U.D.C. 621.873.3:531.66

ダブルリンク型水平引込クレーンの巻上および 引込運動における衝撃値について

Impact Value of Double Link Type Level Luffing Crane in Hoisting and Luffing Motion

By Noboru Ōnishi Kameari Works, Hitachi, Ltd.

Abstract

The impact value for various operations of double link type level luffing crane has hitherto been handled on the assumption basis. The writer measured the values with the crane in actual operation to enable engineers to deal with it with confidence based on proved figures.

The measurement was carried out in the following way; a photoelectric cell type stress gauge is equipped at three parts as illustrated in Fig. 2.(a), (b) and (c), and the stress of each part was recorded by oscillograph. Then, the impact values calculated from the oscillograms thus obtained were compared with the calculated values derived from the theoretical analysis. The results of this comparative study are as follows:

(1) In Case of Hoisting:

The magnitude of stress arising from the static load at the tip of boom makes the following ratio, $\tilde{\gamma}'$, with the stress involving the impact:

 γ' calculated value 1.6 γ' measured value 1.55

大西昇*

(2) In Case of Luffing:

In case of luffing operation, the impact value reached the maximum when the jib is retroceded inside the minimum radius.

Impact due to Oscillation of Hoisted Load:

The maximum width of oscillation of hoisted load, X_{max} , immediately after the tip of the boom comes to standstil is expressed as follows:

$$X_{\max} = 2 \frac{l}{g} (\alpha + \beta)$$

where,

l=distance between boom tip and load

 α =acceleration rate of boom tip

 β =deceleration rate of boom tip

g=acceleration of gravity

Then, the luffing impact value, S_{H} , caused by the oscillation above analyzed is as follows:

S_H calculated value	0.224 W
S_{H} measured value	0.195 W

where,

W=weight of the load

* 日立製作所亀有工場



Impact due to enertia:

The force impose on the luffing rack, Tr, arising from the inertia of moving part is given as follows:

- T_r calculated value=5.08 t
- T_r measured value=6.26 t

言

As given above, the calculated values come out with some difference with the measured values. And this difference, or error, is assumed to be derivative either from various assumptions employed for simplifying the introduction of formulas, or error in assumption of machine strain, or ununiformity of stress distribution of the measured section.

[I] 緒

ダブルリンク型水平引込クレーンが各種の運動をなす 際に生ずる衝撃値に対しては,従来一応仮定を立てて取 扱つていた。今回これらの衝撃値を解明するため実物に ついて実測したので,その結果を検討してその一部をこ こに報告する。

〔11〕 主 要 機 能

本機は第1図に示すような走行式橋桁上を横行する。 ダブルリンク型水平引込クレーンであり,その主要機能 はつぎの通りである。

能 力 (石炭)..... 150 t/h



第1図 ダブルリンク型水平引込起重機全体図

Fig.1. General View of Double Link Type Level Luffing Grane

			e la
旋	*	径最大 24 m	最小 9m
巻		上80 m/min	100 kW
引		达80 m/min	20 kW
旋		回 1 r/min	20 kW
橫		行40 m/min	30 kW
電		源 440 V	$60 \sim$
電		源 440 V	$60 \sim$

〔III〕実測要領

実測は主として巻上,引込および旋回運動による衝撃 に対して行い,第2図に示せる位置(a),(b)および(c) に光電管式歪計⁽¹⁾を取付け,そこの部材の歪をオッシロ グラムに記録して衝撃値を求めた。本報告は巻上および 引込運動におけるものを検討した結果である。

[IV] 巻上時の衝撃

巻上時の衝撃で最大と考えられるものは地切時に起る ものである。したがつて巻上衝撃としては地切時の衝撃 のみを検討する。なお本機の巻上装置は巻上と開閉をそ れぞれ別箇の電動機で行うようになつている。

(1) 理論的検討

巻上地切時における衝撃は鋼索および鉄骨類に生ずる 弾性歪を考慮して検討する。なお計算に使用する記号は つぎのごときものとする。

V_H: 鋼索速度 (cm/s)



