ローカルアプローチの適用による構造用鋼の 動的破壞靱性評価 -破壊制御設計へのローカルアプローチの展開(第3報)-二三吉* 正員南 橋 田 幸** 知 豊 男* 正員 田 政 Ш 森 臔* 大 村 311米 正員有 持 茂*** 和

Dynamic Fracture Toughness Evaluation of Structural Steels Based on the Local Approach ——Application of the Local Approach to Fracture Control Design (Part 3)——

容***

by Fumiyoshi Minami, *Member* Masao Toyoda, *Member*, Takeshi Ohmura, Noboru, Konda,

Ħ

誉

Tomoyuki Hashida, Jun Morikawa, Kazushige Arimochi, *Member*

Summary

Fracture toughness of high strength steels of 490 MPa strength class under dynamic loading has been evaluated on the basis of the Local Approach. The critical CTOD at brittle fracture initiation decreases generally with increasing the loading rate. This is due to the elevation of a local stress near the crack tip at high rates of loading. The test temperature also exerts an influence on the critical CTOD. By contrast, it has been shown that the brittle fracture resistance evaluated in terms of the Weibull stress, an integrated stress over a highly stressed region near the crack tip, would be a material property independent of the loading rate and test temperature. Using the Weibull stress, the dynamic fracture toughness can be predicted from static toughness results at a given temperature. Predicted results of dynamic toughness of high strength steels were almost consistent with experimental data. For the characterization of flow properties of materials under different loading rates and temperatures, the rate-temperature parameter proposed by Bennett and Sinclair was useful.

1. 緒 言

平成7年1月に兵庫県南部に発生した大地震は多くの鋼 構造物に甚大な被害をもたらし,構造物に期待する塑性変 形能が脆性破壊によって打ち切られるという現象が出現し たことは記憶に新しい。被害の大部分は柱梁接合部近傍に 集中し,部材の「つなぎ目」としての接合部の性能確保の 重要性が改めて指摘された。

このような大地震による動的負荷の影響を材料的側面か

** 片山ストラテック(株)技術開発部

原稿受理 平成 10 年 7 月 8 日 秋季講演会において講演 平成 10 年 11 月 12,13 日 ら見ると,動的負荷は一般に延性一脆性遷移温度を高温側 に移動させ,材料の靱性低下を招きやすいことが知られて いる¹⁾。これは,歪速度が大きくなると材料の降伏点や引 張強度が上昇し,それがき裂先端近傍の応力場を高揚させ て破壊駆動力を大きくすることが原因している。その一方 で,高速載荷は断熱的塑性変形によるき裂先端近傍の温度 上昇をもたらし,その効果が大きい場合には動的破壊靱性 は静的靱性に比べて大きくなりうることも報告されてい る^{2),3)}。このような特性をもつ動的破壊靱性値に対し,歪 速度の影響をそれと等価な試験温度の影響に置き換えた歪 速度一温度パラメータ (Rパラメータ)⁴⁾を用いて統一的 に評価しようとする手法が豊貞らによって提案され た^{5),6)}。動的破壊靱性値はRパラメータによってほぼ一義 的に決まることが示されたが,①動的破壊靱性の予測のた めには予め材料の破壊靱性値をRの関数として求めてお

^{*} 大阪大学大学院工学研究科生産科学専攻

^{***} 住友金属工業(株)総合技術研究所

日本造船学会論文集 第184号

く必要があること、②靱性試験片に作用する歪速度の評価 に広幅引張平板の作用歪-J関係を利用しており、両者で き裂先端近傍の塑性拘束が異なることが考慮されていない など、研究の余地を残しているといえる。

本論文は、破壊靱性試験の構造性能評価への transferability を考える研究の一環として、構造用鋼の動的破壊 問題にローカルアプローチ^{77,8)}を適用し、破壊駆動力とし て Weibull 応力を用いると、材料の脆性破壊限界(限界 ワイブル応力)は R パラメータに依存しない材料特性と なることを報告する。さらに、この性質を利用すると、あ る一つの温度での静的破壊靱性試験結果から数値解析によ って動的破壊靱性が予測できることを示す。

