

琵琶湖疏水の長等山トンネルと豊坑

国鉄技術研究所 正会員 田口陽一

はじめに

明治の初期はあらゆる分野で急速に西欧技術が導入されて行く時期であった。誰もが未経験で、学びたての知識を頼りに経験を積み、技術を定着させて行かねばならない時代であった。

こうした時期の代表的工事事業とされる琵琶湖疏水事業は、その内容において水力発電を世界に先がけて計画するなど画期的なものであったが、施工に関してはトンネルにおける日本初の豊坑を採用して2,400mの未だの延長を掘削する大胆な計画で、この時代の意気込みを象徴する事業であった。

本稿は、困難を極めたとされる豊坑について、新たに見出された史料等を基に状況の復元を試みたものである。

1 当時のトンネルと豊坑の状況

先づ長等山トンネル(明治18.6～23.2)前後のトンネルの実施状況に触れておく必要がある。極く初期の短かいトンネルを除外すると、

蓬坂山トンネル(665m)明治11～13年

御ヶ瀬トンネル(1350m)明治13～17年が疏水着工前の実施例で何れも日本人のみの手で完成している。この後鉄道の延伸に伴つていくつものトンネルが実施されたが延長の長いものは伸び現われず、長等山トンネルを超えるものは明治29～32年の尼崎トンネル(2656m)に到るまで見るから。

豊坑をトンネルに採用したのは長等山トンネルが初めてであったが、金剛鉱山においては明治以来近代化が著しく、明治8年当時すでに300mを超す豊坑が出現していた。(明治工業史鉱山篇)

トンネルにおける豊坑はその目的から、掘削長の短かい難部や各筋に設けられることになり、湧水の問題が大きい。この点に関しては炭鉱も同様で、同じ時期の明治18年に着手された三池炭鉱勝立豊坑(計画深118m)は湧水多量のため中止されている。炭鉱において300mを超す長大豊坑が出現したのは、電気式の排水ポンプが用いられるようになつた明治30年

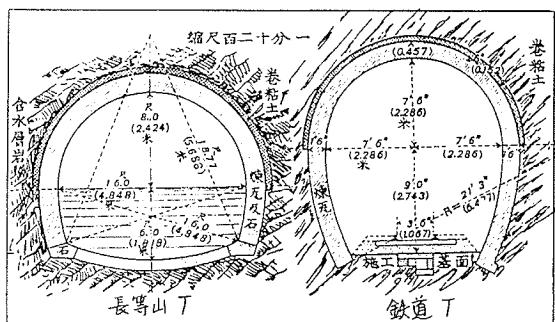
以後である。

トンネルにおける豊坑のその後の実施例としては、加太トンネル(928m)明治22～23年
オス谷トンネル(1630m)明治29～32年
尼崎トンネル(2656m)明治29～32年
小佛トンネル(2645m)明治30～33年がある。その後は換気技術や掘削速度が向上して、長大トンネルにおいても特に豊坑まで計画することは無かったと思えて、昭和36年北陸線に10kmを超すトンネルが出現し、工期短縮があらためて必要となるまで実施例がある。

2 長等山トンネル

琵琶湖疏水は、水運、海運、水力利用を目的として大津より京都市内まで全長19.493m(内延3830mはトンネル)の水路を開削し、毎秒8.4m³の水を疏通せんとするもので、総工費125万円で明治18年6月より23年4月に到る間に完成した。

疏水延長中6ヶ所のトンネルがあるが長等山トンネルは最長で2436m、勾配1/3000、断面4.8×4.2m(17m²)の馬蹄形(初期の鉄道トンネルの断面にはほぼ同じ)である(図-1)。下流側より4.4mの處に深さ4.5mの豊坑を施工し、両坑口と併せて3ヶ所から掘削、明治18年8月に着手し、明治22年2月豊坑全面、23年2月に完成した。本稿の主題は豊坑であるので、トンネル本体に関する記述は主題に因縁の深い部分に留めることにしたい。