- W: 鋼索1本にかかる静荷重 (kg)
- **E**: 鋼索の弾性係数 (kg/cm²)
- A: 鋼索の純断面積 (cm²)
- L: 鋼索の全長 (cm)
- g: 重力の加速度 (cm/s²)
- (A) 鋼索の伸びの影響

荷重が地面を離れる直前には鋼索は静荷重 Wに相当 する伸び $\delta_2(cm)$ を生じ,さらに荷重を加速するためこ の伸びは $\delta_1(cm)$ となる。この状態から荷重が一定速度 V_H に達したときには鋼索の伸びは δ_2 になつておる筈で ある。したがつて鋼索の自重を無視すると、鋼索が伸び δ_1 から δ_2 に縮んだとき放出するエネルギは

$AE\delta_{1}{}^{2}$	$AE\delta_{2}{}^{2}$	(1)
2L	2L	
 方荷重の	受取るエ	ネルギは速度 V _H による運動のエ

- 36 -----

ダブルリンク型水平引込クレーンの巻上および引込運動における衝撃値について 1285



第3図 巻 上 衝 擊 説 明 図 Fig. 3. Skeleton Diagram for Explanation of Impact due to Hoistiing Motion

ネルギ $\frac{WV_{H}^{2}}{2g}$ と、鋼索が $(\delta_{1}-\delta_{2})$ だけ縮むための位置のエネルギ $W(\delta_{1}-\delta_{2})$ である。したがつて荷重の受取つた総エネルギは

 $\frac{WV_{H^2}}{2g} + W(\delta_1 - \delta_2) \quad \dots \quad \dots \quad \dots \quad (2)$

である。以上の2式を等置して

$$\frac{AE\delta_1}{2L} - \frac{AE\delta_2}{2L} = \frac{WV_H^2}{2g} + W(\delta_1 - \delta_2)$$

これを整理して

$$\delta_{1} = \delta_{2} + V_{H} \sqrt{\frac{WL}{AEg}}$$

$$\therefore \quad \frac{\delta_{1}}{\delta_{2}} = 1 + V_{H} \sqrt{\frac{WL}{AEg}} \times \frac{1}{\delta_{2}} = 1 + V_{H} \sqrt{\frac{WL}{AEg}} \times \frac{AE}{WL}$$
$$= 1 + V_{H} \sqrt{\frac{AE}{WLg}} = \gamma \qquad (3)$$

$$\Delta L = \frac{WL_e}{AE} \text{ advit } L_e = \frac{AE}{W} \Delta L = AE\delta_V (4)$$

となる。上式の δ_{v} はブームの先端に単位荷重を加えた ときに生ずるブーム先端の垂直方向の撓みを与える。よ つて鉄骨の歪を考える代りに鋼索の全長が ($L+L_{e}$) で あるとして,荷重 W を加えたときの鋼索の歪を考えれ ばよい。したがつて(3)式の rは(5)式の r' となる。

$$r'=1+V_{H}\sqrt{\frac{AE}{Wg(L+\delta_V AE)}}$$
(5)
(C) 数値計算

以上の諸式に数値を入れて計算してみる。

- $V_H: 80 \text{ m/min}=133 \text{ cm/s}$
- E: 1.0×10⁶ kg/cm² (仮定)
- L: 5,240 cm
- δ_V : 3.71 cm/t (計算值)

$$W: \left(\frac{\sqrt{r} + 1}{2}\right) = 3,000 \text{ kg}$$

- $A: 1.6 \, {\rm cm}^2$
- g: 980 cm/s²

$$r = 1 + V_{H} \sqrt{\frac{AE}{WLg}} = 1 + 133 \sqrt{\frac{1.04}{10^4}} - 2.35$$
$$r' = 1 + V_{H} \sqrt{\frac{AE}{Wg(L + \delta_V AE)}} = 1 + 133 \sqrt{\frac{0.488}{10^4}}$$