2. 構造用鋼の材料特性に及ぼす歪速度の影響

2.1 実験

まず、最近の建築構造用高強度鋼を用いて機械的性質お よび破壊靱性に及ぼす歪速度の影響を調べる実験を行っ た。用いた鋼材は二種類の 490 MPa 級高強度圧延鋼, SN 490 B-I鋼とSN 490 B-II鋼(板厚はいずれも25 mm)で、後者は建築鉄骨構造の柱梁接合部への大入熱自 動溶接施工用に開発された鋼材
⁹⁾ である。供試鋼の化学組 成と機械的性質を Table 1 に示す。機械的特性にはとく に大きな差はないが, SN 490 B-II鋼は SN 490 B-I 鋼に 比べて優れた靱性を有している。Fig.1に実験に用いた丸 棒試験片とコンパクト試験片の形状・寸法を示す。丸棒引 張試験はクロスヘッド速度0.025~1000 mm/s,温度 -150~40°Cで実施した。寸法の長い試験片は中・高速載 荷用(負荷速度12,300,1000mm/s)で, 摑み部近傍の 試験片表面に貼付した歪ゲージで荷重を検出し、光学式変 位計(ツィンマー社)を用いて標点変位を計測した。もう 一方の試験片は静的試験用(負荷速度0.025, 0.1 mm/ s)で、荷重と変位はそれぞれロードセル、差動トランス にて計測した。最も低速の 0.025 mm/s の室温試験では, 真応力一真歪関係の直接計測のためにマイクロメータで試 験片直径の変化を破断に至るまで計測した。一方、コンパ クト試験はクロスヘッド速度0.1~500mm/s,温度 -130~45℃で実施した。切欠き末端の開口変位 Vgの測 定には高速載荷での応答性を考えて剛性の高いカンチレバ



(a) Round-bar tension specimen



(b) Compact specimen

Fig. 1 Test specimens used.

ー式の変位計(MTS社)を使用し、荷重はロードセルに て測定した。切欠き開口変位 V_a から疲労き裂先端の開口 変位(CTOD)への換算には、BS7448-Part 1の換算式 を適用した。両試験片とも冷却は、試験温度が-90°C以下 ではイソペンタン、-90~0°Cではメタノールを溶媒とし てその中に液体窒素を投与・攪拌しながら行い、試験開始 まで溶媒が目標温度±1°Cを15分以上保持するように温度 管理した。動的試験でのデータ・サンプリング間隔は、最 も高速載荷の場合で 80 μ s であった。

2.2 機械的性質に及ぼす歪速度の影響

丸棒試験で計測した SN 490 B-I 鋼の公称応力一時間 関係,公称歪一時間関係を Fig.2 に示す。公称歪の時間 的変化は降伏開始後に大きくなっており,公称歪は時間に 対してほぼ直線的に増加している。本論文ではこの塑性領 域における公称歪の平均変化率を丸棒試験における歪速度 と定義する。

Fig.3はSN 490 B-I 鋼とSN 490 B-II 鋼の降伏応力 (下降伏点) および引張強さに及ぼす歪速度の影響を整理

Table 1Chemical composition and mechanical properties of structural steels of490 MPa strength class used.

| | Mechanical properties | | | | | | | | | Chemical composition (mass %) | | | | | | |
|-----------|-----------------------|-------|------|----------------|------|------|-----|------|-----------|-------------------------------|------|------|-------|-------|-------|------|
| | σγ | στ | YR | ε _T | EI. | RA | vEa | vTrs | | С | Si | Mn | Р | s | Ti | Ceq |
| | (MPa) | (MPa) | (%) | (%) | (%) | (%) | (J) | (°C) | SN490B-I | 0.17 | 0.36 | 1.36 | 0.011 | 0.002 | - | 0.42 |
| SN490B-I | 334 | 518 | 64.5 | 15.6 | 29.4 | 80.8 | 154 | -19 | | | | 1 00 | 0.010 | 0.002 | 0.010 | 0.97 |
| SN490B-11 | 352 | 481 | 73.0 | 12.9 | 27.2 | 81.9 | 294 | -70 | SN490B-II | 0.14 | 0.36 | 1.29 | 0.010 | 0.003 | 0.010 | 0.37 |

 σ_{v} : Lower yield stress, σ_{T} : Tensile strength

Ceq=C+Mn/6+(Cr+Mo+V)/5+(Cu+Ni)/15

YR : Yield-to-tensile ratio (σ_Y / σ_T), RA : Reduction in area

 ϵ_T : Uniform elongation, El. : Elongation (G.L.=32mm,Dia.=6mm) vEo : Charpy energy at 0°C, vTrs : Fracture transition temperature

している。両鋼とも降伏応力,引張強さは歪速度の増加に よって上昇しており,その傾向は降伏応力の方が大きい。 すなわち,歪速度の増加によって降伏比(降伏応力/引張 強さ)が高くなり,動的荷重下では降伏点は上昇するが加 工硬化能は低下するという結果となっている。一様伸びと 歪速度の関係を整理したものをFig.4に示す。一様伸び は歪速度によらずほぼ一定の値をとっている。このような 供試鋼の動的荷重下での強度特性は従来の報告¹¹とほぼ同様である。

動的荷重に対する材料の降伏点は、Bennettと Sinclair⁴によって活性化エネルギ論的立場から導かれた 歪速度一温度パラメータ R を用いると、歪速度・温度に よらずほぼ統一的に評価できることが知られている¹⁾。動 的荷重下での発熱効果も考慮すると、歪速度一温度パラメ



Fig. 2 Change in nominal stress and nominal strain with time during round-bar tension test.



