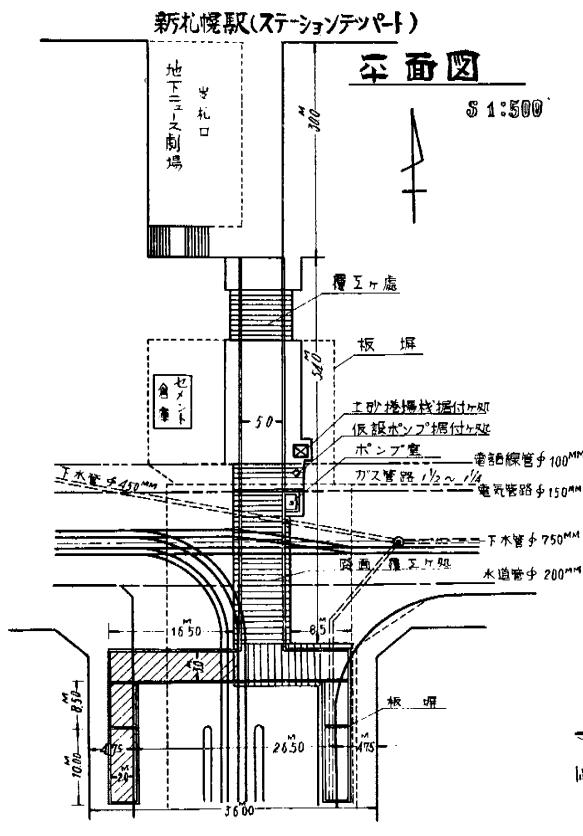
札幌市土木課 小森 功

前記地下室工事の例を見ても地表下4m位より多量の湧水があり、排水には非常な経費をかけている事より、更に深く掘鑿しなければならない本工事では、湧水量を予想することは困難であつたが果して工事中湧水には非常に悩まされたのである。

(3) 以下埋設物 市の中心地であり、種々雑多の埋設物があり特に大正年代に施工さ

1. 設置理由

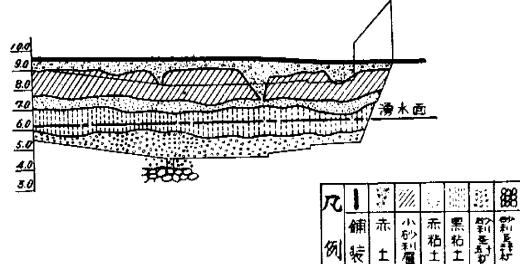
札幌市民待望の駅舎改築工事に伴ない、民間資金による地下デパート、映画館が設けられ旅客の便を図る事になつた。地下道はこれらの施設と駅前四丁目線の両側を直結し、地下商店街の振興と歩行旅客の安全、地上交通量の緩和を企画したものである 図面(A) 参照。



2. 豊備調査

(1) 地質 札幌鐵道管理局に於て行つたものを参考とし、これに駅地下室、日産ビル地下室工事の状況を調査し一応の地層が予想されたので特別の調査は行わなかつた。図面(B) 参照。

(2) 湧水量 附近は往時豊平川乱流の跡であつて、



図一(B) 地質縦断図

れたものについては、その所在地、構造など判然とせぬものが多かつた 図面(C) 参照。

(4) 地上交通 駅1日の乗降人員平均45,000人、西四丁目線の交通量1日歩行者35,000人、車輛500台、北5条線歩行者4,000人、車輛200台、更に電車1,100台であり、特に駅を中心とするため列車の発着に伴なう瞬間的な交通量の増減は非常に著しい特徴であつた。

3. 施工計畫

(1) 仮設工 土留工は市街地内のみ鉄杭打方式により行い鉄道用地内は法面による壁とし、交通確保のため必要箇所に覆工を行う。覆工材の設計は鋼道路橋設計示方書案に示す第2種荷重による。

(2) 規模 地上地下共鉄筋コンクリート構造とし型式はボックス・ラーメン型としその大きさは下表の如く決めた。

区分	有効巾員 (m)	延長 (m)	面積 (m ²)	備考
幹道	5.0	54.0	270	
枝道	3.0	29.6	88.8	
〃	2.0	8.5	34.0	東西兩側
出入口	2.0	10.0	40.0	〃

