

クロソイド線形トンネルの先進側壁導坑の曲線設置

中 村 俊 六*

まえがき

ここ十数年来、鉄道複線トンネルや道路トンネルなど大断面のトンネルが数多く設計されて、これに適応する工法が種々開発されている。たとえば、① 全断面工法、② 上半断面工法、③ 底設導坑先進上部半断面工法、④ 側壁導坑先進工法、⑤ 原爆型工法などであるが、このうち本文に関係のある側壁導坑先進工法は、昭和 35 年、国鉄東海道新幹線の泉越トンネルで初めて採用されて以来、数々の大断面トンネルで施工されており、本文が計算例において、その数値を用いた国道 246 号線バイパス湯舟トンネルも、この工法により昭和 45 年に施工されたものである。

この工法の施工は、一般に、① 側壁導坑の先進掘削、② 側壁コンクリートの打設、③ リングカットの施工とアーチ支保工の建込み、④ 残部掘削、⑤ アーチコンクリート打設、の順に行なわれる。図-1 に工法模式図を示した。

2本の導坑と本巻きコンクリートが大きな特徴となるが、とりわけ2本の導坑によって湧水処理が行なわれ、アーチ支保工が側壁コンクリートの上に建込まれることによって、大背部分の掘削が大型機械を駆使して安全かつ容易に行なわれうことは、本工法の大きな利点である。

この工法を測量に関して他の工法と比較したおもな相異点は、① 導坑が2本並行してあること、② 貫通後の

測量成果に対する検討を待たずに構造物を打設せねばならないこと、等であるが、とくにトンネルが曲線部を有する場合には、測量は著しくむずかしくなってくる。一般に、測量基準点（いわゆるダボ）の測量については、そのチェックのため適当な間隔で測量用連絡路を掘削して精度を保持する努力がはらわれている。

ところで、測量基準点の測量に対して、支保工の建込み位置の測量については、従来かなり大ざっぱな計算で間に合わされてきたが、覆工巻厚の確保と、経済的な余掘りの少ない掘削という、いわば対立する二条件を同時に満たすには、かなり精度の高い計算と施工がなされねばならない。

本文は、トンネル中心線がクロソイド曲線である場合の側壁導坑中心線の計算方法について、簡単な考察を加えらるとともに、入口と出口にそれぞれ異なるクロソイド曲線を有する上記湯舟トンネルの値を用いた計算例を付して、今後の同種工事の参考に供するものである。

1. 縦横距法による曲線設置

単円の曲線設置の一方法として曲線縦横距法がある。

図-2 において

$$y = R - \sqrt{R^2 - x^2}, v = M - y \dots\dots\dots (1)$$

であり、方向 AC に対して縦距 x および横距 v を与えることにより曲線を設置してゆくことができる。ここで、点 A, B, C, D……を $\widehat{AB} = \widehat{BC} = \widehat{CD} = \dots\dots$ ととってゆくならば、AC 区間における計算結果を BD 区間

