The Designing of Welded Trucks Based on the Results of Stress Measurement

油	井	兄	朝*	楠	本	音口本
	Shigeto	mo Yui			Shō Kusum	oto

內 容 梗 概

熔接構造台車わくの代表的形状のものにつき,模型および実物による負荷試験を行い,従来の実測結果より 求めた多くの推定荷重を負荷した場合の台車わく各部の応力分布を測定し,近似計算式を用いて求めた値と比 較した。その結果特殊の応力集中部を除いて実測値に近い計算値が得られること,および特に注意すべき応力 集中箇所としてはりの中腹にあけた穴の周辺,補強の周囲などが明らかとなった。さらにこれらの点につき模 型実験を試み光弾性実験によりはり中腹部の穴の周辺の応力分布に対する理論計算式を求め得た。また,従来 ほとんどなされていなかったはりに対する補強の影響について母材と補強板の板厚の関係も含めて模型実験を 行った。

1. 緒 言

熔接構造台車わくは車両の軽量化の一端として近来広く実用に供 され,その構造も従来の台車そのままをそっくり熔接構造におきか えたものから,完全に新構想によるものに至るまで各種現われてい



る。これら各種の台車わくにつき走行中の応力を測定してみるとそ の応力分布や発生ひん度は従来行われてきた簡単な荷重推定や応力 計算結果と異なった値を示すことがあり,これがしばしばきれつ, 破損の発生原因となることもある。それは荷重の大きさおよび方向 の推定誤り,負荷の応力分布状況,断面急変による応力集中などの 推定に根本的問題があり,さらに熔接構造物の施行法,継手検査法, 継手形状といった点に共通した原因がみられるようである。台車わ くに加わる外力の測定結果は多く得られており,上記諸点につき模 型および実物を中心とした局部的解析を行うことにより細部を明ら かにすることができると考えられる。われわれは以上の方針のもと に電気機関車用2軸台車わくの応力測定を1/2.5の模型,実車につ き行い,その結果より設計製作上特に留意すべき点について言及す る。

2. 最近の台車わく構造の変化

高速化, 軽量化の要求にともない最近の客電車用台車にはほとん

第1図 EH10 台 車 写 真

ど熔接構造が採用されており、電気機関車もその例にもれず電気部 分と機械部分の重量比が従来の4:6から5:5さらに逆に6:4程 度にまで変化している⁽¹⁾。これらはたとえば交流機においては変圧 器整流器などの部品の増加により、また直流機およびディーゼル電 気機関車でも軽軸重により支線区への入場を容易とし、しかも引張 力は従来より大きくするなどの要求から場合によっては客電車以上 に考えられることも生じてくる。ここではおもに電気機関車用台車 についてのべるが、一般に軽量化の対象としては輪軸、ブレーキ関 係は主電動機の特性および保守上の点からこれらに手を加えること はむずかしく、台車わくのみに集中化される傾向にある。ここ数年来 の2軸台車の変化状況を第1表に示し外形図を第1~4図に示す。 本表において 台車わく重量 の項では ED50、EH10 に比して ED4521、ED71 では実に ½ の値になっている。

車種別 各 項	ED 50	EH 10	ED 4521	ED 5050	DF 50	ED 71 (試作車)
納 入 先	秩父鉄道	国鉄	国 鉄	東 武 鉄 道	国 鉄	国 鉄
機 関 車 重 量 (t)	50	120	60	42	81	64
軸 配 置	$B_0 - B_0$	B0-B0+B0-B0	$B_0 - B_0$	B-B	$B_0 - B_0 - B_0$	Bo-Bo
電 気 方 式	DC1,500V	DC1,500V	AC20,000V	DC1,500V Single Motor 式	ディーゼル電気	AC20,000V
製 造 初 年	1951	1954	1956	1957	1958	1959
車 輪 径 (mm)	1,000	1,250	1,120	1,000	1,000	1,120
固 定 軸 巨 (mm)	2,500	3,100	2,300	2,080	2,300	2,500
主電動機出力(kW)×個数	200 imes 4	325×8	375 imes 4	330×2	112×6	475×4
台わく構造	厚鋼板組立式	一体鋳鋼	全 熔 接	全 熔 接	熔接鋳鋼組合せ	全熔接
台わく重量比(%)	100	93	51	37	52	57
車 体 支 持 装 置	心皿支持	心皿支持	全側受支持	全側受支持	心皿支持	全側受支持
心皿荷重比(%)	100	94	153	90	143	164
<u> 台わく重量</u> 心 皿 荷 重	0.196	0.195	0.066	0.080	0.071	0.068

____ 57 ____

第1表 電気機関車用2軸台車の変遷

* 日立製作所水戸工場** 日立製作所日立研究所



第2図 ED 4521 台 車 写 真



第3図 ED 5050 台 車 写 真







第4図 ED71 (試作車)台車写真

性能上の要求からも台車わく構造は変化し、初期の心皿支持式か ら最近では全側受支持式に移っており,これは軸重移動を少なくす る目的からとられた方式であって⁽²⁾,第5図にその略図を示す。こ のためわくに外力の加わる位置が従来とかわり, 応力分布について 十分調査する必要がある。

3. 模型台わくの応力測定

E D4521用台車わくの<u>1</u>模型について応力測定を行ったがこれ の応力測定状況を第6図に示す。

3.1 台車わくに加わる荷重

- 実物の台車に加わる荷重は**第7**図において, WB: 車体の1台車上重量{心皿荷重であるが, この場合枕バ} {ネ上として揺枕一式の重量も含む} =17,900 kg
 - Wr: 台車全重量=6,800 kg
- WTA: 台車軸バネ上重量=3,500 kg

第6図 ED4521 模型台わく応力測定状況





- WM: 主電動機重量(駆動装置を含む)=2,760 kg WB': 上下振動による車体の割増荷重=0.3 WB(上下加速度 (0.3 g) = 5,370 kg
- H: 車体重心に作用する水平力=0.2 WB (左右加速度 0.2 g) =3,580 kg W_H: 水平力によるつりリンク部への割増荷重= $H\frac{h-h_1}{G}=0.2$ W_B $\frac{h_2}{G}=3,580\times\frac{1.05}{1.65}=2,280$ kg





(a)



