円柱構造物の渦励振振動に関する数値流体解析

中央大学大学院 学生員 佐藤 亮 中央大学 正会員 平野 廣和 中央大学 正会員 佐藤 尚次

1. はじめに

既往の研究において, 渦励振現象は円柱からのカル マン渦放出に伴う自励的渦励振として説明されてきた 1).しかし最近の研究では,励振開始時にはカルマン渦 の発生周波数と円柱の固有振動数の一致である lock-in 現象が認められないことや、風速の増加に伴う振動振 幅が段階的に変化することなどから,この励振の原因 をカルマン渦に伴う自励的渦励振に帰着するとするこ とには無理があると指摘されている.河井ら²⁾の研究 によると, 励振時の振幅の変化から振動を3つの風速 領域に分類することにより、それぞれの風速域で発生 機構が異なることを論じている.

一方,数値流体解析の分野においては,計算機容量 や計算時間等の物理的制約から2次元解析が中心とな っている.円柱まわりの2次元解析結果のおおむね共 通することは, 亜臨界域(約 Re=10^{2.5}~10⁴付近)で流 体力を過大に評価することや, レイノルズ平均化され た乱流モデルを導入して行うことから,急変現象等の 詳細な検討が十分に行えない等が挙げられる.そのた め,3次元解析を用いた検討は必ずしも多くなく,特 に急変現象の詳細な研究に関しては十分に行われてい ないのが現状である.

以上の様なことから,本論文では3次元円柱の渦励 振の特性を数値解析の面から検討をすることを目的と する.具体的には,河井らが行った一様流中での3次 元円柱の風洞実験での lock-in 域に関して, 3 次元数値 流体解析とを対応させることを目的とする.これによ リ, 渦励振時における応答特性の急変現象を明らかに し,空気力特性や振動応答を検討するものである.

2. 基礎方程式

流れ場を非圧縮性粘性流れとして扱うと,支配方程 式は非圧縮性 Navier-Stokes 方程式で表される.また, 物体の振動に合わせたメッシュの変形に対処するため に ALE(Arbitary Lagrangian-Eulerian)法を用いてメッシ ユ速度を支配方程式に取り込む.この時運動方程式は 式(1)で,連続式は式(2)でそれぞれ表される.

$$\rho(\frac{\partial \boldsymbol{u}}{\partial t} + (\boldsymbol{u} - \boldsymbol{v}) \cdot \nabla \boldsymbol{u}) - \nabla \cdot \boldsymbol{\sigma}(\boldsymbol{p}, \boldsymbol{u}) = 0 \quad \text{in } \Omega \qquad (1)$$

$$\nabla \cdot \boldsymbol{u} = 0 \quad \text{in}\, \boldsymbol{\Omega} \tag{2}$$

ここで, ρ は密度, u は流速, v はメッシュ速度, t は 時間, p は圧力, Ω は解析領域を示す.また, $\sigma(p, \mathbf{u})$ は応力テンソルであり,式(3)となる.

$$\sigma(p, u) = -p'I + 2\mu\varepsilon(u), \quad \varepsilon(u) = \frac{1}{2}(\nabla u + (\nabla u)^{T})$$
 (3)
ここで, $\mu(=pv)$ は粘性係数, v は動粘性係数, I は単位テンソルである.

次に構造モデルの支配方程式は,鉛直たわみ変位 η およびねじれ変位 θ についての式(4)の振動方程式で表 される.

$$\boldsymbol{M}\ddot{\boldsymbol{x}} + \boldsymbol{C}\dot{\boldsymbol{x}} + \boldsymbol{K}\boldsymbol{x} = \boldsymbol{p} \tag{4}$$

