

第九章 疊 築

第一節 方法 並 沿革

疊築は掘鑿の方式に従ひ順次切擴掘鑿に續いて施工したのは勿論であるが地質の不良箇所に於ては其の施工の順序方法等特殊なものもあつた。之は特殊工事篇に詳述する事とする。

東口は大正 7 年 12 月 21 日坑門附近の側壁混擬土の施工に着手して以來切擴掘鑿の後を追ひ昭和 9 年 3 月 10 日穹拱の完了まで 2, 3 特殊の箇所を除いては全部標準に示された方法により工を進められたので特筆すべき事項もない。

側壁は原則として場所詰混擬土を以つて施工し唯湧水の比較的多かつた部分と側壁導坑の一部等特殊の箇所に混擬土塊積を施工した。

穹拱は坑門より 2,554 呎までは煉瓦石積とし大正 11 年 11 月以降煉瓦石を廃し全部混擬土塊積となつた。西口の煉瓦石積は 4,481 呎迄である。

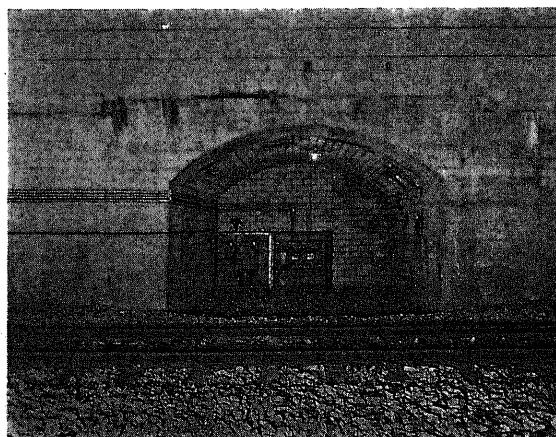
尙仰拱を施工した部分は坑門の附近及溫泉餘土並斷層地帶其他地質不良の箇所で全部を通じ極めて少部分に過ぎない。西口も大體東口と同じで特筆すべきことはない。尙地質不良なる箇所の坑道には寫真に示す如き鐵製支保工を用ゐた。

第二節 側壁部 疊築

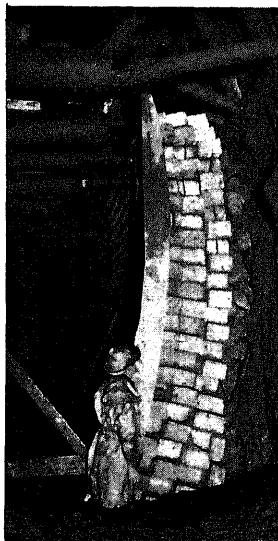
側壁はスプリング上 15 度までとし一延しを 50 節乃至 75 節、(30 呎乃至 45 呎) とし之を施工するに片側約 2 日を適當とした之が一般的の施工法であつた。

坑外の練場で「セメント」と骨材のみを混合し鐵製タンプカー(搬出用と同じ)により現場に運搬、水を加へて練返し而後填充すると云ふ順序で運搬は着手當時は手押によつたが電氣機關車の運轉開始後は之により尙坑奥の小運搬には蓄電池機開車によつた。

漸次設備の充實に伴ひ大正 10 年 1 月頃より填充に際し混擬土の捲揚けに電氣ホイストを使用したが當時は地質も良好



第 191 圖 大 待 避 所



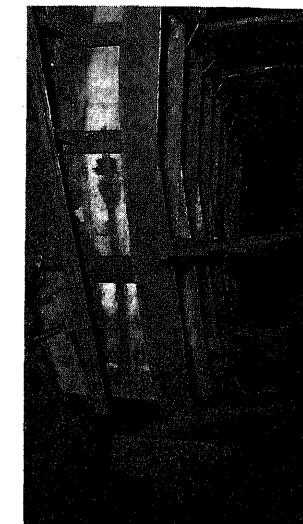
第192圖 側壁混凝土塊積

ならず偶々大正10年4月の大崩壊事故に遭遇した此の時この捲揚機のはげしき騒音の爲め崩壊の前兆とも云ふべき支保工の裂る音等全く聞きとれず爲めに悲しむべき結果が餘りにも大きかつたと云ふ議論も出て其の後之に關し幾分改善されたが結局中段を設けて刎ね込む事が最後まで續けられ之で終始したのである。

こんな事も原因したが人力のみにより熟練の結果は相當の能率を擧げ得たのと後には地質の不良箇所が連續的に出て來て進行を阻まれ遂に疊築には殆ど機械的施設の必要を見ずして済んだのである。

型枠は初めより土臺、笠木、構型共、木材を使用し適當の時期に補充更新する事とした。

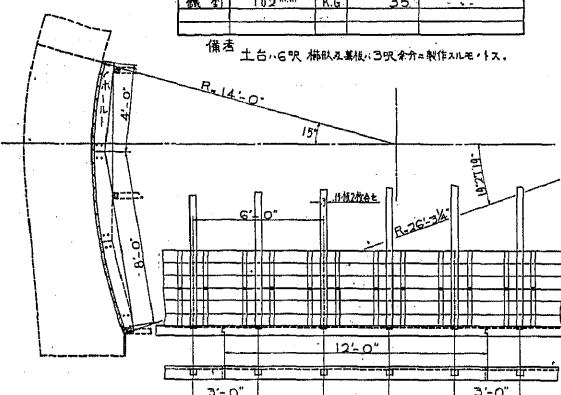
大正15年以後排水設備の完成した時代には湧水の爲め作業に困難を見る様な事は稀であつたが大正14年度7,500呪



第193圖 側壁混凝土型枠組立

材料表(延長1鉢高側)		
名稱	形状寸法	数量
土台	120.6.4木	12
板	60.85.15放	96
一 一 一	10.7.15放	96
基 板	60.6.15放	483
木	17.2.2木	644
行	120.3.3放	24
鋼 ホ ル	110mm.13mm放	528
釘	102mm K.G	35