$P = P_{a} \rightarrow e^{\frac{1}{p}} = 0.2W_{A} \frac{r_{p}}{d}$
$R_B = -R_E$: 土電動機回転及力 = 1 G — -0.2 H A 15 1,120 _ m YG m
$= 0.2 \times 15,000 \times \frac{3}{82} - \frac{3}{1,665} = 370 \text{ kg}$
P_G : かみ合力 = 0.4 $W_A - \frac{d}{2r_G} = 0.2 W_A - \frac{d}{r_G} (\nu - \nu = m h)$ 間摩擦
係数 0.4) =8,200 kg
$P_{GB} \cdot P_{GE}$: かみ合反力= 干 $P_G \frac{m_3}{m} = \mp 2,410 \text{ kg}$
d: 車輪径=1,120 mm
N_A : 軸バネのたわみ差から生ずるねじり力 = $0.3 \frac{W_{A'(6)}}{4}$
$=2,000 \mathrm{kg}$
$W_{A'}$: 一台車当り軸バネ上総重量 = $W_B + W_{TA} + W_M = 26,920$
kg
WMB': 主電動機重量の振動荷重による割増荷重(枕ばり側)
$= 0.3 W_{MB} = 500 \text{ kg}$
WME': 主電動機重量の振動荷重による割増荷重(端ばり側)
$= 0.3 W_{ME} = 330 \text{ kg}$
模型に加える荷重は応力が実物と等しくなるようにこれらの値の
5.25 分の1とした。
以上の諸荷重が台車わくに作用する箇所および方向は第7図(a)

475

以上の諸何重か合単わくに作用する固所および方向はよう、置(u) (b)(c)(d)(e)に示すとおりであるがこれらの重複について種々 検討する必要がある。

3.2 実験方法

供試台わくは SS 41 鋼板(3.2 mm) 全熔接構造であり, 負荷方法

(b) 第8図 台車わく各部の応力集中状況ひずみ塗料

F: 車体重心に作用する制動推力= $0.32 \times 2W_B$ (制動時最大 加速度 0.32 g)=11,450 kg F_A : 制動推力による側ばり上への割増荷重= $\frac{F}{2}$, $\frac{h_2}{L}$ =0.32 W_B , $\frac{h_2}{L}$ =5,725× $\frac{1.05}{7.0}$ =860 kg P_b : 側ばりに加わる制動摩擦反力= $P_B\mu_s$, $\frac{4.5}{3.5}$ ($\frac{4.5}{3.5}$ は非常・ 常用の制動筒圧力比) μ_s : 車輪・制輪子間摩擦係数= $0.32^{(3)}$ とする P_B : 制動力= W_A $\eta \times \frac{1}{4}$, W_A : 軸重=15,000 kg η : 制動率 =0.85, P_B =15,000× $0.85 \times \frac{1}{4}$ =3,180 kg P_b =3,180× $0.32 \times \frac{4.5}{3.5}$ =1,310 kg T: 車端衝撃力= W_T +2 W_M (車端衝撃加速度は 1 g と仮定 し, 連結器が車体に取ついている場合)=12,320 kg (前

し、運給品が単体に取りいている場合)=12,520 kg (前 後荷重により割れの生じた台車もあるが⁽⁴⁾絶対値として は上記考えで十分である)

$$W_{TH}$$
: 車軸に作用する水平力=0.2 $\frac{W_A}{2} \left\{ \text{左右加速度 0.2 g } \geq 1 \right\}$
定したものだが曲線通過の一般式は
 $W_{TH} = (W_B + W_T + 2W_M) \left(\frac{v^2}{gR} - \alpha \right) \quad v = 列車速度 =$

は定盤上に軸バネ筒部4箇所の支点をおき,反力測定用の支柱の上 に鋼球を介して台わくを支持し,各部の負荷はすべてターンバック ルを回して加え4箇所の支柱にはったひずみゲージによって測定し た。この状況も第6図を参照されたい。

3.3 ひずみ塗料による応力測定

おもに垂直荷重のみを加えて応力集中部を探すことを目的とした。ひずみ塗料は関西ペイント K.K 製ダイラーBを使い噴霧器による吹付けを行い,室温20℃で約19時間自然乾燥後炉に入れて75℃で2時間加熱,炉冷後約50℃付近から放冷した。荷重試験時の温度は20℃であった。塗装部分はわく全体を4等分した一部とし第6図 左上白色部にその状況がみられる。

第8図は荷重試験の結果ひずみ塗料に発生した割れの状況であ る。最大ひずみは割れと直角方向に生ずることが知られており⁽⁷⁾ま た割れ発生の密度が大きいほどひずみが大きいことを示している。 同図(a)は台車わく内側の応力集中状況であり,右側ブレーキテコ つり下げの側ばり中央の密集部は**第6**図垂直荷重負荷部つりリンク 受の腕の一部が側ばりを突抜いて本図の裏側で熔接されている部分 であり,左側は丸孔周囲の応力集中を示す。(b)は同じく台車わく 内側を示しており(a)よりさらに軸バネ側に寄った箇所で,リブお よび大丸孔縁に密集している。模型の形状が複雑で乾燥条件を均一 にすることが困難なため定量的なひずみ測定はできなかったが,応 力集中の位置と主ひずみの方向を知る目的は十分に達することがで きた。

3.4 ひずみゲージによる応力測定

ひずみ塗料によって見出された応力集中部の主応力の方向にひず みゲージをはり付けて抵抗線ひずみ計による応力測定を行った。使 用したひずみゲージは共和無線 K. K 製K-22(ゲージ長さ9mm),

85 km/h, R = 曲線半径 = 400 m, $\alpha = \pi \gamma$ トから計算さ れるレールの傾斜角, カント 76 mm とすれば $W_{TH} =$ 2,100 kg 実測値⁽⁵⁾ も大略この範囲にある $\Big\} = 2,690$ kg W_{MB} : 主電動機重量による枕ばり側に加わる力 $= W_m \frac{m_2 + m_3}{m}$ $+ W_q \frac{m_2}{m} = 2,000 \times \frac{0.65 + 0.49}{1.665} + 0.76 \times \frac{0.65}{1,665} = 1,670$ kg W_{ME} : 主電動機重量による端ばり側に加わる力 $= W_m \frac{m_1}{m} + W_q \frac{m_1 + m_3}{m} = 1,090$ kg W_{ME} : 主電動機電量による端ばり側に加わる力 $= W_m \frac{m_1}{m} + W_q \frac{m_1 + m_3}{m} = 1,090$ kg

