

京都大学工学部 正員 岩佐 義朗
 京都大学大学院 学生員 ○小林 信久
 “ “ 柳橋 通雄

(1)はじめに：河川流域の地形学的特性を定量的に表現する場合、現在広く用いられている Strahler の ordering では河道ネットワークを Segment に分割するため、オーダー u の河道と $u-1$ 以下の河道の合流にともなう河川形態的、水理・水文的挙動と変化が無視されている。さらに、Strahler の方法では河道の合流に対して結合則が成立しないため、同じオーダーの河道でもその長さ、面積に非常なばらつきがある。Shreve はこれらの欠点を改良するために、河道ネットワークをリンクに分割し、Strahler のオーダー 1 の河道に相当する外部リンクのマグニチュードを 1 とし、各合流点においてマグニチュード i_1 と i_2 の 2 つのリンクが合流してできるリンクのマグニチュードを $i_1 + i_2$ とする方法を提案した。本報では、マグニチュードに対する種々の地形則をランダムモデルを用いて理論的に求めるとともに、マグニチュード i とオーダー u の関数関係を明らかにし、マグニチュード i に対する地形則からオーダー u に対する地形則を誘導するものである。

(2)河道リンク数則：トポロジ的にランダムなモデルでは、外部リンク数 n の河道ネットワーク、TDCN (topologically distinct channel networks) は同一の確率で生起する。外部リンク数 n の場合、TDCN の総数 Z_n は $2n-2C_{n-1}/n$ である¹⁾。このトポロジ的にランダムな母集団におけるマグニチュード i ($1 \leq i \leq n$) のリンク数の期待値 m_i^* 、標準偏差 σ_i^* はそれぞれつぎのようになる²⁾。

$$m_i^* = (n-i+1)Z_i Z_{n-i+1} / Z_n \quad \dots (1) \quad (\sigma_i^*)^2 = \{2(Z_i^2 Z_{n-2(i-1)} n - 2(i-1)C_2 / Z_n) + m_i^* - (m_i^*)^2\} \quad \dots (2)$$

期待値 m_i^* に対する分岐比を、 $r_i^* \equiv m_i^* / m_{i-1}^*$ と定義すると、(1)より $r_i^* = (i+1)(2n-2i-1)/(2i-1)(n-i)$ 이며、 $n, n-i$ が十分大きい時は $r_i^* \approx 2(i+1)/(2i-1)$ と近似され、また m_i^* は $m_i^* = (r_1^* r_2^* \dots r_{i-1}^*) m_1^* \approx (\frac{n+1}{2})^{i-1} Z_1 n$ $\dots (3)$

となる。このそれぞれの値に対して(3)式の右辺を計算しておけば、任意の n の値に対して m_i^* を求められる。 i が十分大きいと、(3)はスターリングの公式 $n! \sim \sqrt{2\pi n} n^e e^{-n}$ を使い、 $\log(m_i^*/n) \approx -\frac{1}{2} \log i - \frac{1}{4}$ $\dots (4)$

と近似される。数値計算の結果では、 $m_i^* \geq 1$ かつ $i \geq 3$ の範囲では、(1)は(4)で十分近似されることがわかった。(4)式は河道リンク数とマグニチュード i が両対数グラフ上で線形の関係にあることを示すものである。外部リンク数 n である実際の河道ネットワークにおけるマグニチュード i のリンク数を M_i^* で表わせば、チェビシェフの不等式より、 $m_i^* - 2\sigma_i^* < M_i^* < m_i^* + 2\sigma_i^*$ の範囲に M_i^* が入る確率は $\frac{1}{4}$ 以上である。新宮川、大井川、揖斐川、安曇川、北山川、十津川の理論値と実測値を比較した結果、両者はよく一致し、ここで用いたランダムモデルの妥当性が確かめられたことになる。つぎに河道の合流に関しては、マグニチュード j と $i-j$ のリンクが合流してできるマグニチュード i のリンク数の期待値を m_{ji}^* ($j=1, 2, \dots, [i/2]$) で表わすと、 $m_{ji}^* / m_i^* = (2-\delta_{j, i/2}) Z_j Z_{i-j} / Z_i$ $\dots (5)$