 $\delta_1 \ge \delta_2$ の比 r は地切の際にブームの先端にかかる衝撃荷重と静荷重の比に等しい。

(B) 鉄骨の歪の影響

鉄骨の歪による影響は,近似的にこれを鋼索の伸びに 置き換えて考えれば簡単に求めることができる。今第3 図に示すように,ブームの先端に静荷重 W をかけたと きに生ずる垂直方向の歪を 4L とする。一方鋼索に荷重 Wを静的に加えて 4L の伸びを生ずる鋼索の仮想長さを L,とすれば =1.93

以上はいずれも 80 m/min の全速で地切した場合である。

(2) 実測値の検討

第4図は巻上時の衝撃を記録せるオッシログラムの一 例である。各曲線はそれぞれ電流値,電動機回転数およ び第2図の(a),(b)および(c)における鉄骨の歪の変化 を示したものである。この中で No.3 ブームの(a) 位置 における衝撃値について検討してみる。

(A) 巻下げ時の接地ならびに加速および減速が起る 際にはオッシログラム上に高い波が現われて衝撃が起つ ていることを示す。



____ 37 ____

1286 昭和30年9月 日 立 評·論 第37巻 第9号

(B) 摑みが進むにつれてブームに加わる荷重が増加 しブーム(a)における歪が増している。

(C) ついで巻上電動機の起動とともにオッシログラ ム上に波が現われ, さらに地切に至つて最大の波が現わ れている。この際のバケットの摑み量は約 3t であり, 旋回半径は最大であつた。

グラフより空バケットの場合すなわち巻上開始前と石 炭を摑み上げた場合との差を見ると 76 kg/cm² であり, これはあきらかに摑み量 3t によつてブーム (3)の(a) 位置に生じた応力である。したがつてバケットの自重 (3t)を合計した荷重に対しては

 $76 \text{ kg} \times \left(\frac{3,000 \text{ kg} + 3,000 \text{ kg}}{3,000 \text{ kg}}\right) = 152 \text{ kg/cm}^2$

の筈である。一方地切時の最大応力振幅に相当する値は 110 kg/cm² である。したがつて地切時の衝撃値として は $\frac{110}{2}$ =55 kg/cm² となる。故に静荷重の場合と衝撃 を受けた場合との応力比は

$r' = \frac{152 + 55}{152} = 1.36$

なお地切の際の巻上速度はグラフより、ほぼ全速の 65% であることがわかる。

(3) 実測値と計算値との比較

地切速度 V_H を実測値と等しく全速の 65% すなわち



第5図	引	込	衝	擊	説	明	\mathbb{X}
Fig. 5.	Ske	leton	Diagr	am	for Ex	xplai	nation
	of	mpac	t due	to	Luffir	ng N	Iotion



133cm/s×0.65=86.5cm/sとして計算してみると,(5) 式より

γ′(計算值)=1+0.93×0.65=1.6

となり,一方実測の結果は前項に求めたごとく

r'(実測值)=1.36

である。

すなわち実測値は計算値より低く,その比は 1.18 で ある。これは鋼索の伸びおよび鉄骨の歪の仮定にある程 度の誤差が免れないためと考えられる。

しかして上記の実測値を全速で地切したものとして換 算してみると

$$\gamma'_{\max} = 1 + 0.36 \times \frac{1}{0.65} = 1.55$$

となる。

[V] 引込時の衝撃

引込運動においてはブームの位置によつて引込ラック にかかる衝撃の大きさは異る。今回の実測ではブームを 最小半径に引込んだときの衝撃が最大値を示したので, 本報告ではこの場合について検討する。

(1) 理論的検討

(A) ブームを出し入れするときの衝撃値に最も大き な影響をおよぼすのは荷重の振れに起因するものであ る。第5図のごとく,吊上げた荷重Wが振ると考える。



第6図 引 込 衝 擊 説 明 図 (加速時)

Fig. 6. Sketeron Diagram for Explanation of Impact due to Luffing Motion (Acceleration)

