研究報告

# 等時圧密曲線(アイソクローン)の簡易な 計算式について

五十嵐 勝\*\*・及川 洋\*\*\*・荻野俊寛\*\*\*

### A Simple Equation for Calculating the Isochrone Masaru Igarashi<sup>\*\*</sup>, Hiroshi Oikawa<sup>\*\*\*</sup> and Toshihiro Ogino<sup>\*\*\*</sup>

#### Abstract

A simple yet approximately accurate formula is developed for calculating the degree of consolidation  $U_z$  at depth  $\overline{z}$ . The formula was obtained by fitting of various functions to the actual  $U_z - \overline{z}$  curves. Based upon this investigations, the Weibill distribution curve which provided a best-fit to the actual  $U_z - \overline{z}$  curves was selected as a proposed equation. Using proposed equation, the degree of consolidation  $U_z$  can be easily calculated with less than 3% error.

#### 1. はじめに

圧密中の土層内の任意の深さの点の圧密度U,は, 例えば強度増加を考慮した軟弱地盤上盛土の安定解 析においては、分割すべり円弧上の軟弱土の非排水 せん断強さを算出する際の重要な力学量となる.ま た, 例えば泥炭質地盤内の泥炭層と粘土層のように, それぞれの圧密係数と体積圧縮係数が大幅に異な るような場合,層全体としての的確な圧密速度の予 測には各土層内のU,の分布状況の把握が不可欠で ある(1). にもかかわらず,これらの安定計算や圧密 速度の予測においてU<sub>2</sub>が計算されることはないと いってよく,代わりに層全体としての平均圧密度U が用いられていることは周知の通りである.これは, Uzの算出が無限級数に対する収束計算であり、その 計算を深さ方向に連続的に、かつ、種々の時間係数 に対しても連続的に行うことは容易なことではない こと、特に安定解析においてはそのような計算を無 数のすべり円弧に対して行う必要があるが、その計 算量は今日の計算機の性能を考慮しても至難の業に 近いことなど、実務上やむを得ない面もある.しか し、図1に一例を示すように、各深さにおけるU<sub>2</sub>の 値は平均的なUの値とは一般に大きく異なる. さら

2009年7月21日受理

- \*\* 秋田大学大学院工学資源学研究科博士後期課程 (現:㈱ダイヤコンサルタント, Dia Consultants Co., Ltd 勤務)
- \*\*\*秋田大学工学資源学部土木環境工学科, Dept. of Civil and Environmental Engineering, Faculty of Engineering and Resource Science, Akita University





に、図からも分かるように、U<sub>z</sub>は非排水面上で最も 小さく、したがって、土層内の強度増加はこの面上 で最も小さくなるから、すべり円弧の位置はもとよ り、安全率の値そのものもこの面の影響を強く受け るものと推断されるが、現行の解析法にはこのこと は全く反映されていない.このようなことも一因し てか、施工中に盛土が極めて不安定な挙動を示した り、場合によっては破壊に至ってしまった例も後を 絶たない.軟弱地盤上盛土の安定解析におけるこの ような現状を改善し、解析結果の精度や信頼性を向 上させる上では、やはりU<sub>z</sub>を用いた計算は避けて通 れないものと判断される.その意味において、もし、 簡単な方法でU<sub>z</sub>が算出できれば、合理的かつ精度の 高い安定解析が容易に行えるようになるとともに、 上記したような複合地盤にける*U*<sub>z</sub>を用いた圧密速 度の予測も容易になるなど、その工学的利用価値は 大きい.

以上のような観点に基づき、本文は、圧密度 $U_z$ を 簡単に算出するための計算式を模索し、提案したも のである.式の誘導は解析学的手法によるものでは なく、 $U_z$ - $T_v$ 関係および $U_z$ - $\overline{z}$ 関係( $T_v$ :時間係数,  $\overline{z}$ :無次元深さ)に様々な曲線をあてはめ、最も適 合性の良かったワイブル曲線式から導いている.

#### 2. 層全体としての平均圧密度 U について

深さ *z*の点の圧密度*U<sub>z</sub>*を簡単に算出するための計 算式を検討する前に、ここでは先ず、実務上なじみ の深い層全体としての平均圧密度*U*について、その 理論上の値および実際に使用されている近似的な値 などについて整理しておく.