備考 土台6呪 横版及基板3呪各方に製作ハルモナス。



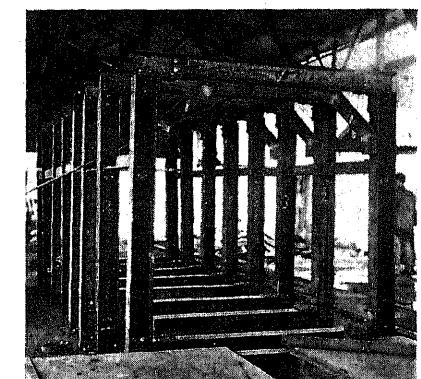
第194圖 側壁コンクリート型枠圖

第195圖 側壁導坑式に於ける
混凝土塊積

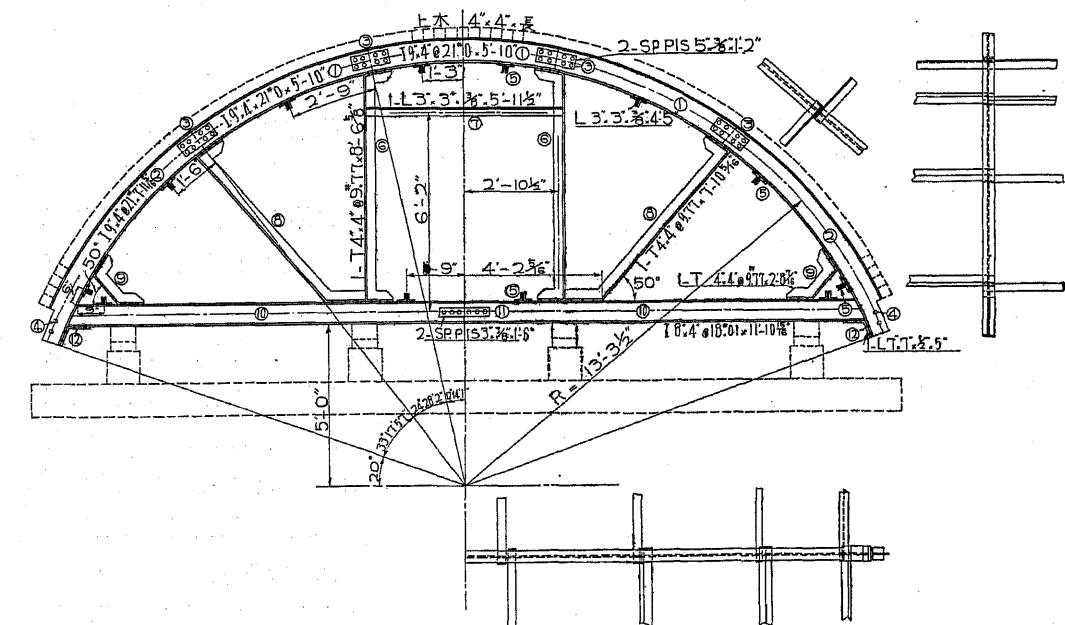
附近約1,400呪間は湧水多く側壁の根据に數臺の電動ポンプを使用する程で從つて側壁混凝土の施工に少なからず困難した然し地質は比較的良好な集塊岩で崩壊の虞のなかつた事は作業上極めて好都合であった。

「マンホール」は小型のものを坑門より1哩間、4鎖毎に設けそれより奥は2鎖50節毎に設くる事を標準とした。尙大型マンホールは40鎖毎に之を設置した。

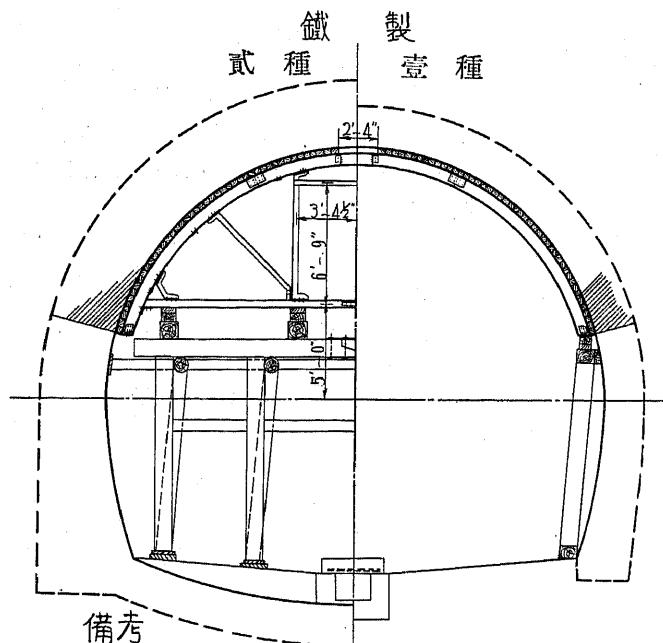
材料表							
番號	数量	名稱	寸法	1呪重量	1個重量	全重量	記事
1	3	I型	9'x4'x5'-10'	21.00	122.493	367.497	
2	2	-	9'x4'x7'-11'	-	166.803	333.606	
3	8	飯	5'x3'6'x1'-2'	6.38	7.445	59.560	
4	4	ボルト	軟鋼直34'x長5'	-	1.200	4.800	
5	12	角針	3'x3'x36'x4'-5'	7.20	31.802	381.624	横開4呪合
6	2	T型	4'x4'x36'x8'-6'	9.77	83.553	167.106	
7	1	角針	3'x3'x36'x5'-11'	7.20	47.898	42.898	
8	2	T型	4'x4'x36'x7'-10'	9.77	76.182	153.564	
9	2	-	4'x4'x36'x2'-8'	-	26.408	52.816	
10	2	I型	8'x4'x11'-10'	16.01	214.517	429.034	
11	2	飯	3'x3'6'x1'-6'	3.83	5.745	11.490	
12	2	角針	3'x7'x7'x0'-5'	22.97	9.576	19.156	
176	1	ボルト	軟鋼直34'x長24'	-	7.50	132.000	
					計	2155.133	横開5呪合
5	12	角針	3'x3'x36'x5'-5'	-			



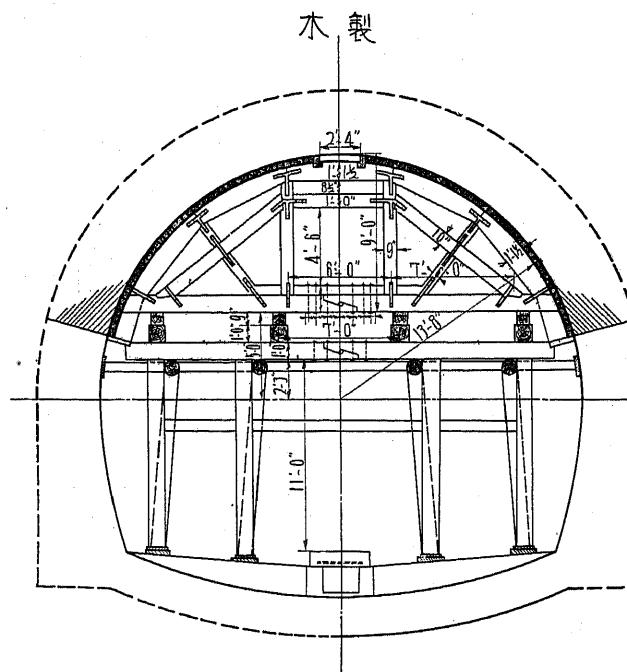
第196圖 工形製桿型支保工の坑外に於ける假組立(坑道に使用せるもの)



