

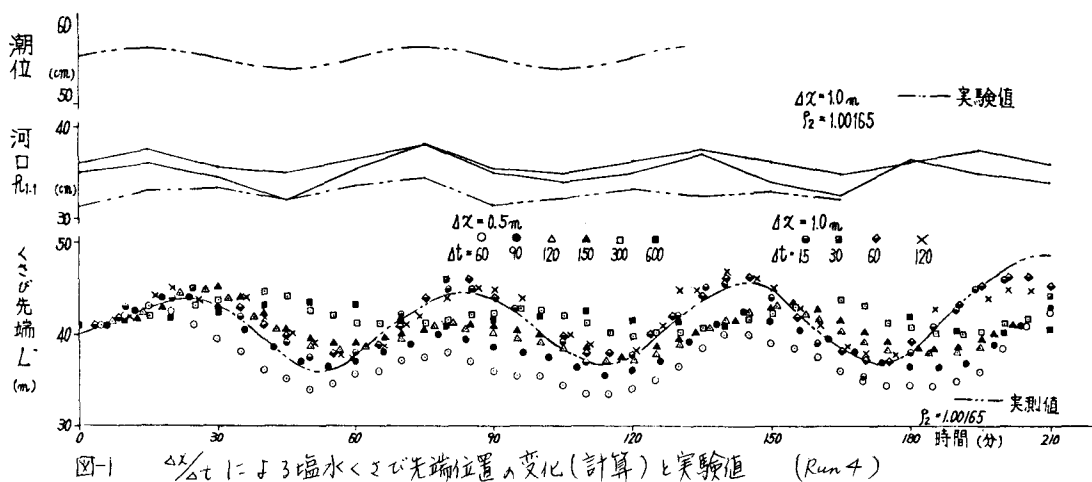
一次元二層不足流モデル, および陰型式差分に基づく数値計算法について, すでに報告(海堀, 1977)した。そして, 計算結果が差分格子間隔($\Delta x, \Delta t$)のとり方により左右されることを述べた。この問題を考察する方法として物理量の伝播法則および差分式に基づいて理論的に追求する方法があるが, ここでは実験と計算により Δx と Δt の関数形を考察する。なお, この関数形は物理量の関数となり, 場所的にも時間的にも変化するが, 実用上の便を計り平均的値と求めることとする。

表-1 実験条件と $\Delta x/\Delta t$

実験165-2行った。使用水路長510cm, 巾0.8mの片面ガラス張りの水平床、長方形断面水路である。上流より一定の淡水流量, 下流より一定の塩水流量を与え、潮位変化させることにより不定流実験とした。潮位曲線は $\xi = (\xi/2) \sin(2\pi/t)t$ としたときの波高と同期T1表-1のようである。実験中、順流時に	実験番号	淡水流量 (Q_1) (m^3/s)	上下層密度		潮位変化				差分間隔		
		$Q_1, m^3/s$	ρ_1	ρ_2	周期 T (s)	波高 Z (m)	平均水深 R (m)	傾斜 U/T m/s	Δx m	Δt 秒	$\Delta x/\Delta t$
	Run 1	0.0275	0.9980	1.00419	2	0.1	0.55	5	0.5	75	150
	" 2	0.0313	0.9980	1.00369	1	0.1	"	10	0.5	90	180
	" 3	"	0.9980	1.00277	1	0.05	"	5	0.5	85	90
	" 4	"	0.9973	1.00165	1	0.025	"	2.5	1.0	20	20
	" 5	"	0.9976	1.00230	0.5	0.1	"	20	0.5	60	120
	" 6	"	0.9973	1.00370	4	0.025	"	0.625	4.0	15	4.75
	数値実験	0.28	1.0002	1.012	12	0.6	3.4	5	500	500	3

実験は6ケース行った。使用水路長5100m, 巾0.8mの片面ガラス張りの水平床, 長方形断面水路である。上流より一定の淡水流量, 下流より一定の塩水流量を与え, 潮位変化させることにより不足流実験とした。潮位曲線は $\eta = (H/2) \sin(2\pi/t)t$ としたときの波高 H と周期 T は表-1のようである。実験中, 順流時に水路下流端において, 内部フルード数 F_1 と F_2 は $F_1 > 1$ と $F_2 < 1$ である。また, 下層密度 ρ_2 は断片的に一定であり, 水面はほぼ水平であることが確かめられた。計算以上の6ケースの実験条件のほか, 長良川の塩水くまびと模式にし, 一定巾, 水平河床で $\rho_2 = \text{const.}$ の場合の数値実験を加えて, 合計7ケース実施した。

