

## IV-53 異形鋼棒使用鉄筋コンクリートはりのC, Zの実験

京都大学工学部 正員 工博 岡田 清, 正員 文車 熙  
○京都大学工学部 正員 富次平道, 連絡者 正員 長谷川正

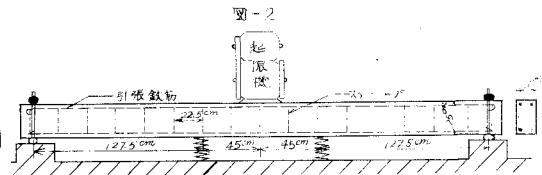
1. 緒言 現在わが国においては、鉄筋コンクリート用鋼材として普通丸鋼が広く使用されている。一方、欧米諸国とくにドイツ、オーストリア、スエーデンなどでは、第2次大戦後鋼材が非常に不足したので、高張力異形鋼棒に注目するようになり、その絶縁性が高く評価され、広く用いられるようになった。鋼材の不足も含むわが国においても、近々採用される高張力異形鋼棒が使用されるようになると想われる。そこで、本実験においては最近わが国で製造された高張力異形鋼棒を用いて、次の述べるような実験を行ふ、普通丸鋼を用いた場合と比較検討した。

2. 実験概要 異形鋼棒、普通丸鋼使用RCはりの静的破壊試験および繰返し荷重疲労試験を実施した。使用材料、供試体、実験方法などは次の通りである。  
図-1

使用材料は高張力異形鋼棒(図-1)(DACON 40, φ16mm)で、引張強さ $58.3\text{kg/mm}^2$ 、降伏強度 $43.9\text{kg/mm}^2$ 、伸び25%、普通丸鋼(SS41, φ16mm)、引張強さ $52.2\text{kg/mm}^2$ 、降伏強度 $44.5\text{kg/mm}^2$ 、伸び27%である。使用セメントは宇都宮普通セメントセメントで、粗骨材は野川産、細骨材は木津川産、粗骨材最大寸法は $25\text{mm}$ 、コンクリートの配合は1:2.25:2.50(セメント:水:砂利)、水セメント比は58%とした。



供試体(図-2)は $1.5 \times 25 \times 265\text{cm}$ の矩形RCはりで、有効高さ $22.5\text{cm}$ 、鉄筋比異形:1.17%，普通:1.19%，圧縮側鉄筋とストラットは $\phi 6\text{mm}$ の普通丸鋼を使用した。



実験方法：静的破壊試験では、スパン $245\text{cm}$ 、二重載荷、両端単純支持とし、マスラ一型圧縮試験機を使用した。はり上下端のひずみと中央部のひずみはいずれもダイヤルゲージを用いて測定し、亀裂の発生状況は主として肉眼で観察した。繰返し荷重疲労試験は、スパンおよび二重載荷は静的破壊試験の場合と同じである。実験装置(図-2)によると、供試体をスプリング上に載せ、はりの両端を支持し、はりに半回荷重を与える。はり中央部に起振器(アーリー)を設置して繰返し荷重を与えた。スプリングの震度変化はノギスで測定し、亀裂平均幅は、はりの引張側のマーカー一定の部分において頭被鏡と併せて測定した。亀裂平均間隔は普通の全尺で測定した。また上下端のひずみ測定だけは、はりの上下端にあらかじめひずみ測定用プロアフと埋め込み、Huggenbergerひずみ計と併せて測定した。繰返し荷重の下の荷重偏差は起振機の回転速度を表す $\pm 2\%$ に $\pm 2\%$ とした。その種類は表-1に示すようにいずれも静的破壊曲げ強度の百分率で表わし、10~30%，10~60%，10~70%，20~60%の4種類である。繰返し回数20万回で破壊。なお、供試体は、以下の静的破壊試験を行った。試験結果を表-1に示す。

