

A-8 木曽川橋梁改良工事（潜函基礎工事）について

国鉄岐阜工事事務所 野 村 清

I 概要

東海道本線木曽川一岐阜間木曽川橋梁は総延長619m 44あり東東方9連は支間63m 35の下路構桁、神戸方2連は23m 30下路鋼桁である。

本橋梁下り線トラスは全年46年に及ぶシェドラー型ピン結合トラスで老朽甚しく列車運転保安上この橋桁を更新する必要に當面したが、この橋桁を換取りて更換するためには列車運行上多大の支障があり且在来上下線間隔が充分でない為施工は極めて困難で且つ危険を伴うから本橋東東方720m附近より左に分岐北進し現在下り線橋梁心に13m高れて新橋梁を架造神戸方860m附近で現下り線に接続する線路変更延長約2K200mの別線を新設し下り線を架設するものである

II 施工計画

この工期は31年1月より32年7月迄の予定で主として請負施工とした、尚本橋梁ケーリング基礎工事は1月より8月の工期で熊谷組が施工した。

- 河心部に近い河床でトネボーリングした結果は図表1の地質柱状図の通りでこれは現在線橋梁竣工図に記載地質図と略一致したのでこれを参考にした。
- 昭和28年に施工した井筒沈下の実績よりみて流木の埋没現花線橋脚の沈床捨石等を考慮し且つ洪水期が近いを考慮して工期短縮し尚又現在線井筒下端より5m深く下げる所以現在線の影響を考慮潜函工法を採用した。
- 工事工程は図表2の通りであり工期中に融雪期と梅雨期とを含み着工時期と段取作業が遅れたため準備期中に湯水期を失ひ本工事施工中に10箇間に及ぶ2000t～3500tの増水を見其都度数日間減水せず工事工程に少からず支障を来たした。

III 設計

a 土圧割り

3橋梁併列されるため流水を考へ現花線通りとする。

b 洗掘に対する長さの検討

根入長の計算は土木学会誌第38巻12号の池原・横山両氏の「水平力を受けた井筒の安定計算について」より決定す。

算式

$$\left(\frac{c}{n} \omega b_o\right) l^5 - (3k_o w_o) l^4 - (q p_o) l^3 + 2(M_o - \frac{4}{n} C' \omega b_o \alpha K a_o^3) l^2 - (24 \alpha K a_o^3 k_o \omega) l - (24 \alpha K a_o^3 p_o) = 0$$

(22)

井筒天端を平水位とし沈堰を6mとし次の如く決める。1～2号橋脚20m、
3～9号橋脚19m。

C 潜函の形状、寸法、断面の決定

下路構造の橋脚としては横円形が適当であるため潜函もそれにマッチした橋脚形とする。即ち中心凝灰橋円形長径6.2m 矩形4.5m²とした。しかし橋円は作業中偏位傾斜する傾向が多く修正が困難であった。

d 側壁の厚さの決定

自重を増すことを考慮に入れて単價比較の結果60cmとした。

e 反口の設計、は作業室天井より下の部分を片持梁として計算する。

IV 施工

i 設備

a コンクリート設備

コンクリートミキシングプラントは左右両岸に各1ヶ所16オミ汽車を設備する。

b 運搬設備

材料運搬用のケーブルは590mを28パンに分ち4t 吊キャリヤーでコンクリート材料及潜函艤装その他凡ての運搬に使用する。

c 送気設備

潜函作業に関する空気量は工程上から同時4基沈下2基送気を考えて左岸堤防中段に100HP、400HP 各1台づつを設備して而し400HPの方は地盤軟弱なため震動が甚しく附近民家に影響大きく且つ現在線路艤装にも悪影響を及ぼすので使用不能になったため更に右岸に100HP4台を設備する。この送気筒は6吋鉄管を現在線路架上に配管し 各橋脚毎に本町ゴム管で接続した。

d 電気設備

前要の電力は中部電力より購入する事とし受電契約をして、送電引き受け單独送電し笠松及竜門より約2.5km間の送電線路を新設し電力を供給した。

e 振さく設備

振さく土砂の搬出にはケーブル運搬用ロッカ用車輌を設備し、島宮捲上法でショートにより河床に落し急土砂片材とした。この動力は潜函2基に1個の割合で30HP ホイストを設置して沈下作業を交互に施工した。9号、10号の神戸方橋台は三脚クレーンを設備して紙袋及び振さく土砂を搬出した。

ii 施工の詳細

a 据付方法

1P, 2P の流心部には築島を用い他は河原で地盤を整地しこの上に厚さ1寸の皿板を敷き作業室のセントルを組みコンクリートを打設した。

b 沈下堰さく

先づ作業室を作りその上に横ね1ロット3.85づゝ4ロットに分けコンクリートを打設す。堰さくは30HPのホイストで容量0.4m³のバケットを捲上法で附近に捨土する。沈下には自然沈下減圧沈下排気沈下がありますが本潜函では適宜上記の沈下方法を行つた。