計算結果と実験値と照合する場合に, $\Delta x/\Delta t$ のほか, 流量 Q , 潮位変動曲線 $s(t)$, 初期値, 密度差 ρ , および下流端境界条件 R などの諸物理量について, 誤差の入る可能性とその影響について注意を払う必要がある。このうち, 初期値, Q および $s(t)$ の実験上の誤差は僅少であり, その影響はほとんどないことを確認した。しかし, Q 1計算では塩水くまびの先端位置において一定としていたので, Q の大きい場合および塩水くまびの長さが短い場合に実験条件と大きく相異し, F_1 と F_2 が $Run 1, 2$ および 5 で適合しにくい状況がみられた。無次元密度差とおよび下流端境界条件 R の影響を有する。たとえば, 過大 R により塩水くまび先端位置の振巾の中央位置が上流側にずれ, 振巾が増大し, かつ潮位曲線との位相差が増大する。また, R は波形で時間的に大きくずれれば塩水くまびの上流に伸び, 小さくすれば縮むこととなるが, これは下層の塩水量の連続条件より理解されることである。 R の時間曲線を平行移動させることにより, 主として塩水くまび先端位置の中央値がずれずれるという結果が得られるが, 大きな影響は生じない。なお, 塩水くまびの上下流運動に関する計算結果と

図-1 $\Delta x/\Delta t$ による塩水くまび先端位置の変化(計算)と実験値 (Run 4)

みると時間変化は緩慢なRun 4と6を除き、塩水くさびが流下する段階で計算結果の方が実験より早い速度でさがる(M)ようである。これは、先に述べた θ の河床 α と β との摩擦力の影響のため、河床と β の摩擦力の影響も存在すると思われる。(M)すなわち、実験では引潮時に、先端渦が α の存在と下層水深が非常に小さく、河床に頑強にへばりつく状態が長く続き、ゆっくりと流下する。計算では下層水深が小さくなるとそれを無視し、かつ摩擦についても下層水深がある程度の値を示す状態を想定した係数を用い、その係数を一定として扱っていることに依る面もあると考えられる。計算結果の評価にはこのような現象の特性も考慮しなければならないと思われる。

さて、差分の格子間隔 Δx と Δt の問題について考察する。 Δx と Δt の関数形としては無次元表示することが望ましいが、本段階として $\Delta x/\Delta t$ として調べてみる。まず $\Delta x/\Delta t$ としたときの α の影響は存在するが、その影響が顕著でなく、ほとんど無視しうる範囲を取扱うこととした。

つぎに、 $\Delta x/\Delta t$ に対して潮位曲線の影響が卓越するはずであり、代表量として θ/τ を取りあげる。一例として図-2に示すように塩水くさびの先端位置の変動に関する計算値と実験値との比較から、最も適当と思われる $\Delta x/\Delta t$ の値を長-1に示すように定める。その結果は図-3に示すようである。もっとも、Run 1, 2および β 以外のケースでは、それより相当な $\Delta x/\Delta t$ の値をとることと可能であった。そして、一般に $\Delta x/\Delta t$ の特性としては、Run 6を除き、 $\Delta x/\Delta t$ が増大すると塩水くさびの変動幅が増大し、その位置は遡上距離が伸び、最低位置はわずかの減少にとどまる。また、谷の位置はあまり変わらないが、 α が左に寄り遡上速度が増大するというふうである。Run 6の場合にはその逆であった。図-3において、周期 T が無限大と無限小の場合は定常状態と等しい状況であるから、このとき $\Delta x/\Delta t = 0$ である。したがって左および右において $\Delta x/\Delta t$ は大きくなる。 $\Delta x/\Delta t$ による塩水くさびの先端位置の変動特性がRun 6とそれ以外とで逆の関係にあることと関連づけて興味深いところである。なお、このような $\Delta x/\Delta t$ の特性はRe数によっても異なることと、長良川の数値実験例によって示された。

