

九州大学 工学部 正員 松下 博通

" " 学生員 近田 孝夫

1. まえがき

繰返し荷重を受けるコンクリートの応力-ひずみ曲線の変遷については既に報告したように、荷重繰返し回数とともにヒステリシスは次第に減少し、一直線に近似できるようになるが、その後も過大な荷重を繰返すと曲線は下に凸となり、次第にヒステリシスが増大し破壊に至る。本報告は、このように疲労破壊に至るコンクリートの变形性状が、どのような変化をみるかを考察したものである。

2. 繰返し回数とひずみ量の関係について

繰返し荷重の最大荷重時におけるひずみ量の変化を図-1に示す。図中の横軸は、破壊繰返し回数 N_f に対する繰返し回数 N の比で示している。ひずみ量の変化は、初期にその増加量が大きく、その後ほぼ直線となるが、破壊近くには再び急激な増加をみせて破壊する。この傾向は、江崎氏らによるフリー破壊の傾向と同様であり、それぞれ遷移領域、定常領域、加速領域に分けられることにはなる。この増大したひずみは、各回における荷重によるひずみであるが、あるいは累積した残留ひずみであるかと検討するために、弾性ひずみと残留ひずみの関係を求めたのが図-2である。これより、小さいひずみ量の場合には弾性ひずみによる変形が卓越するが、ひずみ量が大きくなると残留ひずみ量の増加が著しく卓越している。コンクリートの破壊は内部ひびわれの進行によるものであることから、破壊が際立っても同じような内部クラックの進行により起るものと考えられよう。

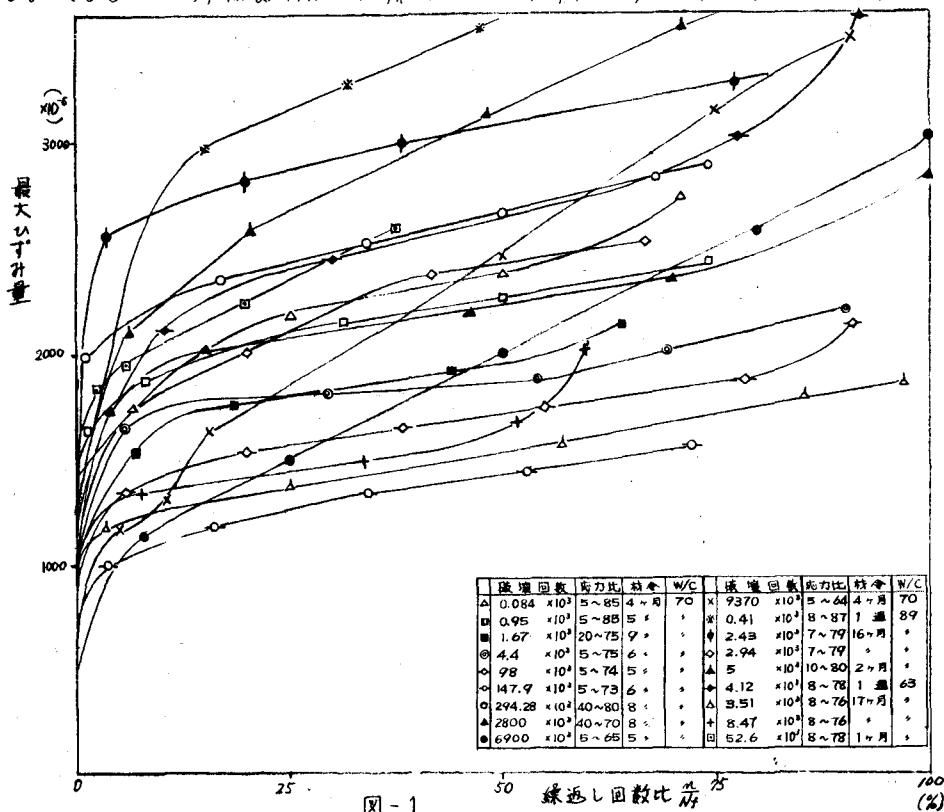


図-1

3. 弾性係数の変化について

コンクリートの弾性係数の低下の傾向と図-3に示す。低下率には若干の相違がみられるが、低下の傾向はほとんど同様の傾向であり、これはひずみ量の変化の傾向と一致する。(X10⁵)

また、図-3は、 $N=1$ における弾性係数と規準としておけるが、 $N=2$ における弾性係数と規準として弾性係数 E とみられる。この低下率には大きな差が認められず、 $E_1/E_{N=2}$ が0.5~0.75より高次の低下をきたして破壊に至るようである。