以下においても用いることができるので便利であり、支保工の建込み位置の測量の場合に広く用いられている。

クロソイド曲線の場合についてこの方法を応用するには、もっとも簡単な方法の一つとして 図-3 のように座標軸の回転による座標

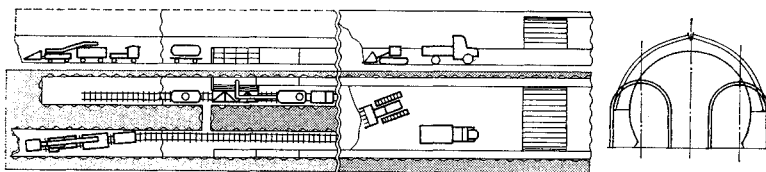


図-1 側壁導坑先進工法

* 正会員 名古屋大学助手 工学部土木工学科

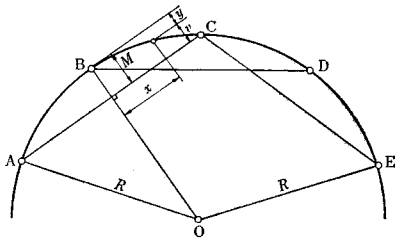


図-2 縦横距法による円曲線設置

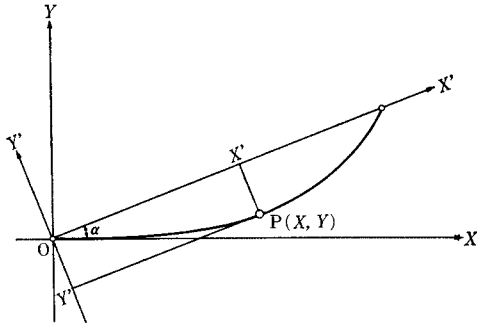


図-3 座標軸の回転による縦横距法の適用

変換を行なう方法がある。

図において、クロソイド曲線上の点 $P(X_n, Y_n)$ の座標軸回転後の座標は

$$X_n' = X_n \cos \alpha + Y_n \sin \alpha \quad \dots\dots\dots(2)$$

$$Y_n' = -X_n \sin \alpha + Y_n \cos \alpha \quad \dots\dots\dots(3)$$

である。すなわち、クロソイド原点を中心に X 軸を角 α だけ回転して、これを縦線とするならば、縦距および横距はそれぞれ式 (2) および式 (3) で与えられる。したがって、クロソイド曲線上の点 P の座標 (X_n, Y_n) が得られるなら、クロソイド原点をとる任意の直線に対して、この設置方法が可能である。

図-4 はクロソイド \widehat{OP} に対する要素および記号を示す。クロソイド原点 O において曲率は 0 であり、 P 点において $1/R$ なるクロソイドである。

よく知られるように、クロソイド原点からのクロソイ

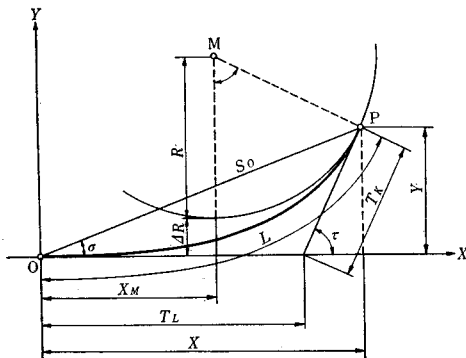


図-4 クロソイド各要素とその記号

ド曲線長 L 、接する円の半径 R 、定数 A のうち 2 つが与えられるならば、曲線上の点 P の座標は次式を解くことによって与えられる。

$$R = \frac{A^2}{L} \quad \dots\dots\dots(4)$$

$$\tau = \frac{L^2}{2A^2} \quad \dots\dots\dots(5)$$

$$X = L \left(1 - \frac{L^2}{40R^2} + \frac{L^4}{3456R^4} - \frac{L^6}{599040R^6} + \dots \right) \quad \dots\dots\dots(6)$$

$$Y = \frac{L^2}{6R} \left(1 - \frac{L^2}{56R^2} + \frac{L^4}{7040R^4} - \frac{L^6}{1612800R^6} + \dots \right) \quad \dots\dots\dots(7)$$

また、これらは与えられた値、たとえば L を定数 A で除し、単位クロソイド上の値 $L/A=l$ を得ることにより、これをインデックスとして単位クロソイド表から簡単に求められる。

2. 側壁導坑中心線の形状

側壁導坑の中心線は、図-1 から明らかなように導坑の断面が変化しない場合、トンネル中心線に対して常に一定の距離を保つ平行線である。トンネル中心線が単円である場合には、導坑中心線も明らかに単円であるが、クロソイド曲線の場合については図-5 を用いて次に示すように導坑中心線はクロソイド曲線とはならない。

