沿岸に放流される処理水拡散の観測とLESシミュレーション

Field Survey and LES Simulation of Dispersion of Treated Waste Water Disposed in a Coastal area

中山昭彦¹ · Jeremy D. Bricker² · 本田翔平³

Akihiko NAKAYAMA, Jeremy D.Bricker and Shouhei HONDA

The flow velocity, salinity and temperature distributions were obtained using Acoustic Doppler Current Profiler (ADCP)and conductivity and temperature sensors in the coastal area off Tarumi of Kobe-City. The results are analyzed to obtain the diffusion of effluent disposed from an outfall of a nearby treatment plant. Based on this data, a fully three-dimensional Large Eddy Simulation (LES) method has been performed to reproduce the current and the dispersion of the concentration field of the disposed waste from the outfall. No approximation on the pressure distribution and the position of the water surface are made except for the filtering effects due to the unresolved motion. The overall flow appears to be reproduced but the details of the turbulent flow and the reproduction of the turbulent motion responsible for the dispersion need to be further verified with more detailed data.

1. はじめに

沿岸域で放出される汚染水や下水処理水は沿岸の環境 に影響を及ぼす可能性があるため, 放流位置や放流法の 計画には放流水流動と拡散特性の詳細な把握が重要であ る.海域での物質の乱流拡散の予測法はいくつかある. 簡易な方法としてはVisual Plume (Frickら2003) など乱流 連行係数を仮定し、プリュームの軌跡に沿った積分値を 予測する方法があるが、平坦地形に限られ流速や潮位の 変化も考慮されないなど制約が大きい.放流水の拡散状 況は海域の潮流, 地形, また混合する海水の成層特性な どに大きく影響される. POM (Blumbergら1987), ODEM (中辻ら1992) などは海底地形を考慮し、潮流を計算でき、 塩分とともに混合物濃度の計算が可能であるが、静水圧 近似をした多層モデルで乱流変動を計算しないので、渦 粘性や渦拡散また境界条件も経験則に頼るため、放流地 点近傍の3次元拡散の普遍的予測には限界がある.

本研究では, 乱流のシミュレーション法としていろい ろな分野で適用され、沿岸での拡散のシミュレーション にも適用されTangら (2008), その有用性が示されてい る Large Eddy Simulation (LES) 法を上述のような沿岸で の乱流拡散の予測・解析に応用する.具体的手法は、こ れまで著者らが開発・検証してきたNakayamaら(2010) をもとに温度,塩分による浮力変動も考慮した乱流の大 スケール運動をシミュレーションすることにより混合物 の拡散場の予測をしようとするものである.手法は開水 路乱流では幾つかのベンチマーク流れで検証され実河川

1	正会員	Ph.D.	神戸大学教授大学院工学研究科市民工学 専攻
2	学生会員	Ph.D.	URS.Corp.
3		修(工)	JR東海



4.4 4.8 5.2 5.6 6.4 6.8 6 Easting, km 図-1 対象海域

にも応用されているが、非定常で開境界のある沿岸流で は検証されていない. 著者らが観測を行ってきた海域で のデータを用いて検証する.

2. 観測域と観測方法

Ê

対象とする海域は図-1に示す大阪湾西部,明石海峡東 側に位置する神戸市垂水処理場の放流口を中心とし、東 西約2km,南北約1kmの範囲である.直線的な海釣公園



岸壁に福田川の河口や垂水港の突堤などの尖った海岸線 が特徴的である.

観測は2006年の夏季と冬季それぞれ大潮時,と小潮時 の約10時間ほぼ連続して行われた.本稿ではそのうちと くに7月13日満潮時の午前8時から干潮後の午後5時まで に行われた観測の結果に注目する.図-2はこの日の潮位 を示す.観測日は大潮にあたり観測時間内に潮位は最大 1.5m変化している.明石海峡では満潮時には西向き,干 潮時には東向きに流速3m/sを越す強い潮流が存在する. 観測域では午前8時から午前11時にかけては海峡と同様 西流である.11時から12時にかけて引き潮となり東流へ と転流する.また,12時から海峡で東流が強くなり14時 以降垂水沖では反流が生じるため沿岸部では再び西向き の流れとなる.観測日は西風1.5m/sで風の影響はなく波 も20cm程度で穏やかであった.7月14日のNOAAのデー タによれば明石海峡周辺の水温は25.5℃,大阪湾東部で 最高28.5℃であった.

観測ではADCPおよび曳航式多目的水質計を設置した 観測船で観測海域を航行することにより流速3成分と水 温,塩分濃度の海面近傍の分布を計測した.ADCPでは 水深方向分布を得ることができるが,曳航式水質計1台 では固定した水深での分布しか得られないので,別途投 入式水質計にて重要な地点での鉛直分布を計測した.同 時に水温・塩分濃度計測用の小型CTを二機およびGPS 機能を搭載した浮標を処理水放流地点より放流し,追跡 することにより放流水の移流・拡散の観測も行われた. 計器は水深0.1mおよび1mの位置になるよう取付けられ た.同時にGPSを搭載した浮標を放流し,移流・拡散状 況も観測した.なお放流された処理水の水温(27℃)と 塩分濃度(電気伝導度はほぼゼロ)は一定であったので, 放流されたあとの処理水の濃度は水温と塩分濃度の観測 値から算出できた.