第197圖 鋼製挑架全形圖



第198圖 (上段)鐵製拱架標準圖 (下段)木製拱架標準圖
第一種ハ土壓少ナクシテ卷厚2呎3吋
以下ノ個所ニ限り使用スル事ヲ得



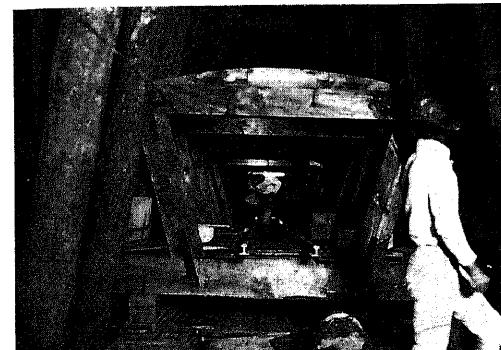
第三節 弯拱混凝土

弯拱は大正8年6月21日坑門起點170呎附近に最初の一延しを開始し煉瓦石積12枚巻を以て坑門に向ひ逆進し同年10月には此處より坑奥に向ひ工を起した。逆進は大正9年1月坑門に達し墙壁の築造を終り茲に丹那隧道としての工事漸く其の緒に就いたのである。

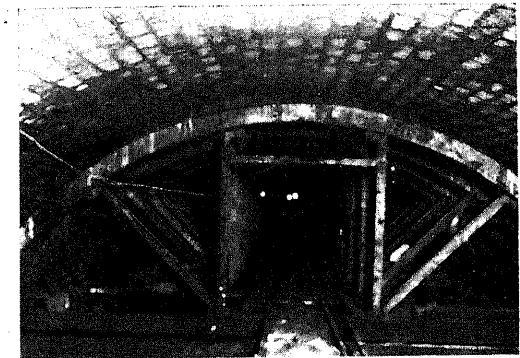
煉瓦石積は2,554呎にて打切り以後は全部9"×6"×12"の混凝土塊を以て壘築し逐次工を進め昭和9年3月10日12,784呎の地點は最後の記念ブロックを平山所長之を嵌入して壘築の完了を見た。

拱架は初め木製のものを使用した、然るに漸く工事の進行するに伴ひ氣温の上昇と湿度の増加は木材の耐久力に影響し使用1ヶ年足らずで腐朽の爲め荷重に耐へざる状態となつたので補充に追はれ作業上にも經濟上にも感心出来ず遂に大正13年1月より總て鐵製拱架に改め4,474呎以奥の弯拱壘築は全部之によつたのである。

上木は全部木材にて4"×4"を使用し長さは2'0"乃至4'5"



第199圖 東口8,454呎附近弯拱壘築に
木製拱架使用中の状況



第200圖 鐵製拱架使用状況

各種類を用意したが4'-0"のものを以て標準とした。復線型にて巻厚の厚き關係上迫め上木は全々用ひなかつた。

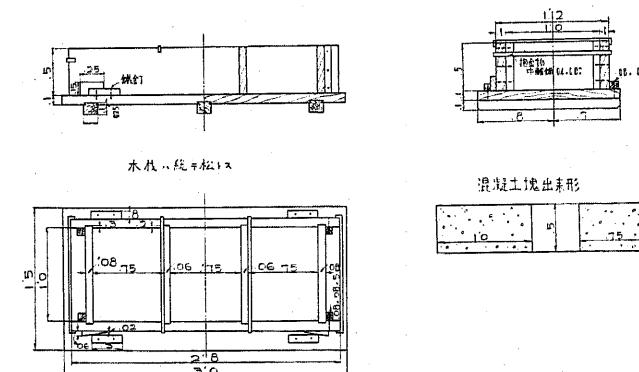
坑外よりの材料運搬は勿論電氣機關車、蓄電機關車等によつたが壘築上の作業場に上げるには煉瓦石積の時代一時棧橋により捲きあげたが其の後大部分は人力にのみより何段かの階梯を経て手送りで運搬し最も原始的な方法で間に合つた事は丹那隧道の難工たる一端を物語るものである。

第四節 材料

東口の煉瓦石は大阪窯業製にて海運により熱海海岸に陸揚、建築列車により現場に運搬した。混凝土骨材は當初酒匂川産及馬入川産を海運により購入使用したが大正10年10月坑内より發生する礪の一部及梅園の奥地相の原附近より原石を運んで構内に碎石工場を設け碎石を作り之を充當したが大正14年3月熱海迄の鐵道開通と共に酒匂川に砂利、砂採取場を設け建築列車により直接構内まで運搬使用する事となり凡ての諸材料と共に運搬の革命が齎らされ最も經濟的に配給される事となつた。

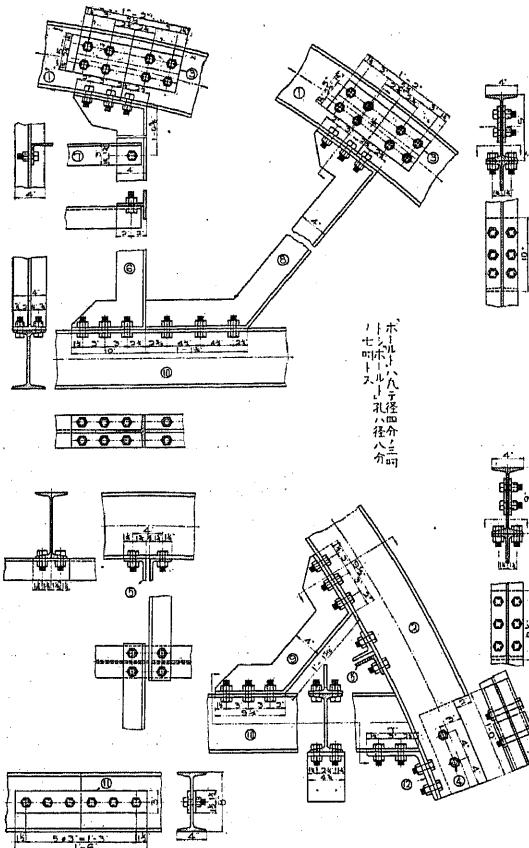
斯くして昭和7年10月まで引き續き酒匂川産を用ひたのであつたが省に於て骨材の支給を止め請負人直接購入する事となつて以來請負人は經濟上の關係から伊豆山地内稻村附近より原石を運搬して坑門附近にて碎石を作つた。