2.1 地質

長等山は標高360m、比良山系の南端に位置し琵琶湖と山科盆地を隔てている。比良山系は100万～300万年前(オ3期末～オ4期初)にかけて隆起し、その後各地の隆起によって琵琶湖や山科盆地が造られていったと云われる。長等山にはこれ等造山運動の際に断層が数多く存在する。

昭和47年に国鉄湖西線が建設され、国鉄長等山トンネルが疏水トンネルの上方約6mを交叉して建設されている。その際の地質調査や施工の記録によると断層には東西うきの及び南北のものがあり、東西方向のものが古いとされている。基盤岩はスレート、チャート、砂岩からなる古生層で、大部分はスレートである。古生層を貫ねて花崗岩や石英斑岩がある。また掘削に際しては毎100m毎に地層が変化し、その変り目には必ず隙間水を伴う断層が存在したと記録されている。

2.2. トンネルの中心線

トンネル中心線の決定については、「本道位置の選定たる、疏水事業中の大問題にして、…(中略)…或ひは山城、近江の国境なる三条街道追分の北方より直ちに大津市街の中央に出んと云ひ、或ひは藤屋村のうち現位置の北方より大津比方尾花川に出んと云ひ、又内務省土木局の選定は西端は現トンネルより北40間、東端は同以上100間とせしも、遂に前各経路によらずして特に現経路を用いたるもののは、隊道距離を短縮せしめんと、古國越花崗岩脈の部分を避れんと、及び工事を急進せしめんため井状坑を開削するの便あるを以つてゐる。」と疏水整備誌(下307)に記述されている。当時は踏査のみによる調査であったが、かく正確に地質に因する情報を得ていてことと、慎重に中心線を決定した事情がうかがえる。(図-2)



2.3 施工順序

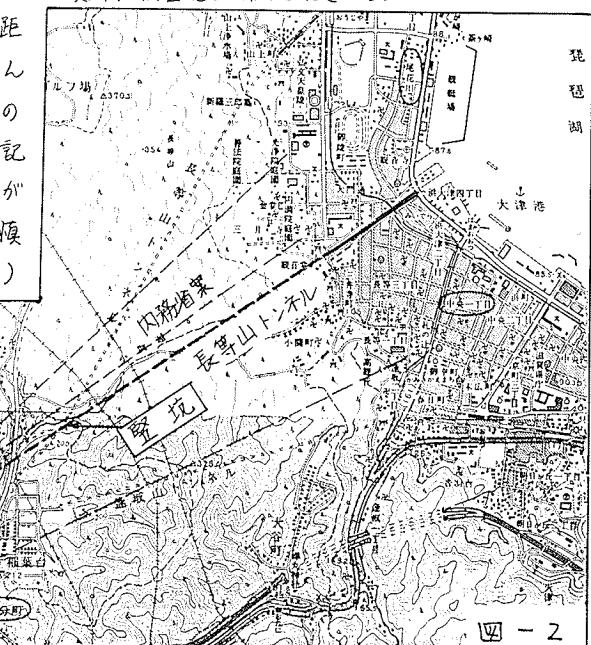
掘削順序はいわゆる日本式で、1)頂設薦坑で入って、2)両袖の切抜げを行ふ、3)大背を掘削する。この後第一子部の施工を施工し最後に側壁を仕上げる方式が標準にとらわれている。

地質が不安定であり湧水もあるかたの西坑口からの掘削では1)2)3)が連続して一気に掘削されており、導坑貫通を以つて豊坑口からの掘削では導坑のみが先行して2)3)は導坑貫通後には掘削工事が先行している。また坑口が崖縁崩土であり、全体に地質が不安定であった東坑口からの掘削では、約半年おくれて切抜げが行われている。レシガリによる覆工は、最も安定していた西坑口からの中间部が最初に施工され、崖縁部分であった東坑口は最後に施工されたがこの際落盤事故が起り、65名が内部に閉じ込められたが全員無事救出され2ヶ月後に復旧を終っている。