$$\begin{array}{c} \boldsymbol{\Box} \; \boldsymbol{\Box} \; \boldsymbol{C} \; \boldsymbol{C} \; \boldsymbol{C} \; \left[\begin{matrix} \boldsymbol{m} \boldsymbol{D}^2 & \boldsymbol{0} \\ \boldsymbol{0} & \boldsymbol{I} \end{matrix} \right] \; \boldsymbol{C} = \begin{bmatrix} 2\boldsymbol{m} \boldsymbol{D}^2 \boldsymbol{\delta}_{\boldsymbol{\eta}} f_{\boldsymbol{\eta}} & \boldsymbol{0} \\ \boldsymbol{0} & 2\boldsymbol{I} \boldsymbol{\delta}_{\boldsymbol{\theta}} f_{\boldsymbol{\theta}} \end{bmatrix} \quad (5) \\ \boldsymbol{K} = \begin{bmatrix} 4\boldsymbol{m} \boldsymbol{D}^2 \boldsymbol{\pi}^2 f_{\boldsymbol{\eta}}^2 & \boldsymbol{0} \\ \boldsymbol{0} & 4\boldsymbol{I} \boldsymbol{\pi}^2 f_{\boldsymbol{\theta}}^2 \end{bmatrix} \; \boldsymbol{x} = \begin{bmatrix} \boldsymbol{\eta} / \boldsymbol{D} \\ \boldsymbol{\theta} \end{bmatrix} \; \boldsymbol{p} = \begin{bmatrix} \boldsymbol{D} \boldsymbol{L} \\ \boldsymbol{M} \end{bmatrix} \quad (6)$$

であり, δ_{η} , δ_{θ} は構造減衰率, f_{η} , f_{θ} は固有振動数,m, Iは質量と慣性モーメントを表す.

3. 解析手法

数値流体解析には丸岡ら ³が提案している IBTD/FS 有限要素法を用いる.本解析手法では,運動方程式は IBTD 法,連続式は FS 法により離散化され,流速と圧 力は分離して求まり,それぞれ陰的に解くことになる が,代数方程式の行列が対称となるため,対称行列用 の代数方程式で効率よく解析することができる.代数 方程式の解法には SCG 法を用いる.また,有限要素に は流速と圧力に対して双1次の四角形要素を用いる. また, 乱流モデルは LES の Smagorinsky SGS モデルを 用いる.

上述の手法で、静的解析及び動的解析を行う。 動的 解析では、検討断面の振動状態は強制加振の後、自由 振動へと移行させる.強制振動法は,静的解析におけ る定常状態になったものを初期条件として与え、加振 振幅 。=0.1D とする.その後、強制振動法で十分に解 析を行った後の結果を,自由振動法における初期条件 として与える. 自由振動法は , たわみ及びねじれの 1 自由度振動方程式に直接時間積分法の線形加速度法を 適用し,振動応答を求める.また,スクルートン数は 無次元量として式(7)のように定義する.

$$S_{C\eta} = \frac{2m\delta_{\eta}}{\rho D^2} \quad S_{C\theta} = \frac{2I\delta_{\theta}}{\rho D^4} \tag{7}$$

4. 解析条件

解析領域を図 -1 に示す,円柱直径をDとした場合, 円柱前方と側方を 7.0D, 円柱後方を 20.5D, アスペク ト比は 2.0 である.境界条件は, Γ_1 で一様流速, Γ_2 で流体の表面応力0, Γ_3 で slip, Γ_4 で円柱の移動速度

を与え、円柱上の 視点で考えると non-slipとしている. Γ_5 で周期境界条 件を与えている. 解析条件を表 -1 に示す. 一様流入



風速 U_∞は円柱直径 D を用いて次式で無次元化される.

$$U_{r\eta} = \frac{U_{\infty}}{f_{\eta}D} \tag{8}$$

また,構造減衰率と質量比は,式(7)を満たすように 設定する.

メッシュ分割は,断面近傍で節点を集中的に配置し ている.また,河井らの円柱の風洞実験と対応させ, スクルートン数を 1.5, Reynolds 数を 2.0×10^4 とする. なお,本論においては鉛直たわみ変位ηに着目し,流 れ方向の変位およびねじれ変位 θ については拘束され ているものとする.