砂は小田原在早川尻のものを購入使用したのである。



第201圖 「コンクリート」塊型格圖

セメントは浅野が大部分を占め磐城、小野田、宇部、秩父、大分、大阪窯業等の順序で各年代に亘り各種のものを使用した。



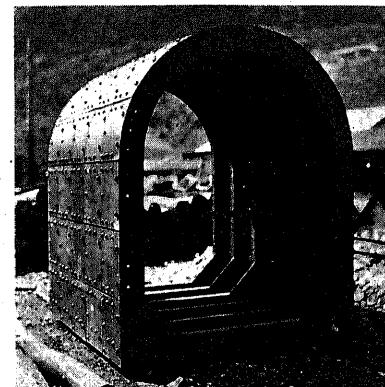
第202圖 鋼製拱架詳細圖



第204圖 東口底設右側迂廻坑 8,900呪附近鐵製支保工

西口の砂、砂利は沼津鈴川附近のものを使用したが8,000呪以奥安山岩層が相當に續いたので碎石場を設け碎石を使用したこともある。

混凝土ブロックの製作は以上の材料に



第203圖 鐵製支保工抗外組立狀



第205圖 鐵製支保工構築狀況(馬蹄形)

より大部分東口坑門附近の現場で物品製作により請負に附し之を製作したが後昭和8年度よりは壘築工事と共に請負に附し物品としての取扱いを廢した。尙大正14年5月より1ヶ年餘に亘り酒匂川の河原にブロック製作場を設け請負製作し東西兩口に配給し之を使用した事もあつた。

第五節 コンクリートプレーザー

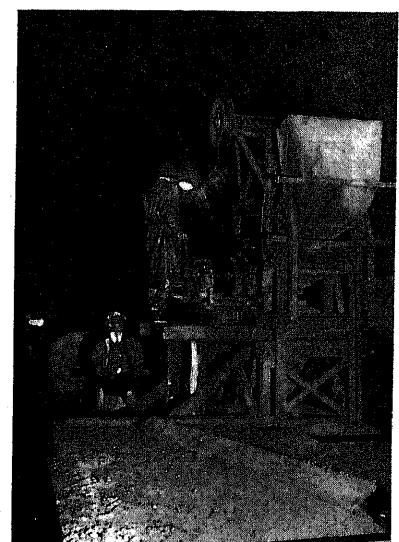
(1) コンクリートプレーザー使用理由

コンクリートプレーザー (concrete placer) は混凝土を壓搾空氣の力に依り便宜の箇所より壘築せんとする箇所まで鐵管の中を送り込みコンクリートプレーザーにコンクリートを入れてからは人力を要せずして目的の箇所に生コンクリートを打つ事の出来る機械である。日本に於ては最近迄あまり使用されなかつた。丹那に使用したものは上越南線棚下隧道に於て使用したもので棚下隧道では本線にプローホームを用ひ本式に施行したのであるが、コンクリートの量が過大となつた爲熟練せざる内にやめて終つた様に聞いてゐる。丹那隧道に於てはプローホームを使用して充填せるものではなく、隧道の難所難所に於て坑道式に掘鑿せる際各坑道を充填するに用ひた。西口に於ては4,950呪の箇所の壘築に、東口に於ては8,454呪より8,657呪に至る迄の側壁及8,454呪より9,058呪に至る間の穹拱部に使用した。尙西口に於ては北伊豆震災の際1,100呪附近の崩壊せる箇所に於て壘築後穹拱部の空洞部充填に使用した。此の際はコンクリートではなく其の頃大竹發電所より出た石炭焚燶 (ash) を充填した。コンクリートの様に鐵管其他を傷めず、又水を混ぜて充填したが、あたかもセメント注入をしたかの様に完全にすみずみまで行き渡つた様であつて、非常に好成績であつた。要するに普通方法では非常にやりにくい場所或は迅速に施工したい場合コンクリートプレーザーによつたのである。東口に於ける施工區間は何れも温泉餘土の區間であつて從來の作業に依る時は、工事が非常に遅れるので機械により急速なる施工をなさんとしてプレーザー作業の決定を見たのである。

(2) 使用機械

本作業に使用せし機械設備。

(イ) コンクリートプレーザー、米國ランサムコンクリートマシナリー會社製作にかかる堅型



第209圖 東口 9,000呪附近に据付たる「コンクリートプレーザー」

移動式にして機能を示せば下の如くである。

容 量 最大 $\frac{1}{4}$ 立方碼(ワンバッチに就き)

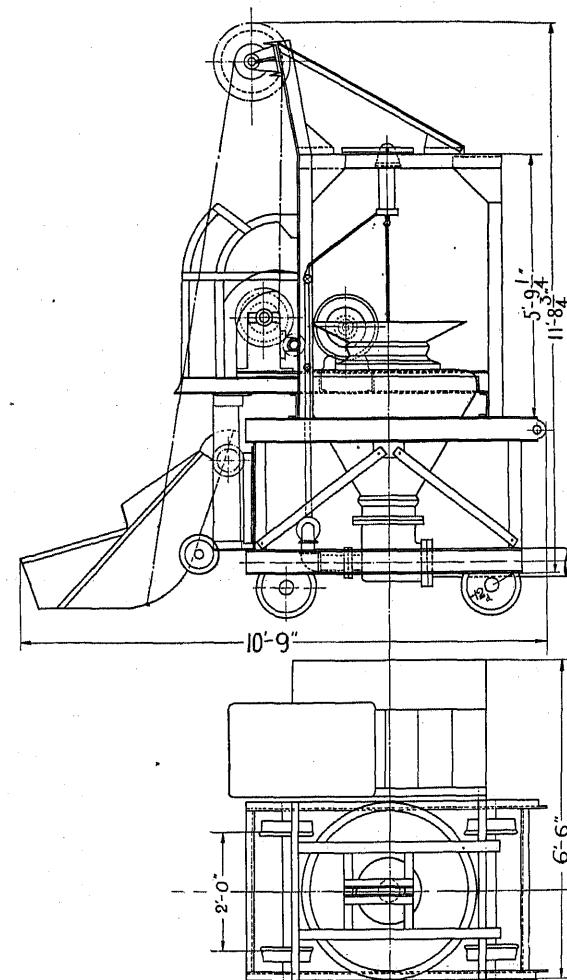
混凝土輸送管の直徑 6 吋 壓搾空氣供給管の直徑 3 吋

(ロ) 電動仰筒 口徑 2 吋 細水用

(ハ) エヤーレシーバー 径 4'-0"長 12'-0"