— 59 —

476

昭和35年4月

日 艾

評

論

第42卷第4号



第9図 台車わく応力分布図およびひずみゲージはり付け点 縦軸は応力 (kg/mm²) を示す



ゲ 荷 4.7 重 4 [] ジ番号 44 種 主電動機 じよるもの 前後荷重 重直荷重 ねじり荷重 别 北断荷重 車軸水平力 静応力 -2.50.6 3 動応力 -1.9+0.2-1.5-0.4-2.1-1.6静応力 -11.7-0.814 -1.3動応力 -8.7-0.2-0.9-14.0-4.0静応力 -7.6-0.117 動応力 -5.7-2.70 -0.2-2.2-2.0静応力 -9.52.4 20 動応力 -7.20.7 -1.9-1.8-10.4-4.5静応力 動応力 -7.30 21 -5.40 -1.2-1.9-0.4----静応力 動応力 2.60.1 37 1.9 0.7 0.5 0 0.3 -静応力 -0.10 38 動応力 0 0 0.4 0.1 0.2 _ 静応力 -0.8-1.042 動応力 -0.6-0.3-4.6-2.0-0.70 静応力 4.3 -1.251 3.2 動応力 -0.33.2 0.9 0 0.4 静応力 7.7-0.559 5.8 動応力 -0.20.7 0.2 5.5-0.6静応力 5.71.6 61 動応力 4.3 1.3 +0.47.0 2.52.2 静応力 1.4 0.9 CO

ED 4521 模型台車わくの負荷応力 第2表

(単位 kg/mm²)

第10図 台車わくに車軸水平力が加わった場合 のモーメント分布図

+10kg/mm²に対し変動応力+7kg/mm², -5kg/mm²のときは +7kg/mm²をとる)のみを記載した。

台車わく各部の応力分布を荷重の種類別にプロットすると第9図 の線図に示すようである。これらは孔部やリブ取付部などの応力集 中の大きい点は別途に考えてプロットしていないが、一般的な傾向 はわかる。本構造では特に垂直荷重と横向荷重による応力が大きく, 前後、ねじり、せん断の各荷重に対しては特に大きな応力は生じて いない。

3.5 測定結果の検討

第2表の応力値を第9図と対照してみると応力値の高いところは ④, ① の熔接部, ③, ④ @ などのリブまたは板とはりとの接合部 ③~ 100, 96, (100) などの大径孔部などの応力集中部分である。応力集中 のない部分には特に大きな応力はみられない。以下各種の荷重別に 測定結果を検討する。

3.5.1 垂直荷重による応力

第3表は側はりをF点で支持し、E点で荷重をうける単純はり と考えて求めた計算値と実測値との比較である。測定値が計算値 より高いのは単なる断面形状から算出した断面係数を使用したた

62	動応力	1.1	0.2	2.9	1.4	0.7	2.2
73	静応力 動応力	$^{-2.5}_{-1.9}$	0.7 0.2	2.4	3.0	6.1	3.0
75	静応力 動応力	$^{-2.3}_{-1.7}$	0.1 0	-1.0	-0.9	-3.8	-4.6
76	静応力 動応力	1.1 0.8	0.8 0.2	-0.3	-1.6	-0.7	-4.2
90	静応力 動応力	$^{-1.1}_{-0.8}$	0.7 0.2	0.7	3.7	4.6	3.5
91	静応力 動応力	$\begin{array}{c} -2.9 \\ -2.1 \end{array}$	3.9 1.1	-0.3	-6.9	-3.5	-3.6
94	静応力 動応力	$\begin{array}{c} -3.3 \\ -2.4 \end{array}$	4.1 1.1	0	2.5	3.7	2.0
99	静応力 動応力	1.3 1.0	$^{-1.9}_{-0.5}$	2.1	0.5	3.8	3.0
100	静応力 動応力	2.4 1.8	1.4 0.4	2.6	3.4	6.2	-2.2
106	静応力 動応力	2.5 1.9	$^{-2.0}_{-0.6}$	3.2	-1.1	1.1	1.9
124	静応力 動応力	5.0 3.6	0.4 0.1	0.4	1.4	5.0	2.7
125	静応力 動応力	$^{-4.1}_{-3.0}$	$^{-0.2}_{-0.1}$	-0.3	-2.0	-4.1	-2.3
126	静応力 動応力	$\begin{array}{c} 7.1 \\ 5.3 \end{array}$	0.4 0.1	2.7	2.5	-0.2	-0.3
127	静応力 動応力	$\substack{-4.5\\-3.4}$	$-1.3 \\ -0.4$	-0.9	-2.0	-7.9	-1.0

端ばりの曲げ応力の計算値 $\sigma = -3.0 \text{ kg/mm}^2$ に近く, ⑨, ⑨ で それぞれ -2.9, -3.3kg/mm² である。なお, 主電動機荷重によ る応力は一般に小さいが⑨, ⑭には第2表のようなかなり大きな 応力が生じる。しかし前と符号が逆のために二つの荷重が同時に かかった場合の応力は非常に小さくなる。本構造でも見られるよ うに一般に端ばりの形状は真直なはりとはならず、はなはだしい 曲りばりを形成することが多い(たとえば本体連結器との当りを 避けるため)ので回, 回付近のような屈曲部は応力集中を考慮し て設計する必要がある。なお垂直荷重による枕ばり部の応力は大 きくなかった。 3.5.2 車軸水平力による応力 台車わくに働く車軸水平力およびこれに伴って各はりに加わる 力およびモーメントは第10図のようになる。同図のPは第7図

めの誤差および応力集中の影響によるものと思われる。しかしこ れらの影響の少ない部分の応力の分布は第9図に示すとおりであ って上記の単純はりの応力分布に近い。この外軸バネ筒とはりと の接合部③. ③, ⑤などにも第2表のように曲げモーメントのわ りに大きな応力が生じている。端ばり部にも垂直荷重による応力 が現われているが、これは側ばり着力点の側ばり中心からのずれ によるねじりモーメントを端ばりのみで受持ったと考えた場合の

第3表 垂直荷重による側ばり各部の応力

 $\left(\frac{W_B}{A} = 716 \, \text{kg} \, \text{のときの値}\right)$

	□ 応 力 (kg/mm ²)					
ゲージ番号	計 算 値	実 測 値				
14	-3.4	-11.7				
17	-3.4	-7.6				
20	-3.8	-9.5				
51	3.4	4.3				
59	4.3	7.7				
61	4.3	5.7				



第11図 台車わくに前後荷重の加わった場合のモーメント



第12図 台車わくにねじり荷重が加わった場合の モーメント



第13図 台車わくにせん断荷重が加わった場合の モートメント

が全般的に見て軸箱守つけ根付近以外では応力が大きいところは

(c)に示す車軸水平力 W_{TH} であってこれに対する反力が E, G点に $\frac{P}{2}$ づつ加わるものと考える。 第10回 において B, C 点をす べり節と考え,両点に生ずる内力をRとすれば, AB および DCはりのたわみによる B, C 点の変位が等しいことから

$Pa^3 \int_{1}$	$\perp 2(l-a)$	$_{_{_{_{_{_{_{_{_{_{_{_{_{_{_{_{_{_{_{$	Rl^3
3EI (1	a	3EI	3 <i>E</i> 1