#### 2.1 平均圧密度Uの厳密値

Terzaghiの一次元圧密方程式を,時間*t*=0の時の 過剰間隙水圧分布は深さ方向に一定という初期条件, および排水面での過剰間隙水圧は*t*=0の時以外は 常にゼロという境界条件のもとに解けば,任意の時 間における層全体としての平均圧密度*U*は次式で計 算される.

$$U = 1 - \sum_{m=0}^{\infty} \frac{2}{M^2} \exp\left(-M^2 T_{\nu}\right)$$
(1)

ここに,  $M = \pi (2m+1)/2$ で, mは自然数である. 式(1)の第2項目は無限級数の和であるが、各級数 は M の 増加に伴って ゼロに 収束するから, それに応 じて式(1)もある値に収束していく.この場合,時間 係数T,が大きいほど早く収束し、収束値も比較的明 確に現れる.しかし,T,が小さいとなかなか収束せ ず、収束値の決定も困難になってくる. 例えば、一 例として T,=0.0001 (平均圧密度 U にして約 1.1%の 時間係数)で式(1)を計算した場合,どれくらいの計 算量で値が収束するかを調べてみたものが図 2(a)~ (c)である. 図 2 (a)によれば、この T<sub>v</sub>のもとでは約 50 回(m=50)程度の繰返し計算で式(1)は収束し、収束 値も簡単に求まるように見える.しかし, m=50回以 降の収束状況を拡大して描くと図2(b)に示す曲線と なり、計算値は未だ収束していない.また、m=100 回以降を拡大してみても図2(c)の曲線となり、やは り計算値は収束していない.

以上のように, *T*, が小さいと式(1)はなかなか収束 せず, 収束値を得るまでには多量の繰返し計算が必 要となる.しかし, 図 2 (b)の曲線をみると, この *T*, に対しては約 62 回の繰返し計算で小数点以下 5 桁目



表1 平均圧密度 90%前後の時間係数と圧密度

時間係数 T <sub>v</sub>	0.847	0.848	0.849
平均圧密度 U(%)	89.973	89.998	90.022

までは信頼できる数値が得られていることが分かる (図における具体的な数値は 0.01128). もちろん, 計算量をふやせば収束値の精度は高まり,図2(c)の 曲線をみると約115回の繰返し計算で小数点以下9 桁目までは信頼できる数値が得られる.しかし,こ のような精度は工学的にも必要なく,むやみに計算 量を多くしても意味のないことが分かる.

しかるに, 圧密度Uとしては何桁まで正確であれ ばよいかが重要な問題となる.これは議論の分かれ る問題ではあるが, 例えば, 我々は実務において圧 密度 90%の時間係数を 0.848 としている<sup>(1).(2)</sup>.そこで, この時間係数の前後の値に対して式(1)を計算し, 結 果をパーセント表示で表すと表 1 を得る.この表に おいて, パーセント表示にしたUの値を小数点以下

16

1 桁目あるいは 2 桁目で四捨五入すると表中の圧密 度は全て 90%になってしまう.小数点以下 3 桁目を 四捨五入して始めて 90%圧密度の時間係数が 0.848 に特定される.すなわち,我々は平均圧密度 U を千 分の 1% (無次元表示では小数点以下 5 桁目)まで正 確に計算した結果を用いていることになる.そこで 本文でも,式(1)の計算および後節に述べる深さ z の 点の圧密度 U<sub>z</sub>の計算においては,無次元表示の値で 小数点以下 5 桁目の数値が変動しなくなるまで計算 を繰返し,6 桁目以下の数値を切り捨てた値をもっ て圧密度 U および U<sub>z</sub>の厳密値と呼ぶことにする.

### 2.2 平均圧密度 U を算出するための簡易式

上記したように, 圧密度 *U* を式(1)から直接算出し ようとすると, 一般には多量の繰返し計算が必要と なる. これに対し, 簡易な算出方法として Terzaghi は次式(2)を示しており<sup>(3)</sup>, この簡易式を利用した *U* の算出が実務において広く利用されている.