(二) エヤーコンプレッサー,

プレーサーは寫真並に圖に見る如く圓錐形ドラムを中心にはするものであつて坑外より製鐵トロリーに依り作業臺に運搬されたる混凝土は其の臺枠上に取付けられたるホッパー(Sliding pivot hopper)中に投入され、空氣捲揚機に依り圓錐形ドラムに投入される。然るのち適當の水を加へ壓搾空へホイストに依り蓋を閉ぢコックより氣を送入し、ドラム中の混凝土を壓下すると同時に 3" コックを開き目的の場所に向つて混凝土の輸送をするものである。當省に於ては施工箇所が坑口より 1 哩半も離れて居たため材料其他の關係上混凝土は空練として鐵製トロリーに依り施工箇所迄運搬の上作業臺上に移つしプレーサーに投入適當の水を加へ施行したが材料練場其他の條件が許るさるゝならば混凝土ミキサーにて水を加へ完全に練りたるもの直ちにホッパーに依りドラム中に投入し本器をして單にコンペイングマシンとして使用する事が良からうと思ふ。混凝土作業にプレーサーを利用する場合如何にして良好なる混凝土を而も急速に施工すべきかに付き相當の考慮を必要とする、それ等に就ては之に使用



第210圖 「コンクリートプレーサ」組立圖

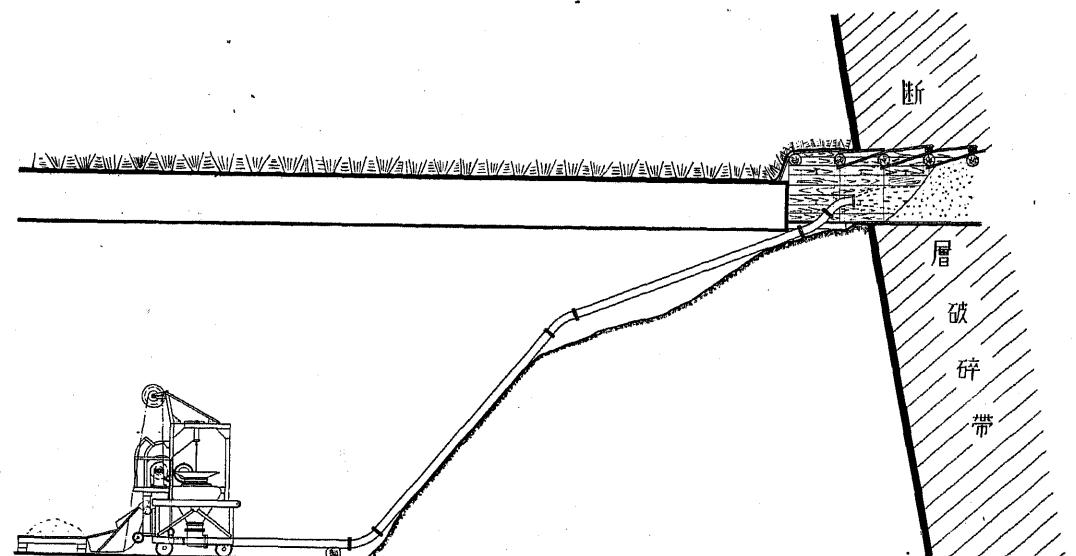
する諸材料の供給其他に萬全を期するは勿論である。

(3) 設備並に施行

ホッパー内にコンクリートに 1 バッチ分即ち 4-5 才を投入する、然る時は運轉手は上部に設備されたる捲上機(空氣式)に依り捲上げプレーサーの主體たる槽中に入れる。而して之に適當なる水を混入しホイストに依り槽の蓋を閉ぢ小なる空氣管に依り壓搾空氣を送り 3 吋空氣管の活栓を開く時は、混凝土は壓搾空氣の力に依り槽底より輸送管を通じ目的箇所に送られる構造となつてゐる。材料を槽中に供給するに前記の如くホッパーに依る時實際上時間を要し能力を低下する事大なるに依り東口 8,454 呪より 8,657 呪の間の施行の際は捲上装置を撤去しプレーサーの槽の供給口と同平面上に作業臺を作り坑外より來る混凝土運搬車は捲上機に依りインクラインを昇つて前記作業臺に來り此處に混凝土を一時貯蔵しそれより必要に應じ槽中に供給せしむる事とした。

混凝土は槽中に供給する迄は空練として作業臺上に貯へて置く。之は充填作業の状態又はプレーサーの故障の場合等に一時作業を休止する事あるも硬化に對する憂を除くため、殊に本箇所の如く坑外混合場が 8,000 呪以上も運搬して使用する場合には止むを得ない處置である。

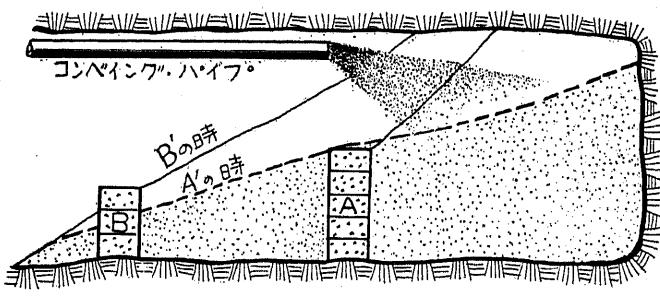
混凝土充填作業、昭和 3 年 2 月該作業實施に取りかゝつた本區間の混凝土總坪數は右下段約 57 立坪左下段約 60 立坪左右上段約 102 立坪で總計 219 立坪の豫定であつたが施行の結果は 221.29 立坪となつた。施行方法は 8,355 呪附近作業臺下にプレーサー及び同上用レシーバー(4'×12')を据付けプレーサー出口よりは 6 吋特製送管を施行現場の先端近く 8,639 呪附近迄約 280 呪延長し