(3) 工期 昭和27年度中に幹線54mと東側枝道並びに上屋を完成させ残部を28年度に施工する。

(4) 防水工 防水は外側防水とアスファルト防水法を使用し、施工順序は先防水(側壁防水の施工順序が

鉄筋コンクリート工に先行する方法)とする。

(5) 内部化粧 防音、防湿を考慮し、床はアスファルトコンクリート、側壁の下部はモザイクタイル貼、その上部及び天床は石膏ブスターとする。

(6) 設備工 排水設備、自起動式ヒューバルポンプ1台、給水設備 $\frac{3}{4}$ " 水道栓1箇所。廣告桟、一面の大きさ9尺×4.5尺を標準とする。ゲート、サッシュ窓、(出入口上屋に設ける)。照明設備、出入口上屋は冬季間の温度低下を考慮し白色燈とするが、他は螢光燈を使用する。地下道内の照度は20ルックスを標準とした。

4. 設計基準

示方書案

(1) 鉄筋コンクリートに関するもの

土木学会制定鉄筋コンクリート標準示方書

(2) 道路に関するもの

内務省鋼道路橋設計示方書案

荷重

(1) 活荷重、電車荷重全備重量 16t、満載荷重 10t
計 26t、自動車荷重 第1種使用 衝撃係数 30%

(2) 死荷重

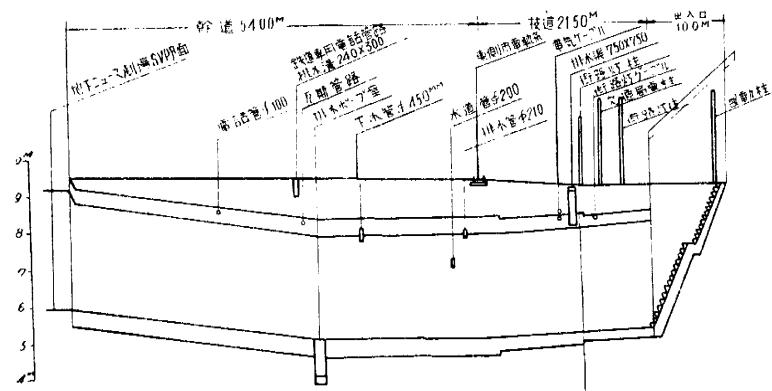
(イ) 工事用材料の重量 鋼道路橋設計示方書案による。

(ロ) 土床 ランキン式使用、安息角標準、地下水位以上35度、地下水位以下20度

(3) 許容応力

(イ) 鉄筋コンクリート構造

コンクリート



支間長	4.43	4.95	5.17	4.62	4.49
支間数	5.09	4.93	4.87	4.44	4.65
高さ	8.00	33.50	34.00	15.50	20.00
勾配	31.9%	2%	15.5%	20%	

圖一(C) 縦断略図

応力の種類 許容応力度

曲げ圧縮応力 45 kg/cm^2

ずれ応力 4.5 kg/cm^2

附着応力 5.5 kg/cm^2

鉄筋、引張壓縮共 $1,200 \text{ kg/cm}^2$

(ロ) 假構造物に対するものの曲げ応力度

木材 140 kg/cm^2

鋼材 $1,400 \text{ kg/cm}^2$

5. 施工経過

昭和27年2月に調査設計を開始し、同年7月15日電気設備関係を除く一切の工事が3,800万円で大成建設株式会社との間に契約されてようやく着工される事になった。着工当初より此の工事の難点とされていたものは

(1) 施工期間が非常に短い事 当初5月上旬より開始予定の処、設計、契約の遅延、その他の外部事情などにより、約2箇月半おくれて着工、12月末に開業を予定されていた地下商店街、映画劇場のために是非とも東側だけでも完成させる必要上時季的に無理なコンクリート工事を強行しなければならない事になつた。

(2) 土溜用鉄杭が果して何らの損傷、屈曲なしに打込み得るかどうか。(地表下4.0m以下は砂利層であり土溜のためには最大8mの鉄杭をどうしても打込まねばならない)。