$T_v =$	$\left \frac{\pi}{4}\left(\frac{U}{100}\right)^2\right $	$(0 \le U \le 52.6) \tag{(}$	(2)
	$1.781 - 0.933 \log_{10}(100 - U)$	$(52.6 \le U \le \infty)$	

一方,あまり知られてはいないようであるが, Hansen はより簡単な形の次式を提案している<sup>(4)</sup>.

$$U = \sqrt[6]{\frac{T_v^3}{T_v^3 + 0.5}}$$
(3)

図3は,式(2)および式(3)から算出されるUの値を 厳密値と比較し,その差を図示したものである.こ こでいう差δ(以下,誤差δとよぶ場合もある)と は次式(4)の定義による絶対誤差で,厳密値が近似値 より大きい場合にはプラスの誤差,逆の場合にはマ イナスの誤差として表している.

図によれば、式(2)を用いた場合の誤差は 0.1%以下、 式(3)を用いた場合でも±0.6%以下という極めて小さ い誤差のもとに圧密度 U が算出できていることが分 かる.

#### 3. 圧密度 U<sub>z</sub>の簡単な計算式の模索

上記したように、平均圧密度Uを簡単に算出する ための十分な精度をもった計算式は既に提案されて おり、実務においても広く利用されている.しかし、 任意の深さ z の点における圧密度Uzを簡単に算出す るための計算式については、未だ十分な精度をもっ







た式は報告されていない. そこで,以下では圧密度 *U<sub>z</sub>*を簡単に算出するための計算式を模索する.

#### 3.1 **圧密度**U<sub>2</sub>の厳密値

圧密度 U<sub>z</sub>を簡単に算出するための計算式を検討 するに当たっては、先ずもってその厳密値を知って 18

おく必要がある. Uzの厳密値は次式で計算される.

$$U_z = 1 - \sum_{m=0}^{\infty} \frac{2}{M} (\sin M \cdot \overline{z}) \exp\left(-M^2 T_v\right)$$
(5)

ここに、 $\bar{z} = z/\bar{H}$ は無次元深さで、zは排水面からの距離、 $\bar{H}$ は最大排水長で、 $0 \le \bar{z} \le 1$ である.

式(5)の収束の仕方は式(1)の場合と多少異なる. 図 4 にその一例 ( $\overline{z}$  = 0.5,  $T_v$  = 0.0001の場合)を示すが,  $U_z$ は減衰振動しながら収束していく. これは式(5) に sin 項が含まれるためであるが,そのために厳密値 の求め方に多少の注意が必要となる. すなわち, 図 4 に示した例では,繰返し計算を 79 回以上行えば小 数点以下 5 桁目の値は変わらなくなる. したがって 79 回目以降はいつ計算を止めても良いことになるが, 図に見られるように,計算を 79 回で止めるか 81 回 で止めるかによって得られる値の正負が異なってし まう. もちろん, 圧密度がマイナスになることはな いとしてよいから, このような場合には計算値の絶 対値をとるという工夫が必要となる.

以上のようにして求めた $U_z$ の厳密値を用いて,い くつかの深さの点における $U_z$ の時間的変化( $U_z$ - $T_v$ , 曲線)を図5に示した.図には平均圧密度Uの時間 的変化(U- $T_v$ 曲線)も合わせて示してある.図に 見られるように、それぞれの深さの点の $U_z$ の時間的 変化は平均圧密度Uの時間的変化と大きく異なって いる.すなわち、ある深さの点の圧密度 $U_z$ をその時 間における層全体の圧密度Uで代表させることには かなりの無理があり、先にも述べたように、現在の 安定解析で算出される各分割すべり円弧上のせん断 強さは、その適切な値とはかなりかけ離れた値とな っている様子が見て取れる.

#### **3.2** $U_z = T_v$ 曲線および $U_z = \overline{z}$ 曲線の近似

圧密度 $U_z$ の厳密値は前節のようにして求まるが、 この値を簡単に算出するための計算式を解析学的手 法によって導くことは難しい.そこで本研究では、 図 5 に示したような $U_z$ - $T_v$ 関係、および後に示すい わゆる等時圧密曲線(アイソクローン)と呼ばれる  $U_z$ - $\overline{z}$ 関係に様々な曲線をあてはめ、最も適合性が良 い曲線の式を利用して計算式を求めることにした. 以下に具体的な曲線のあてはめの例を示す.