Fig. 3 Effect of strain rate on yield stress and tensile strength.



Fig. 4 Effect of strain rate on uniform elongation.

ータ R は次式で与えられる。

 $R = (T + \Delta T) \cdot \ln(A/\dot{\varepsilon}) \tag{1}$

ここで、 $\dot{\epsilon}$: 歪速度、T: 試験温度、 ΔT : 温度上昇、 A: 材料定数。また、従来から降伏点は試験温度に対して Arrehenius 型の依存性を示すことが知られている¹⁰⁾。こ れらを合わせ考えると、降伏点 σ_Y はパラメータ R の関 数として、次式で評価できる^{11),12)}。

 $\sigma_r = B \cdot \exp(C/R), (B, C: 材料定数)$ (2) Fig. 5 は Fig. 3 の結果を式(1)のパラメータ R を用いて 再整理したもので,引張強さ σ_r についても同様の整理を 試みた。なお,温度上昇 ΔT は後に述べる 3 次元動的 FEM 解析で求めており,降伏点 σ_r レベルでは $\Delta T=0$, 引張強さ σ_r レベルでは本試験条件では最大で約 35°Cであ った (Fig. 5 には σ_r レベルでの ΔT を負荷速度ごとに表 示)。Fig. 5 を見ると,降伏点 σ_r および引張強さ σ_r の変 化は歪速度・試験温度によらずパラメータ R によってぼ ぼ一義的に評価できている。この結果を式(2)の形に回帰 し,最も相関係数が高くなるときの材料定数 A を求める

۵. ʻield stress $\sigma_{
m v}$ tensile strength $\sigma_{
m au}$ (MPa) Loading rate at σ_{τ} level 0°C 0.025mm/s 900 0.1mm/s 0°0 SN490B-I . 12 mm/s800 C 300mm/s П 1000mm/s 700 =429exp(1743/R) A=10⁹/s 600 500 240exp(2349/R) A=10⁷/s 400 300 2000 3000 4000 5000 6000 7000 8000 9000 $R = (T + \Delta T) \ln(A / \dot{\epsilon})$ (K)

(a) SN 490 B-I steel

と、降伏点 σ_r については $A=10^7/s$,引張強さ σ_r では $A=10^8\sim 10^9/s$ で、Bennett ら⁴⁾の報告の $A=10^8/s$ (σ_r に対して)に近い値が得られた。

2.3 破壊靱性に及ぼす歪速度の影響

SN 490 B-I 鋼と SN 490 B-II 鋼の破壊限界 CTOD の 温度依存性を Fig. 6 に示す。破壊限界 CTOD は BS 7448-Part 1 に従って求めており,破壊様式に応じて δ_c (延性 き 裂長 さ $\Delta a < 0.2 \text{ mm}$ の場合の 脆性破壊発生限界 CTOD), $\delta_u (\Delta a > 0.2 \text{ mm}$ の脆性破壊発生限界 CTOD), δ_m (完全延性破壊の場合の最大荷重到達時の CTOD) と 区別している。CTOD の計算には降伏点に及ぼす負荷速 度の影響は考慮しなかったが (高速載荷での降伏点の上昇 は限界 CTOD の弾性成分を低下させる),破壊限界 CTOD は負荷速度の影響を明らかに受けており,負荷速 度の増加による限界 CTOD の低下と,延性一脆性遷移温 度の上昇が認められる。Fig. 7 は Fig. 6 の結果を横軸に負 荷速度をとって整理したもので,負荷速度の増加による限 界 CTOD の変化特性が現れている。







Fig. 6 Temperature dependency of critical CTOD at different loading rates.



Fig. 7 Effect of loading rate on critical CTOD and fracture mode.

3. 動的荷重下でのき裂先端近傍の応力分布特性

3.1 FEM 解析

動的荷重下での破壊靱性特性には、高歪速度によるき裂 先端近傍の応力上昇と発熱効果の果たす役割が大きい。本 研究では、汎用 FEM 解析コード ABAQUS (ver. 5.6) を用いてコンパクト試験片のき裂先端近傍の応力・歪場の 3 次元解析を行う。なお、丸棒試験片についても解析を実 施し、解析で用いる各種材料定数の妥当性を検討する。

Fig.8に解析に用いた試験片の要素分割の様子を示す。 対称性を考えて、丸棒試験片は全体の1/8、コンパクト試 験片は全体の1/4部分をモデル化した。丸棒試験片は各要 素の半径方向の寸法が0.1mmで一定となっている。一 方、コンパクト試験片は、対象とする変形レベルに応じて モデルを使い分け、変形レベルの小さなCTOD=0.1mm 程度まではき裂先端の最小要素寸法が0.01×0.01×0.5 mmのfine-meshモデル、それ以上の変形レベルでは最 小要素寸法が0.1×0.1×0.5 mmのcoarse-meshモデル を用いた。両モデルとも、試験片の厚さ方向は6層(試験 片厚さの半分に対して)で共通である。要素はいずれもガ ウス積分点を内部に8個有する8節点要素を用いている。