(3) 非常に多量と予想される地下水の処理法。

(4) 挖鑿土砂及び各種使用材料を現場に残置する事は交通保全上出来ない。

(5) 市内居指の交通量を如何に安全に処置するか、特に電車は一刻の遅延も与えられないため、これに対して細部の計画を立て予め関係者と打合せを要する。

(6) 地下埋設物、下水管、配電管路、電話管路、水道、ガス管の処理並びに保安

これらの問題は最後まで現場関係者の脳裡を去らないものであつて、一刻の油断も与えられないものであつた。

(1) 土溜杭打、本工事には鉄杭として、異型古軌条($50 \text{ kg/m} \sim 60 \text{ kg/m}$)を使用し、このフランジ間に掘鑿に従つて土溜板(厚1.5寸~2寸)を嵌込む工法であり、打込には高さ約8mの櫓を使用し

た。これが市内電車架空線に支障するため、架線を絶えず、切継ぎしながら櫓を移動させて行つたが、電圧500ボルトの架空線通過の瞬間等はいま考えても冷汗が出る次第である。

鉄杭進入度 杭長平均7.0m

地表下 (m)	1	2	3	4	5	6	7	計
進状況 (cm)	建込	1回打毎 30~20	20~10	〃	〃	0.1~3	0.2~0.3	0.1~0.3
所要時間 (分)		5	8	17	39	48	34	151

但し、これは櫓移動、レール建込取外し、吊下げ保持等の段取り手間は含まれていない。

(2) 路面覆工　街路部分並びに駅前広場の一部に施工し、通行に支障しない様にするため、この施工は主に夜間行われた。此れは両側土塗鉄杭に桁受け溝型鋼(200×90mm)をボルト付けし、それに桁(古軌条41kg～47kg/m)を使用し、往桁(角材150×150)敷板(厚2寸)を鋪設して施工が終るが、これは約3～4箇月間重車輛が間断なく通行するため各使用材の僅かの疵も許されないので、事故防止のため常に点検し、関係者の最も注意を払つた所であつた(写真一①、②参照)。

掘鑿、土砂は残少のものも現場に残置しない方針からバケットエレベーター、デリック、を使用した。

能率　1日捲上回数120～160回(作業時間8時間) 1バケット土砂積込量平均0.8m³、使用人夫(掘鑿、現場小運搬共)35人、リヤカー10台。

湧水量は当初予想した通り地表下4.0m附近より湧水

し、始め最下層(約7.0m)に至つた時は、4時1台、6時2台、10時1台、を常時運転しなければならなかつた。

(3) 構築施工 ④ 基礎コンクリート厚約10cmに打込み、両端を角材で仕切り、表面は1:3モルタルを

平滑にぬり、防水施工を容易且つ完全ならしめる(写真一③参照)。

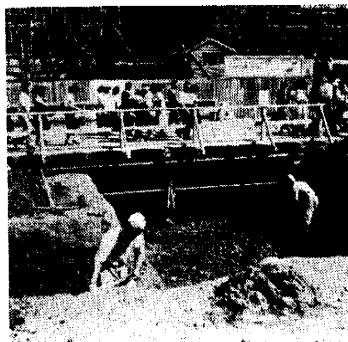
⑤ 防水工事、底部防水、基礎コンクリート面上をトーチランプで乾燥させてから、刷毛でむらなくアスファルトを塗りルーフィング

を重ね合せながら充分に被包して行き、エアーホケット(些少のものでも漏水の原因になる)のない様に丹念に塗沫し厚約10mmに仕上げる。

側部防水、これは側板壁厚(6分板)下地に充分刷塗りし、下部より上部に塗りあげるが、ルーフィングの上下動の速さが早すぎると、アスファルトが均一に行きわたらぬ事があり、熟練した防水工が町壁に施工する必要がある。特に底部と側壁部の継ぎ目、上部と下部の継ぎ目は此の種防水の弱点であつて特に施工に注意を要する。