これから

a = 460 mm, l = 730 mm とすれば R = 0.272 P

P=431 kg として曲げモーメントの分布を求めると 第10 図 の 点線のようになる。なお同図の実線は B, C 点を剛節と考えて計 算した結果である。

実測した応力の分布は第9図に示すとおりであって大体の傾向は 第10図の曲げモーメントの分布に近い形をしている。ただしは りの構造が複雑で各所に応力集中部が存在すること,および水平 力が側はり中心線でなく軸箱中心線に作用するために生ずるねじ りの影響もあって計算応力値と実測値との間にかなりの差がみら れる場合があり,今後さらに計算方法の検討が必要である。

3.5.3 前後荷重による応力

前後荷重による応力は一般に小さいが軸箱守つけ根付近のゲージ @, ⑩リブつけ根の応力集中部で @, ⑫心皿部の (129) に大き く現われている。

負荷状況は 第11 図 (a)に示すとおりであり、中心ピン部に T が作用することにより各軸箱守当り $\frac{T}{4}$ の反力が生じこれらの力による垂直面内(紙面内)での曲げモーメントの分布は同図中の線 図のようになる。軸箱守を片持ばりと考えて水平力 $\frac{T}{4}$ による曲げ

いずれもほかの荷重に対しても共通して応力が集中するような部 分である。④③部は逆向に負荷されれば同程度の正応力が生ずる ので軸箱守控に締しろを与えて軸箱守つけ根にあらかじめ圧縮応 力が生ずるように組立てる方法がとられるが、3軸台車の場合に は特にこの点に注意する必要がある。

3.5.4 ねじり荷重による応力

ねじり荷重による実測応力の高い点は⑩卿などの端ばりつけ根 および屈曲部あるいは ⑬ @ などリブおよびそのつけ根の部分で ある。

いま第12図に示すように合わくの半分 $A \sim E$ までの力の釣合 を考えると、 N_A によって A、E 各断面に加わるせん断力 Q_1 、 Q_2 および曲げモーメント M_1 、 M_2 は

$Q_1 = N_A \cos^2 \varphi, Q_2 = N_A \sin^2 \varphi(2)$
$M_1 = M_2 = M_0 = b \sin \varphi N_A$
AB 間の曲げモーメント $M_{AB} = M_0 \sin \varphi - Q_1 x(4)$
B 点の曲げモーメント $M_B = M_0 \sin \varphi - Q_1 m_2$
$= (b \sin^2 \varphi - m \cos^2 \varphi) N_A \dots (5)$
BC 間の曲げモーメント $M_{BC} = M_0 \cos \varphi - Q_1 y$
$= (b \sin \varphi - y \cos \varphi) N_A \cos \varphi \dots \dots$

となる。なお M_1, M_2 の軸はAE方向である。

 $N_A = 320 \text{ kg}$ (実際の 2,000 kg に相当), $b = 460 \text{ mm} m_2 = 272 \text{ mm}$ $\varphi = 35.6 \text{ 度として } B$ 点付近の応力を求めると, 4.3 kg/mm^2 であり ⑨は曲りばりによる応力増加を考えると計算値と大略一致するよ うである。 ③④の計算値は 1.5 kg/mm^2 以下でありかなりの差が ある。しかしねじり荷重で最も問題となるのは端ばりでありこの 部の応力が明りょうに現われ、ほぼ算式との差も小さく一応定量 的な値はつかみえた。

応力を計算すると39④でそれぞれ 0.6 kg/mm²-2.1 kg/mm² とな り第2表の実測値と特に⁴⁰でくい違っている。実際には前後の軸 箱守の先端は軸箱守控によって互に固定されるので応力はさらに 減少するものと思われる。側ばりには垂直面内の曲げのほかに,同 図(b)からわかるように, Tによる水平面内の曲げが加わるので たとえばリブつけ根⁶⁰には 7.0 kg/mm² の大きな応力が生ずる。 そのほか軸箱守つけ根の⁶⁰にも 3.2 kg/mm² の応力が生じている

3.5.5 せん断荷重による応力

台車の曲線通過時に生ずる力として軸箱などに 第13 図 に示す モーメントが作用するが,これにより台車わく内にこのモーメン トに釣合うためのせん断力が生ずる。この力は横圧⁽³⁾から容易に 推定される。本実験ではこれを 350 kg(実物換算 2,200 kg)とした。 ④ 20 15 16 19 などに比較的大きな応力が生じている。第13 20 モーメント M_A , M_B , M_C を求めると 評

論



第14図 長方形穴を有する片持梁の 負荷状況

長方形穴周辺の力の 釣合状況



に見てきたが, 側ばりに対しては垂直荷重によるものが 一番大きい応力値を示し,前後荷重,ねじり荷重による値 は少なく特殊点,たとえば軸箱などつけ根,横ばりと側 ばりとのリブ, 端ばりつけ根のあたりを注意すれば一応 問題ない。 横圧, せん断力に対しては本台わくは計算値 の2~3倍程度の応力値を示した箇所もあり、これらの 箇所については応力負担に対して一体断面として作用し ない場合および偏心荷重による応力増加の影響などを加 味する必要があろう。

3.6 穴のあるはりの曲げ応力

台車わくには一般に荷重点となる部分は腕,ひじなどが多く,また わく自体もH形B形などのT字L字形継手が存在するためこれらの 断面急変部の応力の集中は予想以上に大きいことがある。各種の切 欠きの応力集中についてはほかの文献(9)にゆずるとして、ここでは 台車わくによく用いられるはり中腹部の穴の効果について述べる。

本台わくにおいては軸バネ筒部とその近傍に数箇所の穴を有し, しかもこの穴には玉ぶちがない。これらはみな重量軽減および制動 機構の取付けのためにあけられたものである。このような穴のあ るはりが曲げをうける場合の応力を知るために第14図のようを な長方形穴のある板の曲げ応力を検討した。同図の AB および CD 第15図のように A, C で固定されたはりと考え, BD 端に働く曲げ モーメントを M_0 , 引張および圧縮力を P, せん断力を $\frac{W}{2}$ とする。

-0.5 -

第16図 長方形穴周辺応力線図



$$M_{A} = \frac{I_{1}}{(2I_{1} + I_{2})} \times l \ T_{s} = -M_{C} \ \dots \ (7)$$

$$M_B = \frac{I_2}{(2I_1 + I_2)} l T_s....(8)$$

$$M_{P'} = -b \int 1 - \frac{b^2}{(1+3a)} \left(\frac{1}{1+3a} \right) \frac{l}{1-F}$$
(9)

