



UNIVERSIDAD NACIONAL
AUTÓNOMA DE
MÉXICO

UNIVERSIDAD NACIONAL AUTÓNOMA DE MÉXICO

59
2 ED

FACULTAD DE INGENIERÍA

**"TRÁNSITO HIDRÁULICO DE AVENIDAS EN CAUCES
CON EL MÉTODO DE LAS CARACTERÍSTICAS"**

FALLA DE ORIGEN

TESIS

que para obtener el título de
INGENIERO CIVIL

presenta

LUIS EDUARDO FRANCO HERNÁNDEZ

Director de tesis

M. en I. Oscar A. Fuentes Mariles

Ciudad de México, Febrero de 1995.



**TESIS CON
FALLA DE ORIGEN**



Universidad Nacional
Autónoma de México

Dirección General de Bibliotecas de la UNAM

Biblioteca Central



UNAM – Dirección General de Bibliotecas
Tesis Digitales
Restricciones de uso

DERECHOS RESERVADOS ©
PROHIBIDA SU REPRODUCCIÓN TOTAL O PARCIAL

Todo el material contenido en esta tesis esta protegido por la Ley Federal del Derecho de Autor (LFDA) de los Estados Unidos Mexicanos (México).

El uso de imágenes, fragmentos de videos, y demás material que sea objeto de protección de los derechos de autor, será exclusivamente para fines educativos e informativos y deberá citar la fuente donde la obtuvo mencionando el autor o autores. Cualquier uso distinto como el lucro, reproducción, edición o modificación, será perseguido y sancionado por el respectivo titular de los Derechos de Autor.

RESUMEN

El tránsito de avenidas es una técnica numérica que permite determinar los volúmenes de agua que fluyen a través de una sección transversal en un cauce, así como el nivel asociado de la superficie del agua, lo cual tiene gran importancia en la Ingeniería Hidráulica.

En este trabajo se desarrolla y se aplica el método de las características para realizar un tránsito de avenidas del tipo hidráulico. Para ello, se deducen las ecuaciones diferenciales parciales de flujo no permanente a superficie libre; luego, mediante el método de las características y un manejo algebraico se transforman las ecuaciones fundamentales en un sistema de ecuaciones diferenciales ordinarias que pueden ser resueltas por medio de un esquema planteado con diferencias finitas.

Se describe el método de las características y su aplicación en cauces de sección exponencial (rectangular, triangular y parabólica), es decir, aquellas cuyo ancho de superficie libre del agua puede ser representado por una función exponencial; así como su desarrollo en flujo subcrítico y supercrítico. Adicionalmente, se incluyen cuatro ejemplos y se describe la función y forma de uso de los programas de computadora implementados con la metodología propuesta en este trabajo. Para emplearlos es necesario tener conocimientos del lenguaje de programación Quick Basic 4.5 de Microsoft y por supuesto las bases de hidráulica en flujo permanente y no permanente. Los programas se encuentran al final de este trabajo y pueden ser modificados para tener en cuenta otros tipos de sección transversal y otras características del problema en particular.

RESUMEN

El tránsito de avenidas es una técnica numérica que permite determinar los volúmenes de agua que fluyen a través de una sección transversal en un cauce, así como el nivel asociado de la superficie del agua, lo cual tiene gran importancia en la Ingeniería Hidráulica.

En este trabajo se desarrolla y se aplica el método de las características para realizar un tránsito de avenidas del tipo hidráulico. Para ello, se deducen las ecuaciones diferenciales parciales de flujo no permanente a superficie libre; luego, mediante el método de las características y un manejo algebraico se transforman las ecuaciones fundamentales en un sistema de ecuaciones diferenciales ordinarias que pueden ser resueltas por medio de un esquema planteado con diferencias finitas.

Se describe el método de las características y su aplicación en cauces de sección exponencial (rectangular, triangular y parabólica), es decir, aquellas cuyo ancho de superficie libre del agua puede ser representado por una función exponencial; así como su desarrollo en flujo subcrítico y supercrítico. Adicionalmente, se incluyen cuatro ejemplos y se describe la función y forma de uso de los programas de computadora implementados con la metodología propuesta en este trabajo. Para emplearlos es necesario tener conocimientos del lenguaje de programación Quick Basic 4.5 de Microsoft y por supuesto las bases de hidráulica en flujo permanente y no permanente. Los programas se encuentran al final de este trabajo y pueden ser modificados para tener en cuenta otros tipos de sección transversal y otras características del problema en particular.

**A mis padres:
Ma. Elena y Jesus,
porque sus esfuerzos
no han sido en vano.**

**A mis hermanos:
Elsa Olivia, Silvia Patricia,
Miguel Angel e Israel
por su apoyo y comprensión.**

**Al Ing. Oscar A. Fuentes Mariles
por su paciencia, dirección y amistad.**

**A Perla:
por su confianza y cariño.**

***Al Ing. Victor Franco,
por su calidad humana.***

***A mis amigos y compañeros
con especial afecto.***

***Al Instituto de Ingeniería y su personal
por el respaldo que me otorgaron.***

***A la Facultad de Ingeniería
y a su cuerpo docente,
como testimonio de gratitud.***



UNIVERSIDAD NACIONAL
AUTÓNOMA DE
MÉXICO

FACULTAD DE INGENIERIA
DIRECCION
60-1-216

Señor:
FRANCO HERNANDEZ LUIS EDUARDO.
Presente.

En atención a su solicitud, me es grato hacer de su conocimiento el tema que propuso el profesor Ing. Oscar Arturo Fuentes Mariles, y que aprobó esta Dirección, para que lo desarrolle usted como tesis de su examen profesional de INGENIERO CIVIL.

"TRANSITO HIDRAULICO DE AVENIDAS EN CAUCES CON EL METODO DE LAS CARACTERISTICAS"

- I.- INTRODUCCION
- II.- ECUACIONES FUNDAMENTALES DE FLUJO A SUPERFICIE LIBRE
- III.- METODO DE LAS CARACTERISTICAS
- IV.- FLUJO SUBCRITICO
- V.- FLUJO SUPERCITICO
- VI.- EJEMPLOS DE APLICACION
- VII.- CONCLUSIONES

Ruego a usted cumplir con la disposición de la Dirección General de la Administración Escolar en el sentido de que se imprima en lugar visible de cada ejemplar de la tesis el título de ésta.

Asimismo le recuerdo que la Ley de Profesiones estipula que deberá prestar servicio social durante un tiempo mínimo de seis meses como requisito para sustentar Examen Profesional.

Atentamente
"POR MI RAZA HABLARA EL ESPIRITU"
Cd. Universitaria, a 26 de noviembre de 1992.
EL DIRECTOR.


ING. JOSÉ MANUEL COVARRUBIAS SOLIS

INDICE

	Página
1. Introducción	1
2. Ecuaciones fundamentales de flujo a superficie libre	4
2.1 Ecuación de continuidad	5
2.2 Ecuación dinámica	10
2.3 Tipos de régimen	14
2.4 Velocidad absoluta de onda y celeridad	17
2.5 Recapitulación	23
3. Método de las características	26
3.1 Secciones rectangulares	27
3.2 Cauces no prismáticos	30
3.3 Cauces prismáticos	34
3.4 Cauces prismáticos con secciones exponenciales	35
3.5 Recapitulación	39
4. Flujo subcrítico	43
4.1 Puntos interiores	45
4.2 Condiciones de frontera	47
4.2.1 Frontera aguas arriba	48
4.2.2 Frontera aguas abajo	50
4.3 Procedimiento de cálculo	52
4.4 Método de las características en una malla regular	53
4.4.1 Puntos interiores	55
4.4.2 Frontera aguas arriba	57
4.4.3 Frontera aguas abajo	57
4.5 Recapitulación	58

INDICE

	Página
5. Flujo supercrítico	64
5.1 Puntos interiores	65
5.2 Condiciones de frontera	66
5.2.1 Frontera aguas arriba	67
5.2.2 Frontera aguas abajo	69
5.3 Procedimiento de cálculo	69
5.4 Método de las características para una malla regular	70
5.4.1 Puntos interiores	71
5.4.2 Frontera aguas arriba	72
5.5 Recapitulación	73
6. Ejemplos de aplicación	75
6.1 Descripción de los programas	76
6.2 Uso de los programas	77
6.3 Ejemplo 1 (Régimen subcrítico, sección rectangular)	82
6.4 Ejemplo 2 (Régimen subcrítico, sección parabólica)	88
6.5 Ejemplo 3 (Régimen subcrítico, sección triangular)	93
6.6 Ejemplo 4 (Régimen supercrítico, sección exponencial)	97
6.7 Análisis de resultados	102
7. Conclusiones	103
Bibliografía	105
Anexo (programas de cómputo):	107
PERIMOJ.BAS	108
FGV-SUB.BAS	114
FGV-SUP.BAS	119
MCSUBFF.BAS	124
MCSUPFC.BAS	139
GRAF-RES.BAS	152

CAPÍTULO 1

INTRODUCCIÓN

El ciclo hidrológico representa un concepto fundamental de la Hidrología que puede ser representado como en la figura 1.1. Básicamente, se puede describir como un proceso continuo por el cual el agua es transportada de los océanos a la atmósfera, a la tierra y de regreso al mar. El sol provee la energía necesaria para la evaporación y los vientos se encargan de transportar grandes masas de vapor en la atmósfera.

La mayor parte del agua que se evapora proviene de los océanos y sólo una fracción se precipita en tierra, donde contribuye a formar lagos y corrientes (así se devuelve a los mares), humedece el suelo (infiltrándose y almacenándose en el subsuelo) y participa en la transpiración de las plantas. Sólo una pequeña parte del agua precipitada en tierra participa en los procesos de la vida vegetal y animal.

Los escurrimientos superficial y subterráneo forman parte del ciclo hidrológico. Cuando el agua de la precipitación cae a tierra, puede escurrir sobre la superficie y en el subsuelo. Así se forman pequeñas corrientes sobre el terreno que pueden constituir a los ríos.

El fenómeno que se analiza en este trabajo es provocado por la precipitación y el escurrimiento asociado, el cual origina corrientes que al conjuntarse en el río forman una onda de flujo en el cauce, que se atenúa conforme avanza por el mismo. En la figura 1.2 se muestran dos etapas del proceso precipitación - escurrimiento debido a las cuales se generan las crecidas o avenidas en los ríos.

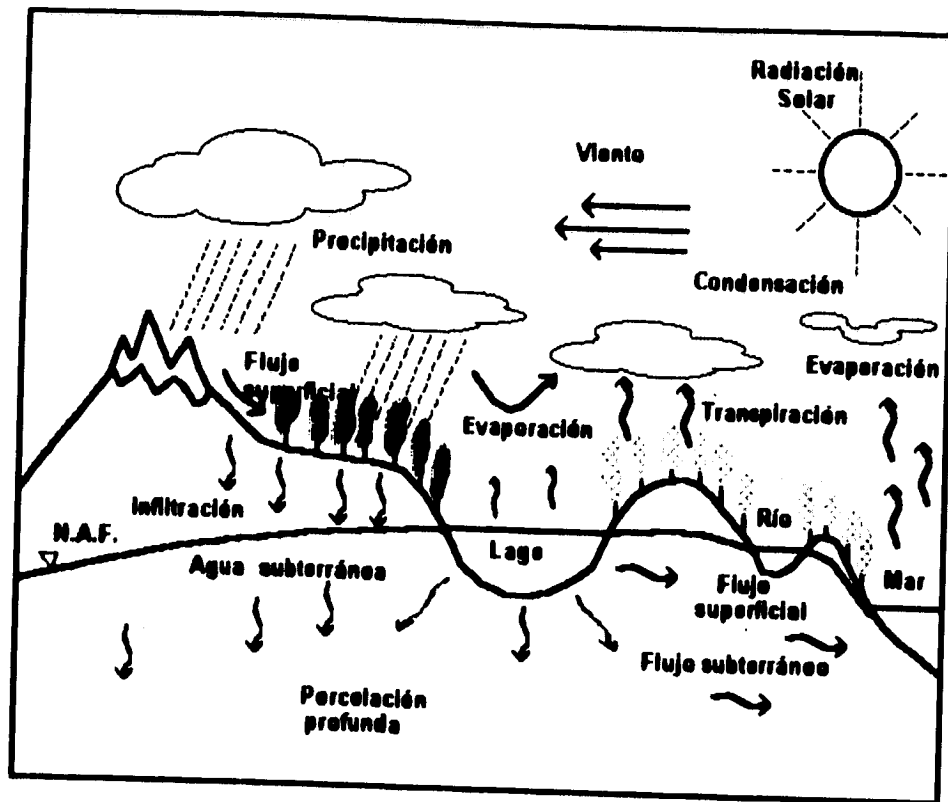


Figura 1.1 Ciclo hidrológico.

El cambio en el volumen de agua que pasa a través de una sección por unidad de tiempo (gasto) se representa por medio de un hidrograma. Este último es una gráfica en la cual se asocia al tiempo contra el gasto, es decir, relaciona el volumen de flujo por unidad de tiempo con el momento en que se presenta.

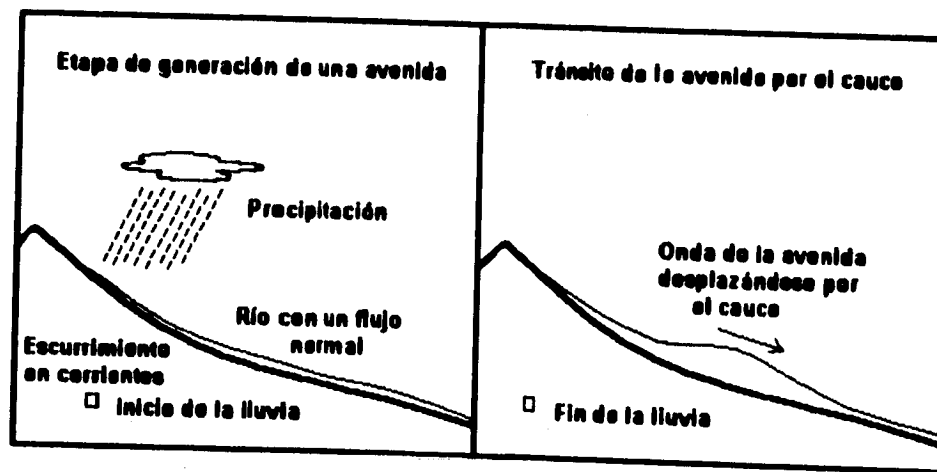


Figura 1.2 Fenómeno precipitación - escurrimiento.

A fin de analizar el comportamiento de una onda o avenida por el cauce se utilizan técnicas de simulación; con ellas es posible predecir las variaciones espaciales y temporales del flujo. El hidrograma representa la variación temporal del flujo en una sección determinada y el tránsito de avenidas permite calcular el hidrograma que puede presentarse en una sección cualquiera del cauce.

Los métodos empleados para simular el paso de una avenida por un cauce son conocidos como tránsito de avenidas. Se utilizan para predecir el hidrograma (generalmente de salida) en determinada sección del cauce. Estos métodos pueden ser clasificados dentro de dos categorías: hidrológicos e hidráulicos. Los métodos hidráulicos utilizan las ecuaciones diferenciales de continuidad y conservación de cantidad de movimiento de flujo no permanente, mientras que los métodos hidrológicos, menos precisos que los primeros, que en lugar de la ecuación de conservación de cantidad de movimiento emplean una relación entre el almacenamiento y la descarga en el sistema.

La aplicación del tránsito de avenidas es muy útil y variada, se emplea en los estudios de almacenamientos, cuencas, ríos y drenajes; es muy importante para el diseño y revisión de estructuras hidráulicas.

En este trabajo se presenta un método para llevar a cabo tránsitos de avenidas hidráulicos en cauces artificiales de sección exponencial (rectangular, triangular o parabólica), también se plantea su aplicación en cauces artificiales de secciones transversales más complejas e incluso cauces naturales, los cuales poseen secciones transversales irregulares.

El flujo en canales abiertos es descrito por dos ecuaciones diferenciales parciales del tipo hiperbólico, las cuales comprenden los principios de conservación de masa y de cantidad de movimiento en términos de las derivadas parciales de la velocidad y del tirante. En la práctica es necesario integrar dichas ecuaciones, pero por contener términos no lineales no existe una solución analítica. No obstante, pueden ser integradas por varios métodos numéricos entre los que se encuentra el método de las características.

Este método puede ser aplicado a cualquier tipo de sección transversal, pero algunas de ellas simplifican la formulación de las derivadas ordinarias. Se pueden desarrollar las expresiones del método para cauces prismáticos y no prismáticos; en este trabajo se optó por desarrollarlas para secciones exponenciales en cauces prismáticos para abarcar varias formas de secciones, incluyendo a la rectangular.

CAPÍTULO 2

ECUACIONES FUNDAMENTALES DE FLUJO A SUPERFICIE LIBRE

El tránsito de avenidas hidráulico requiere la solución de las ecuaciones diferenciales parciales de continuidad y conservación de cantidad de movimiento; ambas conocidas como "Ecuaciones de Saint Venant". En este trabajo se ha preferido manejar al tirante y , y a la velocidad V como incógnitas, las cuales son función del tiempo y la distancia.

Para derivar las ecuaciones fundamentales para un cauce artificial, se hacen las hipótesis siguientes:

- 1) La pendiente del fondo S_0 es pequeña (menor al 5%), de tal manera que son prácticamente iguales el tirante y y la profundidad de la sección normal a la plantilla del cauce; por lo que el ángulo θ que forma la plantilla con la horizontal es pequeño y se cumple aproximadamente con:

$$\text{sen } \theta = \tan \theta = \theta \quad \text{y} \quad \text{cos } \theta = 1$$

- 2) El cambio de nivel del agua es gradual, por lo que los componentes normales a la dirección del flujo de aceleración y velocidad se consideran despreciables; de esta forma, es aceptable una distribución de presiones hidrostática.
- 3) La distribución de velocidades en la sección del canal es uniforme. Los coeficientes de Coriolis (α), y Boussinesq (β), son iguales a la unidad.

- 4) Se considera la pérdida de energía por fricción como la más importante.
- 5) Se acepta que las pérdidas de carga debidas a la fricción en flujo no permanente, se determinen con expresiones correspondientes a flujo uniforme.
- 6) El cauce es prismático (cauces artificiales); es decir, mantiene una sección transversal constante y una pendiente de plantilla uniforme.

Para definir las ecuaciones de Saint Venant se considera un volumen de control fijo en un cauce (fig. 2.1), limitado por dos secciones cualesquiera i e $i+1$ separadas una distancia Δx , las paredes del cauce y la superficie del agua; si el flujo entre las secciones i e $i+1$ es no uniforme y no permanente, entonces la variación del gasto Q , la velocidad V , y el tirante y son funciones de la distancia x medida hacia aguas abajo y del tiempo t .

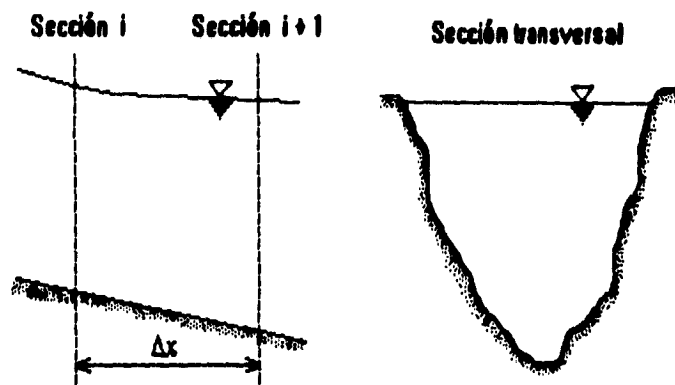
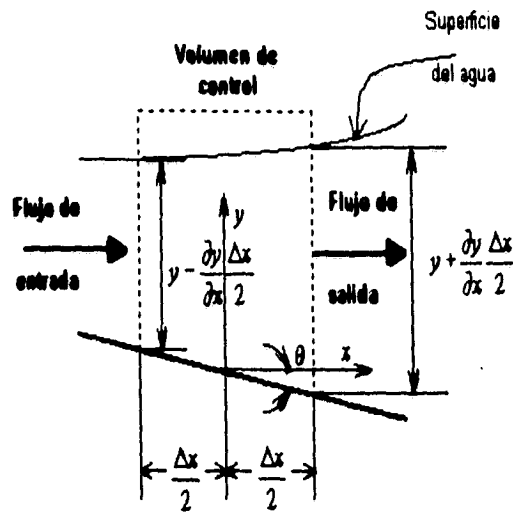


Figura 2.1 Volumen de control en un cauce.

2.1 Ecuación de continuidad

Si se analiza el volumen de control descrito anteriormente y se define un sistema coordenado $x - y$, siendo x la distancia medida hacia aguas abajo y y el tirante del flujo; se determinan además la distancia, el área hidráulica y la velocidad del flujo al inicio y al final de dicho volumen puede deducirse la ecuación de continuidad (fig. 2.2).

El principio de continuidad establece que en un volumen de control, la diferencia entre el flujo de entrada y el flujo de salida es igual al cambio en el almacenamiento en el volumen de control en un intervalo de tiempo.



Distancia :	$x - \frac{\Delta x}{2}$	$x + \frac{\Delta x}{2}$
Área del flujo :	$A - \frac{\partial A}{\partial x} \frac{\Delta x}{2}$	$A + \frac{\partial A}{\partial x} \frac{\Delta x}{2}$
Velocidad :	$v - \frac{\partial v}{\partial x} \frac{\Delta x}{2}$	$v + \frac{\partial v}{\partial x} \frac{\Delta x}{2}$

Figura 2.2 Volumen de control para determinar la ecuación de continuidad en una dimensión.

Aplicando el principio de continuidad, de acuerdo a la figura 2.2, el flujo total de masa que entra al volumen de control es

$$\left(\text{Flujo de entrada} \right) = \frac{\gamma}{g} \left(v - \frac{\partial v}{\partial x} \frac{\Delta x}{2} \right) \left(A - \frac{\partial A}{\partial x} \frac{\Delta x}{2} \right) \Delta t$$

y el flujo total de masa que sale del volumen de control es

$$\left(\text{Flujo de salida} \right) = \frac{\gamma}{g} \left(v + \frac{\partial v}{\partial x} \frac{\Delta x}{2} \right) \left(A + \frac{\partial A}{\partial x} \frac{\Delta x}{2} \right) \Delta t$$

El cambio en el almacenamiento del volumen de control con respecto al tiempo se expresa como

$$\left(\text{Cambio en el almacenamiento} \right) = \frac{\gamma}{g} \frac{\partial A}{\partial t} \Delta x \Delta t$$

Aplicando el principio de continuidad, el cambio en el almacenamiento del volumen de control es

$$\frac{\gamma}{g} \left(V - \frac{\partial V}{\partial x} \frac{\Delta x}{2} \right) \left(A - \frac{\partial A}{\partial x} \frac{\Delta x}{2} \right) \Delta t - \frac{\gamma}{g} \left(V + \frac{\partial V}{\partial x} \frac{\Delta x}{2} \right) \left(A + \frac{\partial A}{\partial x} \frac{\Delta x}{2} \right) \Delta t =$$

$$= \frac{\gamma}{g} \frac{\partial A}{\partial t} \Delta x \Delta t$$

Reduciendo términos

$$\left(V - \frac{\partial V}{\partial x} \frac{\Delta x}{2} \right) \left(A - \frac{\partial A}{\partial x} \frac{\Delta x}{2} \right) - \left(V + \frac{\partial V}{\partial x} \frac{\Delta x}{2} \right) \left(A + \frac{\partial A}{\partial x} \frac{\Delta x}{2} \right) = \frac{\partial A}{\partial t} \Delta x$$

Efectuando operaciones

$$AV - A \frac{\partial V}{\partial x} \frac{\Delta x}{2} - V \frac{\partial A}{\partial x} \frac{\Delta x}{2} + \frac{\partial A}{\partial x} \frac{\partial V}{\partial x} \frac{\Delta x^2}{4} - AV - A \frac{\partial V}{\partial x} \frac{\Delta x}{2} - V \frac{\partial A}{\partial x} \frac{\Delta x}{2} -$$

$$- \frac{\partial A}{\partial x} \frac{\partial V}{\partial x} \frac{\Delta x^2}{4} - \frac{\partial A}{\partial t} \Delta x = 0$$

Simplificando

$$- A \frac{\partial V}{\partial x} \frac{\Delta x}{2} - V \frac{\partial A}{\partial x} \frac{\Delta x}{2} - A \frac{\partial V}{\partial x} \frac{\Delta x}{2} - V \frac{\partial A}{\partial x} \frac{\Delta x}{2} - \frac{\partial A}{\partial t} \Delta x = 0$$

Factorizando

$$- \left(A \frac{\partial V}{\partial x} + V \frac{\partial A}{\partial x} + \frac{\partial A}{\partial t} \right) \Delta x = 0$$

De esta forma, se obtiene la expresión general de la ecuación de continuidad:

$$\boxed{A \frac{\partial V}{\partial x} + V \frac{\partial A}{\partial x} + \frac{\partial A}{\partial t} = 0}$$

(2.1)

En un cauce, el área hidráulica A es una función conocida del tirante y . De esta forma las derivadas de A pueden ser expresadas en términos de y . Si los taludes son continuos, dA/dy es igual al ancho de la superficie libre del agua B con un tirante y ; con lo cual

$$\left. \begin{aligned} \frac{\partial A}{\partial x} &= \frac{dA}{dy} \frac{\partial y}{\partial x} = B(y) \frac{\partial y}{\partial x} \\ \frac{\partial A}{\partial t} &= \frac{dA}{dy} \frac{\partial y}{\partial t} = B(y) \frac{\partial y}{\partial t} \end{aligned} \right\} \quad (2.2)$$

Sustituyendo las ecs. 2.2 en la ec. 2.1 se obtiene

$$A \frac{\partial V}{\partial x} + VB \frac{\partial y}{\partial x} + B \frac{\partial y}{\partial t} = 0$$

Dividiendo entre el ancho de la superficie libre B , se determina otra forma de la ecuación de continuidad:

$$\boxed{\frac{A}{B} \frac{\partial V}{\partial x} + V \frac{\partial y}{\partial x} + \frac{\partial y}{\partial t} = 0} \quad (2.3)$$

En esta ecuación se han expresado como variables dependientes del tiempo y la distancia al tirante y y a la velocidad V . El área hidráulica A y el ancho de la superficie B son funciones del tirante y .

Cuando se considera un cauce natural, sus secciones transversales tienen normalmente una forma irregular; la cual varía entre una parábola y un trapecioide generalmente. Además no mantienen una forma, ni una pendiente de plantilla constantes, lo cual los define como no prismáticos. Estas características los diferencian de los cauces artificiales, los cuales poseen secciones transversales regulares y un alineamiento constante, por lo que se les conoce como prismáticos.

Con la expresión 2.1 se puede realizar un desarrollo semejante para cauces no prismáticos, el cual, al ser general, se puede aplicar también a cauces prismáticos. En este caso se acostumbra manejar en lugar del tirante y al llamado tirante hidráulico Y .

Para realizar los cambios necesarios a la ecuación de continuidad (ec. 2.1) se utiliza la expresión que define al tirante hidráulico como

$$Y = \frac{A}{B} \quad (2.4)$$

siendo Y el tirante hidráulico, A el área hidráulica y B el ancho de la superficie libre del agua; de donde

$$A = BY \quad (2.5)$$

Derivando la ec. 2.5 con respecto a la distancia y al tiempo se tiene

$$\left. \begin{aligned} \frac{\partial A}{\partial x} &= B \frac{\partial Y}{\partial x} + Y \frac{\partial B}{\partial x} \\ \frac{\partial A}{\partial t} &= B \frac{\partial Y}{\partial t} \end{aligned} \right\} \quad (2.6)$$

Sustituyendo las expresiones 2.5 y 2.6 en la ecuación de continuidad (ec. 2.1),

$$BY \frac{\partial V}{\partial x} + V \left(B \frac{\partial Y}{\partial x} + Y \frac{\partial B}{\partial x} \right) + B \frac{\partial Y}{\partial t} = 0$$

Dividiendo entre B , se obtiene una forma de la ecuación de continuidad que involucra al tirante hidráulico Y ,

$$Y \frac{\partial V}{\partial x} + V \frac{\partial Y}{\partial x} + V \frac{Y}{B} \frac{\partial B}{\partial x} + \frac{\partial Y}{\partial t} = 0$$

Conviene escribir esta expresión como

$$\boxed{Y \frac{\partial V}{\partial x} + V \frac{\partial Y}{\partial x} + \frac{\partial Y}{\partial t} = -V \frac{Y}{B} \frac{\partial B}{\partial x}} \quad (2.7)$$

Cabe destacar que esta expresión es útil en el caso de cauces no prismáticos (con secciones irregulares) tal como el que se muestra en la figura 2.3a.

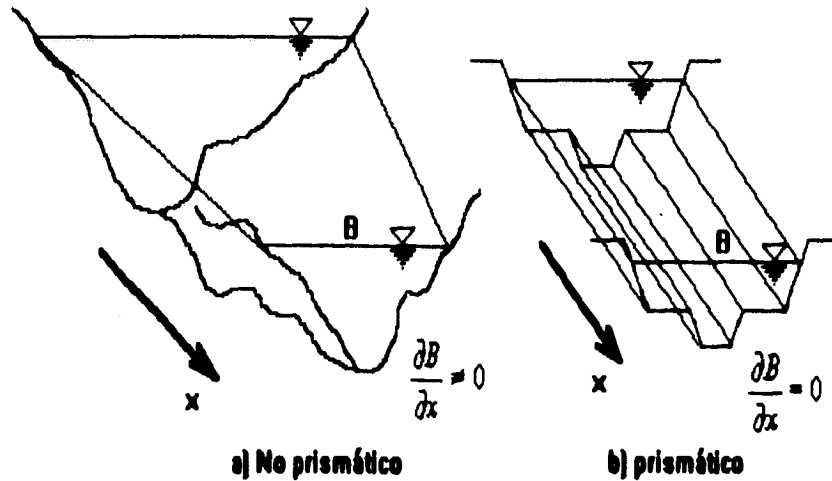


Figura 2.3 Cauces no prismático y prismático.

Para cauces prismáticos (fig. 2.3b), también se puede escribir la ecuación de continuidad en términos del tirante hidráulico considerando en la ec. 2.7 que $\frac{\partial B}{\partial x} = 0$, así,

$$\boxed{Y \frac{\partial V}{\partial x} + V \frac{\partial Y}{\partial x} + \frac{\partial Y}{\partial t} = 0} \quad (2.8)$$

2.2 Ecuación dinámica

La ecuación dinámica se basa en el principio de conservación de cantidad de movimiento, el cual establece que el cambio de cantidad de movimiento por unidad de tiempo en un cuerpo es igual al cambio neto de cantidad de movimiento más la resultante de todas las fuerzas externas que actúan sobre él.

Con el fin de obtener la ecuación dinámica se analiza un diagrama de cuerpo libre de las fuerzas que actúan sobre un volumen de control (fig. 2.4).

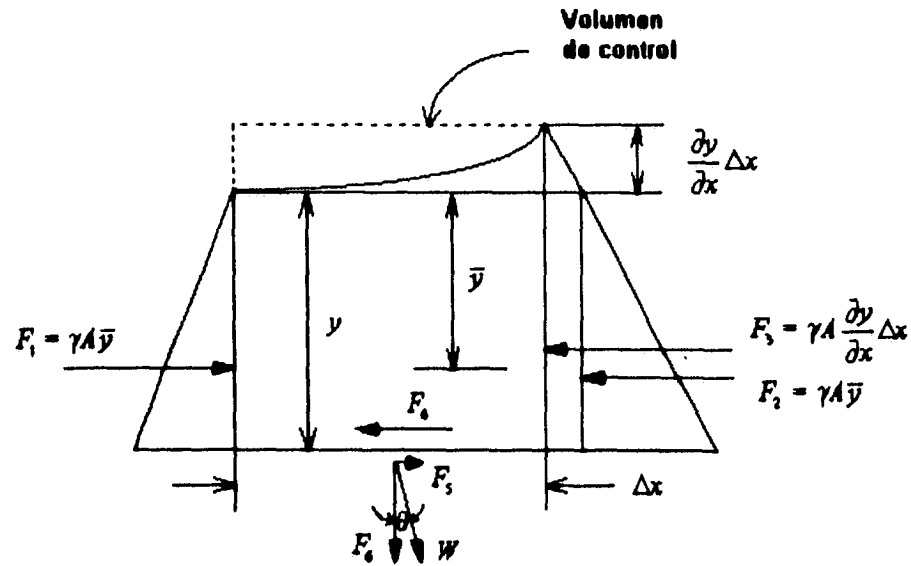


Diagrama de cuerpo libre

Figura 2.4 Fuerzas que actúan sobre un volumen de control.

Se observa que sobre el volumen de control actúan fuerzas hidrostáticas, gravitacionales (debidas al peso del volumen de control) y de fricción en las paredes del cauce que lo contiene. Las fuerzas F_1 , F_2 y F_3 representan fuerzas hidrostáticas que actúan sobre el elemento, las cuales se pueden expresar como

$$F_1 = -F_2 = \gamma A \bar{y} \quad \text{y} \quad F_3 = \gamma A \frac{\partial y}{\partial x} \Delta x$$

donde γ es el peso volumétrico del agua, A es el área hidráulica de la sección transversal, \bar{y} es la distancia desde la superficie del agua al centroide de la sección, y es el tirante y x es la distancia medida en el sentido del flujo.

La fuerza de fricción se puede expresar por medio de la pendiente de energía o de fricción, con lo cual pueden utilizarse expresiones para flujo uniforme,

$$F_4 = \gamma A S_f \Delta x$$

donde S_f es la pendiente de fricción; la cual si se determina a partir de la fórmula

de Manning, se puede escribir como

$$S_f = \frac{n^2 V^2}{R_h^{4/3}} \quad (2.9)$$

donde n es el coeficiente de rugosidad, V es la velocidad del flujo y R_h es el radio hidráulico.

La fuerza gravitacional debida al peso del volumen de control puede ser separada en sus componentes teniendo en cuenta el ángulo θ entre la horizontal y la plantilla del cauce, la componente en la dirección x es F_5 , en la dirección y es F_6 y su suma vectorial es el peso total del volumen de control W . En la dirección x , el componente gravitacional que interviene es F_5 , el cual se expresa como

$$F_5 = \gamma A S_0 \Delta x$$

donde S_0 es la pendiente de plantilla del cauce.

Si se suman todas las fuerzas que actúan en la dirección x , se obtiene la resultante

$$R = F_1 - F_2 - F_3 - F_4 + F_5$$

Sustituyendo términos,

$$R = \gamma A \bar{y} - \gamma A \bar{y} - \gamma A \frac{\partial y}{\partial x} \Delta x - \gamma A S_f \Delta x + \gamma A S_0 \Delta x$$

Reduciendo términos iguales,

$$R = -\gamma A \frac{\partial y}{\partial x} \Delta x - \gamma A S_f \Delta x + \gamma A S_0 \Delta x$$

Por otra parte la cantidad de movimiento que entra al volumen de control es

$$\left(\begin{array}{l} \text{Cantidad de movimiento} \\ \text{que entra} \end{array} \right) = \frac{\gamma}{g} A V^2$$

y la de salida,

$$\left(\begin{array}{c} \text{Cantidad de movimiento} \\ \text{que sale} \end{array} \right) = \frac{\gamma}{g} \left[A V^2 + \frac{\partial}{\partial x} (A V^2) \Delta x \right]$$

Por lo que la diferencia será el cambio neto de la cantidad de movimiento en el volumen de control

$$\left(\begin{array}{c} \text{Cambio neto de cantidad de movimiento} \\ \text{en el volumen de control} \end{array} \right) = - \frac{\gamma}{g} \frac{\partial}{\partial x} (A V^2) \Delta x$$

La variación de cantidad de movimiento con respecto al tiempo puede escribirse como

$$\left(\begin{array}{c} \text{Variación de cantidad de movimiento} \\ \text{en el volumen de control} \end{array} \right) = \frac{\partial}{\partial t} \left(\frac{\gamma}{g} A V \Delta x \right)$$

Aplicando el principio de conservación de cantidad de movimiento:

$$\frac{\partial}{\partial t} \left(\frac{\gamma}{g} A V \Delta x \right) = - \frac{\gamma}{g} \frac{\partial}{\partial x} (A V^2) \Delta x - \gamma A \frac{\partial y}{\partial x} \Delta x + \gamma A S_0 \Delta x - \gamma A S_f \Delta x$$

Para simplificar esta expresión se divide entre $(\gamma/g) \Delta x$

$$\frac{\partial}{\partial t} (A V) = - \frac{\partial}{\partial x} (A V^2) - g A \frac{\partial y}{\partial x} + g A S_0 - g A S_f$$

Agrupando términos,

$$\frac{\partial}{\partial t} (A V) + \frac{\partial}{\partial x} (A V^2) + g A \frac{\partial y}{\partial x} = g A (S_0 - S_f)$$

Derivando

$$A \frac{\partial V}{\partial t} + V \frac{\partial A}{\partial t} + V^2 \frac{\partial A}{\partial x} + 2 A V \frac{\partial V}{\partial x} + g A \frac{\partial y}{\partial x} = g A (S_0 - S_f)$$

Dividiendo entre A ,

$$\frac{\partial V}{\partial t} + \frac{V}{A} \frac{\partial A}{\partial t} + \frac{V^2}{A} \frac{\partial A}{\partial x} + 2V \frac{\partial V}{\partial x} + g \frac{\partial y}{\partial x} = g(S_0 - S_f)$$

Ordenando términos

$$\frac{\partial V}{\partial t} + V \frac{\partial V}{\partial x} + g \frac{\partial y}{\partial x} + \frac{V}{A} \left(\frac{\partial A}{\partial t} + V \frac{\partial A}{\partial x} + A \frac{\partial V}{\partial x} \right) = g(S_0 - S_f)$$

Los términos agrupados dentro del paréntesis en el miembro izquierdo de la ecuación equivalen a la ecuación de continuidad (ec. 2.1), por lo que su suma es igual a cero. Así, se obtiene la ecuación dinámica para flujo no permanente:

$$\boxed{\frac{\partial V}{\partial t} + V \frac{\partial V}{\partial x} + g \frac{\partial y}{\partial x} = g(S_0 - S_f)} \quad (2.10)$$

El desarrollo de la ecuación dinámica teniendo en cuenta al tirante hidráulico es casi idéntico al anterior, las diferencias estriban en la forma de definir las fuerzas que actúan sobre el volumen de control; sin embargo, se determina una expresión similar:

$$\boxed{\frac{\partial V}{\partial t} + V \frac{\partial V}{\partial x} + g \frac{\partial Y}{\partial x} = g(S_0 - S_f)} \quad (2.11)$$

Esta ecuación representa la ecuación de conservación de cantidad de movimiento en cauces prismáticos y no prismáticos.