先ず,図5に示したような $U_z$ - $T_v$ 関係に様々な曲線をあてはめてみたもののうちから,比較的適合性が良かった曲線の例を図6(a),(b)に示した.図6(a)は, Hansen がU- $T_v$ 関係を近似したものと同形の次式(6)をあてはめてみた場合の一例で,図6(b)は次式(7)に示す累積分布型のワイブル曲線をあてはめてみ







図7 式(6)および式(7)によるUzの誤

た場合の一例である.

$$U_{z} = \sqrt[m_{1}]{\frac{T_{v}^{m_{2}}}{T_{v}^{m_{2}} + m_{3}}}$$
(6)

$$U_z = n_1 \exp\left\{-\left(\frac{n_2}{T_v}\right)^{n_3}\right\}$$
(7)

ここに,  $m_1$ ,  $m_2$ ,  $m_3$ および $n_1$ ,  $n_2$ ,  $n_3$ は深さ $\overline{z}$ に応じて変わる係数である.

図 6 において、実線が厳密値による $U_z = T_v$ 曲線、 点線が式(6)あるいは式(7)による計算曲線である。図 に見られるように、両曲線は殆ど重なり合っており、  $U_z = T_v$ 関係へのこれらの曲線の適合性は十分に認め



られる.そこで, 圧密度 $U_z$ を式(6)あるいは式(7)を用いて算出した場合, 厳密値とどれほどの差を生ずるかを調べたものが付表 1 および図 7 である.図によれば,式(6)を利用した場合にはzが小さくなるにつれて誤差は大きくなるものの,その最大誤差は $\pm$ 5%以内にあり,工学的には十分許容できる範囲と判断される.一方,式(7)を利用した場合には中央深さ付近で誤差が大きくなるもの,その値は $\pm$ 4%以下であり,算出精度は式(6)を用いた場合よりも良いことが分かる.

次に、いわゆるアイソクローンと呼ばれる $U_z$ -z関係にいくつかの曲線をあてはめてみたものの中から、最も適合性が良かった次式(8)に示す形の累積分布型 ワイブル曲線をあてはめた場合の一例を図8に示した.

$$U_z = \exp(-\alpha \cdot \bar{z}^{\beta}) \tag{8}$$

ここに、 $\alpha$ 、 $\beta$ は時間係数 $T_{\nu}$ に応じて変わる係数 である.

図 8 においても、図 6 と同様、実線が厳密値によ る $U_z$ - $\bar{z}$ 曲線、点線が式(8)による計算曲線である. この図においても両曲線は殆ど重なり合っており、  $U_z$ - $\bar{z}$ 関係への式(8)の適合性も十分認められる.そこで、式(8)を用いて $U_z$ を算出した場合にはどれほど の誤差を生ずるかを調べたものが付表 2 および図 9 である.図によれば、式(8)を用いて $U_z$ を算出した場 合の誤差は±3%以下で、式(6)あるいは式(7)を用いた 場合の誤差(それぞれ±5%および±4%)に比べて僅 かではあるが小さい.すなわち、圧密度 $U_z$ を算出す るための計算式としては式(6)および式(7)よりは式 (8)が勝っている.また、式(6)および式(7)は3 個の未 知数(係数)を含むのに対して、式(8)の係数は2 個





であることも計算式を定式化する上では都合がよい. そこで,以下では,圧密度Uzを算出するための計算 式としては式(8)を検討することにする.

なお、付表1に示した式(6)および式(7)における各 深さzごとの係数 $m_1$ , $m_2$ , $m_3$ および係数 $n_1$ , $n_2$ , $n_3$ の値、さらには付表2に示した式(8)における各時間 係数 $T_v$ のもとでの係数 $\alpha$ , $\beta$ の値は、いずれも最小 2 乗法などの解析学的手法によって求めた値ではな く、算出される誤差が最も小さくなるように試行錯 誤を繰り返して求めた値である.これらの係数を試 行錯誤によって求めた理由やその具体的方法につい ては次節に示す.