今ブームの先端が水平に V_L の速度で動いていて瞬時に 停止して荷重が振れ始めたときを考える。ブームの先端 に働く水平分力 H は鋼索の張力 T から生じ

$H = T \sin \theta = W \tan \theta$

となる。

今, θ=振子の最大角度, l=振子の長さ

とすると,荷重の位置のエネルギと,運動のエネルギとの関係から

$$W(l-l\cos\theta) = \frac{WV_l^2}{2g}$$

$$\cos\theta = 1 - \frac{V_L^2}{2gl}$$

$$\theta = \cos^{-1}\left(1 - \frac{V_L^2}{2gl}\right) \dots (7)$$

上式は荷重の振れ角 θ と引込速度 V_L との関係を与える。これは減衰抵抗を考えない場合の限界を示すもので、 い長くなる程その振れ角 θ は小となり、したがつて水平分力Hが減少することを知る。すなわちブーム先端の 鋼索が長い程引込衝撃が減少する。

_____ 38 _____

(B) 今引込運動の停止時の荷重の状態を考えるに, 停止前には常には減速されると同時に, ブームその他が 歪を起すため荷重の振れ,したがつて引込の衝撃が相当 減少する筈である。

今荷重 ₩ がブームの先端に垂直に下がつて静止して いる状態から引込運動を始め,等速運動から減速状態に 入り,ついで停止に至る間の荷重の運動を考察する。

第6図においてブームの先端が0から加速を始めaだ け進んだとき、荷重 W は図のごとき位置に振れたとす る。Tを鋼索の張力とするとその水平分力は $T\frac{(a-x)}{l}$ であるから、運動方程式は

今振幅が小なる場合 $l \Rightarrow y$ と考えられる。したがつて T = mg となる。故に(6)式は

$$m\frac{d^2x}{dt^2} - mg\frac{(a-x)}{l} = 0$$

すなわち

 $\frac{d^2x}{dt^2} + \frac{g}{l}x = \frac{g}{l}a \quad \dots \quad (7)$

今ブームの先端が停止の状態から一定の加速度 α で一 定速度 V_L に加速されるものとすると, $a = \frac{1}{2} \alpha t^2$ となる から(7)式は



Fig.7. Skeleton Diagram for Explanation of Impact due to Luffing Motion (Constant Speed)

これが支点とともに移動する荷重 Wの加速状態における運動を示す。最大振幅 B_1 は $\cos\sqrt{\frac{g}{l}t}=-1$ のときであるから

つぎに等速運動中の状態は同様に,ブーム先端が荷重 より b1 だけ先行して等速に移り, a だけ進んで第7図 の状態になつたとすると

となる。

$$\frac{d^2x}{dt^2} + \frac{g}{l}x = 0$$
の一般解は

$$x = C_1 \sin \sqrt{\frac{g}{l}} t + C_2 \cos \sqrt{\frac{g}{l}} t$$

となり,他方(8)式の特別解は

$$x = \alpha \left(\frac{1}{2}t^2 - \frac{l}{g}\right) \geq t_a \delta_o \quad \sharp \supset \tau(8) \exists \mathcal{O} \rightarrow \mathcal{H} \notin \mathfrak{K}$$
$$x = C_1 \sin \sqrt{\frac{g}{l}} t + C_2 \cos \sqrt{\frac{g}{l}} t + \alpha \left(\frac{1}{2}t^2 - \frac{l}{g}\right) (9)$$

ただし C_1 および C_2 は定数で初期条件により決定される。すなわち, t=0 で x=0, $\frac{dx}{dt}=0$ であるから, これらを(9)式および, (9)式を t に関して微分したものに代入すると

$$C_1=0$$
 および $C_2=lpha \frac{l}{g}$ となる。したがつて(9)式は
 $x=lpha \frac{l}{g}\cos\sqrt{\frac{g}{l}}t+lpha (\frac{1}{2}t^2-\frac{l}{g}).....(10)$

簡単にするため (X, Y) 座標に変換すると, x=a+X= $\frac{1}{2} \alpha t^2 + X$ であるから

なお b1 の値は(11)式の t に t1 を代入したときの X の値である。

立 評 論

日

第37卷第9号



第8図 引 込 衝 擊 説 明 図 (減速時)Fig. 8. Skeleton Diagram for Explanation of Impact due to Luffing Motion (Retardation)

すなわち

$$b_1 = X_{(t=t_1)} = \alpha \frac{l}{g} \left(\cos \sqrt{\frac{g}{l}} t_1 - 1 \right) \dots \dots \dots (17)$$