2.3 Tipos de régimen

El comportamiento de un flujo en un cauce está regido por fuerzas gravitacionales, inerciales y de resistencia que actúan sobre el mismo. Las fuerzas debidas a la presión se encuentran comprendidas dentro de las gravitacionales, la tensión superficial y la fricción

debida a las paredes del cauce son fuerzas de resistencia; la interacción mutua de estas fuerzas y de la inercia del flujo influyen en el comportamiento del flujo.

Cuando se mantiene un equilibrio entre dichas fuerzas, se presenta un flujo uniforme aunque es poco común que suceda. De modo que es frecuente que el flujo muestre un perfil gradual o rápidamente variado; si aunado a esto se tiene un flujo no permanente (en el cual el gasto varía con respecto al tiempo), y una geometría del cauce irregular se pueden desarrollar cambios de régimen.

Los cambios de régimen consisten en una transición de régimen subcrítico a supercrítico o viceversa. La transición de subcrítico a supercrítico se da como una aceleración del flujo, cuando es de supercrítico a subcrítico, se forma un salto hidráulico. La frontera entre ambos tipos de régimen es conocida como estado crítico del flujo, y en él la energía específica es mínima.

La energía específica de una sección en un cauce se define como la energía por kilogramo de agua que fluye a través de la sección, medida con respecto al fondo del canal. La energía total en la sección se puede calcular con la ecuación

$$H = z + y + \frac{V^2}{2g}$$

donde H representa la energía total, z es la cota topográfica o distancia a un plano de referencia de la plantilla del canal, y es el tirante, V es la velocidad del flujo y g es la aceleración de la gravedad.

El último término de la ecuación representa la carga de velocidad. Si se tiene en cuenta solamente la energía del flujo en la sección, se tendrá

$$h = y + \frac{V^2}{2g}$$

Para determinar la energía específica mínima se sigue el criterio de Cálculo Diferencial basado en la primera derivada por lo que

$$\frac{dh}{dy} = 0$$

Recordando que $V = Q/A$ (velocidad es igual a gasto entre área) y derivando

$$\frac{dh}{dy} = 1 - \frac{Q^2}{gA^3} \frac{dA}{dy} = 0$$

El gasto Q representa en la ecuación una constante, en cambio el área A es función del tirante. El diferencial dA/dy corresponde al ancho de superficie libre del flujo B , por lo cual

$$\frac{dh}{dy} = 1 - \frac{Q^2}{gA^3} B = 1 - \frac{V^2}{g \frac{A}{B}} = 0$$

De acuerdo a la ec. 2.4 referente al tirante hidráulico:

$$\frac{dh}{dy} = 1 - \frac{V^2}{gY} = 0$$

Para que la expresión sea válida, el segundo término debe ser igual a la unidad. Despejando dicho término de la expresión se tiene

$$\frac{V}{\sqrt{gY}} = 1$$

A este término se le conoce como Número de Froude y se determina con la expresión:

$$F = \frac{V}{\sqrt{gY}} \quad (2.12)$$

Este parámetro permite establecer una frontera entre el flujo subcrítico y el flujo supercrítico. Cuando las fuerzas debidas a la inercia del flujo dominan sobre las gravitacionales, el número de Froude es mayor a la unidad (supercrítico). Cuando las fuerzas que dominan son las gravitacionales, el número de Froude es menor a la unidad (subcrítico).

2.4 Velocidad absoluta de onda y celeridad

El análisis del flujo no permanente ha sido llevado a cabo interpretando el tránsito de avenidas como la propagación por el cauce de ondas de flujo. La velocidad de la onda de flujo es conocida como celeridad C , la cual es diferente a la velocidad del flujo V , ya que ésta representa la variación de la posición de una partícula fluida con respecto al tiempo. En cambio la celeridad corresponde al cambio de la posición de la onda con respecto al tiempo teniendo como punto de referencia inicial la posición y desplazamiento de una partícula fluida en el tiempo. Se puede afirmar entonces que la velocidad absoluta de una onda está conformada por la suma vectorial de la velocidad del flujo y la celeridad.

Cuando la onda se propaga en un cuerpo de agua quieta, la velocidad del flujo V es nula, por lo que la celeridad C es igual a la velocidad absoluta de onda V_w . La celeridad de onda será positiva cuando se propague en la misma dirección del flujo y negativa cuando avance en dirección contraria. De esta forma la velocidad absoluta de onda se puede expresar como

$$V_w = V \pm C \quad (2.13)$$

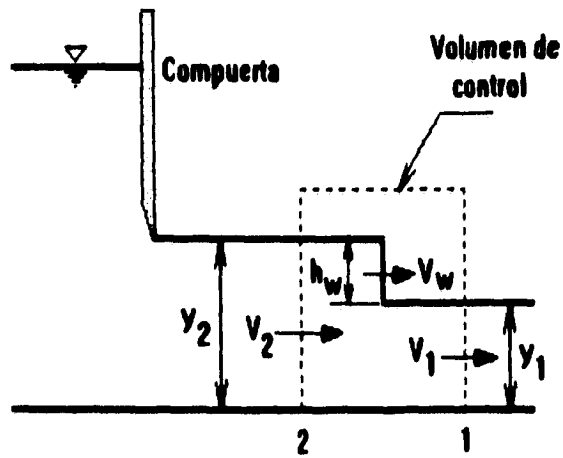
Este concepto permite realizar una idealización del flujo no permanente analizándolo como permanente. Supóngase un canal, en el cual se tiene una compuerta que descarga un determinado gasto Q_1 en un tiempo inicial t_1 . En la figura 2.5a se muestra el canal y la compuerta un instante después $t_2 = t_1 + \Delta t$, la compuerta fue abierta de un tirante y_1 a un tirante y_2 . Esto provoca el desplazamiento de una onda de flujo a lo largo del canal y el incremento del gasto de Q_1 a un gasto Q_2 ; también se da un incremento de la velocidad del flujo de V_1 a V_2 .

El flujo no permanente de la figura 2.5a puede analizarse como flujo permanente si se considera un volumen de control tal como se muestra en la figura 2.5b cuya velocidad es ahora V_w . A partir de la ecuación de continuidad, se puede obtener que

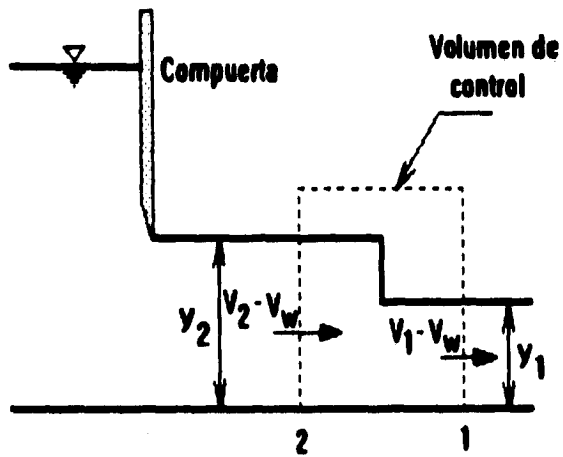
$$Q = A_1 (V_1 - V_w) = A_2 (V_2 - V_w) \quad (2.14)$$

El aplicar la segunda ley del movimiento de Newton al volumen de control permite establecer la expresión de la celeridad en flujo no permanente. Para ello se hacen las consideraciones siguientes:

- 1) La distribución de presiones es hidrostática en ambas secciones.



a) Flujo no permanente



b) Flujo permanente equivalente



c) Diagrama de cuerpo libre del volumen de control

Figura 2.5 Velocidad absoluta de onda y celeridad.

- 2) El canal tiene una pendiente de plantilla nula.
- 3) Se desprecian los efectos de la fricción.

El diagrama de cuerpo libre se aprecia en la figura 2.5c; las fuerzas debidas a la presión F_1 y F_2 se expresan como

$$F_1 = \gamma A_1 \bar{y}_1 \quad ; \quad F_2 = \gamma A_2 \bar{y}_2$$

donde γ es el peso específico del agua, \bar{y}_1 y \bar{y}_2 representan la distancia al centroide del área (A_1 y A_2) de las secciones 1 y 2 respectivamente.

De acuerdo a la segunda ley del movimiento de Newton, el cambio de cantidad de movimiento por unidad de tiempo de un cuerpo, es igual a la resultante de todas las fuerzas externas que actúan sobre él.

El cambio de cantidad de movimiento en el volumen de control es:

$$\left(\begin{array}{l} \text{Cambio de cantidad} \\ \text{de movimiento} \end{array} \right) = \frac{\gamma}{g} A_1 (V_1 - V_w) [(V_1 - V_w) - (V_2 - V_w)]$$

simplificando,

$$\left(\begin{array}{l} \text{Cambio de cantidad} \\ \text{de movimiento} \end{array} \right) = \frac{\gamma}{g} A_1 (V_1 - V_w) (V_1 - V_2) \quad (2.15)$$

y la resultante de las fuerzas debidas a la presión es

$$R = F_2 - F_1 = \gamma (A_2 \bar{y}_2 - A_1 \bar{y}_1) \quad (2.16)$$

Al igualar las expresiones 2.15 y 2.16 tal como establece la segunda ley del movimiento de Newton, se tiene

$$\frac{\gamma}{g} A_1 (V_1 - V_w) (V_1 - V_2) = \gamma (A_2 \bar{y}_2 - A_1 \bar{y}_1) \quad (2.17)$$

La ecuación 2.14 se puede escribir como

$$V_2 = \frac{A_1}{A_2} (V_1 - V_w) + V_w$$

Sustituyendo esta expresión en la ec. 2.17 y reordenando términos resulta la expresión

$$(V_1 - V_w)^2 = \frac{g A_2}{A_1 (A_2 - A_1)} (A_2 \bar{y}_2 - A_1 \bar{y}_1) \quad (2.18)$$

A partir de esta ecuación es posible obtener la velocidad absoluta de onda V_w , teniendo en cuenta que la onda se desplaza hacia aguas abajo por lo que se utilizará el signo positivo del radical. En caso de tenerse una onda que viaje hacia aguas arriba el término del radical será negativo; por lo que es más conveniente expresar a V_w como

$$V_w = V_1 \pm \sqrt{\frac{g A_2}{A_1 (A_2 - A_1)} (A_2 \bar{y}_2 - A_1 \bar{y}_1)} \quad (2.19)$$

Una caso particular de aplicación de esta expresión es cuando en el ejemplo de la compuerta, ésta se abriera partiendo de una posición totalmente cerrada. El flujo se desplazaría por el canal teniendo una velocidad inicial $V_1 = 0$, con lo cual la velocidad absoluta de la onda sería igual al término correspondiente al radical. Si de la expresión 2.19 se despeja al radical

$$V_w - V_1 = \pm \sqrt{\frac{g A_2}{A_1 (A_2 - A_1)} (A_2 \bar{y}_2 - A_1 \bar{y}_1)}$$

La expresión anterior representa la velocidad de la onda con respecto al medio en que viaja, la cual se describió antes como celeridad C . De esta manera,

$$C = \pm \sqrt{\frac{g A_2}{A_1 (A_2 - A_1)} (A_2 \bar{y}_2 - A_1 \bar{y}_1)} \quad (2.20)$$

Adicionalmente, de la ec. 2.14 se puede obtener la velocidad de onda V_w como

$$V_w = \frac{A_2 V_2 - A_1 V_1}{A_2 - A_1} \quad (2.21)$$

Se tienen importantes simplificaciones al analizar un canal de sección rectangular para determinar las expresiones correspondientes a la celeridad y a la velocidad absoluta de onda (fig. 2.6).

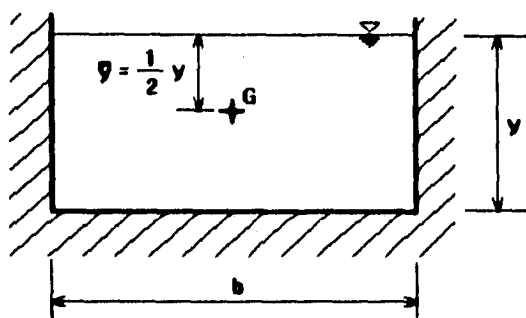


Figura 2.6 Sección rectangular.

La sección rectangular tiene como características las siguientes igualdades:

$$B = b \quad ; \quad Y = y \quad ; \quad A = by \quad ; \quad \bar{y} = \frac{1}{2}y \quad y \quad F = \frac{V}{\sqrt{gy}} \quad (2.22)$$

donde y es el tirante, Y es el tirante hidráulico, \bar{y} es la distancia al centroide G del área A , b es el ancho de plantilla del canal, g es la aceleración de la gravedad, V es la velocidad del flujo y F es el número de Froude.

Para determinar la celeridad de un canal de sección rectangular se sustituye la expresión 2.22 correspondiente al área en la ec. 2.20 y simplificando algunos términos se tiene la expresión

$$C = \pm \sqrt{\frac{gy_2}{2y_1(y_2 - y_1)} (y_2^2 - y_1^2)}$$

Factorizando el término correspondiente al producto de un binomio conjugado y simplificando, se tiene

$$C = \pm \sqrt{\frac{g y_2}{2 y_1} (y_2 + y_1)}$$

Cuando la altura de la onda h_w es pequeña en comparación con el tirante se puede considerar que

$$y \approx y_1 \approx y_2$$

Esto da origen a la expresión de la celeridad de aguas poco profundas

$$C = \sqrt{g y} \quad (2.23)$$

Esta expresión es similar al denominador de la ec. 2.12, por lo que para una sección transversal cualquiera, diferente de la rectangular, se acostumbra definir a la celeridad en función del tirante hidráulico como:

$$C = \sqrt{g Y} \quad \text{o} \quad C = \sqrt{g \frac{A}{B}} \quad (2.24)$$

La velocidad absoluta de onda se puede obtener a partir de la ec. 2.14 considerando la expresión del área de una sección rectangular (ec. 2.22), así

$$b y_1 (V_1 - V_w) = b y_2 (V_2 - V_w)$$

Despejando de esta expresión a V_w , se determina la velocidad absoluta de onda en una sección rectangular

$$V_w = \frac{y_2 V_2 - y_1 V_1}{y_2 - y_1} \quad (2.25)$$

2.5 *Recapitulación*

Se han deducido las expresiones fundamentales de flujo a superficie libre en cauces naturales y artificiales. Éstas consisten en las ecuaciones de continuidad y de conservación de cantidad de movimiento, las cuales son conocidas como "Ecuaciones de Saint Venant", por haber sido publicadas por Barré de Saint Venant en 1871.

Los cauces naturales poseen secciones transversales irregulares y son no prismáticos; en cambio, los cauces artificiales se componen de secciones regulares simples o compuestas, y mantienen una forma de sección y una pendiente de plantilla constantes por lo que se les denomina prismáticos.

Finalmente, se anotan las principales ecuaciones obtenidas en este capítulo:

- *Ecuación de continuidad:*

a) Forma general:

$$A \frac{\partial V}{\partial x} + V \frac{\partial A}{\partial x} + \frac{\partial A}{\partial t} = 0 \quad (2.1)$$

b) En función del tirante:

$$\frac{A}{B} \frac{\partial V}{\partial x} + V \frac{\partial y}{\partial x} + \frac{\partial y}{\partial t} = 0 \quad (2.3)$$

c) Cauces no prismáticos (secciones irregulares):

$$Y \frac{\partial V}{\partial x} + V \frac{\partial Y}{\partial x} + \frac{\partial Y}{\partial t} = -V \frac{Y}{B} \frac{\partial B}{\partial x} \quad (2.7)$$

d) Cauces prismáticos (secciones regulares):

$$Y \frac{\partial V}{\partial x} + V \frac{\partial Y}{\partial x} + \frac{\partial Y}{\partial t} = 0 \quad (2.8)$$

- **Ecuación dinámica:**

- a) **Forma general:**

$$\frac{\partial V}{\partial t} + V \frac{\partial V}{\partial x} + g \frac{\partial y}{\partial x} = g(S_0 - S_f) \quad (2.10)$$

- b) **Forma general en función del tirante hidráulico:**

$$\frac{\partial V}{\partial t} + V \frac{\partial V}{\partial x} + g \frac{\partial Y}{\partial x} = g(S_0 - S_f) \quad (2.11)$$

También se han obtenido varias expresiones que permiten determinar el tipo de régimen y la celeridad, es decir, la velocidad de una onda con respecto al medio en que viaja.

Así se tiene la expresión del número de Froude,

$$F = \frac{V}{\sqrt{gY}} \quad (2.12)$$

la velocidad absoluta de onda,

$$V_w = V \pm C \quad (2.13)$$

o también

$$V_w = \frac{A_2 V_2 - A_1 V_1}{A_2 - A_1} \quad (2.21)$$

Asimismo, la celeridad en su forma general,

$$C = \pm \sqrt{\frac{g A_2}{A_1 (A_2 - A_1)} (A_2 \bar{y}_2 - A_1 \bar{y}_1)} \quad (2.20)$$

y la celeridad de aguas poco profundas:

$$C = \sqrt{gY} \quad (2.24)$$

Las ecuaciones anteriores tienen una forma general; sin embargo, se desarrollaron las expresiones correspondientes a un canal de sección transversal rectangular:

El número de Froude, del conjunto de ecs. 2.22,

$$F = \frac{V}{\sqrt{gy}} \quad (2.22)$$

la celeridad de aguas poco profundas,

$$C = \sqrt{gy} \quad (2.23)$$

y la velocidad de onda,

$$V_w = \frac{y_2 V_2 - y_1 V_1}{y_2 - y_1} \quad (2.25)$$

CAPÍTULO 3

MÉTODO DE LAS CARACTERÍSTICAS

En el capítulo 2 se dedujeron las ecuaciones fundamentales de flujo no permanente a superficie libre conocidas como "Ecuaciones de Saint Venant". La primera representa el principio de continuidad y la segunda, la conservación de la cantidad de movimiento.

En su forma general, la ecuación de continuidad (ec. 2.1), se escribió como

$$A \frac{\partial V}{\partial x} + V \frac{\partial A}{\partial x} + \frac{\partial A}{\partial t} = 0$$

y la ecuación dinámica (ec. 2.10), de la forma

$$V \frac{\partial V}{\partial x} + g \frac{\partial y}{\partial x} + \frac{\partial V}{\partial t} = g(S_0 - S_f)$$

siendo

- y , tirante
- V , velocidad del flujo
- A , área hidráulica
- S₀ , pendiente de plantilla del cauce
- S_f , pendiente de fricción

- x , coordenada espacial
- t , coordenada de tiempo
- g , aceleración de la gravedad

Ambas ecuaciones forman un sistema de ecuaciones diferenciales del tipo hiperbólico, cuya solución no ha sido determinada analíticamente; sin embargo, se han desarrollado técnicas numéricas para obtener una solución aproximada. Entre éstas se tienen:

- 1) Método de las características.
- 2) Método de diferencias finitas.
- 3) Método del elemento finito.

En el método de las características, las ecuaciones diferenciales hiperbólicas son transformadas a su forma característica, las cuales son resueltas por medio de un esquema de diferencias finitas. En el método de diferencias finitas, las derivadas son reemplazadas por cocientes de diferencias; y en el método del elemento finito, el sistema se divide en elementos geométricos, usualmente triángulos (se adaptan mejor a la forma de las fronteras), luego se integran las ecuaciones diferenciales empleando un proceso de minimización o alguna otra condición matemática. Actualmente se utilizan estos métodos por la facilidad que se tiene al contar con equipo de cómputo.

Los métodos hidrológicos utilizan simplificaciones de estas ecuaciones para determinar una solución aproximada menos precisa que la de los métodos hidráulicos. Dentro de los métodos hidrológicos para tránsito de avenidas en cauces, se encuentra el Método de Muskingum.

3.1 Secciones rectangulares

Para ejemplificar la aplicación del Método de las características, se supone un canal de sección transversal rectangular, ya que permite comprender de una forma más sencilla las bases del método.

La ecuación de continuidad aplicable a un canal con este tipo de sección se simplifica a partir de la ec. 2.3 y del conjunto de ecs. 2.22,

$$y \frac{\partial V}{\partial x} + V \frac{\partial y}{\partial x} + \frac{\partial y}{\partial t} = 0 \quad (3.1)$$

y la ecuación dinámica (ec. 2.10),

$$V \frac{\partial V}{\partial x} + g \frac{\partial y}{\partial x} + \frac{\partial V}{\partial t} = g(S_0 - S_f) \quad (3.2)$$

A continuación se transforman las ecuaciones anteriores a ecuaciones diferenciales ordinarias:

Para la ecuación 3.1 se considera que:

a) Si se multiplica por g y si se tiene en cuenta que $C^2 = gy$ (Celeridad), resulta que

$$gy \frac{\partial V}{\partial x} + V \frac{\partial}{\partial x}(gy) + \frac{\partial}{\partial t}(gy) = 0$$

$$C^2 \frac{\partial V}{\partial x} + V \frac{\partial}{\partial x}(C^2) + \frac{\partial}{\partial t}(C^2) = 0$$

b) Derivando,

$$C^2 \frac{\partial V}{\partial x} + 2CV \frac{\partial C}{\partial x} + 2C \frac{\partial C}{\partial t} = 0$$

c) Dividiendo entre C ,

$$C \frac{\partial V}{\partial x} + V \frac{\partial}{\partial x}(2C) + \frac{\partial}{\partial t}(2C) = 0 \quad (3.3)$$

Para la ecuación 3.2:

a) Se considera en el segundo término la aceleración de la gravedad, se incluye en la derivada parcial, luego se emplea la igualdad $gy = C^2$ y se deriva, por lo que

$$V \frac{\partial V}{\partial x} + C \frac{\partial}{\partial x} (2C) + \frac{\partial V}{\partial t} = g(S_0 - S_f) \quad (3.4)$$

Sumando las ecs. 3.3 y 3.4,

$$V \frac{\partial V}{\partial x} + C \frac{\partial V}{\partial x} + V \frac{\partial}{\partial x} (2C) + C \frac{\partial}{\partial x} (2C) + \frac{\partial V}{\partial t} + \frac{\partial}{\partial t} (2C) = g(S_0 - S_f)$$

Agrupando,

$$(V + C) \frac{\partial}{\partial x} (V + 2C) + \frac{\partial}{\partial t} (V + 2C) = g(S_0 - S_f) \quad (3.5)$$

De la misma forma, si se resta la ec. 3.3 de la ec. 3.4,

$$(V - C) \frac{\partial}{\partial x} (V - 2C) + \frac{\partial}{\partial t} (V - 2C) = g(S_0 - S_f) \quad (3.6)$$

Recordando los conceptos de cálculo diferencial: derivada total y derivada parcial

$$dq = \frac{\partial q}{\partial x} dx + \frac{\partial q}{\partial t} dt \quad (a)$$

$$\frac{dq}{dx} = \frac{\partial q}{\partial x} + \frac{\partial q}{\partial t} \frac{dt}{dx} \quad (b)$$

$$\frac{dq}{dt} = \frac{\partial q}{\partial x} \frac{dx}{dt} + \frac{\partial q}{\partial t} \quad (c)$$

Comparando la ec. 3.5 y (c):

$$q = V + 2C \quad \text{por lo cual} \quad \frac{dx}{dt} = V + C \quad (3.7)$$

$$\text{y} \quad \frac{dq}{dt} = g(S_0 - S_f)$$

Por lo tanto,

$$d(V + 2C) = g(S_0 - S_f) dt \quad (3.8)$$

De igual forma, al comparar la ec. 3.6 y (c):

$$q = V - 2C \quad \text{por lo cual} \quad \frac{dx}{dt} = V - C \quad (3.9)$$

$$\text{y} \quad \frac{dq}{dt} = g(S_0 - S_f)$$

Así,

$$d(V - 2C) = g(S_0 - S_f) dt \quad (3.10)$$

Se observa que el sistema original (ecs. 3.1 y 3.2) de ecuaciones diferenciales parciales es equivalente a un sistema de cuatro ecuaciones diferenciales ordinarias. Las ecuaciones 3.7 y 3.9 representan en un plano distancia - tiempo ($x - t$) las direcciones características y le dan su nombre al método. Las ecuaciones 3.8 y 3.10 son conocidas como *cuasi-invariantes de Riemann*.

Para solucionar este sistema compuesto por cuatro ecuaciones, con dos variables dependientes y dos independientes se utiliza un esquema de diferencias finitas; sin embargo, se deben establecer dos condiciones de frontera para resolverlo. Además, el procedimiento de cálculo se modifica según se trate de un flujo subcrítico o uno supercrítico.

3.2 *Cauces no prismáticos*

A partir de las ecuaciones de continuidad y dinámica para cauces no prismáticos, se puede aplicar el método de las características. La ecuación de continuidad (ec. 2.7) multiplicada por B/A se escribe como

$$\frac{\partial V}{\partial x} + V \frac{B}{A} \frac{\partial Y}{\partial x} + \frac{B}{A} \frac{\partial Y}{\partial t} = -V \frac{Y}{A} \frac{\partial B}{\partial x} \quad (3.11)$$

y la ecuación dinámica (ec. 2.11), de la forma

$$V \frac{\partial V}{\partial x} + g \frac{\partial Y}{\partial x} + \frac{\partial V}{\partial t} = g(S_0 - S_f) \quad (3.12)$$

Se requiere eliminar el tirante hidráulico de ambas expresiones, por lo cual se utiliza la forma modificada de la celeridad. Esto se hace mediante la variable de estado sugerida por Escoffier (1962) para secciones irregulares, la cual se define como:

$$\omega = \int_0^A \frac{C}{A} dA = \int_0^Y \sqrt{g \frac{A}{B} \frac{B}{A}} dY = \int_0^Y \sqrt{g \frac{B}{A}} dY \quad (3.13)$$

En esta expresión se observa que la celeridad (ec. 2.24), se encuentra como

$$C = \sqrt{g \frac{A}{B}}$$

Además, se observa que

$$\frac{d\omega}{dY} = \sqrt{g \frac{B}{A}}$$

También se pueden obtener las siguientes expresiones:

$$\frac{\partial \omega}{\partial x} = \left(\frac{d\omega}{dY} \right) \frac{\partial Y}{\partial x} \quad \text{y} \quad \frac{\partial \omega}{\partial t} = \left(\frac{d\omega}{dY} \right) \frac{\partial Y}{\partial t}$$

Si de las dos ecuaciones anteriores se despejan los términos involucrados en las expresiones 3.11 y 3.12,

$$\frac{\partial Y}{\partial x} = \frac{dY}{d\omega} \frac{\partial \omega}{\partial x} = \sqrt{\frac{A}{gB}} \frac{\partial \omega}{\partial x} \quad \text{y} \quad \frac{\partial Y}{\partial t} = \frac{dY}{d\omega} \frac{\partial \omega}{\partial t} = \sqrt{\frac{A}{gB}} \frac{\partial \omega}{\partial t}$$

Sustituyendo estas expresiones:

a) En la ecuación dinámica (ec. 3.12),

$$V \frac{\partial V}{\partial x} + g \sqrt{\frac{A}{gB}} \frac{\partial \omega}{\partial x} + \frac{\partial V}{\partial t} = g(S_0 - S_f)$$

Simplificando,

$$V \frac{\partial V}{\partial x} + C \frac{\partial \omega}{\partial x} + \frac{\partial V}{\partial t} = g(S_0 - S_f) \quad (3.14)$$

b) En la ecuación de continuidad (ec. 3.11),

$$\frac{\partial V}{\partial x} + V \frac{B}{A} \sqrt{\frac{A}{gB}} \frac{\partial \omega}{\partial x} + \frac{B}{A} \sqrt{\frac{A}{gB}} \frac{\partial \omega}{\partial t} = -V \frac{Y}{A} \frac{\partial B}{\partial x}$$

reduciendo términos,

$$\frac{\partial V}{\partial x} + V \sqrt{\frac{B}{gA}} \frac{\partial \omega}{\partial x} + \sqrt{\frac{B}{gA}} \frac{\partial \omega}{\partial t} = -V \frac{Y}{A} \frac{\partial B}{\partial x}$$

multiplicando por la celeridad (ec. 2.24),

$$C \frac{\partial V}{\partial x} + V \frac{\partial \omega}{\partial x} + \frac{\partial \omega}{\partial t} = -CV \frac{Y}{A} \frac{\partial B}{\partial x} \quad (3.15)$$

Las ecs. 3.14 y 3.15 representan las ecuaciones fundamentales de flujo a superficie libre en cauces no prismáticos; para transformarlas a su forma característica se suman,

$$V \frac{\partial V}{\partial x} + C \frac{\partial V}{\partial x} + V \frac{\partial \omega}{\partial x} + C \frac{\partial \omega}{\partial x} + \frac{\partial V}{\partial t} + \frac{\partial \omega}{\partial t} = g(S_0 - S_f) - CV \frac{Y}{A} \frac{\partial B}{\partial x}$$

Agrupando,

$$(V + C) \frac{\partial}{\partial x} (V + \omega) + \frac{\partial}{\partial t} (V + \omega) = g(S_0 - S_f) - CV \frac{Y}{A} \frac{\partial B}{\partial x} \quad (3.16)$$

Si se restan ahora dichas expresiones:

$$V \frac{\partial V}{\partial x} - C \frac{\partial V}{\partial x} - V \frac{\partial \omega}{\partial x} + C \frac{\partial \omega}{\partial x} + \frac{\partial V}{\partial t} - \frac{\partial \omega}{\partial t} = g(S_0 - S_f) + CV \frac{Y}{A} \frac{\partial B}{\partial x}$$

Agrupando,

$$(V - C) \frac{\partial}{\partial x} (V - \omega) + \frac{\partial}{\partial t} (V - \omega) = g(S_0 - S_f) + CV \frac{Y}{A} \frac{\partial B}{\partial x} \quad (3.17)$$

De acuerdo a los conceptos de cálculo diferencial, comparando la ec. 3.16 y (c):

$$q = V + \omega \quad \text{por lo cual} \quad \frac{dx}{dt} = V + C \quad (3.7)$$

$$\text{y} \quad \frac{dq}{dt} = g(S_0 - S_f) - CV \frac{Y}{A} \frac{\partial B}{\partial x}$$

Por lo tanto,

$$d(V + \omega) = \left(g(S_0 - S_f) - CV \frac{Y}{A} \frac{\partial B}{\partial x} \right) dt \quad (3.18)$$

De igual forma, al comparar la ec. 3.17 y (c):

$$q = V - \omega \quad \text{por lo cual} \quad \frac{dx}{dt} = V - C \quad (3.9)$$

$$\text{y} \quad \frac{dq}{dt} = g(S_0 - S_f) + CV \frac{Y}{A} \frac{\partial B}{\partial x}$$

Así,

$$d(V - \omega) = \left(g(S_0 - S_f) + CV \frac{Y}{A} \frac{\partial B}{\partial x} \right) dt \quad (3.19)$$

Se observa en las ecuaciones resultantes, que las direcciones características mantienen la forma dada para sección rectangular (ecs 3.7 y 3.9), por lo cual se ha conservado su

numeración; sin embargo en el caso de las cuasi-invariantes de Riemann, se ha agregado un nuevo término (el cual se debe a que el cauce es no prismático) y además se debe tener en cuenta el cálculo de la variable de estado de Escoffier. Este conjunto de ecuaciones (ecs. 3.7, 3.9, 3.18 y 3.19) se resuelve por diferencias finitas para cualquier tipo de sección transversal.

3.3 Cauces prismáticos

Los cauces artificiales tienen como característica principal el presentar una sección transversal regular, compuesta por figuras geométricas simples o compuestas, con una alineación y pendiente constantes, por lo cual se les denomina prismáticos. Para determinar las ecuaciones características aplicables a este tipo de secciones basta considerar que su ancho no varía con respecto a la distancia; es decir, que el segundo término a la derecha en la ecs. 3.18 y 3.19, que se observa en las cuasi-invariantes de Riemann para cauces no prismáticos se anula (inciso 2.1 y figura 2.3). De esta forma, al tenerse

$$\frac{\partial B}{\partial x} = 0$$

las ecuaciones características se escriben como

$$\frac{dx}{dt} = V + C \quad (3.7)$$

$$d(V + \omega) = g(S_0 - S_f) dt \quad (3.20)$$

además,

$$\frac{dx}{dt} = V - C \quad (3.9)$$

$$d(V - \omega) = g(S_0 - S_f) dt \quad (3.21)$$

Se observa que las ecuaciones que definen las líneas características (ecs. 3.7 y 3.9) son idénticas para cualquier tipo de cauce, por lo cual se ha mantenido su numeración a pesar de aparecer en diferentes incisos.

3.4 Cauces prismáticos con secciones exponenciales

Las secciones exponenciales representan un tipo de sección transversal regular a las cuales se les ha dedicado un apartado en este trabajo para ejemplificar la aplicación del método de las características a secciones regulares, un poco más complejas que la rectangular. Tales secciones tienen como característica principal que el ancho de la superficie libre del agua B para determinado tirante y es definido por una expresión del tipo exponencial, de ahí su nombre. Las secciones exponenciales abarcan a la rectangular, la triangular y la parabólica (fig. 3.1).

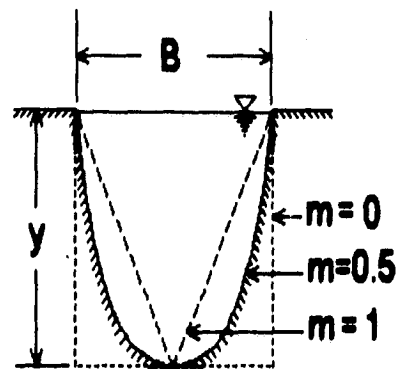


Figura 3.1 Sección exponencial.

El ancho de la superficie libre del agua B se obtiene a partir de una ecuación de tipo exponencial como

$$B = Ky^m \quad (3.22)$$

siendo K una constante de proporcionalidad, m un exponente y y el tirante. El exponente m permite definir el tipo de sección variando entre una sección rectangular ($m = 0$), una parabólica ($m = 0.5$) o una triangular ($m = 1$). Si m se encuentra entre 0 y 1, se trata de una sección exponencial. El área hidráulica A de cualquier tipo de sección se puede obtener al integrar la expresión

$$A = \int_0^y B dy \quad (3.23)$$

Sustituyendo la ec. 3.22 en la 3.23,

$$A = \int_0^y Ky^m dy = \frac{K}{m+1} y^{m+1} \quad (3.24)$$

Esta ecuación permite calcular el área hidráulica de una sección exponencial. También se debe determinar el perímetro mojado P , para esto conviene colocar un sistema de ejes coordenados con origen en el talweg de la sección y a la mitad del ancho de la sección, se observa que el ancho de superficie libre es

$$B = 2x$$

Al sustituir esta expresión en la ec. 3.22 y despejar a y , se obtiene una función que representa al tirante y en función de la mitad del ancho de la superficie libre B :

$$y = \left(\frac{2x}{K} \right)^{1/m} = cx^n \quad (3.25)$$

siendo $c = (2/K)^{1/m}$ y $n = 1/m$. Para calcular el perímetro mojado de una sección exponencial conviene recordar que equivale a determinar la longitud del arco de la ec. 3.25 con límites de $-B/2$ a $B/2$, o dos veces de 0 a $B/2$; una de las aplicaciones de la integral esta representada por este concepto, mediante el cual se define la longitud del arco s como

$$s = \int_0^x \sqrt{1 + \left(\frac{dy}{dx} \right)^2} dx$$

que en nuestro caso se escribe como

$$P = 2 \int_0^{B/2} \sqrt{1 + \left(\frac{dy}{dx} \right)^2} dx = 2 \int_0^{B/2} \sqrt{1 + (cnx^{n-1})^2} dx \quad (3.26)$$

La integral anterior sólo tiene solución analítica para algunos valores de m , como para $3/2$; pero en general no se tiene una solución directa, por lo que se tiene que integrar numéricamente para determinar el perímetro mojado. En este trabajo resultó útil realizar una integración numérica recordando que

$$dP = \sqrt{(dx)^2 + (dy)^2} \quad (3.27)$$

Esta expresión se evalúa asignando un valor pequeño a dy , se calcula x para determinado valor de y (ec. 3.25). Se obtiene $y + dy$, y su valor correspondiente de $x + dx$. Se hace la resta de valores para conocer a dx . Como dy fue definido, se utiliza la ec. 3.27 y se obtiene a dP . El perímetro mojado de la sección para determinado tirante corresponde entonces a

$$\sum_0^y \Delta P = \sum_0^y \sqrt{(\Delta x)^2 + (\Delta y)^2} \quad (3.28)$$

El algoritmo descrito tiene una buena aproximación si los intervalos son lo suficientemente pequeños, pero si se calcula así para cada una de las secciones durante el tiempo de tránsito, el tiempo de computo es muy grande. Por esta razón resulta útil realizar el cálculo del perímetro mojado con anterioridad para niveles comprendidos entre 0 y el valor máximo esperado del tirante. De pruebas para diferentes valores de K y m se ha observado en una gráfica $P - y$ que para un intervalo pequeño (entre 0 y 2 m por ejemplo), el perímetro mojado cambia exponencialmente, pero más allá de 2 m, la relación tiende a ser lineal.

Por tratarse de una sección diferente de la rectangular, es necesario calcular la variable de estado de Escoffier. La celeridad (C) y la variable de estado de Escoffier (ω) corresponden a

$$C = \sqrt{g \frac{A}{B}} \quad y \quad \omega = \int_0^y \sqrt{g \frac{B}{A}} dY$$

En un cauce de sección transversal rectangular resulta $\omega = 2C$. Para deducir esta expresión se deben sustituir las expresiones que definen el área hidráulica A de la sección y su ancho de la superficie libre del agua B en la ecuación que define el tirante hidráulico Y . Notase que cuando se tiene una sección rectangular, B es igual al ancho del canal b y el tirante hidráulico Y es igual al tirante y , por lo que la ec. 3.13 se reduce a

$$\omega = \int_0^y \sqrt{g \frac{b}{by}} dy = \int_0^y \sqrt{\frac{g}{y}} dy$$

Integrando,

$$\omega = 2\sqrt{gy}$$

Ya que en una sección rectangular $C = \sqrt{gy}$,

$$\omega = 2C$$

Para una sección exponencial el ancho de la superficie libre del agua B se obtiene con la ec. 3.22, el área hidráulica A de la sección con la ec. 3.24, y si se obtiene el tirante hidráulico (ec. 2.4),

$$Y = \frac{A}{B} = \frac{\frac{K}{m+1} y^{m+1}}{Ky^m} = \frac{y}{m+1} \quad (3.29)$$

Sustituyendo esta expresión en la ec. 2.24, se obtiene la expresión de la celeridad para una sección exponencial,

$$C = \sqrt{\frac{gy}{m+1}} \quad (3.30)$$

Asimismo, derivando la ec. 3.24,

$$dA = Ky^m dy$$

que sustituida con las ecs. 3.24 y 3.29 en la ec. 3.13 se tiene

$$\omega = \int_0^A \frac{C}{A} dA = \int_0^y \sqrt{\frac{gy}{m+1}} \frac{Ky^m dy}{\frac{K}{m+1} y^{m+1}}$$

lo cual se reduce a

$$\omega = \sqrt{g(m+1)} \int_0^y \frac{1}{\sqrt{y}} dy$$

Al evaluar la integral se obtiene finalmente,

$$\omega = 2\sqrt{m+1}\sqrt{gy} \quad (3.31)$$

de modo que

$$\omega = \alpha C$$

siendo

$$\alpha = 2(m+1) \quad (3.32)$$

Con las ecuaciones 3.29 a 3.32 se construyó la tabla 3.1 donde se anotan las características de las secciones exponenciales más comunes.