#### **3.3 式(8)における係数**α, βの決定方法

式(8)における係数α,βは、同式を次式(9)の直線 式になおし、最小2乗法を適用して求めるのが一般 的手法と思われる.

$$\ln(-\ln U_z) = \ln \alpha + \beta \ln \bar{z} \tag{9}$$

例えば、図 10 は式(9)の関係を厳密値を用いて示し た一例( $T_v = 0.5$ の場合)である.図によれば、 $\ln z$ の 値がゼロ付近( $\bar{z} = 1$ の非排水面付近)で両者の直線 性は多少悪くなるものの、全体的には十分な相関性 のもとに直線関係にあるとみてよく、十分な精度の もとに係数α、βを求めることができる.しかし、 種々検討するなかで、この方法(最小2 乗法)で求 めた係数α、βは必ずしも最小の誤差を与えるもの ではないことが判明した.すなわち、最小2 乗法に よって求まる各時間係数 $T_v$ のもとでの係数α、βの 値、およびその値を用いて $U_z$ を算出した場合の誤差 を付表3に示すとともに、その誤差を前掲の図9に 示した誤差(誤差が最小になるように試行錯誤で係 数α、βを求めた場合の誤差)と比較して図11に示 した.図中、〇印が係数α、βを最小2 乗法によっ 20

て求めた場合の誤差で、●印が試行錯誤で求めた場 合の誤差である.図に見られるように、 $T_v \le 0.0009$ および  $1.5 \le T_v$ の範囲で両者の誤差はほぼゼロで一致するものの、 $0.001 \le T_v \le 1.0$ の範囲においては無視できない違いがあり、かつ、最小 2 乗法で求まる係数は必ずしも最小の誤差を与えてはいない.これは、式(9)を利用した最小 2 乗法はあくまでも厳密値による $\ln(-\ln U_z)$ の残差平方和が最小になるように係数 $\alpha$ 、 $\beta$ を選ぶ方法であり、算出される $U_z$ の誤差の最大値が最小になるような計算法ではないこと、および、図 10 に見られるように、非排水面付近での $U_z = z$ 関係が式(8)では近似しづらいことなどにその多くを起因しているものと思われる.

最小2 乗法以外での式(8)の係数α, βの求め方と しては,最尤法(maximum likelihood method)<sup>(5)</sup>や Demingの方法による曲線のあてはめ<sup>(6)</sup>などがあるよ うであるが,基本的には曲線全体としての適合性が 最良になるように係数を選ぶことに変わりはないよ うで,誤差の最大値が最も小さくなるという保証は ないようである.著者らが試行錯誤を繰り返して係 数を求めたのは以上のような理由によるもので,試 行錯誤の具体的手法は以下のとおりである.

すなわち,先ずは,式(9)を用いた最小2乗法から 求まる係数α, βを仮の値として用い,式(8)を計算 する.この計算によって任意の時間係数 T, のもとで の $U_z = \overline{z}$ 関係, すなわち, 図8に示したようなアイソ クローンを得ることができる.同時に、厳密値との 差として,図12に示した曲線Aのような誤差の分布 カーブも得られる. この曲線は図 10 に示した  $\ln(-\ln U_z) - \ln \overline{z}$  直線から得られたものであるが、深さ が z=0.9 程度までは ±2% 以内の比較的小さな誤差で Uzが算出されていることが分かる.しかし、非排水 面に近づくにつれ誤差は大きくなり、非排水面上で の誤差は+5%と大きい. そこで, この曲線 A をパソ コンの画面に表示しながら,パソコン上で係数αの 値を小さくすると、曲線Aは図中の0点(曲線Aの 頂点)を中心にして時計回りに回転するように動く. その結果、非排水面上の誤差は小さくなり、中央深 さ付近の誤差がマイナス方向に膨らむ. そこで, も う一方の係数βの値も小さくすると, 膨らんだ中央 深さ付近の誤差は小さくなり、深さ $\overline{z}=0.1$ 付近の誤 差がプラス方向に大きくなる.このような作業をパ ソコンの画面を見ながら何度か繰り返すと, 誤差の 分布は曲線 B のようになり, 当初, 非排水面上で+5% あった誤差を半分以下の+2%まで落とすことができ



図 12 誤差を最も小さくする係数 $\alpha$ , $\beta$ の求め方

る. 付表1および付表2に示した式(6),式(7)および 式(8)の各係数はこのようにして得たもので,図7お よび図9に示した誤差δもこれらの係数を用いた場 合の値である.

