(昭和 42 年5月造船協会春季講演会において講演)

新造青函連絡船の進水時強度試験

正員 白 石 隆 義*

Strength of Newly Built "Seikan" Train Ferries Tested on Their Launching

By Takayoshi Shiraishi, Member

Summary

Measured stresses and deflections are compared with calculated ones. Method to calculate the correct bending moment at lift by the stern, considering the effect of inertia force of virtual mass, is established. The values of virtual mass coefficient kw' lied between $2.2 \sim 3.0$. The contributions of the super structures to the longitucinal strength and rigidity are discussed. Strength of stress concentrated parts at double bottom is examined and the parts are proved to be safe from fatigue failure.

1まえがき

国鉄は昭和 38 年以来順次新造してきた7隻の青函連絡船のうち4隻について進水時を利用した強度試験を実施した。その主な目的は次の通りである。

- (1) 縦曲げに対する強度および剛性を 把握する。
- (2) これら強度あるいは剛性に対する 上層甲板の有効性を検討する。



·			
全長	132.0 m		
華線間長 Lpp		123.0 m	
巾 (型)		17.9 m	
深さ	7.2 m		
計画吃水		5.2 m	
総トン教		8,300 t	
Сь		0.542	
C.		0.885	
Cw		0.782	
航海速力		18.2 Kn	
價車巷載量		ワム狭葉48両	
主機出力		1,600PSX8台	
推進景		可変ピッチ	
パウスラスタ 出力		1,000PS	
	霄	330人	
來客 定員	2第	870人	
	計	1,200人	
運航要員		54人	

原稿受付 昭和 42 年1月 10 日



第2図 新造青函連絡船の正面線図

^{*} 鉄道技術研究所 (Railway Technical Research Institute)

造船協会論文集 第121号

- (3) 曲げモーメントと曲げ応力との関係を極力正確に把握して,就航中の曲げモーメント頻度を曲げ応力頻 度より求めるための資料を得る。
- (4) (3)の目的のために進水時特に船尾浮揚時の曲げモーメントを船体および付加質量の慣性力を考えた動 的釣合条件より求める方法を確立する。
- (5) 局部的な強度上の問題点について検討する。

本報告は、これらの試験の結果およびそれらに関する考察について記すものである。なお、試験に用いたたわ みを始めとする各種の量の動的測定法は既報の通りである⁽¹⁾。

福日	名	津軽(T)丸	八甲田(н)九	松前(Mm)丸	摩商(Ms)丸
進水期	B	S 38-11-15	S 39.4.15	S 39. 7. 23	5 40.3.18
		清賀童工·浦賀	三菱重工·神户	函館ドック·函館	三葵重工·神户
運水場	777	第5 船台	第3 船台	第4船日	茅3船台
進水夏量健	(宋皇重)	3,700 (70)	3,590 (173)	3,673 ^t (95 ^t)	3,803*(126*)
固定台長さ(佩斜)	144.9 m	142.5m	150.3m	142.5 m
清走台長さ	(賃件)	93.0m	97.3m	99.4 m	97.3 M
滑走日中		1.000 m	1.220 m	0.800 m	1.220 m
潘走台中心	間距离	4.50 M	5.60 m	5.60 M	5.60 m
+-15-112.0	前部	18.0 M	14.6 m	9.7 M	14.6 m
有一八-八-八-〇 後部		12.0 m	20.1 M	13.9 m	20.1 1
固定台书	マンバー	0.900	0.631	0.550 ^m	0,631 M
	前端	38/1000	39/1000	39/1000	39/1000
而在金件	後端	87/1000	73/1000	64/1000	73/1000
LEICO MRAT	平均	63/1000	56/1000	52/1000	56/1000
	私体中央	53/1000	51/1000	48/1000	51/1000
滑走台平均	倾斜	54/1000	51/1000	47/1000	51/1000
竜骨锁	斜	50/1000	46/1000	43/1000	46/1000
進水果前端	最大的重	970t	830 ^t	790 ^t	786 ^t
滑走的	* 体	ヘッド	如环	如珠	如球
	荷言	1.68 M	2.56 M	1.95m	2.83 M
完全对物性心成	* &	3.36 M	3.32 ₩	3.4 m	3.54 m
	榱	4.96m	4.08 M	4.79 m	4.24 m