Tabla 3.1

Sección	m	Y	C	α	ω
rectangular	0	y	\sqrt{gy}	2	$2\sqrt{gy}$
parabólica	0.5	$\frac{2}{3}y$	$\sqrt{\frac{2gy}{3}}$	3	$\sqrt{6gy}$
triangular	1	$\frac{y}{2}$	$\sqrt{\frac{gy}{2}}$	4	$2\sqrt{2gy}$

3.5 Recapitulación

En este capítulo se han transformado las ecuaciones fundamentales a su forma característica, esto permitirá en capítulos posteriores presentar el procedimiento de solución de las *ecuaciones diferenciales ordinarias*, según se trate del tipo de flujo. Es importante remarcar que dichas expresiones se simplifican dependiendo del tipo de sección con la cual se este trabajando.

Debido a que el método de las características debe ser aplicable a secciones diversas, se definió la variable de estado de Escoffier como

$$\omega = \int_0^A \frac{C}{A} dA = \int_0^Y \sqrt{g \frac{A}{B} \frac{B}{A}} dY = \int_0^Y \sqrt{g \frac{B}{A}} dY \quad (3.13)$$

con lo cual se obtuvo otra forma de la ecuación dinámica,

$$V \frac{\partial V}{\partial x} + C \frac{\partial \omega}{\partial x} + \frac{\partial V}{\partial t} = g(S_0 - S_f) \quad (3.14)$$

y de la ecuación de continuidad,

$$C \frac{\partial V}{\partial x} + V \frac{\partial \omega}{\partial x} + \frac{\partial \omega}{\partial t} = -C V \frac{Y}{A} \frac{\partial B}{\partial x} \quad (3.15)$$

Se observa que las ecuaciones correspondientes a las líneas características son idénticas para cualquier tipo de sección transversal, por lo que se utilizarán las ecuaciones

$$\frac{dx}{dt} = V + C \quad (3.7)$$

$$\frac{dx}{dt} = V - C \quad (3.9)$$

En el caso de las cuasi-invariantes de Riemann se tiene para:

a) Cauces prismáticos con secciones transversales rectangulares:

$$d(V + 2C) = g(S_0 - S_f) dt \quad (3.8)$$

$$d(V - 2C) = g(S_0 - S_f) dt \quad (3.10)$$

b) Cauces no prismáticos:

$$d(V + \omega) = \left(g(S_0 - S_f) - C V \frac{Y}{A} \frac{\partial B}{\partial x} \right) dt \quad (3.18)$$

$$d(V - \omega) = \left(g(S_0 - S_f) + C V \frac{Y}{A} \frac{\partial B}{\partial x} \right) dt \quad (3.19)$$

c) Cauces prismáticos:

$$d(V + \omega) = g(S_0 - S_f) dt \quad (3.20)$$

$$d(V - \omega) = g(S_0 - S_f) dt \quad (3.21)$$

De esta forma se puede constituir un conjunto de cuatro ecuaciones diferenciales ordinarias que permiten abordar el tránsito de avenidas para cualquier tipo de sección transversal. En el caso de las secciones exponenciales se dedujeron algunas expresiones importantes para determinar sus parámetros hidráulicos como:

El ancho de la superficie libre del flujo,

$$B = K y^m \quad (3.22)$$

el área hidráulica,

$$A = \frac{K}{m+1} y^{m+1} \quad (3.24)$$

el tirante hidráulico,

$$Y = \frac{y}{m+1} \quad (3.29)$$

la celeridad de aguas poco profundas,

$$C = \sqrt{\frac{gy}{m+1}} \quad (3.30)$$

y la variable de estado de Escoffier,

$$\omega = \alpha C = 2\sqrt{m+1}\sqrt{gy} \quad (3.31)$$

donde

$$\alpha = 2(m+1) \quad (3.32)$$

Al evaluar el perímetro mojado de una sección exponencial se tiene el problema de que generalmente no existe una solución analítica de la ec. 3.26, pero puede resolverse si se realiza el procedimiento numérico descrito en la expresión

$$\sum_0^y dP = \sum_0^y \sqrt{(\Delta x)^2 + (\Delta y)^2} \quad (3.28)$$

Finalmente se resumen en la tabla 3.1 los valores del tirante hidráulico (ec. 3.29), la celeridad de aguas poco profundas (ec. 3.30), la constante α (ec. 3.32) y la variable de estado sugerida por Escoffier (ec. 3.31) para las secciones exponenciales más comunes como son la rectangular, triangular y parabólica.

Tabla 3.1

<i>Sección</i>	<i>m</i>	<i>Y</i>	<i>C</i>	α	ω
rectangular	0	y	\sqrt{gy}	2	$2\sqrt{gy}$
parabólica	0.5	$\frac{2}{3}y$	$\sqrt{\frac{2gy}{3}}$	3	$\sqrt{6gy}$
triangular	1	$\frac{y}{2}$	$\sqrt{\frac{gy}{2}}$	4	$2\sqrt{2gy}$

CAPÍTULO 4

FLUJO SUBCRÍTICO

Una vez que se cuenta con las ecuaciones básicas de flujo a superficie libre en su forma diferencial ordinaria para cauces prismáticos (ecs. 3.7, 3.9, 3.20 y 3.21); es posible aplicar un método basado en diferencias finitas para determinarles una solución aproximada. El planteamiento de la solución varía según el tipo de flujo, subcrítico o supercrítico. En este capítulo se trata únicamente el flujo subcrítico, se muestra su aplicación a secciones exponenciales a fin de ejemplificar la solución numérica.

El flujo subcrítico se presenta cuando dominan las fuerzas de gravedad sobre las de inercia. En el capítulo 2 se mostró que el número de Froude (ec. 2.12), es la relación de las fuerzas de inercia sobre las de gravedad y que se emplea para definir una referencia entre flujo subcrítico y supercrítico; se encontró como

$$F = \frac{V}{\sqrt{gY}}$$

donde F es el número de Froude, V es la velocidad del flujo, g es la aceleración de la gravedad y Y es el tirante hidráulico. Se observa que el divisor en el cociente es precisamente la celeridad ($C = \sqrt{gY}$), por lo que

$$F = \frac{V}{C}$$

Si $F = 1$, entonces $V = C$ y el flujo es crítico. Cuando se tiene $F < 1$ el flujo es subcrítico, por lo que $V < C$.

Si se aplica esta relación en flujo subcrítico en las ecuaciones de las direcciones características (ecs. 3.7 y 3.9), se tiene que

$$\frac{dx}{dt} = V + C > 0 \quad \text{y} \quad \frac{dx}{dt} = V - C < 0$$

En el plano $x - t$ se tienen dos líneas que corresponden a la solución de estas dos ecuaciones diferenciales. Estas líneas, llamadas características, tienen pendientes con signos opuestos como se muestra en la figura 4.1.

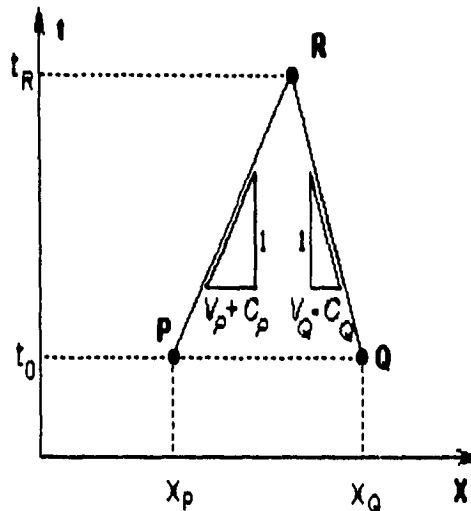


Figura 4.1 Líneas características en flujo subcrítico.

En la figura 4.1 se observa que a partir de dos puntos P y Q con condiciones del flujo conocidas en un tiempo $t = t_0$, se pueden determinar las condiciones del flujo en un punto R un lapso después (en $t = t_R$) por medio de un procedimiento basado en diferencias finitas. El área comprendida bajo ambas líneas características y sobre la línea que une los puntos iniciales P y Q es conocida como dominio de las características.

Para realizar un cálculo extensivo se parte de condiciones conocidas del flujo en el cauce en el tiempo $t = t_0$ (condiciones iniciales), que casi siempre corresponden a flujo

permanente. Para esto último es necesario conocer las condiciones del flujo (tirante y velocidad) en varias secciones en el instante $t = t_0$, lo cual puede inferirse de un análisis en flujo permanente a intervalos fijos de distancia (Δx).

4.1 Puntos interiores

La solución numérica de las ecuaciones características se basa en un método de diferencias finitas. A fin de mostrar el procedimiento, se emplean las ecuaciones características correspondientes a cauces prismáticos (ecs. 3.7, 3.9, 3.20 y 3.21), lo cual permite mayor comprensión del método. Las direcciones características (ecs. 3.7 y 3.9) se determinaron para cualquier tipo de sección como

$$\frac{dx}{dt} = V + C \quad \text{y} \quad \frac{dx}{dt} = V - C$$

y las cuasi-invariantes de Riemann (ecs. 3.20 y 3.21),

$$\frac{d}{dt}(V + \omega) = g(S_0 - S_f)$$

$$\frac{d}{dt}(V - \omega) = g(S_0 - S_f)$$

Para simplificar un poco la notación de las ecuaciones posteriores, se denotará a la pendiente de fricción S_f como S . Aplicando el método de diferencias finitas entre los puntos P , Q y R ; tal como se muestra en la figura 4.1, las ecuaciones anteriores se pueden escribir de la forma

$$\frac{x_R - x_P}{t_R - t_P} = V_P + C_P \quad (4.1)$$

$$\frac{x_R - x_Q}{t_R - t_Q} = V_Q - C_Q \quad (4.2)$$

en el caso de las cuasi-invariantes de Riemann,

$$\frac{(V_R + \omega_R) - (V_P + \omega_P)}{t_R - t_P} = g(S_0 - S_P) \quad (4.3)$$

$$\frac{(V_R - \omega_R) - (V_Q - \omega_Q)}{t_R - t_Q} = g(S_0 - S_Q) \quad (4.4)$$

Las incógnitas de las ecs. 4.1 a 4.4 son x_R , t_R , V_R y ω_R . Notase que en el instante anterior, en P y Q , todas las variables son conocidas; además, la variable ω_R involucra al tirante en el tiempo t_R (por el concepto de celeridad). El conjunto de ecuaciones 4.1 a 4.4 constituye un sistema de ecuaciones, del cual se puede determinar a cada una de las incógnitas:

Para determinar t_R , a partir de la ec. 4.1:

$$x_R = x_P + (V_P + C_P)(t_R - t_P)$$

De la ec. 4.2,

$$x_R = x_Q + (V_Q - C_Q)(t_R - t_Q)$$

Igualando ambas expresiones y despejando a t_R

$$t_R = \frac{(V_P + C_P)t_P - (V_Q - C_Q)t_Q + x_Q - x_P}{(V_P + C_P) - (V_Q - C_Q)} \quad (4.5)$$

Conocido t_R se obtiene x_R mediante

$$x_R = x_P + (V_P + C_P)(t_R - t_P) \quad (4.6)$$

o bien por medio de

$$x_R = x_Q + (V_Q - C_Q)(t_R - t_Q) \quad (4.6')$$

En el caso de V_R y ω_R , de la ec. 4.3 se tiene

$$(V_R + \omega_R) = g(S_0 - S_P)(t_R - t_P) + (V_P + \omega_P)$$

y de la ec. 4.4 se escribe

$$(V_R - \omega_R) = g(S_0 - S_Q)(t_R - t_Q) + (V_Q - \omega_Q)$$

Sumando ambas ecuaciones, y despejando a V_R

$$V_R = \frac{1}{2} ((V_P + \omega_P) + (V_Q - \omega_Q) + g(S_0 - S_P)(t_R - t_P) + g(S_0 - S_Q)(t_R - t_Q)) \quad (4.7)$$

Conocida V_R , ω_R se obtiene de la ec. 4.3,

$$\omega_R = g(S_0 - S_P)(t_R - t_P) + (V_P + \omega_P) - V_R \quad (4.8)$$

o bien a través de

$$\omega_R = V_R - g(S_0 - S_Q)(t_R - t_Q) + (V_Q - \omega_Q) \quad (4.8')$$

Las ecuaciones 4.5 a 4.8 permiten obtener las condiciones de un punto R (interior o intermedio) a partir de las condiciones iniciales en los puntos P y Q en flujo subcrítico.

4.2 Condiciones de frontera

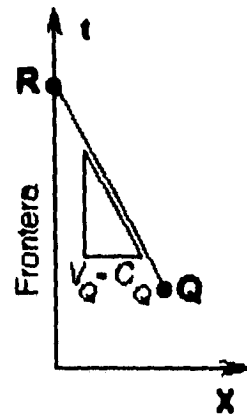
Las condiciones de frontera son necesarias para completar las ecuaciones del método ya que sólo se dispone de una línea característica para determinar las condiciones en el punto R . En flujo subcrítico se necesita una condición de frontera aguas abajo y otra aguas arriba. En la sección inicial del cauce se requiere una relación entre la velocidad y el tirante, lo cual puede ser mediante el hidrograma de entrada, o bien mediante la variación del gasto de acuerdo al tiempo definida en función del tirante y la velocidad. Aguas abajo, al final del cauce o en la última sección de interés una relación posible es el tirante crítico o bien el

tirante que se presenta a la entrada de un almacenamiento. Otras condiciones que se emplean son una curva de tiempo - tirante en la desembocadura de un río al mar. Se observa que la definición de las condiciones de frontera permite determinar un punto R en las fronteras del cálculo en conjunto con la línea característica que corta la frontera respectiva.

4.2.1 Frontera aguas arriba

Cuando se aplica el método de las características, tal como se muestra en la figura 4.2, se observa que en la frontera aguas arriba solo se dispone de la característica negativa y de la cuasi-invariante de Riemann (ecs. 3.9 y 3.21). Para continuar el cálculo sin reducir el número de puntos establecido al inicio, es conveniente definir que el punto R se encuentra en el eje de las ordenadas ($x=0$). Si el punto R se encuentra en dicho lugar se complementa el cálculo con la expresión

$$x_R = 0 \quad (4.9)$$



Sustituyendo en la ecuación de la característica (ec. 4.2) y despejando a t_R , se obtiene

$$t_R = t_Q - \frac{x_Q}{V_Q - C_Q} \quad (4.10)$$

Figura 5.2 Frontera aguas arriba.

Conocidas x_R y t_R es posible utilizar la condición de frontera, constituida por el hidrograma de entrada. El hidrograma es una gráfica tiempo - gasto, que puede ser transformada a una relación tiempo - tirante - velocidad. Con base en el valor obtenido de t_R se determina del hidrograma el gasto Q_R que fluye por la sección inicial.

Cuando se conoce el gasto Q_R se puede determinar el tirante asociado, la velocidad del flujo y la celeridad correspondiente. Dado que se conoce $Q_R = Q(t_R)$, recordando que $Q = VA$ (gasto es igual a velocidad por área hidráulica), se determina la ecuación

$$Q_R = V_R A_R$$

Despejando a V_R ,

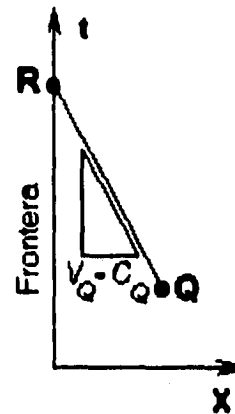
$$V_R = \frac{Q_R}{A_R} \quad (4.11)$$

tirante que se presenta a la entrada de un almacenamiento. Otras condiciones que se emplean son una curva de tiempo - tirante en la desembocadura de un río al mar. Se observa que la definición de las condiciones de frontera permite determinar un punto R en las fronteras del cálculo en conjunto con la línea característica que corta la frontera respectiva.

4.2.1 Frontera aguas arriba

Cuando se aplica el método de las características, tal como se muestra en la figura 4.2, se observa que en la frontera aguas arriba solo se dispone de la característica negativa y de la cuasi-invariante de Riemann (ecs. 3.9 y 3.21). Para continuar el cálculo sin reducir el número de puntos establecido al inicio, es conveniente definir que el punto R se encuentra en el eje de las ordenadas ($x=0$). Si el punto R se encuentra en dicho lugar se complementa el cálculo con la expresión

$$x_R = 0 \quad (4.9)$$



Sustituyendo en la ecuación de la característica (ec. 4.2) y despejando a t_R , se obtiene

$$t_R = t_Q - \frac{x_Q}{V_Q - C_Q} \quad (4.10)$$

Conocidas x_R y t_R es posible utilizar la condición de frontera, constituida por el hidrograma de entrada. El hidrograma es una gráfica tiempo - gasto, que puede ser transformada a una relación tiempo - tirante - velocidad. Con base en el valor obtenido de t_R se determina del hidrograma el gasto Q_R que fluye por la sección inicial.

Cuando se conoce el gasto Q_R se puede determinar el tirante asociado, la velocidad del flujo y la celeridad correspondiente. Dado que se conoce $Q_R = Q(t_R)$, recordando que $Q = VA$ (gasto es igual a velocidad por área hidráulica), se determina la ecuación

$$Q_R = V_R A_R$$

Despejando a V_R ,

$$V_R = \frac{Q_R}{A_R} \quad (4.11)$$

De acuerdo a la definición de la variable de Escoffier, la cual depende del tirante,

$$\omega_R = f(y_R) \quad (4.12)$$

Se observa que aún no se han determinado los valores de V_R y ω_R . Para determinarlos se emplea la ecuación 4.4, a partir de la cual

$$(V_R - \omega_R) = (V_Q - \omega_Q) + g(S_0 - S_Q)(t_R - t_Q)$$

A fin de simplificar cálculos posteriores, la expresión anterior se puede escribir como

$$V_R - \omega_R = \eta \quad (4.13)$$

donde η es una variable expresada como

$$\eta = (V_Q - \omega_Q) + g(S_0 - S_Q)(t_R - t_Q) \quad (4.14)$$

Sustituyendo las ecs. 4.11 y 4.12 en la ec. 4.13, e igualando a cero se tiene

$$\frac{Q_R}{A_R} - f(y_R) - \eta = 0$$

En el caso de una sección exponencial, se tiene de las ecs. 3.24 y 3.31 que

$$A_R = \frac{K}{m+1} y_R^{m+1}$$

y

$$\omega_R = 2\sqrt{m+1} \sqrt{g y_R}$$

por lo que

$$\frac{(m+1)Q_R}{K y_R^{m+1}} - 2\sqrt{m+1} \sqrt{g y_R} - \eta = 0$$

Multiplicando por $-y_R^{m+1}$,

$$2\sqrt{g(m+1)}y_R^{m+3/2} + \eta y_R^{m+1} - \frac{(m+1)Q_R}{K} = 0 \quad (4.15)$$

Esta ecuación puede ser resuelta por algún método numérico como el de Newton - Raphson para determinar el tirante y_R . Con este valor se pueden emplear las ecs. 4.11 y 4.12 para valuar a V_R y a ω_R . Una vez obtenidas las características en este punto R perteneciente a la frontera es posible continuar el cálculo de los puntos interiores sin perder extensión en el dominio de las características.

4.2.2 Frontera aguas abajo

En la frontera aguas abajo se pueden definir tres posibles condiciones de frontera: un tirante fijo, un tirante variable o una descarga libre. Tal como se aprecia en la figura 4.3, en la frontera aguas abajo se dispone sólo de las ecs. correspondientes a la característica positiva (ecs. 3.7 y 3.20). Sí al igual que en la frontera aguas arriba se define un punto R en la frontera de cálculo, éste se localizaría en una línea paralela al eje de las ordenadas, pero con una abcisa igual a la longitud del cauce en estudio. De esta manera se puede utilizar la expresión

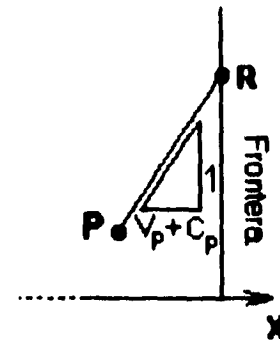


Figura 4.3 Frontera aguas abajo.

$$x_R = L \quad (4.16)$$

Si se sustituye en la ecuación de la característica (ec. 4.1) y se despeja a t_R , se tiene

$$t_R = t_P + \frac{L - x_P}{V_P + C_P} \quad (4.17)$$

Una vez conocidas x_R y t_R se emplea la condición de frontera, la cual determina el tirante en la sección final. En caso de tenerse un tirante fijo y_F mayor al crítico, se puede obtener ω_R como

$$\omega_R = f(y_F)$$

que para una sección exponencial resulta

$$\omega_R = 2\sqrt{m+1}\sqrt{gy_F} \quad (4.18)$$

A su vez la velocidad se encuentra con la ec. 4.3, de donde

$$V_R = (V_P + \omega_P) + g(S_0 - S_P)(t_R - t_P) - \omega_R \quad (4.19)$$

En caso de tenerse como condición de frontera un tirante variable, conocido t_R se determina el valor del tirante variable y luego se emplean las ecs. 4.18 y 4.19 para valuar a ω_R y a V_R .

Cuando se tiene una descarga libre (consistente en un tirante crítico), la velocidad del flujo V_R es igual a la celeridad C_R ($F=1$, por lo cual $V=C$). Como ω_R es función de C_R , es decir $\omega_R = f(C_R = V_R)$, la ec. 4.3 se escribe entonces

$$(V_R + f(V_R)) = g(S_0 - S_P)(t_R - t_P) + (V_P + \omega_P)$$

y para una sección exponencial,

$$(V_R + 2(m+1)V_R) = g(S_0 - S_P)(t_R - t_P) + (V_P + \omega_P)$$

de donde

$$V_R = \frac{1}{2m+3} [g(S_0 - S_P)(t_R - t_P) + (V_P + \omega_P)] \quad (4.20)$$

Conocida V_R , se puede obtener y_R al despejarla de la ec. 3.30,

$$y_R = \frac{(m+1)V_R^2}{g} \quad (4.21)$$

y luego calcular a ω_R con la ec. 3.31.

4.3 Procedimiento de cálculo

Para explicar el desarrollo del método numérico de cálculo se hará referencia a la figura 4.4 donde se muestra la secuencia con la cual se produce la malla de características en flujo subcrítico. El procedimiento consiste en los siguientes pasos:

a) Conocidas las condiciones del flujo en los puntos P y Q (condiciones iniciales representadas por los puntos que se ubican sobre el eje x en la figura), se determinan las líneas características en dichos puntos y las condiciones de su intersección R en un instante t_R con las ecs. 4.5 a 4.8, obtenidas de resolver el sistema de ecuaciones simultáneas en diferencias finitas (ecs. 3.7, 3.9, 3.20 y 3.21).

b) Los puntos P y Q se intercambian, es decir, un punto Q se convierte en un punto P y el punto siguiente de análisis en la distancia es ahora un punto Q . Si se trazan las líneas características que unen los puntos P , Q y R , se forma un conjunto de triángulos de lados curvilíneos (triángulos con vértices 1, 2, 3 y los puntos iniciales), los cuales se definen por la unión de las líneas características que parten de los conjuntos de puntos P , Q y R . Este paso permite obtener los puntos interiores, denominados así por encontrarse entre las fronteras de cálculo (puntos 1, 2 y 3 en la 1ª iteración).

Sobre dichos triángulos se puede iniciar nuevamente el cálculo; sin embargo, se tiene el inconveniente de que los nuevos puntos R forman una especie de pirámide (puntos 5 y 6 en la figura) y las fronteras se encuentran fuera del dominio de las características, es decir, fuera del triángulo que forman la característica positiva del primer punto y la negativa correspondiente al último punto de cálculo. Esto da por resultado que para determinar otro ciclo de puntos R , sea necesario establecer condiciones de frontera desde el inicio para ligar el primero (punto 4) y el último (punto 7) de los puntos R con los extremos del cauce y tener un nuevo conjunto de puntos igual al inicial. Las condiciones de frontera suplen el hecho de que sólo se cuenta con una de las líneas características para determinar el punto R en las fronteras y constituyen las condiciones del flujo transitorio.

c) Se determina el punto R en la frontera inicial de cálculo (punto 4), para esto se emplean las ecs. 4.9 y 4.10, además del hidrograma de entrada (condición de frontera) de donde se obtiene el gasto Q_R a partir del tiempo t_R calculado con la ec. 4.10. Los valores restantes de ω_R y V_R los proporciona la solución de la ec. 4.15 y su sustitución en las ecs. 4.11 y 4.12.

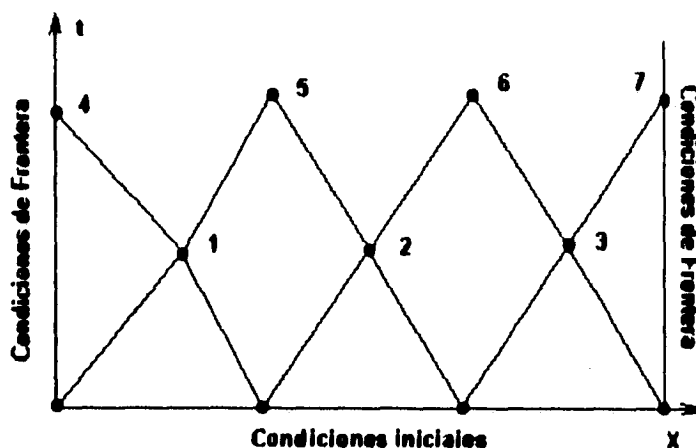


Figura 4.4 Secuencia de cálculo de la malla de características en flujo subcrítico.

d) Se repiten los pasos (a) y (b) para determinar las condiciones del flujo en los puntos interiores de la 2ª iteración (puntos 5 y 6).

e) Las condiciones del flujo en la sección final del cauce se obtienen a partir de las ecs. 4.16 y 4.17 que definen la ubicación del punto 7; la condición de frontera representada por el tirante permite emplear las ecs. 4.18 y 4.19 para valuar a V_R y ω_R , o en su caso las ecs. 4.20, 4.21 y 3.31.

f) Una vez determinados los puntos de las fronteras es posible volver a calcular los puntos interiores de lo que va constituyendo una malla de líneas características. Como ya se tiene de nuevo un conjunto de puntos similar al inicial (puntos 4, 5, 6 y 7) se repite la secuencia hasta alcanzar el tiempo total de tránsito de la avenida.

4.4 Método de las características en una malla regular

La malla de características obtenida por medio del procedimiento descrito tiene la desventaja de ser irregular (los puntos R no están igualmente espaciados en el tiempo, ni en la distancia) y por consiguiente más difícil de interpretar. Para evitar esto, resulta útil emplear una interpolación para determinar las características del flujo en los puntos p y q , los cuales se encuentran entre los puntos P y Q originales (figura 4.5). Se han elegido estos puntos porque al resolver las ecuaciones características, los resultados pertenecen a un punto r que se encuentra a intervalos fijos de distancia y tiempo. De esta forma la interpolación permite resolver las ecuaciones características en un punto prefijado, intermedio

entre aquellos de los que se dispone dentro del dominio de las características. Es muy importante considerar al elegir los intervalos fijos distancia - tiempo la condición de Courant que establece que

$$\Delta t \leq \frac{\Delta x}{(V+C)_{\text{máx}}} \quad (4.22)$$

En flujo subcrítico la interpolación se realiza entre dos puntos no adyacentes ($i-1$ e $i+1$). Las condiciones de frontera también se aplican durante la interpolación, lo que complementa la malla de características.

La interpolación propuesta es del tipo lineal, y para ejemplificarla se va a suponer una variable genérica ϕ que se desea interpolar en los puntos p y q , tal como se muestra en la figura 4.6. Se observa que dichos puntos se encuentran entre los puntos P , N y Q . Para realizar la interpolación se supondrá que las líneas características que parten de los puntos p y q tienen la misma pendiente que sus correspondientes en los puntos P y Q . Al hacer esto se pueden establecer las igualdades:

$$\frac{\phi_P - \phi_N}{\Delta x} = \frac{\phi_p - \phi_N}{\Delta x_p}$$

y

$$\frac{\phi_Q - \phi_N}{\Delta x} = \frac{\phi_q - \phi_N}{\Delta x_q}$$

y despejando a la variable de interés:

$$\phi_p = \phi_N + \frac{\Delta x_p}{\Delta x} (\phi_P - \phi_N) \quad ; \quad \phi_q = \phi_N + \frac{\Delta x_q}{\Delta x} (\phi_Q - \phi_N)$$

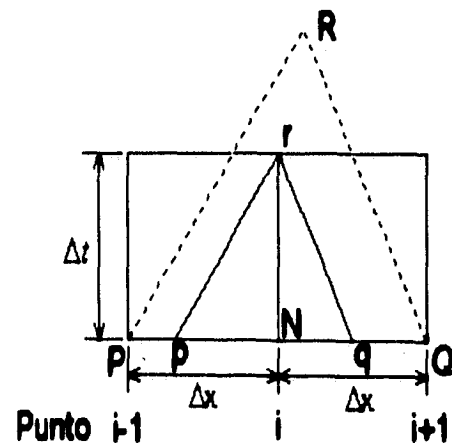


Figura 4.5 Interpolación en flujo subcrítico.

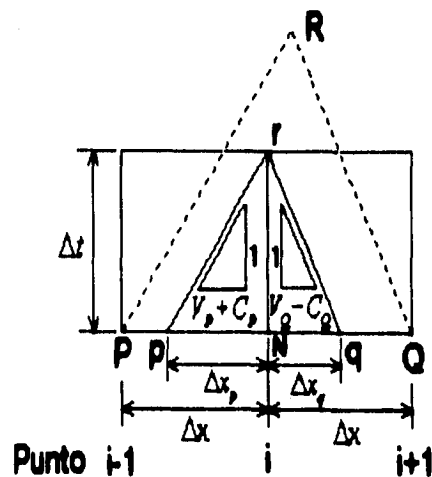


Figura 4.6 Definición de las variables de interpolación.

Se observa que ambas ecuaciones tienen la forma general

$$\Phi_{(p,q)} = \Phi_N + \frac{\Delta x_{(p,q)}}{\Delta x} (\Phi_{(P,Q)} - \Phi_N) \quad (4.23)$$

Esta ecuación permite interpolar linealmente cualquier variable que se encuentre entre los puntos P , N y Q en flujo subcrítico.

4.4.1 Puntos interiores

En el inciso 4.1 se obtuvieron las ecuaciones que permiten calcular las condiciones de un punto R un instante después, a partir de dos puntos base P y Q ; para tener en cuenta la interpolación se debe incorporar a dichas ecuaciones las variables interpoladas, por lo que éstas se modificarán de la siguiente manera:

Anteriormente se obtuvieron x_R y t_R (ecs. 4.5 y 4.6) empleando las expresiones correspondientes a las direcciones características (ecs. 3.7 y 3.9). En este caso x_r y t_r se definen por intervalos fijos de distancia y tiempo, por lo que

$$x_r = x_p + \Delta x = x_q - \Delta x \quad (4.24)$$

y

$$t_r = t_p + \Delta t = t_q + \Delta t \quad (4.25)$$

En la interpolación el problema se invierte a determinar x_p y x_q , pues t_p y t_q son conocidos; a partir de la ec. 4.1,

$$x_p = x_r - (V_p + C_p)(t_r - t_p)$$

Se observa que $\Delta t = t_r - t_p$, dado que se trata de intervalos fijos de tiempo, por lo que

$$x_p = x_r - (V_p + C_p)\Delta t \quad (4.26)$$

De la ec. 4.2,

$$x_q = x_r - (V_Q - C_Q) \Delta t \quad (4.27)$$

Conocidas x_p y x_q se puede aplicar la ec. 4.23 correspondiente a la interpolación, así se pueden determinar V , ω y S en los puntos p y q . *Es importante mencionar que el término*

$$\int g(S_0 - S_p) dt = g S_0 \Delta t - g \int S_p dt = g \left(S_0 - \frac{1}{2} (S_p + S_N) \right) \Delta t \quad (4.28)$$

y la pendiente de fricción se evalúa mediante la fórmula de fricción de Manning,

$$S = S_f = \left(\frac{nV}{R_h^{2/3}} \right)^2 \quad (4.29)$$

con lo cual se pueden valorar V , y ω , con las ecs. 4.7 y 4.8 escritas como

$$V_r = \frac{1}{2} \left[(V_p + \omega_p) + (V_q - \omega_q) + g \left(2S_0 - S_N - \frac{1}{2} (S_p + S_q) \right) \Delta t \right] \quad (4.30)$$

Conocida V_r , ω_r se obtiene de la ec. 4.3,

$$\omega_r = g \left(S_0 - \frac{1}{2} (S_p + S_N) \right) \Delta t + (V_p + \omega_p) - V_r \quad (4.31)$$

o bien a través de

$$\omega_r = V_r - g \left(S_0 - \frac{1}{2} (S_q + S_N) \right) \Delta t + (V_q - \omega_q) \quad (4.31')$$

También, si se restan las ecs. que dieron origen a la ec. 4.7 se tiene

$$\omega_r = \frac{1}{2} \left[(V_p + \omega_p) - (V_q - \omega_q) + \frac{g}{2} (S_q - S_p) \Delta t \right] \quad (4.31'')$$

4.4.2 Frontera aguas arriba

La condición de frontera que se debe emplear aguas arriba esta representada por el hidrograma de entrada o una relación tiempo - tirante - velocidad. En la frontera aguas arriba:

$$x_r = 0 \quad (4.32)$$

Además se conoce

$$t_r = t_q + \Delta t \quad (4.33)$$

Con base en t_r se emplea la condición de frontera representada por el hidrograma para calcular el gasto $Q_r = Q(t_r)$ que se presenta al inicio del cauce. Con un procedimiento similar al usado para definir la ec. 4.15 en el caso de una sección exponencial se llega a

$$2\sqrt{g(m+1)} y_r^{m+3/2} + \eta y_r^{m+1} - \frac{(m+1)Q_r}{K} = 0 \quad (4.34)$$

donde

$$\eta = (V_q - \omega_q) + g \left(S_0 - \frac{1}{2} (S_q + S_N) \right) \Delta t \quad (4.35)$$

La ec. 4.34 se resuelve para y_r por algún método numérico como el de Newton Raphson. Posteriormente se determinan V_r y ω_r con las expresiones

$$V_r = \frac{(m+1)Q_r}{K y_r^{m+1}} \quad (4.36)$$

y

$$\omega_r = 2\sqrt{m+1} \sqrt{g y_r} \quad (4.37)$$

4.4.3 Frontera aguas abajo

Las posibles condiciones de frontera que pueden tenerse aguas abajo son un tirante fijo y_F , un tirante variable o una descarga libre. Para las tres condiciones se conoce

$$x_r = L \quad (4.38)$$

y el tiempo,

$$t_r = t_p + \Delta t \quad (4.39)$$

Si el tirante es fijo y mayor al crítico, para una sección exponencial

$$\omega_r = 2\sqrt{m+1}\sqrt{gy_F} \quad (4.40)$$

Con este valor se puede determinar V_r de la ec. 4.3,

$$V_r = (V_p + \omega_p) + g\left(S_0 - \frac{1}{2}(S_p + S_N)\right)\Delta t - \omega_r \quad (4.41)$$

Si el tirante en la frontera es variable, con t_r se determina y_r ; con este valor se usan las ecs. 4.40 y 4.41 para calcular a ω_r y a V_r .

Por último, si el tirante es el crítico (descarga libre), para una sección exponencial se puede emplear la ec. 4.20 de donde

$$V_r = \frac{1}{2m+3} \left[g\left(S_0 - \frac{1}{2}(S_p + S_N)\right)\Delta t + (V_p + \omega_p) \right] \quad (4.42)$$

y a la ec. 4.21 para determinar

$$y_r = \frac{(m+1)V_r^2}{g} \quad (4.43)$$

4.5 *Recapitulación*

Cuando se tiene flujo subcrítico, la malla de características forma una especie de pirámide que es necesario completar con condiciones de frontera a fin de mantener la longitud inicial del cauce en análisis. Se requiere una condición de frontera aguas arriba y una aguas abajo, la de aguas arriba puede ser un hidrograma de entrada o una relación tiempo - tirante - velocidad; la de aguas abajo puede ser un tirante fijo o variable con

respecto al tiempo o bien una descarga libre. Las ecuaciones más importantes en este capítulo son las que permiten obtener las condiciones del flujo en:

a) puntos interiores:

$$t_R = \frac{(V_P + C_P)t_P - (V_Q - C_Q)t_Q + x_Q - x_P}{(V_P + C_P) - (V_Q - C_Q)} \quad (4.5)$$

$$x_R = x_P + (V_P + C_P)(t_R - t_P) \quad (4.6)$$

$$V_R = \frac{1}{2}((V_P + \omega_P) + (V_Q - \omega_Q) + g(S_0 - S_P)(t_R - t_P) + g(S_0 - S_Q)(t_R - t_Q)) \quad (4.7)$$

$$\omega_R = g(S_0 - S_P)(t_R - t_P) + (V_P + \omega_P) - V_R \quad (4.8)$$

b) un punto en la frontera aguas arriba:

$$x_R = 0 \quad (4.9)$$

$$t_R = t_Q - \frac{x_Q}{V_Q - C_Q} \quad (4.10)$$

$$2\sqrt{g(m+1)}y_R^{m+3/2} + \eta y_R^{m+1} - \frac{(m+1)Q_R}{K} = 0 \quad (4.15)$$

donde

$$\eta = (V_Q - \omega_Q) + g(S_0 - S_Q)(t_R - t_Q) \quad (4.14)$$

la cual se resuelve por algún método numérico; conocida y , se determinan

$$V_R = \frac{(m+1)Q_R}{Ky_R^{m+1}} \quad (4.11)$$

y

$$\omega_R = 2\sqrt{m+1}\sqrt{gy_R} \quad (4.12)$$

c) un punto en la frontera aguas abajo:

$$x_R = L \quad (4.16)$$

$$t_R = t_P + \frac{L - x_P}{V_P + C_P} \quad (4.17)$$

si se tiene un tirante fijo y_F mayor al crítico,

$$\omega_R = 2\sqrt{m+1}\sqrt{gy_F} \quad (4.18)$$

$$V_R = (V_P + \omega_P) + g(S_0 - S_P)(t_R - t_P) - \omega_R \quad (4.19)$$

Ambas ecuaciones sirven también cuando se tiene un tirante variable. Cuando la descarga es libre,

$$V_R = \frac{1}{2m+3} [g(S_0 - S_P)(t_R - t_P) + (V_P + \omega_P)] \quad (4.20)$$

$$y_R = \frac{(m+1)V_R^2}{g} \quad (4.21)$$

y finalmente se calcula ω_R con la ec. 3.31.