### 4. 提案する圧密度 Uzの計算式

以上のようにして求めた式(8)における係数 $\alpha$ ,  $\beta$ の時間係数 $T_v$ に対する変化を示したものが図 13(a),(b)である.図に見られるように、係数 $\alpha$ ,  $\beta$ の  $T_v$ に対する変化は複雑で、それぞれの関係を一つの 数式で表現することは難しい.しかし、 $T_v$ の範囲を 幾つかに区切ればそれぞれの関係は定式化できそう である.事実、詳細な検討の結果、 $T_v$ の範囲を表 2 に示す 4 つの範囲に分けると、それぞれの範囲にお ける $\alpha - T_v$ 関係および $\beta - T_v$ 関係として、同表に示す 関係式が得られた.したがって、これらの $\alpha$ 、 $\beta$ を 式(8)に用いれば、各時間係数 $T_v$ のもとでの $U_z$ -z関 係は簡単に求まることになる.そして、この場合の 誤差 $\delta$ の分布状況は図14に示すとおりで、 $U_z$ の計算 値はやはり±3%以下の誤差で厳密値と一致する.

ところで、図 14 に示した $\delta$ -T,関係において、4 つに分けたT<sub>v</sub>の範囲の境界の時間係数である T<sub>v</sub> = 0.001, 0.006 および 0.1 上の誤差が±側にそれぞ れ 2 点づつプロットされている. このことは特に T<sub>v</sub> = 0.006 上の値に顕著に現れている.これは,表2 に示した4つの範囲の $\alpha - T_{\nu}$ 関係および $\beta - T_{\nu}$ 関係が それぞれの範囲内のデータを最も良く表す関係式と して求められたものであり、境界における誤差の不 連続性を取り除くための加工がなされていないため である. そのため, 表 2 に示した α-T, 関係および  $\beta - T_v$ 関係を用いて T<sub>v</sub>の境界上の U<sub>z</sub>を算出すると, どちらの範囲の関係式を用いたかによって算出され るU,の値は異なってしまう.このような境界上での U<sub>2</sub>の不連続性をなくす検討を進めるなかで、偶然見 出されたことであるが、 $T_{v}$ が $0.006 \le T_{v} \le 0.1$ の範囲の  $\alpha - T_v$ 関係および  $\beta - T_v$ 関係を, その下 2 つの  $T_v$ の範 囲に拡大して用いても,算出される誤差には大きな 差は生じないことが分かった. すなわち, T,の範囲 を表2のように4つの範囲に分ける必要はなく,T,が 0.1 より小さい範囲と 0.1 より大きい範囲の 2 つに分 け、それぞれの範囲における圧密度Uzを次式(10)に よって計算しても、それによる誤差の分布は図15に 示すとおりで、全体として±3%を超えることはない ことが判明した.



すなわち,上式(10)が本文で提案する圧密度 $U_z$ を 簡単に算出するための計算式である.ただし,式(10) においても未だ $T_v = 0.1$ の境界上での $U_z$ の不連続性 は解消されていない.しかし,計算式の違いによる この境界上での $U_z$ 値の違いは 0.24%と小さく,ここ では無視することにする.

$T_{v}$	$0~\sim~0.001$	$0.001 \sim 0.006$	$0.006~\sim~0.1$	$0.1 \sim \infty$		
α	$\alpha = 0.026 T_v^{-1.205}$	$\alpha = 0.164 T_v^{-0.936}$	$\alpha = 0.697 T_v^{-0.657}$	$\alpha = 20.53 \exp\left(-5.032 T_v^{0.425}\right)$		
β	$\beta = 0.427 - 0.150 \ln T_{v}$	$\beta = 0.756 - 0.102 \ln T_{v}$	$\beta = 1.282 - 0.577 T_v$	$\beta = 0.630 - 0.253 \ln T_v$		

表 2 式(8)における係数 α と β の定式化

注)  $0.1 \le T_v \le \infty$  における  $\alpha - T_v$  関係および  $0.006 \le T_v \le 0.1$  における  $\beta - T_v$  関係の形が他の範囲の形と異なって いるが, 間違いではない.