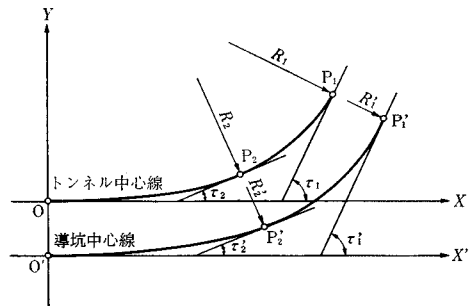


図-5 側壁導坑中心線の形状

いま、クロソイド部分のトンネル中心線上に異なる 2 点 P_1, P_2 をとり、導坑中心線上にそれと対応する点 (接線が平行でその距離が $4R$ である点、すなわちそれぞれに接する円の中心を共有するような点) P_1', P_2' をとる。両中心線がともにクロソイド曲線であると仮定すると、以下の式が成立する。

$$R_1 L_1 = A^2, \quad R_1' L_1' = (A')^2 \quad \dots\dots\dots(8-1)$$

$$\tau_1 = \frac{L_1^2}{2A^2} = \tau_1' = \frac{(L_1')^2}{2(A')^2} \quad \dots\dots\dots(8-2)$$

$$R_2 L_2 = A^2, \quad R_2' L_2' = (A')^2 \quad \dots\dots\dots(8-3)$$

$$\tau_2 = \frac{L_2^2}{2A^2} = \tau_2' = \frac{(L_2')^2}{2(A')^2} \quad \dots\dots\dots(8-4)$$

$$R_1' = R_1 + dR, R_2' = R_2 + dR \dots\dots\dots(8-5)$$

式 (8-1), (8-2) および式 (8-3), (8-4) より

$$AR_1' = A'R_1 \text{ かつ } AR_2' = A'R_2, \text{ ゆえに } R_1'R_2' = R_1R_2'$$

ここで式 (8-5) を代入すると, $R_1 = R_2$

これは, 曲線がクロソイド曲線であるとする仮定に反する。

すなわち, 導坑中心線はクロソイド曲線ではなく, これを厳密に求めるならば次のような座標計算によらねばならない。

トンネル中心線上の点 $P_n(X_n, Y_n)$ に対応する導坑

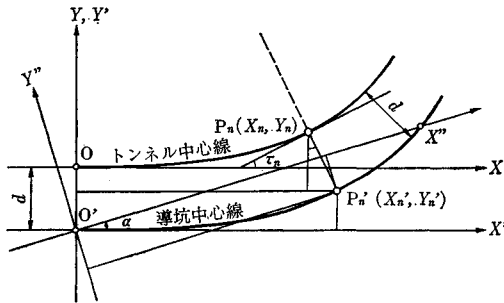


図-6 座標計算における両曲線の関係

中心線上の点 P_n' を, 図-6 のように X 軸を $-d$ だけ平行移動した $X'-Y'$ 座標で示すと (X_n, Y_n) と (X_n', Y_n') の間には次の関係が成立する。

$$X_n' = X_n + d \sin \tau_n \dots\dots\dots(9)$$

$$Y_n' = Y_n - d \cos \tau_n + d \dots\dots\dots(10)$$

したがって, さきに述べた縦横距法を用いるために, O' をとおり $O'X'$ と α の角をなす直線 $O'X''$ を与えるならば, その直線からの横距 Y_n'' は次式により求められる。

$$Y_n'' = -X_n' \sin \alpha + Y_n' \cos \alpha \dots\dots\dots(11)$$

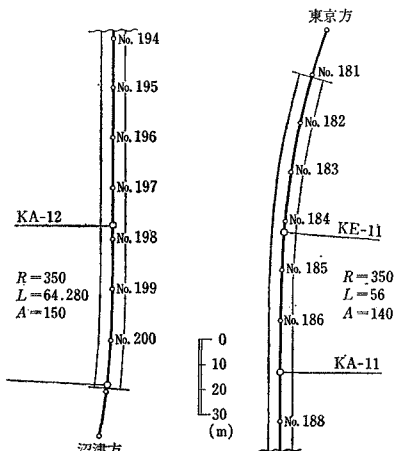


図-7 湯舟トンネル平面図

表-1 座標計算法による計算例

(1) トンネルセンターの計算

区分 No.	原点からの 距離 (L)	l ($=L/A$)	x	y	τ	X ($=A \cdot x$)	Y ($=A \cdot y$)
186	20.120	0.143714	0.143713	0.000494	$0^\circ 35' 30''$	20.120	0.069