3 豊坑

3.1 豊坑の設計

長等山トンネルにおいて豊坑が採用された理由は、工期短縮と換気のためとされている。換気は当時トンネル施工上苦労を要した問題で、換気設備とその運転に至難がかる上に十分な効果が期待できぬこととあって、下流側の西坑口からの掘削風向においては急拵換気扇に小豊坑が掘削されている。

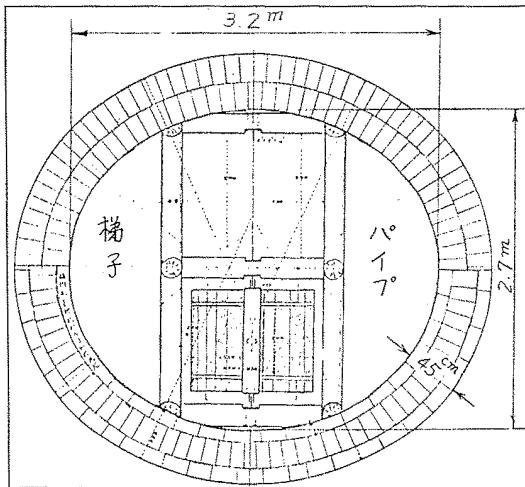


3.1.1 豊坑の位置

トンネルにおける豊坑の位置は、坑外設備を設ける適当なスペースが得られ、資材積の搬入に便があり、土捨場が近くにとれる、そして豊坑延長は極力短かくしたい、と云つた条件を重ねて行くと一般に地質上は好ましくない軟弱地盤や谷筋に設けることになる。長等山トンネルにおいても豊坑が偏僻にした位置は、小沢越渓谷を通す東西方向の大なる谷筋に沿ってできた各の地質であった。

3.1.2 断面形状及び使用区分

長径3.2m短径2.7mの内空断面を有する橜円形で、内壁はレンガで仕上げてある。断面の使用区分は3つに仕切り、中央に鉄製ガイドに支持されたリフト2基を配置し、左右は主に蒸気ポンプの給汽、排汽、排水用パイプ、送風、伝声用のパイプ、昇降用梯子などのスペースとなる。 (図-3)



3.1.3 構造諸元

全長(地上からトンネルアーチまで)45m、トンネル中心の直上に位置している。今日の豊坑の多くは坑内設備のスペース、壁体重量の支持などの点から豊坑をトンネル中心からずらしているが、当時は中心線測量の便、土砂搬出の便を優先して直上に計画したようである。上部5.5mは坑口部分で直径5.5mの円形、トンネル上部より7mの位置で壁体重量を周辺の岩盤に支えている。この支持長以下の部分はトンネル完成後、豊坑本体の内側に接する小断面のもので仕上げられている。

3.1.4 豊坑設備

豊坑完成後の本坑掘削における主な設備は次のようなものであった。

卷揚機(川崎造船製)

リフト2基

送風機

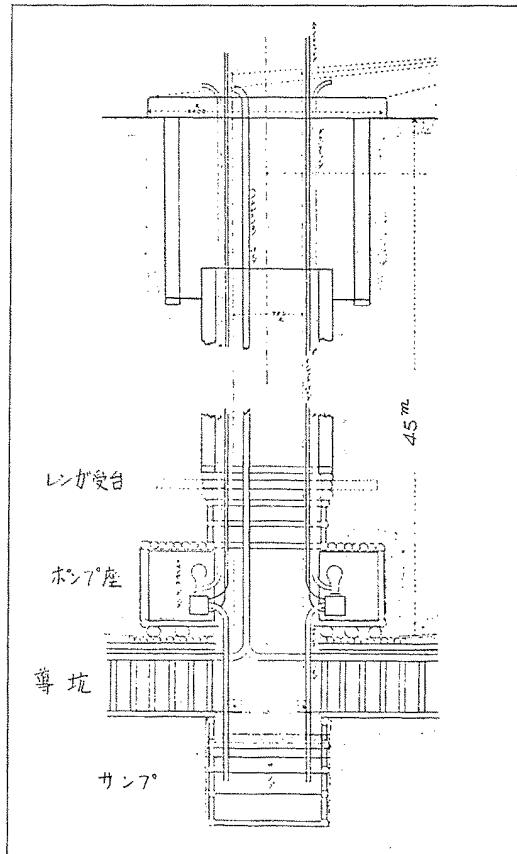
前若井用エアコンプレッサー(英國製)

