

い。

軌道の偏進とその反力及びそのはめ込み手数等を良く考えると以上の様な 9 項が肝要と思う。

#### ヘンギ型の長所と短所

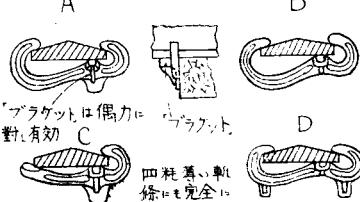
今回の試験成績の如くヘンギ型がトップを切つてから、この型の特長を述べると旧住友型の鑄鋼品は「3」字型の頭を打つと、主体までつく様になつてからその通り出来ていれば軌條に甘くなつても頭を打てばはまる。又筆者の経験では高マンガン鋼で造つたものは同じになるから軌條に甘くなつても又「3」の字の頭を打てば薄い軌條にもはまり便利だが把握力は柔軟性であるから少し弱まるか規格内には保ち得る。

鋸造型は概念的に発條の働きをするから良いと思われて居るが、鋸造製でも鑄造製でも「3」の字の頭を主体につく迄打てば必ず折れてしまう。元來本型は薄い軌條を基準として造つてあるから厚い軌條にはめると延びて疲労する事になり、中には折れるものもある。圖-12 の A の様に設計すれば挺子の原理に依り右へ 1mm 打込めば点線の如く左は 4mm 下り、4mm 迄薄い軌條に完全にはめ込まれる。例えば、從来の型を極端に云うと、軌條底の中央近くに突起のあるものは

圖-12 の B の

圖-12

如く一旦打込んだものは点線の様に右へ 1mm 高く打込んで左は 1mm 低くなり土零で只発



條の働きに依つて把握するのみで、いくら打込んでも軌條の把握力には変化ない。

在來の型の多くは 3 対 2 に出来ているが、これを圖-12 の A の様に軌條底の突起を 4 対 1 に造る事が肝要である。

#### アンチクリーパーの合理的はめ込み具合

アンチクリーパーのはめ込みは軌條の厚さにより適当的位置に止めておく事が最も肝要な事で疲労を防ぐのである。又凡ての型の打込には 2kg 位のハンマーでうつ程度打つのが適当と思われる。

何でも強く打込めば良いと云う観念は絶対によくない。規定の 2ton 把握することに注意することが最も肝要であると思う。

強く打込むと疲労するからはめえるとき甘くなり勝ちになる。この注意がアンチクリーパーには最も重要な事である。

#### 結論

以上の如くアンチクリーパーの性能は前述の如く 9 項にならつて造るのが理想と思われる。

然も 4mm 薄い軌條に完全にはまる事は鍛造で造つても鍛造で造つてもかゝって発條の働きが從来より必要としないから主体さへ発條的に強ければその把握目的は充分達せられ優秀なアンチクリーパーが出来る事になる。又國有鉄道の試験品中参考迄に 2,3 の例をあげれば圖-12 である。  
(外山繁太郎)

## 國産コンクリートポンプ

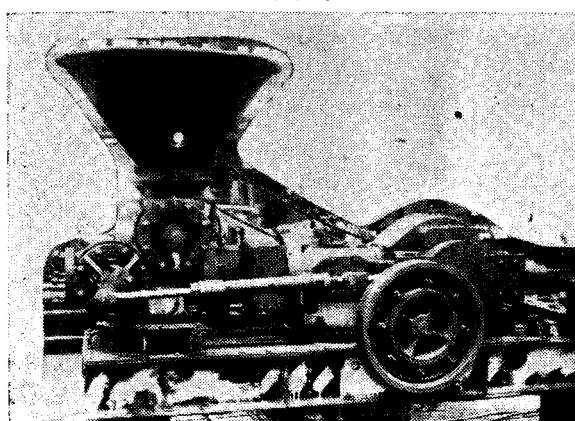
**前言** 昨昭和 24 年春石川島重工業 KK が製作した 5 台のコンクリートポンプは、2 年余に亘る研究と 2 台の試作機を経て、從来のコンクリートポンプの欠点を独自の設計によつて改めたものである。学会誌第 35 卷第 1 号に田中倫治氏が述べて居られるように注目すべき成果を挙げた。未だ改良すべき点もあるが、戰後我が國に於いて製作された建設機械のうち画期的なものの一つである。石川島重工業生産機部長高梨小利一氏から資料を頂いたので概要を紹介する。

コンクリートをプランチャポンプで管を通じて圧送する方法は 1930 年独乙の Giese 及び Holl 氏によつて始めて完成され Berlin の Torklet 商会から賣出されたのが最初である。その後米國等に於いても幾多製作され、隧道のライニング、橋脚、建築物等に広範囲に使用されている。我が國でも二、三試作実用に供されたことがあつたが完成の域に達してゐなかつた。

コンクリートポンプ使用による利点は

1. 良質のコンクリートが得られる。(分離を来たすことなく密度の大きいコンクリートが得られる)
2. コンクリート運搬の人工費が不要となる。
3. コンクリートの運搬設備が簡単となる。(トロ線クレン等が不要でコンクリート輸送管を敷設するだけ)