B, Dにおけるはりのたわみ角 θ_1 が P による AB, CD の伸縮によっ て生ずる BDの傾斜角 θ2 に等しいと考えれば P および Mo は次式 によって求められる。

$$M_0 = \frac{6f \, h^2 - 6 \, dI}{4 \left(4I^1 + fh^2\right)} \, W \, \dots \, (12)$$

ここでfははり AB, CD 各々の断面積, I' は同じく各断面の断 面二次モーメントである。したがって第15図 x 断面において各は りに加わる曲げモーメントMは

xにおける各断面上の応力は P, M から計算できる。第16図は 第14図において a=42 mm, b=20 mm, t=4.9 mm, とした場合 の応力の計算値と光弾性実験値であって局部的な応力集中を除けば 両者はよく一致している。第16図の応力分布からすぐわかるよう に各はりには曲げ応力が0になる点(J点)がありその左右で曲りの 向きが逆になっている。この変曲点Jの位置Cは(13)式で M=0 と おくことによりただちに求められ、次のようになる。

第17図は荷重位置 a と c との関係であって計算値と光弾性実験 値とはよく一致している。同図において変曲点」より右側では」に上 向きに加わるせん断力による曲げモーメントのためにHに大きな引 張応力が生じている。この応力はCが大きいほど大きく,すみ肉部の 応力集中を考慮すれば,場合によっては,平面部である E 点よりも応 力が大きくなるおそれがある。このようなせん断力による曲げ応力 はaが大きくなると、曲げモーメント W(a+x)による応力にくら



るため上記諸式とはやや異なった結果をうるが, MA, MBに近い値 が得られるはずであるから、これによる応力を求めると90付近が 1.5 kg/mm² ④ 20 付近で 2.0 kg/mm² と実測値の半分以下である。 以上各種の荷重に対する台車わく各部の応力分布について詳細

べて小さくなり、純曲げモーメントの場合にはまったくなくなる。 以上の考え方は,数値的なことは別として,長方形以外の穴につい ても同様であって,荷重試験の結果には上にのべた傾向がよく現わ れている。たとえば垂直荷重の場合に第18図に示す側ばりの穴縁 の応力は第4表のとおりであって、支持点に近くせん断力の影響の 大きな(111)~(114)および(124)~(127)と純曲げモーメントが加わる 95 ~ 188とでは前記のような応力分布の差が明りょうにみとめられる。



第4表 垂直荷重による穴縁の応力測定値 (kg/mm²)

ゲージ番号	応力	ゲージ番号	応 力
95	-1.7	113	-6.4
96	-2.1	114	5.5
97	3.5	124	5.0
98	98 1.9		-4.1
111	4.7	126	7.1
112	-1.7	127	-4.5



第18図 側ばり穴あき部の応力測定箇所





第19図 ED 形 台 車 わ く

4. 実物台わくの応力測定

熔接台車わくの応力測定は新設計品に対してそのつど実物測定を 行い,応力の分布状況危険断面などの確認に供してきたが,今回は 代表的な構造としてED 71形 (試作車)の台車わくおよび補強はりの 模型につき実測結果をのべる。(ED 71 形量産車の台車は試作車の 場合と異なる。本文で ED 71形とあるは全て試作車の台車を示す)。

ED 71 形台車は先に第4図にその外形を示したが,台車わくその ものの外観を第19図に示す。本台わくは ED 60 形の台車わくと外 観はほとんど同じであり,ED 60 形台車わくの応力測定結果より重 量軽減,応力均等化をねらって板厚9mmを6mmに変更し局部補 強を加えたものである。材質は FAP 45 (自動車用鋼板)を使用して いる。

4.1 応力測定結果

本台車の構造は全側受支持方式であり第5図(b)に示す順序で負荷される。ED 4521の場合の第7図(a)においてつりリンク負荷部が第19図の側ばり中央の枕バネ筒に当りこの周辺を9mm 鋼板を 一様に当て,補強している。負荷状況はボルトとターンバックルによる方法で ED 4521の模型実験と大略同程度の荷重の種類を負荷している。

荷重の種類と大きさは前述の ED 4521の場合の記号をかりると下 記のようである。

第21図 ED71台車わく中央バネ筒拡大図

集中の傾向を十分考慮して穴部,端ばりつけ根,中央の枕バネ筒周辺 などを入念に測定したが,外形がきわめて単純な形状でありまた問 題となる軸箱守がなく側ばりに対する横ばり,端ばりの取付部など もED4521に比して応力集中の少ない形をとってあるため中央部を 除いてほとんど計算値に近い応力分布が見られた。最大応力値は① -10.5 kg/mm²である。筒の周辺の上を②,③下を④, ③の各点に つき調べるとそれぞれ +0.9, -3.6, +4.5, +1.5 kg/mm² であり 側ばり外側部が大きく,横ばり側に近づくに従って応力が下ってい る。バネ筒を中心に補強をあててあるが補強板上,熔接継手ビード 上,はり本体につき ⑳, ⑳, ⑳ の各点の測定値をみると, -4.6, -3.6, +2.7, +2.5 kg/mm² とほぼ予想どおりの傾向がみられる。 端ばりつけ根⑳, ⑳, ⑳ はねじった場合にも⑳で最大 3 kg/mm²程 度を示したのみでいずれもこれ以下の値であった。横ばりと側ばり

のつけ根⑥⑦⑧は-0.8, -2.5, -4.8kg/mm²と曲げモーメントの大 $W_B = 19,000 \text{ kg}$ $P_b = 800 \text{ kg}$ $W_{TH} = 2,800 \text{ kg}$ $N_A = 1,000 \text{ kg}$ きくなる順に応力も増加しているが応力集中は見られない。前述し $W_{ME} + W_{ME}' + P_{GE} - R_E = 1,200 \text{ kg}$ T=3,500 kg(定格引張力) $W_{ME} + W_{ME}' - P_{GE} + R_E$ た側ばり側面の穴の周辺における応力はあまり現われず 🐵 は 1.2 19, 19 にそれぞれ -3.8, -2.5 kg/mm² がみられる程度である。 =-1,600 kg 応力測定は抵抗線ひずみ計によったものであり前述の模型とほぼ 4.2 測定値と計算値の比較 本台車わくでは第20図①, ②, ③周辺が計算による推定がむずか 同様の計器類を使用した。測定結果の主要部分応力値を第20図中 しい部分である。一般台車わくでもはりの中央に大きな穴をあけ枕 に記入してある。本測定では ED 4521 模型において見られた応力