蒸汔ポンプ(川崎造船製)2基各10馬力

排水ポンプ(英國製)2基

同上用ボイラー

トロ軌道



豊坑立面図 図-4

3.2 豊坑の施工

3.2.1 施工記録と進行図

この度豊坑の施工記録である「シャフト通報」、その他のメモが発見されたので(写真-1)、これ等を基に進行図を書いてみた(図-5)。「シャフト通報」には、豊坑着手以来毎日の進行量、排水量、出面、

ダイナマイト使用量、レンガ積立の進行量などとの外、处处にメモが記されている。そのメモの一部を抜粋して表-1に示す。

豊坑の掘削は明治18年8月6日に着手し、同12月6日より翌年2月1日まで5ヶ月間出水のため中断し、2月2日から掘削を再開して4月の始めにトンネルの上部に到達し、3月を経てレンガ受台、サンプ、ポンプ座など坑道部の構築を行う一方、併行して4月18日から豊坑のレンガ巻立てに着手し、19年8月6日、丁度1年目に完成した。トンネル本坑の掘削は6月中旬以降行なわれたとされているが、豊坑壁体のレンガ巻立てとの競合、多量の湧水と軟弱地質のため、進行が軌道に乗ったのは、西側は9月、東側は11月に入つてからであった。掘下げの進行量は18cm/日で、レンガ巻立ての進行量は32cm/日であった。

3.2.2 堀削

堀下げ時の断面は、内のり4.1m × 3.6mの長方形で木杭によよ土留を施工するながら堀下げている。地質は堅硬で、のみで穿孔しダイナマイトを多用して掘削している。湧水の中での掘削故おそらく坑中の一部に水流を逆り水を集めながら作業を進めたのである。

蒸気ポンプは据付てつまに時間要するので、発破に際しての据付てつま作業は問題であったのである。

8. 6	明治18年8月6日起工	3. 4	午後1時より10時まで中央部測量のため湧水を止む故に進歩かじが当便の木杆工事込みのため本坑の進歩かじなし
17	始めて次第に用いられる石を破砕す	23	水桶繩復復せしを以つて取替えのため進歩かじなし
10. 7	7日より着色探査し、8日より24時間に改む。而て探査時間を4倍に分け昼夜交互とする。	25	成功
12. 6	東南端より突然泥水噴出し2天余に及ぶ。専ら浚渫出すと一旦一時水量に敵う能はず。午後12時に至つて漸く変じて清水となる。	4. 17	レンガ巻立てに着手
8	湧水益々増加してシャフトの中間25尺(約7.6m)に及ぶ。	18	湧水甚だしきも休業
17	始めて水量少しく減ぜしを以つて下層に泥水せざる水を除却せしに、東南端の穴より泥水又ほん出し為に探査する能はず。	27	足場掛の為積立てせず
25	鉛山用ホンア据付アリ。午後1時30分より同2時30分まで試験の為運転す。此1時間中に往來の水面より1尺5寸を減す。	5. 4	(スペシャルホンア据付)
19. 2. 7	午後5時頃ポンプのバルブ不破損す為に湧水すらこな能はず此時水深1尺8寸	24	足場掛並びにキンドル付
8	午後3時10分バルブの修繕成るを以つて湧水に従事す。	25	ポンプの回転の止むるを以つて休業す(スペシャルホンア据付)
18	午前5時頃ホンアのバルブ不破損し湧水自由ならず為に進歩かじ	28	湧水非常に流量に滞留し排水に困るを以つて積立てる能はず。
19	午後11時バルブの修繕成る。	6. 11	(スペシャルホンア回復掘削開始)
20	専ら前兩日の滞水を浚渫すを以つて進歩かじ。此日滞水殆んど10天に及べ。	16	これまで毎月25日まで32天4才、この分中止にて止め更に上部90天の處より積立てに着手す。
21	午前7時滞水を浚渫せしを以つて1尺2寸の進歩あり而て浚渫せし水量1300石うち下層のみ250余石なり。	27	(西側甚く敗復 堀削困難)
3. 2	午前11時サーションパイアと蜂巣との結合や、地盤、且つ同時に障害物堆積せしを以つて終焉の為翌3日午前2時30分迄屋敷を止み	7. 11	(レールミスのため約20日を費す。)
		8. 2	(大型スペシャルホンア据付)
		17	(大型スペシャルホンア据付)
		9. 15	(大型スペシャルホンア作動良好)

