船内足場のフレーム摑みの强度について

(第二報)

§1 まえがき

当所々報1953年第1号において、各造船所で実際に用いられているビーム摑み及びフレーム摑みの強度の試験結果を報告したのであるが、今回はフレーム摑み(摑まれる相手がアングル)の強度の算定式を実験的に求める目的を以つて実験を行い、次の結果を得た。

$$\sigma = \frac{M}{Z}$$

$$Z = \frac{1}{9} b^{5/3} t^{4/3}$$

ここに

σは摑みの部分の最大曲げ応力度

Mは摑みに作用する曲げモーメント

Zは摑みの断面係数

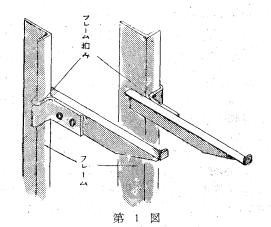
bは摑み材の巾

tは摑み材の厚さ である。

次にその詳細について述べる。

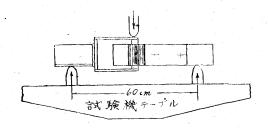
§ 2 試験 た法及びテストピース

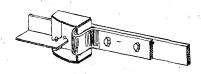
フレーム摑みが船内足場に実際に用いられる状態は第1 図の通りである。即ち摑みは、足場板を支えた片持梁の支点として用いられている。したがつて摑みは片持梁の支点モーメントに相当する曲げモーメントに抵抗しなければならない。



摑みに曲げモーメントを作用させるために,試験においては第2図のように単純梁に置き換え,50屯アムスラー型万能試験機の曲げ試験装置をそのまま用いて荷重を測定した。

摑みのテストピースとしては,厚さ 12mm, 14mm,





第 2 図

16 nm及び18 mmの 4 種, 巾 80 mm, 100 mm, 120 mm, 及び140 nmの 4 種, 各種 2 ケずつ合計 32 ケのものを用意した。第 1 表はその詳しい寸法である。

なお同じ厚さのテストピースは同じ板からくり抜いた ものである。

又厚板の材質を比較するために各厚板から2ケずつテストピースをとり出して、引張試験を行つた。第2表はその結果である。

§ 3 摑みの一部が降伏したときの荷重

前回の報告で述べたように摑みが降伏しない範囲では 荷重と変形はほぼ比例するが、摑みのどこか一部が降伏 すると、変形ばかりが著しく増大して荷重は殆ど増大し ない。したがつてこの場合の極限強度としては、摑みの 一部が降伏したときの荷重を以つて示すのが妥当である と思われる。このような考で、この実験においては降伏 時の強度や応力度だけを扱つている。

第3表にこの試験結果を示す。

なお32回の試験の内,降伏時の荷重がはつきりしなかったものが15回あつたのでそのデータは表から除いてある。

§ 4 摑みの强度の実験式

今Pを摑みが降伏したときの荷重

σ を摑み材の降伏点

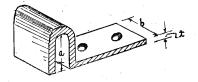
bを摑みの巾

tを摑みの厚さ としたときにPを

 $P = k \cdot \sigma \cdot b^{\alpha} \cdot t^{\beta} \qquad (1)$

(1)式で計算できるように各定数 k, α 及び β を定める。

第 1 表 試験片の形状及寸法



単位 mm

試駁	食片	d	t	a	試験片	b	t	a
No.	1	79.0	12.0	81.6	No. 17	80,6	16.5	82. 5
" //	2	79.7	12.0	82.9	// 18	79. 2	16.4	81.6
//	3	97.0	12.0	81.5	// 19	100.1	16.3	82. 2
", "	4	99.0	12.0	80.7	. // 20	100.9	16.3	81.8
//	5	120.0	12.0	82.5	<i>n</i> 21	119.1	16.1	80. 7
//	6	120.3	12.5	82. 7	// 22	120.6	16.4	80.2
"	7	139.3	12.0	81.2	<i>//</i> 23	138.4	16.4	78.9
. //	8	139.4	12.4	81.9	// 24	138.3	16.3	79.7
//	9	79.3	13.9	78.2	<i>II</i> 25	78.5	17.8	80.8
"	10	80. 1	13.8	75.8	//* 26	79.2	17.6	80.1
. //	11	100.3	13.9	77.5	// 27	99.3	17.7	79.8
//	12	99.3	14.0	80.4	// 28	99.3	17.7	78.5
//	13	121.4	13.9	78. 7	// 29	119.9	17.8	79.0
<i>i</i> .	14	119.6	14.1	77.7	// 30	119.4	17.6	80.5
"	15	140.8	14.3	75.5	// 31	141.4	19.2	77.7
"	16	138.8	* 14.1	78.0	// 32	141.3	19.0	79.8