第2表 試験連絡船の進水諸元

第3表 測定項目および測定

測定項	船名	丁丸	日九	Mm 丸	Ms 九
ロ乞 (Fr	. 木 No)	AP. 10.20. 30.40.55. 75.95.115.	AP. 10.25.40. 55.70.85.100. 105.110.115.120.	词 左	AP, 10, 25, 40, 55, 70, 85, 100, 115, 130,
進水速 走行	度おない 一距離	ピヤノ線法	ストップ ウオッチ 法	接更法	ストッ79 ウオッチ 法
船庙	底水 压	AP (⊈) Fr 34(ፈ)\$% Q9™) Fr 47(≰\$%55™)			AP (ይዩካ 0.4m) ቩ52(ይዩካ 0.8m) ቩ89(ይዩካልምሬ 1.6m)
船尾鱼	直加速度	AP (Naw Dix)	F.9 (R. Dx)	Fr61 (Pr. DK)	Fill (W Da)
F. 95%	Nor Dr.	3 ž	一支	一支	
11 122	Pr. DK.	3実	し、実	5 吳	3 ¥
上的图片	Br. Dr.	3火	2 定	2 矣	」」実
応刀	W DK	3关	2笑	一定	
	D. B.	3 ह	一支	2 実	1 🐙
Pr. DK.#	美方向 底 π		6 実	6 実	
局部	水平波影踊堕 補 剛/形応 /1	fr130 2更 (Pr.Dn、室,, Br.Dn.外組			
- 応 力	D、B、向O部 隅角応刀			F-97左 1史	F.91½ 8 🛒
<i>T</i> :	わみ	FF15とFr163に対する FF87のにわみ	同左	同压	

2試験の概要

試験を実施した連絡船は津軽丸(T丸),八甲田丸(H丸),松前丸(Mm 丸)および摩周丸(Ms 丸)である (以後カッコ内の略称を用いる)。新造青函連絡船はこれら4隻の他に大雪丸,羊蹄丸および十和田丸がありす べてほぼ同一の船型,配置および構造を持つ。その主要要目を第1表に,側面の概略配置図を第1図に正面線図 を第2図に示す。

試験の期日,場所および主な進水諸元を第2表に示す。また測定項目および測定位置の概要を第3表に示す。 なお,進水直前の船体工事の進捗状況は各船ごとに僅かずつ異つてはいたが,ほぼ次の通りであつた。

(1) 航海甲板までの船体プロックの取付溶接はほぼ完了していた。(2) 船楼甲板以下のひずみ取り作業は ほぼ完了していた。(3) 遊歩甲板のひずみ取りは荒ひずみが取れた程度の船もあつた。(4) 船海甲板や遊歩 甲板室壁のひずみ取りは大部分未了であつた。

3試験の結果

3.1 吃水および船底水圧

船尾が浮揚する途中, F, 105^{1/2} 断面における曲げ応力が最大になつた瞬間 {以後船尾浮揚時(LBS 時)という} および完全浮揚時(An 時)の喫水を第3図

に示す。同図には LBS 時と A_{fl} 時の船底水圧の 差の測定値より水頭を求め(海水比重を1.025 と す),これを A_{fl} 時の喫水に加えた値を×印で点 置した。さらに同図には静的釣合条件から求めた LBS 時の喫水を鎖線で示した。第3図を一見す るだけで静的釣合から求めた喫水は実際とはかな り違つており、これから LBS 時の曲げモーメン トを算出するのは適当でないことがわかる。同図 の LBS 時喫水実測曲線中の点線部分は測定しな かつたか、あるいは失敗した部分で、水圧計の測 定値あるいは進水台傾斜などから推定したもので ある。