Table 2 に解析で用いた材料定数を示す。本 FEM 解析 では、材料の加工硬化挙動は次式に従うものとした。

 $\bar{\sigma} = \sigma_r (1 + \bar{\epsilon}_p / \alpha)^n$ (3)
ここで、 $\bar{\sigma}$:相当応力、 $\bar{\epsilon}_p$:相当塑性歪、 σ_r :降伏応力、 n:歪硬化指数、 α :材料定数。式(3)によると、引張強
さ σ_r と一様伸び ϵ_r はそれぞれ

| $\sigma_T = \sigma_Y \cdot (n/\alpha)^n \cdot \exp(\alpha - n)$ | (4) |
|---|-----|
| $\varepsilon_r = \exp(n - \alpha) - 1$ | (5) |

で与えられる。実験によると一様伸び *εr* は歪速度によら ずほぼ一定であったので (Fig. 4),本解析では歪硬化指 数nと材料定数 α は歪速度に依存しないものとし、クロ スヘッド速度0.025 mm/sの室温の試験結果よりnと α を定めた。塑性流動応力と歪速度の関係については、本解 析では降伏応力 σ_r よりも引張強さ σ_T の方を重視し、 σ_T と歪速度 ϵ の関係を Cowper-Symonds 則で与えた。



(a) Model of round-bar specimen



- (b) Model of compact specimen
- Fig. 8 Models used for FE-analysis.

日本造船学会論文集 第184号

Table 2 Material constants used for FE-analysis.

| | E (GPa) | σ _{Y0} (MPa) | σ _{T0} (MPa) | ν | n | α. | c (J/(kg∙K)) | ρ (kg/mm ³) | к (m ² /s) | β (1/K) |
|-----------|------------|--------------------------|--------------------------|-----|------|-------|---------------------|----------------------------|--------------------------|----------------------|
| SN490B-I | 206 | 329 | 523 | 0.3 | 0.23 | 0.010 | 4.8x10 ² | 8.0x10 ⁻⁶ | 2.17x10 ⁻⁵ | 1.2x10 ⁻⁵ |
| SN490B-II | | 369 | 505 | 0.3 | 0.21 | 0.016 | | | | |

E : Young's modulus, σ_{Y0} , σ_{T0} : Yield stress and tensile strength at 20°C,10⁻⁴/s v : Poisson's ratio, n : Strain hardening exponent, α : Material constant, c : Specific heat p : Density, κ : Heat conductivity, β: Coefficient of heat

(6)

$$\sigma_T(\dot{\varepsilon}) = \sigma_{T0}[1 + (\dot{\varepsilon}/p)^{1/q}]$$

ここで、 σ_{r0} :静的条件(本解析では歪速度10⁻⁴/sとした)での引張強さ、p,q:材料係数。係数p,qの値は、式(6)で与えられる引張強さ σ_r が、Fig.5の σ_r -R関係に適合するように決定した。解析に用いた供試鋼の各温度でのp,q値をTable 3に掲げる。降伏応力 σ_r については引張強さ σ_r から式(4)によって求める手法を採った。このように材料モデルの設定において引張強さを重視したのは、本論文では後に述べるように破壊駆動力としてWeibull応力 σ_w を用いており、 σ_w には降伏直後よりも降伏以降の流動応力が支配的であることによる。

動的載荷においては高速塑性変形によりき裂先端近傍で 発熱現象が生じる。本解析では、塑性仕事の9割 $(0.9\int \overline{\sigma} d\overline{\varepsilon}_p)$ が熱に変換されるものとして¹³⁾、き裂先端近 傍の温度上昇量 ΔT を計算した。この温度上昇 ΔT は、 材料の応力一歪関係にも当然ながら影響を与える。解析コ ード ABAQUS (ver. 5.6)は、高速載荷による強度上昇 と塑性仕事による熱の発生・拡散を考えた、熱・応力連成 解析によって動的応力・歪場を決定する。

Fig. 9 に負荷速度 12 mm/s の丸棒試験の FEM 解析で 得た公称応力一公称歪関係,ならびに,負荷中の歪速度の 推移を実験での測定結果と比較して示す。降伏開始直後を 除けば解析結果と実験結果はほぼ一致しており,FEM 解 析における材料モデルの設定がほぼ妥当であることがわか る (引張強さを重視して材料定数を決定したので,降伏点 付近は精度が悪くなるのは否めない)。なお,Fig.9には FEM 解析で算出した試験片平行部の温度上昇 ΔT も併せ

Table 3 Material parameters p and q in Cowper-Symonds model for description of strain rate effect.