Se tiene el problema de que la malla de características es muy irregular y difícil de interpretar, por lo que para poder establecer intervalos fijos de distancia Δx y tiempo Δt , se debe cumplir la condición de Courant,

$$\Delta t \leq \frac{\Delta x}{(V+C)_{\max}} \quad (4.22)$$

Para una malla regular se plantean las ecuaciones de solución con base en las características, pero incluyendo la relación que permite interpolar una variable ϕ cualquiera,

$$\phi_{(p,q)} = \phi_N + \frac{\Delta x_{(p,q)}}{\Delta x} (\phi_{(p,Q)} - \phi_N) \quad (4.23)$$

con la cual se pueden obtener las siguientes expresiones en

a) puntos interiores:

$$x_r = x_p + \Delta x = x_Q - \Delta x \quad (4.24)$$

$$t_r = t_p + \Delta t = t_Q + \Delta t \quad (4.25)$$

$$x_p = x_r - (V_p + C_p)\Delta t \quad (4.26)$$

$$x_q = x_r - (V_Q - C_Q)\Delta t \quad (4.27)$$

recordando que

$$\int g(S_0 - S_p) dt = gS_0 \Delta t - g \int S_p dt = g \left(S_0 - \frac{1}{2} (S_p + S_N) \right) \Delta t \quad (4.28)$$

y

$$S = S_f = \left(\frac{nV}{R_h^{2/3}} \right)^2 \quad (4.29)$$

con lo cual

$$V_r = \frac{1}{2} \left[(V_p + \omega_p) + (V_q - \omega_q) + g \left(2S_0 - S_N - \frac{1}{2} (S_p + S_q) \right) \Delta t \right] \quad (4.30)$$

$$\omega_r = g \left(S_0 - \frac{1}{2} (S_p + S_N) \right) \Delta t + (V_p + \omega_p) - V_r \quad (4.31)$$

b) un punto en la frontera aguas arriba:

$$x_r = 0 \quad (4.32)$$

$$t_r = t_q + \Delta t \quad (4.33)$$

$$2\sqrt{g(m+1)}y_r^{m+3/2} + \eta y_r^{m+1} - \frac{(m+1)Q_r}{K} = 0 \quad (4.34)$$

donde

$$\eta = (V_q - \omega_q) + g\left(S_0 - \frac{1}{2}(S_q + S_N)\right)\Delta t \quad (4.35)$$

la cual se resuelve por algún método numérico,

$$V_r = \frac{(m+1)Q_r}{Ky_r^{m+1}} \quad (4.36)$$

$$\omega_r = 2\sqrt{m+1}\sqrt{gy_r} \quad (4.37)$$

c) un punto en la frontera aguas abajo:

$$x_r = L \quad (4.38)$$

$$t_r = t_p + \Delta t \quad (4.39)$$

con un tirante fijo y_F mayor que el crítico,

$$\omega_r = 2\sqrt{m+1}\sqrt{gy_F} \quad (4.40)$$

$$V_r = (V_p + \omega_p) + g\left(S_0 - \frac{1}{2}(S_p + S_N)\right)\Delta t - \omega_r \quad (4.41)$$

Ambas ecuaciones sirven también cuando se tiene un tirante variable. Cuando la descarga es libre,

$$V_r = \frac{1}{2m+3} \left[g \left(S_0 - \frac{1}{2} (S_p + S_N) \right) \Delta t + (V_p + \omega_p) \right] \quad (4.42)$$

$$y_r = \frac{(m+1) V_r^2}{g} \quad (4.43)$$

CAPÍTULO 5

FLUJO SUPERCRÍTICO

La aplicación del Método de las Características en flujo supercrítico difiere del procedimiento descrito en el capítulo anterior porque la malla de características adopta otra forma. Esto influye especialmente en el criterio para satisfacer las condiciones de frontera y mantener como ya se indicó la longitud total del cauce en análisis. Tal como se verá más adelante se requieren dos condiciones de frontera aguas arriba y ninguna aguas abajo, lo cual no se presenta en flujo subcrítico y es por consiguiente el motivo por el cual es importante reconocer el tipo de régimen que se presenta en el cauce.

El flujo supercrítico se presenta cuando en un flujo dominan las fuerzas inerciales sobre las de gravedad. En este caso el número de Froude es mayor a la unidad, por lo que

$$F = \frac{V}{\sqrt{gY}} = \frac{V}{C} > 1$$

así,

$$V > C$$

El aplicar esta relación en las ecuaciones de las direcciones características (ecs. 3.7 y 3.9), proporciona las relaciones

$$\frac{dx}{dt} = V + C > 0 \quad \text{y} \quad \frac{dx}{dt} = V - C > 0$$

En las ecuaciones anteriores se observa la gran diferencia que existe entre una malla de características en flujo subcrítico y una en flujo supercrítico. Interpretando ambas condiciones en el plano $x - t$, se tienen dos líneas características con pendientes positivas tal como se muestra en la figura 5.1 para uno de los puntos interiores.

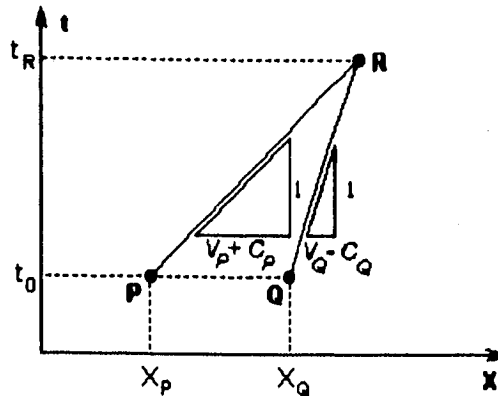


Figura 5.1 Líneas características en flujo supercrítico.

De la misma forma que en flujo subcrítico, se pueden determinar las condiciones del flujo en un punto R un lapso después con un procedimiento basado en diferencias finitas. Partiendo de condiciones conocidas en un instante en dos puntos P y Q en $t = t_0$ se resuelve el sistema de ecuaciones para valuar las condiciones del flujo en $t = t_R$ en el punto R . El procedimiento empleado para calcular los puntos interiores en flujo subcrítico es análogo al empleado en flujo supercrítico, pero el criterio que se aplica en las fronteras de cálculo es diferente.

5.1 Puntos interiores

Al resolver una malla de características en flujo supercrítico para secciones exponenciales se emplean las ecs. 3.7, 3.9, 3.20 y 3.21, las mismas empleadas en flujo subcrítico, por lo que las direcciones características serán

$$\frac{dx}{dt} = V + C \quad \text{y} \quad \frac{dx}{dt} = V - C$$

y las cuasi-invariantes de Riemann (ecs. 3.20 y 3.21),

$$\frac{d}{dt}(V + \omega) = g(S_0 - S_f)$$

$$\frac{d}{dt}(V - \omega) = g(S_0 - S_f)$$

De la misma forma que en el capítulo anterior *se designará a S como la pendiente de fricción S_f*. Al aplicar el método de diferencias finitas entre los puntos P, Q y R se obtuvieron las ecuaciones

$$t_R = \frac{(V_P + C_P)t_P - (V_Q - C_Q)t_Q + x_Q - x_P}{(V_P + C_P) - (V_Q - C_Q)} \quad (4.5)$$

$$x_R = x_P + (V_P + C_P)(t_R - t_P) \quad (4.6)$$

$$V_R = \frac{1}{2}((V_P + \omega_P) + (V_Q - \omega_Q) + g(S_0 - S_P)(t_R - t_P) + g(S_0 - S_Q)(t_R - t_Q)) \quad (4.7)$$

$$\omega_R = g(S_0 - S_P)(t_R - t_P) + (V_P + \omega_P) - V_R \quad (4.8)$$

Estas ecuaciones son iguales en ambos tipos de flujo, por lo cual se ha mantenido su numeración. La importancia de reconocer el tipo de flujo al construir la malla de características radica en el procedimiento de cálculo y en las condiciones de frontera a utilizar, pues aunque las ecuaciones básicas son idénticas, las mallas son totalmente diferentes. De ahí que conocer el tipo de flujo sea un requisito para aplicar el método de las características.

5.2 Condiciones de frontera

De la figura 5.1 se puede deducir que la malla de características tendrá ahora una forma como se indica en la figura 5.2. Se observa que cuando se realiza el cálculo de las

condiciones del flujo en un punto R , dicho punto se encuentra más adelante que los puntos de donde se partió su determinación. Esto afecta sobre todo a la frontera aguas abajo.

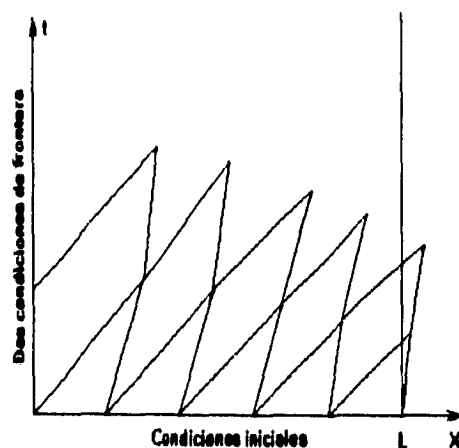


Figura 5.2 Malla de características en flujo supercrítico.

5.2.1 Frontera aguas arriba

La malla de características en flujo supercrítico tiene ahora la apariencia de una pirámide de triángulos curvilíneos inclinados hacia la derecha tal como se aprecia en la figura 5.2. Esto dificulta el cálculo de un punto R en la frontera aguas arriba, ya que ahora no se dispone de una línea característica que la corte como en flujo subcrítico.

Al no disponer de una forma de ubicar un punto R en la frontera, se impone la idea de definir un punto P , es decir, si se conoce el primer punto R de la iteración anterior, es posible suponer el tiempo del nuevo punto P igual o un poco menor al del primer punto R de la iteración anterior, con lo cual el punto R será ahora un punto Q . El hacer esto representa una condición de frontera que se aplica durante el método, pero no basta con definir la ubicación del nuevo punto P , también se deben definir las condiciones del flujo en este punto. Para hacerlo se emplea un hidrograma de entrada o una relación tiempo - tirante - velocidad que permita valuar el gasto en esta sección (condición de flujo no permanente). La segunda condición de frontera es representada por el tirante asociado a dicho gasto, éste se puede obtener de la relación tiempo - tirante - velocidad o de suponer un tirante crítico en esta sección. La aplicación de este criterio para definir un punto en la frontera es similar a la que se emplea en flujo subcrítico, pero se observa que en la frontera aguas arriba se tienen dos condiciones de frontera, lo cual difiere en flujo subcrítico.

Así, al definir la ubicación de un nuevo punto P , se elige

$$x_p = 0 \quad (5.1)$$

y

$$t_p = t_s \quad (5.2)$$

donde t_s es el tiempo supuesto del nuevo punto P . Con este valor de t_p se calcula el gasto correspondiente Q_p y su tirante asociado si se dispone de la relación tiempo - tirante - velocidad. Si no se dispone de dicha relación se supone un tirante crítico el cual se puede obtener de la ecuación que impone las condiciones del estado crítico en una sección cualquiera

$$\frac{Q^2}{g} = \frac{A_c^3}{B_c} \quad (5.3)$$

donde Q es el gasto, g es la aceleración de la gravedad, A_c representa el área hidráulica y B_c el ancho de la superficie libre del flujo, ambos correspondientes al tirante crítico; de acuerdo a las ecs. 3.22 y 3.24, la expresión anterior se puede escribir como

$$\frac{Q_p^2}{g} = \frac{\left(\frac{K}{m+1} y_p^{m+1}\right)^3}{K y_p^m}$$

la cual se puede reducir a

$$\frac{Q_p^2}{g} = \frac{K^2}{(m+1)^3} y_p^{2m+3}$$

De esta ecuación se despeja el tirante y_p ,

$$y_p = \left(\frac{(m+1)^3 Q_p^2}{g K^2}\right)^{\frac{1}{2m+3}} \quad (5.4)$$

Conocido y_p , se determinan las incógnitas restantes al sustituir este valor en las ecs.

4.11 y 4.12, de donde

$$V_P = \frac{(m+1)Q_P}{Ky_P^{m+1}} \quad (5.5)$$

y

$$\omega_P = 2\sqrt{m+1}\sqrt{gy_P} \quad (5.6)$$

Con estas ecuaciones se calcularon finalmente las condiciones de un nuevo punto P que será la base para iniciar una nueva iteración de cálculo.

5.2.2 Frontera aguas abajo

Se observa en la figura 5.2 que las líneas características al final de la iteración en el punto R tienen su intersección aguas abajo de los puntos P y Q de donde se obtuvieron. Por esta razón no se requiere de una condición de frontera aguas abajo como en el caso de flujo subcrítico.

5.3 Procedimiento de cálculo

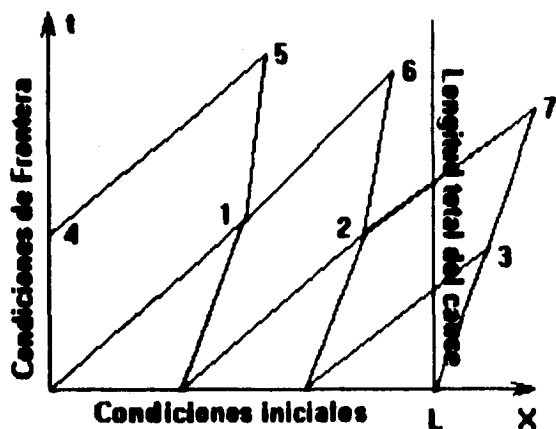


Figura 5.3 Secuencia de cálculo en flujo supercrítico.

La secuencia con la cual se construye la malla de características en flujo supercrítico se realiza como se ilustra en la figura 5.3 y se resume en los siguientes pasos:

a) Los puntos interiores se calculan de la misma manera que en flujo subcrítico, es decir, como en los pasos (a) y (b), empleando las ecuaciones 4.5 a 4.8 del capítulo anterior (puntos 1, 2 y 3). Se suspende la iteración cuando la distancia del punto R calculado excede la longitud del cauce.

b) Por ser flujo supercrítico, se requiere definir un nuevo punto P en la frontera aguas arriba para la siguiente iteración (punto 4), a fin de mantener la longitud del cauce en

análisis. Es aquí donde se aplica el criterio de las dos condiciones de frontera:

- 1º) Se define un punto en la frontera aguas arriba de acuerdo al tiempo del primer punto R de la iteración anterior, dicho tiempo puede ser igual o un poco menor al del punto R de la intersección anterior, por lo tanto se aplican las ecuaciones 5.1 y 5.2.
- 2º) La segunda condición de frontera valora las condiciones del flujo en el nuevo punto P , por lo que se empleará la relación tiempo - tirante - velocidad o el hidrograma que define el régimen transitorio con las ecs. 5.4 a 5.6 en caso de suponer un tirante crítico.

c) Se repite el cálculo de los puntos interiores, es decir, el paso (a), y se itera hasta alcanzar el tiempo total de tránsito de la avenida.

5.4 Método de las características para una malla regular

La malla de características en flujo supercrítico es aún más irregular que la obtenida en flujo subcrítico, pero también se pueden derivar las ecuaciones necesarias para obtener una malla regularmente espaciada. Se deben elegir los intervalos Δx y Δt de tal forma que se cumpla la condición de Courant (ec. 4.22), la cual implica que Δt no puede ser mayor al tiempo que tardaría una onda en viajar una distancia Δx . La figura 5.4 muestra el esquema de interpolación en flujo supercrítico, en éste se definen dos puntos p y q , intermedios a P y Q . Se aprecia que en este caso la interpolación se realiza entre puntos adyacentes. El punto r representa la solución de las ecuaciones características aplicadas en p y q .

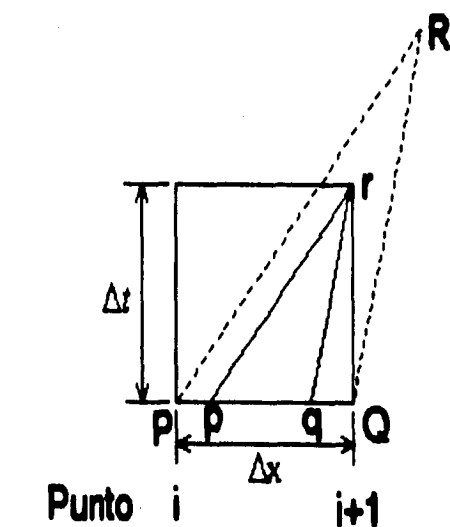


Figura 5.4 Interpolación en flujo supercrítico.

La interpolación propuesta es del tipo lineal, las variables que intervienen en dicha interpolación se definen en la figura 5.5. Al igual que en flujo subcrítico se supone una variable genérica ϕ que se desea interpolar en los puntos p y q , conocida dicha variable en

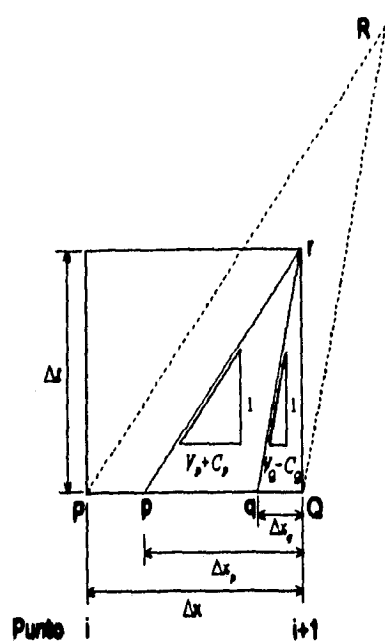


Figura 5.5 Definición de las variables de interpolación en flujo supercrítico.

P y Q . La pendiente de las líneas características se supone igual a su correspondiente en los puntos P y Q por lo que se pueden obtener las igualdades:

$$\frac{\phi_P - \phi_Q}{\Delta x} = \frac{\phi_P - \phi_Q}{\Delta x_p}$$

y

$$\frac{\phi_P - \phi_Q}{\Delta x} = \frac{\phi_Q - \phi_Q}{\Delta x_q}$$

Despejando a la variable de interés, se obtienen las expresiones

$$\phi_p = \phi_Q + \frac{\Delta x_p}{\Delta x} (\phi_P - \phi_Q)$$

y

$$\phi_q = \phi_Q + \frac{\Delta x_q}{\Delta x} (\phi_P - \phi_Q)$$

las cuales tienen la forma general

$$\phi_{(p,q)} = \phi_Q + \frac{\Delta x_{(p,q)}}{\Delta x} (\phi_P - \phi_Q) \quad (5.7)$$

la cual permite interpolar cualquier variable entre los puntos P y Q en flujo supercrítico.

5.4.1 Puntos interiores

Para obtener una malla regularmente espaciada se definen los intervalos Δx y Δt , cuidando que se cumpla la condición de Courant. Se debe incluir la condición de interpolación en las ecuaciones características, para lo cual se definirá inicialmente a

$$x_r = x_p + \Delta x = x_Q \quad (5.8)$$

y

$$t_r = t_p + \Delta t = t_Q + \Delta t \quad (5.9)$$

Determinando a x_p y a x_q ,

$$x_p = x_r - (V_p + C_p) \Delta t \quad (5.10)$$

$$x_q = x_r - (V_Q - C_Q) \Delta t \quad (5.11)$$

Ya conocidas x_r , t_r , x_p y x_q se procede a interpolar a V , ω , y S en los puntos p y q ; recordando que también se deben emplear las ecs. 4.28 y 4.29 en la integración de las características. De esta forma se evalúa de la ec. 4.7,

$$V_r = \frac{1}{2} \left[(V_p + \omega_p) + (V_q - \omega_q) + g \left(2S_0 - S_Q - \frac{1}{2} (S_p + S_q) \right) \Delta t \right] \quad (5.12)$$

y si se restan las ecuaciones que dieron origen a la ec. 4.7,

$$\omega_r = \frac{1}{2} \left[(V_p + \omega_p) - (V_q - \omega_q) + \frac{g}{2} (S_q - S_p) \Delta t \right] \quad (5.13)$$

5.4.2 Frontera aguas arriba

De acuerdo con las condiciones de frontera y como se trata de intervalos fijos de distancia y tiempo, se emplea la ec. 5.1 con la cual se tiene x_p ; t_p es conocido debido a que es igual a t_r de los puntos de la iteración anterior.

De esta forma sólo resta calcular Q_p y y_p basándose en t_p si se tiene como condición de régimen no permanente una relación tiempo - tirante - velocidad. Si sólo se tiene el hidrograma y se supone un tirante crítico, se emplean las ecuaciones 5.4 a 5.6 para determinar a y_p , V_p y ω_p , teniendo como dato a t_p .

5.5 Recapitulación

En flujo supercrítico la malla de características se complementa con dos condiciones de frontera aguas arriba y ninguna aguas abajo. Las condiciones de frontera aguas arriba consisten en la definición de un punto P supuesto y utilizando la relación que define el régimen transitorio se valúan las condiciones del flujo en dicho punto.

a) Para calcular los puntos interiores se emplean las mismas ecuaciones obtenidas en flujo subcrítico:

$$t_R = \frac{(V_P + C_P)t_P - (V_Q - C_Q)t_Q + x_Q - x_P}{(V_P + C_P) - (V_Q - C_Q)} \quad (4.5)$$

$$x_R = x_P + (V_P + C_P)(t_R - t_P) \quad (4.6)$$

$$V_R = \frac{1}{2}((V_P + \omega_P) + (V_Q - \omega_Q) + g(S_0 - S_P)(t_R - t_P) + g(S_0 - S_Q)(t_R - t_Q)) \quad (4.7)$$

$$\omega_R = g(S_0 - S_P)(t_R - t_P) + (V_P + \omega_P) - V_R \quad (4.8)$$

b) Para un punto en la frontera aguas arriba:

$$x_P = 0 \quad (5.1)$$

y

$$t_P = t_S \quad (5.2)$$

donde t_S es un tiempo supuesto, que puede ser igual o menor al del primer punto R de la iteración anterior. Las características restantes del flujo se obtienen al evaluar la expresión

$$y_P = \left(\frac{(m+1)^3 Q_P^2}{gK^2} \right)^{\frac{1}{2m+3}} \quad (5.4)$$

si se trata de un tirante crítico.

Si se conoce la relación tiempo - tirante - velocidad, se puede obtener y_p de dicha relación. Una vez determinado y_p , se calculan

$$V_p = \frac{(m+1)Q_p}{Ky_p^{m+1}} \quad (5.5)$$

y

$$\omega_p = 2\sqrt{m+1}\sqrt{gy_p} \quad (5.6)$$

c) En la frontera aguas abajo no se requiere condición de frontera y basta con iniciar una nueva iteración cuando la distancia del punto R excede la longitud L del cauce en análisis.

Cuando se quiere una malla regularmente espaciada se emplean las siguientes ecuaciones en los puntos interiores:

$$x_r = x_p + \Delta x = x_Q \quad (5.8)$$

$$t_r = t_p + \Delta t = t_Q + \Delta t \quad (5.9)$$

$$x_p = x_r - (V_p + C_p)\Delta t \quad (5.10)$$

$$x_q = x_r - (V_q - C_q)\Delta t \quad (5.11)$$

$$V_r = \frac{1}{2} \left[(V_p + \omega_p) + (V_q - \omega_q) + g \left(2S_0 - S_Q - \frac{1}{2} (S_p + S_q) \right) \Delta t \right] \quad (5.12)$$

$$\omega_r = \frac{1}{2} \left[(V_p + \omega_p) - (V_q - \omega_q) + \frac{g}{2} (S_q - S_p) \Delta t \right] \quad (5.13)$$

En la frontera aguas arriba se sigue el mismo procedimiento que en una malla irregular, pero se tiene la ventaja de que se conoce el tiempo, no es necesario suponerlo porque es igual al de la iteración anterior. Finalmente en la frontera aguas abajo no se requieren condiciones de frontera.

Si se conoce la relación tiempo - tirante - velocidad, se puede obtener y_p de dicha relación. Una vez determinado y_p , se calculan

$$V_p = \frac{(m+1)Q_p}{Ky_p^{m+1}} \quad (5.5)$$

y

$$\omega_p = 2\sqrt{m+1}\sqrt{gy_p} \quad (5.6)$$

c) En la frontera aguas abajo no se requiere condición de frontera y basta con iniciar una nueva iteración cuando la distancia del punto R excede la longitud L del cauce en análisis.

Cuando se quiere una malla regularmente espaciada se emplean las siguientes ecuaciones en los puntos interiores:

$$x_r = x_p + \Delta x = x_Q \quad (5.8)$$

$$t_r = t_p + \Delta t = t_Q + \Delta t \quad (5.9)$$

$$x_p = x_r - (V_p + C_p)\Delta t \quad (5.10)$$

$$x_q = x_r - (V_q - C_q)\Delta t \quad (5.11)$$

$$V_r = \frac{1}{2} \left[(V_p + \omega_p) + (V_q - \omega_q) + g \left(2S_0 - S_Q - \frac{1}{2}(S_p + S_q) \right) \Delta t \right] \quad (5.12)$$

$$\omega_r = \frac{1}{2} \left[(V_p + \omega_p) - (V_q - \omega_q) + \frac{g}{2}(S_q - S_p)\Delta t \right] \quad (5.13)$$

En la frontera aguas arriba se sigue el mismo procedimiento que en una malla irregular, pero se tiene la ventaja de que se conoce el tiempo, no es necesario suponerlo porque es igual al de la iteración anterior. Finalmente en la frontera aguas abajo no se requieren condiciones de frontera.

CAPÍTULO 6

EJEMPLOS DE APLICACIÓN

El propósito de este capítulo consiste en mostrar la aplicación del método de las características tanto en flujo subcrítico como en supercrítico, en canales prismáticos con secciones transversales del tipo exponencial. Se describen los programas de computadora que se implementaron para utilizar el método de las características en flujo no permanente, detallando la forma en que se operan, así como las consideraciones más importantes que se tuvieron en cuenta para su elaboración. Además, se describen los archivos de datos y de resultados que necesitan y proveen cada uno de ellos, con una lista de las variables que intervienen en cada proceso y la manera en que se incluyen éstas en los archivos.

Se resuelven cuatro ejemplos de tránsito de avenidas. El primero de ellos, contempla una sección rectangular; el segundo, una sección parabólica y el tercero, una sección triangular. Los tres primeros ejemplos presentan flujo subcrítico con un hidrograma idéntico, y finalmente, el cuarto ejemplo consiste de un canal de sección exponencial en flujo supercrítico. Este último pone de manifiesto que en los tránsitos de avenidas en flujo supercrítico la atenuación del hidrograma de salida es generalmente muy baja.

Para aplicar la metodología descrita en los capítulos anteriores se implementaron seis programas de computadora, escritos en lenguaje Basic (Quick Basic 4.5), los cuales se encuentran contenidos en el Anexo (programas de computadora) al final de este trabajo. Se eligió este lenguaje de computación por su sencillez y la facilidad que se tiene para presentar gráficas en pantalla, además de su amplia popularidad.

6.1 Descripción de los programas

De los seis programas elaborados para este trabajo, se tienen dos que son los principales (flujo no permanente subcrítico y supercrítico), dos que calculan las condiciones iniciales (flujo permanente subcrítico y supercrítico), y dos que resultan auxiliares. El primero de los programas auxiliares obtiene los parámetros geométricos de las secciones exponenciales y el último permite comparar en pantalla los hidrogramas de salida pertenecientes a varios archivos de resultados, lo cual resulta útil cuando se tienen varios diseños de un canal.

El programa *PERIMOJ.BAS* calcula el perímetro mojado de una sección exponencial a excepción de los canales de sección rectangular ($m=0$) y triangular ($m=1$) que poseen expresiones directas para su cálculo (por lo que no procesa un archivo de datos con dicha característica). Dicho programa incrementa el tirante a intervalos internos de 0.001 m (para mayor precisión) y calcula el perímetro mojado, pero lo almacena a cada 2 cm entre 0 y 10 m como tirante máximo; después, realiza un ajuste de mínimos cuadrados para dos intervalos de la función perímetro mojado: de 0 a 1.5 m, y de 1.5 a 10 m. Puede realizar ajustes a polinomios de cualquier grado y en el programa se pueden modificar los intervalos así como los parámetros de cálculo, aunque se ha observado que se tiene buena aproximación con dos polinomios de cuarto grado. La principal función que realiza *PERIMOJ.BAS* es obtener los coeficientes de dos polinomios de la forma

$$a_0 + a_1y + a_2y^2 + a_3y^3 + \dots + a_ny^n$$

siendo y el tirante y n el grado del polinomio. Al evaluar el polinomio en y se obtiene el perímetro mojado asociado a dicho tirante para una sección exponencial dada.

Los programas *FGV-SUB.BAS* y *FGV-SUP.BAS* calculan el perfil de flujo permanente en régimen subcrítico y supercrítico respectivamente. Su función principal es almacenar las condiciones del flujo (sección - tirante - velocidad) en cada una de las secciones del cauce (a cada Δx), es decir, las condiciones iniciales para el cálculo del flujo no permanente.

Los programas *MCSUBFF.BAS* y *MCSUPFC.BAS* aplican el método de las características en régimen subcrítico y supercrítico respectivamente. La metodología contenida en ambos programas contempla una malla de características regularmente espaciada. El primer programa tiene como condición de frontera aguas abajo un tirante fijo que si es rebasado se calcula como tirante crítico; el segundo utiliza como condición de

frontera aguas arriba un tirante crítico. La función principal de ambos programas es aplicar las condiciones de flujo no permanente.

Finalmente, el programa *GRAF-RES.BAS* dibuja en pantalla los hidrogramas de entrada y de salida de varios archivos de resultados. Su utilidad radica en que se pueden comparar los hidrogramas de entrada y salida correspondientes a diversas condiciones para el mismo canal.

6.2 *Uso de los programas*

Los programas manejan archivos de datos con terminaciones **.DAT*, **.PER*, **.INI*, **.RES*, **.MEM* y **.TIR*. El nombre del archivo representado por el asterisco está formado por un máximo de ocho caracteres (sistema operativo DOS). Cuando se inicia cada uno de los programas, se pregunta el nombre del archivo de datos, en el cual se puede incluir la trayectoria de dicho archivo; por ejemplo, si se tiene un archivo en el drive *A:*, en el subdirectorio *CANAL* con nombre *DISEÑO-1.DAT*, se deberá escribir

A:\CANAL\DISEÑO-1

Se ha omitido la extensión porque cada uno de los programas utiliza una extensión en particular para localizar sus archivos de datos, así como para guardar sus archivos de resultados.

El programa *PERIMOJ.BAS* utiliza datos de un archivo **.DAT* y da como resultado dos archivos, uno con terminación **.DAT* y otro **.PER*. En realidad el programa lee el archivo **.DAT* y lo reescribe anexando los coeficientes de los dos polinomios que calculan el perímetro mojado de la sección de acuerdo al tirante. Los datos del archivo **.DAT* se pueden escribir con espacios entre ellos o con comas, y deberá contener las características del canal tales como

K, M, L, S₀, N, Q, DX, YF

donde

K Constante de proporcionalidad de la sección exponencial (ec. 3.22)
M Exponente *m* de la ec. 3.22

<i>L</i>	Longitud del cauce en análisis (m)
<i>S₀</i>	Pendiente de plantilla del canal (m/m)
<i>N</i>	Coefficiente de rugosidad <i>n</i> en la fórmula de Manning
<i>Q</i>	Gasto correspondiente a las condiciones de flujo permanente (m ³ /s)
<i>DX</i>	Distancia entre secciones en el análisis (m)
<i>YF</i>	Tirante en la frontera de cálculo (m)

Si es régimen subcrítico *YF* se localizará en la frontera aguas abajo y si es supercrítico en la frontera aguas arriba. Si se considera el tirante crítico deberá multiplicarse por 1.04 o 0.96 respectivamente para realizar el cálculo del perfil con la ecuación de flujo gradualmente variado e evitar la indeterminación cuando el tirante se acerca al crítico.

Al procesar el archivo *.DAT, el programa verifica si la variable *M* indica que se trata de una sección rectangular (*M=0*) o una triangular (*M=1*), si se cumple alguna de las dos condiciones, el programa no alterará el archivo *.DAT y terminará su ejecución. En caso de que $0 < M < 1$, se desarrollará el proceso de cálculo del perímetro mojado y se anexarán al archivo *.DAT los siguientes valores

YMI, N1, A1(0), A1(1), ..., A1(N1)
N2, A2(0), A2(1), ..., A2(N2)

donde

YMI Tirante máximo para evaluar el perímetro con el primer polinomio
N1 Grado del primer polinomio
A1(0), A1(1), ..., A1(N1) Coeficientes del primer polinomio
N2 Grado del segundo polinomio
A2(0), A2(1), ..., A2(N2) Coeficientes del segundo polinomio

Estos valores son utilizados por los programas de cálculo en régimen permanente y no permanente. A fin de comparar los resultados de un cálculo diferencial del perímetro mojado, con la ecuación de ajuste propuesta, se almacena un archivo *.PER, el cual contiene los siguientes datos:

Y, PM, PME, E

donde

- Y** Tirante (m)
- PM** Perímetro mojado (m)
- PME** Perímetro mojado estimado (m) de acuerdo a los polinomios
- E** Error relativo (%)

También se anexan en el archivo **.PER* el grado de los dos polinomios, sus coeficientes y el máximo error relativo para cada polinomio. Esto permite cambiar el grado de los polinomios y obtener así un mejor ajuste.

Los programas *FGV-SUB.BAS* y *FGV-SUP.BAS* utilizan para el cálculo del perfil de flujo, el método de integración de la ecuación de flujo gradualmente variado aplicando el método numérico de Runge Kutta de 4^o orden. Leen las características del canal en el archivo **.DAT*, y en su caso el grado y coeficientes de los polinomios de ajuste del perímetro mojado. Si se trata de una sección rectangular o triangular los programas evalúan el perímetro mojado con fórmulas directas. Después calculan las condiciones de flujo permanente, es decir, el tirante y la velocidad en cada una de las secciones definidas a cada intervalo Δx . Estos valores son almacenados en un archivo **.INI* de la forma

X, Y, V

donde

- X** Distancia de la sección con respecto al origen (m)
(El origen se coloca independientemente del tipo de régimen en la primera sección aguas arriba)
- Y** Tirante (m) en la sección **X**
- V** Velocidad del flujo (m/s) en la sección **X**

El orden de las secciones (de mayor a menor o viceversa) en el archivo de resultados **.INI* dependerá del tipo de régimen, si se trata de subcrítico se escribirán de aguas abajo hacia aguas arriba y si es régimen supercrítico de aguas arriba hacia aguas abajo (sentido de cálculo).

Los programas *MCSUBFF.BAS* y *MCSUPFC.BAS* aplican la metodología propuesta en este trabajo para calcular las condiciones de flujo no permanente a superficie libre. Ambos usan el método de las características en régimen subcrítico y supercrítico respectivamente utilizando una malla regularmente espaciada. El primero de ellos emplea

como condición de frontera un tirante fijo aguas abajo (régimen subcrítico); si este tirante es menor al crítico se empleará el tirante crítico en el cálculo (esta condición se revisa en cada iteración durante el tránsito de la avenida). El segundo de los programas tiene como condición de frontera definida un tirante crítico aguas arriba (régimen supercrítico). Ambos programas definen el intervalo de tiempo Δt basándose en la condición de Courant (ec. 4.22) suponiendo una velocidad de onda máxima de 10 m/s, con lo cual

$$\Delta t = \frac{\Delta x}{(V + C)_{m\acute{a}x}} = \frac{\Delta x}{10} \text{ seg.} \quad (6.1)$$

Si por ejemplo, se eligieran intervalos de distancia de 25 m, los intervalos de tiempo definidos por el programa serían de 2.5 seg. Al final de la ejecución, se presenta en pantalla el valor de $(V+C)_{m\acute{a}x}$, que en caso de ser mayor a la supuesta deberán disminuirse los intervalos de distancia.

Al utilizar ambos programas se puede elegir entre tres diferentes tipos de gráficas: 1) distancia-tiempo, con opción de realizar un enfoque en un área particular (zoom); 2) hidrogramas, y 3) perfiles del flujo. La primera opción dibuja las líneas características en un plano $x-t$, la segunda los hidrogramas de entrada y salida en el cauce, y la tercera el perfil del flujo manteniendo en color rojo los perfiles anteriores y en color azul el perfil en el tiempo de cálculo. Esta opción permite visualizar en la pantalla la huella dejada por una avenida.

Los programas emplean como archivos de datos las terminaciones **.DAT* (características del canal), **.INI* (condiciones iniciales de flujo permanente) y **.HID* (hidrograma de entrada). Los dos primeros ya fueron descritos anteriormente, el archivo **.HID* se escribe como una serie de puntos tiempo-gasto de un hidrograma para el tránsito de la avenida. Este archivo **.HID* esta compuesto por

NP, THID, QMÁX
TH(0), QH(0)
TH(1), QH(1)

TH(NP), QH(NP)

donde

NP Número de puntos del hidrograma
THID Tiempo de duración del hidrograma (min)
QMÁX Gasto máximo del hidrograma (m³/s)
TH(0), TH(1), ..., TH(NP) Tiempo (min) de cada punto
QH(0), QH(1), ..., QH(NP) Gasto (m³/s) en cada punto

Al inicio del cálculo son leídos los tres archivos de datos y durante el cálculo se pueden escribir tres archivos de resultados. El primero tiene terminación ***.RES** y contiene los hidrogramas de entrada y salida en cada intervalo de tiempo (este archivo se define a cada minuto en disco y a cada intervalo de tiempo Δt en pantalla); puede modificarse para que se almacenen dichos resultados con otro intervalo de tiempo, por ejemplo a cada 5 minutos, modificando la línea en la subrutina **INTERCAMBIO**,

IF T(0) MOD 5 * 60 = 0 THEN PRINT #4

El segundo tiene terminación ***.MEM** y en el programa se encuentra desactivado. Este archivo almacena las características del flujo en cada punto de cálculo y en general es un archivo grande que se requiere en pocas ocasiones, para activarlo basta modificar la línea

MEM = "NO"

donde se asigna el valor de **NO** a la variable **MEM**.