c 採用気圧と水圧関係

作業気圧は地質により異なりますが本潜函に於ては殆んど理論気圧であつた。即ち粘土層にては1封度下に砂及び砂利層にて最大2封度位上げました。

d 潜函内の温度

作業室内の温度は特種の場合を除き大きな変化はなく測定時の情況により多種多様の結果が生れるものと思はれる。

e 沈下速度

沈下実績の如し 図表3

f ケーリンの偏位

最終沈下に於ける偏位は列車方向に対し最小13cm、最大17cm 直角方向に對して最小10cm、最大21cm であった。 表4

g 地耐力の測定

沈下終了と共に全面地盤の地耐力試験試験を行つた。作業室天井を支卓として50tシャックを採用す。支圧版の大きさは45cm×45cm である。その結果は図表5の如し

h 作業室の埋戻し方法

從来は中理コンクリートを採用するのですが本潜函では中埋土砂を施し、シャフト孔に下から蓋板附コンクリートを施工す。コンクリートは骨材の骨萬及粉碎と約4%導電率の「バケット」により填充する。

i 締 故

之等箇所作業室のコンクリートを増加して築島のまゝ傾斜した。減水を待つて潜水天井より傾斜を幾分直し空氣廻を取付け送氣してジャッキに依り水平に直し定位置に戻して。

(24)

V 歩掛及工事費

図表6,7の如し

VI 結び

橋梁工事着手時期の再検討

洪水量大なる河川に於ては渇水期中に河心部にある構造物は増水に対する危険期を脱するまで工事を進捗し得る様工事を着手すべきである。

今后橋桁架設が施工されますかがよろしく御指導の程をお願ひ致します。

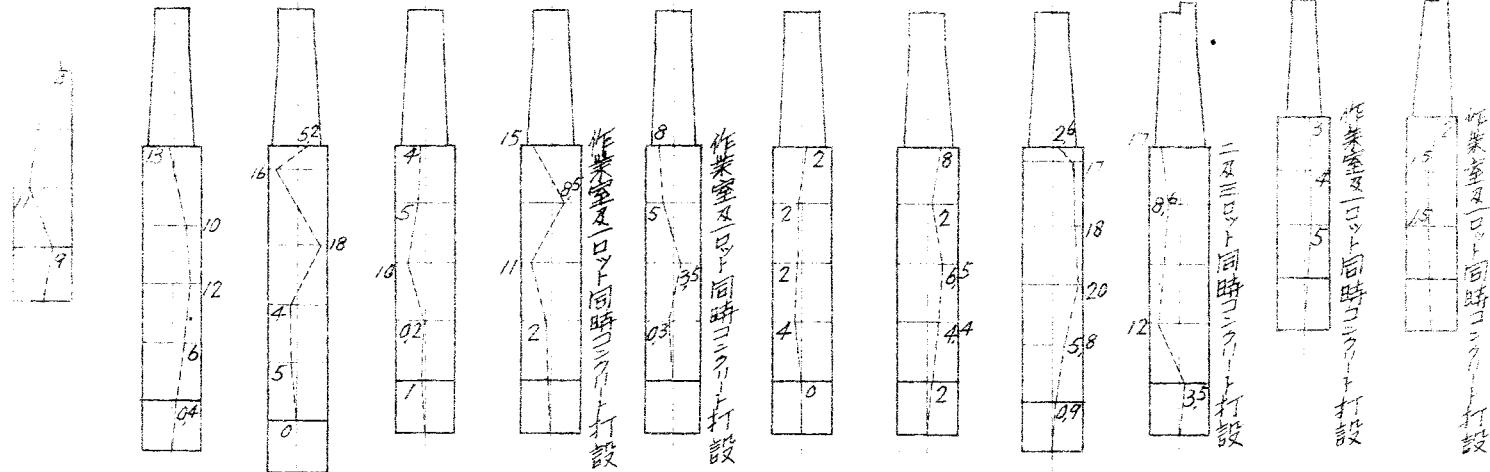
東海道本線木曽川橋による橋桁改良工事(橋脚新設)工事部位図

(縮尺1/500)