さらに河道リンクの配分に関してはマグニチュード i のリンクに合流するマグニチュード j のリンク数の期待値を $(m_{ji}^*)_i$ ($i=j+1, j+2, \dots, n$) で表わすと、 $(m_{ji}^*)_i / m_i^* = 2 Z_{i-j} 2n-2i C_{n-i} / (2n-2j C_{n-j})$ $\dots (6)$

(1)、(6)を用いれば有限河道ネットワークに対して、高梓の提案した $1/4$ 則、 $1/2$ 則を、より一般的かつ厳密に証明することができるが、ここでは省略する。

(3)マグニチュード i とオーダー u の関係：外部リンク数 n の河道ネットワークにおいて、最大位数 R の TDCN の総数を $(Z_n)_R$ で表わすと、(i) $R=2$ のとき $(Z_n)_R = 2^{n-2}$ $\dots (7)$ (ii) $R=3, 4, \dots, m$ ($m = [\log_2 2n]$) のとき オーダー 2 の河道数が j ($2^{R-2} \leq j \leq [n/2]$) であるとする、この場合に最大位数が R となることは、オーダー 1 の河道数が j の場合にその最大位数が $R-1$ となることと同じであるから、その場合の数は $(Z_j)_{R-1}$ である。そのそれぞれの場合について、 j 個のオーダー 2 の河道を形成するのに関与しない $n-2j$ 個のオーダー 1 の河道がオーダー 2 の河道によって

形成される $2j-1$ 個のリンクへの流入する方法は $2^{n-2j-1}H_{n-2j}=2^{n-2j}C_{n-2j}$ 通りある。以上より

$$(Z_n)_k = \sum_{j=k}^{(n)} 2^{n-2j} C_{n-2j} (Z_j)_{k-1} \quad \dots (8) \quad \text{の繰り返しの関係を得る。}(7) \text{を}(8) \text{に代入すれば,}$$

$(Z_n)_3 = \frac{1}{2} \{ (2+\sqrt{2})^{n-2} + (2-\sqrt{2})^{n-2} \} - 2^{n-3}$ となり, 以下 $k=4, 5, \dots, n$ に対して $(Z_n)_k$ を求めることができる。

いまマグニチュード i のリンクのオーダーの期待値を $\bar{U}_i$ で表わすと, ランダムモデルの仮定より $\bar{U}_i = \sum_{j=1}^m U(i)u_j / Z_i$
 $m = \lfloor \log_2 2i \rfloor \quad \dots (9)$ と表わせる。Shreve はランダムモデルを用い外部リンク数が十分大きい河道ネットワーク

に対して, オーダー U の河道のマグニチュードの期待値は, $\bar{U}_U = \frac{1}{2}(2^{U+1}-1)$ となることを示した³⁾。前述の流域において各オーダー U の河道のマグニチュードの平均値 $\bar{U}_U$ を求めて片対数グラフにプロットすれば,

$\bar{U}_U \approx b^{U-1} \quad \dots (10)$
 $(b \text{ は定数})$ の関係があることがわかった。対象としている流域の外部リンク数 n , 最大位数 R のとき, $\bar{U}_R = n$ となるように b を決定すれば, $b = \frac{1}{R-1} \log n$ となり分岐比 R_b に等しいことがわかる。よって, $\bar{U}_U \approx R_b^{U-1} \quad \dots (11)$

ただし分岐比 R_b の決定方法にはいろいろあるが, 前述の流域に対する測定結果によれば, どの方法でもあまり相違がないので簡単のため, $R_b \equiv \frac{1}{n-1} \log N_i (N_i = n)$ と定義しておく。(11)よりマグニチュード i は Woldenberg が対比成長モデル (Allometric growth model) と関連して提案した Absolute Stream Order になっていることがわかる。また Strahler の方法では, オーダー U は整数値しか取り得えないが, (11)を用いて実数の範囲まで広げると,

$$U \equiv U_0 - U_x, \quad U_x \equiv \log(i/i_d) / \log(i_u/i_d) \quad U_0; \text{整数} \quad 0 \leq U_x < 1 \quad \dots (12)$$

ここで, U はいま対象としているリンクのオーダー, U_0 はそのリンクを含む河道 Segment の Strahler のオーダー i_d , i_u はそれぞれ オーダー U_0 の Segment の下流端のリンクのマグニチュード, 上流端で流入する オーダー U_0-1 の 2 つの河道 Segment のマグニチュードの平均値である。