Finalmente, el último de los archivos de resultados tiene terminación ***.TIR** y almacena los valores del tirante inicial y máximo en cada sección del canal. Cabe destacar que los tirantes máximos pertenecen a tiempos diferentes y representan la huella dejada por la avenida; este archivo es útil en el diseño o revisión del canal porque permite definir la altura de los bordos. Su contenido es de la forma

X, YI, YMÁX

donde

X Ubicación de la sección (m)
YI Tirante inicial en la sección (m)
YMÁX Tirante máximo en la sección (m)

6.3 Ejemplo 1 (Régimen subcrítico, sección rectangular)

Este ejemplo fue tomado del libro "Introduction to Hydrology" escrito por Warren Viessman, John Knap, *et al* porque permite comparar sus resultados con los obtenidos en este trabajo. El enunciado es:

Un canal rectangular de 20 pies de ancho (6.10 m) y dos millas de longitud (3,220 m) tiene un flujo uniforme con un tirante de 6 ft (1.83 m), es sometido a un incremento del gasto aguas arriba hasta alcanzar 2,000 cfs (56.63 m³/s) en un período de 20 min. Este flujo decrece después uniformemente hasta alcanzar de nuevo el flujo inicial, en un período de 40 min. El canal tiene una pendiente de 0.0015 ft/ft y un coeficiente estimado de Manning de 0.020. Calcule la solución mediante el método de las características.

Solución: El primer paso consiste en determinar el gasto inicial con la fórmula de Manning,

$$Q = \frac{A}{n} R_h^{2/3} S^{1/2}$$

donde Q es el gasto en m³/s; A , área hidráulica de la sección en m²; n , coeficiente de Manning; R_h , radio hidráulico en m y S , pendiente del cauce. De los datos del enunciado se sabe que

$$A = 6.10 \times 1.83 = 11.16 \text{ m}^2$$

$$P = 6.10 + 2 \times 1.83 = 9.76 \text{ m}$$

por lo cual,

$$R_h = \frac{A}{P} = \frac{11.16}{9.76} = 1.14 \text{ m}$$

Sustituyendo,

$$Q = \frac{11.16}{0.020} (1.14)^{2/3} (0.0015)^{1/2} = 23.58 \text{ m}^3/\text{s}$$

Este gasto representa las condiciones iniciales en flujo uniforme permanente con un tirante de 1.83 m. Para poder emplear estos datos en el programa de flujo gradualmente variado debe codificarse el archivo *.DAT que nombraremos *EJEM-01.DAT* con los valores ya descritos:

K, M, L, S_0, N
 Q, DX, YF

Como la sección es rectangular, $K = 6.10 \text{ m}$ y $M = 0$; la longitud del cauce es $L = 3,220 \text{ m}$, la pendiente de plantilla $S_0 = 0.0015$ y la rugosidad $N = 0.020$. Los valores restantes son el gasto $Q = 23.58 \text{ m}^3/\text{s}$, el intervalo de cálculo Δx se elegirá pequeño, de 20 m para permitir una mayor precisión en los cálculos y por ser submúltiplo de la longitud. El tipo de régimen se obtiene al calcular el número de Froude; la velocidad es

$$V = \frac{Q}{A} = \frac{23.58}{11.16} = 2.11 \text{ m/s}$$

y al valuar el número de Froude (ec. 2.22),

$$F = \frac{V}{\sqrt{gy}} = \frac{2.11}{\sqrt{9.81 \times 1.83}} = 0.50 < 1$$

Por lo cual se tiene régimen subcrítico. La condición de frontera se define entonces aguas abajo y es representada por el tirante de 1.83 m (se supondrá un almacenamiento con dicho tirante al final del cauce para mantener dicho nivel). Así, el tirante en la frontera será $YF = 1.83 \text{ m}$ y por ser flujo subcrítico se calculará de aguas abajo hacia aguas arriba en el programa *FGV-SUB.BAS* (Flujo gradualmente variado con régimen subcrítico). Finalmente el archivo de datos *EJEM-01.DAT* será conformado de la siguiente manera

```
6.10 0 3220 0.0015 0.020
23.58 20 1.83
```

Este archivo puede ser procesado por el programa *FGV-SUB.BAS* con lo cual se tendrá el archivo *EJEM-01.INI*. Para poder aplicar las condiciones de flujo no permanente es necesario codificar el hidrograma en el archivo *EJEM-01.HID*. De los datos del enunciado se sabe que el hidrograma propuesto tiene forma triangular, que inicia con un gasto de $23.58 \text{ m}^3/\text{s}$ y alcanza un gasto de $56.63 \text{ m}^3/\text{s}$ en 20 min; después regresa al estado inicial en 40 min, con lo cual se tiene un hidrograma con un tiempo base de una hora.

En general, los modelos numéricos de flujo no permanente requieren un tiempo llamado "de calentamiento" para determinar correctamente las condiciones de flujo permanente. El tiempo de calentamiento depende de la estabilidad de las condiciones iniciales

durante el cálculo, es decir, el modelo numérico de flujo no permanente se ejecuta con ciertas condiciones iniciales y pasado cierto tiempo deben mantenerse dichas condiciones. Es posible suministrar al modelo condiciones iniciales "supuestas" por decirlo así, y éste debe corregirlas al cabo de cierto tiempo, que será el tiempo de calentamiento. Mientras corrige las condiciones iniciales se presentan problemas, sobre todo relacionados con continuidad; generalmente el gasto que entra no es igual al que sale del cauce, existiendo una pérdida. El tiempo de calentamiento varía de un cálculo a otro y en este caso se utilizará un tiempo de calentamiento de 20 min, por lo que el hidrograma de entrada se recorrerá 20 min en cada punto. Solamente cuando se tiene flujo uniforme como en este ejemplo es posible suprimir el tiempo de calentamiento, pues las condiciones iniciales del flujo son "ideales", pero no se suprimirá para observar la estabilidad de las condiciones iniciales. Al codificar el hidrograma de entrada se tendrá el archivo *EJEM-01.HID* compuesto por los valores

4 80 56.63
 0 23.58
 20 23.58
 40 56.63
 80 23.58

Este archivo se obtiene al determinar el número de parejas de datos (4), el tiempo máximo del hidrograma (80 min), el gasto máximo (56.63 m³/s) y las parejas tiempo - gasto que definen el hidrograma desplazado 20 min. Al ejecutar el programa se obtienen los siguientes resultados (archivo *EJEM-01.RES*):

Método de las Características
 Secciones exponenciales
 01-25-1995 19:49:12

K = 6.1 M = 0 L = 3220 m ; S = .0015
 N = .02 ; dx = 20 m ; dt = 2 seg
 QI = 23.58 m³/s Tir. final = 1.83 m
 Tiempo de tránsito de la Avenida: 160 min

TIEMPO min	AGUAS ARRIBA			TIEMPO min	AGUAS ABAJO		
	GASTO m ³ /s	TIRANTE m	VELOCIDAD m/s		GASTO m ³ /s	TIRANTE m	VELOCIDAD m/s
0.000	23.5800	1.8266	2.11625	0.000	23.5800	1.8300	2.11233
2.000	23.5800	1.8266	2.11625	2.000	23.5806	1.8300	2.11239
4.000	23.5800	1.8266	2.11625	4.000	23.5809	1.8300	2.11241
6.000	23.5800	1.8266	2.11625	6.000	23.5809	1.8300	2.11242

AGUAS ARRIBA				AGUAS ABAJO			
TIEMPO	GASTO	TIRANTE	VELOCIDAD	TIEMPO	GASTO	TIRANTE	VELOCIDAD
min	m ³ /s	m	m/s	min	m ³ /s	m	m/s
8.000	23.5800	1.8266	2.11625	8.000	23.5810	1.8300	2.11242
10.000	23.5800	1.8266	2.11625	10.000	23.5810	1.8300	2.11243
12.000	23.5800	1.8266	2.11625	12.000	23.5810	1.8300	2.11243
14.000	23.5800	1.8266	2.11625	14.000	23.5811	1.8300	2.11243
16.000	23.5800	1.8266	2.11625	16.000	23.5811	1.8300	2.11243
18.000	23.5800	1.8266	2.11625	18.000	23.5811	1.8300	2.11243
20.000	23.5800	1.8266	2.11625	20.000	23.5811	1.8300	2.11243
22.000	26.8850	1.9323	2.28092	22.000	23.5811	1.8300	2.11243
24.000	30.1900	2.0627	2.39933	24.000	23.5811	1.8300	2.11243
26.000	33.4950	2.2040	2.49134	26.000	23.5811	1.8300	2.11243
28.000	36.8000	2.3499	2.56726	28.000	23.5870	1.8300	2.11296
30.000	40.1050	2.4974	2.63256	30.000	24.0281	1.8300	2.15248
32.000	43.4100	2.6452	2.69031	32.000	25.1275	1.8300	2.25096
34.000	46.7150	2.7926	2.74235	34.000	26.8106	1.8300	2.40174
36.000	50.0200	2.9392	2.78986	36.000	28.9764	1.8300	2.59576
38.000	53.3250	3.0850	2.83367	38.000	31.5082	1.8300	2.82255
40.000	56.6300	3.2298	2.87435	40.000	34.3011	1.8300	3.07275
42.000	54.9775	3.2542	2.76953	42.000	37.2717	1.8300	3.33886
44.000	53.3250	3.2450	2.69390	44.000	40.3552	1.8300	3.61509
46.000	51.6725	3.2159	2.63410	46.000	43.4999	1.8300	3.89679
48.000	50.0200	3.1736	2.58379	48.000	45.9849	1.8300	4.11940
50.000	48.3675	3.1222	2.53958	50.000	47.5101	1.8357	4.24286
52.000	46.7150	3.0640	2.49943	52.000	48.4069	1.8587	4.26939
54.000	45.0625	3.0005	2.46203	54.000	48.7527	1.8675	4.27953
56.000	43.4100	2.9328	2.42647	56.000	48.6696	1.8654	4.27710
58.000	41.7575	2.8617	2.39211	58.000	48.2582	1.8549	4.26501
60.000	40.1050	2.7877	2.35844	60.000	47.5959	1.8379	4.24541
62.000	38.4525	2.7112	2.32505	62.000	46.7670	1.8300	4.18946
64.000	36.8000	2.6326	2.29160	64.000	45.8142	1.8300	4.10411
66.000	35.1475	2.5520	2.25778	66.000	44.7469	1.8300	4.00850
68.000	33.4950	2.4697	2.22333	68.000	43.5873	1.8300	3.90462
70.000	31.8425	2.3858	2.18798	70.000	42.3532	1.8300	3.79407
72.000	30.1900	2.3004	2.15147	72.000	41.0593	1.8300	3.67816
74.000	28.5375	2.2135	2.11355	74.000	39.7174	1.8300	3.55795
76.000	26.8850	2.1251	2.07396	76.000	38.3376	1.8300	3.43435
78.000	25.2325	2.0353	2.03240	78.000	36.9282	1.8300	3.30809
80.000	23.5800	1.9439	1.98856	80.000	35.4962	1.8300	3.17981
82.000	23.5800	1.9046	2.02956	82.000	34.0476	1.8300	3.05004
84.000	23.5800	1.8799	2.05632	84.000	32.5873	1.8300	2.91922
86.000	23.5800	1.8636	2.07420	86.000	31.1195	1.8300	2.78774
88.000	23.5800	1.8528	2.08639	88.000	29.6610	1.8300	2.65708
90.000	23.5800	1.8453	2.09484	90.000	28.4307	1.8300	2.54687
92.000	23.5800	1.8401	2.10077	92.000	27.4167	1.8300	2.45603
94.000	23.5800	1.8364	2.10498	94.000	26.5900	1.8300	2.38197
96.000	23.5800	1.8338	2.10800	96.000	25.9250	1.8300	2.32241
98.000	23.5800	1.8319	2.11018	98.000	25.3963	1.8300	2.27504
100.000	23.5800	1.8305	2.11177	100.000	24.9799	1.8300	2.23774
102.000	23.5800	1.8295	2.11293	102.000	24.6545	1.8300	2.20859
104.000	23.5800	1.8287	2.11378	104.000	24.4020	1.8300	2.18597
106.000	23.5800	1.8282	2.11441	106.000	24.2072	1.8300	2.16852

AGUAS ARRIBA				AGUAS ABAJO			
TIEMPO	GASTO	TIRANTE	VELOCIDAD	TIEMPO	GASTO	TIRANTE	VELOCIDAD
min	m ³ /s	m	m/s	min	m ³ /s	m	m/s
108.000	23.5800	1.8278	2.11487	108.000	24.0575	1.8300	2.15511
110.000	23.5800	1.8275	2.11522	110.000	23.9429	1.8300	2.14485
112.000	23.5800	1.8273	2.11548	112.000	23.8555	1.8300	2.13702
114.000	23.5800	1.8271	2.11567	114.000	23.7890	1.8300	2.13106
116.000	23.5800	1.8270	2.11582	116.000	23.7385	1.8300	2.12653
118.000	23.5800	1.8269	2.11593	118.000	23.7001	1.8300	2.12310
120.000	23.5800	1.8268	2.11601	120.000	23.6711	1.8300	2.12049
122.000	23.5800	1.8268	2.11607	122.000	23.6491	1.8300	2.11852
124.000	23.5800	1.8267	2.11611	124.000	23.6325	1.8300	2.11704
126.000	23.5800	1.8267	2.11615	126.000	23.6199	1.8300	2.11591
128.000	23.5800	1.8267	2.11617	128.000	23.6105	1.8300	2.11506
130.000	23.5800	1.8267	2.11619	130.000	23.6034	1.8300	2.11443
132.000	23.5800	1.8267	2.11621	132.000	23.5980	1.8300	2.11395
134.000	23.5800	1.8266	2.11622	134.000	23.5939	1.8300	2.11358
136.000	23.5800	1.8266	2.11622	136.000	23.5908	1.8300	2.11330
138.000	23.5800	1.8266	2.11623	138.000	23.5885	1.8300	2.11309
140.000	23.5800	1.8266	2.11624	140.000	23.5867	1.8300	2.11294
142.000	23.5800	1.8266	2.11624	142.000	23.5854	1.8300	2.11282
144.000	23.5800	1.8266	2.11624	144.000	23.5844	1.8300	2.11273
146.000	23.5800	1.8266	2.11625	146.000	23.5837	1.8300	2.11266
148.000	23.5800	1.8266	2.11625	148.000	23.5831	1.8300	2.11261
150.000	23.5800	1.8266	2.11625	150.000	23.5826	1.8300	2.11257
152.000	23.5800	1.8266	2.11625	152.000	23.5824	1.8300	2.11255
154.000	23.5800	1.8266	2.11625	154.000	23.5821	1.8300	2.11253
156.000	23.5800	1.8266	2.11625	156.000	23.5820	1.8300	2.11251
158.000	23.5800	1.8266	2.11625	158.000	23.5818	1.8300	2.11250
160.000	23.5800	1.8266	2.11625	160.000	23.5818	1.8300	2.11249

Con estos resultados se formó la gráfica que representa los hidrogramas de entrada y de salida en el cauce (figura 6.1), también se anexan los hidrogramas de salida obtenidos en el libro de Viessman para este ejemplo en particular con el método explícito de intervalos fijos (Salida 1) y con el método de las características sin interpolar (Salida 2). Los resultados tomados del libro para el método explícito terminan a los 60 min de iniciado el hidrograma de entrada (por lo que el hidrograma de salida esta incompleto).

En la figura 6.1, se aprecia la gran similitud que existe entre los resultados, pero se aprecian pequeñas traslaciones entre los hidrogramas respectivos, las cuales podrían deberse a errores de redondeo y por conversión de unidades. La magnitud del gasto pico del hidrograma de salida en los tres métodos es prácticamente la misma por lo se tiene confianza en los resultados obtenidos. Finalmente, en la figura 6.2 se han dibujado los niveles de la superficie libre del agua (archivo *EJEM-01.TIR*), tanto el inicial como el máximo alcanzados en cada sección independientemente del tiempo (huella de la avenida). Estos valores resultan útiles en el diseño del canal.

Ejemplo 1, Tránsito de una avenida
Sección rectangular, flujo subcrítico

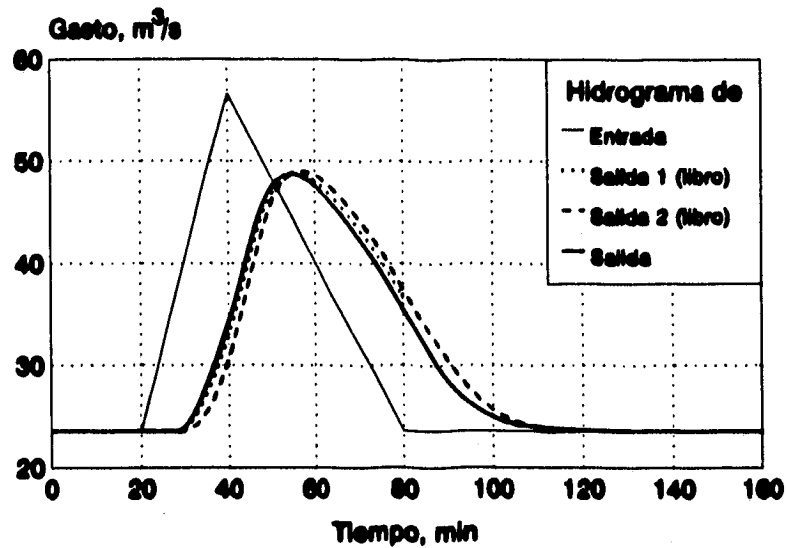


Figura 6.1 Hidrogramas de salida.

Ejemplo 1, Tránsito de una avenida
Sección rectangular, flujo subcrítico

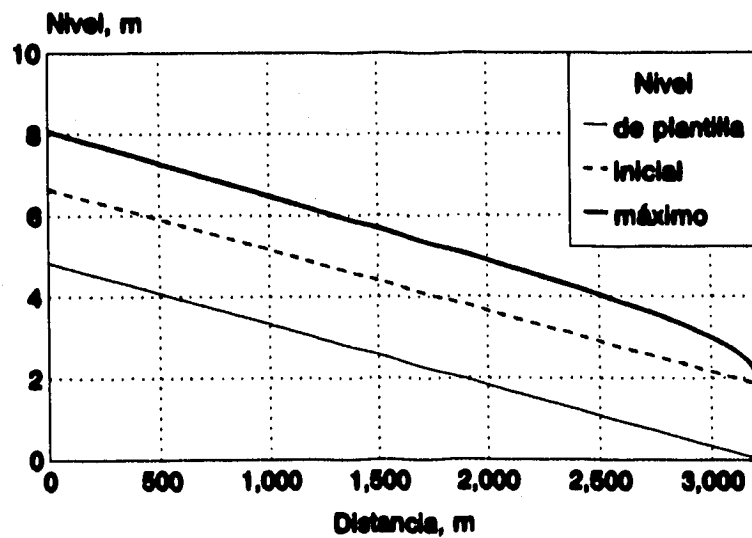


Figura 6.2 Niveles del agua en cada sección.

6.4 Ejemplo 2 (Régimen subcrítico, sección parabólica)

Los ejemplos 2 y 3 han sido planteados de forma similar al ejemplo 1 con el fin de observar las diferencias entre los hidrogramas de salida para los tres tipos de sección. En este ejemplo se propone usar una sección parabólica ($M=0.5$), y para determinar sus características se supondrá una sección con un área hidráulica igual a la del ejemplo 1, de sección rectangular en flujo permanente y un tirante de 1.83 m.

De esta forma, para una sección parabólica,

$$A = \frac{2}{3} B y = 11.16 \text{ m}^2$$

siendo B el ancho de la superficie libre (m) y y el tirante (m). De esta expresión se puede obtener el ancho de la superficie libre como

$$B = \frac{3}{2} \frac{A}{y} = \frac{3}{2} \frac{11.16}{1.83} = 9.15 \text{ m}$$

El valor de K , para una sección exponencial se obtiene de la ec. 3.22, de donde

$$K = \frac{B}{y^m} = \frac{9.15}{(1.83)^{0.5}} = 6.76$$

También se pudo haber usado la ec. 3.24 para calcular K , obteniéndose el mismo valor. Conocidas K y M , se construye el archivo de datos descrito en el ejemplo 1; en este caso se llamará *EJEM-02.DAT* y constará de los valores

6.76 0.5 3220 0.0015 0.020
23.58 20 1.83

El archivo que contiene los valores del hidrograma se llamará *EJEM-02.HID*, siendo iguales a sus correspondientes del ejemplo 1.

Como en este ejemplo se tiene una sección diferente a la rectangular y a la triangular, el archivo *EJEM-02.DAT* deberá entonces ser procesado por el programa *PERIMOJ.BAS*

para calcular los coeficientes de los dos polinomios que valúan el perímetro mojado. Se encontró un ajuste satisfactorio con un polinomio de 5º grado para un tirante de 0 a 1.5 m, y otro de 4º grado para un tirante de 1.5 a 10 m (archivo *EJEM-02.PER*). Al ejecutar dicho programa con los parámetros anteriores el archivo *EJEM-02.DAT* es reescrito como

```
6.76 0.5 3220 0.0015 0.02
23.58 20 1.83
1.5 5 0.8252689 14.62331 -21.96596 24.26591 -13.5387 2.934037
4 3.583262 3.98551 -.2908331 2.440728E-02 -8.194155E-04
```

Se aprecian a partir del 3º renglón los datos de los polinomios como son el tirante máximo para el cual es válido el primer polinomio $Y_{M1} = 1.5 \text{ m}$, el grado del primer polinomio $N1 = 5$ y los coeficientes con los cuales se puede escribir el primer polinomio como

$$0.8252689 + 14.62331y - 21.96596y^2 + 24.26591y^3 - 13.5387y^4 + 2.934037y^5$$

En el 4º renglón aparecen el grado del 2º polinomio $N2 = 4$, y los coeficientes respectivos, con los cuales se construye el 2º polinomio,

$$3.583262 + 3.98551y - 0.2908331y^2 + 0.02440728y^3 - 0.0008194155y^4$$

El archivo *EJEM-02.DAT* puede ya ser utilizado por el programa *FGV-SUB.BAS* para determinar las condiciones de flujo permanente, es decir, el perfil de flujo gradualmente variado; dichos valores serán almacenados en el archivo *EJEM-02.INI* y servirán para ejecutar el programa de flujo no permanente.

Después se utiliza el programa *MCSUBFF.BAS* en flujo no permanente. Los archivos de resultados serán *EJEM-02.RES*, *EJEM-02.MEM* (en su caso) y *EJEM-02.TIR*. A continuación se presenta el listado que contiene el archivo *EJEM-02.RES*, donde se almacenan los valores de los hidrogramas de entrada y de salida del cauce, además del tirante y la velocidad en las secciones inicial y final, a cada dos minutos.

Método de las Características
Secciones exponenciales
01-26-1995 06:32:25

$$K = 6.76 \quad M = .5 \quad L = 3220 \text{ m} ; S = .0015$$

$$N = .02 ; dx = 20 \text{ m} ; dt = 2 \text{ seg}$$

$$QI = 23.58 \text{ m}^3/\text{s} \quad \text{Tir. final} = 1.83 \text{ m}$$

Tiempo de tránsito de la Avenida: 160 min

AGUAS ARRIBA				AGUAS ABAJO			
TIEMPO min	GASTO m ³ /s	TIRANTE m	VELOCIDAD m/s	TIEMPO min	GASTO m ³ /s	TIRANTE m	VELOCIDAD m/s
0.000	23.5800	1.8451	2.08766	0.000	23.5800	1.8300	2.11355
2.000	23.5800	1.8451	2.08766	2.000	23.5731	1.8300	2.11293
4.000	23.5800	1.8451	2.08766	4.000	23.5712	1.8300	2.11276
6.000	23.5800	1.8451	2.08766	6.000	23.5704	1.8300	2.11268
8.000	23.5800	1.8451	2.08766	8.000	23.5700	1.8300	2.11265
10.000	23.5800	1.8451	2.08766	10.000	23.5698	1.8300	2.11264
12.000	23.5800	1.8451	2.08766	12.000	23.5698	1.8300	2.11263
14.000	23.5800	1.8451	2.08766	14.000	23.5698	1.8300	2.11263
16.000	23.5800	1.8451	2.08766	16.000	23.5698	1.8300	2.11263
18.000	23.5800	1.8451	2.08766	18.000	23.5698	1.8300	2.11263
20.000	23.5800	1.8451	2.08766	20.000	23.5698	1.8300	2.11263
22.000	26.8850	1.9235	2.23623	22.000	23.5698	1.8300	2.11263
24.000	30.1900	2.0162	2.33987	24.000	23.5698	1.8300	2.11263
26.000	33.4950	2.1127	2.42037	26.000	23.5698	1.8300	2.11263
28.000	36.8000	2.2085	2.48799	28.000	23.5698	1.8300	2.11263
30.000	40.1050	2.3021	2.54768	30.000	23.6489	1.8300	2.11972
32.000	43.4100	2.3931	2.60199	32.000	24.2532	1.8300	2.17389
34.000	46.7150	2.4811	2.65234	34.000	25.4728	1.8300	2.28321
36.000	50.0200	2.5664	2.69959	36.000	27.2746	1.8300	2.44470
38.000	53.3250	2.6491	2.74430	38.000	29.5586	1.8300	2.64942
40.000	56.6300	2.7293	2.78686	40.000	32.2021	1.8300	2.88637
42.000	54.9775	2.7313	2.70260	42.000	35.0873	1.8300	3.14498
44.000	53.3250	2.7152	2.64472	44.000	38.1096	1.8300	3.41587
46.000	51.6725	2.6893	2.59990	46.000	41.4179	1.8959	3.52062
48.000	50.0200	2.6575	2.56205	48.000	44.8465	1.9728	3.59132
50.000	48.3675	2.6218	2.52809	50.000	47.2798	2.0256	3.63908
52.000	46.7150	2.5835	2.49626	52.000	48.7676	2.0572	3.66737
54.000	45.0625	2.5431	2.46553	54.000	49.4912	2.0724	3.68090
56.000	43.4100	2.5011	2.43523	56.000	49.6258	2.0752	3.68340
58.000	41.7575	2.4576	2.40491	58.000	49.3188	2.0688	3.67769
60.000	40.1050	2.4129	2.37427	60.000	48.6853	2.0555	3.66583
62.000	38.4525	2.3670	2.34306	62.000	47.8123	2.0370	3.64928
64.000	36.8000	2.3198	2.31109	64.000	46.7641	2.0145	3.62911
66.000	35.1475	2.2714	2.27819	66.000	45.5887	1.9890	3.60609
68.000	33.4950	2.2218	2.24421	68.000	44.3209	1.9612	3.58075
70.000	31.8425	2.1709	2.20900	70.000	42.9869	1.9314	3.55350
72.000	30.1900	2.1186	2.17241	72.000	41.6055	1.9002	3.52460
74.000	28.5375	2.0648	2.13426	74.000	40.1910	1.8676	3.49425
76.000	26.8850	2.0094	2.09437	76.000	38.7539	1.8339	3.46259
78.000	25.2325	1.9523	2.05252	78.000	37.3707	1.8300	3.34965
80.000	23.5800	1.8933	2.00848	80.000	35.9785	1.8300	3.22486
82.000	23.5800	1.8726	2.04179	82.000	34.5642	1.8300	3.09809
84.000	23.5800	1.8614	2.06028	84.000	33.1325	1.8300	2.96976
86.000	23.5800	1.8550	2.07091	86.000	31.6884	1.8300	2.84033

AGUAS ARRIBA				AGUAS ABAJO			
TIEMPO	GASTO	TIRANTE	VELOCIDAD	TIEMPO	GASTO	TIRANTE	VELOCIDAD
min	m ³ /s	m	m/s	min	m ³ /s	m	m/s
88.000	23.5800	1.8513	2.07719	88.000	30.2369	1.8300	2.71022
90.000	23.5800	1.8490	2.08101	90.000	28.8382	1.8300	2.58485
92.000	23.5800	1.8476	2.08338	92.000	27.6600	1.8300	2.47925
94.000	23.5800	1.8467	2.08487	94.000	26.6937	1.8300	2.39264
96.000	23.5800	1.8462	2.08583	96.000	25.9231	1.8300	2.32357
98.000	23.5800	1.8458	2.08645	98.000	25.3223	1.8300	2.26972
100.000	23.5800	1.8456	2.08685	100.000	24.8624	1.8300	2.22849
102.000	23.5800	1.8454	2.08712	102.000	24.5155	1.8300	2.19740
104.000	23.5800	1.8453	2.08729	104.000	24.2571	1.8300	2.17424
106.000	23.5800	1.8452	2.08741	106.000	24.0665	1.8300	2.15715
108.000	23.5800	1.8452	2.08749	108.000	23.9271	1.8300	2.14466
110.000	23.5800	1.8452	2.08754	110.000	23.8258	1.8300	2.13558
112.000	23.5800	1.8451	2.08758	112.000	23.7526	1.8300	2.12902
114.000	23.5800	1.8451	2.08760	114.000	23.7000	1.8300	2.12430
116.000	23.5800	1.8451	2.08762	116.000	23.6622	1.8300	2.12092
118.000	23.5800	1.8451	2.08763	118.000	23.6353	1.8300	2.11850
120.000	23.5800	1.8451	2.08764	120.000	23.6161	1.8300	2.11678
122.000	23.5800	1.8451	2.08765	122.000	23.6026	1.8300	2.11557
124.000	23.5800	1.8451	2.08765	124.000	23.5929	1.8300	2.11470
126.000	23.5800	1.8451	2.08765	126.000	23.5860	1.8300	2.11409
128.000	23.5800	1.8451	2.08765	128.000	23.5812	1.8300	2.11365
130.000	23.5800	1.8451	2.08765	130.000	23.5778	1.8300	2.11335
132.000	23.5800	1.8451	2.08765	132.000	23.5754	1.8300	2.11313
134.000	23.5800	1.8451	2.08765	134.000	23.5737	1.8300	2.11298
136.000	23.5800	1.8451	2.08765	136.000	23.5725	1.8300	2.11287
138.000	23.5800	1.8451	2.08765	138.000	23.5716	1.8300	2.11279
140.000	23.5800	1.8451	2.08765	140.000	23.5709	1.8300	2.11273
142.000	23.5800	1.8451	2.08765	142.000	23.5704	1.8300	2.11269
144.000	23.5800	1.8451	2.08765	144.000	23.5704	1.8300	2.11268
146.000	23.5800	1.8451	2.08765	146.000	23.5703	1.8300	2.11267
148.000	23.5800	1.8451	2.08765	148.000	23.5703	1.8300	2.11267
150.000	23.5800	1.8451	2.08765	150.000	23.5703	1.8300	2.11267
152.000	23.5800	1.8451	2.08765	152.000	23.5703	1.8300	2.11267
154.000	23.5800	1.8451	2.08765	154.000	23.5703	1.8300	2.11267
156.000	23.5800	1.8451	2.08765	156.000	23.5703	1.8300	2.11267
158.000	23.5800	1.8451	2.08765	158.000	23.5703	1.8300	2.11267
160.000	23.5800	1.8451	2.08765	160.000	23.5703	1.8300	2.11267

Los hidrogramas de entrada y de salida del cauce (listados a cada minuto en el archivo *EJEM-02.RES*) han sido graficados en la figura 6.3; mientras que los valores de los niveles alcanzados en condiciones iniciales así como los niveles máximos obtenidos durante el tránsito de la avenida, contenidos en *EJEM-02.TIR*, han sido dibujados en la figura 6.4.

Ejemplo 2, Tránsito de una avenida
Sección parabólica, flujo subcrítico

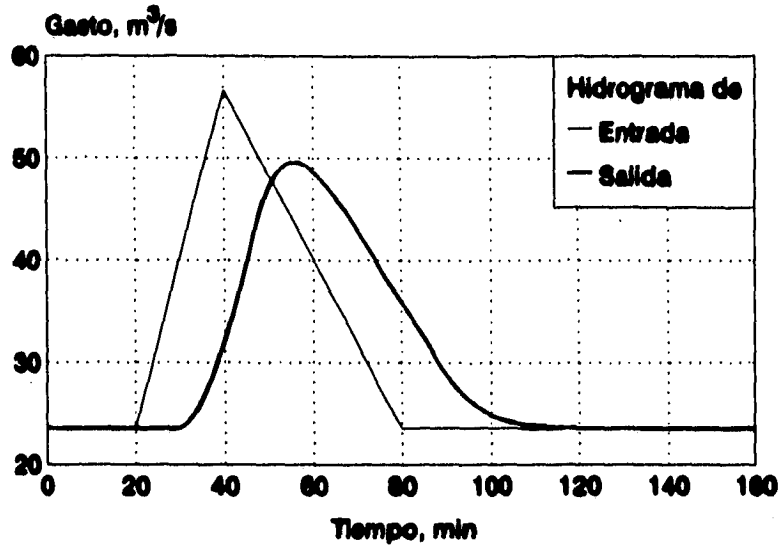


Figura 6.3 Hidrograma de salida.

Ejemplo 2, Tránsito de una avenida
Sección parabólica, flujo subcrítico

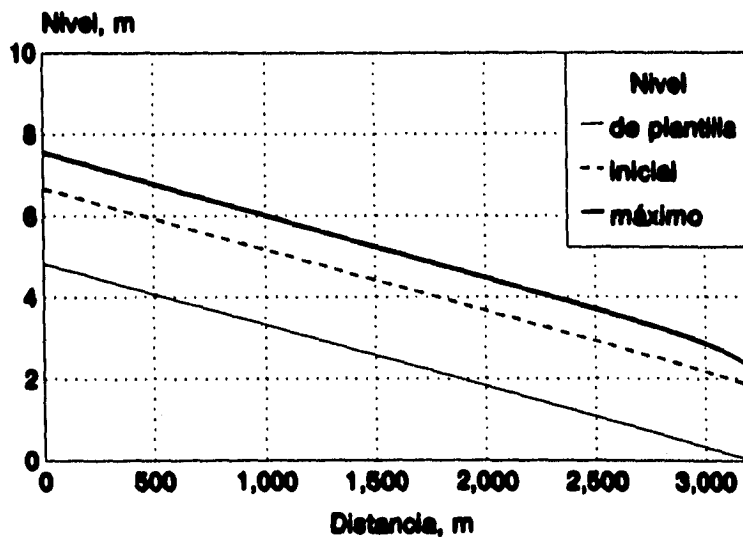


Figura 6.4 Niveles del agua en cada sección.