さらに進んで、減速に入つたときの状態は、同様にブ ーム先端が減速に入つてからaだけ進んだ位置を考えて (第8図)

$$\frac{d^2x}{dt^2} + \frac{g}{dt^2}x = \frac{g}{dt^2}a$$



第9図 引 込 衝 撃 説 明 図 (停止時)
Fig.9. Skeleton Diagram for Explanation of Impact due to Luffing Motion (Stopping)

 $dt^2 l l$

 β を減速度とすると,

$$a = V_L t - \frac{1}{2} \beta t^2$$

であるから

(18) 式の一般解は

$$x = C_1 \sin \sqrt{\frac{g}{l}} t + C_2 \cos \sqrt{\frac{g}{l}} t$$
$$-\frac{1}{2}\beta t^2 + V_L t + \frac{l}{g}\beta \dots \dots \dots \dots (19)$$

このときの初期条件は t=0 で, $x=b_2$, $c_2=b_2-\frac{l}{g}\beta$, また dx/dt は (15) 式より t に等速時間 t_2 を代入して 求めうる。すなわち

$$\frac{dx}{dt_{(t=t_2)}} = -\alpha \sqrt{\frac{l}{g}} \sin \sqrt{\frac{g}{l}} t_1 \cos \sqrt{\frac{g}{l}} t_2$$
$$- b_1 \sqrt{\frac{g}{l}} \sin \sqrt{\frac{g}{l}} t_2 + V_L$$

であるから (19) 式を微分したものと比較して C₁ を求 めると

$$C_1 = -\alpha \frac{l}{g} \sin \sqrt{\frac{g}{l}} t_1 \cos \sqrt{\frac{g}{l}} t_2 - b_1 \sin \sqrt{\frac{g}{l}} t_2$$

となる。故に(19)式は

$$x = a + X = V_L t - \frac{1}{2}\beta t^2 + X$$

であるから

$$X = -\left(\alpha \frac{l}{g} \sin \sqrt{\frac{g}{l}} t_1 \cos \sqrt{\frac{g}{l}} t_2 + b_1 \sin \sqrt{\frac{g}{l}} t_2\right)$$
$$\times \sin \sqrt{\frac{g}{l}} t + \left(b_2 - \frac{l}{g}\beta\right) \cos \sqrt{\frac{g}{l}} t + \frac{l}{g}\beta \dots (21)$$

b₂の値は(16)式のtにt₂を代入したときのXとなる。 すなわち

最後にブーム先端停止後の状態(第9図)は同様に

$$\frac{d^2x}{dt^2} + \frac{g}{l}x = 0$$

この式の一般解は

$$x = C_1 \sin \sqrt{\frac{g}{l}} t + C_2 \cos \sqrt{\frac{g}{l}} t \dots \dots \dots \dots (23)$$

-このときの初期条件は *t*=0 で, *x*=*b*₃, *C*₂=*b*₃ となり, *C*₁ は前と同様に (20), (23) 式より求めると

$$C_{1} = -\left(\alpha \frac{l}{g} \sin \sqrt{\frac{g}{l}} t_{1} \cos \sqrt{\frac{g}{l}} t_{2} + b_{1} \sin \sqrt{\frac{g}{l}} t_{2}\right)$$
$$\times \cos \sqrt{\frac{g}{l}} t_{3} - \left(b_{2} - \frac{l}{g}\beta\right) \sin \sqrt{\frac{g}{l}} t_{3}$$

である。





$$+b_{1}\sin\sqrt{\frac{g}{t}}t_{2}\right)\sin\sqrt{\frac{g}{t}}t_{3}+\left(b_{2}-\frac{l}{g}\beta\right)$$
$$\times\cos\sqrt{\frac{g}{l}}t_{3}+\frac{l}{g}\beta\ldots\ldots(25)$$

(25)式において x の最大値は, b₁, b₂ および b₃の絶 対値の最大の場合でこのためには

$$\cos\sqrt{rac{g}{l}}t = -1, \quad \cos\sqrt{rac{g}{l}}t_2 = \pm 1, \quad \cos\sqrt{rac{g}{l}}t_3 = -1$$