| Temperature | SN490E | 3-1 | SN490B-II | | | |
|-------------|------------------------|------|------------------------|------|--|--|
| (°C) | p (/s) | q | p (/s) | q | | |
| 20 | 1.42 x 10 ⁵ | 4.84 | 4.98 x 10 ⁴ | 4.68 | | |
| 0 | 9.64 x 10 ⁴ | 4.82 | 3.41 x 10 ⁴ | 4.67 | | |
| -20 | 6.35 x 10 ⁴ | 4.81 | 2.27 x 10 ⁴ | 4.66 | | |
| -40 | 4.04 x 10 ⁴ | 4.80 | 1.45 x 10 ⁴ | 4.64 | | |
| -60 | 2.46 x 10 ⁴ | 4.78 | 8.94 x 10 ³ | 4.62 | | |
| -80 | 1.42 x 10 ⁴ | 4.76 | 5.22 x 10 ³ | 4.60 | | |
| -100 | 7.72 x 10 ³ | 4.73 | 2.87 x 10 ³ | 4.57 | | |



(a) Nominal stress versus nominal strain curve





Fig. 9 Round-bar tension results obtained by FE-analysis and experiment.

て示しているが、降伏開始レベルでは $\Delta T \approx 0$ であり、温度上昇は降伏以降に顕著となっている。前章の Fig.5の 温度上昇 ΔT はこのような解析によって求めたもので、 Cowper-Symonds 則による引張強さ一歪速度関係の定式 化(式(6)の係数 p, qの決定)には、丸棒試験での温度 上昇効果が考慮されている。

3.2 き裂先端近傍の応力場に及ぼす負荷速度の影響

上記の丸棒試験で決定した応力一歪関係を用いて,動的 負荷を受けるコンパクト試験片のき裂先端近傍の応力分布 を解析した。コンパクト試験片においても,解析で得られ た変形挙動(荷重一切欠き末端開口変位関係)は実験で測 定されたものとよい一致を示していた。

Fig. 10 は, SN 490 B- I 鋼について, き裂先端近傍の 最大主応力に及ぼす負荷速度の影響を示している。負荷レ ベルとして、小規模降伏状態の CTOD=0.06 mm, 大規 模降伏状態のCTOD=0.4 mm の2レベルを取り上げて いるが、降伏規模によらずき裂先端近傍の応力は負荷速度 の増加によって増大する傾向にある。これは、き裂先端近 傍の歪速度が負荷速度に依存することによる。Fig. 11 に, CTOD=0.4 mmの時点でのき裂先端近傍の歪速度の分布 を示す。なお、歪速度は各位置での相当塑性歪の時間的変 化率として算出した。高速載荷試験ではき裂先端近傍の歪 速度が静的試験に比べてかなり大きな値をとっている。こ こで, Fig. 10 と Fig. 11 を比較すると, 大規模降伏の場合 に応力が最大となる位置は歪速度が最大となるき裂先端で はなく、き裂先端から幾分離れた地点にあるのに気がつ く。これは、応力多軸度が関係しているためで、Fig.12 に応力多軸度として静水圧応力/相当応力をとったものを 表示しているが、多軸度の最大値はき裂先端からやや離れ た位置にある(応力多軸度のピーク値、およびその位置が 負荷速度によって異なるのは、図中に記したように、き裂 先端近傍での塑性化領域の寸法が負荷速度によって異なる ことによる)。このことより、き裂先端近傍の応力分布に は、歪速度よりも、応力多軸度を支配する塑性拘束の方が 大きな役割を担うことがわかる。Fig. 13 は、き裂先端近



Fig. 10 Effect of loading rate on maximum principal stress near crack tip of compact specimen.



Fig. 11 Distribution of strain rate near crack tip at different loading rates.

傍の最大応力位置での歪速度(最大主応力がそのピーク値 の 95%以上となる領域の平均歪速度を考えた)が変形レ ベルによってどのように推移するかを示している。最大応 力 位 置 の 歪 速 度 は,比 較 的 小 さ な CTOD レ ベ ル (0.1~0.2 mm) で最大となり,その後ゆるやかに減少し ている。このような歪速度の挙動には,負荷レベルの増加 による塑性域の拡大が関与していると推察される(小規模 降伏状態では塑性域はき裂先端にのみに生じるが,負荷が 大きくなると塑性域が拡大して塑性変形をうけもつ領域の 寸法が大きくなり,き裂先端近傍での歪速度はもはや増加 しなくなる)。

動的試験ではき裂先端近傍の高速塑性変形によって発熱 現象が生じる。Fig. 14 は,FEM 解析によって計算した CTOD=0.4 mm の変形レベルでのき裂先端近傍の温度上 昇を示している。静的条件では温度上昇はほとんどなく, 負荷速度 10 mm/s でも温度上昇 *ΔT* はかなり小さい。こ れに対して,負荷速度 500 mm/s の高速載荷では,き裂先 端近傍で明らかな温度上昇が生じているのがわかる。Fig.



Fig. 12 Stress triaxiality and contour of $\bar{\epsilon}_{P}=1\%$ near crack tip at different loading rates, where $\bar{\epsilon}_{P}$ is equivalent plastic strain.