(2) 導坑センターの計算

(東京から見て右側)

$$\sin \alpha = 0.02674$$

$$\cos \alpha = 0.99964$$

区分 No.	(1) $3.710 \times$ $\sin \tau$	(2) $3.710 \times$ $\cos \tau$	(3) $X + (1)$	(4) $Y - (2)$ $+ 3.710$	(5) $(3) \times$ $\sin \alpha$	(6) $(4) \times$ $\cos \alpha$	(7) $(6) - (5)$
186 右	0.038	3.710	20.158	0.069	0.539	0.069	-0.470

[計算例 (1)]

まえがきにおいて述べた湯舟トンネルの平面図を, 図-7 に示した。本文は導坑支保工の建込み位置の計算を主目的として考察をすすめているが, ここでは測量基準点の一つを例にとって計算例を示す。

図-6 の記号に対応する数値は, $d=3.710$ m, $\alpha=1^\circ 31' 56''$ (図-6 における X'' をクロソイド曲線部と単円部の接続点とした) であり, クロソイド定数 $A=140$ である。

3. 導坑中心線をクロソイド曲線と仮定する 近似解

前節において述べた座標計算による方法は, クロソイド部分の長さが 50~100 m もあり, 左右 2 本の導坑において 80~100 cm ピッチで建込まねばならない支保工の建込み位置の計算に用いる場合には, 計算量が膨大となりすぎ, しかもその精度は必要以上のものである。そこで, 実際に現場で手計算する場合には, 側壁コンクリートのスパン長に合わせて導坑中心線を曲折させて計算量を減らしたり, 導坑中心線をクロソイド曲線として扱い計算を簡略化する必要がある。前者の場合には, アーチコンクリートのスパン長との関係もあって, コンクリートスパン長が一定とならず, 導坑の曲折点とコンクリートのそれがずれたときに誤差が大きくなるので, 支保工建込み間隔を適切に保持することが大切である。

ここでは, 後者の一例としてクロソイド曲線部と単円との接続点において, 両曲線が接線を共有して合致するようなクロソイド曲線を導坑中心線と仮定する方法について述べる。

① 図-8 において KE および KE' は, それぞれクロソイド曲線と単円の接続点であり, 両点において単円の接線とクロソイド曲線の接線が一致し, かつクロソイド曲線に対する接円半径と接続される単円の半径は等しいとする。

すなわち $\tau_{KE} = \tau_{KE'}, R' = R + d$

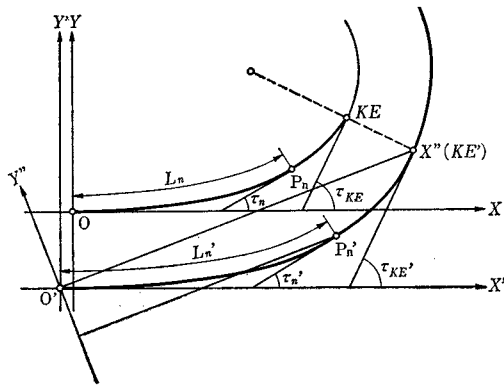


図-8 近似解における両曲線の関係

② 両曲線の間には次の関係が成立するものと仮定する。

$$\frac{R}{R'} = \frac{A}{A'}$$

③ 両中心線は τ の等しい点どうしが対応するものとする。

上記の仮定において、トンネル中心線上の点 $P_n(X_n, Y_n)$ に対応する導坑中心線上の点 P_n' の座標を、図-8の $X'Y'$ 座標上において (X_n', Y_n') とするならば、これは $\frac{L_n}{A} = l_n$ をインデックスとして、単位クロソイド表から x_n, y_n を求め、これに A' を乗じることにより求められる。