第1表 引張強度

呼称板厚	寸 法	引張強度		伸び
mm	$mm \times mm$	kg/mm ²	k§/mm²	%
12	35 × 11.7	35	24	32
"	· // // // // // // // // // // // // //	37	24	32
14	35×13.8	37	22	36
//	" //	38	23	. 33
16	35 × 16.0	37	23	31
"	//	37	23	30
18	35×18.8	44	27	23
. //	//	43	25	30

式を(1)の形に選んだのはPが σ に比例し、b及びtのある函数(但し比例はしない)となることが分つたからである。

さて k, σ 及び β を決定するには最小二乗法による。 今 P, σ , b 及び t の \log をとりそれを改めて P, σ , b 及び t と置くと(1)式は

 $P=k+\sigma+\alpha b+\beta t$ ……………(2) となる。(2)の正規(誤差)方程式は,

 $kn + \alpha \Sigma b_i + \beta \Sigma t_i = \Sigma (P_{i-\sigma i}) - k\Sigma b_i + \alpha \Sigma b_i^2 + \beta \Sigma b_i t_i = \Sigma b_i (P_{i-\sigma i}) - k\Sigma t_i + \alpha \Sigma b_i t_i + \beta \Sigma t_i^2 = \Sigma t_i (P_{i-\sigma i})$ (3)

第3表 摑みの降伏時の荷重

-			1		
テスト ース番		厚 さ t mm	b mm	降伏点 σkg/mm²	降伏時の 荷 重 P kg
No.	1	12.0	79.0	24	800
" //	2.	12.0	79. 7	24	700
11	3	12.0	97.0	24	1200
// //	4	12.0	99.0	24	1100
11	5	12.0	120.0	24	1500
//	6	12.5	120.3	24	1300
//	7	12.0	139.3	24	1900
"	8	12.4	139.4	24	2100
//	17	16.5	80.6	23	1100
//	17	16.4	79.2	23	1100
"	19	16.3	100.1	23	1700
"	20	16.3	100.9	23	1600
//	21	16.1	119.1	23	2200
"	22	16.4	120.6	23	2300
//	24	16.3	138. 3	23	2400
"	31	19.2	141.4	25	3700
"	32	19.0	141.3	27	3700

となる。(3)の各係数を第3表から求めると,

$$\tilde{n} = 17$$

$$\Sigma b_i = 34.63722$$

$$\Sigma t_i = 19.71802$$

$$\Sigma b_i^2 = 70.71987$$

$$\Sigma t_i^2 = 22.96708$$

$$\Sigma t_i b_i = 40.20113$$

$$\Sigma (P_{i} - \sigma_i) = 31.24610$$

$$\Sigma b_i (P_{i} - \sigma_i) = 63.94353$$

$$\Sigma t_i (P_{i} - \sigma_i) = 36.41452$$

但し、b及びtはmm、Pはkg、 σ は kg/mm^2 を単位としてその \log をとつたものである。

(4)を(3)に代入してこれを解くと,

$$k = -3.11373$$

$$\alpha = 1.6667$$

$$\beta = 1.3414$$

k を真数に戻し、 α 及び β を分数で表わすと、

$$k = \frac{7.7}{10000}$$

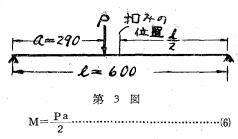
$$\alpha = \frac{5}{3}$$

$$\beta = \frac{4}{3}$$

故に(1)は

$$P = \frac{7.7}{10000} \text{ s.b}^{5/3} \cdot t^{4/3} \cdot \dots (5)$$

さて前記の荷重試験において摑みの受ける曲げモーメントをMとすれば、摑みの位置はスパレの中点である故に



となる。

(6)に(5)を代入すれば

$$M = \frac{a}{2} \times \frac{7.7}{10000} \cdot b^{5/3} t^{4/3}$$

上式において a=280mm を代入すれば

$$M = \frac{1}{9} \sigma \cdot b^{5/3} \cdot t^{4/3}$$

今
$$Z = \frac{1}{9} b^{5/3} \cdot t^{4/3}$$
(7) とおけに $\sigma = \frac{M}{7}$ (8) となる。

(7)及び(8)は降伏時においてばかりでなく降伏しない範囲である限り常に成立つと考えてよい。

なお(7式は元来が実験式であるが、左辺の常数小をノンディメンションとしても左辺のディメンションはたまたま理論式と一致する故に b 及び t の単位はmm に限定しなくてもよい。又Mの単位も同様に kg. mm に限定しなくてもよい。

(森宜制 平井康善)