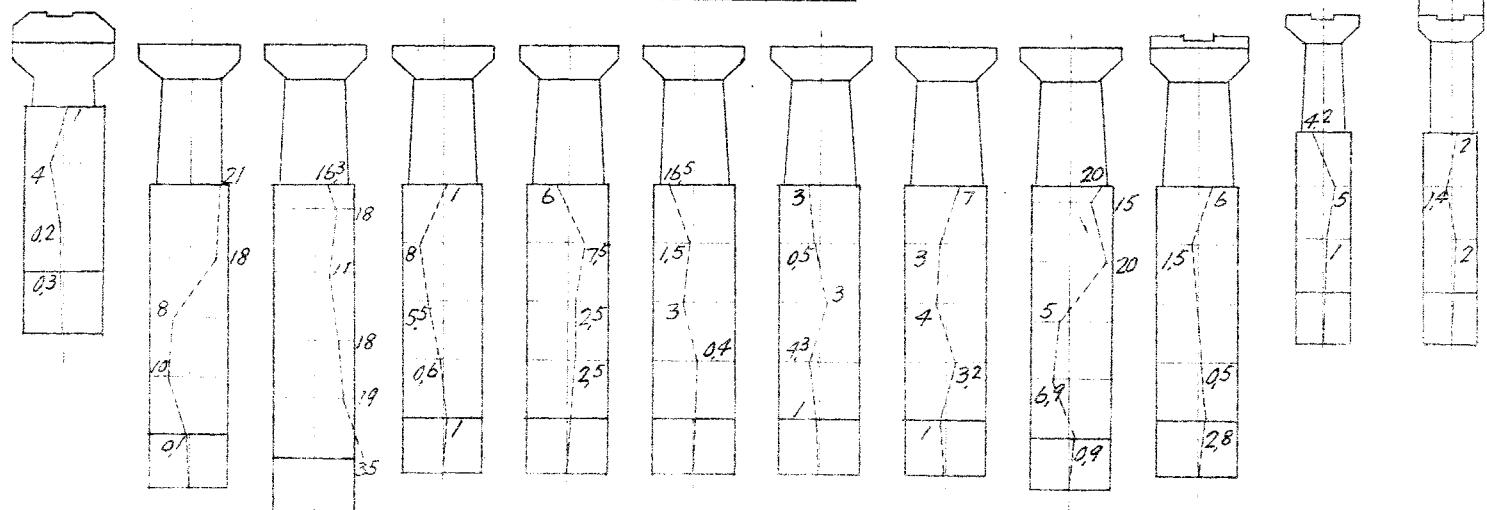
左端

側面図

東京方 神戸方



正面図



工事(沈下)工程表

上段 コンクリート打設

卷之三

四六
— 2

東海道本線木曽川橋りょう橋行役段工事治山泥下実績表

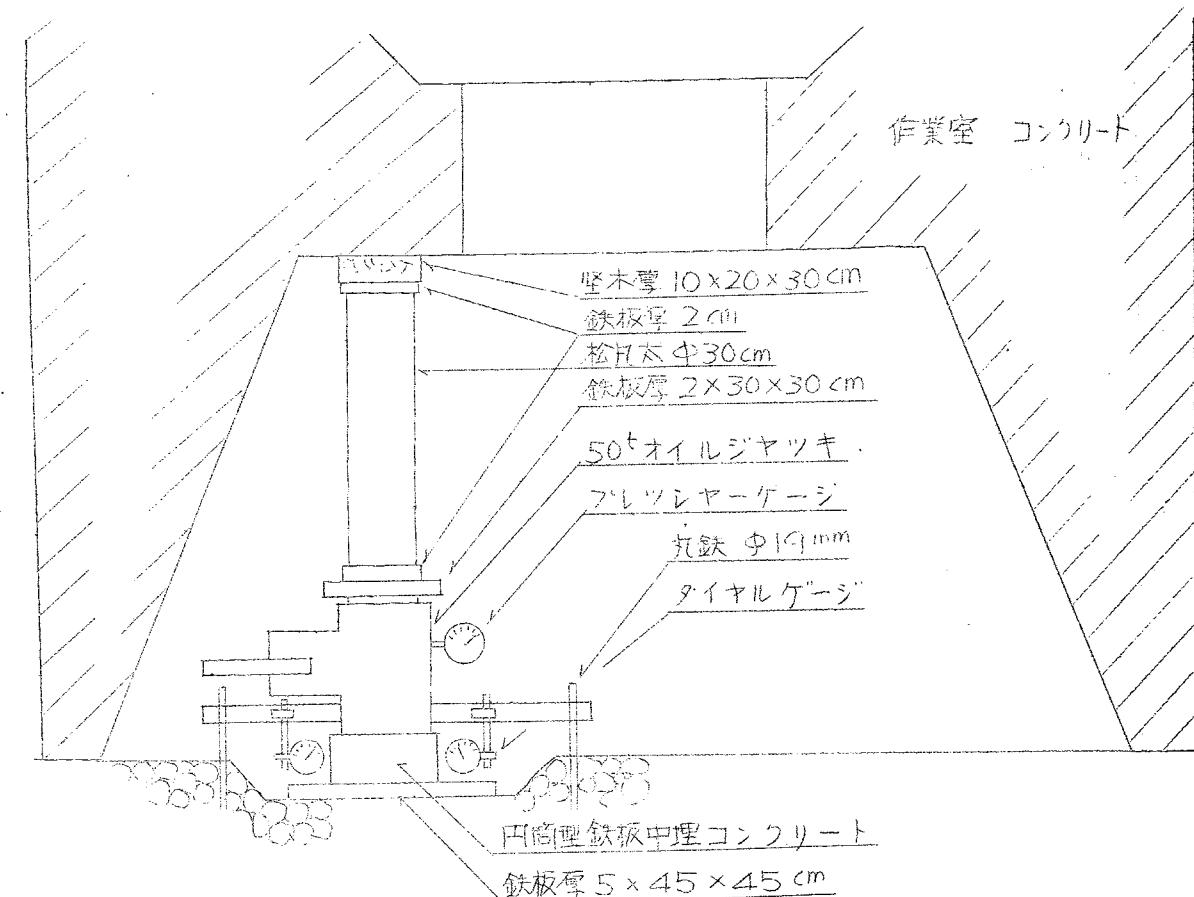
図表-3

名稱	灌漿泥下		1日泥下量		地質別最大1日泥下量		記事
	延長米	灌漿動数	最大	最小	平均	粘土	
酒井 A	150.0	744	20.0	1.0	10.0	0.50	箱形
6.0	19.0	434	15.0	0.5	8.0	0.50	箱形
神田 A	14.0	28.2	2.60	0.00	0.60	1.35	箱形
	14.0	27.6	2.84	0.00	2.00	1.40	箱形
	7.7	3.99	3.34	0.00	2.00	1.70	箱形

地耐力試験表

図表-5

名稱	地質	載荷重 t	泥下量 mm	長期地耐力 t	設計總荷重	表面積	拔抗地耐力
酒井 A	砂利交り砂利	76.0	200	38.0	86.8	38.7	
	"	21.8	130	10.9	16.4	72.2	
	"	21.4	120	12.2	16.0	74.1	
	"	21.5	100	12.7	16.0	71.1	
神田 A	砂利交り砂	25.5	200	12.7	16.0	71.1	
	"	21.5	200	12.7	16.0	72.2	
	"	21.7	60	11.0	15.6	71.5	
	"	21.7	60	11.0	15.3	71.5	



次下步掛圖表二(6)

工 艺 图 表

	東 A	1	2	3	4	5	6	7	8	9	10	神 A	計
清酒コンクリート セメント 電力 小計	1989301 389685 11760 25103 2415847	2494421 5182700 11760 31572 3056503	2727911 506300 11760 34478 3280449	2393621 501320 11760 30280 2936981	2393621 480570 11760 30280 2716231	2393621 486360 11760 30280 2922021	2393621 485135 11760 30280 2920796	2562151 467290 11760 32347 2917473	2393621 462310 11760 30280 3073548	1018486 257300 1872 15450 2897971	1018485 250245 1872 15450 1293168	26,172,482 5,287,100 1,21,344 336,080 31,917,006	