4. 疲労寿命 N_f とひずみ性状の関係について

ひずみ量の変化が疲労寿命とどのような関係があるかと考察した結果、図-1に示されたひずみ量の変化のうち、定常領域における直線部分の勾配と疲労寿命の関係と求めたものが図-4である。これより、ひずみ速度が本来的な疲労寿命に決定されることとみられる。また、残留ひずみの変化と疲労

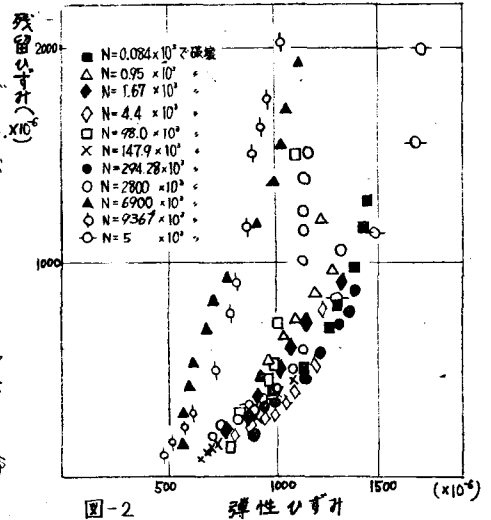


図-2

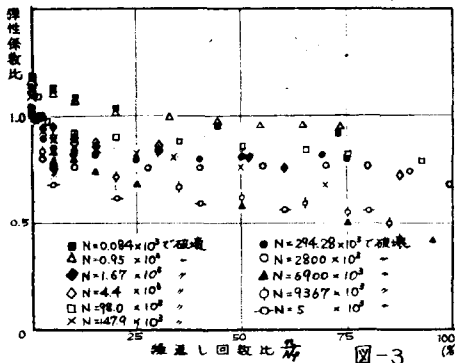


図-3

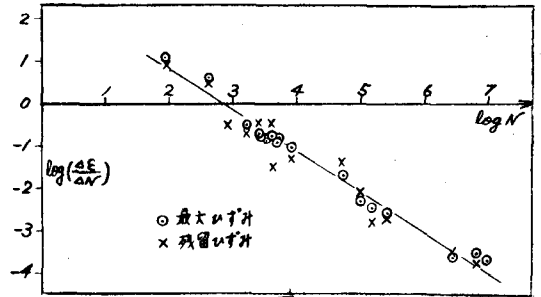


図-4

寿命の関係もほぼ同一の直線で示されることから、定常領域におけるひずみ量の増大は、ほとんど残留ひずみ量の増大によるものと考えられる。

5. 荷重繰返し後の応力-ひずみ曲線の数式化

繰返し荷重を受けて破壊に至らないコンクリートの残留強度は、静的強度よりわずかに増加することによって報告されたが、繰返し回数とともに、応力-ひずみ曲線は変化する。したがって、荷重繰返し後の応力-ひずみ曲線を、残留強度 σ_u 、破壊ひずみ ϵ_u (残留ひずみと除く) を用いて、三次式で数値的に近似した。 $\sigma/\sigma_u = A(\epsilon/\epsilon_u)^3 + B(\epsilon/\epsilon_u)^2 + C(\epsilon/\epsilon_u) + D$ で境界条件より $\sigma_u = A(\epsilon_u/\epsilon_u)^3 + B(\epsilon_u/\epsilon_u)^2 + C(\epsilon_u/\epsilon_u) + D$ となる。このAの値を変化させると、応力-ひずみ曲線は図-5のように、下に凸の曲線に近似可能である。今、処女役試体のAの値が、荷重繰返し後にどのように変化するかと調べた。その結果、荷重繰返し後のAの値は、処女役試体のAの値と比較して ΔA だけ変化したとすれば、 ΔA と繰返し回数 N の関係として図-6に示すような関係が得られた。これより、処女役試体の応力-ひずみ曲線から、荷重繰返し後の応力-ひずみ曲線が推定される。本実験は土木卒業生、近藤暢男君、山下正幸君に貸す所が多い。

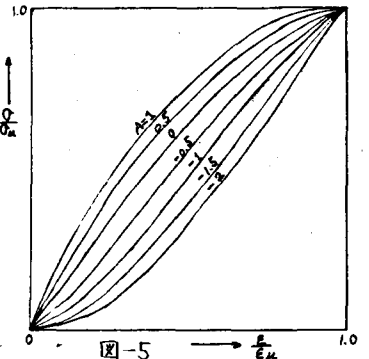


図-5

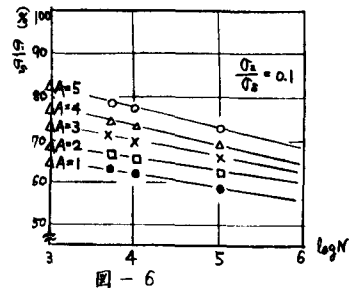


図-6