5. 解析結果及び考察

図 2 に自由振動状態における振動応答を、図 3 に無 次元風速に対応した定常振幅時の円柱後流渦の卓越振 動数特性を示す.ここで図 2 の縦軸は無次元振幅 η_{rms}/D を,図3の縦軸は振動数比 f_{ss}/f_{η} を,横軸はそれ ぞれ無次元風速 Um を表す.河井らの風洞実験によれ ば, U_{rn}=5.0 付近から励振が開始され, U_{rn}=6.5 で最大振 「幅 η_{rms}/D=0.26 に達し, その後 U_{rn}=10.0 付近まで励振が 持続する. また, lock-in 現象が生じているのは U_{rn}=5.7 ~7.0 付近となることが示されている.

解析結果においては、Um=4.5付近から円柱の渦励振 振動が発生し,風速が上がるにともなって振幅も増加 して行く . U_{rn}=6.0 で最大振幅 η_{rms}/D=0.26 を示し ,ここ から風速が上がるにともなって振幅が徐々に減少して いる また 図 3より Un=5.5~7.5の風速域から f_/f_=1.0 を示していることから, lock-in 状態となっているのが わかる.この結果は,発振風速域ならびに最大振幅発 生風速,さらに振幅に関してもほぼ河井の風洞実験を 再現していると考えられる.

また、応答のパワースペクトルについて、河井らは 実験より、これらの振動現象を振動の発生機構により 3つの風速領域に分類している.

まず、領域を、励振開始時から lock-in が起こるま での領域とする.この領域では、応答のパワースペク トルには2つのピークが存在し、1つは円柱の固有振 動に伴うもので、もう1つはカルマン渦発生に伴うも のである.励振が開始されるとともに、カルマン渦発 生が助長され、円柱には周期的変動が働くようになる が、この応答のパワースペクトルは円柱の固有振動数 とは一致せず, すなわち lock-in は発現せず, 風速の増 大とともに徐々に増大する.図4(a)に、解析での $U_{m}=5.0$ における応答のパワースペクトルを示す. 0.18Hz 付近のピークは円柱の固有振動に伴うピークで、 0.16 付近のピークはカルマン渦発生に伴うピークであ ると考えられる.

次に領域 を, lock-in が生じる領域とする. この領 域では、応答のパワースペクトルのピークは1つとな り,カルマン渦は円柱の固有振動数と同期して, *lock-in* が生じる. なお, 風洞実験においては U_m=5.7~ 7.0付近,解析においては、Um=5.5~7.5の領域を示す. 図 4(b)に解析において最大振幅を示した Um=6.0 にお ける応答のパワースペクトルを示す.

次に領域 を, lock-in からはずれた後から, 励振が 収まるまでとする.図 4(c)に lock-in 後の Um=8.0 にお ける応答のパワースペクトルを示す.この領域では,

表 -1 解析条件

3次元解析

解析ケース

Reynolds娄

ペクトルには固 有振動数に伴う ピーク以外に、 固有振動数の半 分程度の周波数 付近にもう一つ のピークが存在 する.この領域 では、lock-in は 生じていないと 考えられ、この 振動現象の継続 は、空力負減衰に 伴う空力不安定 振動によるもの と考えられる.

応答のパワース

6. おわりに 本報では 3次 元円柱の渦励振 現象について, 一様流中での 3 次元数值流体解 析を行うととも に,風洞実験と の比較,検証を 行った.その結 果,振動応答及 び後流渦の卓越 振動数特性、ま た、励振の発生 機構により分類 したそれぞれの 領域における応 答のパワースペ クトルから、振 動現象の発現か ら収束に至るま で,概ね渦励振 現象を再現でき ると考えられ る. 今後、この結 果から、可視化 による評価によ り、振動現象の 発生機構につい て検討を行う予 定である.

<参考文献>

Wootton, L. R. :

Aerodynamic stability,

1)



Summary of Proceedings of CIRIA Seminar, The modern design of Wind-sensitive Structures, 1970, pp65-81

- 2) 河井宏允,二井啓,藤成絮:リプ付き円柱の洞断振とギャロッピング,第15回 風工学シンポジウム論文集,pp461466,1998.
- 3) 刘晖,太田真二,平野黄和,川原睦人:同次浦港市,村学的有限要素出よ る非王縮出性和の解析,構造工学論文集 Vol.42A,pp383-394,1997