Fig. 13 Change in near-tip strain rate with CTOD level, where strain rate was evaluated at a region including a peak value of maximum principal stress.



Fig. 14 Temperature rise near crack tip at different loading rates.



Fig. 15 Change in temperature rise ΔT with CTOD level, where ΔT was evaluated at a region including a peak value of maximum principal stress.

15 は、き裂先端近傍の最大応力位置での温度上昇(最大 主応力がそのピーク値の95%以上となる領域の平均温度 上昇)とCTODレベルの関係を示している。負荷速度 500 mm/sの場合は、CTODの増加による温度上昇が大き くなっている。しかし、CTOD=0.5 mmの変形レベルで もき裂先端近傍の平均温度上昇は20°C程度であり、この 程度の温度上昇量であれば応力場への影響はそれほど大き くないと推察される。

き裂先端近傍の各位置での歪速度 ϵ と温度上昇 ΔT か らパラメータ R を式(1)によって算出し、それをき裂先 端からの距離 x の関数として描いたものが Fig. 16 であ る。なお、材料定数 A の値としては、引張強さに対して 決定した $A=10^9$ /s (SN 490 B-I 鋼)を用いた。図には 最大主応力の分布も併せて示しているが、小規模降伏状態 (CTOD =0.06 mm)、大規模降伏状態(CTOD =0.4 mm)ともに、R 値はき裂先端からほぼ単調に増加し、負 荷速度に応じたある値に漸近する傾向にある。パラメータ R は式(1)のように歪速度と温度の関数であるが、Fig. 16 の結果は、き裂先端近傍の R には温度上昇 ΔT の寄与 が小さく、歪速度 ϵ の方が支配的であることを示唆して



(a) at CTOD=0.06 mm in small scale yielding



(b) at CTOD=0.4 mm in large scale yielding

Fig. 16 Distributions of *R*-parameter and maximum principal stress near crack tip.

いる。もし,温度上昇がもっと著しければ,それがき裂先 端近傍での歪速度の上昇効果を打消し,豊貞らの報告^{13),14)} にあるようにパラメータ R はき裂先端近傍で一定となる ことも考えられるが,本解析条件の範囲内ではそのような 傾向は認められなかった。SN 490 B-II鋼の場合も,き裂 先端近傍の動的応力・歪場は SN 490 B-I 鋼とほぼ同様 な特徴を示していた。

ローカルアプローチの適用による動的破壊靱性 評価

4.1 Weibull 応力による破壊抵抗評価

本研究では, 脆性破壊はき裂先端近傍の最大応力値だけ では決まらず, 高応力域寸法の果たす役割も大きいことを 考えて, ローカルアプローチ^{7),8)}を適用した動的破壊靱性 評価を行う。

ローカルアプローチでは、破壊に寄与する応力成分 σ_{eff} をき裂先端近傍での重みを考えて積分した Weibull 応力 σ_w を破壊駆動力として用いている。

ローカルアプローチの適用による構造用鋼の動的破壊靱性評価

$$\sigma_{W} = \left[\frac{1}{V_0} \int_{V_f} (\sigma_{\text{eff}})^m dV_f\right]^{1/m} \tag{7}$$

ここで、 V_x :破壊プロセスゾーンの体積、 V_0 :ローカル アプローチで定義する破壊基本体積、m:Weibull 形状パ ラメータ(構造用鋼では概ね $m=10\sim40$)。Weibull 応力 σ_w は、材料内に固有に存在するマイクロクラックの中の 最弱クラックの不安定伝播開始限界が材料の全体破壊を支 配するという考えから導かれている^{n, a}。き裂材の脆性破 壊限界としての限界Weibull 応力 $\sigma_{w,cr}$ は、き裂材の形 状・寸法には依存しない2 母数Weibull 分布を呈する。

$$F(\sigma_{W,cr}) = 1 - \exp\left[-\left(\frac{\sigma_{W,cr}}{\sigma_u}\right)^m\right]$$
(8)

m値は,破壊靱性試験データとき裂先端近傍の応力分布から統計的手法で決定される。

式(7)中の有効応力 σ_{eff} としては,便宜上最大主応力が 用いられることが多いが,本論文ではき裂先端近傍の多軸 応力状態とマイクロクラックの空間分布を考慮した次の応 力¹⁵ を用いる。

$$\sigma_{\rm eff} = \left[\frac{1}{2\pi} \int_0^{\pi} \int_0^{\pi} \left[\sigma_n^2 + \frac{4}{(2-\nu)^2} \tau^2\right]^{m/2} \sin \theta d\theta d\varphi \right]^{1/m}$$
(9)