頂部防水、底部防水と同じ要領により行うが、頂部と側壁隅角は最もエアーポケットの出来やすい所である。防水工の慎重な施工が望まれる(写真一④、⑤参照)。

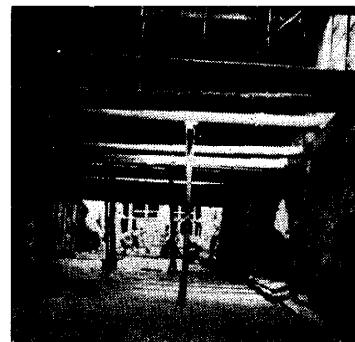
⑥ 鉄筋コンクリート、コンクリートには工期の関係上ベロセメントを使用したが、工期短縮には非常な効果を現わした。コンクリートの7日、14日、21日の各強度試験結果はそれぞれ



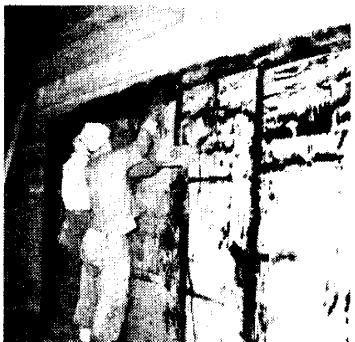
写真一-1 鐵道用地内覆工状況



写真一-2 覆工用桁材ボルト締め状況



写真一-3 掘さく完了し基礎コンクリートを打終つた所上部の各種の管は針金、丸太などで保全してある。



写真一-4 側壁防水施工

95, 200, 280 kg/cm² 位であつた。骨材は豊平川産のものを使用したが、現場に在置する量が制限されているため、コンクリート工事中に選別場より運搬して来たものを使用せねばならなかつたので骨材含水量に非常な差があり、含水量試験に追われ通してあつた。

なお鉄筋、型枠コンクリート工事共アスファルト防水層完成後に架設するため、

これに少些の疵も与えぬ様に各

写真-5 枝道ケ處側壁
防水完了状況

職工に注意すると共に現場関係者の懶みの一つであつた。又切梁材の撤去する時期については、構築施工上よりは1日も早く、又保安上よりは最後まで撤去出来ないと云う両挙みに当会つた(写真-6, 7参照)。

(4) 距離、発生した切込砂利をこれに使用し、覆板をはがして埋戻し充分水締めしながら復旧したが、約1箇月間は全くのゴム状であり原地盤まで復帰させるには2箇月位要した。

(5) 覆工撤去、跡埋が覆工材まで達すると、一部より撤去して、漸次交通車輛を、埋戻し完了地盤に進入させながら撤去する。

(6) 土留鉄杭抜取り、三つ又を組み抜取つ

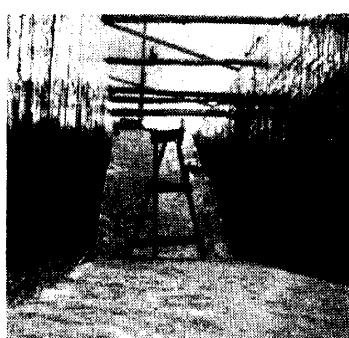


写真-5 枝道ケ處側壁
防水完了状況

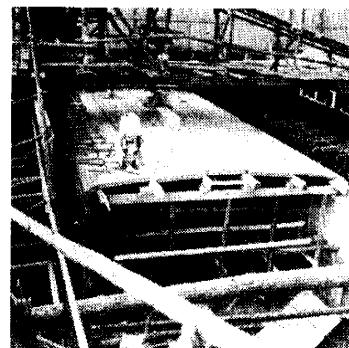


写真-6 内型枠組立中

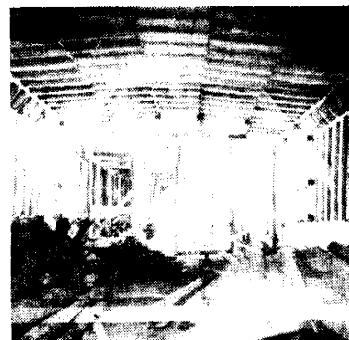


写真-7 内部型枠切梁材
をはずした状況

たが1日5~8本位抜取る事が出来た。

(7) 内部化粧及び各種施設 これは工種も非常に多

く、且つ建築、電気、機械の他の分野に亘る事が多いので、これについて省略する。

(8) 其の他

市内電車軌道下を横断する個所の施工は朝5時半より夜の11時半までの運行時間に何等の障害も与えずにやりぬくために、現場関係者は勿論の事、交通局との深い協力のもとに初めてやり終えたもので、細部に亘る時間行程表をたてて施工したが進行状況は略々予定期通り進歩し他の個所の行程に影響を与えないで済んだ。