3·2 船尾浮揚時の船尾垂直加速度,進水速度 および走行距離

これらの測定値を第4表に示す。同表中() を付した値は測定法がやや不適当であつたか(加 速度),同時測定でなかった(走行距離)ため若 干正確さが欠けると思われるものである。

- 正確さか欠けると思われる 3·3 曲げ応力分布

7) 断面内分布

T丸, H丸および Mm 丸の $F_r 105^{1/2}$ 断面における, A_{fl} 時と LBS 時の間の応力変化量(測定値)を同断

ΤIJ	Ηл	Mm 死	Ms 凡
6.6 m/s	6.2 m/s	6.3 m/s	5.7 M/S
21.0 540	21.5 sec	19.2 sec	20.0 Sec
(82m)	(67m)	64 m	(58m)
23.2 540	24.5 Sec	25.3540	24.5 Sec
6.3 1/5	5.7 W/s	6.0 %	4.8 M/s
(96m)	(85m)	103 m	(84*)
0.0398	0.0259	(0.019)	0.0218
	T π 6.6 m/s 21.0 Sec (82m) 23.2 Sec 6.3 m/s (96 m) 0.0 39 g	T H A 6.6 M/s 6.2 M/s 21.0 5.2 21.5 5.2 (82m) (67m) 23.2 5.4 5.7 6.3 M/s 5.7 (46m) (85m) 0.0398 0.025%	T \mathcal{R} H \mathcal{R} Mm \mathcal{R} 6.6 m/s6.2 m/s6.3 m/s21.0 sec21.5 sec19.2 sec(82m)(67m)64 m23.2 sec24.5 sec25.3 sec6.3 m/s5.7 m/s6.0 m/s(46 m)(85 m)103 m0.0 39 g0.0 25 g(0.0 1 g)

第4表 速度,加速度等の測定結果

註:()内の値にや、不正確と思われるもの。



造船協会論文集 第121号

面の曲げモーメント変化量(5章で述べる計算値)で割つた曲げモーメント 10,000 t-m 当りの応力分布を第4 図に示す。同図には航海甲板($N_{av}D_k$)まで有効とした計算値(1)と遊歩甲板 (P_rD_k まで有効とした計算値 (2)も記入した。

ロ) 遊歩甲板舷側沿いの曲げ応力分布

- M_m丸の測定結果と計算値を第5図に示す。
- 3.4 局 部 応 力





イ)水平波形鋼板補剛材の応力

T丸では $B_r D_k$ 側外板および $P_r D_k$ 室側壁の角窓の上下に各一条の水平波形を持つ鋼板が用いられている。 そしてこれらの鋼板は第6図に示すように水平および垂直の逆山形剛で補剛されている。船体が曲げモーメント を受けて彎曲する場合には、このように波形断面の形状変化を拘束された波形鋼板は平らな鋼板とはほぼ同様に せん断力を伝達する能力を持ち、それより中立軸から離れた連続する部材も曲げ強度および剛性に充分効くので あるが³⁾、反面垂直補剛材の波形と交叉する部分には波形を拘束する反力によりかなりの力が作用する場合があ るのではないかと考えられた。この点について予備試験的に調べるためせん断力も曲げモーメントもかなりの大 きさを持つと思われる F_r 130 の断面で各壁1ヶ所ずつ第6図に示す位置で垂直補剛材の応力を測定した。その



第7図 水平波形鋼板補剛応力測定記錄(T丸)

結果, 測定記録を第7図に示すごとく意外に大きい応力が測定された。 同図には $P_r D_k$ 舷側 $(F_r 105 \frac{1}{2})$ の応力の記録も比較のため記入した。なお LBS 時の $F_r 130$ におけるせん断力および曲げモーメントは 730t および 10,200t-m である。