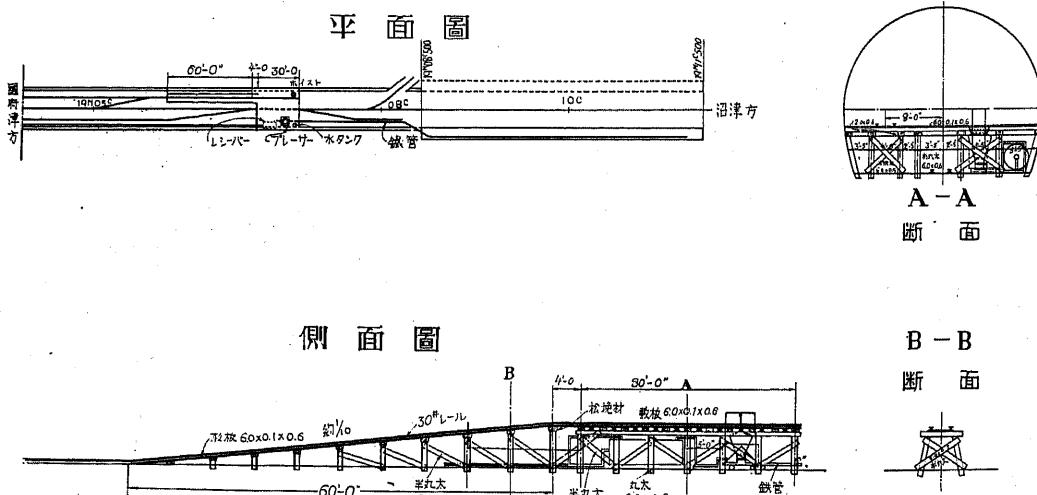
第211圖 「コンクリートプレーサ」作業説明圖

之より混凝土の充填をなしつゝ輸送管を短縮して行ふ事とした。充填材料は前記の如く坑外より來りたる後、空氣捲上機（インガーソルランド會社製リットルタツガーホイスト）に依りインクライインを昇つて作業臺上に捲上げられ臺上に敷いた鐵板上に降した後ショベルに依り槽中に投入する事とした。水は別に坑内より2吋瓦斯管に依り該箇所に導きバケツに依り適度に槽中に混入することとした。

該箇所に於ける1回の施行區間は200呎以上もあるため輸送された混凝土は作業の進むにつれ圖の如く傾斜して流るゝに依りABと順次混凝土塊の如きもので堰止めしつゝ充填に従ひ後ずさりして施行したが斯くの如き堰止めにては完全なる施行を望む事は無理で、其のため砂利のみは割合に上部に残りモルタルの部分は下部に流れ落ち結果は良好でなかつた。上記の如き状態なる故此の機械に依り混凝土充填作業をなす場合には30呎位宛の範圍を完全に堰止めし出来得る限り水平に打つ様考慮する必要がある、從つて此の場合の如く施行區間の長きに亘る場合には、之を適當に區分し少區割宛施行しなければ良好なる混凝土を得る事困難である。



第212圖 コンクリート充填の圖



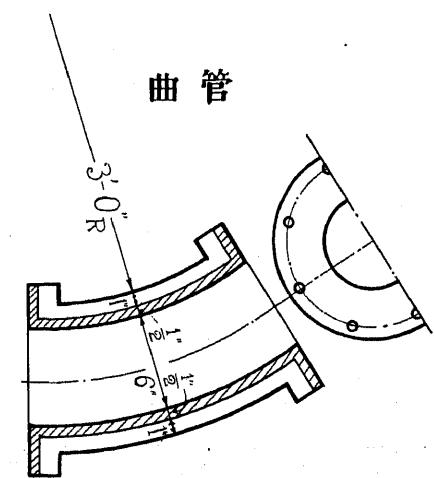
第213圖 「コンクリート」充填作業設備圖

(4) コンクリート輸送鐵管

技工の操作に於ける細心の注意の結果は、良好なる混凝土を迅速に得而も輸送管を閉塞する事のないばかりでなく壓搾空氣の消費量の減少となる。又工事費を多く費す所の輸送鐵管曲部(Bend)の磨滅を最少範囲に止める事が出来る。尙工事施行に當つては輸送管の方向、曲部鐵管取換への利便、尻鉗を充分すること、水の量に注意が肝要である、本機の運轉手の一舉手一投足は、工事の費額並に期間に影響する事大なれば充分注意を要す。鐵管敷設に當つてコンクリートが輸送管中をなめらかに通過せしむる(散亂せざる様に)に最も適當なる方向を常に考へなければならぬ。

混凝土輸送管(Concrete conveying pipe)を施工箇所に布設するに當つては、先づ直線に延長するのを理想とする、然れ共現場の状況は殆んど直線に輸送管を延長することは困難である。勢ひ輸送鐵管の途中に曲管を使用しなければならぬが、輸送管の磨損は直線部分に於ては、殆んど少く曲線部に於て最も甚しい。故にペンドの破損が工事に及ぼす影響の大なるを考へ、之が製作並に使用に就いては相當考慮の必要がある。即ち輸送管中に使用する曲管の數を最少限度に止めるのは勿論、其の取付け位置は出來得る限り機械の近くに取付くるを必要とする。何故ならば圓錐形ドラムに入れられた混凝土はプレーサー出口より15-20呎位迄の範圍内は殆んど理想的に輸送管中に充満し筒状をなし輸送されるゝも、それより先きは散亂して輸送されるゝ爲砂利、砂の曲部に及ぼす衝撃のため破損が甚しいからである。曲管の角度は當省に於て使用の結果より推察して150°以内は破損甚しく餘り利用せざる方をよしと考へる。尙其の半径は出來得るかぎり大とする様心掛け少くとも3呎以上とする事が望ましい。現在迄數種の曲管を使用試験したので之等の使用材料方面より分類して見る事とする。