丸 電刀 小計	1508400 221850 1730250	2104400 215800 2400200	2341400 318044 2651444	1980400 281010 2261410	1980400 281010 2261410	1980400 281010 2261410	1980400 281010 2261410	2104400 295800 2400200	1980400 281010 2261410	859500 103580 963080	859500 103580 963080	21,660,000 3,024,714 24,684,714	
清酒貯 清酒貯	4146099 276407	5456703 272835	5939893 276274	5128391 273600	5177641 272507	5183451 272813	5182206 272748	5178886 272572	5473748 273687	5159381 271546	2256188 161156	2249133 160652	56,601,720 3,056,797
躯体コンクリート セメント 電力 小計	456300 170280 12760 639340	945720 332640 24213 1302573	945720 374400 24213 1344333	947140 354800 24250 1306190	945720 329400 24213 1299333	945720 331560 24250 1301493	945720 331200 24213 1302590	945720 360720 24213 1304373	992580 347040 25413 1330653	326600 115920 8362 1365033	452400 150480 12650 450882	9,796,480 3,512,880 1,252,863 615530	13,562,323
根 堀	204160				73440	88320		14880	48320	62880	43680	61760	597,440
橋 梁 柵	2800	2800	2800	2800	2800	2800	2800	2800	2800	2800	2800	2800	33,600
合 計	4992399	6762076	7287026	6507381	6553214	6576064	6487596	6500939	6855521	6590094	2753550	2929223	70,795,083