となったときである。このときの x の値は

すなわちブーム先端が停止後の荷重 Wの振幅 Bの最大 値はつぎのようになる。

つぎにブーム先端の歪の影響を考える。この影響はブ ーム先端の歪のエネルギだけ振れが減少すると考えられ る。この歪のエネルギ e,は

$e_{\partial} = \frac{W^2 \tan^2 \theta \delta_H}{2}$

ただし θ =荷重の振れ角 δ_H =ブーム先端のバネ常数 しかし θ が小なるときは上記の値はさらに小となるから これを省略すると水平力Hの最大値は(27)式より

$$H_{\max} = \frac{2l}{g} (\alpha + \beta) \times \frac{W}{l}$$

$$= \frac{1}{2g} \Delta w \sigma^{-1} \dots (25)$$

今 $T_i = 慣性力による引込ラックの張力$
 $v_r = ラックの速度$

とすれば

(D) 以上の式に実際の数値を代入してみる。 l=5 m W=2.9 t $V_L=1.33 \text{ m/s}$ (平均速度) $t_1=3 \text{ s}$ $t_2=8.5 \text{ s}$ $t_3=1.7 \text{ s}$

以上の数値で計算して荷重の運動の状態を示したのが 第10図であり,実測図第12図(次頁参照)に相当するもの である。すなわち,ブーム先端停止時の最大振幅は 2× 1.12 m, でこれによりブーム先端に生ずる水平力*H*は

$$H = W \times \frac{1.12}{5} = 0.224 \times W = 0.224 \times 2.9 \text{ t}$$

= 0.65 t

つぎに (30) 式に対しては

$$\sum wv^2 = 9.49 \text{ t} - \text{m}^2/\text{s}^2$$
 (計算値)
 $v_r = 0.1725 \text{ m/s}$ $t_3 = 1.1 \text{ s}$
 $T_r = \frac{\sum wv^2}{gv_r t_3} = \frac{9.492}{9.8 \times 0.1725 \times 1.1}$
=5.08 t

1290 昭和30年9月

日立評論

第 37 巻 第 9 号



第11 図

引込衝擊実測図(2.8 t 摑)

Fig. 11.

Oscilogram of Impact due to Luffing Motion (With 2.8t Loaded Bucket)





時 同 (S)

第12図 引込衝撃実測図(空バケット)

Fig. 12. Oscilogram of Impact due to Luffing Morion (with Bucket Empty)

(2) 実測値の検討

(A) 今第11図, 第12図および第13図を比較検討して みる。これらの図はそれぞれつぎの状態を示したもので ある。

第11図 2.8 t 摑のときの引込運動停止時の状態
第12図 空バケットのときの引込運動停止時の状態
第13図 バケットを地上に降した状態で引込運動を
停止した状態

第12図と第13図および第11図と第13図の差を見れば, それぞれ空バケットのときと 2.8 t 摑んだときの影響が 見られ,第13図と無荷重時の静的応力(別に測定したもの)との差によつて無荷重時の状態が見られる。

(B) 各場合の実測値を比較検討して,荷重によるラ ックへの衝撃値を出す。第1表より荷重の影響のみによ るラックの張力と荷重の比は大体 2.1 である。すなわち ラックには荷重の 2.1 倍の衝撃がかかる。なお別に力線 図によつて求めると,ブームの先端に水平荷重をかける と,ラックの張力として,その 10.8 倍となつて現われ る。したがつて,ブーム先端の荷重に換算した衝撃は 2.1/10.8 W=0.195 W,またブームのみを引込んだとき 時間 (S)

- 第13図 引 込 衝 撃 実 測 図 (バケットを地上に降した場合)
- Fig. 13. Oscilogram of Impact due to Luffing Motion (Without Bucket)

は第1表の σ_1 より、 T_r =250/2kg/cm²×25cm²=3,130 kg であり、このときの減速時間は t_3 =1.1s である。な お以上の実測値はすべて引込ラックの溝形鋼の上双で 測定したもので、計算はこの応力が全断面に一様に分布 したものとして行つた。