つきに引張き法による付着強度の測定を実験を実施した。使用材料は、はり供試体の

使用したものと同一の鉄筋を用い、  
セメントは小野田普通セメント、骨  
材は粗細骨材とも舞洲川産、配合は  
コンクリート強度の付着強度のよ  
ぼす影響を検討するため、A配合  
( $\sigma_{sp} = 200 \text{ kg/cm}^2$ )、B配合( $\sigma_{sp} = 100 \text{ kg/cm}^2$ )の2種類とした。供試体の形状寸法は、 $15 \times$   
 $15 \times 15 \text{ cm}$  の立方体でその中心部を $2^\circ$   
・斜面と構成し、下方 $12.2^\circ$ 自由端  
は $18^\circ$ とした。供試体数は1配合、1鋼材に対し2個ずつである。

試験方法はバット引張試験機を使用し、ASTM C 284-54T  
に準じて行った。実験結果を表-2に示す。異形鋼棒、普通丸鋼  
を使用した柱のクリアランスについても実験を行ったが詳細は講演会  
において述べる。

### 3 実験結果および考察

前述した実験から得られた結果について考察を加えるところのようだ。

(1) 表-1より鉄筋コンクリート柱の疲労强度は、普通丸鋼を用いたときは静的破壊荷重の50~70%，異形鋼棒を用いたときは50~60%となつた。ただし異形鋼棒を用いたときの繰り返し荷重の大きさは $5.6^\circ$ 、普通は $4.2^\circ$ であるので荷重を考慮すれば異形の方が大きい荷重に対するところである。

(2) 疲労試験で破壊したのは1つについては、2回転数から両者の差を判定することは困難である。異形鋼棒を用いた場合の方が少し早く圧潰するようである。

(3) 曲げ試験は繰り返し荷重20万回をうけた後では、亜裂荷重以下の荷重に対しては異形鋼棒を使用したのは、普通丸鋼を使用したのはともに低下するが、前者の方がやや低下が少ない。また亜裂荷重以下の荷重に対しては両者ともやや上昇する。

(4) 亜裂の幅、間隔とともに異形鋼棒を使用した鉄筋コンクリート柱の方が小さく、すなわち、小2~亜裂が数多く発生するようである。

(5) 最大付着強度については、異形丸鋼の場合、普通丸鋼の約1.6倍である。

(6) クリアランスについては、鉄筋の種類による相違はほとんど認められなかった。

(次 上)

表-1 はりの破壊試験の結果

はり 記号	繰り返し荷重の 上下限の静的 破壊強度の 割合(%)	コンクリート 引張強度 (kg/cm <sup>2</sup> )	コンクリート 引張強度 (kg/cm <sup>2</sup> )	コンクリート 弾性係数 (kg/cm <sup>2</sup> )	疲労試験 における 破壊状態	亜裂の 開闊(cm) (曲がり $2^\circ$ ) (一定部分)	静的破壊試験 (疲労試験後) 降伏荷 重(t)	破壊 荷重(t)
S P	静的破壊	204	23.9	$2.47 \times 10^5$	—	—	4.17	4.20
S D	試験のみ	204	23.9	—	—	—	5.60	5.62
D P I	10~50	211	21.3	2.50	非破壊	11.3	4.32	4.35
D D I	10~60	212	20.0	2.33	圧潰	10.9	5.65	5.65
D P II	10~70	217	21.5	2.49	非破壊	11.4	4.50	4.50
D D II	10~60	198	19.3	2.41	圧潰	8.7	—	—
D P III	10~70	194	16.9	2.49	圧潰	11.4	—	—
D D III	10~70	186	19.7	2.37	圧潰	11.3	—	—
D P IV	20~60	179	20.5	2.24	非破壊	15.0	4.02	4.05
D D IV	20~60	186	21.6	2.17	非破壊	10.0	5.54	5.54

(注) はり記号: 最初のS, Dはそれぞれ静的試験、疲労試験を、中のP, Dはそれぞれ  
丸鋼、異形鋼筋を表す。

表-2

供試体 記号	コンクリート 配合	鉄筋	付着強度 (kg/cm <sup>2</sup> )
D A	A	異形	74.0
P A	A	普通	(25.0)
D B	B	異形	110.5
P B	B	普通	61.0

供試体令42日  
コンクリート強度 A:  $264.4 \text{ kg/cm}^2$ , B:  $158.5 \text{ kg/cm}^2$