

鋼構造物の疲労によるき裂伝播解析に関する研究

川崎重工業(株)

真田 健司

岡山大学大学院 学生員

○森脇 清明

岡山大学工学部 正会員

谷口 健男

1. まえがき 近年、海洋構造物・橋梁など供用中に多くの繰返し荷重を受ける構造物において、疲労によると思われるき裂の発生が報告されるようになってきた。そのため、疲労き裂に対する設計・製作上の考慮・対策といったものの見直しが行われ始めている。本研究は、既に筆者らの報告に基礎を置いたものであって、あらたに、一定振幅荷重及び変動重複荷重下の疲労寿命推定法を提案し、その妥当性の検討を行う。なお、ここで示した方法は、線形破壊力学の応用であり、従って小規模降伏状態を仮定する。

2. 疲労き裂伝播解析システム 本解析システムの目的は、初期き裂長 a_0 からあるき裂長 a まで成長するのに必要な荷重繰返し回数(時間)、あるいは、使用期間 t が与えられたときのき裂の進展量を求めることである。本解析システムを適用するときのアルゴリズムを図1に示す。その中で、応力拡大係数の算定法とき裂進展方向の予測法については、理論的検討、および数値実験より、次の手法を用いる。

- ① 有限要素法を基礎とする実用的な応力拡大係数の算定法として変位法を用いる。ただし、変位法を用いて解析を行う場合の有限要素 FE の設定は注意する必要がある。
- ② き裂進展方向の予測法としては、き裂先端の周方向直応力最大の方角を用いる。

次に、一定振幅荷重下の疲労寿命推定法について考える。疲労き裂伝播速度式として、疲労き裂伝播速度 (da/dN) と応力拡大係数範囲 $\Delta K (=K_{max} - K_{min})$ の関数である $Paris$ 則が成立する。また、 ΔK_{th} (下限界応力拡大係数範囲)を考慮する場合 $Paris$ 則が成り立つ領域が、き裂の安定成長領域であることを考慮し、 $Paris$ 則を変形した式(1)を使用する。ただし、材料定数である C と m は厳密に設定する必要がある。

$$\frac{da}{dN} = \begin{cases} C (\Delta K)^m & \Delta K > \Delta K_{th} \\ 0 & \Delta K \leq \Delta K_{th} \end{cases} \quad (1)$$

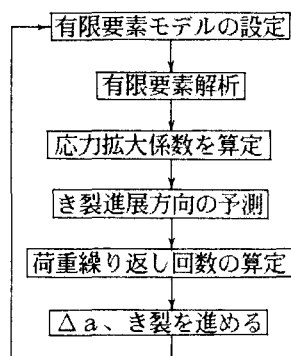


図1 き裂伝播解析の手順

寸法 a_i のき裂が寸法 a_f にまで進展するのに要する疲労寿命 N_p は式(1)を変数分離して積分することにより式(2)のように求まる。さらに、荷重繰返し数 N_i から N_f までのき裂進展量 a_p は式(3)で求まる。

$$N_p = \int_{a_i}^{a_f} \frac{1}{C (\Delta K)^m} da \quad (2)$$

$$a_p = \int_{N_i}^{N_f} C (\Delta K)^m dN \quad (3)$$

式(1)は、き裂長 a のとき成り立っている。もし、き裂がある増分 Δa だけ進展した場合 ΔK も Δa に従って変化する。有限要素法を基礎とする場合、このき裂長と応力拡大係数の関係を FE 化する必要がある。ここでは、 FE の全幅に対してき裂長が短い場合、この関係はほぼ線形であることに注目し以下のように FE 化を行う。き裂長が a_n から a_{n+1} まで進展する区間は、平均き裂長 $(a_n + a_{n+1})/2$ をこの区間のき裂長 a とし、その長さに対する平均応力拡大係数値 $(K_n + K_{n+1})/2$ をこの区間の K 値とする。この仮定により、連続