寫真-1



でよい。

4. 輸送上の漏失がない。
  5. 輸送が連続且つ輸送量が一定である。
  6. 狹隘な場所のコンクリート打設に便利である。
- 等である。

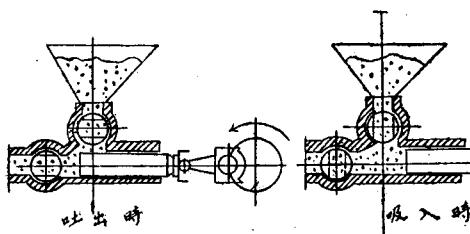
### 1. 仕様

容量:  $10\text{m}^3/\text{hr}$  重量:  $4.5\text{t}$  ホッパ容量:  $0.6\text{m}^3$   
 パイプ: 6"瓦斯管 原動機馬力: 25HP プランジャー径: 160mm 高×巾×長:  $200 \times 115 \times 3$  550cm  
 ストローク: 300mm 輸送距離: 水平240m 又は垂直30m 回転数: 40rpm、輸送距離の換算:  $90^\circ$  曲り 0.5 水平 12m と等値: 0.5  $45^\circ$  曲り 0.5 水平 6m と等値: 0.5 垂直 1m 0.5水平 8m と等値

### 2. 構造と作動

往復型プランジャー ポンプの機構を採用してゐる。ミキサからホッパに投入されたコンクリートは、ホッパのアデテーラで攪拌され乍ら吸入弁を通してプランジャーの1ストローク毎に一定量づゝ吸入され、プランジャーの作動によつて、吐出弁を通して、輸送管中に圧送される。プランジャーは1ストローク毎にシリンダーの水ジャケット中を通過して洗滌される。吸入吐出弁はクラシク軸より特殊のカムを介して、常に  $90^\circ$  の位相の差を保ちつつ1ストローク毎に開閉する(図-13)。各弁は夫々緩衝装置によつて機構の安全を保つてゐる。

図-13



### 3. 駆動特殊装置

コンクリートの特殊の性質のため、吸出吐出弁はプランジャーの前後使業点に於いて急速に駆動せしめなければならぬ。

図-14



弁に骨材が噛んだ場合一時的に連結棒が伸るようになつてある。

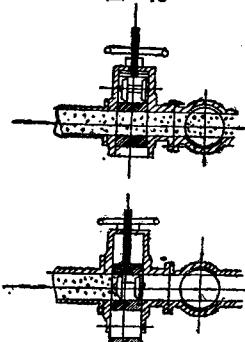
### 4. 運輸終了後のパイプ内コンクリート排出方法

運輸終了後又は故障の場合に輸送管内に残つたコンクリートの排出方法に次の2法がある。

### 1. 切換バルブに依る方

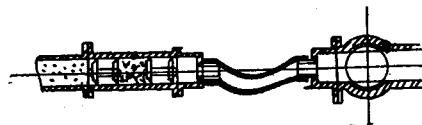
法。ホッパのコンクリートを全部パイプ内に圧送してから吐出弁に肩接する切換バルブからクリーナを挿入し、切換バルブのハンドルを廻してクリーナをパイپラインに挿入し、次にホッパに水を充満して水圧によつてコンクリートを排出する。(図-15)

図-15



2. パイプを置換させて行う法。吐出口よりパイپ1m程を取外し、予めクリーナ2ヶを仕込んだパイپを別に接続しゴムホースを通じて1と同様に水圧で排出する。この場合はクリーナを2ヶ使用し、その中間に木綿又はセメント袋の千切つたものを介在させる等の方法によつて、水の漏洩を充分防止出来る。(図-16)

図-16



パイپの掃除の際、パイپの末端から水の噴出することは一応心配されるが、実際はパイپの外周からハシマで叩けば、クリーナの位置を判然と認められるから末端に於いて電鈴等によつて、ポンプの運轉手に連絡して停止すればよい。

### 5. ポンプ可能なコンクリートの条件

ポンプによつて輸送されるコンクリートの最も重要な條件は、骨材の最大径を使用パイپ内径の  $\frac{1}{3}$  以下に制限しなければならぬことである。(この場合では最大径約50mm)もし余り大きい骨材がパイپの屈曲部等で、停滞することがあると、次々と骨材は分離して遂にコンクリートの前進不能の原因となる。パイپ内にコンクリートを圧送出来る理由はモルタルか骨材相互間及びポンプ各部の潤滑骨材となる爲で、配合の不正確なコンクリートにはコンクリートポンプは使用出来ない。

今迄の実験の結果では容積費 1:3:6 で水セメント比65~70%, スラップ 9~12cm, 同じく 1:2:4 で 60~65%, 8~11cm 位のコンクリートが最も順調に輸送出来る。

### 6. 實地試験の結果

1. 昭和24年7月31日より6日間常盤線小貝川橋梁改良工事に於いて國鉄新橋地方施設部佐貫工事区及び鹿島建設KKの指導協力によつて第1回の実地試

(29頁へ)