メモ抜粋 表-1

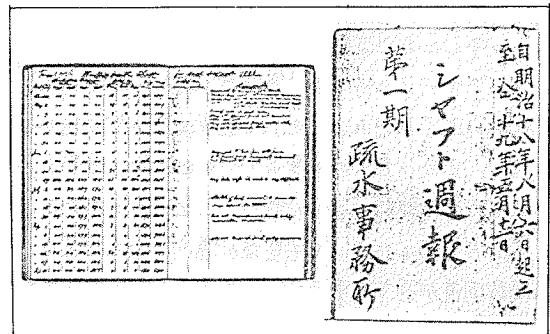


写真-1

人力揚水を行ふるからその間に大急き据付作業を行つたのである。

堀削土砂の搬出及び湧水の汲上げに用ひられた巻揚機は、豊坑施工当時は人力で(写真-2.3)、湧水は1石入水桶(0.18m³)を使用して揚水されていた。

3.2.3 堀底部の構築

坑底の設備はポンプ座、サンプ(深さ2m)、壁体レンガ受台などで図-4のように配置されており、何れも木杭を使用して構築されている。堀削進行量に関する記録はトンネル上面に達した処で終つてゐるので、その後の詳細は不明であるが、坑底部はオコの水脈に位置してゐることから、その堀削と構築は難渋しかなりの日数を要したものと考へられる。

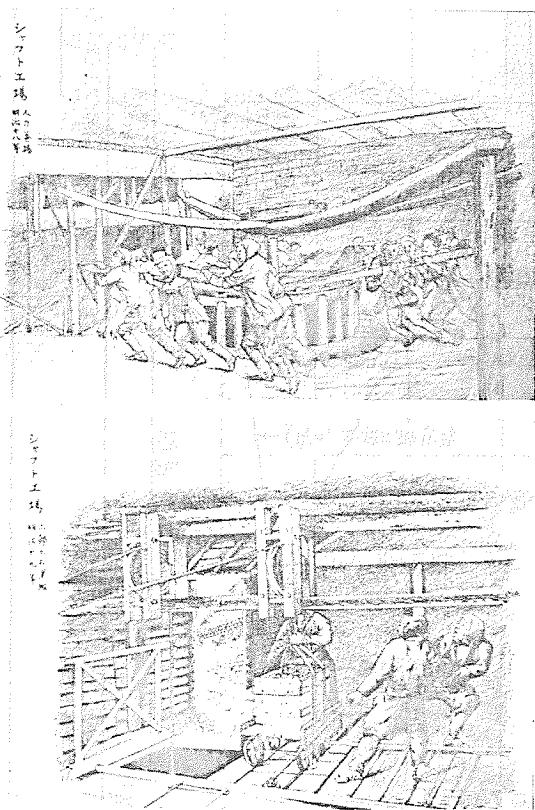


写真-2, 3

3.2.4 壁体の施工

壁体のレンガ積立て作業は4月18日に着手し、8月6日に全施工量335m³を完成した。この時期は坑底の掘削、功抜げが併行して行われているが、その際の出水のため積立て作業は再々中断している。111日の施工期間のうち、延べ36日(1/3)は出水による休業日数である。下方の出水と直接関係のある上方での積立て作業が中断する理由は、巻揚料が揚水にとらせて使用できなかつたためであろう。