(4) 河道リンク長・面積則: マグニチュード i のリンクより上流の全リンク長・流域面積の平均値を $\bar{L}_i, \bar{A}_i$ で表わすとランダムリンク長モデル³⁾より,

$$\bar{L}_i \approx (l_e + l_i) i - l_i \quad \dots (13) \quad \bar{A}_i \approx (a_e + a_i) i - a_i \quad \dots (14)$$

となる。ここで l_e, l_i は外部リンク・内部リンクの平均長, a_e, a_i はそれぞれ外部リンク・内部リンクへ直接流出する流域の面積の平均的な値である。いま対象としている流域の全リンク長を L , 全流域面積を A , $r_e \equiv l_e/l_e$
 $r_a \equiv a_e/a_e$ で表わすと, $l_e = L / \{(1+r_e)n - r_e\} \equiv L / (1+r_e)n$, $a_e = A / \{(1+r_a)n - r_a\} \equiv A / (1+r_a)n$

さらにマグニチュード i に対する河川密度 $D_i \equiv \bar{L}_i / \bar{A}_i$ は i が十分大きいとき, (13), (14)より i にかかわらず一定となる。
 $\bar{D}_i \equiv L/A \equiv D \quad \dots (15)$ 測定結果によれば, (13), (14), (15)はかなりの普遍性をもって成立するものと思われる。

(13), (14)をオーダーに対して表現すれば,

$$\bar{L}_U \approx (l_e + l_i) \bar{U}_U - l_i \quad \dots (16) \quad \bar{A}_U \approx (a_e + a_i) \bar{U}_U - a_i \quad \dots (17)$$

(16), (17)式に(11)を代入すれば,

$$\bar{L}_U \approx (l_e + l_i) R_b^{U-1} - l_i \quad \dots (18) \quad \bar{A}_U \approx (a_e + a_i) R_b^{U-1} - a_i \quad \dots (19)$$

これにより各流域に対して n, R, A, L, r_e, r_a が与えられると, 任意の i に対して(13), (14)より $\bar{L}_i, \bar{A}_i$, また任意の U に対して(16), (17)より $\bar{L}_U, \bar{A}_U$ を求めることができる。(16), (17)では実測値の $\bar{U}_U$ を用いているので, 実際の流域の測定結果と非常によく一致する。また(18), (19)はこれまでに提案されている全河道則, $\bar{L}_U \approx l_0 R_b^{U-1} \quad \dots (20)$

流域面積則, $\bar{A}_U \approx a_0 R_b^{U-1} \quad \dots (21)$ のかわりに用いることができる。(20), (21)の R_b, R_a をそれぞれ $U=R$ のとき,

$\bar{L}_R = L, \bar{A}_R = A$ となるように決定すれば,

$$R_e = R_b(1+r_e)^{\frac{1}{1+r_e}} \quad \dots (22) \quad R_a = R_b(1+r_a)^{\frac{1}{1+r_a}} \quad \dots (23)$$

と分岐比 R_b を用いて表わせる。(22), (23)より求めた R_e, R_a は, 実測値の回帰分析より求めた値とよく一致する。

(20), (21)のオーダー U は, これまでは整数値しか取り得えなかったが, (12)で定義された U を用いると, 実数値の範囲にまで拡張された U に対して(20), (21)が成立する。ただし, $A_{U+1} = A_U, A_{U-1} = A_U$ である。

(5) 結語: 河川流域を構成する最小単位をリンクと考え, 個々のリンクのランダム性を逆に利用して, 全体としての統計的規則性を明らかにし, 種々の地形則を提案した。またマグニチュードと Strahler のオーダーとの関係を明らかにし, これまで提案されてきたいろいろの Ordering, さらに流域のマクロ的地形特性を表わすパラメータの相互関係が明確になった。理論値と実測値との比較・検討の詳細は, 講演時に発表する。

文献: (1) 水工水理学, 丸善, P360~P361 (2) 岩佐, 小林, 流域の地形学的特性について, 関西支部年次講演会 S.50

(3) Advances in Hydrosience, 8, 1972, P305~P335