ここで、 σ_n , τ :基本体積 V_0 に含まれる脆性マイクロクラ ックに作用する垂直応力と面内最大剪断応力、 θ , ϕ :最大 主応力方向に対するマイクロクラックの角度。基本体積 V_0 は m 値と無関係なので、 V_0 としては式(7)の誘導を 妨げない範囲で任意のサイズを考えてよく、本論文では便 宜上、単位体積(V_0 =1)を採用する¹⁵⁾。

Weibull 応力 σ_W を用いて,まず,SN 490 B-I 鋼と SN 490 B-II鋼の静的コンパクト試験(クロスヘッド速度 0.1 mm/s) での破壊抵抗値を評価する。Fig. 17 は、δ_c モ ードのデータ数の多い-100°C (SN 490 B-I 鋼)と -80°C (SN 490 B-II 鋼) について,限界 Weibull 応力



Fig. 17 Cumulative distribution of critical Weibull stress at brittle fracture initiation.

 $\sigma_{W,cr}$ の分布を求めたものである。なお、Weibull 応力の 計算は 3 次元 FEM 解析による応力分布を利用して行い、 m値は文献¹⁰⁾で開発した統計的手法に基づく繰返し計算 法で決定した。得られたm値は、SN 490 B-I 鋼, SN 490 B-II 鋼について、それぞれm=21、m=32であった。

この m 値を用いて,負荷速度 10,300 mm/s の動的試験 における脆性破壊発生時の限界 Weibull 応力 $\sigma_{W,cr}$ を計算 し,それを累積分布の形にしたものが Fig. 18 である。図 には各温度での静的試験の限界 Weibull 応力も同様に計 算し,それも併せてプロットしている。これを見ると、多 少の統計的ばらつきは認められるが,限界 Weibull 応力 分布は負荷速度や試験温度にはとくに依存していないのが わかる。Fig. 18 の結果より,累積破壊確率 50%における



Fig. 18 Distributions of critical Weibull stress at different test conditions calculated with m-value determined by static toughness test at a given temperature.



Fig. 19 Relationship between median of critical Weibull stress and rate-temperature parameter R.

限界 Weibull 応力 ($\sigma_{W,cr}$ の Median)を求め,それを各 試験条件で決まるパラメータ R に対してプロットしたも のが Fig. 19 である。ここで R 値は,Weibull 応力が Median 値をとる負荷レベルにおいて,き裂先端近傍の最 大応力を含む領域で計算した。(最大主応力がそのピーク 値の 95%以上となる領域の平均的 Rを求めた。Weibull 応力はこの領域内の応力積分でほぼ決定される。)Fig. 19 を見ても、 $\sigma_{W,cr}$ の Median はパラメータ R にはとくに依 存しておらず、負荷速度や試験温度には無関係な材料特性 値となることが期待される。

4.2 動的破壊靱性値の予測

破壊限界 Weibull 応力 $\sigma_{W,cr}$ は負荷速度や試験温度に依存しない材料特性であるという仮定のもとに,静的破壊靱性試験の結果から動的載荷での破壊靱性値を推定する。 Fig. 20 にその推定手順を示す。動的破壊靱性の推定は次のように行う。

Step 1:ある試験温度での静的破壊靱性データから,材 料特性としての破壊限界 Weibull 応力 $\sigma_{W,cr}$ の分布,なら びに,Weibull 形状パラメータ mを決定する。(破壊靱性 試験は複数の温度で行う必要はなく,ある一つの脆性破壊



Fig. 20 Procedure for prediction of dynamic fracture toughness based on the Local Approach.

温度について行うだけでよい。)

Step 3:破壊限界 Weibull 応力 $\sigma_{W,cr}$ の分布は試験条件に よらない材料固有のものと考えているので,対象とする試 験条件の各 CTOD レベルでの破壊確率を Weibull 応力 σ_W を介して作図的に求め,目的の破壊限界 CTOD の分 布を作成する。

Fig. 21 は, SN 490 B-I 鋼と SN 490 B-II 鋼について, それぞれ-100°Cと-80°Cの静的靱性試験結果から破壊限 界 CTOD の温度依存性(負荷速度0.1, 10 mm/s)を推 定したものである。限界 CTOD の Median 値と90%信頼 上下限値を推定しているが,両鋼とも脆性破壊が主体の温 度域においては,推定結果は実験データの特性とほぼ合致 している。また,Fig. 22 は,データ数の比較的多い動的 試験条件(負荷速度10,300 mm/s)での限界 CTOD 分布 を推定し,それを実験結果と比較している。限界 CTOD の累積分布についも比較的よく推定できている。

本報では、破壊靱性試験の構造性能評価への transferability を考える研究の一環として、構造用鋼の動的破壊 靱性評価にローカルアプローチを適用した。次報では、こ れまでに開発してきた評価手法を大型構造要素の破壊性能 予測に適用し、ローカルアプローチを基幹とした脆性破壊 問題の統一的評価に挑む。 カルアプローチの適用による構造用鋼の動的破壊靱性評価



Fig. 21 Dependence of critical CTOD on loading rate and temperature predicted by the local approach.