---- 63 -----











第24図 補強板を熔接したはりの実験状況

計算に当っては構造物としてのモーメント分布を推定して総合断面 で計算されるべきであろう。ただし以上の略算はいずれも応力集中 を考えてない点に不備があるが,かなり近い値を示している事実を みるときれいな熔接ビード面仕上が施工されればあまり影響ないの かもしれない。この点について調べてみると本わくの中央部分は6 mm, 270×270 mmの主わくに9 mmをベタはりしており,周囲をす み肉,中央部を栓熔接している。⑧⑨ 断面は 第22 図 に示すようでZ ⑧⑨=950 cm³, M_{\odot} ⑨=3.8×10⁵ kg cm, σ_{\odot} ⑨=4.0 kg/mm²。実測値 はビード面上でそれぞれ -4.8, -3.9 kg/mm², ⑳, ⑳ も上記同様の 計算から 3.0 kg/mm² に対し実測値はそれぞれ 2.7, 2.5 kg/mm² で ある。⑳⑳は補強板の終端ビード面にはり付けて測定したがそれぞ

第23図 ED71 台車わく穴あき部

バネそのほかを収容した構造をとるものが多いので、代表部分とし て計算してみる。①の断面を拡大すると第21図のようになり側ばり 外側最小断面につき断面係数を算出すると圧縮側(上側)Zc=622cm³ 引張側(下側) $Z_t = 1,010 \text{ cm}^3$ であり、この部の垂直荷重 W_B のみに よる曲げモーメントは $M_{WB} = 5.94 \times 10^5 \text{ kg cm}$ 。 T字形横ばり部と は剛性は異なるが、この部で50%を背負うとすれば $\sigma_{cII} = \alpha M_{WB} \times$ $0.5/Z_c = \alpha \times 4.8 \text{ kg/mm}^2 \alpha$ は形状係数で有孔板の引張りと考えれ ば大略2であるから $\sigma_{c0} = 2 \times 4.8 = 9.6 \text{ kg/mm}^2 (-10.5)_{\circ}$ $\sigma_{c@}$ は $\alpha = 1$ とすれば 4.8 kg/mm²(-4.5)。 σ_{c} は 2.4 kg/mm²(4.4) であ る。 oco については残りの横ばり部断面係数で計算すれば応力集中 を考えて -3kg/mm²と推定できる。②の応力は円周方向にはっ たため大きく現われなかったものとみられる。次に丸穴周辺に加わ る垂直荷重による穴周辺の板の曲げ応力を計算する。この部分を外 径2a自由支持,内径2b周辺固定で内周に荷重Pが加わる環状板と みなすと最大応力は r=b に生じ $\sigma_{rmax} \mp \beta_9 \frac{P}{h^2}$ $\beta_9 = 0.4$ 0.67 として) P = 4,750 kg h = 15 mm $\sigma_{rmax} = \mp 8.44 \text{ kg/mm}^2$ σtは0.3σr程度である。また外径2aを周辺固定支持し内径負荷,集 中荷重は同様とすると r=b にて $\sigma_{rmax} = \mp \beta_{10} \frac{1}{b^2}$ $\beta_{10} = 0.21 (-\frac{1}{a})$

れ -4.6-3.6 kg/mm² であり 計算では -4.2 kg/mm² とよく一致 した値を示している。上記計算は各断面に対して補強板を主わくと 一体物とした場合の断面係数を用いており,これは当然のことなが ら 6 mm 程度の薄板で 270 角のわくに 9 mm および 4.5 mm を 第 23 図 のような熔接法で付加したはりは,鋳物で一体化したものとま ったく同様の応力分布を示すことが確認できた。特に ⑧, ⑨, ⑳, ⑳ などのビード上の応力も集中的な値を示しておらずすみ肉の段差を 研削するほどの念入加工の必要はないと考えられる。しかし補強と 本体との板厚差がこれ以上となると熔接施工上にも,形の上にも注 意すべき事項が生じてくるがこれについては別の実験結果でのべる ことにする。

次に ED 4521模型で予想外の応力値を示した穴の周辺につき調べ てみると¹⁰の実測応力は +1.2 kg/mm² でこの部は 第 23 図(a) に 示す断面のように 9 mm の楕円形茶筒が熔接されている。前述(13) 式を用いて計算すると¹⁰部応力は 1.3 kg/mm² である。また第 24図 (b)は¹⁰,¹⁰部の断面でありそれぞれ -3.8, -2.5 kg/mm² を示し ているが,上記計算法による応力は -4.0 kg/mm² である。今回の 台わくは穴の周囲が十分補強されているため応力値は低く計算値と もよく一致している。

以上おもに垂直荷重に対する応力値の大きい点につき検討した が,そのほかの荷重に対する応力は小さく,ねじりによる端ばり, 側ばり穴あき部縁の応力も3kg/mm²以下で前述諸計算方式によっ た値と大略一致する。本実験では横荷重が加えられていないが推定 は容易であろう。

4.3 補強はりの実験結果

----- 64 ------

台車わくは重量軽減の要求から薄板(4.5~6mm)をおもに使用する傾向にあるが、曲げモーメントの変化に応じた補強を施した場合

=0.67 として) σ_{rmax} =4.43 kg/mm²。 **r**=a においては σ_{ra} =± $\beta_{10}' \frac{P}{h^2}$ β_{10}' =0.19 で応力絶対値は大略 等しいが,符号が逆で本実測結果とは合致しない。これはひずみが 一方向(円周方向)しか測定してないのでこの点は考慮に入れるべき である。②③の応力は①よりかなり小さいが,円板としての曲げに よる応力は①に近いと思われるので,この差はおもにはりの曲げモ ーメントおよび断面係数の差によるものであろう。したがって応力

の応力分布をつかんでおく必要がある。ED 71 台車わくの側ばり応 力分布は補強部周辺に特に集中化の傾向は見られなかったが,補強 の影響をさらに確認する意味で 第25 図 に示すような実物大の側ば り 6 mm270×270 mm について支点間 2,500 mm で中央集中荷重に よる曲げ試験を行いはりの応力分布を測定した。はりは中央部上下 に25mm板を全周すみ肉熔接,中央部5箇所栓熔接して補強されて いる。はりの中央部をブロックでささえ支点部に 2″φボルトにより