#### 5. まとめ

本論文は、圧密中土層内の任意の深さの点の圧密 度U<sub>2</sub>を簡単に算出するための計算式を模索し,提案 したものである.式の誘導は解析学的手法によるも のではなく、 $U_z = T_v$ 関係および $U_z = \overline{z}$ 関係に様々な 曲線をあてはめ、最も適合性の良かった累積分布型 のワイブル曲線式を用いて提案したものである.提 案式は時間係数 T, が 0.1 までの場合と 0.1 以上の場合 で形が異なり,使用上の若干の不便さはあるもの, 提案式によるUzの計算値は±3%以下の誤差で厳密値 と一致する. この程度の誤差は工学的には十分許容 できるものであり,これにより実務上は不可能であ ったU,を用いた軟弱地盤上盛土の合理的な安定解 析が容易に行えるようになるとともに、複合地盤に おけるU,を用いた圧密速度の予測も容易になるな ど,本提案式は安定解析や沈下予測などの信頼性の 向上や精度の向上に役立つ.





(1) 日本道路協会(1977):道路土工軟弱地盤対策工指針, pp. 57-67.

(2) 地盤工学会(2000):土質試験の方法と解説 - 第一回 改訂版-, pp. 348-355.

(3) Terzaghi, K.(1966): Theoretical Soil Mechanics, John Wiley and Sons, Inc., pp.248-255.

(4) Hansen, J. B.(1961): A model law for simultaneous primary and secondary consolidation, *Proc. 5th ICSMFE*, Vol. 1, pp. 133-136,.

(5) 三上操(1965):応用推計学,内田老鶴圃新社, pp. 67-69.

(6) 本間仁,春日屋伸昌(1979):次元解析・最小2乗法と 実験式,コロナ社, pp. 255-267.

	式(6)			式(7)						
$\overline{Z}$	係数		誤差(%)		係数			誤差(%)		
	<i>m</i> 1	<i>m</i> <sub>2</sub>	mz	+側	一側	<i>n</i> 1	<i>n</i> 2	nz	+側	一側
0.05	0.65	3.03	0.006	4.45	-4.47	0.995	0.002	0.620	1.67	-1.79
0.1	0.78	1.67	0.018	4.48	-4.53	1.015	0.007	0.609	1.70	-1.83
0.2	0.95	1.12	0.051	4.37	-4.51	1.060	0.028	0.600	2.37	-2.37
0.3	1.15	0.90	0.088	3.90	-4.02	1.106	0.070	0.649	2.62	-2.59
0.4	1.31	0.97	0.100	3.98	-3.93	1.118	0.115	0.715	3.30	-3.30
0.5	1.50	1.00	0.107	3.75	-3.84	1.129	0.167	0.803	3.34	-3.43
0.6	1.60	1.12	0.109	3.45	-3.36	1.120	0.200	0.908	3.46	-3.49
0.7	1.71	1.27	0.100	3.20	-3.11	1.110	0.245	1.010	3.20	-3.24
0.8	1.80	1.57	0.081	3.04	-2.96	1.100	0.270	1.105	3.80	-2.90
0.9	1.87	1.63	0.079	2.87	-2.75	1.090	0.288	1.190	2.59	-2.57
1.0	1.87	1.70	0.077	2.70	-2.68	1.080	0.290	1.240	2.51	-2.65