P) 内底板開口部の応力

新造連絡船では横隔壁のすぐ船首側の内底板下に横方向にビルジ溜めを設け、ビルジの流入を容易にし、また 工作に便なように、強度上は好ましくないのであるが、内底板にかなり大きい孔を第8図のごとく横に連続して

あけてある。これら開口の隅角の応力集中が強度上問題 であるかどうかを検討するため Mm 丸, Ms 丸および 大雪丸(この計測のみを行つた)で測定を行つた。

測定断面の曲げモーメント 10,000t-m 当りの各測定 点での測定応力および下記二種類の応力集中率を第8図 に記入した。すなわち()内の値は Fr 105¹/2 の中心 線における内底板測定応力(曲げモーメント10,000t-m 当り)を1とした時の集中率,[]内の値は,測定断 面に開口がないとして求めた計算応力を1としたときの 集中率である。同図によれば開口の割合が最も大きく隅 角の曲率の大きい Mm 丸が最大の応力集中率を示して いる。

なお大雪丸では曲げモーメントの計算に必要な測定を 行なわなかつたから,開口のない部分の内底板応力の測 定値から他船との比較により曲げモーメントを推定して 同図の値を算出した。

3・5 た わ

測定を行つた1丸, H丸および Mm 丸の LBS 時と A₁時の間のたわのの変化量の測定値および計算値を 第5表に示す。

ж



4 LBS 時の付加質量

進水時船尾が浮揚しつつある間の船体の運動を進水架前端と固定台との接点 P(反力 R の作用点)は不動で海面が刻々と上昇し、これにつれて船体が P のまわりに回転運動すると考える。第9図のごとく座標および寸法を



定め、時間 t における海面の高さ h(xt), h=0 をなる x の値を $\lambda(t)$, x における単位長さ当りの船体重量を w(x), 排水量を $2\rho \int_{0}^{h(xt)} b(xy) dy$, (ρ は海水比重, b(xy) は半幅), 付加質量を $\frac{\pi}{2} \rho K_{w'} \{b(xh)\}^2$, $(h=h(xt), K_{w'}=$ 付加質量係数) とし、 $\theta, \theta-\varphi$ あるいは $d\varphi/dt$ が微小であるとして 2 次の微小量を無視すると、動的釣合条件から(1),(2) 式が得られる。ただし $h_a(x)$ は A_{fl} 時の海面高さである。

$$\begin{bmatrix} 2\rho \int_{0}^{L} (l-x) \int_{0}^{h_{a}(x)} b(xy) dy dx + \frac{\pi}{2} \rho K_{w'} \int_{0}^{\lambda(t)} \{b(xh)\}^{2} (l-x) dx \end{bmatrix} \frac{1}{g} \frac{d^{2}\varphi}{dt^{2}}$$

$$= 2\rho \int_{0}^{\lambda(t)} \int_{0}^{h(xt)} b(xy) dy dx + R - 2\rho \int_{0}^{L} \int_{0}^{h_{a}(x)} b(xy) dy dx \qquad (1)$$

$$\begin{bmatrix} \int_{0}^{L} w(x) (l-x)^{2} dx + \frac{\pi}{2} \rho K_{w'} \int_{0}^{\lambda(t)} \{b(xh)\}^{2} (l-x)^{2} dx \end{bmatrix} \frac{1}{g} \frac{d^{2}\varphi}{dt^{2}}$$

$$= 2\rho \int_{0}^{\lambda(t)} (l-x) \int_{0}^{h(xt)} b(xy) dy dx - 2\rho \int_{0}^{L} (l-x) \int_{0}^{h_{a}(x)} b(xy) dy dx \qquad (2)$$