Fig. 22 Cumulative distribution of critical CTOD at high loading rates predicted by the local approach.

50

50

5. 結 論

①従来の破壊力学パラメータ(例えばCTOD)で評価される材料の破壊靱性値は負荷速度の影響を受け、一般に負荷速度が速くなると破壊靱性値が低下する傾向を示す。また、低温になるほど破壊靱性値は一般に小さくなる。これに対して、ローカルアプローチのWeibull応力 σ_w で評価された破壊抵抗値(限界Weibull応力 $\sigma_{w,cr}$)は、脆性破壊が主体的に生じる条件においては、負荷速度や試験温度にほぼ無関係な材料固有の値を呈する。

②上記の性質を利用すると、ある一つの温度での静的破壊 靱性試験の結果から、任意の試験条件での動的破壊靱性値 を予測することができる。建築構造用 490 MPa 級高強度 鋼の動的破壊限界 CTOD を推定した結果は、実験結果と 比較的よく一致していた。

③材料の応力一歪関係に及ぼす負荷速度と温度の影響の評価には、BennettとSinclairの提案による歪速度一温度パラメータ(Rパラメータ)が有効である。これを取り入れた3次元 FEM 解析によると、き裂先端近傍の応力場は負荷速度の増加によって高揚し、それが動的試験での限界 CTOD を低下させる原因であることが示された。動的負荷によるき裂先端近傍の温度上昇は、本条件範囲(最大負荷速度=500 mm/s, CTOD ≤ 0.5 mm)では約20°C(最大応力位置)でそれほど大きくなく、き裂先端近傍のRパラメータは歪速度によってほぼ決まっていた。

謝 辞

本論文の SN 490 B- I 鋼の丸棒引張試験とコンパクト 試験は、日本溶接協会鉄鋼部会 APD-II委員会(主査:高 梨晃一教授,WGリーダー:豊田政男教授)の一連の実 験の一つとして行ったものである。委員各位からの貴重な ご助言、ご協力に深く謝意を表します。

参考文献

 南ら:動的荷重下での構造用鋼の変形・破壊特性– Review-,日本溶接協会鉄鋼部会 APD 委員会中間 報告書III,(1996),87-154

- J. F. Kalthoff: Fracture Behavior Under High Rates of Loading, Engineering Fracture Mechanics, 23, (1986), 289-298
- 佐野:9%Ni 鋼の破壊靱性に及ぼすき裂先端における温度上昇の影響,鉄と鋼,73,(1987),380-386
- P. E. Bennett and G. M. Sinclair: Parameter Representation of Low-Temperature Yield Behavior of Body-Centered Cubic Transition Metals, ASME Publication, 65-MET-11, (1965)
- 豊貞,藤井,野原,川口,有持,井坂:破壊靱性に及ぼ すひずみ速度の影響,日本造船学会論文集,161, (1987),343-356
- 後藤, 平澤, 豊貞: 破壊靱性値の負荷速度依存性簡 易推定手法, 日本造船学会論文集, 176, (1994), 491-500
- F. M. Beremin: A Local Criterion for Cleavage Fracture of a Nuclear Pressure Vessel Steel, Metallurgical Transactions, 14 A, (1983), 2277-2287
- F. Mudry: A Local Approach to Cleavage Fracture, Nuclear Engineering and Design, 105, (1987), 65-76
- 大西,有持,渡辺,橋田,南,豊田:建築用大入熱対策 鋼の開発,溶接学会全国大会講演概要,第61集, (1997),204-205
- 10) 日本溶接協会鉄鋼部会 TM 委員会共同研究総合報 告書:脆性破壊の発生特性に基づく鋼材の材質的判 定基準の確立に関する共同研究,(1975)
- 藤井,大熊,川口,塚本:鋼材の動的破壊靱性特性に おける温度および歪速度の影響,日本造船学会論文 集,158,(1985),619-629
- 12) 後藤, 平澤, 豊貞: 歪速度, 温度を考慮した構造用鋼構成方程式の簡易推定法, 日本造船学会論文集, 176, (1994), 501-507
- 13) 豊貞,後藤,相良:高速負荷時におけるき裂先端近傍の局部温度上昇について、日本造船学会論文集, 170,(1991),651-663
- 14) 豊貞,後藤:任意負荷速度下における破壊靱性値推
 定法について、日本造船学会論文集,172,(1992), 663-674
- 15) F. Minami, A. Brückner-Foit, D. Munz, and B. Trolldenier : Estimation Procedure for the Weibull Parameter Used in the Local Approach, International Journal of Fracture, 54, (1992), 197-210
- 16) F. Minami, A. Brückner-Foit and B. Trolldenier, B.: Numerical Procedure for Determining Weibull Parameters Based on the Local Approach, Proceedings of the 8th Biennial European Conference on Fracture (ECF 8), 1, (1990), 76-81