6.5 Ejemplo 3 (Régimen subcrítico, sección triangular)

En este ejemplo se considera una sección triangular ($M=1$), y al igual que en el ejemplo 2 se supone una sección con un área hidráulica igual a la del ejemplo 1, de sección rectangular en flujo permanente y tirante de 1.83 m. Para una sección triangular,

$$A = \frac{1}{2} B y = 11.16 \text{ m}^2$$

siendo B el ancho de la superficie libre (m) y y el tirante (m). Despejando el ancho de la superficie libre B ,

$$B = \frac{2A}{y} = \frac{2 \times 11.16}{1.83} = 12.20 \text{ m}$$

Con la ec. 3.22 perteneciente a una sección exponencial se obtiene

$$K = \frac{B}{y^m} = \frac{12.20}{(1.83)^1} = 6.67$$

Al igual que en el ejemplo anterior también se puede emplear la ec. 3.24 para calcular K . Conocidas K y M para este tipo de sección, se construye el archivo de datos *EJEM-03.DAT* cuyo contenido será

```
6.67 1 3220 0.0015 0.02
23.58 20 1.83
```

Como la sección es en este caso triangular ($M=1$), no es necesario procesar el archivo de datos con el programa *PERIMOJ.BAS*; el archivo así dispuesto es leído por el programa *FGV-SUB.BAS* para determinar el perfil de flujo gradualmente variado en régimen subcrítico (*EJEM-03.INI*). Para realizar el cálculo en flujo no permanente se emplea el programa *MCSUBFF.BAS*, y para suministrar al programa las condiciones de flujo no permanente se utiliza el hidrograma del ejemplo 1, ahora llamado *EJEM-03.HID*. Los resultados se almacenan en los archivos *EJEM-03.RES*, *EJEM-03.MEM* (si ha sido activado) y *EJEM-03.TIR*. Los hidrogramas de entrada y de salida del cauce se encuentran en el archivo *EJEM-03.RES* listado a continuación:

Método de las Características
 Secciones exponenciales
 01-26-1995 07:35:22

$K = 6.67$ $M = 1$ $L = 3220$ m ; $S = .0015$
 $N = .02$; $dx = 20$ m ; $dt = 2$ seg
 $QI = 23.58$ m³/s Tir. final = 1.83 m
 Tiempo de tránsito de la Avenida: 160 min

AGUAS ARRIBA				AGUAS ABAJO			
TIEMPO min	GASTO m ³ /s	TIRANTE m	VELOCIDAD m/s	TIEMPO min	GASTO m ³ /s	TIRANTE m	VELOCIDAD m/s
0.000	23.5800	1.9536	1.85251	0.000	23.5800	1.8300	2.11128
2.000	23.5800	1.9536	1.85251	2.000	23.4715	1.8300	2.10157
4.000	23.5800	1.9536	1.85251	4.000	23.4479	1.8300	2.09945
6.000	23.5800	1.9536	1.85251	6.000	23.4375	1.8300	2.09852
8.000	23.5800	1.9536	1.85251	8.000	23.4323	1.8300	2.09805
10.000	23.5800	1.9536	1.85251	10.000	23.4295	1.8300	2.09780
12.000	23.5800	1.9536	1.85251	12.000	23.4279	1.8300	2.09766
14.000	23.5800	1.9536	1.85251	14.000	23.4270	1.8300	2.09758
16.000	23.5800	1.9536	1.85251	16.000	23.4264	1.8300	2.09753
18.000	23.5800	1.9536	1.85251	18.000	23.4261	1.8300	2.09750
20.000	23.5800	1.9536	1.85251	20.000	23.4260	1.8300	2.09749
22.000	26.8850	2.0177	1.98009	22.000	23.4260	1.8300	2.09749
24.000	30.1900	2.0945	2.06341	24.000	23.4259	1.8300	2.09749
26.000	33.4950	2.1739	2.12527	26.000	23.4259	1.8300	2.09748
28.000	36.8000	2.2520	2.17587	28.000	23.4259	1.8300	2.09748
30.000	40.1050	2.3275	2.21993	30.000	23.4273	1.8300	2.09761
32.000	43.4100	2.4000	2.25980	32.000	23.5386	1.8300	2.10757
34.000	46.7150	2.4696	2.29669	34.000	23.9835	1.8300	2.14740
36.000	50.0200	2.5364	2.33134	36.000	24.8755	1.8300	2.22728
38.000	53.3250	2.6006	2.36417	38.000	26.2541	1.8300	2.35071
40.000	56.6300	2.6624	2.39549	40.000	28.0911	1.8300	2.51519
42.000	54.9775	2.6646	2.32176	42.000	30.3111	1.8300	2.71396
44.000	53.3250	2.6517	2.27393	44.000	32.8123	1.8300	2.93791
46.000	51.6725	2.6311	2.23814	46.000	35.7300	1.8788	3.03518
48.000	50.0200	2.6060	2.20852	48.000	39.0121	1.9460	3.08899
50.000	48.3675	2.5780	2.18220	50.000	42.2908	2.0098	3.13925
52.000	46.7150	2.5480	2.15763	52.000	44.9347	2.0592	3.17756
54.000	45.0625	2.5163	2.13394	54.000	46.8196	2.0933	3.20378
56.000	43.4100	2.4834	2.11057	56.000	47.9831	2.1140	3.21955
58.000	41.7575	2.4493	2.08715	58.000	48.5310	2.1236	3.22687
60.000	40.1050	2.4141	2.06344	60.000	48.5824	2.1245	3.22755
62.000	38.4525	2.3778	2.03924	62.000	48.2464	2.1186	3.22307
64.000	36.8000	2.3405	2.01441	64.000	47.6139	2.1074	3.21458
66.000	35.1475	2.3020	1.98881	66.000	46.7572	2.0922	3.20293
68.000	33.4950	2.2623	1.96232	68.000	45.7331	2.0737	3.18877
70.000	31.8425	2.2214	1.93484	70.000	44.5845	2.0528	3.17259
72.000	30.1900	2.1792	1.90622	72.000	43.3446	2.0297	3.15474
74.000	28.5375	2.1355	1.87634	74.000	42.0379	2.0050	3.13549
76.000	26.8850	2.0903	1.84505	76.000	40.6832	1.9789	3.11501

AGUAS ARRIBA				AGUAS ABAJO			
TIEMPO	GASTO	TIRANTE	VELOCIDAD	TIEMPO	GASTO	TIRANTE	VELOCIDAD
min	m ³ /s	m	m/s	min	m ³ /s	m	m/s
78.000	25.2325	2.0433	1.81215	78.000	39.2946	1.9516	3.09345
80.000	23.5800	1.9945	1.77746	80.000	37.8829	1.9233	3.07090
82.000	23.5800	1.9766	1.80977	82.000	36.4559	1.8940	3.04741
84.000	23.5800	1.9671	1.82725	84.000	35.0200	1.8638	3.02302
86.000	23.5800	1.9618	1.83714	86.000	33.5799	1.8327	2.99773
88.000	23.5800	1.9587	1.84295	88.000	32.2399	1.8300	2.88666
90.000	23.5800	1.9568	1.84645	90.000	30.9032	1.8300	2.76698
92.000	23.5800	1.9557	1.84862	92.000	29.6148	1.8300	2.65162
94.000	23.5800	1.9550	1.84998	94.000	28.4504	1.8300	2.54736
96.000	23.5800	1.9545	1.85085	96.000	27.4360	1.8300	2.45653
98.000	23.5800	1.9542	1.85141	98.000	26.5791	1.8300	2.37981
100.000	23.5800	1.9540	1.85178	100.000	25.8735	1.8300	2.31663
102.000	23.5800	1.9539	1.85202	102.000	25.3046	1.8300	2.26569
104.000	23.5800	1.9538	1.85218	104.000	24.8539	1.8300	2.22534
106.000	23.5800	1.9538	1.85229	106.000	24.5023	1.8300	2.19386
108.000	23.5800	1.9537	1.85236	108.000	24.2313	1.8300	2.16959
110.000	23.5800	1.9537	1.85241	110.000	24.0247	1.8300	2.15110
112.000	23.5800	1.9537	1.85244	112.000	23.8687	1.8300	2.13713
114.000	23.5800	1.9537	1.85246	114.000	23.7517	1.8300	2.12665
116.000	23.5800	1.9537	1.85248	116.000	23.6646	1.8300	2.11885
118.000	23.5800	1.9537	1.85248	118.000	23.6001	1.8300	2.11308
120.000	23.5800	1.9536	1.85249	120.000	23.5527	1.8300	2.10883
122.000	23.5800	1.9536	1.85250	122.000	23.5178	1.8300	2.10571
124.000	23.5800	1.9536	1.85250	124.000	23.4924	1.8300	2.10344
126.000	23.5800	1.9536	1.85250	126.000	23.4739	1.8300	2.10178
128.000	23.5800	1.9536	1.85250	128.000	23.4605	1.8300	2.10058
130.000	23.5800	1.9536	1.85250	130.000	23.4508	1.8300	2.09971
132.000	23.5800	1.9536	1.85250	132.000	23.4438	1.8300	2.09909
134.000	23.5800	1.9536	1.85250	134.000	23.4388	1.8300	2.09863
136.000	23.5800	1.9536	1.85250	136.000	23.4351	1.8300	2.09831
138.000	23.5800	1.9536	1.85250	138.000	23.4326	1.8300	2.09808
140.000	23.5800	1.9536	1.85250	140.000	23.4307	1.8300	2.09791
142.000	23.5800	1.9536	1.85250	142.000	23.4293	1.8300	2.09779
144.000	23.5800	1.9536	1.85250	144.000	23.4285	1.8300	2.09771
146.000	23.5800	1.9536	1.85250	146.000	23.4278	1.8300	2.09766
148.000	23.5800	1.9536	1.85250	148.000	23.4275	1.8300	2.09763
150.000	23.5800	1.9536	1.85250	150.000	23.4274	1.8300	2.09761
152.000	23.5800	1.9536	1.85250	152.000	23.4273	1.8300	2.09761
154.000	23.5800	1.9536	1.85250	154.000	23.4273	1.8300	2.09761
156.000	23.5800	1.9536	1.85250	156.000	23.4273	1.8300	2.09761
158.000	23.5800	1.9536	1.85250	158.000	23.4273	1.8300	2.09761
160.000	23.5800	1.9536	1.85250	160.000	23.4273	1.8300	2.09761

A partir del archivo *EJEM-03.RES* se elaboró la figura 6.5, en donde se observan los hidrogramas de entrada y de salida en el cauce. Del archivo *EJEM-03.TIR* se construyó la figura 6.6, la cual muestra los niveles iniciales y máximos en cada sección.

Ejemplo 3, Tránsito de una avenida
Sección triangular, flujo subcrítico

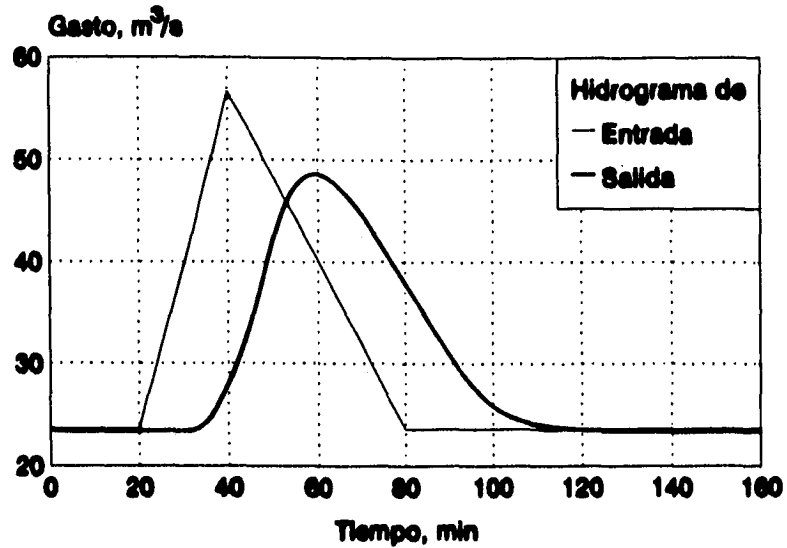


Figura 6.5 Hidrograma de salida.

Ejemplo 3, Tránsito de una avenida
Sección triangular, flujo subcrítico

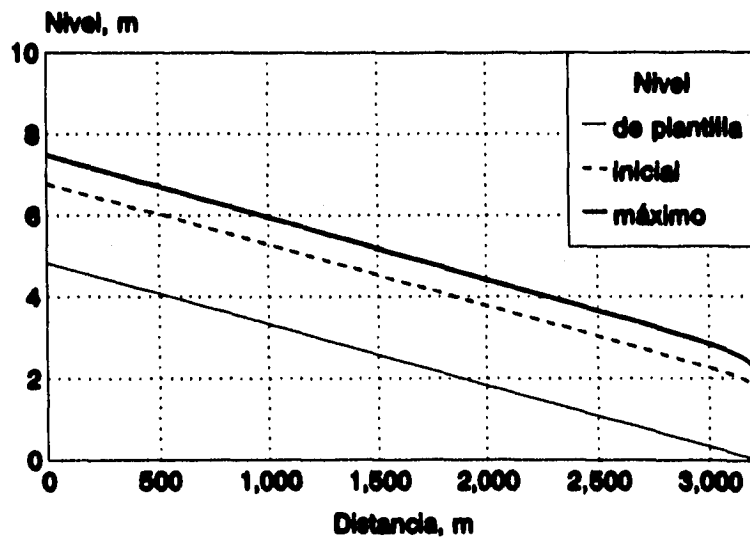


Figura 6.6 Niveles del agua en cada sección.

6.6 Ejemplo 4 (Régimen supercrítico, sección exponencial)

Este ejemplo permite mostrar el procedimiento de cálculo de flujo no permanente en régimen supercrítico. Se ha elegido una sección exponencial un poco más compleja que las presentadas en régimen subcrítico. En la práctica es poco usual el realizar un tránsito de avenidas en régimen supercrítico, ya que se sabe que la atenuación del hidrograma no es fuerte, pero en este caso se presenta su solución para mostrar la aplicación del método de las características en régimen supercrítico.

A fin de elaborar el archivo de datos se supondrá un cauce prismático consistente en un canal de sección tipo exponencial, del cual se conocen sus principales características como son una longitud de 800 m, una pendiente de plantilla de 0.02 y un coeficiente de rugosidad de Manning igual a 0.025. Para poder determinar los parámetros que definen la geometría de la sección se requiere conocer dos tirantes y sus anchos de superficie libre correspondientes.

En primer lugar, se supone una sección que para los tirantes de 1 y 2.5 m se tenga un ancho de superficie libre de 1.4 y 2.75 m respectivamente. Con estos valores y la ec. 3.22 se pueden obtener las siguientes relaciones

$$1.4 = K(1)^m \quad \text{y} \quad 2.75 = K(2.5)^m$$

De la 1ª expresión se despeja a K ,

$$K = \frac{1.4}{(1)^m} \quad (\text{a})$$

y sustituyendo en la 2ª ecuación el valor de K ,

$$2.75 = \frac{1.4}{(1)^m} (2.5)^m = 1.4 \left(\frac{2.5}{1} \right)^m$$

se obtiene m ,

$$m = \frac{\ln(2.75/1.4)}{\ln(2.5/1)} = 0.74$$

Finalmente, sustituyendo el valor de m en la ec. (a), se obtiene el valor de K ,

$$K = \frac{1.4}{(1)^{0.74}} = 1.4$$

De esta forma, los valores de los parámetros geométricos de la sección son $K = 1.4$ y $m = 0.74$. Si en flujo permanente el canal conduce un gasto de $10 \text{ m}^3/\text{s}$, y se propone una condición de frontera aguas arriba consistente en un tirante crítico, se puede verificar fácilmente con la ec. 5.4 que el tirante crítico correspondiente es $y_c = 2.09 \text{ m}$; conviene recordar que al emplear este valor en el programa *FGV-SUP.BAS* deberá multiplicarse por 0.96 para tener un tirante de frontera un 4% menor al crítico y evitar la indeterminación de la ecuación de flujo gradualmente variado. Si se quiere reducir el factor de 4% deberá proponerse un intervalo de distancia (Δx) más pequeño con el consiguiente aumento de tiempo de computo en el programa de flujo no permanente. Así, al considerar el factor de 0.96 (flujo supercrítico), se tiene un tirante en la frontera

$$YF = 0.96 \times 2.09 = 2.01 \text{ m}$$

Como la longitud del cauce es de 800 m , se propone usar intervalos Δx de 10 m (80 intervalos en total). De esta forma el archivo de datos será *EJEM-04.DAT* y se codificará como

```
1.4 0.74 800 0.02 0.025
10 10 2.01
```

Este archivo deberá procesarse con el programa *PERIMOJ.BAS*, por lo que será reescrito de la forma

```
1.4 0.74 800 0.02 0.025
10 10 2.01
1.5 5 3.725328E-02 2.98992 -1.426524 1.520645 -0.8335737 0.1785517
4 0.288335 2.221024 -1.468532E-02 5.344518E-04 -3.074944E-07
```

En este caso también se eligió un polinomio de 5° grado para representar el perímetro mojado de 0 a 1.5 m , y otro de 4° grado para 1.5 a 10 m . Este archivo se procesa en flujo permanente con el programa *FGV-SUP.BAS*, para obtener el perfil de flujo gradualmente variado (*EJEM-04.INI*). Finalmente, utilizando el programa *MCSUPFC.BAS* se transita un

hidrograma con cinco parejas de valores, con un tiempo máximo de 1 hr y un gasto máximo de 35 m³/s. El hidrograma (EJEM-04.HID) tiene los valores propuestos

5 60 35
 0 10
 15 10
 30 35
 50 20
 60 10

Se observa que este hidrograma ya no es triangular como en los primeros ejemplos. Los resultados generados por el programa de tránsito de avenidas se resumen en el listado siguiente:

Método de las Características
 Secciones exponenciales
 01-26-1995 09:29:34

K = 1.4 M = .74 L = 800 m ; S = .02
 N = .025 ; dx = 10 m ; dt = 1 seg
 QI = 10 m³/s Tir. inicial = 2.01 m
 Tiempo de tránsito de la Avenida: 90 min

AGUAS ARRIBA				AGUAS ABAJO			
TIEMPO	GASTO	TIRANTE	VELOCIDAD	TIEMPO	GASTO	TIRANTE	VELOCIDAD
min	m ³ /s	m	m/s	min	m ³ /s	m	m/s
0.000	10.0000	2.0100	3.68859	0.000	10.0000	1.9569	3.86466
2.000	10.0000	2.0939	3.43528	2.000	10.0065	1.9573	3.86563
4.000	10.0000	2.0939	3.43528	4.000	10.1115	1.9663	3.87518
6.000	10.0000	2.0939	3.43528	6.000	10.1164	1.9668	3.87530
8.000	10.0000	2.0939	3.43528	8.000	10.1164	1.9668	3.87530
10.000	10.0000	2.0939	3.43528	10.000	10.1164	1.9668	3.87530
12.000	10.0000	2.0939	3.43528	12.000	10.1164	1.9668	3.87530
14.000	10.0000	2.0939	3.43528	14.000	10.1164	1.9668	3.87530
16.000	11.6667	2.2431	3.55554	16.000	10.1164	1.9668	3.87530
18.000	15.0000	2.5094	3.76070	18.000	11.0061	2.0346	3.97478
20.000	18.3333	2.7446	3.93298	20.000	14.4682	2.2927	4.24451
22.000	21.6667	2.9571	4.08240	22.000	18.0366	2.5274	4.46599
24.000	25.0000	3.1521	4.21491	24.000	21.5579	2.7347	4.65366
26.000	28.3333	3.3333	4.33433	26.000	25.0485	2.9223	4.81772
28.000	31.6667	3.5030	4.44328	28.000	28.5175	3.0947	4.96417

AGUAS ARRIBA				AGUAS ABAJO			
TIEMPO	GASTO	TIRANTE	VELOCIDAD	TIEMPO	GASTO	TIRANTE	VELOCIDAD
min	m ³ /s	m	m/s	min	m ³ /s	m	m/s
30.000	35.0000	3.6630	4.54366	30.000	31.9708	3.2551	5.09691
32.000	33.5000	3.5921	4.49945	32.000	34.8267	3.3842	5.18887
34.000	32.0000	3.5194	4.45368	34.000	33.8247	3.3457	5.14105
36.000	30.5000	3.4448	4.40621	36.000	32.3327	3.2800	5.08666
38.000	29.0000	3.3681	4.35689	38.000	30.8361	3.2124	5.03041
40.000	27.5000	3.2892	4.30554	40.000	29.3403	3.1429	4.97202
42.000	26.0000	3.2078	4.25197	42.000	27.8456	3.0715	4.91130
44.000	24.5000	3.1238	4.19595	44.000	26.3520	2.9979	4.84804
46.000	23.0000	3.0370	4.13719	46.000	24.8596	2.9221	4.78197
48.000	21.5000	2.9469	4.07537	48.000	23.3688	2.8438	4.71280
50.000	20.0000	2.8533	4.01011	50.000	21.8797	2.7627	4.64017
52.000	18.0000	2.7222	3.91690	52.000	20.3664	2.6774	4.56156
54.000	16.0000	2.5827	3.81527	54.000	18.8820	2.5665	4.45569
56.000	14.0000	2.4333	3.70323	56.000	16.5235	2.4436	4.33865
58.000	12.0000	2.2714	3.57797	58.000	14.5728	2.3128	4.21077
60.000	10.0000	2.0939	3.43528	60.000	12.6337	2.1728	4.06956
62.000	10.0000	2.0939	3.43528	62.000	10.7279	2.0227	3.91404
64.000	10.0000	2.0939	3.43528	64.000	10.1264	1.9679	3.87540
66.000	10.0000	2.0939	3.43528	66.000	10.1169	1.9668	3.87534
68.000	10.0000	2.0939	3.43528	68.000	10.1169	1.9668	3.87534
70.000	10.0000	2.0939	3.43528	70.000	10.1169	1.9668	3.87534
72.000	10.0000	2.0939	3.43528	72.000	10.1169	1.9668	3.87534
74.000	10.0000	2.0939	3.43528	74.000	10.1169	1.9668	3.87534
76.000	10.0000	2.0939	3.43528	76.000	10.1169	1.9668	3.87534
78.000	10.0000	2.0939	3.43528	78.000	10.1169	1.9668	3.87534
80.000	10.0000	2.0939	3.43528	80.000	10.1169	1.9668	3.87534
82.000	10.0000	2.0939	3.43528	82.000	10.1169	1.9668	3.87534
84.000	10.0000	2.0939	3.43528	84.000	10.1169	1.9668	3.87534
86.000	10.0000	2.0939	3.43528	86.000	10.1169	1.9668	3.87534
88.000	10.0000	2.0939	3.43528	88.000	10.1169	1.9668	3.87534
90.000	10.0000	2.0939	3.43528	90.000	10.1169	1.9668	3.87534

Los resultados presentados en el listado anterior se condensan en la figura 6.7, donde se aprecia que el hidrograma de entrada ha sido prácticamente trasladado a la salida sin sufrir modificaciones importantes, debido a la poca o nula regulación que se tiene en un tránsito de avenidas en régimen supercrítico, y a que la longitud del canal es muy pequeña (En la práctica es poco común encontrar canales en régimen supercrítico de grandes longitudes). Por lo anterior, los tránsitos de avenidas en régimen supercrítico son poco realizados en la práctica y resulta más común calcular el perfil del flujo cuando se conoce el gasto máximo de descarga. Finalmente, en la figura 6.8 se muestran los niveles iniciales y máximos durante el tránsito de la avenida en cada sección; los niveles del agua trazados en la figura 6.8 resaltan el hecho de que los efectos del flujo transitorio se reflejan rápidamente aguas abajo, de tal forma que los perfiles de flujo en su evolución tienden a ser paralelos entre sí.

Ejemplo 4, Tránsito de una avenida
Sección exponencial, flujo supercrítico

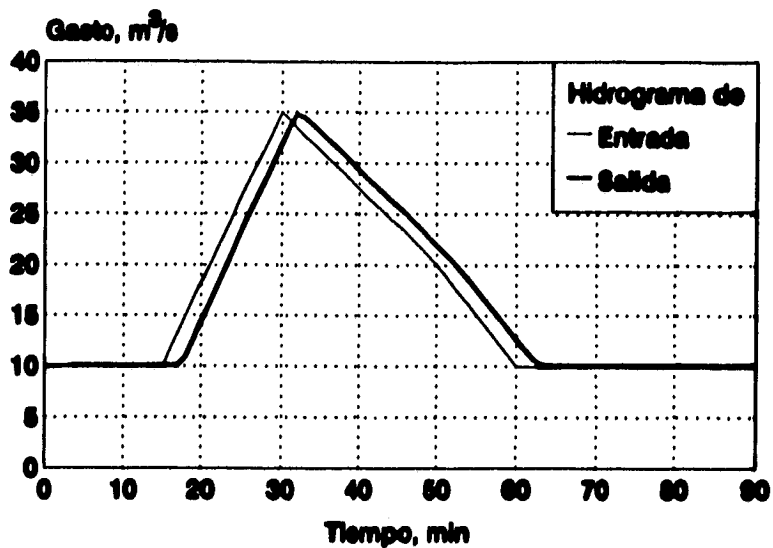


Figura 6.7 Hidrograma de salida.

Ejemplo 4, Tránsito de una avenida
Sección exponencial, flujo supercrítico

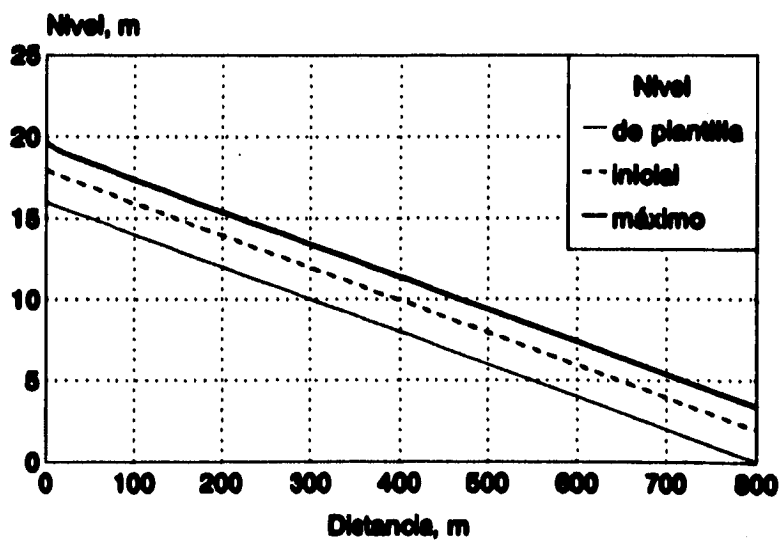


Figura 6.8 Niveles del agua en cada sección.

6.7 Análisis de resultados

El propósito fundamental de este capítulo fue mostrar la aplicación del método de las características en diversas condiciones. Se eligieron para ello tres ejemplos en flujo subcrítico y uno más en flujo supercrítico, transitando para los primeros tres el mismo hidrograma de entrada y variando su sección transversal. Cabe destacar que aunque los tránsitos de avenidas en régimen supercrítico se realizan con poca frecuencia, se incluyó un ejemplo por poderse éste realizar con el método de las características.

En todos los ejemplos se definió un "tiempo de calentamiento", el cual permite verificar si las condiciones iniciales de flujo permanente fueron bien calculadas y si el esquema es estable. En general, un buen esquema de cálculo de flujo no permanente mantiene las condiciones de flujo permanente (cumple con el principio de continuidad) o las corrige si se encuentran mal definidas o son "supuestas". Se observa en los cuatro ejemplos que durante el "tiempo de calentamiento" el gasto de salida tendió a un valor fijo, diferente al gasto de entrada, pero muy semejante al mismo, lo cual demuestra la estabilidad del método de las características.

El ejemplo 1 fue tomado del libro "*Introduction to Hydrology*" escrito por Warren Viessman, debido a que permite comparar los resultados obtenidos en este trabajo con los listados en el libro. La comparación directa de los hidrogramas de salida (fig. 6.1) muestra la gran similitud que se tiene en los resultados teniéndose como diferencias una pequeña traslación que quizá se deba a errores por redondeo o conversión de unidades.

Aunque no se pretende comparar propiamente la capacidad de las secciones de los ejemplos 1, 2 y 3 para conducir el flujo; se puede apreciar que los hidrogramas de salida son prácticamente iguales en estos ejemplos. Sin embargo, como es ya sabido, la sección que pueda proveer de mayor área hidráulica con un menor tirante (para la misma pendiente) tendrá menores elevaciones del nivel del agua. Esta característica la tiene la sección triangular, lo cual lo confirman las figuras 6.2, 6.4 y 6.6.

Se observa que a pesar de la complejidad de las secciones empleadas en los ejemplos 6.2 y 6.4 fue relativamente sencillo determinar el tránsito de la avenida, además de que los resultados de los cuatro ejemplos son congruentes con lo que sucede en la realidad. Los cuatro ejemplos presentados en este capítulo permiten también mostrar el uso de los programas de computadora desarrollados a partir del método de las características, los cuales se encuentran listados en el Anexo (programas de computadora) al final de este trabajo.

CAPÍTULO 7

CONCLUSIONES

El método de las características se ha convertido en un procedimiento estándar en el campo de los transitorios hidráulicos en conductos cerrados, aunque en el campo de los transitorios a superficie libre ha sido desplazado por nuevos métodos basados en esquemas explícitos e implícitos de diferencias finitas, que no tienen la misma versatilidad en el manejo del tipo de régimen, ni en la definición de las condiciones de frontera. El método de las características se forjó a partir de un procedimiento gráfico ideado por Monge en 1789 y tiene entre sus principales ventajas una interpretación gráfica. Esto permite que con trazar algunas líneas se puedan definir conceptos básicos relativos a su uso, lo cual puede tener mayor relevancia en la enseñanza, tanto de esta técnica como de otras más recientes. Cabe destacar que el emplear condiciones iniciales y de frontera en el cálculo se justifican de manera gráfica, lo cual no es evidente en otras clases de métodos para resolver las ecuaciones de Saint Venant, y debido a esto, permite comprenderlo con mayor claridad.

El método de las características tiene una ventaja sobre otros métodos, ya que es muy útil por el hecho de que con la adición de las ecuaciones gobernantes de salto hidráulico puede formularse un modelo matemático más poderoso que permita de una manera más sencilla, analizar cuando se presenten tanto régimen subcrítico como supercrítico en el cauce. De esta manera es posible modelar la formación y desplazamiento de un salto hidráulico tratando a éste como si fuera una frontera móvil. La complejidad del modelo es desde luego mayor, pero conforme se tiene mayor experiencia en su uso, pueden analizarse condiciones de flujo más completas y comunes.

Entre las principales desventajas que se encontraron al desarrollar el método se encuentran el definir una función que permita evaluar el perímetro mojado de una sección exponencial, pues mientras con algunos exponentes existe una solución directa, en general no existe. Por esta razón se optó por realizar un ajuste por mínimos cuadrados y obtener un par de polinomios que al ser valuados con el tirante definieran el perímetro mojado de la sección. El cálculo del perímetro mojado pudiera no parecer importante en los cálculos, pero interviene al definir la pendiente de fricción con fórmulas relativas a flujo permanente; este término tiene valores muy pequeños que pueden influir fuertemente en el cálculo.

También se tienen problemas importantes durante el cálculo cuando la pendiente de la línea característica negativa se acerca al crítico; cuando esto sucede la velocidad es igual a la celeridad, por lo cual la velocidad absoluta de una onda que viaja hacia aguas arriba es igual a cero y al obtener el inverso para calcular la pendiente de la línea característica se produce un error por indeterminación o división entre cero. Para evitarlo, se encontró conveniente definir dicha pendiente como la quinta parte de la determinada para el punto anterior; aunque esto no forma parte del cálculo, es una forma de evitar que suceda la indeterminación y de continuar con resultados aceptables.

Por último, aunque este problema se presenta en todos los modelos de flujo no permanente es importante detallar algunos aspectos del llamado "tiempo de calentamiento". Este intervalo es en realidad el tiempo que tarda el modelo de flujo no permanente en alcanzar las condiciones de flujo permanente, es decir, realiza un tránsito de avenidas con un hidrograma de gasto constante. El tiempo de calentamiento puede incluirse en el hidrograma de entrada.

Cabe destacar que la aplicación del método de las características en flujo a superficie libre, en régimen subcrítico o supercrítico, es relativamente sencilla. Esto se aprecia en los ejemplos de aplicación, los cuales también permiten mostrar el uso de los programas desarrollados para este trabajo. Los tránsitos de avenidas realizados con el método de las características presentan resultados congruentes comparables a los de otros métodos, por lo que se puede confiar en sus resultados.

BIBLIOGRAFÍA

Aparicio Mijares, Francisco J.; *"Apuntes de Hidrología de superficie"*; Facultad de Ingeniería, UNAM; México, D.F.; 1987; 345 pp.

Chaudhry, M. Hanif; *"Applied Hydraulic Transients"*; Van Nostrand Reinhold Company; New York, USA; 1979; 503 pp.

Fuentes Mariles, Oscar A.; Martínez Austria, Polioptro F.; *"Introducción a los Métodos Numéricos aplicados a la Hidráulica"*; IMTA; Cuernavaca, Morelos; 1988; 192 pp.

Fuentes Mariles, Oscar A.; Osnaya Romero, Javier; *"Rotura de Embalses"*; Capítulo 25, Manual de Ingeniería de Ríos, elaborado para la SARH por el Instituto de Ingeniería de la UNAM; México, D.F.; 1991; 76 pp.

Montero Matamoros, Raúl; *"Cálculo de Flujo no permanente a superficie libre con saltos hidráulicos"*; Tesis de Maestría, DEPI, UNAM; México, D.F.; 1992; 72 pp.

Osnaya Romero, Javier; *"Algunos modelos numéricos de flujo bidimensional no permanente"*; Tesis de Maestría, DEPI, UNAM; México, D.F.; 1991; 51 pp.

Sánchez Bribiesca, José L.; Fuentes Mariles, Oscar A.; *"Método alternativo para la evaluación de efectos transitorios en canales"*; Comisión Federal de Electricidad; México, D. F.; 1986; 55 pp.

Sotelo Avila, Gilberto; "Apuntes de Hidráulica II"; Facultad de Ingeniería, UNAM; México, D.F.; 1989; 508 pp.

Viessman Jr., Warren; Knapp, John W.; Lewis, Gary L.; "Introduction to Hydrology"; Harper & Row, Publishers; New York, USA; 1977; 704 pp.

Yevjevich, V.; Mahmood, K.; "Unsteady flow in open channels"; Water Resources Publications; Colorado, USA; 1975; 484 pp.

ANEXO

PROGRAMAS DE COMPUTADORA

PROGRAMA " PERIMOJ.BAS "

Programa que calcula el perímetro mojado de una sección exponencial (canales de sección rectangular, triangular o parabólica), lo ajusta de acuerdo a dos funciones por mínimos cuadrados de grado n
Ver. Ago 1º, 1994

Ing. Luis Eduardo Franco Hernández
Instituto de Ingeniería

= Descripción de variables =

+ Sección exponencial:

El ancho de la superficie libre del agua (m) con un tirante y en una sección exponencial se define como: $B = K * y ^ M$

K Constante de proporcionalidad de B

M Exponente:

M = 0 Sección rectangular

M = 1 Sección triangular

M = 0.5 Sección parabólica

0 <= M <= 1 Sección exponencial

P Perímetro mojado (m)

YM1 Tirante máximo para la 1ª función (m)

YM2 Tirante máximo para la 2ª función (m)

DY Incremento del tirante (m), intervalo interno de cálculo

IT1, IT2 Número de iteraciones entre la impresión de resultados de la 1ª y la 2ª función respectivamente

Parámetros iniciales

DY = .001

YM1 = 1.5

IT1 = 20

YM2 = 10

IT2 = 20

NIT1% = YM1 / DY

NIT2% = (YM2 - YM1) / DY

CLS

COLOR 14

LOCATE 11, 34

PRINT "PERIMOJ.BAS"

COLOR 15

PRINT TAB(12); "Cálculo del perímetro mojado de una sección exponencial"

PRINT ""

' Lectura del archivo de datos del canal

```
LOCATE , 11
INPUT "Nombre del archivo de datos (A:\*.DAT sin ext): "; ARCH$
ARCH1$ = ARCH$ + ".DAT"
ARCH2$ = ARCH$ + ".PER" ' Archivo para comparación de resultados
OPEN "I", #1, ARCH1$
INPUT #1, K, M, LL, S0, RUG ' Constante de proporcionalidad y exponente
INPUT #1, Q, DDX, YYF
CLOSE #1
IF (M = 0) OR (M = 1) THEN END
```

' Cálculo diferencial del perímetro mojado de la sección

```
M1 = NIT1% / IT1 - 1
M2 = NIT2% / IT2 - 1
```

```
DIM Y1(M1), P1(M1), PE1(M1), Y2(M2), P2(M2), PE2(M2)
```

```
Y = 0 ' Coordenada y
P = 0 ' Perímetro mojado
X = 0 ' Coordenada x
XA = 0 ' Coordenada anterior
```

```
FOR I = 1 TO NIT1%
  Y = I * DY
  X = K / 2 * Y ^ M
  DX = X - XA
  DP = SQR(DX ^ 2 + DY ^ 2)
  P = P + 2 * DP
  IF I MOD IT1 = 0 THEN
    Y1(I / IT1 - 1) = Y
    P1(I / IT1 - 1) = P
  END IF
  XA = X
NEXT I
```

```
FOR I = 1 TO NIT2%
  Y = YM1 + I * DY
  X = K / 2 * Y ^ M
  DX = X - XA
  DP = SQR(DX ^ 2 + DY ^ 2)
  P = P + 2 * DP
  IF I MOD IT2 = 0 THEN
```



```

Y2(I / IT2 - 1) = Y
P2(I / IT2 - 1) = P
END IF
XA = X
NEXT I

```

' Ajuste de mínimos cuadrados de grado n

```

N1 = 5      ' Grado del polinomio 1
N2 = 4      ' Grado del polinomio 2
DIM A1(N1, N1 + 1), M1(N1, N1 + 1), R1(N1)
DIM A2(N2, N2 + 1), M2(N2, N2 + 1), R2(N2)
FOR I = 0 TO N1
  FOR J = 0 TO N1
    FOR L = 0 TO M1
      A1(I, J) = A1(I, J) + Y1(L) ^ (N1 + J - I)
    NEXT L
  NEXT J
  FOR L = 0 TO M1
    A1(N1 - I, N1 + 1) = A1(N1 - I, N1 + 1) + P1(L) * Y1(L) ^ (I)
  NEXT L
NEXT I

```

```

FOR I = 0 TO N2
  FOR J = 0 TO N2
    FOR L = 0 TO M2
      A2(I, J) = A2(I, J) + Y2(L) ^ (N2 + J - I)
    NEXT L
  NEXT J
  FOR L = 0 TO M2
    A2(N2 - I, N2 + 1) = A2(N2 - I, N2 + 1) + P2(L) * Y2(L) ^ (I)
  NEXT L
NEXT I

```

' Solución del sistema de ecuaciones lineales

```

FOR I = 0 TO N1 - 1
  FOR J = I + 1 TO N1
    F1 = A1(I, I) / A1(J, I)
    FOR L = I TO N1 + 1
      A1(J, L) = F1 * A1(J, L) - A1(I, L)
    NEXT L
  NEXT J
NEXT I

```

```

FOR I = 0 TO N2 - 1
  FOR J = I + 1 TO N2
    F2 = A2(I, I) / A2(J, I)
    FOR L = I TO N2 + 1
      A2(J, L) = F2 * A2(J, L) - A2(I, L)
    NEXT L
  NEXT J
NEXT I

R1(N1) = A1(N1, N1 + 1) / A1(N1, N1)
R2(N2) = A2(N2, N2 + 1) / A2(N2, N2)

FOR I = N1 - 1 TO 0 STEP -1
  S1 = 0
  FOR J = I + 1 TO N1
    S1 = S1 + A1(I, J) * R1(J)
  NEXT J
  R1(I) = (A1(I, N1 + 1) - S1) / A1(I, I)
NEXT I

FOR I = N2 - 1 TO 0 STEP -1
  S2 = 0
  FOR J = I + 1 TO N2
    S2 = S2 + A2(I, J) * R2(J)
  NEXT J
  R2(I) = (A2(I, N2 + 1) - S2) / A2(I, I)
NEXT I

EM1 = 0      ' Error máximo en el 1er polinomio
EM2 = 0      ' Error máximo en el 2º polinomio

' Escritura del archivo para comparación de resultados

OPEN "O", #2, ARCH2$
PRINT #2, "Tirante  Perímetro  Perímetro  Error"
PRINT #2, " (m)  mojado real  mojado estimado  (%)"
PRINT #2, ""
FOR I = 0 TO M1
  FOR J = 0 TO N1
    PE1(I) = PE1(I) + R1(J) * Y1(I) ^ J
  NEXT J
  IF Y1(I) <> 0 THEN E1 = 100 * (PE1(I) - P1(I)) / P1(I)
  IF ABS(E1) > ABS(EM1) THEN
    YE1 = Y1(I)

```

```

    EM1 = E1
  END IF
  PRINT #2, USING "###.### ###.### ###.### ###.###"; Y1(I); P1(I); PE1(I); E1
NEXT I

FOR I = 0 TO M2
  FOR J = 0 TO N2
    PE2(I) = PE2(I) + R2(J) * Y2(I) ^ J
  NEXT J
  E2 = 100 * (PE2(I) - P2(I)) / P2(I)
  IF ABS(E2) > ABS(EM2) THEN
    YE2 = Y2(I)
    EM2 = E2
  END IF
  PRINT #2, USING "###.### ###.### ###.### ###.###"; Y2(I); P2(I); PE2(I); E2
NEXT I

PRINT #2, ""
PRINT #2, "Grado del 1er polinomio: "; N1; "de 0 a"; YM1; "m"
PRINT #2, "Grado del 2º polinomio: "; N2; "de"; YM1; "m a"; YM2; "m"
PRINT #2, "Forma general: A0 + A1*X + A2*X^2 + ... + AN*X^N"
PRINT #2, ""
PRINT #2, "Coeficientes y errores máximos de los polinomios:"
PRINT #2, ""

FOR J = 0 TO N1
  PRINT #2, "A1("; J; ")= "; R1(J)
NEXT J
PRINT #2, ""
PRINT #2, "Error máximo en el 1er polinomio: "; EM1; "%"
PRINT #2, "correspondiente a un tirante de "; YE1; "m"
PRINT #2, ""

FOR J = 0 TO N2
  PRINT #2, "A2("; J; ")= "; R2(J)
NEXT J
PRINT #2, ""
PRINT #2, "Error máximo en el 2º polinomio: "; EM2; "%"
PRINT #2, "correspondiente a un tirante de "; YE2; "m"
CLOSE #2
OPEN "O", #1, ARCH1$
PRINT #1, K; M; LL; S0; RUG
PRINT #1, Q; DDX; YYF
PRINT #1, YM1; N1;