 $d^2 \varphi / dt^2$, h(xt), $\lambda(t)$ および $h_a(x)$ を測定すれば (1), (2) 式より $K_{w'}$ とRが求まる。ただし w(x) として実際の重量分布を用いるのは煩雑であるから(3)式の楕円分布を用いた。こうしても $K_{w'}$ やRの値への影響は小さい。

289•

造船協会論文集 第121号

$$w(x) = \frac{8\rho \int_{0}^{L} \int_{0}^{h_{a}(x)} b(xy) dy dx}{\pi \cdot L} \left\{ 1 - \frac{(x - L/2)^{2}}{(L/2)^{2}} \right\}^{1/2}$$
(3)

LBS 時の h(xt) 分布 (第3図), $l/g \frac{d^2 \varphi}{dt^2}$ (第4表) および $h_a(x)$ (第3図) の測定値を用いて求めた $K_{w'}$ お

第6表 K_{w'} およびR

42	A	V.	R (ton)	
эqu	æ	~~	(8) (9) 1, 1 9	静的計算。
Т	九	2.49	944	970
H	九	2.23	946	830
Ma	丸	305	726	190
Ms	丸」	2.57	907	186

よびRの値を第6表に示す。同表には造船所が行つた静的進水計算に よるRの値も記入した。第6表によれば付加質量係数 $K_{w'}$ は 2.2~ 3.0 の範囲内にある。これらの値は船型から考えて一見過大なように 見えるが、水深が浅いこと、あるいは側壁がかなり近いこと(Mm丸 で特に著るしい)を考えれば必ずしも不当ではないと思われる。船底 水圧の測定結果(第3図)も、定性的にではあるが、この程度の付加

質量を考えることの妥当性を示しているといえよう。なお, Rの作用点Pとしては進水架前端がパウスラスタ開 口部より船尾側にあつたT丸では実際の進水架前端をとつたが,進水架前端構造が開口の前後に分けて設けられ た他船では実際の前端とパウスラスタ中心との中点をP点とした。

5 曲げモーメントおよびたわみの計算

5.1 曲げモーメントの計算

LBS 時と時と A_{fl} の間の曲げモーメント変化を次のごとくして求めた。

まず各断面における A_{fl} 時の排水量分布から、LBS 時の排水量分布と船体および付加質量の慣性力との差を 差引いた下向きの分布荷重 {f(x)}を求める。これとP点に作用する上向きの集中反力(R)とが釣合う。すな わち

$$f(x) = \int_{h(x,t)}^{h_s(x)} b(xy) dy + \left[w(x) + \frac{\pi \rho K_{w'}}{2} \{ b(xh) \}^2 \right] \frac{(l-x)}{g} \frac{d^2 \varphi}{dt^2}$$
(4)

(4) 式により求められた分布荷重の例(T丸)を第10図に示す。

同図には(4)式右辺第1項(排水量の差)のみの分布および各時期の排水量分布も示した。

f(x) とRとよりなる荷重系からせん断力 [S(x)] 分布および曲げモーメント [M(x)] 分布を(5)式(6) 式により求めた。その結果の例(T丸)を第 11 図に示す。



第10図 T丸の f(x) 分布



$$S(x) = -\int_{0}^{x} f(x)dx \dots 0 < x < l$$

$$S(x) = -\int_{0}^{x} f(x)dx + R \dots x > l$$
(5)

$$M(x) = -\int_{0}^{x} (x+\xi)f(\xi)d\xi \dots 0 < x < l$$

$$M(x) = -\int_{0}^{x} (x-\xi)f(\xi)d\xi + R(x-l)\dots x > l$$
(6)

第7表 Fr 105 1/2 にお ける曲げモーメ ント 名 T九 H丸 Mm丸 Ms丸 船

前げモーメント 21080 24,000 18,700 21,960

 $d^2 \delta_b$

 dx^2

のとうりである。 5.2 たわみの計算 イ) 曲げモーメントによるたわみ (b_o) 曲げモーメントによるたわみ 💪 の微分方程式は(7)式である。 M(x)EI