〔計算例(2)〕

湯舟トンネル東京方クロソイド曲線は図-7にみるように、 $A=140, R=350\text{ m}, L=56\text{ m}$ である。右側導坑中心線の数値を求めると、 $R'=R+d=353.710\text{ m}, \tau=4^{\circ}35'01'', A'=141.484, L'=56.594\text{ m}$ となる。誤差のめやすを得るために $Y_{M'}, X_{M'}$ を求めると、 $Y_{M'}=R'+4rA'=354.087, X_{M'}=x_M A'=28.291$ である。ここに、 $4r, x_M$ は、 $4R, X_M$ に対する単位クロソイド上の値であって、単位クロソイド表から得られる。左側導坑中心線についても、これらの数値を同様にして求めて、これらの数値および関係を図-9に示す。これから、原点において $d=3.714\text{ m}$ であることがわかり、近似解による横断方向の誤差(すなわち幅員誤差)は、安全側にて 0.004 m 以内でおさまることが推測される。

計算例(1)において用いた No. 186 の値を用いて、計算例を表-2に示す。

表-2 近似解法による計算例

区分	L	l	x	y	(1) $x \cdot A' / \sin \alpha$	(2) $y \cdot A' / \cos \alpha$	(3) (2)-(1)
No. 186 右	20.120	0.143714	0.143713	0.000494	0.542	0.070	-0.472

4. 現場での応用について

現場における測量は、まず第一に迅速であることが要求され、精度は施工可能な限界と比較して求められる。支保工建込み位置の測量もこの例外ではない。掘削一ずり出し一支保工建込みから再び掘削へと一順するサイクルの所要時間短縮は、いかなるトンネル掘削においても大きな課題である。このため、一般に支保工建込み位置の測量は、3本の下げふり(2本の場合には、1本が動いても発見しにくいので必ず3本とする)と、スケールを用いて方向を決定する簡単な方法がとられている。施工可能な精度は、掘削土(または岩)の種類等の状況により異なるが、せいぜい cm 単位である。

重要なのは3本の下げふりの方向を正確に測量することであり、このために信頼できる測量基準点を、できるだけ切羽に近い場所に設置することが要求される。

前述した縦横距法を用いる場合には、測量基準点から縦距方向を下げふりで示し、横距は切羽面上でスケールで求める。この際、留意しなければならないことは、縦距方向誤差の累積であり、これをできるだけ少なくするためには、曲線区間をあまり長くとらないようにすることが大切である。

本文では、縦横距法のクロソイド曲線部への適用にあたり、全線を1本の縦距で求める方法をとっている。これは、計算および測量が著しく簡単になるという理由からであるが、この場合には縦距誤差に対する十分な施工管理が行なわれなければならない。

さて縦距および横距の計算について、前述した二方法の選択であるが、座標計算による厳密解は、その精度から考えて、計算個数も少ない測量基準点や側壁コンクリート打設時の計算に適していると思われる。

近似解法については、単位クロソイドにおける値 (l, x, y) が求めれば、左右いずれの導坑においても、これに対して簡単な比例計算を行なうのみであり、この簡便さが最大の特色である。支保工建込み施工時の限界精度を考え合わせると、その精度も一般には、まず十分なのであると思われる。

あとがき

湯舟トンネルは延長 403 m、掘削断面 84.3 m^2 であり、静岡県駿東郡小山町地内にある。地質は富士山の噴火による火山灰が堆積したスコリアを含む凝灰質砂層であって、掘削にあたり火薬はいっさい使用せず、すべてピック掘りで行なわれた。施工上の試みとしては、坑口