1例として杭打



写真-8 軌道敷ケ處
の夜間杭打



写真-9 覆工材で電車荷重
を受けている所

名 称	昭和27年度						昭和28年度					
	7月	8月	9月	10月	11月	12月	4月	5月	6月	7月	8月	9月
杭打工							—					
覆工							—					
塗 繪							—					
疏 埋							—					
構築工							—					
防水工							—					
化粧工							—					
設備工							—					
上屋工							—					
脇工撤去							—					
杭抜工							—	—				
鋪装復旧							—	—				
進歩率 %	8.4	56.2	49.1	59.6	61.5	70.3	85.3	90.8	94.5	98.5	99.5	100

図一(D) 工事行程表

備考 昭和27年12月末で幹道及び東側枝道、上屋を完成。昭和28年度は西側枝道と西側上屋を完成。設備工事には電気給水、廣告牌、サツシード、スクーリング等を含む。

も工事の場合の工程表をあげる(写真一⑧, ⑨参照)。

最終電車通過	11時35分
送電中止:	12時0分 同時に架空線取外し開始
架空線取外完了	12時20分 桁打準備
第一杭打完了	1時20分
第二杭打完了	2時40分
第三杭打完了	4時10分
架樁引込完了	4時30分
架空線取付完了	4時50分
送電開始	5時

何等かの事故で鉄杭打込み途中に予定時間に達した場合は直ちに杭を切断しなければならない事もあつた。最

後に此の工事が全く、無事故で工程表通り終り得た事は全く、大成建設平山所長以下の優秀な技術陣による事は論をまつまでもないが、その陰に、北大をはじめ鉄道、電信、電話局、北電、ガス会社、各運輸会社、水道、交通局の積極的な御指導によつたものであり、附近市民の方々の全面的な、御協力と共に深く現場関係者として感謝するものである。現在小樽土木現業所に勤務されている辻井氏が軸体ラーメンの計算を一手に引き受け、設計面に非常に御尽力を費した事も、併せのべておく。設計施工中全く、無我夢中、一途に施工進歩の為に巻き込まれていた私も、現在種々のデーターを整理しつつ、寒冷地のために、此の種工事に更に幾多の改良すべき点がある様な気がする。

附表(1) 歩掛表 (1人1日實働8時間換算)

工種	施工量	単位	職種別								
			世話役	土工	大工	薦夫	電工	機械	鐵筋	熔接	防水
鐵杭打	166	本	0.27	0.34	0.10	1.41	0.16			0.18	
覆工	450	m ²	0.03	1.87	0.96			0.01		1.98	
掘鑿	3,500	m ³	0.05	0.74	0.01			0.02		0.01	
鐵筋コンクリート	820	m ³	0.07	1.01	0.19		0.03	0.04	0.29	0.01	
防水工	1,700	m ²	0.01								0.09
跡埋	1,750	m ³	0.01	0.20							
覆工撤去	450	m ²	0.02	0.20						0.01	
鐵杭拔	166	本	0.19	0.14		0.64				0.05	