```

```
FOR I = 0 TO N1
  PRINT #1, R1(I);
NEXT I
PRINT #1, ""
PRINT #1, N2;
FOR I = 0 TO N2
  PRINT #1, R2(I);
NEXT I
PRINT #1, ""
CLOSE #1
END
```

```
FOR I = 0 TO N1
  PRINT #1, R1(I);
NEXT I
PRINT #1, ""
PRINT #1, N2;
FOR I = 0 TO N2
  PRINT #1, R2(I);
NEXT I
PRINT #1, ""
CLOSE #1
END
```

DECLARE SUB DINAMICA ()
DECLARE SUB PANTALLA ()
DECLARE SUB SECCION ()

PROGRAMA " FGV-SUB.BAS "

· **Análisis de perfiles con flujo gradualmente variado en**
· **canales de sección rectangular, triangular o parabólica**
· **(Flujo subcrítico) Ver. Ago 1º, 1994**

· **Ing. Luis Eduardo Franco Hernández**
· **Instituto de Ingeniería**

· **= Descripción de variables =**

· **+ Sección exponencial:**

· **El ancho de la superficie libre del agua (m) con un tirante y**
· **en una sección exponencial se define como: $B = K * y^M$**

· **K Constante de proporcionalidad de B**

· **M Exponente:**

· **M = 0 Sección rectangular**

· **M = 1 Sección triangular**

· **M = 0.5 Sección parabólica**

· **$0 \leq M \leq 1$ Sección exponencial**

· **S0 Pendiente de plantilla (m/m)**

· **RUG Coeficiente de rugosidad de Manning**

· **L Longitud del canal (m)**

· **N1, N2 Grado de los polinomios de ajuste del perímetro mojado**

· **(secciones exponenciales: $0 < M < 1$)**

· **YM1 Máximo tirante para la 1ª función de ajuste**

· **A1(), A2() Coeficientes de ambos polinomios**

· **+ Condiciones hidráulicas del canal:**

· **Q Gasto (m^3/s)**

· **YF Tirante al final del canal (m)**

· **(Condición de frontera en flujo permanente subcrítico)**

· **+ Parámetros de cálculo:**

· **DX Intervalo de cálculo (m)**

· **NI Número de intervalos**

· **+ Parámetros en la sección de cálculo:**

· **I Número de sección**

· **XS Ubicación de la sección (m) con respecto a la inicial ($X=L$)**

· **CS Cota de plantilla de la sección (m)**

· **YS Tirante (m)**

· **YH Tirante hidráulico (m)**

· **CA Cota de la superficie libre del agua (m)**

- ' VS Velocidad del flujo (m/s)
- ' FR Número de Froude (adim)
- ' AH Area hidráulica (m²)
- ' PM Perímetro mojado (m)
- ' BS Ancho de la superficie libre (m)
- ' SF Pendiente de fricción (m/m)
- ' + Variables auxiliares:
- ' C Valor de la función de flujo gradualmente variado
- ' CI Cota inicial de plantilla para el cálculo
- ' CF Cota final de plantilla en el cálculo
- ' C1, C2, C3, C4 Valores de la función de flujo gradualmente variado

COMMON SHARED K, M, S0, RUG, L, Q, YF, DX, NI, YM1, N1, N2, A10, A20
 COMMON SHARED XS, CS, YS, YH, CA, VS, FR, AH, PM, BS, SF, C, CI, CF
 CONST GRAV = 9.80665

```
CLS
COLOR 14
LOCATE 11, 34
PRINT "FGV-SUB.BAS"
COLOR 15
PRINT TAB(23); "Cálculo de perfiles hidráulicos en"
PRINT TAB(25); "canales de sección exponencial"
PRINT ""
```

' Lectura del archivo de datos del canal

```
LOCATE , 11
INPUT "Nombre del archivo de datos (A:\*.DAT sin ext): "; ARCH$
ARCH1$ = ARCH$ + ".DAT"
ARCH2$ = ARCH$ + ".INI"
OPEN "I", #1, ARCH1$
INPUT #1, K, M, L, S0, RUG
INPUT #1, Q, DX, YF
IF (M <> 0) AND (M <> 1) THEN
  INPUT #1, YM1, N1
  DIM A1(N1)
  FOR I = 0 TO N1
    INPUT #1, A1(I)
  NEXT I
  INPUT #1, N2
  DIM A2(N2)
  FOR I = 0 TO N2
    INPUT #1, A2(I)
```

**NEXT I
END IF
CLOSE #1**

' Almacena los resultados para su uso en el método de las características

OPEN "O", #2, ARCH2\$

' Datos iniciales para el cálculo

**CI = 0
CF = CI + S0 * L
NI = L \ DX
CA = CI + YF**

CALL PANTALLA

**XS = 0
CS = 0
YS = YF
CA = CS + YS**

CALL SECCION

**PRINT TAB(8); USING "#### #.##### #.##### #.##### #.#####"; 0; XS; YS;
VS; FR; SF
PRINT #2, L - XS, YS, VS**

' Cálculo del tirante hidráulico por medio
' del Método de Runge Kutta de 4º Orden

**FOR I = 1 TO NI
Y1 = YS
CALL SECCION
CALL DINAMICA
C1 = C
YS = Y1 - .5 * C1 * DX
CALL SECCION
CALL DINAMICA
C2 = C
YS = Y1 - .5 * C2 * DX
CALL SECCION
CALL DINAMICA**


```

C3 = C
YS = Y1 - C3 * DX
CALL SECCION
CALL DINAMICA
C4 = C
YS = Y1 - (C1 + 2 * (C2 + C3) + C4) * DX / 6
CALL SECCION
XS = XS + DX
CS = CI + S0 * XS
CA = CS + YS

```

```

' Centinela para evitar cálculos erróneos
' cuando se presenta un cambio de régimen

```

```

IF FR >= .99 THEN
PRINT
PRINT TAB(7); " SE PRESENTA CAMBIO DE REGIMEN EN LA SECCION "; I; " EN "; XS; "
M"
PRINT
PRINT #2,
PRINT #2, TAB(7); "SE PRESENTA CAMBIO DE REGIMEN EN LA SECCION "; I; " EN "; XS;
" M"
PRINT #2,
STOP
END IF
PRINT TAB(8); USING "#### ###.### ##.### ##.### ##.### ##.###"; I; XS;
YS; VS; FR; SF
PRINT #2, L - XS, YS, VS
LINE -(L - XS, CA), 3
NEXT I
CLOSE #2
END

```

SUB DINAMICA

```

' Cálculo de la función de flujo gradualmente variado
C = (S0 - (Q ^ 2 * PM ^ (4 / 3) * RUG ^ 2) / AH ^ (10 / 3)) / (1 - (Q ^ 2 * BS) / (GRAV * AH ^ 3))
END SUB

```

SUB PANTALLA

```

' Resultados en pantalla
CLS
SCREEN 12
COLOR 14
PRINT TAB(19); "Cálculo de perfiles hidráulicos en canales"

```

```

VIEW (10, 25)-(630, 245), 1, 10
WINDOW (-.02 * L, -.1 * YF)-(1.02 * L, CF + 2.1 * YF)
LINE (0, CF)-(L, CI), 12
LINE (L, CA)-(L, CA), 3
VIEW PRINT 17 TO 20
PRINT "          CALCULO POR INTERVALOS"
COLOR 15
PRINT TAB(7); "SECCION UBICACION TIRANTE VELOCIDAD NUMERO PENDIENTE"
PRINT TAB(10); "# (MTS) (M) (M/S) FROUDE DE FRICCION"
VIEW PRINT 21 TO 30
END SUB

```

SUB SECCION

```

' Cálculo de parámetros hidráulicos
SELECT CASE M
CASE IS = 0 ' Sección rectangular
  BS = K
  AH = BS * YS
  PM = BS + 2 * YS
CASE IS = 1 ' Sección triangular
  BS = K * YS
  AH = .5 * BS * YS
  PM = 2 * SQR((BS / 2) ^ 2 + YS ^ 2)
CASE 0 TO 1 ' Sección parabólica
  BS = K * YS ^ M
  AH = K / (M + 1) * YS ^ (M + 1)
  IF YS < YM1 THEN
    PM = 0
    FOR J = 0 TO N1
      PM = PM + A1(J) * YS ^ J
    NEXT J
  ELSE
    PM = 0
    FOR J = 0 TO N2
      PM = PM + A2(J) * YS ^ J
    NEXT J
  END IF
CASE ELSE
END SELECT
YH = AH / BS
VS = Q / AH
FR = VS / (SQR(GRAV * YH))
SF = (RUG * VS / ((AH / PM) ^ (2 / 3))) ^ 2
END SUB

```

DECLARE SUB DINAMICA ()
DECLARE SUB PANTALLA ()
DECLARE SUB SECCION ()

PROGRAMA " FGV-SUP.BAS "

Análisis de perfiles con flujo gradualmente variado en
canales de sección rectangular, triangular o parabólica
(Flujo supercrítico) Ver. Ago 1º, 1994

Ing. Luis Eduardo Franco Hernández
Instituto de Ingeniería

= Descripción de variables =

- + Sección exponencial:
 - El ancho de la superficie libre del agua (m) con un tirante y en una sección exponencial se define como: $B = K * y^M$
 - K** Constante de proporcionalidad de B
 - M** Exponente:
 - M = 0** Sección rectangular
 - M = 1** Sección triangular
 - M = 0.5** Sección parabólica
 - $0 \leq M \leq 1$ Sección exponencial
 - S0** Pendiente de plantilla (m/m)
 - RUG** Coeficiente de rugosidad de Manning
 - L** Longitud del canal (m)
 - N1, N2** Grado de los polinomios de ajuste del perímetro mojado (secciones exponenciales: $0 < M < 1$)
 - YM1** Máximo tirante para la 1ª función de ajuste
 - A1(), A2()** Coeficientes de ambos polinomios
- + Condiciones hidráulicas del canal:
 - Q** Gasto (m^3/s)
 - YI** Tirante al inicio del canal (m)
(Condición de frontera en flujo permanente supercrítico)
- + Parámetros de cálculo:
 - DX** Intervalo de cálculo (m)
 - NI** Número de intervalos
- + Parámetros en la sección de cálculo:
 - I** Número de sección
 - XS** Ubicación de la sección (m) con respecto a la inicial ($X=0$)
 - CS** Cota de plantilla de la sección (m)
 - YS** Tirante (m)
 - YH** Tirante hidráulico (m)
 - CA** Cota de la superficie libre del agua (m)

- ' VS Velocidad del flujo (m/s)
- ' FR Número de Froude (adim)
- ' AH Area hidráulica (m²)
- ' PM Perímetro mojado (m)
- ' BS Ancho de la superficie libre (m)
- ' SF Pendiente de fricción (m/m)
- ' + Variables auxiliares:
- ' C Valor de la función de flujo gradualmente variado
- ' CI Cota inicial de plantilla para el cálculo
- ' CF Cota final de plantilla en el cálculo
- ' C1, C2, C3, C4 Valores de la función de flujo gradualmente variado

COMMON SHARED K, M, S0, RUG, L, Q, YI, DX, N1, YM1, N1, N2, A10, A20
 COMMON SHARED XS, CS, YS, YH, CA, VS, FR, AH, PM, BS, SF, C, CI, CF
 CONST GRAV = 9.80665

CLS
 COLOR 14
 LOCATE 11, 34
 PRINT "FGV-SUP.BAS"
 COLOR 15
 PRINT TAB(23); "Cálculo de perfiles hidráulicos en"
 PRINT TAB(25); "canales de sección exponencial"
 PRINT ""

' Lectura del archivo de datos del canal

```
LOCATE , 11
INPUT "Nombre del archivo de datos (A:\*.DAT sin ext): "; ARCH$
ARCH1$ = ARCH$ + ".DAT"
ARCH2$ = ARCH$ + ".INI"
OPEN "I", #1, ARCH1$
INPUT #1, K, M, L, S0, RUG
INPUT #1, Q, DX, YI
IF (M <> 0) AND (M <> 1) THEN
  INPUT #1, YM1, N1
  DIM A1(N1)
  FOR I = 0 TO N1
    INPUT #1, A1(I)
  NEXT I
  INPUT #1, N2
  DIM A2(N2)
  FOR I = 0 TO N2
    INPUT #1, A2(I)
```

**NEXT I
END IF
CLOSE #1**

' Almacena los resultados para su uso en el método de las características

OPEN "O", #2, ARCH2\$

' Datos iniciales para el cálculo

**CF = 0
CI = CF + S0 * L
NI = L \ DX
CA = CI + YI**

CALL PANTALLA

**XS = 0
CS = CI
YS = YI
CA = CS + YS**

CALL SECCION

**PRINT TAB(8); USING "#### ###.## ##.##### ##.##### ##.##### ##.#####"; 0; XS; YS;
VS; FR; SF
PRINT #2, XS, YS, VS**

' Cálculo del tirante hidráulico por medio
' del Método de Runge Kutta de 4º Orden

**FOR I = 1 TO NI
Y1 = YS
CALL SECCION
CALL DINAMICA
C1 = C
YS = Y1 + .5 * C1 * DX
CALL SECCION
CALL DINAMICA
C2 = C
YS = Y1 + .5 * C2 * DX
CALL SECCION
CALL DINAMICA**

```

C3 = C
YS = Y1 + C3 * DX
CALL SECCION
CALL DINAMICA
C4 = C
YS = Y1 + (C1 + 2 * (C2 + C3) + C4) * DX / 6
CALL SECCION
XS = XS + DX
CS = CI - S0 * XS
CA = CS + YS

```

- ' Centinela para evitar cálculos erróneos
- ' cuando se presenta un cambio de régimen

```

IF FR < 1 THEN
  PRINT
  PRINT TAB(7); " SE PRESENTA CAMBIO DE REGIMEN EN LA SECCION "; I; " EN "; XS; "
M"
  PRINT
  PRINT #2,
  PRINT #2, TAB(7); "SE PRESENTA CAMBIO DE REGIMEN EN LA SECCION "; I; " EN "; XS;
" M"
  PRINT #2,
  STOP
END IF
PRINT TAB(8); USING "#### ###.### ##.### ##.### ##.### ##.###"; I; XS;
YS; VS; FR; SF
PRINT #2, XS, YS, VS
LINE -(XS, CA), 3
NEXT I
CLOSE #2
END

```

SUB DINAMICA

```

' Cálculo de la función de flujo gradualmente variado
C = (S0 - (Q ^ 2 * PM ^ (4 / 3) * RUG ^ 2) / AH ^ (10 / 3)) / (1 - (Q ^ 2 * BS) / (GRAV * AH ^ 3))
END SUB

```

SUB PANTALLA

```

' Resultados en pantalla
CLS
SCREEN 12
COLOR 14
PRINT TAB(19); "Cálculo de perfiles hidráulicos en canales"

```

```

VIEW (10, 25)-(630, 245), 1, 10
WINDOW (-.02 * L, -.2 * YI)-(1.02 * L, CI + 1.2 * YI)
LINE (0, CI)-(L, CF), 12
LINE (0, CA)-(0, CA), 3
VIEW PRINT 17 TO 20
PRINT "          CALCULO POR INTERVALOS"
COLOR 15
PRINT TAB(7); "SECCION UBICACION TIRANTE VELOCIDAD NUMERO PENDIENTE"
PRINT TAB(10); "# (MTS) (M) (M/S) FROUDE DE FRICCION"
VIEW PRINT 21 TO 30
END SUB

```

SUB SECCION

```

' Cálculo de parámetros hidráulicos
SELECT CASE M
CASE IS = 0 ' Sección rectangular
  BS = K
  AH = BS * YS
  PM = BS + 2 * YS
CASE IS = 1 ' Sección triangular
  BS = K * YS
  AH = .5 * BS * YS
  PM = 2 * SQR((BS / 2) ^ 2 + YS ^ 2)
CASE 0 TO 1 ' Sección parabólica
  BS = K * YS ^ M
  AH = K / (M + 1) * YS ^ (M + 1)
  IF YS < YM1 THEN
    PM = 0
    FOR J = 0 TO N1
      PM = PM + A1(J) * YS ^ J
    NEXT J
  ELSE
    PM = 0
    FOR J = 0 TO N2
      PM = PM + A2(J) * YS ^ J
    NEXT J
  END IF
CASE ELSE
END SELECT
YH = AH / BS
VS = Q / AH
FR = VS / (SQR(GRAV * YH))
SF = (RUG * VS / ((AH / PM) ^ (2 / 3))) ^ 2
END SUB

```

DECLARE SUB FRONTERA1 ()
 DECLARE SUB FRONTERA2 ()
 DECLARE SUB INTERCAMBIO ()
 DECLARE SUB INTERMEDIOS ()
 DECLARE SUB INTERPOLA1 ()
 DECLARE SUB INTERPOLA2 ()
 DECLARE SUB PANTALLA ()
 DECLARE SUB RAIZ ()
 DECLARE SUB RESULTADOS ()
 DECLARE SUB SECCION ()
 DECLARE SUB VARIABLE ()

```

'
'           "MCSUBFF.BAS"
'
'   Programa para ilustrar el cálculo mediante el
'   Método de las características (Flujo subcrítico)
'   Condición de frontera aguas abajo: tirante fijo
'   (Sólo si es mayor al tirante crítico)
'           Tesis de Licenciatura
'
'           Ing. Luis Eduardo Franco Hernández
'           Instituto de Ingeniería
'           Versión Ago 1º, 1994
'
'           = Definición de variables =
'
' + Sección exponencial:
'   El ancho de la superficie libre del agua (m) con un tirante y
'   en una sección exponencial se define como:  $B = K * y^M$ 
'   K   Constante de proporcionalidad de B
'   M   Exponente:
'       M = 0   Sección rectangular
'       M = 1   Sección triangular
'        $0 < M < 1$    Sección parabólica
'   S0  Pendiente de plantilla (m/m)
'   L   Longitud del canal (m)
'   RUG Coeficiente de rugosidad de Manning
'   N1, N2 Grado de los polinomios de ajuste del perímetro mojado
'         (secciones exponenciales:  $0 < M < 1$ )
'   YM1 Máximo tirante para la 1ª función de ajuste
'   A1(), A2() Coeficientes de ambos polinomios
' + Condiciones iniciales del canal:
'   QI  Gasto inicial (m³/s)
'   YF  Tirante al final del canal (m)
'         (Condición de frontera en flujo permanente subcrítico)
  
```


- + Características del hidrograma:
- NP Número de puntos del hidrograma
- THID Tiempo máximo del hidrograma (min)
- QMAX Gasto máximo del hidrograma (m^3/s)
- TH() Tiempo de cada punto del hidrograma (min)
- QH() Gasto en cada punto del hidrograma (m^3/s)
- + Parámetros de cálculo:
- DX Intervalo de cálculo (m)
- DT Intervalo de tiempo (seg)
- NI Número de intervalos
- TMAX Tiempo total de cálculo (seg)
- X() Ubicación de la sección (m)
- T() Tiempo (seg)
- Y() Tirante (m)
- Q() Gasto (m^3/s)
- V() Velocidad del flujo (m/s)
- C() Celeridad (m/s)
- W() Variable de Escoffier (m/s)
- A() Area hidráulica (m^2)
- B() Ancho de la superficie libre del agua (m)
- P() Perímetro mojado (m)
- SF() Pendiente de fricción (m/m)
- F() Pendiente de la característica positiva (V + C)
- G() Pendiente de la característica negativa (V - C)
- + Variables auxiliares:
- YINI() Tirantes iniciales de cálculo
- YMAX() Tirantes máximos durante el cálculo
- J, Z Definen el punto J en T, y el Z en T + DT
- YS Tirante (m)
- BS Ancho de la superficie libre del agua (m)
- AH Area hidráulica (m^2)
- PM Perímetro mojado (m)
- PUNTO Número de punto en el cálculo
- TOL Tolerancia de cálculo
- MEMS Activar si se desea memoria de cálculo (SI/NO)
- VCMAX Variable que almacena (V+C)máx durante el cálculo
- COUR Variable que define (V+C)máx, si existe (V+C) mayor durante el cálculo, COUR deberá incrementarse (Condición de Courant, Friedrics y Lewy)
- VOLENT, VOLSAL Volúmenes de entrada y salida del canal
- YR Tirante obtenido en la frontera aguas arriba
- TP Dimensión máxima de arreglos punto-resultado
- XP, XQ Ubicación de los puntos P y Q
- VP, VQ Interpolación de la velocidad en P y Q

- ' CP, CQ Interpolación de la celeridad en P y Q
- ' SFP, SFQ Pendiente de fricción interpolada en P y Q
- ' K1, B1 Variables intermedias
- ' VENT Define si se desea ventana de observación (zoom)
- ' XINF, TINF, XSUP, TSUP Coordenadas de la ventana de observación (zoom)
- ' C1, C2, C3 Constantes 1, 2 y 3
- ' D, D1, D2 Función, 1ª derivada y 2ª derivada (Mét. de Newton Raphson)
- ' + GRAF Selección del tipo de gráfica y variables de dimensionamiento:
 - ' C ó c .- Malla de características
 - ' G ó g .- Hidrogramas en la sección inicial y en la final
 - ' P ó p .- Perfiles de flujo
- ' LMAXX, YMAXX, QMAXX, TMAXX, DIST1, DIST2, INT1, INT2

```
COMMON SHARED K, M, S0, RUG, L, Q1, YF, TP, NP, QMAX, TH(), QH(), DX, DT, NI, TMAX
COMMON SHARED X(), T(), CPO, YO, QO, VO, CO, WO, BO, AO, PO, SFO, FO, GO
COMMON SHARED J, Z, YS, BS, AH, PM, PUNTO, TOL, MEM$, VCMAX, COUR, VOLENT,
VOLSAL
COMMON SHARED YINI(), YMAX(), YR, XP, XQ, VP, VQ, WP, WQ, SFP, SFQ, C1
COMMON SHARED GRAF AS STRING * 1, DIST1, DIST2, LMAXX, YMAXX, YM1, N1, N2, A1(), A2()
COMMON SHARED VENT AS STRING * 1, XINF, XSUP, TINF, TSUP
```

```
CONST GRAV = 9.80665
```

```
PUNTO = 0
```

```
TOL = .000001
```

```
MEM$ = "NO"
```

```
VCMAX = 0
```

```
COUR = 10
```

```
VOLENT = 0
```

```
VOLSAL = 0
```

- ' Lectura de datos y condiciones iniciales

```
CLS
```

```
COLOR 14
```

```
LOCATE 11, 25
```

```
PRINT "Método de las características"
```

```
COLOR 15
```

```
LOCATE 12, 9
```

```
PRINT "Ruta de acceso y nombre del archivo de datos (A:\* o * sin ext)"
```

```
LOCATE 13, 35
```

```
INPUT ARCH$
```

```
LOCATE 16
```

```
PRINT TAB(19); "(Características, Gastos o perfiles)"
```

```
LOCATE 15, 19
```

```

INPUT "Tipo de gráfica deseada (C, G o P): "; GRAF
IF (GRAF = "C") OR (GRAF = "c") THEN
  LOCATE 17, 19
  PRINT "Desea una ventana de observación (S/N)";
  INPUT VENT
END IF
IF (VENT = "S") OR (VENT = "s") THEN
  PRINT
  PRINT TAB(20); "Coordenadas de la ventana de observación"
  LOCATE , 26: INPUT "Coordenada menor en X "; XINF
  LOCATE , 26: INPUT "Coordenada mayor en X "; XSUP
  LOCATE , 26: INPUT "Coordenada menor en T "; TINF
  LOCATE , 26: INPUT "Coordenada mayor en T "; TSUP
END IF

ARCH1$ = ARCH$ + ".DAT" ' Datos del canal
ARCH2$ = ARCH$ + ".INI" ' Condiciones iniciales del canal
ARCH3$ = ARCH$ + ".HID" ' Hidrograma de entrada
ARCH4$ = ARCH$ + ".RES" ' Resultados
ARCH5$ = ARCH$ + ".MEM" ' Memoria de cálculo
ARCH6$ = ARCH$ + ".TIR" ' Tirantes iniciales y máximos en el cálculo

OPEN "I", #1, ARCH1$
INPUT #1, K, M, L, S0, RUG
INPUT #1, QI, DX, YF
IF (M <> 0) AND (M <> 1) THEN
  INPUT #1, YM1, NI
  DIM A1(NI)
  FOR I = 0 TO NI
    INPUT #1, A1(I)
  NEXT I
  INPUT #1, N2
  DIM A2(N2)
  FOR I = 0 TO N2
    INPUT #1, A2(I)
  NEXT I
END IF
CLOSE #1
DT = DX / COUR
NI = L \ DX
TP = 2 * (NI + 1)

DIM X(TP), T(TP), CP(TP), Y(TP), Q(TP), V(TP), C(TP), W(TP)
DIM B(TP), A(TP), P(TP), SF(TP), F(TP), G(TP), YINI(NI), YMAX(NI)

```

```

OPEN "I", #2, ARCH2$
FOR I = NI TO 0 STEP -1
  INPUT #2, X(I), Y(I), V(I)
  YINI(I) = Y(I)
  T(I) = 0
  CP(I) = S0 * (L - X(I))
  Q(I) = QI
  YS = Y(I)
  CALL SECCION
  B(I) = BS
  A(I) = AH
  P(I) = PM
  C(I) = 1 / SQR(M + 1) * SQR(GRAV * Y(I))
  W(I) = 2 * SQR(M + 1) * SQR(GRAV * Y(I))
  SF(I) = ((RUG * V(I)) / ((A(I) / P(I)) ^ (2 / 3))) ^ 2
  F(I) = V(I) + C(I)
  G(I) = V(I) - C(I)
NEXT I
CLOSE #2

```

' Lectura del hidrograma de entrada

```

OPEN "I", #3, ARCH3$
INPUT #3, NP, THID, QMAX
TMAX = 2 * 60 * THID          ' Conversión a segundos
DIM TH(NP), QH(NP)
FOR I = 0 TO (NP - 1)
  INPUT #3, TH(I), QH(I)
  TH(I) = 60 * TH(I)          ' Conversión a segundos
NEXT I
CLOSE #3

```

```

OPEN "O", #4, ARCH4$
IF MEMS <> "NO" THEN OPEN "O", #5, ARCH5$

```

```

CALL RESULTADOS
CALL PANTALLA

```

' Método de las características

```

Z = NI
DO
  CALL VARIABLE
  CALL FRONTERA1

```

```

FOR I = 1 TO NI - 1
  CALL VARIABLE
  CALL INTERMEDIOS
NEXT I
CALL VARIABLE
CALL FRONTERA2
CALL INTERCAMBIO
LOOP UNTIL T(Z) >= TMAX

```

```

OPEN "O", #6, ARCH6$
FOR I = 0 TO NI
  PRINT #6, USING "#####.## ##.##### ##.#####"; X(I); YINI(I); YMAX(I)
NEXT I
CLOSE #6

```

```

PRINT TAB(11); USING "Ventr= #####.## ; Vsal= #####.## ; Dif= #####.##"; VOLENT;
VOLSAL; VOLENT - VOLSAL
PRINT TAB(23); USING "Cour= ###.#### ; VCmáx= ###.####"; COUR; VCMAX

```

```

CLOSE #4
IF MEM$ <> "NO" THEN CLOSE #5
END

```

SUB FRONTERA1

' Frontera aguas arriba:

```

X(Z) = 0
T(Z) = T(J) + DT

```

' Tránsito de la avenida

```

SELECT CASE T(Z)
CASE IS <= 0
  Q(Z) = QH(0)
CASE IS >= TH(NP - 1)
  Q(Z) = QH(NP - 1)
CASE ELSE
  II = 0
  WHILE T(Z) > TH(II)
    II = II + 1
  WEND
  Q(Z) = QH(II - 1) + ((QH(II) - QH(II - 1)) / (TH(II) - TH(II - 1))) * (T(Z) - TH(II - 1))
END SELECT

```

' **Busqueda de la raíz**

CALL INTERPOLA2

C1 = (VQ - WQ) + GRAV * DT * (S0 - .5 * (SFQ + SF(J)))

YR = Y(J)

CALL RAIZ

' **Resultados**

Y(Z) = YR

IF Y(Z) > YMAX(J) THEN YMAX(J) = Y(Z)

YS = Y(Z)

CALL SECCION

B(Z) = BS

A(Z) = AH

P(Z) = PM

C(Z) = 1 / SQR(M + 1) * SQR(GRAV * Y(Z))

W(Z) = 2 * SQR(M + 1) * SQR(GRAV * Y(Z))

V(Z) = C1 + W(Z)

SF(Z) = ((RUG * V(Z)) / ((A(Z) / P(Z)) ^ (2 / 3))) ^ 2

F(Z) = V(Z) + C(Z)

G(Z) = V(Z) - C(Z)

VOLENT = VOLENT + .5 * (Q(J) + Q(Z)) * DT

' **Gráficas**

SELECT CASE GRAF

CASE "c", "C"

LINE (XQ, T(J + 1))-(X(Z), T(Z)), 11

CASE ELSE

END SELECT

' **Archivo de resultados**

**IF MEMS <> "NO" THEN PRINT #5, USING "#####.## #####.### ##.#### ##.####
###.#### ##.#### ##.#### ##.#### ##.#### #####.### #####.### #####.### ##.#####";
PUNTO; X(Z); T(Z) / 60; Y(Z); Q(Z); V(Z); C(Z); W(Z); F(Z); G(Z); A(Z); B(Z); P(Z); SF(Z)**

PUNTO = PUNTO + 1

END SUB

SUB INTERCAMBIO

' Intercambio de variables

SELECT CASE GRAF

CASE "g", "G"

LINE (T(0), Q(0))-(T(NI + 1), Q(NI + 1)), 11

LINE (T(NI), Q(NI))-(T(Z), Q(Z)), 12

CASE "p", "P"

FOR I = 1 TO NI

LINE (X(I - 1), CP(I - 1) + Y(I - 1))-(X(I), CP(I) + Y(I)), 12

NEXT I

FOR I = 1 TO NI

LINE (X(NI + 1), CP(I - 1) + Y(NI + 1))-(X(NI + 1 + 1), CP(I) + Y(NI + 1 + 1)), 11

NEXT I

CASE ELSE

END SELECT

Z = NI

FOR I = 0 TO NI

X(I) = X(NI + 1 + I)

T(I) = T(NI + 1 + I)

Q(I) = Q(NI + 1 + I)

Y(I) = Y(NI + 1 + I)

V(I) = V(NI + 1 + I)

C(I) = C(NI + 1 + I)

W(I) = W(NI + 1 + I)

A(I) = A(NI + 1 + I)

P(I) = P(NI + 1 + I)

SF(I) = SF(NI + 1 + I)

F(I) = F(NI + 1 + I)

G(I) = G(NI + 1 + I)

' Revisa si debe incrementarse COUR

' Si lo hace, deberá disminuirse el intervalo de tiempo

IF F(I) > VCMAX THEN VCMAX = F(I)

NEXT I

' Resultados

PRINT USING "#####.### ###.### ##.### ##.##### #####.### ##.### ##.### ##.#####";

T(0) / 60; Q(0); Y(0); V(0); T(NI) / 60; Q(NI); Y(NI); V(NI)

IF T(0) MOD 1 * 60 = 0 THEN PRINT #4, USING "#####.### ###.### ##.### ##.#####

#####.### ##.### ##.### ##.#####"; T(0) / 60; Q(0); Y(0); V(0); T(NI) / 60; Q(NI); Y(NI); V(NI)

END SUB

SUB INTERCAMBIO

' Intercambio de variables

SELECT CASE GRAF

CASE "g", "G"

LINE (T(0), Q(0))-(T(NI + 1), Q(NI + 1)), 11

LINE (T(NI), Q(NI))-(T(Z), Q(Z)), 12

CASE "p", "P"

FOR I = 1 TO NI

LINE (X(I - 1), CP(I - 1) + Y(I - 1))-(X(I), CP(I) + Y(I)), 12

NEXT I

FOR I = 1 TO NI

LINE (X(NI + I), CP(I - 1) + Y(NI + I))-(X(NI + I + 1), CP(I) + Y(NI + I + 1)), 11

NEXT I

CASE ELSE

END SELECT

Z = NI

FOR I = 0 TO NI

X(I) = X(NI + 1 + I)

T(I) = T(NI + 1 + I)

Q(I) = Q(NI + 1 + I)

Y(I) = Y(NI + 1 + I)

V(I) = V(NI + 1 + I)

C(I) = C(NI + 1 + I)

W(I) = W(NI + 1 + I)

A(I) = A(NI + 1 + I)

P(I) = P(NI + 1 + I)

SF(I) = SF(NI + 1 + I)

F(I) = F(NI + 1 + I)

G(I) = G(NI + 1 + I)

' **Revisa si debe incrementarse COUR**

' **Si lo hace, deberá disminuirse el intervalo de tiempo**

IF F(I) > VCMAX THEN VCMAX = F(I)

NEXT I

' **Resultados**

PRINT USING "#####.### ###.#### ##.#### ##.#### #####.### ###.#### ##.#### ##.####";

T(0) / 60; Q(0); Y(0); V(0); T(NI) / 60; Q(NI); Y(NI); V(NI)

IF T(0) MOD 1 * 60 = 0 THEN PRINT #4, USING "#####.### ###.#### ##.#### ##.####

#####.### ###.#### ##.#### ##.####"; T(0) / 60; Q(0); Y(0); V(0); T(NI) / 60; Q(NI); Y(NI); V(NI)

END SUB

SUB INTERMEDIOS

X(Z) = X(J)
T(Z) = T(J) + DT

' Interpolación
CALL INTERPOLA1
CALL INTERPOLA2

' Resultados

V(Z) = .5 * ((VP + WP) + (VQ - WQ) + GRAV * DT * (2 * S0 - SF(J) - .5 * (SFP + SFQ)))
W(Z) = .5 * ((VP + WP) - (VQ - WQ) + .5 * GRAV * DT * (SFQ - SFP))

C(Z) = W(Z) / (2 * M + 2)
Y(Z) = (M + 1) / GRAV * C(Z) ^ 2
IF Y(Z) > YMAX(J) THEN YMAX(J) = Y(Z)
YS = Y(Z)

CALL SECCION

B(Z) = BS

A(Z) = AH

P(Z) = PM

Q(Z) = A(Z) * V(Z)

SF(Z) = ((RUG * V(Z)) / ((A(Z) / P(Z)) ^ (2 / 3))) ^ 2

F(Z) = V(Z) + C(Z)

G(Z) = V(Z) - C(Z)

' Gráfica X - T

SELECT CASE GRAF

CASE "c", "C"

LINE (XP, T(J - 1))-(X(Z), T(Z)), 11

LINE (XQ, T(J + 1))-(X(Z), T(Z)), 11

CASE ELSE

END SELECT

' Archivo de resultados

IF MEMS <> "NO" THEN PRINT #5, USING "#####.## #####.### ##.#### ##.####
###.#### ##.#### ##.#### ##.#### ##.#### #####.### #####.### #####.### ##.#####";

PUNTO; X(Z); T(Z) / 60; Y(Z); Q(Z); V(Z); C(Z); W(Z); F(Z); G(Z); A(Z); B(Z); P(Z); SF(Z)

PUNTO = PUNTO + 1

END SUB

SUB INTERPOLA1

' Determina la velocidad, la variable de Escoffier

' y la pendiente de fricción en Xp

DXP = DT * F(J - 1)

XP = X(J) - DXP

```

VP = V(J) - DXP / DX * (V(J) - V(J - 1))
WP = W(J) - DXP / DX * (W(J) - W(J - 1))
SFP = SF(J) - DXP / DX * (SF(J) - SF(J - 1))
END SUB

```

SUB INTERPOLA2

```

' Determina la velocidad, la variable de Escoffier
' y la pendiente de fricción en Xq
DXQ = -DT * G(J + 1)
XQ = X(J) + DXQ
VQ = V(J) + DXQ / DX * (V(J + 1) - V(J))
WQ = W(J) + DXQ / DX * (W(J + 1) - W(J))
SFQ = SF(J) + DXQ / DX * (SF(J + 1) - SF(J))
END SUB

```

SUB PANTALLA

```

' Resultados en pantalla
SCREEN 12
COLOR 14
PRINT TAB(15); "Tránsito de avenidas, método de las características"
VIEW (15, 20)-(625, 310), 1, 10
SELECT CASE GRAF
CASE "c", "C"
DIST1 = 100          ' Líneas a cada 100 m
DIST2 = 600          ' Líneas a cada 10 min (600 seg)
INT1 = L \ DIST1
INT2 = TMAX \ DIST2
LMAXX = INT1 * DIST1
TMAXX = INT2 * DIST2
IF L - LMAXX <> 0 THEN LMAXX = (INT1 + 1) * DIST1
IF TMAX - TMAXX <> 0 THEN TMAXX = (INT2 + 1) * DIST2

IF (VENT = "S") OR (VENT = "s") THEN
' Ventana de observación temporal (ZOOM)
WINDOW (XINF - 10, TINF - 2.5)-(XSUP + 10, TSUP + 2.5)
FOR I = XINF TO XSUP STEP DX
LINE (I, TINF)-(I, TSUP), 4 ' Cuadrícula en X
NEXT I
FOR I = TINF TO TSUP STEP DT
LINE (XINF, I)-(XSUP, I), 4 ' Cuadrícula en T
NEXT I
COLOR 15
LOCATE 21
PRINT TAB(17); USING "Equidistancias : ### m (DX) y ###.## seg (DT)"; DX; DT