積立てでは約10mを施工した處で中断し、別途上部より90段(27m)の処から積立てを行ったと記録されている。即ちレンガ受台を中间にも施工し、そこから積立てを行っている誤で、おそらく壁体重量分散を目的であったと考えられる。

3.3 勝水の状況

壁坑の墻下げにおいては勝水に対する自由度が極めて小さい。掘削が可能であるか、あるいはどの程度困難性があるかは結局勝水量に帰着する。今日においても排水を行なないながらダイナマイトを使用して掘下げ

て行く場合は、ポンプの整替えや発破に際してポンプを立てて云々する間の漏水量を考えへば、通常の断面(内至8mとして50m²程度)で0.5m³/分の漏水量が限度とされていふ。これを本壁坑の断面(8.1×3.6=15m²)に置き代えてみると漏水量の限度は0.15m³/分(220m³/日)であり、記録に現われた200m³/日前後の数字はかなりの漏水量であったことになる。

3.3.1 最近の地質調査との照合

壁坑の設けられた地盤は地質の項で説明したように東西方向の大谷石断層に沿ってできた谷の地盤である。前述の国鉄湖西線トンネル施工の際に得られた本壁坑直近位置でのボーリング結果によると、「表層6mは疏水層削削時のズリであり、その下に古生層の基盤が直ちに現われるが、亀裂が多く見られ、16m, 26m, 36m, 50m(表層6mを差引いて当時の深度に換算すると、10m, 20m, 30m, 44m)付近は粘土化している。これ等の深度が当時出水に遭遇した深度と一致する。

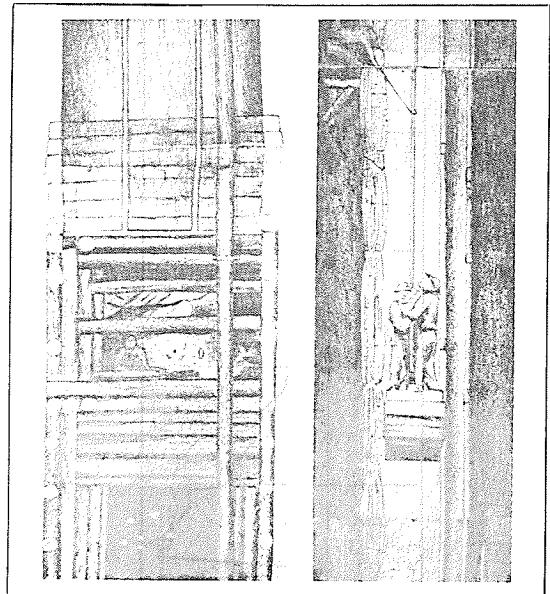


写真-4

3.3.2 勝水に関する記録

前記施工記録中の勝水に関する記録を拾って行くと、1) 地上よりへ30m間は勝水は徐々に増加して行き、170m³/日に達して行つてが人力で揚水を行ひる

がら、発破を多用しての壌削が順調に行われている。途中10m付近で一時200m³/日の湧水があったがこれは1~2日で直ぐに収まっている。

2) 12月6日、30m附近で第1の水脈に遭遇する。この時の記録は、「東南端より突然泥水噴出しニ尺余に及ぶ。専ら湧出すると云へども一時水量に抗する能はず。午後12時に到り漸く変じて清水となる。」とあり、断層内の被压水が断層粘土と共に噴き出したことは明らかである。2日後の記録に、「湧水増々増加してシャフトの中間75天の処に及ぶ」とあるので、地表面より75天と解すると水深は、105天-75天=25天=9mであった事による。この時の湧水量は又200m³/日と記録されているが水位が9mでの揚水量であるので、壌削可能な状態まで水面を下げた時の揚水量は更に大きくなるものとなるのである。