以上の結果より、二層流の計算を陰型式差分法により行う場合、格子間隔 Δx と Δt のとり方のよりどころを得た。

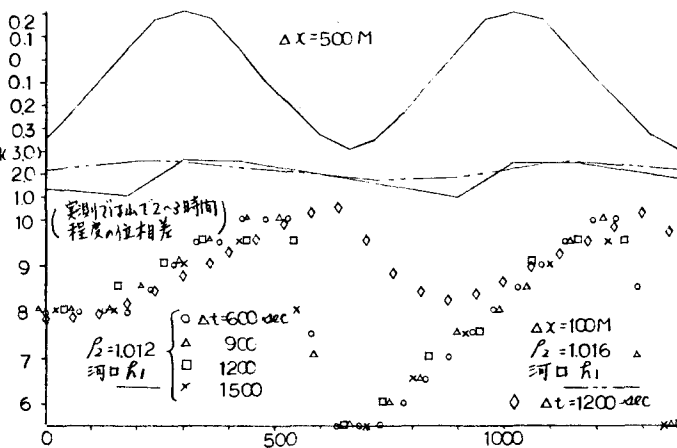


図-2 長良川を模擬した数値実験

数字は実験番号

← 範囲は実験結果と割合よく合っている範囲

$\Delta x/\Delta t$ に与える Δx と Δt の倍率の影響が無視しうる範囲としている
表2.5.1 参照

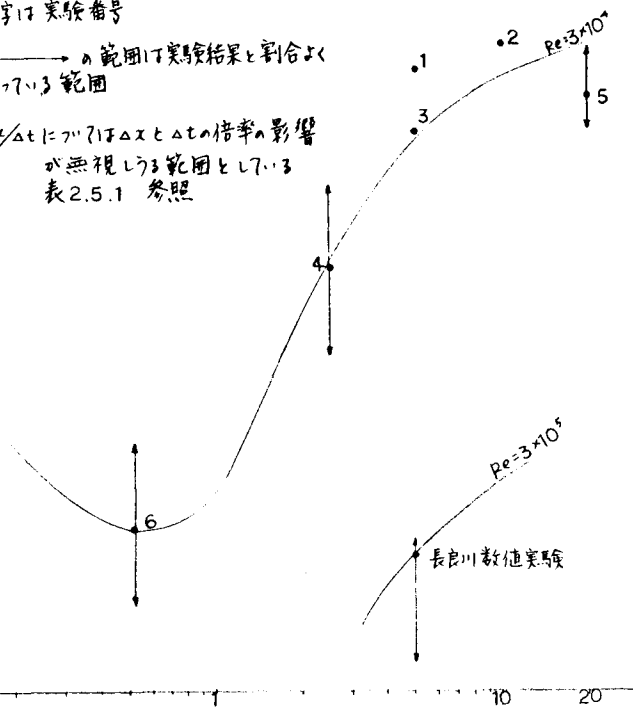


図-3 差分計算における格子間隔 Δx と Δt

長-1に示すように定める。その結果は図-3に示すようである。もっとも、Run 1, 2および β 以外のケースでは、それより相当な $\Delta x/\Delta t$ の値をとることと可能であった。そして、一般に $\Delta x/\Delta t$ の特性としては、Run 6を除き、 $\Delta x/\Delta t$ が増大すると塩水くさびの変動幅が増大し、その位置は遡上距離が伸び、最低位置はわずかの減少にとどまる。また、谷の位置はあまり変わらないが、 α が左に寄り遡上速度が増大するというふうである。Run 6の場合にはその逆であった。図-3において、周期 T が無限大と無限小の場合は定常状態と等しい状況であるから、このとき $\Delta x/\Delta t = 0$ である。したがって左および右において $\Delta x/\Delta t$ は大きくなる。 $\Delta x/\Delta t$ による塩水くさびの先端位置の変動特性がRun 6とそれ以外とで逆の関係にあることと関連づけて興味深いところである。なお、このような $\Delta x/\Delta t$ の特性はRe数によっても異なることと、長良川の数値実験例によって示された。

以上の結果より、二層流の計算を陰型式差分法により行う場合、格子間隔 Δx と Δt のとり方のよりどころを得た。