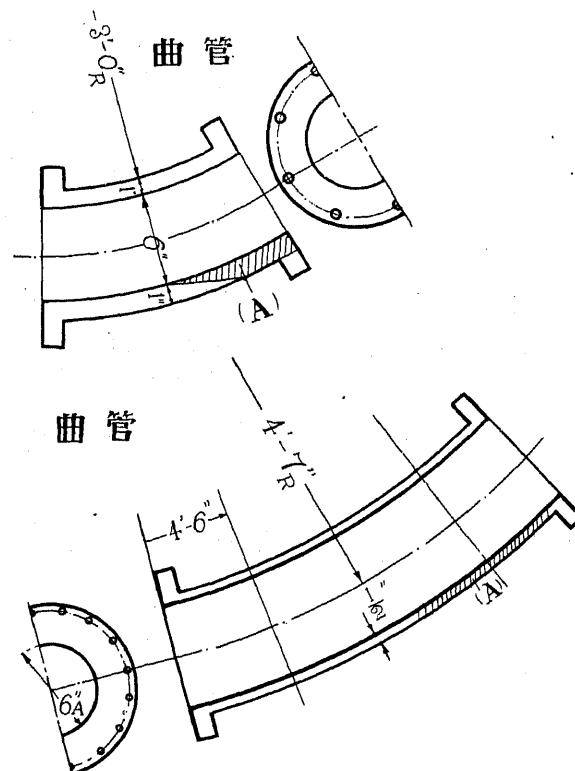
- (イ) 冷剛鑄造(Chilled Casting)製のもの。
- (ロ) 普通のCasting曲管の内面に硬質のゴムをはれるもの。
- (ハ) 鋼鐵製の内面に外層硬化法を施せるもの。
- (イ) 冷剛鑄造製曲管は其の白色鑄鐵化せる堅剛部がうすき爲、此の部分が磨滅すれば普通鑄鐵部分が急激に破損し壽命短く好結果を得なかつた。
- (ロ) 普通の鑄物製曲管の内面に良質の硬性の護膜を張つたものは、大體右圖に示す如きもので護膜の厚さ大體1/2吋である。地質調査坑の混凝土填充工事に、150°のものと90°のもの2個を使用試験した。使用箇所が取換不能の箇所であつたため約10立坪填充せる頃より



第214圖 曲管

内側の護謨がはがれ、輸送管を閉塞せる爲困難したが、其の使用時間並に坪敷の関係より想像する時は過去使用のものよりは、はるかに好結果であると思ふ、唯本曲管の缺點は其の重量鋼鐵製或は冷剛鑄造に比して重き爲其の取換へに不便なる點である。故に外部を steel casting 其他により外殻を極度に薄くする事に依つて或る程度不便をのぞき得るものと思はれる。

(ハ) 最も多く使用したのは Forged steel bend であつた。最初に使用せるものは圖に示す如き形狀のものである。使用の結果は冷剛鑄造のそれと比較してはるかに優れて居た、其の破損箇所は前記と同様殆んど (A) 部にかぎられて居た。然し此の曲管で (A) 部を破損すれば其の次に連結する直線部の鐵管をも磨滅し曲管の取換へと同時に鐵管の取換へを要するのみならば (A) 部の補強作業をもなし得ざるため下圖の如きものを使用する事とした。



第215圖 曲 管

使用の機會はなかつたが鍛鐵製の代りに護謨ホースを使用すれば、更に數倍の壽命が有る様に云はれて居る。且つ護謨ホースは角度を自由に變化させ得るにより輸送管の中途に於て些少の無理をも生ずる事がないばかりでなく適當の機会に於て之を $1/4$ 回転して取付ける事に依り鍛鐵製曲管に於ける新品 4 個を使用すると殆んど同

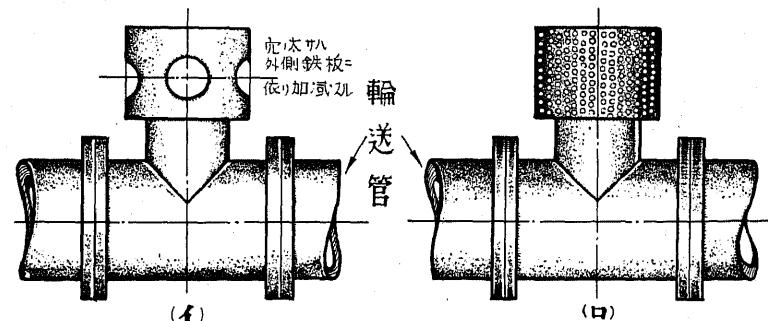
様の結果を得られる。製作費も格安なるものの様である、製作に當つてはブレード内面のゴムは特に耐粗性に富む良質のものを使用し其の厚さも $1/2$ — $3/4$ 吋内外とし且つホース 繼手金具の内面とホースの内面は平滑なる様充分注意し製作する必要がある、輸送管並に曲管は全部フランチ接手とし 8 本のボルトに依り締付けた、尚曲管には 16 個のボルト穴を穿ち取付に當り角度の加減に便ならしむる事とした。

(5) 壓力低下装置

混凝土發射に要する壓搾空氣の壓力は諸外國の例に徴するに 80 乃至 120 封度を使用して居る様である、當所に於ても最初は大體 100 封度で輸送したが輸送管の先端に於ける混凝土の發射は勢いじく到底附近に寄り付く事を得ず且つ支保工丸太の如きも之に當れば寸時に粉塵となる程であつた故に後には空氣壓を 50 封度となしたるため先端に於ける操作は稍々良好となつたが、輸送速度の減少に伴ひ輸送管が混凝土に依り閉塞される機會幾分増加した様に感ぜられた、要之寧ろ輸送壓力を元のまゝとなし先端に於ける發射勢力を減殺する工夫をなす方結果良好なるものと思推せられたのである。此の考に依り輸送管の先端少し手前に空氣抜を設けそれより壓搾空氣の威力を殺ぎ其の後は惰性に依り混凝土を送り先端に於て緩かに充填せしめんと試み圖(イ)、(ロ)に示す如きものを輸送管の先端よ

り 20 喫—30 喫手前に取付ける事とした。

本器の構造は圖に示す如く(ロ)は輸送管と同徑の鐵管 2 喫位のものを作り之に 4 吋瓦斯管を T 型に鉛接し其の先に $1/8$ 吋位の鐵板にて 8 吋乃至 6 吋位の徑の圓筒形の頭を取り付け其の周囲には $1/4$ 吋位の孔を無数に穿てるもので(イ)は最初使用せしもので周囲の孔を徑 2 吋位のもの 4 個となし其の外側に廻轉せる 1 枚の鐵板をおき排氣孔の大きさを加減し得る様にしたが使用の結果は其の必要を認めず又孔の大なるよりも小なるもの數多き方良好なる様思はれし故に圖に示す如く改造したのである。本器を輸送管の途中に挿入しプレーサーを操作する時は輸送された混凝土は排氣孔迄は恰も唧筒に於ける水の如く押されて來るが、此の點に至れば作用せる壓搾空氣の大部分は逸散し混凝土は之から先は緩かに充填箇所に落下せしめんとしたのである、然し乍ら使用の結果により見るに空氣は排氣孔により大部分逸散するが尙一部は混凝土を押して先端に達する爲充分満足なる成績を擧げる事は困難であつた。今