(3) 計算値と実測値の比較

(A) 荷重による引込時の衝撃 (S_H)

S_H(計算値)=0.224 WS_H(実測値)=0.195実測値と計算値の比は0.224/0.195=1.15

(B) 慣性力による衝撃 これは荷重がなくて、すな わちブームのみを引込んだときの衝撃値である。

 T_r (計算值)=5.08 t

 $T_r(\underline{x}) = 3.13 \times 2 = 6.26 \text{ t}$

(引込ラックは2本で一組である)

両者の比は 6.26/5.08=1.23

以上のごとくいずれの場合にも計算値と実測値の間に は若干の相異が見られる。これは引込ラック断面におけ る応力の分布が均等でないためであると考えられるが,



第1表引込時における衝撃値

Table 1. Impact of Luffing Motion

			σ_{max} (kg/cm ²)	σ _{min} (kg/cm ²)	$\begin{vmatrix} \rho \\ (\sigma_{max} - \sigma_{min}) \\ (kg/cm^2) \end{vmatrix}$	減速時間 (t ₃ s)	鉄骨のみ によるの (o1 kg/cm ²)	荷重のみ によるの (12 kg/cm ²)	ラツク張力 (kg)	荷 重 (kg)	ラツク張力 と荷重の比
第	13	\mathbb{X}	770	520	250	1.1	250	alte das			
第	12	図	700	290	410	1.7	162	248	$\pm 3,100$	1,500	2.07
第	11	図	845	130	715	1.2	229	486	$\pm 6,075$	2,900	2.1

(注) σ はラツクの応力, ラツクの断面積を 25 cm² とする。

特に(A)の場合計算値は相当大きな値を示している。こ れは鉄骨の歪を無視しかつ振幅が小さいものとして計算 を簡易化し, さらに振動の減衰を無視したなどによるも のと考えられる。

以上の検討により引込運動時に生ずる衝撃値は次式で 表わすことができる。

1

$$S_{H}(\max) = \frac{2Wl}{g} (\alpha + \beta) \times \frac{1}{g}$$
$$= \frac{2W}{g} (\alpha + \beta)$$
$$T_{r} = \frac{\sum wv^{2}}{gv_{r}t}$$

(注)本実測における減速時間は制動機の調整の関係 により、非常に短縮されており、したがつて衝撃 も大きく現われておる。

$$r' = 1 + V_H \sqrt{\frac{AE}{Wg(L + \delta_V AE)}} = 1.6$$

となる。

γ'(実測値)=1.55

(2)引込

引込の場合の衝撃は主に荷重の振れおよび運動部分の 慣性力により生ずると考えられ,その値は最小半径に引 込んだときに最大を示した。また衝撃値の大きさは引込 速度,加速度および鉄骨の歪により影響を受ける。

(i) 荷重の振れによるもの。

停止時の荷重の振れの振幅は下式となる。

$$x = -\left[\left(\alpha \frac{l}{g} \sin \sqrt{\frac{g}{l}} t_1 \cos \sqrt{\frac{g}{l}} t_2 + b_1 \sin \sqrt{\frac{g}{l}} t_2\right) \\ \times \cos \sqrt{\frac{g}{l}} t_3 + \left(b_2 - \frac{l}{g}\beta\right) \sin \sqrt{\frac{g}{l}} t_3\right] \\ \times \sin \sqrt{\frac{g}{l}} t_1 + b_3 \cos \sqrt{\frac{g}{l}} t_1$$

〔VI〕 結 言

以上巻上および引込運動に伴つて生ずる衝撃応力を, オッシログラムにより求めて検討した。

巻上時における衝撃を含んだ応力を(5)式により計算 せる理論値と実測値との間には若干の誤差がある。この 誤差は理論式を誘導するに当り,機体の歪の仮定の誤差 および各部の摩擦損失などを無視して式の誘導を簡略化 せるためと考えられる。

引込時における衝撃は(24)式および(30)式により算出 せる理論値と実測値には多少の誤差がある。これは測定 せる引込ラックの断面における応力分布の不均等や,鉄 骨の歪および振動の減衰を無視し,荷重の振幅が小なる ものとして式の誘導を簡略化したなどのためによるもの と考えられる。