```

```

ELSE
  WINDOW (-.02 * LMAXX, -.02 * TMAXX)-(1.02 * LMAXX, 1.02 * TMAXX)
  LINE (0, 0)-(LMAXX, 0), 15
  LINE (0, 0)-(0, TMAXX), 15
  FOR I = DIST1 TO LMAXX STEP DIST1
    LINE (I, -.01 * TMAXX)-(I, .01 * TMAXX), 15
  NEXT I
  FOR I = DIST2 TO TMAXX STEP DIST2
    LINE (-.004 * LMAXX, I)-(.004 * LMAXX, I), 15
  NEXT I
  COLOR 15
  LOCATE 21
  PRINT TAB(19); USING "Equidistancias : ### m (X) y ### min (T)"; DIST1; DIST2 / 60
END IF
CASE "g", "G"
  DIST1 = 300          ' Líneas a cada 5 min (300 seg)
  DIST2 = 5           ' Líneas a cada 5 m^3/s
  INT1 = TMAX \ DIST1
  INT2 = QMAX \ DIST2
  TMAXX = INT1 * DIST1
  QMAXX = INT2 * DIST2
  IF TMAX - TMAXX <> 0 THEN TMAXX = (INT1 + 1) * DIST1
  IF QMAX - QMAXX <> 0 THEN QMAXX = (INT2 + 1) * DIST2
  WINDOW (-.02 * TMAXX, -.02 * QMAXX)-(1.02 * TMAXX, 1.02 * QMAXX)
  LINE (0, 0)-(TMAXX, 0), 15
  LINE (0, 0)-(0, QMAXX), 15
  FOR I = DIST1 TO TMAXX STEP DIST1
    LINE (I, -.01 * QMAXX)-(I, .01 * QMAXX), 15
  NEXT I
  FOR I = DIST2 TO QMAXX STEP DIST2
    LINE (-.004 * TMAXX, I)-(.004 * TMAXX, I), 15
  NEXT I
  COLOR 15
  LOCATE 21
  PRINT TAB(18); USING "Equidistancias : ### min (T) y ### m^3/s (Q)"; DIST1 / 60; DIST2
CASE "p", "P"
  DIST1 = 100         ' Líneas a cada 100 m
  DIST2 = 1          ' Líneas a cada m
  INT1 = L \ DIST1
  INT2 = (S0 * L + 2 * Y(0)) \ DIST2
  LMAXX = INT1 * DIST1
  YMAXX = INT2 * DIST2
  IF L - LMAXX <> 0 THEN LMAXX = (INT1 + 1) * DIST1
  IF (S0 * L + 2 * Y(0)) - YMAXX <> 0 THEN YMAXX = (INT2 + 1) * DIST2

```

```

WINDOW (-.01 * LMAXX, -.02 * YMAXX)-(1.01 * LMAXX, 1.02 * YMAXX)
LINE (0, 0)-(LMAXX, 0), 15
LINE (0, 0)-(0, YMAXX), 15
FOR I = DIST1 TO LMAXX STEP DIST1
  LINE (I, -.01 * YMAXX)-(I, .01 * YMAXX), 15
NEXT I
FOR I = DIST2 TO YMAXX STEP DIST2
  LINE (-.004 * LMAXX, I)-(.004 * LMAXX, I), 15
NEXT I
LINE (0, S0 * L)-(L, 0), 14
COLOR 15
LOCATE 21
PRINT TAB(20); USING "Equidistancias : ### m (X) y ### m (Y)"; DIST1; DIST2
END SELECT
COLOR 14
PRINT "          AGUAS ARRIBA                      AGUAS ABAJO"
COLOR 15
PRINT " TIEMPO    GASTO    TIRANTE VELOCIDAD  TIEMPO    GASTO    TIRANTE
VELOCIDAD"
PRINT " min      m^3/s    m      m/s      min      m^3/s    m      m/s"
VIEW PRINT 26 TO 30
PRINT USING "#####.### ##.#### ##.#### ##.#### #####.### ##.#### ##.#### ##.####";
T(0) / 60; Q(0); Y(0); V(0); T(NI) / 60; Q(NI); Y(NI); V(NI)
END SUB

```

SUB RAIZ

```

' Determina el valor de YR utilizando el
' Método de Newton-Raphson modificado
KMAX = 2500
ITER = 0
DO
  ITER = ITER + 1
  D = 2 * SQR(GRAV * (M + 1)) * YR ^ (M + 3 / 2) + C1 * YR ^ (M + 1) - (M + 1) * Q(Z) / K
  D1 = 2 * SQR(GRAV * (M + 1)) * (M + 3 / 2) * YR ^ (M + 1 / 2) + C1 * (M + 1) * YR ^ M
  IF M = 1 THEN
    D2 = 2 * SQR(GRAV * (M + 1)) * (M + 3 / 2) * (M + 1 / 2) * YR ^ (M - 1 / 2) + C1 * (M +
1) * M
  ELSE
    D2 = 2 * SQR(GRAV * (M + 1)) * (M + 3 / 2) * (M + 1 / 2) * YR ^ (M - 1 / 2) + C1 * (M +
1) * M * YR ^ (M - 1)
  END IF
  CORR = (D / D1) * (1 + (D * D2) / (2 * D1 ^ 2))
  YR = YR - CORR
  IF ABS(CORR) < TOL THEN EXIT DO

```

```

IF ITER > KMAX THEN
  PRINT "No encuentre la raíz"
  STOP
END IF
LOOP UNTIL ITER > KMAX
END SUB

```

SUB RESULTADOS

```

' Apertura de archivos de resultados
PRINT #4, TAB(27); "Método de las Características"
PRINT #4, TAB(30); "Secciones exponenciales"
PRINT #4, TAB(29); DATE$; SPC(7); TIME$
PRINT #4,
PRINT #4, TAB(19); " K = "; K; " M = "; M; " L = "; L; " m "; " S = "; S0;
PRINT #4, TAB(19); " N = "; RUG; " ; dx = "; DX; " m "; " ; dt = "; DT; " seg"
PRINT #4, TAB(19); " QI = "; QI; " m^3/s "; " Tir. final = "; YF; " m "
PRINT #4, TAB(19); " Tiempo de tránsito de la Avenida: "; TMAX / 60; " min "
PRINT #4,
PRINT #4, "          AGUAS ARRIBA          AGUAS ABAJO"
PRINT #4, " TIEMPO  GASTO  TIRANTE  VELOCIDAD  TIEMPO  GASTO  TIRANTE
VELOCIDAD"
PRINT #4, " min    m^3/s    m    m/s    min    m^3/s    m    m/s"
PRINT #4,
PRINT #4, USING "#####.###  ###.####  ##.####  ###.####  #####.###  ###.####  ##.####
###.####"; T(0) / 60; Q(0); Y(0); V(0); T(NI) / 60; Q(NI); Y(NI); V(NI)
IF MEM$ <> "NO" THEN
  PRINT #5, TAB(61); "Método de las Características"
  PRINT #5, TAB(64); "Secciones exponenciales"
  PRINT #5, TAB(43); DATE$; SPC(7); TIME$
  PRINT #5,
  PRINT #5, TAB(53); " K = "; K; " M = "; M; " L = "; L; " m "; " S = "; S0
  PRINT #5, TAB(53); " N = "; RUG; " ; dx = "; DX; " m "; " ; dt = "; DT; " seg"
  PRINT #5, TAB(53); " QI = "; QI; " m^3/s "; " Tir. final = "; YF; " m "
  PRINT #5, TAB(53); " Tiempo de tránsito de la Avenida: "; TMAX / 60; " min "
  PRINT #5,
  PRINT #5, " PUNTO    X (I)    T (I)    Y (I)    Q (I)    V (I)    C (I)    W (I)    F (I)    G
(I)  A (I)    B (I)    P (I)    SF(I)"
  PRINT #5, " #      m      min      m      m^3/s    m/s      m/s      m/s      m/s      m^2
m      m      m/m"
  PRINT #5,
  FOR I = 0 TO NI
    PRINT #5, USING "#####.###  #####.###  #####.###  ##.####  ###.####  ###.####  ###.####
###.####  ###.####  ###.####  #####.###  #####.###  #####.###  ###.####"; PUNTO; X(I); T(I)
/ 60; Y(I); Q(I); V(I); C(I); W(I); F(I); G(I); A(I); B(I); P(I); SF(I)

```

```

PUNTO = PUNTO + 1
NEXT I
END IF
IF MEMS = "NO" THEN
  FOR I = 0 TO NI
    PUNTO = PUNTO + 1
  NEXT I
END IF
END SUB

```

SUB SECCION

SELECT CASE M

CASE IS = 0 ' Sección rectangular

BS = K

AH = BS * YS

PM = BS + 2 * YS

CASE IS = 1 ' Sección triangular

BS = K * YS

AH = .5 * BS * YS

PM = 2 * SQR((BS / 2) ^ 2 + YS ^ 2)

CASE 0 TO 1 ' Sección parabólica

BS = K * YS ^ M

AH = K / (M + 1) * YS ^ (M + 1)

IF YS < YM1 THEN

PM = 0

FOR II = 0 TO N1

PM = PM + A1(II) * YS ^ II

NEXT II

ELSE

PM = 0

FOR II = 0 TO N2

PM = PM + A2(II) * YS ^ II

NEXT II

END IF

CASE ELSE

END SELECT

END SUB

SUB VARIABLE

' Incrementa a J y a Z para calcular otro punto

Z = Z + 1

J = Z - (NI + 1)

END SUB

DECLARE SUB FRONTERA ()
DECLARE SUB INTERCAMBIO ()
DECLARE SUB INTERMEDIOS ()
DECLARE SUB INTERPOLA ()
DECLARE SUB PANTALLA ()
DECLARE SUB RESULTADOS ()
DECLARE SUB SECCION ()
DECLARE SUB VARIABLE ()

· **"MCSUPFC.BAS"**
· **Programa para ilustrar el cálculo mediante el**
· **Método de las características (Flujo supercrítico)**
· **Condición de frontera aguas arriba: tirante crítico**
· **Tesis de Licenciatura**
· **Ing. Luis Eduardo Franco Hernández**
· **Instituto de Ingeniería**
· **Versión Ago 1º, 1994**
· **= Definición de variables =**
· **+ Sección exponencial:**
· **El ancho de la superficie libre del agua (m) con un tirante y**
· **en una sección exponencial se define como: $B = K * y ^ M$**
· **K Constante de proporcionalidad de B**
· **M Exponente:**
· **M = 0 Sección rectangular**
· **M = 1 Sección triangular**
· **0 < M < 1 Sección parabólica**
· **S0 Pendiente de plantilla (m/m)**
· **L Longitud del canal (m)**
· **RUG Coeficiente de rugosidad de Manning**
· **N1, N2 Grado de los polinomios de ajuste del perímetro mojado**
· **(secciones exponenciales: 0 < M < 1)**
· **YM1 Máximo tirante para la 1ª función de ajuste**
· **A1(), A2() Coeficientes de ambos polinomios**
· **+ Condiciones iniciales del canal:**
· **QI Gasto inicial (m³/s)**
· **YF Tirante al inicio del canal (m)**
· **(Condición de frontera en flujo permanente supercrítico)**
· **+ Características del hidrograma:**
· **NP Número de puntos del hidrograma**
· **THID Tiempo máximo del hidrograma (min)**
· **QMAX Gasto máximo del hidrograma (m³/s)**

- TH() Tiempo de cada punto del hidrograma (min)
- QH() Gasto en cada punto del hidrograma (m³/s)
- + Parámetros de cálculo:
- DX Intervalo de cálculo (m)
- DT Intervalo de tiempo (seg)
- NI Número de intervalos
- TMAX Tiempo total de cálculo (seg)
- X() Ubicación de la sección (m)
- T() Tiempo (seg)
- Y() Tirante (m)
- Q() Gasto (m³/s)
- V() Velocidad del flujo (m/s)
- C() Celeridad (m/s)
- W() Variable de Escoffier (m/s)
- A() Area hidráulica (m²)
- B() Ancho de la superficie libre del agua (m)
- P() Perímetro mojado (m)
- SF() Pendiente de fricción (m/m)
- F() Pendiente de la característica positiva (V + C)
- G() Pendiente de la característica negativa (V - C)
- + Variables auxiliares:
- YINI() Tirantes iniciales de cálculo
- YMAX() Tirantes máximos durante el cálculo
- J, Z Definen el punto J en T, y el Z en T + DT
- YS Tirante (m)
- BS Ancho de la superficie libre del agua (m)
- AH Area hidráulica (m²)
- PM Perímetro mojado (m)
- PUNTO Número de punto en el cálculo
- TOL Tolerancia de cálculo
- MEM\$ Activar si se desea memoria de cálculo (SI/NO)
- VCMAX Variable que almacena (V+C)máx durante el cálculo
- COUR Variable que define (V+C)máx, si existe (V+C) mayor durante el cálculo, COUR deberá incrementarse (Condición de Courant, Friedrichs y Lewy)
- VOLENT, VOLSAL Volúmenes de entrada y salida del canal
- YR Tirante obtenido en la frontera aguas arriba
- TP Dimensión máxima de arreglos punto-resultado
- XP, XQ Ubicación de los puntos P y Q
- VP, VQ Interpolación de la velocidad en P y Q
- CP, CQ Interpolación de la celeridad en P y Q
- SFP, SFQ Pendiente de fricción interpolada en P y Q
- K1, B1 Variables intermedias
- VENT Define si se desea ventana de observación (zoom)

- ' XINF, TINF, XSUP, TSUP Coordenadas de la ventana de observación (zoom)
- ' C1, C2, C3 Constantes 1, 2 y 3
- ' D, D1, D2 Función, 1ª derivada y 2ª derivada (Mét. de Newton Raphson)
- ' + GRAF Selección del tipo de gráfica y variables de dimensionamiento:
- ' C ó c .- Malla de características
- ' G ó g .- Hidrogramas en la sección inicial y en la final
- ' P ó p .- Perfiles de flujo
- ' LMAXX, YMAXX, QMAXX, TMAXX, DIST1, DIST2, INT1, INT2

```

COMMON SHARED K, M, S0, RUG, L, QI, YF, TP, NP, QMAX, TH(), QH(), DX, DT, NI, TMAX
COMMON SHARED X(), T(), CP(), Y(), Q(), V(), C(), W(), B(), A(), P(), SF(), FO, G()
COMMON SHARED J, Z, YS, BS, AH, PM, PUNTO, TOL, MEM$, VCMAX, COUR, VOLENT,
VOLSAL
COMMON SHARED YINI(), YMAX(), YR, XP, XQ, VP, VQ, WP, WQ, SFP, SFQ, C1
COMMON SHARED GRAF AS STRING * 1, DIST1, DIST2, LMAXX, YMAXX, YM1, N1, N2, A1(), A2()
COMMON SHARED VENT AS STRING * 1, XINF, XSUP, TINF, TSUP
CONST GRAV = 9.80665
PUNTO = 0
TOL = .000001
MEM$ = "NO"
VCMAX = 0
COUR = 10
VOLENT = 0
VOLSAL = 0

```

' Lectura de datos y condiciones iniciales

```

CLS
COLOR 14
LOCATE 11, 25
PRINT "Método de las características"
COLOR 15
LOCATE 12, 9
PRINT "Ruta de acceso y nombre del archivo de datos (A:\* o * sin ext)"
LOCATE 13, 35
INPUT ARCH$
LOCATE 16
PRINT TAB(19); "(Características, gastos o perfiles)"
LOCATE 15, 19
INPUT "Tipo de gráfica deseada (C, G o P): "; GRAF
IF (GRAF = "C") OR (GRAF = "c") THEN
  LOCATE 17, 19
  PRINT "Desea una ventana de observación (S/N)";
  INPUT VENT
END IF

```

```

IF (VENT = "S") OR (VENT = "s") THEN
  PRINT
  PRINT TAB(20); "Coordenadas de la ventana de observación"
  LOCATE , 26; INPUT "Coordenada menor en X "; XINF
  LOCATE , 26; INPUT "Coordenada mayor en X "; XSUP
  LOCATE , 26; INPUT "Coordenada menor en T "; TINF
  LOCATE , 26; INPUT "Coordenada mayor en T "; TSUP
END IF

ARCH1$ = ARCH$ + ".DAT" ' Datos del canal
ARCH2$ = ARCH$ + ".INI" ' Condiciones iniciales del canal
ARCH3$ = ARCH$ + ".HID" ' Hidrograma de entrada
ARCH4$ = ARCH$ + ".RES" ' Resultados
ARCH5$ = ARCH$ + ".MEM" ' Memoria de cálculo
ARCH6$ = ARCH$ + ".TIR" ' Tirantes iniciales y máximos en el cálculo

OPEN "I", #1, ARCH1$
INPUT #1, K, M, L, SO, RUG
INPUT #1, QI, DX, YF
IF (M <> 0) AND (M <> 1) THEN
  INPUT #1, YM1, N1
  DIM A1(N1)
  FOR I = 0 TO N1
    INPUT #1, A1(I)
  NEXT I
  INPUT #1, N2
  DIM A2(N2)
  FOR I = 0 TO N2
    INPUT #1, A2(I)
  NEXT I
END IF
CLOSE #1

DT = DX / COUR
NI = L \ DX
TP = 2 * (NI + 1)

DIM X(TP), T(TP), CP(TP), Y(TP), Q(TP), V(TP), C(TP), W(TP)
DIM B(TP), A(TP), P(TP), SF(TP), F(TP), G(TP), YINI(NI), YMAX(NI)

OPEN "I", #2, ARCH2$
FOR I = 0 TO NI
  INPUT #2, X(I), Y(I), V(I)
  YINI(I) = Y(I)

```

```

T(I) = 0
CP(I) = S0 * (L - X(I))
Q(I) = QI
YS = Y(I)
CALL SECCION
B(I) = BS
A(I) = AH
P(I) = PM
C(I) = 1 / SQR(M + 1) * SQR(GRAV * Y(I))
W(I) = 2 * SQR(M + 1) * SQR(GRAV * Y(I))
SF(I) = ((RUG * V(I)) / ((A(I) / P(I)) ^ (2 / 3))) ^ 2
F(I) = V(I) + C(I)
G(I) = V(I) - C(I)
NEXT I
CLOSE #2

```

' Lectura del hidrograma de entrada

```

OPEN "I", #3, ARCH3$
INPUT #3, NP, THID, QMAX
TMAX = 1.5 * 60 * THID      ' Conversión a segundos
DIM TH(NP), QH(NP)
FOR I = 0 TO (NP - 1)
  INPUT #3, TH(I), QH(I)
  TH(I) = 60 * TH(I)      ' Conversión a segundos
NEXT I
CLOSE #3

```

```

OPEN "O", #4, ARCH4$
IF MEM$ <> "NO" THEN OPEN "O", #5, ARCH5$

```

```

CALL RESULTADOS
CALL PANTALLA

```

' Método de las características

```

Z = NI
DO
  CALL VARIABLE
  CALL FRONTERA
  FOR I = 1 TO NI
    CALL VARIABLE
    CALL INTERMEDIOS
  NEXT I

```

CALL INTERCAMBIO
LOOP UNTIL T(Z) >= TMAX

OPEN "O", #6, ARCH6\$
FOR I = 0 TO NI
PRINT #6, USING "#####.## ##.##### ##.#####"; X(I); YINI(I); YMAX(I)
NEXT I
CLOSE #6

PRINT TAB(11); USING "Ventr= #####.## ; Vsal= #####.## ; Dif= #####.##"; VOLENT;
VOLSAL; VOLENT - VOLSAL
PRINT TAB(23); USING "Cour= ###.#### ; VCmáx= ###.####"; COUR; VCMAX

CLOSE #4
IF MEM\$ <> "NO" THEN CLOSE #5
END

SUB FRONTERA

' Frontera aguas arriba:
X(Z) = 0
T(Z) = T(J) + DT

' Tránsito de la avenida

SELECT CASE T(Z)
CASE IS <= 0
Q(Z) = QH(0)
CASE IS >= TH(NP - 1)
Q(Z) = QH(NP - 1)
CASE ELSE
II = 0
WHILE T(Z) > TH(II)
II = II + 1
WEND
Q(Z) = QH(II - 1) + ((QH(II) - QH(II - 1)) / (TH(II) - TH(II - 1))) * (T(Z) - TH(II - 1))
END SELECT

' Cálculo del tirante crítico

$$Y(Z) = (((M + 1) ^ 3 * Q(Z) ^ 2) / (GRAV * K ^ 2)) ^ (1 / (2 * M + 3))$$

IF Y(Z) > YMAX(J) THEN YMAX(J) = Y(Z)
YS = Y(Z)
CALL SECCION
B(Z) = BS

```

A(Z) = AH
P(Z) = PM
C(Z) = 1 / SQR(M + 1) * SQR(GRAV * Y(Z))
W(Z) = 2 * SQR(M + 1) * SQR(GRAV * Y(Z))
V(Z) = Q(Z) / A(Z)
SF(Z) = ((RUG * V(Z)) / ((A(Z) / P(Z)) ^ (2 / 3))) ^ 2
F(Z) = V(Z) + C(Z)
G(Z) = V(Z) - C(Z)

```

```

VOLENT = VOLENT + .5 * (Q(J) + Q(Z)) * DT

```

```

' Archivo de resultados

```

```

IF MEMS <> "NO" THEN PRINT #5, USING "#####.## #####.### ##.### ###.###
#####.###.### ###.### ###.### ###.### ###.### #####.### #####.### #####.### ###.###";
PUNTO; X(Z); T(Z) / 60; Y(Z); Q(Z); V(Z); C(Z); W(Z); F(Z); G(Z); A(Z); B(Z); P(Z); SF(Z)
PUNTO = PUNTO + 1
END SUB

```

```

SUB INTERCAMBIO

```

```

' Intercambio de variables

```

```

SELECT CASE GRAF

```

```

CASE "g", "G"

```

```

LINE (T(0), Q(0))-(T(NI + 1), Q(NI + 1)), 11

```

```

LINE (T(NI), Q(NI))-(T(Z), Q(Z)), 12

```

```

CASE "p", "P"

```

```

FOR I = 1 TO NI

```

```

LINE (X(I - 1), CP(I - 1) + Y(I - 1))-(X(I), CP(I) + Y(I)), 12

```

```

NEXT I

```

```

FOR I = 1 TO NI

```

```

LINE (X(NI + I), CP(I - 1) + Y(NI + I))-(X(NI + I + 1), CP(I) + Y(NI + I + 1)), 11

```

```

NEXT I

```

```

CASE ELSE

```

```

END SELECT

```

```

Z = NI

```

```

FOR I = 0 TO NI

```

```

X(I) = X(NI + 1 + I)

```

```

T(I) = T(NI + 1 + I)

```

```

Q(I) = Q(NI + 1 + I)

```

```

Y(I) = Y(NI + 1 + I)

```

```

V(I) = V(NI + 1 + I)

```

```

C(I) = C(NI + 1 + I)

```

W(I) = W(NI + 1 + I)
A(I) = A(NI + 1 + I)
P(I) = P(NI + 1 + I)
SF(I) = SF(NI + 1 + I)
F(I) = F(NI + 1 + I)
G(I) = G(NI + 1 + I)

- ' **Revisa si debe incrementarse COUR**
- ' **Si lo hace, deberá disminuirse el intervalo de tiempo**

IF F(I) > VCMAX THEN VCMAX = F(I)

NEXT I

- ' **Resultados**

PRINT USING "#####.### ###.#### ##.#### ##.##### #####.### ###.#### ##.#### ###.#####";
T(0) / 60; Q(0); Y(0); V(0); T(NI) / 60; Q(NI); Y(NI); V(NI)
IF T(0) MOD 1 * 60 = 0 THEN PRINT #4, USING "#####.### ###.#### ##.#### ###.#####
#####.### ###.#### ##.#### ##.#####"; T(0) / 60; Q(0); Y(0); V(0); T(NI) / 60; Q(NI); Y(NI); V(NI)
END SUB

SUB INTERMEDIOS

X(Z) = X(J)
T(Z) = T(J) + DT

- ' **Interpolación**
- CALL INTERPOLA**

- ' **Resultados**

V(Z) = .5 * ((VP + WP) + (VQ - WQ) + GRAV * DT * (2 * S0 - SF(J) - .5 * (SFP + SFQ)))
W(Z) = .5 * ((VP + WP) - (VQ - WQ) + .5 * GRAV * DT * (SFQ - SFP))

C(Z) = W(Z) / (2 * M + 2)
Y(Z) = (M + 1) / GRAV * C(Z) ^ 2
IF Y(Z) > YMAX(J) THEN YMAX(J) = Y(Z)
YS = Y(Z)
CALL SECCION
B(Z) = BS
A(Z) = AH
P(Z) = PM
Q(Z) = A(Z) * V(Z)
SF(Z) = ((RUG * V(Z)) / ((A(Z) / P(Z)) ^ (2 / 3))) ^ 2

F(Z) = V(Z) + C(Z)

G(Z) = V(Z) - C(Z)

IF X(Z) = L THEN VOLSAL = VOLSAL + .5 * (Q(J) + Q(Z)) * DT

' **Gráfica X - T**

SELECT CASE GRAF

CASE "c", "C"

LINE (XP, T(J - 1))-(X(Z), T(Z)), 11

LINE (XQ, T(J))-(X(Z), T(Z)), 11

CASE ELSE

END SELECT

' **Archivo de resultados**

**IF MEMS < > "NO" THEN PRINT #5, USING "#####.## #####.### ##.#### ###.####
###.#### ###.#### ###.#### ###.#### ###.#### #####.### #####.### #####.### ###.#####";**

PUNTO; X(Z); T(Z) / 60; Y(Z); Q(Z); V(Z); C(Z); W(Z); F(Z); G(Z); A(Z); B(Z); P(Z); SF(Z)

PUNTO = PUNTO + 1

END SUB

SUB INTERPOLA

' **Determina la velocidad, la variable de Escoffier y la**

' **pendiente de fricción en Xp y Xq**

DXP = DT * F(J - 1)

DXQ = DT * G(J)

XP = X(J) - DXP

XQ = X(J) - DXQ

VP = V(J) - DXP / DX * (V(J) - V(J - 1))

VQ = V(J) - DXQ / DX * (V(J) - V(J - 1))

WP = W(J) - DXP / DX * (W(J) - W(J - 1))

WQ = W(J) - DXQ / DX * (W(J) - W(J - 1))

SFP = SF(J) - DXP / DX * (SF(J) - SF(J - 1))

SFQ = SF(J) - DXQ / DX * (SF(J) - SF(J - 1))

END SUB

SUB PANTALLA

' **Resultados en pantalla**

SCREEN 12

COLOR 14

PRINT TAB(15); "Tránsito de avenidas, método de las características"

VIEW (15, 20)-(625, 310), 1, 10

SELECT CASE GRAF

```

CASE "c", "C"
  DIST1 = 100          ' Líneas a cada 100 m
  DIST2 = 600         ' Líneas a cada 10 min (600 seg)
  INT1 = L \ DIST1
  INT2 = TMAX \ DIST2
  LMAXX = INT1 * DIST1
  TMAXX = INT2 * DIST2
  IF L - LMAXX <> 0 THEN LMAXX = (INT1 + 1) * DIST1
  IF TMAX - TMAXX <> 0 THEN TMAXX = (INT2 + 1) * DIST2

  IF (VENT = "S") OR (VENT = "s") THEN

    ' Ventana de observación temporal (ZOOM)

    WINDOW (XINF - 10, TINF - 2.5)-(XSUP + 10, TSUP + 2.5)
    FOR I = XINF TO XSUP STEP DX
      LINE (I, TINF)-(I, TSUP), 4 ' Cuadrícula en X
    NEXT I
    FOR I = TINF TO TSUP STEP DT
      LINE (XINF, I)-(XSUP, I), 4 ' Cuadrícula en T
    NEXT I
    COLOR 15
    LOCATE 21
    PRINT TAB(17); USING "Equidistancias : #### m (DX) y ###.## seg (DT)"; DX; DT
  ELSE
    WINDOW (-.02 * LMAXX, -.02 * TMAXX)-(1.02 * LMAXX, 1.02 * TMAXX)
    LINE (0, 0)-(LMAXX, 0), 15
    LINE (0, 0)-(0, TMAXX), 15
    FOR I = DIST1 TO LMAXX STEP DIST1
      LINE (I, -.01 * TMAXX)-(I, .01 * TMAXX), 15
    NEXT I
    FOR I = DIST2 TO TMAXX STEP DIST2
      LINE (-.004 * LMAXX, I)-(.004 * LMAXX, I), 15
    NEXT I
    COLOR 15
    LOCATE 21
    PRINT TAB(19); USING "Equidistancias : #### m (X) y ### min (T)"; DIST1; DIST2 / 60
  END IF
CASE "g", "G"
  DIST1 = 300          ' Líneas a cada 5 min (300 seg)
  DIST2 = 5           ' Líneas a cada 5 m^3/s
  INT1 = TMAX \ DIST1
  INT2 = QMAX \ DIST2
  TMAXX = INT1 * DIST1

```

```

QMAXX = INT2 * DIST2
IF TMAX - TMAXX <> 0 THEN TMAXX = (INT1 + 1) * DIST1
IF QMAX - QMAXX <> 0 THEN QMAXX = (INT2 + 1) * DIST2
WINDOW (-.02 * TMAXX, -.02 * QMAXX)-(1.02 * TMAXX, 1.02 * QMAXX)
LINE (0, 0)-(TMAXX, 0), 15
LINE (0, 0)-(0, QMAXX), 15
FOR I = DIST1 TO TMAXX STEP DIST1
  LINE (I, -.01 * QMAXX)-(I, .01 * QMAXX), 15
NEXT I
FOR I = DIST2 TO QMAXX STEP DIST2
  LINE (-.004 * TMAXX, I)-(.004 * TMAXX, I), 15
NEXT I
COLOR 15
LOCATE 21
PRINT TAB(18); USING "Equidistancias : ### min (T) y ### m^3/s (Q)"; DIST1 / 60; DIST2
CASE "p", "P"
  DIST1 = 100          ' Líneas a cada 100 m
  DIST2 = 1           ' Líneas a cada m
  INT1 = L \ DIST1
  INT2 = (S0 * L + 2 * Y(0)) \ DIST2
  LMAXX = INT1 * DIST1
  YMAXX = INT2 * DIST2
  IF L - LMAXX <> 0 THEN LMAXX = (INT1 + 1) * DIST1
  IF (S0 * L + 2 * Y(0)) - YMAXX <> 0 THEN YMAXX = (INT2 + 1) * DIST2
  WINDOW (-.01 * LMAXX, -.02 * YMAXX)-(1.01 * LMAXX, 1.02 * YMAXX)
  LINE (0, 0)-(LMAXX, 0), 15
  LINE (0, 0)-(0, YMAXX), 15
  FOR I = DIST1 TO LMAXX STEP DIST1
    LINE (I, -.01 * YMAXX)-(I, .01 * YMAXX), 15
  NEXT I
  FOR I = DIST2 TO YMAXX STEP DIST2
    LINE (-.004 * LMAXX, I)-(.004 * LMAXX, I), 15
  NEXT I
  LINE (0, S0 * L)-(L, 0), 14
  COLOR 15
  LOCATE 21
  PRINT TAB(20); USING "Equidistancias : ### m (X) y ### m (Y)"; DIST1; DIST2
END SELECT

COLOR 14
PRINT "          AGUAS ARRIBA          AGUAS ABAJO"
COLOR 15
PRINT " TIEMPO    GASTO  TIRANTE VELOCIDAD  TIEMPO    GASTO  TIRANTE
VELOCIDAD"

```

```

PRINT " min m^3/s m m/s min m^3/s m m/s"
VIEW PRINT 26 TO 30
PRINT USING "#####.### ###.#### ##.#### ##.##### #####.### ###.#### ##.#### ##.#####";
T(0) / 60; Q(0); Y(0); V(0); T(NI) / 60; Q(NI); Y(NI); V(NI)
END SUB

```

SUB RESULTADOS

```

' Apertura de archivos de resultados
PRINT #4, TAB(27); "Método de las Características"
PRINT #4, TAB(30); "Secciones exponenciales"
PRINT #4, TAB(29); DATES; SPC(7); TIMES
PRINT #4,
PRINT #4, TAB(19); " K = "; K; " M = "; M; " L = "; L; " m "; " S = "; S0;
PRINT #4, TAB(19); " N = "; RUG; " ; dx = "; DX; " m "; " ; dt = "; DT; " seg"
PRINT #4, TAB(19); " QI = "; QI; " m^3/s "; " Tir. inicial = "; YF; " m "
PRINT #4, TAB(19); " Tiempo de tránsito de la Avenida: "; TMAX / 60; " min "
PRINT #4,
PRINT #4, "          AGUAS ARRIBA          AGUAS ABAJO"
PRINT #4, " TIEMPO GASTO TIRANTE VELOCIDAD TIEMPO GASTO TIRANTE
VELOCIDAD"
PRINT #4, " min m^3/s m m/s min m^3/s m m/s"
PRINT #4,
PRINT #4, USING "#####.### ###.#### ##.#### ##.##### #####.### ###.#### ##.#### ##.#####";
T(0) / 60; Q(0); Y(0); V(0); T(NI) / 60; Q(NI); Y(NI); V(NI)

```

```

IF MEMS <> "NO" THEN
PRINT #5, TAB(61); "Método de las Características"
PRINT #5, TAB(64); "Secciones exponenciales"
PRINT #5, TAB(43); DATES; SPC(7); TIMES
PRINT #5,
PRINT #5, TAB(53); " K = "; K; " M = "; M; " L = "; L; " m "; " S = "; S0
PRINT #5, TAB(53); " N = "; RUG; " ; dx = "; DX; " m "; " ; dt = "; DT; " seg"
PRINT #5, TAB(53); " QI = "; QI; " m^3/s "; " Tir. inicial = "; YF; " m "
PRINT #5, TAB(53); " Tiempo de tránsito de la Avenida: "; TMAX / 60; " min "
PRINT #5,
PRINT #5, " PUNTO X (I) T (I) Y (I) Q (I) V (I) C (I) W (I) F (I) G
(I) A (I) B (I) P (I) SF(I)"
PRINT #5, " # m min m m^3/s m/s m/s m/s m/s m^2
m m m/m"
PRINT #5,
FOR I = 0 TO NI
PRINT #5, USING "#####.### ###.#### ##.#### ##.##### #####.### ###.#### ##.#### ##.#####";
PUNTO; X(I); T(I) / 60; Y(I); Q(I); V(I); C(I); W(I); F(I); G(I); A(I); B(I); P(I); SF(I)

```

```

PUNTO = PUNTO + 1
NEXT I
END IF

IF MEMS = 'NO' THEN
  FOR I = 0 TO NI
    PUNTO = PUNTO + 1
  NEXT I
END IF
END SUB

SUB SECCION
  SELECT CASE M
    CASE IS = 0      ' Sección rectangular
      BS = K
      AH = BS * YS
      PM = BS + 2 * YS
    CASE IS = 1      ' Sección triangular
      BS = K * YS
      AH = .5 * BS * YS
      PM = 2 * SQR((BS / 2) ^ 2 + YS ^ 2)
    CASE 0 TO 1      ' Sección parabólica
      BS = K * YS ^ M
      AH = K / (M + 1) * YS ^ (M + 1)
      IF YS < YM1 THEN
        PM = 0
        FOR II = 0 TO N1
          PM = PM + A1(II) * YS ^ II
        NEXT II
      ELSE
        PM = 0
        FOR II = 0 TO N2
          PM = PM + A2(II) * YS ^ II
        NEXT II
      END IF
    CASE ELSE
  END SELECT
END SUB

SUB VARIABLE
  ' Incrementa a J y a Z para calcular otro punto
  Z = Z + 1
  J = Z - (NI + 1)
END SUB

```

```

CLS
LOCATE 9
COLOR 14
'
'          "GRAF-RES.BAS"
PRINT TAB(19); "Programa para ilustrar el cálculo mediante"
PRINT TAB(24); "el Método de las características"
PRINT TAB(18); "Se comparan los hidrogramas correspondientes"

'
'      Ing. Luis Eduardo Franco Hernández
'      Instituto de Ingeniería
'      Versión Ago 1º, 1994

'
'      Lectura de datos y condiciones iniciales

COLOR 15
LOCATE 13, 28
INPUT "Número de hidrogramas: ", HID
PRINT ""
DIM ARCH$(HID)
PRINT TAB(5); "Ruta de acceso y nombres de los archivos de resultados (A:\* sin ext.)"
FOR I = 1 TO HID
    PRINT TAB(28); "Archivo # "; I; ": ";
    INPUT "", ARCH$(I)
    ARCH$(I) = ARCH$(I) + ".RES"
NEXT I

TMAX = 0
QMAX = 0
COL = 0

FOR I = 1 TO HID
    OPEN "I", #1, ARCH$(I)
    FOR J = 1 TO 13
        LINE INPUT #1, A$
    NEXT J
    DO WHILE NOT EOF(1)
        INPUT #1, TI, QI, YI, VI, TF, QF, YF, VF
        IF TI > TMAX THEN TMAX = TI
        IF TF > TMAX THEN TMAX = TF
        IF QI > QMAX THEN QMAX = QI
        IF QF > QMAX THEN QMAX = QF
    LOOP
    CLOSE #1
NEXT I

```

' Dibujo de los ejes coordenados

SCREEN 12

COLOR 14

PRINT TAB(15); "Tránsito de avenidas, método de las características"

COLOR 15

VIEW (15, 20)-(625, 310), 0, 10

DIST1 = 5 ' Líneas a cada 5 min

DIST2 = 5 ' Líneas a cada 5 m³/s

INT1 = TMAX \ DIST1

INT2 = QMAX \ DIST2

IF TMAX - INT1 * DIST1 <> 0 THEN TMAX = (INT1 + 1) * DIST1

IF QMAX - INT2 * DIST2 <> 0 THEN QMAX = (INT2 + 1) * DIST2

WINDOW (-.02 * TMAX, -.02 * QMAX)-(1.02 * TMAX, 1.02 * QMAX)

LINE (0, 0)-(TMAX, 0), 15

LINE (0, 0)-(0, QMAX), 15

FOR I = DIST1 TO TMAX STEP DIST1

 LINE (I, -.01 * QMAX)-(I, .01 * QMAX), 15

NEXT I

FOR J = DIST2 TO QMAX STEP DIST2

 LINE (-.01 * TMAX, J)-(.01 * TMAX, J), 15

NEXT J

COLOR 15

LOCATE 21

PRINT TAB(18); USING "Equidistancias : ### min (T) y ### m³/s (Q)"; DIST1; DIST2

COLOR 14

PRINT " AGUAS ARRIBA AGUAS ABAJO"

COLOR 15

PRINT " TIEMPO GASTO TIRANTE VELOCIDAD TIEMPO GASTO TIRANTE
VELOCIDAD"

PRINT " min m³/s m m/s min m³/s m m/s"

VIEW PRINT 26 TO 30

FOR I = 1 TO HID

 COL = COL + 1

 IF COL = 11 THEN COL = COL + 1

 IF COL > 15 THEN COL = 1

 OPEN "I", #1, ARCH\$(I)

 FOR J = 1 TO 13

 LINE INPUT #1, AS

```

NEXT J
INPUT #1, TI, QI, YI, VI, TF, QF, YF, VF
PRINT USING "#####.### ###.#### ##.#### ##.##### #####.### ###.#### ##.#### ##.#####";
TI; QI; YI; VI; TF; QF; YF; VF
TII = TI
QII = QI
TFF = TF
QFF = QF

```

' Dibujo de los hidrogramas

```

DO WHILE NOT EOF(1)
INPUT #1, TI, QI, YI, VI, TF, QF, YF, VF
PRINT USING "#####.### ###.#### ##.#### ##.##### #####.### ###.#### ##.#### ##.#####"; TI; QI; YI; VI; TF; QF; YF; VF
LINE (TII, QII)-(TI, QI), 11
LINE (TFF, QFF)-(TF, QF), COL
TII = TI
QII = QI
TFF = TF
QFF = QF
LOOP
CLOSE #1
NEXT I
END

```