3. LES法数值計算法

本計算に用いた計算法は著者らが開水路乱流の計算に 開発したものNakayamaら(2010)をもとに海域での拡 散のシミュレーションのために,水温と混合水の濃度の 計算を導入したものである.以下に概要を記述する.

基礎式はフィルタ平均された速度ベクトル*u*_i,と圧力*p* についてのBoussinesq近似運動方程式と連続の式

$$\frac{\partial u_i}{\partial x_i} = 0 \qquad (1)$$

$$\frac{\partial u_i}{\partial t} + \frac{\partial (u_i u_j)}{\partial x_j} + 2\epsilon i_{jk} \Omega_j u_k = -\frac{\partial p}{\partial x_i} + v \frac{\partial^2 u_i}{\partial x_j \partial x_j} \qquad (2)$$

$$-\delta_{i3} (\beta (T - T_0) + \zeta (C - C_0)) g - \frac{\partial \tau_{ij}}{\partial x_i}$$

である.ここで Ω_j は地球の回転速度, T_0 , C_0 はそれぞれ 基準温度と濃度で、 ν は動粘性係数、 β , ζ は熱、濃度 変化による膨張係数、gは重力加速度で、 x_3 (zとも記さ れる) 方向を鉛直上向きにとっている.水温Tおよび放 流水濃度Cは

$$\frac{\partial T}{\partial t} + \frac{\partial (Tu_j)}{\partial x_j} = \alpha \frac{\partial^2 T}{\partial x_j \partial x_j} - \frac{\partial q_j}{\partial x_j} \quad \dots \dots (3)$$
$$\frac{\partial C}{\partial t} + \frac{\partial (Cu_j)}{\partial x_j} = \gamma \frac{\partial^2 C}{\partial x_j \partial x_j} - \frac{\partial h_j}{\partial x_j} \quad \dots \dots (4)$$

を用いて解く.ここで α, χ は温度拡散係数,物質拡散係 数で一定としており,サブグリッド応力 τ_{ij} ,サブグリッド 熱輸送 q_j ,サブグリッド物質輸送 h_j にはそれぞれ標準 Smagorinskyモデルで,および勾配拡散モデルを用いてい る.Smagorinsky定数およびサブグリッド拡散プラントル 数は大気境界層に一般的に用いられる値に倣い,1,1及び 0.7とした.

また水面変動は水位hについての運動学条件の式

を解くことにより得る. (*u*_{s1}, *u*_{s2}, *u*_{s3}) は水面での速度成 分である. 以上のように3次元で3速度成分を解き, 圧 力にはとくに静水圧分布など近似は用いない.

数値計算法はHSMAC法に準じた方法で, 圧力は連続 式を反復解法にて解く.時間積分は3次精度Adams-Bashfoth法で移流項は運動方程式,温度,濃度について も3次風上差分を用い,その他の項を2次精度中心差分 で解く.水深関数の式の移流項も3次風上差分を適用し ている.



図-3 西流時の水面近傍流速分布計と放流水濃度分布の観測とLES 計算結果の比較,濃度は0.5%間隔の3段 階の濃淡,×は放流口の位置

計算格子はで200×200×45の直交格子で,水平方向 5m鉛直方向10cmの平たい格子形状である. 放流口近傍 はやや細かくし2m間隔である. 海底地形は1m間隔海底 地形より10cm格子で内層している. もっとも深い部分 で15mである.

境界条件は海底,海岸では滑りなし条件を,境界に最 も近い格子点で適用する.水面は圧力一定,せん断応力 ゼロの条件を適用する.その他境界条件であるが,観測 された流速を海岸線に対しほぼ垂直な南北境界の一面で 与え,後は水深を指定する開境界条件としたBlumbergら (1985).福田川の河口では一定流入速度10m³/sの流入を 与えた.また放流口からも1.0m³/sの濃度100%の処理水 を流入させた.計算初期は静止,水平水面とし,境界の 流速,水位を観測値にあわせて与えた.水面下の分布は 標準的対数分布とした.また放流水は海底海岸に侵入し ない不透過条件を与えた. 乱れを発達させるため流出面での速度,圧力変動を流 入側の変動速度として与えた.乱流を捉え,水面波伝播 も捉えるのに時間刻みは1/100ほどに抑える為,計算時 間は多くとも実時間で1時間に足りない.従って本シミ ュレーションは潮汐周期に比べ十分短い時間で,特に対 象沿岸で西向きの流れが卓越する時間帯と東向き流れの 時間帯と分けて行った.

4. シミュレーション結果と観測値との比較

図-3に,沿岸で西向き流れの卓越する満潮に近い時間 帯での観測結果と計算結果を示す.観測結果は観測船の 航行経路に沿った位置のみである.LES計算結果は計算 開始約実時間で20分後の流速分布である.観測に比べ全 体的に滑らかな分布であるが,河口や垂水港堤防近傍の 乱れが見られる.この図では見られないが海底地形で盛 り上がりのある部分で流速が変化している.境界での流



図-4 東流時の放流口近傍の拡大,水面コンタ,水面下2mの流速ベクトル,濃度0.5%の等値面.