試験片の種類		4.5 mm 完 全 突 合 ゼ		16 12 mm 完全突合せ		16 12 mm 正面すみ肉	
	直角ビード	平行ビード	摘要	直角ビード	摘要	直角ビード	
σ _w	13	14	シェンク疲れ試 験機両振平面曲	10.4	ローゼンハウゼ ン試験機引圧	7.0	ローゼンハウゼ ン試験機引圧
母材の σ w 継手の σ B	$\begin{array}{c} 14 \\ 42 \end{array}$	14 42	げ 表ユニオンメル	44.7	16 mm 厚	41.5	16 mm 厚
σ_w	14	21	ト 裏手熔接	12.5	試驗機同上	8.0	試験同上
母材の σ w 継手の σ B	21 54	21 54		54.8	12 mm 厚	41.5	12 mm 厚
	試験片の種類	試験片の種類 直角ビード σ_w 13 母材の σ_w 14 継手の σ_B 4.5 m 直角ビード 14 4.5 m 14 4.5 m 14 4.5 m 14 42 54	試験片の種類 4.5 mm 完全突 直角ビード σ_w 直角ビード σ_w 13日材の σ_w 継手の σ_B 14 σ_w 1414141514141415141514	試験片の種類 $4.5 \mathrm{mm}$ 完全突合せ直角ビード平行ビード摘要 σ_w 1314母材の σ_w 1414日村の σ_B 4242 σ_w 1414日村の σ_B 1414日村の σ_w 1414日村の σ_w 1414日村の σ_w 1414日村の σ_w 1414日村の σ_w 1421日村の σ_w 1421日村の σ_w 5454	試験片の種類 $4.5 \mathrm{mm}$ 完 全 突 合 せ $16 \mathrm{12} \mathrm{mm}$ 直角ビード車角ビード平行ビード摘 要直角ビード σ_w 1314 $9xy 2 ght 3x$ 10.4 母材の σ_w 1414 $\psi x 2 ght 3x$ 10.4 母材の σ_w 1414 $14 \mathrm{ext}$ 44.7 σ_w 1421 $\mu ght 3x$ 12.5 日本 の σ_B 2121 54 54.8	試験片の種類 $4.5 \mathrm{mm}$ 完全突合 せ $16 \mathrm{pm}$ 完全突合せ直角ビード車角ビード平行ビード摘要直角ビード摘要 σ_w 1314 $\stackrel{\vee x \vee \rho_{\bar{w}} n}{\mathfrak{M}}$ 10.4 $\stackrel{P-t \vee \gamma - \rho t}{\nu$ 母材ののw4242 $\stackrel{V}{\mathfrak{L}}$ 10.4 $\stackrel{P-t \vee \gamma - \rho t}{\nu}$ σ_w 1414 $\stackrel{H}{\mathfrak{L}}$ $\stackrel{H}{\mathfrak{L}}$ 10.4 $\stackrel{P-t \vee \gamma - \rho t}{\nu}$ σ_w 1421 $\stackrel{F}{\mathfrak{K}}$ $\stackrel{-}{\mathfrak{L}}$ 16 mm 厚 $\stackrel{P}{\mathfrak{M}}$ 1421 $\stackrel{P}{\mathfrak{K}}$ 12.5 試験機同上 $\stackrel{P}{\mathfrak{M}}$ 545454 $\stackrel{-}{\mathfrak{L}}$ 12 mm 厚	試験片の種類4.5 mm完 全 突 合 せ $16 \atop{12} mm$ 完全突合せ $16 \atop{12} mm$ 直角ビード直角ビード平行ビード摘 要直角ビード前 要直角ビード σ_w 1314 $\stackrel{\vee x \vee \rho_{\bar{g}} n \pi}{\underline{b}_{\bar{g}} mm}$ 0.4 $\stackrel{\nu \tau \vee \gamma - \rho \cdot \tau}{\nu x \underline{b}_{\bar{g}} \underline{b}_{\bar{g}} l E}$ 7.0 日本日本1414 $\stackrel{\mu}{\tau}$ 10.4 $\stackrel{\nu \tau \vee \gamma - \rho \cdot \tau}{\nu x \underline{b}_{\bar{g}} \underline{b}_{\bar{g}} l E}$ 7.0 日本日本141414 $\stackrel{\mu}{\tau}$ 10.4 $\stackrel{\nu - \tau \vee \gamma - \rho \cdot \tau}{\nu x \underline{b}_{\bar{g}} \underline{b}_{\bar{g}} l E}$ $16 mm p$ 日本141414 $\stackrel{\mu}{\tau}$ $\frac{14}{\tau}$ 14 21 $\stackrel{\mu}{\tau}$ 12.5 $\stackrel{\scriptstyle Ikp W}{lkp} l E$ 8.0 日本1421 $\stackrel{\mu}{\tau}$ 12.5 $\stackrel{\scriptstyle Ikp W}{lkp} l E$ 8.0 11.5 8.0 日本1545454 54.8 $12 mm p$ $\frac{11}{41.5}$

第5表 熔 接継手の疲れ限度

波れ限度 Kg/mm-

σ_B: 抗張刀 kg/mm²



そのまま確認できたといえる。 われわれは疲れ安全率の一般式として次式を使用している。 100

$$f=1/\left(\frac{\sigma_m}{\sigma_T}+\frac{\sigma_r}{\sigma_w}\right)$$
.....(14)
: 疲れ安全率 σ_m : 平均応力 σ_r : 応力振幅

or: 真破断応力 σw=両振疲れ限度

σmの計算は容易であるが, σrはすべての変動応力の最大をすべて 加算するかどうかは疑問の点がある。たとえば側ばりについて計算 すると ED 71の場合では $\frac{\sigma_r}{\sigma} = 1.2 \sim 1.4$ の範囲にあり、 $\sigma_r + \sigma_m$ は降 σ_m 伏点に近づく。一方走行試験の実測結果⁽¹⁰⁾からみると $\frac{\sigma_r}{\sigma_m}$ <1 であ るが一応変動応力の総計そのものを用いたほうが安全であろう。し

第25図 補強ばりの応力分布図



最大5tづつを加えて測定した。なおはりの組立に際し支点間に5 箇所竹の節をそう入した。両支点に5t づつを加えた場合のはりの 中央および肩の部分の計算応力値,実測値を打点したものが第25図 である。計算ははりの各断面を補強もろとも一体物として応力を算 出しており、したがって(ハ)(ニ)(ホ)の各断面のはり中央部と肩部 の差は中立軸からの距離に比例しており2本の線に分れている。各 断面につき応力値の実測,計算比較を行うと、(イ)(へ)断面の応力 は計算値との差は少なく、特に(へ)においては補強板が完全熔接に より一体物として働いていることを示している。応力集中の最も大 きな点は(ロ)断面③であり、③の裏側にはったゲージでは明確な 値が得られず③の11.5 kg/mm²の絶対値も大略の傾向を示してい ると見るべきであろう。④には全く影響は現われておらず計算値と 大略等しい。しかし(ハ)断面は 12 mm 厚板中央部の⑤は計算値の 1/2程度しか現われず, 肩部の⑥ビード上の⑦は1.3~1.4倍の値を示 している。これははり本体の2倍の厚さの補強の影響が大きく現わ れており,伸びはすべて薄板側に現われ厚板はこれに引張られてい くらか伸びているということで、たとえば前回の ED 71台車わくの 同一箇所202020においては補強板と主わくとの伸びの差はほとん ど見られなかったが、補強板が 4.5 mm→12 mm となったための影 響と推定される。(ニ)(ホ)断面については応力はほとんど均一化さ