付表1 式(6)および式(7)における深さ zごとの係数と誤差

時間係数	係		設	差(%)	時間
T <sub>v</sub>	α	β	+側	一側	
0.0001	1719.863	1.810	0.000	-0.009	0.0
0.0002	725.601	1.705	0.002	0.000	0.0
0.0003	436.592	1.642	0.006	-0.001	0.0
0.0004	314.599	1.606	0.000	0.000	0.0
0.0005	241.580	1.573	0.002	0.000	0.0
0.0006	193.737	1.543	0.000	-0.003	0.0
0.0007	161.225	1.518	0.002	0.000	0.0
0.0008	137.910	1.497	0.000	-0.002	0.0
0.0009	120.325	1.479	0.001	-0.001	0.0
0.001	106.485	1.462	0.015	-0.003	0.
0.0015	72.168	1.424	0.192	-0.176	0.0
0.002	54.272	1.392	0.313	-0.313	0.
0.003	36.966	1.350	0.489	-0.504	0.
0.004	28.646	1.323	0.731	-0.780	0.
0.005	23.453	1.299	0.946	-0.958	0.
0.006	19.906	1.279	1.077	-1.074	0.
0.007	17.939	1.278	0.966	-1.003	0.
0.008	16.511	1.277	1.129	-1.106	0.
0.009	15.348	1.277	1.168	-1.158	0.
0.01	14.339	1.276	1.160	-1.181	0
0.015	11.112	1.273	1.083	-1.048	0.
0.02	9.171	1.270	1.239	-1.270	0
0.03	7.015	1.264	1.462	-1.470	0
0.04	5.818	1.259	1.509	-1.499	0
0.05	5.023	1.253	1.465	-1.460	0
0.06	4.437	1.247	1.442	-1.470	0
0.07	3.995	1.241	1.473	-1.496	0
0.08	3.647	1.236	1.442	-1.458	0
0.09	3.353	1.230	1.316	-1.417	0
0.1	3.114	1.224	1.252	-1.255	(
0.15	2.132	1.105	1.834	-1.867	0
0.2	1.597	1.050	2.515	-2.535	(
0.3	1.005	0.930	2.716	-2.718	(
0.4	0.690	0.855	2.396	-2.421	(
0.5	0.494	0.790	1.911	-1.919	(
0.6	0.361	0.750	1.679	-1.697	(
0.7	0.268	0.720	1.431	-1.46/	(
0.8	0.204	0.690	1.511	-1.021	(
0.9	0.151	0.640	1.089	-1.060	(
1	0.115	0.640	0.906	-0.893	
1.5	0.030	0.530	0.585	-0.380	1
2	0.008	0.450	0.145	-0.144	
3	0.001	0.360	0.013	-0.024	

## 付表 2 誤差が最小時の係数 $\alpha$ , $\beta$ の値と誤差 付表 3 最小 2 乗法による係数 $\alpha$ , βの値と誤差

時間係数	係数		誤 差(%)		
$T_{\nu}$	α	β	+側	一側	
0.0001	-	-	-	-	
0.0002	-	-	-	-	
0.0003	-	-	-	-	
0.0004	314.599	1.606	0.000	0.000	
0.0005	241.580	1.573	0.002	0.000	
0.0006	193.737	1.543	0.000	-0.003	
0.0007	161.225	1.518	0.002	0.000	
0.0008	137.910	1.497	0.000	-0.002	
0.0009	120.325	1.479	0.001	-0.001	
0.001	137.648	1.555	0.375	-0.758	
0.0015	93.102	1.520	0.798	-1.331	
0.002	66.726	1.466	1.165	-0.881	
0.003	50.608	1.466	1.976	-1.556	
0.004	41.326	1.463	2.281	-2.035	
0.005	33.730	1.440	2.329	-1.984	
0.006	29.474	1.435	2.274	-2.183	
0.007	26.427	1.432	2.205	-2.322	
0.008	22.970	1.409	2.127	-2.085	
0.009	20.610	1.395	2.344	-1.975	
0.01	19.951	1.411	2.963	-2.388	
0.015	14.447	1.384	3.753	-2.278	
0.02	12.017	1.386	4.250	-2.507	
0.03	8.635	1.350	4.040	-2.113	
0.04	6.731	1.313	3.845	-1.697	
0.05	5.561	1.285	3.662	-1.398	
0.06	4.764	1.262	3.402	-1.175	
0.07	4.182	1.242	3.112	-0.997	
0.08	3.736	1.224	2.818	-1.006	
0.09	3.381	1.209	2.525	-1.163	
0.1	3.090	1.194	2.246	-1.280	
0.15	2.164	1.133	2.093	-1.699	
0.2	1.649	1.086	3.552	-1.823	
0.3	1.072	1.018	5.079	-2.038	
0.4	0.749	0.976	5.253	-1.897	
0.5	0.543	0.947	4.811	-1.685	
0.6	0.402	0.928	4.158	-1.420	
0.7	0.303	0.914	3.476	-1.165	
0.8	0.230	0.903	2.846	-0.943	
0.9	0.176	0.896	2.303	-0.756	
1	0.135	0.890	1.846	-0.600	
1.5	0.038	0.876	0.570	-0.181	
2	0.011	0.872	0.168	-0.053	
3	0.001	0.877	0.014	-0.005	