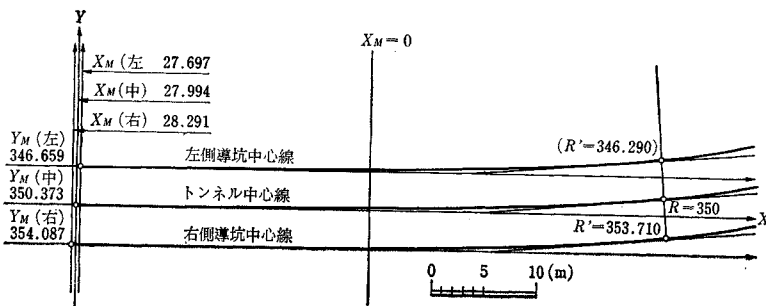


図-9 近似解法計算例における曲線間の関係

から200m地点の中央部に左右導坑の連絡工を施工することによって、側壁コンクリート打設中も両切羽の掘進を可能にし、工程短縮、労務員配置問題の合理化に役立たせている。曲線部における導坑支保工の建込みは、コンクリートスパン長が9.6mなのに対して、建込みピッチ1.0mという関係もあって、一基ごとに曲折させて施工された。建込み位置の計算が膨大な量となるクロノイド部分においては東京方坑口付近については本文3.

において述べた近似解を、沼津方については同じく2.において述べた座標計算を電算化して用い、それぞれ満足すべき成果を得た。

なお、本文は、著者が佐藤工業(株)に勤務して、湯舟トンネルの施工を担当したときの経験からとりまとめたものである。同工事施工の苦勞をとにもされた佐藤工業(株)小山作業所の方々、ならびに技術的な助言と協力をして下

された名古屋大学助教授 植下協博士、ならびに日本道路公団 浅井武彦氏(前名古屋大学大学院学生)に厚くお礼申しあげる次第である。

参考文献

- 大塚本夫：トンネル工学，朝倉書店，1970
- 日本道路協会：クロノイドポケットブック，丸善(株)，1961 (1971.6.29・受付/1972.1.6・再受付)

最新刊

東京大学名誉教授 工博 本間 仁 共著
山梨大学助教授 荻原能男

新版 流量計算法

A5判上製 384頁

図191・例題102

定価1,800円(〒140)

土木構造物の实地設計に当って現場技術者にとり不可欠の流量計算法について、斯学の権威である本間博士によって著わされた旧著(昭和25年実教出版刊)は、その豊富な例題と優れた内容にもかかわらず、旧出版社の都合で絶版となって久しかったが、関係者からの復刊の要望が高いので博士の門下である荻原助教授の協力を得て本書の新版が発刊されたことは土木関係者にとって一大福音である。

本書の主な構成については旧著と変わりはないが、計算については細部にわたって再検討され、随所に新事項を追加すると共に、複雑な計算についてはコンピュータを用いた経過と結果を示すなど、全く面目を一新した充実せる内容を持った好参考書である。

したがって本書は、土木関係現場技術者の必携書であることはもち論、流体力学関係者ならびに大学土木工学科の学生にとっても必携書として、おすすめする。

【主要目次】 第1章 序説 第2章 管および圧力トンネルの流量 1.摩擦損失水頭 2.平均流速公式

- 3.摩擦以外の損失を考える場合 4.土砂を含む流れ 5.流水の仕事量 6.サイフォン 7.分岐管 8.給水管網の計算 9.水撃作用 10.二つの水槽をつなぐ管の中の水の振動 第3章 開水路の流量 1.平均流速公式 2.常流と射流 3.摩擦以外の損失水頭 4.一様幅水路の不等流 5.常流から射流に移る流れ 6.一様でない水路の流れ 7.横から流入のある流れ 第4章 せきと水門 1.オリフィス 2.せき 3.標準形越流せき 4.潜せき 5.水門 6.ベンチュリ・フルーム 第5章 流出量 1.雨量と流出量 2.流量配分図法 3.流況曲線の計算 4.洪水調節 5.河口からの海水の出入 第6章 地下水流量 1.Darcyの法則 2.集水暗渠 3.単一井戸の問題 4.帯水層の傾いた場合 5.多数の井戸の問題 6.基礎の揚圧力 付表・索引

東京都千代田区三番町五番地 (郵便番号 102)

工学図書株式会社

振替 東京 13465 電話 (262) 3772・(261) 6683