附表(2) 使用工具

名稱	稱呼	数量	摘要	要	名稱	稱呼	数量	摘要
タリー	基	1	バケツト 14切 土砂函 2坪入		真矢	本	3	ø2'' 8.0m
ワキンチ	臺	1	W 5ton 2段巻		リヤカー	臺	15	
モーター	〃	1	30 HP 土揚、杭抜用		猫車	ク	10	
ウキンチ	〃	1	S 1.5 ton 杭打用		アスクアルト	ケツトル	1	0.5t 100kg用
モーター	〃	1	20 HP 杭打用		アスクアルト	練釜	2	100kg用
ミキサー	〃	1	8切練		乾燥用鐵板爐	ク	2	6'×18'
ミキサー	〃	1	6切練 ポータブル		鍛	ケ	10	
モーター	〃	1	5 HP ミキサー用		フアイヤーボット	ク	2	
(V.P.)ポンプ	〃	1	10" 揚水量 240立方尺/分		熔接切断用具	組	2	カーバイト、タンク共
モーター	〃	1	950回轉 30HP, V.P.用		動力用エンジン	臺	1	ガソリン80HP停電時非常用
ポンプ	〃	3	ヒュガル 6" 80立方尺/分		プロツク	ケ	3	8"
モーター	〃	3	15 HP ヒューガル 6吋用		〃	ク	10	6"
ポンプ	〃	1	4"		〃	ク	2	5"
モーター	〃	1	4" ポンプ用		ソイヤー	丸	2	6分
トランス	〃	3	30 KVA		〃	ク	3	4分
ダルマポンプ	〃	1	4"		〃	ク	2	3分
モンキー	ケ	2	750kg		杭打用レール	本	166	50~60kg 溝型レール
〃	ク	1	1,200kg		覆工用レール	ク	140	40~50kg H.T.型レール

附表(3)

稼動人員

工事名稱	稱呼	入員 (人)	工事名稱	稱呼	入員 (人)
假設建物	入	305	防水工	入	246
機械設備	ク	220	殘土運搬工	ク	1,208
假設電氣設備	ク	215	杭打、杭拔工	ク	628
材料運搬	ク	162	覆工	ク	529
混泥土工		922	鋪裝復舊		167
掘鑿	鑿	1,963	化粧工	ク	903
型枠工		341	電氣設備		488
鐵筋工		366	各設備その他雜工事		1,290
計					9,953

(以上)

十勝川水系糠平電源開發計畫

發電所名 諸元	糠平發電所	芽登第一發電所	芽登第二發電所	足寄發電所	合計	
ダム	コンクリート重力式 高さ 75m 体積 440,000m ³	幌加美利別ダム ツクフィル 高さ 20.7m 体積 294,000m ³ 糠南ダム ロツクノ イル 高さ 19.5m 体積 129,000m ³ 元小屋ダム リンク リート重力式 高さ 30.5m 体積 27,000m ³		コンクリート重 力式 高さ 36m 体積 40,700m ³	5箇所	
取水箇所		2	4		6箇所	
水路	1/730 3,400m 主 1/1000~1/1200 10,510m 支 1/600~1/1500 11,100m	1/1200 12,700m	1/850 4,900m	42,700m		
放水路	1/1000 50m	1/1000 30m	1/1000 220m	300m		
取水	F W L H W L N W L L W L	520.5m 520.0 511.0 490.0	402.5 287.3	176.8 176.5 174.0 170.0		
放水	F W L N W L L W L	402.5 401.8	287.3 285.75	176.5 174.0	81.0 80.5	
總有効貯水量	落差 失落 有效落差 有効貯水量	87.5~118.2 7.05 80.5~111.2 156,660,000m ³	100.45~102.00 0.4~1.4 99.0~101.6 幌加美利別 2,400,000 糠南 1,140,000 元小屋 880,000	110.8~113.3 11.6~12.7 98.1~101.7 417.0 311.0 18.29 33 27,000 14,800 73	89.5~96.0 7.9~10.35 79.2~93.1 8,530,000 417.0 437.0 19.75 33 27,000 16,100 84 56 40,000 21,200 57 201,700,000 1×30,000 1×32,000	169,610,000m ³
流域面積	音更川流域 387.8 美利別川 --	13.37m ³ /sec 45m ³ /sec	417.0 311.0 18.29 33 27,000 14,800 73	417.0 437.0 19.75 33 27,000 16,100 84 56 40,000 21,200 57 200,200,000 1×30,000 1×32,000	417.0 533.0 28.70 40,000 63,900KW 57 200,200,000 2×23,500 2×23,000	134,000KW 63,900KW
當時使用水量						
最大使用水量						
最大出力						
常時出力						
年平均負荷率						
發生電力量	98,700,000KWH 2×23,500KW	174,100,000	201,700,000	200,200,000	674,700,000	KWH
水發電機	2×23,000KVA	1×30,000	1×30,000	2×23,500	2×23,000	