また各船の F, 105 1/2 断面における LBS 時の曲げモーメントは第7表

これを解いて

$$\delta_{b}(x) = \int_{0}^{x} -(x-\xi) \frac{M(\xi)}{EI} d\xi + C_{1}x + C_{2}$$
(8)

積分常数 C_1 および C_2 は x=0 および x=L で $\delta_b=0$ という条件で求められる。また E としては 2.1×10^6 kg/cm^2 を用い, Iの分布としては,第 12 図に示す $N_{av}D_k$ 以下の縦通材を用いて求めた分布 I_{NaV} と P_rD_k



以下のそれを用いて求めた分布 (Ipr) のそれぞれを用いた。δ。曲線の1例

291

(7)

(T丸)を第13図に示す。 P) せん断によるたわみ

試験連絡船のように長さの割に有効 深さの大きい船ではせん断によるたわ みの割合が大きく、たわみの計算値を 求める際、これを無視することは許さ れない。

I形梁の突縁板の断面が充分大きい ときにはせん断によるたわみ $\delta_s(x)$ は 近似的に(9)式で与えられる。

$$\delta_{s}(x) = \int_{0}^{x} \frac{S(x)}{A_{w}G} dx + C_{s}x + C_{4}$$
(9)

ここに Awは腹板のみの断面積, Gは せん断弾性係数, Cs, C4 は積分常数

である。

試験連絡船のように突縁部分が何層にも分れていたりまた腹板部分も断面が変化したり、所により傾いていた りしている梁においては(9)式の近似度はいくらか低いと考えられるが、計算が簡単であり、また(9)式を 用いることにより生ずる誤差の全たわみに対する割合は小さいと考えられるから(9)式により δ_s を求めた。

この場合 A_w は縦通隔壁および 垂直外板の全断面積と傾斜部外板の断面積の垂直成分 $\int t \sin heta ds \dots (t km)$ 厚,hetaは水平線に対する傾斜,sは外板に沿つての長さ)の和であるとした。 A_w の分布を第 12 図に、 δ_s 曲線 の1例(T丸)を第13図に示す。

第 13 図には F_r 15 と F_r 163 の間の各たわみの計算値のとり方およびその値を示す。また第5表はたわみの 測定値と対応する全たわみ($\delta_b + \delta_s$)の計算値とを比較したものである。 同表によればせん断によるたわみは全 たわみの 20% 余りであることがわかる。

NII-Electronic Library Service

造船協会論文集 第121号

6 上層甲板の有効性と曲げ応力分布についての考察

第5表によればたわみの測定値は $N_{av}D_k$ まで有効とした計算値より やや小さいが極めて近い。この点だけか らも P_rD_k までは完全に有効に縦強度に効いており、 $N_{av}D_k$ もかなりの割合で効いていることが推定される。

第5図の $P_r D_k$ の舷側における曲げ応力分布の計算値と測定値の比較結果からも全く同様な推定が可能である。

さらに第4図の F_r 105 1/2 断面における曲げ応力分布によりこの点を検討すると次のとおりである。一般に, ある断面内の曲げ応力分布から各部材の曲げに対する有効性を検討する場合には,その断面の前後における各部 材の断面の変化を充分調査しておかぬと誤まつた給論を導く恐れがある。 F_r 105 1/2 断面の前後における断面の 変化は次の通りである。

イ) 内底板; F_r 97 と F_r 98 の間および F_r 110 と F_r 111 の間には第8図に示すようなビルジ溜めのための 開口が横に並んでいて内底板断面積が 42%~57% に減少している。 さらに F_r 101~ F_r 108 の間には 354×12 の腹板と 180×16 の突縁よりなる発電機支持台が6本船首尾方向に取付けられている。その断面積は開口のない 内底板断面積の約 23% である。すなわち F_r 105 1/2 の発電機支持台の断面積を含めた内底板断面積は F_r 97 1/2 のそれの 2.2~3 倍となつている。