速は強制的に観測値を与えている. 観測値をある程度平 坦化しているものの,全体の釣合は上手く取れていない 可能性があり,東端境界近傍でやや変則になっているの が見られる.

図-3 (c) に同じ時間帯での,塩分濃度と水温データよ り算定した放流水濃度の分布を示している.図-3 (d) に 対応する計算結果を示してある.濃度は0.5%間隔の3段 の濃淡で示されている.観測では放流水は福田川河口に 拡がっているが計算ではあまり広がらずまっすぐ西にの びているのが見られる.これは計算では計算開始から放 流水を放流口から放出しているので.放出総量が少ない のと,実際は長時間前に放出された放流水は周りに広が っているためである.

水面のみの結果では放流口近傍の流況や拡散状況が見 えない.図-4に放流口近傍の詳細の計算結果を斜めから 見たものを示す.水面下2mの水平面での流速ベクトル 分布と濃度0.5%の等値面,さらに水面変動を水位の等高 線を表している.岸壁の隅角部での乱れの詳細と水面の 変動が見られる.

次に図-5に,沿岸で東向き流れの卓越する引潮時に近 い時間帯での観測結果と計算結果を示す.これもLES計 算結果は計算開始約実時間で20分後の流速分布である. この時間帯での観測からは全体的に乱れが多く特に堤防 近傍などでも乱れが見られる.LES結果でも河口で旋回 する渦のような流れが捉えられている.

放流水濃度の分布の比較は西流の場合同様計算では放 流時間が短いので流れの方向に移流しているが拡散幅は 非常に小さい.

サブグリッドモデルやモデル係数の取り方などはチャ ンネル乱流などの標準的な値を用い,温度拡散,濃度拡 散のサブグリッド拡散シュミット数も一定にとっており 検討は要するが,精度ある観測値もひつようである.

5. 結論

開水路乱流のシミュレーションで検証されているLES 法を,沿岸域での放流水の拡散の数値計算に適用し,観 測結果と比較した.静水圧や固定水面などを仮定しない 乱流計算で,主に放流口近傍の初期拡散と海底,海岸地 形の影響を反映できるようなシミュレーションを実施し た.2キロメートル四方の海域を約2百万点の直交格子で 差分しているが,平均的流れと拡散は捉えられているが, 拡散に重要となる乱流変動を捉えるにはさらに細かいメ ッシュが必要となる.さらに計算された濃度の定量的再 現の確認,サブグリッドモデルの改良,浮力による安定 性などの影響なども検証する必要があるが,今後の発展 が期待される.



図-5 東流時の水面近傍流速分布計と放流水濃度分布の観測とLES 計算結果の比較,濃度は0.5%間隔の3段階の濃淡

謝辞:本研究を進めるにあたり神戸大学内海域環境教育 研究センター,神戸市環境局,神戸市建設局,株エス・ イー・エーの協力を得た.ここに謝意を表する.

参考文献

- 中辻啓二・山見晴三・末吉寿明・藤原建紀 (1992):大阪湾の 恒流系に関する数値実験的研究,海岸工学論文集,第39 巻, pp.906-910.
- Blumberg, A. F. and L. H. Kantha (1985) : Open boundary condition for circulation models, J. Hydraul. Eng., Vol.111(2), pp.237-255.
- Blumberg, A. F. and G. L. Mellor (1987) : A description of a threedimensional coastal ocean circulation model. *Three-Dimensional Coastal Ocean Models*. Ed., N. S. Heaps, Vol. 4, Coastal and Estuarine Sciences, Amer. Geophys. Union, 1-16.
- Bricker, D.J., I. Okabe and A. Nakayama (2006) : Behavior of a small pulsed river plume in a strong tidal cross-flow in the Akashi Strait, Env. Fluid Mechanics, Vol.6, pp. 203-225.

- Bricker, D.J.・中山昭彦・青木千夏・高田 誠 (2006):変動 の激しい潮流に影響される海域での浮標によるプリュー ム追跡,海岸工学論文集,第53巻, pp. 346-350.
- Frick, W.E., P.J.W. Roberts, L.R.Davis, J. Keyes, Baumgartner andK.P. George (2003): Dilution models for effluent discharges, 4th ed., U.S. Environmental Protection Agency, Washington.
- Fujiwara., T., H. Nakata, and K. Nakatsuji (1994) : Tidal-jet and vortex-pair driving of the residual circulation in a tidal estuary. Continental Shelf Research. Vol. 14, n9, pp. 1025-1038.
- Nakayama, A. and N. Hisasue (2010) : Large eddy simulation of vortex flow in intake channel of hydropower facility, J.Hydraul. Res., Vol. 48(4), pp.415-427.
- Tang, H.S., J. Paik, F. Sotiropoulos and T. Khangaonkar (2008) : Three-dimensional numerical modeling of initial mixing of thermal discharges at real-life configurations, J. Hydraul. Eng., Vol.134(9), pp.1210-1224.