たがって発生ひん度を別に考えれば設計上の目安としての許容応力 は *om+or* が降伏点以下ならば安全であるとすることも可能であろ う。 ow の値は最近 SS 41 および高抗張力鋼の各種熔接継手につき 疲れ限度が発表されており(11)(12)(13)(14), これらはそのまま適用でき る値として十分参考になる。第5表にその値を示す。この場合われ われの注意すべきことは継手の等級でありX線検査のJIS 1級にす べての継手を管理することによりこれらの疲れ限度が得られること であり,このためには熔接施行および局部の非破壊検査の容易性に 重点をおくべきである。第5表の値は試験片はすべて黒皮のままで あり、ビード面は 4.5 mm の突合わせは熔接のまま、16、12 mm は 余盛を研削仕上している。台車わくではビードを研削加工しないも のが多いが、熔接のままと仕上の差はそれほど大きくないようであ り、むしろ余盛の形状による応力集中のための疲れ限度低下につい て十分注意する必要がある。

言 5. 結

熔接台車わくの応力測定結果を中心に特に留意すべき点、応力計 算に必要な荷重およびモーメントの推定法,形状および補強による 応力集中につき述べてきたが大略次のことがいえる。

今回取扱った端粱付の台車わくでは応力集中部分を除いて (1)前述の計算結果による応力分布と大略一致する。

(2) ねじり、せん断荷重による応力は注目すべき応力値を示さ ず、特に端ばり、横ばりなどのつけ根の応力も比較的小さい。

(3) 応力集中は三角リブつけ根の母材側に大きな応力値が確認 された。軸箱守外側つけ根は予想どおり応力大である。

(4) 側ばり中腹の穴周辺の応力分布ははり全体のせん断力を考 えに入れた計算法とよく一致し,十分注意する必要がある。

れており中央部と肩部での応力差も誤差程度と考えられ、補強板が	(5) 補強板と主わくの板厚差によって応力分布は大きく左右さ
一体物として完全に働いているものと推定される。ビード面上の⑩	れ,厚板補強はあまり意味がない。
はやや飛び離れているが,応力集中を考えれば当然と見られる。全	(6) 突合わせ熔接部が不完全な場合はその近傍に段付切欠程度
般的に見て6mm 板のわくに12mm の補強板をあてることは、その	の大きい応力集中が生ずることがある。
端末処理のいかんによっては大きな応力集中が生じるとともに補強	終りに本測定ならびに調査に際しご援助をいただいた日立製作所
板が有効に働かないことを意味している。これは ED 71の端末処理	水戸工場,日立研究所関係各位に厚く感謝の意を表するものであ
と本実験のそれとを拡大図示すれば第27図のようで,常識的な差が	3.

— 65 —

482	昭	和	35	年	4	月
					-	11

日

立 評

論

第42巻第4号

1) 2)	参 考 文 献 平田: 日立評論 40,1329 (昭 33-11) 高橋: 日立評論 41,668 (昭 34-5)	(10)	種々ある ④鉄道技術研究所客車研究室 "DT-20台車走行中 応力測定試験報告"鉄道技術研究所依頼試験報 告 6-94 (昭 30-10)
3)	たとえば後藤: 電気鉄道に関する専門講習会論文集 61 (昭 33-2)		回鉄道技術研究所, 汽車会社 KSK 技報 4,2 (昭 30-4)
(4)	中村ほか: 機械学会誌 61-478-1367 (昭 33-11)		○鉄道技術研究所客貨車研究室 "キハ 42500 形デ
5)	中村,小西: 材料試験 第7巻 第55号 190		ィーゼル動車台車の応力測定"鉄道技術研究所
6)	中村,小西: 鉄道技術研究所依頼試験報告 7-14 (昭 31-3)	(中間報告 6-60 (昭 27-1)
(7)	たとえば西原ほか: 機械学会誌 53-380-340 (昭 25-9)	(11)	上田ほか: 機械学会論文集 24-147-804 (昭 33-11)
8)	最近の機関車横圧測定例は 小西: 機械学会論文集 25-151,	(12)	小西: 材料試験 2-3-40 (昭 28-1)
	221 (昭 34-3)	(13)	小西: 材料試験 5-28-33 (昭 31-1)
(9)	たとえば 石橋: 金属の疲労と破壊の防止 39 (昭 29-12)	(14)	小西: 材料試験 (昭 32-12)



実用新案 第467031号 実用新案 第472042号 和 田 正 脩 · 小 林 長 平 安 藤 文 蔵

X 線 断 層 撮 影 装 置

実用新案第 472042 号は油圧機構とX線管に連動する電気接点の 組合わせにより断層撮影装置の操作を自動化しボタンを押すだけで 楽に操作できるようにしたもので,第1図は油圧回路,第2図は電 気回路を示す。

その動作を簡単に説明すると、準備ボタン19を押すことにより電磁弁10が開いて油ポンプ8からの圧油をシリンダ6に送りバネ5に 抗してX線管3を準備位置Aに移動させる。A位置に達すると第3 図に示すカムスイッチの接点22が開いて電磁弁10を閉じX線管の移 動を止める。つぎに撮影ボタン20を押すと、ブッキー始動コイル17 が動作し、ついで電磁弁11が開くためシリンダ6内の油は徐々に流 出し、X線管はバネの力で反対方向に移動し、その途中からカムス イッチの接点21が閉じて電磁開閉器16を付勢しX線管に高圧を印加 する。同時にリレ-18が動作して回路を保持し、X線管がB位置に 達したとき接点21が開いて撮影を終了する。

撮影時の管球移動角度は接点21,22の位置をずらして調整し,移動速度は流量調整弁12によって調整する。

実用新案第 467031 号は上記装置を普通のブッキー撮影にも使え るようにしたもので、切換スイッチ27をB側に倒すと、これに連動 して接点 28, 29, 30 が開きブッキー撮影用回路に切換わる。

この状態で準備ボタン19を押すと、X線管が中央位置0まで移動 したときカムスイッチの接点23が開いて電磁弁10を閉じX線管を停 止させる。つぎに撮影ボタン20を押すと、タイマー接点31が閉じて いる間だけX線が発生しX線管を中央位置に固定したままでブッキ ー撮影を容易に行うことができる (坂本)