ロ) $P_r D_k$; F_r 106~107 の間に便所設備のための開口が多数明けられており、それによる鋼甲板の断面減少 率は 28% に達している。

以上を念頭において第4図の測定値と計算値を比較すると、内底板の応力が $N_{av}D_k$ まで有効とした計算値 (1)よりも大幅に小さく約 60% であることは、上記イ)で述べた断面変化によるもので、もし断面変化がなけ れば、この計算値に近い値になるであろうと推定される。同様にして P_rD_k の応力が計算値(1)よりやや小さ いのも上記 ロ)で述べた断面変化によるものといえよう。 $N_{av}D_k$ の応力が計算値(1)より小さいのは同甲板の 長さがやや短かく、外板が同甲板まで達しておらず、また側壁に大きい窓が連続して開いていてそのせん断剛性 が低いことなどによるもので、同甲板の有効度は測定値と計算値(1)との比の 60~70% 程度であろうと推定 される。断面変化のない B_rD_k および W_gD_k の応力は計算値(1)を僅かに上回つており、これまでの推定と 一致している。

以上の考察から逆にこれら連絡船が波浪中を航行する際に受ける曲げモーメント変化は P_rD_k あるいは B_rD_k の舷側で応力変化を測定することによりかなり正確に推定することができるといえる。

7 局部応力についての考察

7.1 水平波形鋼板補剛材の応力

第7図に測定記録を示すことくT丸の F_r 130 における $B_r D_k$ 側外板および $P_r D_k$ 室側壁の水平波形鋼板に取 付けられた垂直補剛材の波部における応力は意外に大きく、特に $P_r D_k$ 室壁のそれは非常に高い。

また P_rD_k 室側壁では S_{ag} 状態で引張応力を生じているのに対し B_rD_k 側外板では圧縮応力となつている。 T丸についての資料はこれらの現象の原因を検討するには、あまりに不充分であつたから、引続き他の船につい ても計測する予定であつたが、他の総ての船では水平波形鋼板を用いなくなつたので追加資料が得られなくなつ た。それゆえ、ここではこれらの現象に関係があるかも知れないと思われる事項を記すに止め、原因の考察は省 略する。

まず P_rD_k 室側壁では F_r 130 附近より船首側にはほとんど窓がなく,したがつて水平波形鋼板が用いられて ないが,それより船尾側には大きな窓の開口が連続している。すなわち室壁のせん断剛性が F_r 130 附近を境に、 大幅に変化している。これに対し B_rD_k 側外板では F_r 143 附近から船首と F_r 98 附近から船尾では B_rD_k が, それより下の外板より外側に張出しているため外板が上下に連続せず途中に水平な折曲りが入つた形となつてい. る。すなわち外板の上下方向の直応力に対する剛性が若干低下していると考えられる。(せん断剛性については、 いずれとも判定し難い)

7.2 内底板開口部周辺の応力集中

第8図に示すごとく横隔壁直前の内底板に横方向に並んだ開口の隅角部では非常に大きい応力が測定された。 中でも Mm 丸では F_r 105¹/₂ の中心線桁板直上での応力と比較した応力集中率が 6.5 に達している。その他の

船でも最大値は大雪丸の 3.8 Ms 丸のとかなり大きい。このように応力集中率が高くなつたのは形状による応力集中に6章イ)で述べた断面変化による応力増加が重なつたためであろう。これらの集中率のベースである $f_r 105^{1/2}$ での応力が発電機支持台による断面増のため減少している影響を除くため、測定断面での計算曲げ応力をベースとして応力集中率を求めると、第8図の〔〕内に記すごとくなり、最大が Mm 丸の 3.4 となる。 Mm 丸の開口部での内底板の断面積は、計算に用いた断面積の 1/2.3 であるから縦通桁、外板等へ応力が転嫁 される影響を考えても形状による応力集中率は 3.4/2.3 よりやや大きい程度で特に大きいというほどでないと考えられる。また第8図によれば開口による断面減少率を小さくしたり、あるいは隅角の曲率を小さくすればそれ につれて応力集中率も減ずることがわかる。