3) 12月25日に到り、到着したドンキーポンプのテスト運転を行っている。この時1周回に15天の水位の低下をみたとある。このポンプのシリンダー径8cm強、ストローク21cmの小型ポンプで、0.1m³/分程度の能力のものと推定される。従つてこの頂よりも100m³/日程度の揚水力が加わったこととする。この後も揚水量は216m³/日のまま変化しているのは、人力揚水分しか計測できるかつたためであろうか。

4) 2月2日より壌削が再開された。この後トンネル上部(44m)に達するまでの間は、湧水の状況に大きな変化はなかったようである。壌削再開以後揚水量の記録が全く変化しているのはやはり正確な記録になつてゐるかと考へるべしである。

5) 44m以下の深度に入った処で再び多量の湧水に遭遇しているが、ヘンネル綫に到達したこの深度以後は揚水量の記録が無い。この時期には堅坑のレンガ巻立てが底部の構築と併行して施工されており、この時期の記録に、「排水しヨリヨリ正以て積立てある能はず」という記事が随所に見られており、蒸気ポンプの再々故障を起し、その都度人力揚水を行なつていたことがうかがえる。

3.4 排水の状況

次にこのようなる出水に対して、どのような排水手段を講じて行ったかをみることにしたい。

3.4.1. 当時の排水手段

明治の初め頃から炭鉱では蒸気ポンプの導入が始まり、疏水当時には官営炭鉱等では少く使用されまでになっていた。当時の蒸気ポンプを大別すると次のようなものであった。

1) 直動型：スチームシリケーターにポンプのロッドが直結されたもの

2) ガル文型：蒸気の圧力を直接流体の吸込、排出に利用するもの

3) 回転型：渦巻式、歯車式など

これ等のうちで堅坑の掘下げには使用する場合のポンプとしては、回転型はせまい坑内に動力を伝へるのに不都合が多く、またダブル型も揚程が大きくなると急激に能率が下るため、結局泥水に適応し難い欠点はあるが、小型の直動型が使用されていた。直動型にも種々の型と大きさがあり、小型のものは総称してドンキーポンプ、その他は給汽バルブの作動方式等によってノールス型、スマッシュ型などがあったが、スマッシュ型が多く用いられた。

3.4.2. 当初の排水計画

堅坑の掘下げについては着工当時ポンプの手配を行つておらず、人力揚水設備のみで着手していふこと、その後かるりの湧水量に対してもポンプの手配を行ふこと等からみて、貴重品の割には取扱いが不便で信頼性の低い蒸気ポンプを使わず、人力排水のみでやつてしまふところへいたらしい。事實人力揚水は能力を發揮しており、出水直前にはかるりの揚水量に達していたが(170m³/日)発破を多用しての壌削が順調に進んでいる様子が進行図からもうかがへる。

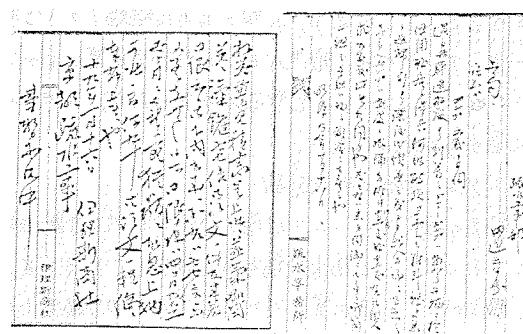
堅坑壌削後の本坑の壌削は揚水量の増加と出水に対処するため大きな揚水能力を持つ必要があり、坑底に大型の蒸気ポンプを設置することを考へていた。

3.4.3. ポンプの手配

30m付近の大出水で「人間による汲み上げ」は壌削不可能になり、ここで初めて堅坑掘下げ用に中古品の小型ドンキーポンプを手配する。このポンプは1ヶ月25日に試運転を行つたとの記録があるが故障が多く十分に稼動しなかつたと見えて、壌削再開には到らず1月18日に再度歩行式のスマッシュポンプを人蔵並盤局より購入の手配をしており(写真-5)このポン