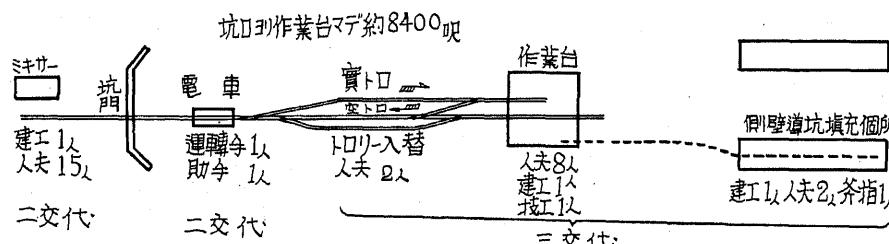
第216圖 輸送管

後若し使用する場合に於ては前記設備と共に更に輸送管先端にT字管若しくはエルボを取り付け排氣管に依り勢力を失つた混疑土を先端に於てT字管に依り其のモーメンタムを失はしめたる後充填箇所に流下せしむる様になせば一層良好なる結果を期待し得る事と思はれる。

(6) 東口 8,450 呪附近工事

東口 8,450 呪より 8,675 呪に至る區間は地質不良にして、側壁導坑式に依り掘鑿せる箇所である。此の箇所を圖に示す様に4つの坑道を掘り之に順次コンクリートプレーサーに依り混疑土を充填した。本作業の段取り及び作業分擔は次の表の通りである。

尙本工事に要した費用は次の表の通りであつて、充填混疑土約200立坪に對するものである故



第218圖 作業分擔概略圖

	諸機械据付其他		作業場棚作り		側壁混疑土充填模型据付其他一切		合 計
	工 費	材 料 費	工 費	材 料 費	工 費	材 料 費	
第一坑	263.550	2,629.880	200.400	596.956	301.418	2,011.900	4,904.454
第二坑	23.700				193.388	1,456.300	4,378.993
第三坑	60.900				195.624	1,644.200	3,674.450
第四坑	68.500				222.456	1,648.300	3,705.355
合 計	416650	2,669.880	200.400	596.956	912.886	6,760.700	16,663.252
							28,180.720

位 置	名 称	工 費	材 料 費	合 計	記 事
8,454	「プレーサー」による側壁混疑土	47.176	133.022	180.198	直 疊
8,157	側壁混疑土塊積	115.000	76.392	191.392	切投搬負
8,675	側壁混疑土裏付	87.338	118.185	205.523	"
8,322	側壁混疑土場所詰	62.000	59.660	121.660	"

1立坪當り約140圓である。尙工費には省傭人の費用を含んでゐない。次に上記の表は各種側壁混疑土施行法に對する1立坪當り所要費額比較表である。充填混疑土は約200立坪であつたけれども、比較の爲普通設計断面を取り156立坪として計算した。尙材料費の中には、混疑土輸送管の費用が這入つて居り相當其の爲に高くなつてゐる。相當の坪數に使へば此の費額は減じて來る譯である。

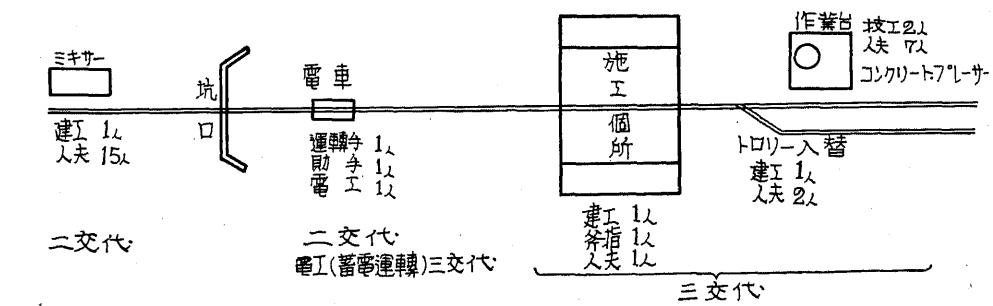
(7) 東口 8,900 呪附近工事



第219圖 東口 8,970 呪附近青粘土區間窓拱右導坑
「コンクリート」吹込管口を坑奥より見たる圖

東口 8,940 呪より 8,985 呪に至る區間は東口最大の難關となつた箇所で、詳細なる工事經過は特殊篇を參照されたい。本線に直角に窓拱部上部に掘鑿した地質調査坑道及坑道式掘鑿法を採つた窓拱部の各坑道に、コンクリートプレーサーを以て混疑土を充填した。

作業分擔並びに從事員の配置は下圖の通りである。地質調査坑並びに混疑土填充坑費額は工費624圓、材料費3,380圓合計4,004圓である。總坪數28立坪。工費の



第220圖 作業分擔略圖

内には省傭人を含んでゐない。1立坪當り143圓之に電力費5圓を見積れば總計148圓となる。穹拱部費額は、約63立坪に對し、工費1,712圓之も雇傭人を含んでゐない。材料費4,705圓、合計6,417圓。1立坪當り102圓之に電力費5圓を見積るときは107圓となる。

(8) 施行に就いての注意

丹那に於て施行したコンクリートプレーサー作業に就いて特記すべきことは、今にして思へば次の點に置いて、注意のしかたが足りなかつた。即ちコンクリートに使用した砂利が大きかつた事で、大體3吋目以下を使用すればよいのを3吋以上にも達した砂利を使用した爲に、鐵管の損傷が甚だ大きく從つて、鐵管の費用並びに鐵管の取換其他の爲非常に時間を費し能率が擧らなかつた。もう一つ大切な事は適當の水を加へてよく混合したもの投入すべきだつたのに、コンクリートプレーサーがよく混合の作用を努めて呉れるものと解して、プレーサーに水

第221圖 9,000坪附近穹拱「コンクリートプレーサー」施工區間型枠取外し後内部粘土掘鑿中の圖

を後から入れた點が悪かつた。之れ鐵管損傷の原因となり、混凝土の各部を吹き飛ばして目的位置に運んだ結果となり鐵管端に於ては、火花を散らして飛んで行くと云ふ凄まじき光景を呈し、混凝土の分離と云ふ點に於いても心配した。型枠取外し後混凝土を調査せるに、概して良好なる混凝土は出來て居た様であつたが上記の2點は今後施行の際は充分注意せねばならぬと信する所である。