(1) 巻 上

巻上時の衝撃の理論式は,鋼索の伸びと鉄骨の歪を考 えて(5)式を導出した。鉄骨の歪はそれに相当した伸び を生ずる鋼索の長さに置換えて式中に挿入した。ブーム 先端の静荷重に基く応力の大きさと衝撃を含んだ応力の 大きさの比 **r**' は これの最大値は

$$x_{\max} = 2 \frac{l}{g} (\alpha + \beta)$$

 $S_H(計算値) = 0.224W$
 $S_H(実測値) = 0.195W$

(ii) 慣性力によるもの。

$$T_r(計算値) = \frac{\sum wv^2}{gv_r t} = 5.08t$$

 $T_r(実測値) = 6.26$

以上の値はいずれも減速時間が異常に短いときのもの であるため,数値も大きなものとなつている。

以上の検討において,理論的な考察は不十分ではある が,一応実際の設計に応用しうる形に整えた。実測その ものにも不備な点もあり,今一歩前進した実測は今後に 期したい。

本実測は名古屋港務所(現管理組合),および名古屋埠 頭株式会社の幹部の方々の絶大な御援助により遂行され たもので,ここにあらためて深甚の感謝を表する。

参考文献

(1) 富田: 日立評論 33 307 (昭 26-5)

日 立 製 品 ス

日立造船株式会社因島工場納 50t 塔 形水平式引 込ク

50 t Tower Type Level Luffing Crane

輸出船の受注が活気を帯びてきた造船所では、納期短 縮と建造費切下げのため大形船舶のブロック建造方式が 採用された。従来の塔形クレーンでは能力が間に合わ ず, 船殼建造用にさらに大容量のクレーンを要求してい るが、今度の50t塔形水平引込クレーンは特にこの目的 のために製作されたもので,新設計にもかいわらず設計 製作ともにきわめて短期間に行われた記録品である。

この種のクレーンは今迄使い馴れている塔形クレーン に較べ相当に自重が軽くなる特長があるほかに、さらに つぎのような新しい試みが実施されている。

- (1) 形式はスイングレバー形でブームの俯仰に応じ て水平引込運動を行う。
- (2) 巻上荷重の大小に応じて押ボタン操作による速 度切替を電動で行うことができる。なお巻下時には 船殼建造に必要な低速(巻下速度の約10%)を出す ためにダイナミックブレーキを採用している。

耐える構造としている。

- (4) 走行装置は複線式クランクドライブ式で今まで の塔形クレーンと同じであるが、今回はトラックに 単独の電動機を4組備え,走行軸で各脚のトラック を結ぶのを止めたので構造が簡単である。
- (5) 鉄骨部分には極力熔接構造を採用し重量軽減に 努めた。
- (6) 本機には抵抗線歪計式の荷重計を備えており, ブームの半径指示と組合せて常にクレーン全体の安 定を許容範囲で使用できるようになつている。すな わち,ある半径で安定を悪くするような大きな荷重 を吊ると, 直ちに巻上回路を遮断する。またそのと きの許容荷重 80% の値で警報を鳴らして運転員に 知らせるようになつている。

本機はすでに試運転を終り,油槽船の建造に大いに活 躍している。なお本機は国内でこの種クレーンの最大容

(3) 水平引込の運動はネジ式とし、大きな引込力に 量のものである。



	仕 樣	
型	式	
	スイングレバー形水	平引込式
巻	上荷重Max. 38 m	28 t
	24 m	50 t
	Min. 18 m	50 t
揚	程軌条 上 45 m	下 5 m
訅	条中心複線	9 m
巻	上50 t 8 m/min) 28 t 16 m/min∫	100 kW
31	远 32 m/min	50 kW
旋	回 0.5 rpm	50 kW
走	行 30 m/min 4	$ imes 40 \ \mathrm{kW}$
Ē	源 440V	$60\sim$

第1図 50t 塔形水平引込クレーン Fig.1. 50t Tower Type Level Luffing Crane



44 -