ンフが稼動したと思われる2月2日より掘削は再開されている。こうして4月2日にトネル終に到達し、5月4日にはポンプ室ができ、掘下用のポンプをここに固定して排水を行うことになる。

本坑掘削用の大型スペシャルポンプの手配は、掘下げが再開され掘削が執事になり始めた2月13日に、イリス商会を通じて行われている。当時大型ポンプはその都度輸入であり、早期手配が必要であった筈である。おそらくこの時期にあってようやく堅坑を完成できる見直しを得たのである。この時のイリス商会の見積りには、納品までに4~5ヶ月を要する、と記されており、ポンプの到着は「ポンプ据付」という記録のみえる8月と考へられる。又8月16日にはレンガの巻立てが完了しており、ポンプ据付けのタイミングは合っている。



イリスの見積書

ポンプ手配図書

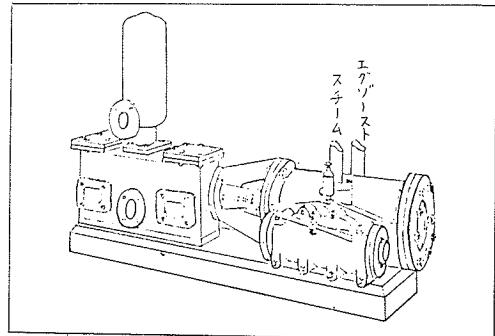
写真-5

種別	仕様	能力	使用期間
掘下用	人力揚水	1石桶	0.18m³
"	ドンキーホンフ	3.5t×6吋	0.1 m³/分
"	中型スペシャルポンフ	8t×16吋	0.6 "
坑道用	大型スペシャルポンフ	8t×24吋	1.0 "
"	"	"	1.0 "
			19.8~ 完了迄

堅坑で使用されたポンフ類 表-2

3.4.4. ポンプの稼動状況

ポンプは操作の不確かと泥水の汲み揚げが重なって、サンフを構築して泥水が処理されるまでの間は、バルブ等に再々故障と起り、その都度長時間に亘って掘削は中断され、人力による揚水を余儀なくされていく。故障期間の長かった例では、5月25日~6月11日の



本坑掘削用スペシャルポンフ 図-6

1ヶ月間といふのがある。

当時の苦労を伝へるものに、「新たに英國より購入した大型ポンフの取付け作業中に小型ポンフが故障して、折からの出水のため双方のポンフ共水没しそうになった。水没させてしまつては万事休すとなるので水桶により必死の汲出し作業を続け、奇跡的にポンフの修理がて工危機を脱した。」という語が多くの記録で伝へられている。(この時ポンフ主任が殉職している。)

この時期につけてあるが、「明治19年2月、所定の深さ170天に達し、ここに外口より取寄せたる大型ポンフ2基のうち1基を取付けんとする最中……」と明治工業史に記述されていて、時期に因ずる記録は見当らない。このポンフは前述の2月に手配したものと考へられるのでこの出来事は19年8月であると私は考へる。

ポンフがこのような状況であったことから、此後場の堅坑からの本坑掘削にみてポンフの故障は重大問題であったに違ひなく、切掛けを行なうのを危惧めにして導坑の貫通のみを急ぐるび施工計画面での配慮を行なつてある。「西口との導坑が貫通して敷設後に大出水が起り、幸い貫通後であつたので事なきを得た。」というのも、候幸であったとは云へ施工計画上の配慮が効力を奏して事であった。

<参考文献>

- 1) 琵琶湖疏水工事：工学会誌第68卷接伴
- 2) 琵琶湖疏水要誌：京都市参事会（明23）
- 3) 琵琶湖疏水工事圖譜：田辺耕郎（明24）
- 4) とんねる：田辺耕郎（大11）
- 5) 明治工業史（経営篇、土木篇）：
- 6) 哲学：内丸第一郎（昭11）
- 7) 琵琶湖疏水及水力使用事業：京都市電気局（昭15）
- 8) トンネル施工法：高山昭外（昭51）