いずれの理由で高い応力集中を生じたかは別としても Mm 丸の測定応力は PrDk などの応力に較べても3倍 近く大きいから、この部分の強度特に疲労強度上の安全性について次のごとく検討した。

まず問題の応力集中部が波浪曲げモーメントの繰返しにより受ける応力全振幅の頻度分布であるが、幸い同一 航路を走る船型も主要寸法も似かよつた空知丸形連絡船 $(B_r D_k)$ についての測定結果³⁾があるので、これを基に して主要寸法、断面係数、応力集中等による修正を行なつたところ、中央値 $\delta_m = 0.92 \text{ kg/mm}^2$ で標準偏差(自 然対数) $S_0 = 0.723$ である対数正規分布に従うとすれば若干安全側であると推定された。

次に問題の箇所の疲労強度であるが、常に腐蝕環境にあること、パイプ等の取付け溶接を行うことがあるかも知れないこと等を考えて、附加物溶接部とほぼ同じ強度を持つとして、両対数紙上での破壊確率 5 %の P-S-N線図が $N=10^2$, $S=65 \text{ kg/mm}^2$ の点を通り勾配 K=-0.20の直線 (Nの増加につれてSは無限に下がる)であると仮定した⁴)。

年間の応力変動の繰返数を 1.5×10⁶ 回と仮定して,筆者の疲労寿命計算法⁵⁾ により, 5%の確率で疲労破壊の起る年数を求めたところ 175年となつた。

すなわち高い応力集中にもかかわらず、はなはだしい腐蝕といつた他の因子による悪影響がない限り、強度上の心配はないであろうと推定された。

8 あ と が き

新造青函連絡船のうち4隻の進水時を利用して強度試験を行い,次の結論を得た。

(1) 船尾浮揚時と完全浮揚時の曲げモーメントの差は船尾浮揚時の喫水分布,上下方向加速度およびできれ ば船底水圧分布を計測し,付加質量を仮定することにより動的釣合条件からかなり正確な値が推定できる。(2) 各断面における付加質量が喫水面の幅を直径とする半円の $K_{w'}$ 倍であるとして計算すると $K_{w'}=2.2\sim3.0$ とな った。(3)たわみの測定値は航海甲板まで有効とした曲げモーメントによるたわみとせん断力によるたわみの合 計に極めて近い。せん断力によるたわみは全たわみの約 20% であつた。(4)曲げ応力の断面内分布,縦方向分 布あるいはたわみの測定値と計算値の比較により上層甲板のうち遊歩甲板は 100% 有効に効いており,航海甲板 もかなりの程度に効いていることが示された。(5)内底板開口部にはかなり大きい応力集中が認められたが,彼 浪による曲げ応力頻度の計測結果を用いて検討した所疲労破壊の可能性は極めて小さいことが示された。

これらの各試験は各船を建造した造船所と鉄道技術研究所が協力して行なつたものである。また試験遂行に当 つては国鉄本社船舶局より数々の援助を受けた。ここに関係各位に深く感謝する次第である。とりわけ試験およ び結果の解析を通じて終始熱心に協力された鉄道技研連絡船研究室,中野,吉田,両職員に謝意を表する。

参考文献

1) 白石,新造青函連絡船の進水時強度試験に用いた各種の動的測定法;造船協会論文集 117 号

2) 白石, コルゲートプレートのせん断剛性;造船協会論文集 115 号

3) 白石, 戦標形連絡船の船質;鉄研報告第 493 号

4) 白石, 溶接技術者のための疲労に関する一般常識; 溶接技術 12 巻3号

5) 白石, 青函連絡船用車両緊締具の強度, 鉄研報告第 356 号