

551.46084 SAAN C. 2





ESCUELA SUPERIOR POLITECNICA DEL LITORAL Facultad de Ingeniería, Geología, Minas y Petróleos



"ESTUDIO DE LA CONCENTRACION NATURAL Y ARTIFICIAL DE ARENAS NEGRAS EN GENERAL VILLAMIL - PLAYAS"

> TESIS DE GRADO Previa a la obtención del Título de: INGENIERA GEOLOGA

> > Presentada por: ANA SAA ORELLANA

> > > Guayaquil - Ecuador 1.988

AGRADECIMIENTO

- A LA ESCUELA SUPERIOR POLITECNICA DEL LITORAL:

Por haberme acogido en su seno y bri<u>n</u> darme la oportunidad de un futuro m<u>e</u> jor.-

- A LOS PROFESORES DE LA FACULTAD DE I<u>N</u> GENIERIA DE GEOLOGIA, MINAS Y PETRO-LEOS:

Por haber compartido sus conocimie<u>n</u> tos.

 AL ING. GASTON PROAÑO Y AL ING. HECTOR AYON:
 De manera especial por la ayuda brin-

dada.-

DEDICATORIA

- A MIS PADRES:

Gracias por el apoyo espiritual y moral, que me brindan a cada momento.

- A MIS SUEGROS:

Mis segundos padres, quienes me han ayudado de manera incondicional.

- A MI ESPOSO:

Por su comprensión y ayuda en cada uno de los momentos de mi vida.-

ING. JORGE RENGEL ESPINOZA

DECANO DE LA FACULTAÓ DE INGENIERIA GEOLOGIA, MINAS Y PETROLEOS.-

GASTON PROANO CADENA ING.

DIRECTOR DE TESIS

ING. JORGE CALLE GARCIA MIEMBRO DEL TRIBUNAL

ING. HUGO EGUEZ ALAVA MIEMBRO DEL TRIBUNAL

DECLARACION EXPRESA

LA RESPONSABILIDAD POR LOS HECHOS, IDEAS Y DOCTRINAS EXPUESTOS EN ESTA TESIS, ME CORRESPONDEN EXCLUSIVAMENTE; Y, EL PATRIMONIO I<u>N</u> TELECTUAL DE LA MISMA A LA ESCUELA SUPERIOR POLITECNICA DEL LIT<u>O</u> RAL.

(Reglamento de Exámenes y Títulos Profesionales de la ESPOL).

ORELLANA SAA

RESUMEN

Se estudiaron los diversos factores que pueden influír en la depositación de las denominadas "arenas negras", en la zona de General Villamil, Playas; para lo cual se recogieron datos tanto de las condiciones oceanográficas, como l<u>i</u> torales existentes, a lo largo de los meses de Febrero,Ma<u>r</u> zo y Abril de 1.986.

Los datos tomados, fueron correlacionados con los porcentajes de minerales pesados y especialmente de minerales magnéticos encontrados.

Se encontró que si bien es cierto que las diversas condiciones existentes en la zona permiten la depositación y concentración de minerales pesados; dos son las más relevantes:

 La existencia de una saliente, ya sea ésta natural o artificial:

La concentración de arenas negras se produce al lado de sotavento de la saliente, en la zona donde el cambio de la dirección de la línea de costa es mayor. 2. El estado de la marea:

En sicigia (luna nueva y luna llena), existe una mayor concentr<u>a</u> ción de minerales pesados que en cuadratura (cuarto creciente y cuarto menguante).

INDICE GENERAL

.

Ρ	ac	IS	

RESUMEN	VI
INDICE GENERAL	VIII
INDICE DE FIGURAS	XIII
INDICE DE PLANOS	x٧
	XVI
	XVII
	20
CAPITULO I	
GEOLOGIA	28
1.1. GEOLOGIA REGIONAL	28
1.1.1 Geometrical	28
	29
1.1.2. Estratigrafia	34
1.1.3. Geología Estructural	36
1.1.4. Evolución Geológica	38
1.2. GEOLOGIA LOCAL	20
1.2.1. Geomorfología	39
1.2.2. Estratigrafía	40
1.2.3. Evolución Geológica	41
Γ ΔΡΙΤΙΙΙ Ο ΙΙ	
GENERALINADES SORDE EL ESTUDIO DE LOS PROCESOS LITORALES	45

Pags.

2.1.	MODELOS ANALOGICOS	46
2.2.	METODOS EMPIRICOS Y DESARROLLOS TEORICOS Y MATEMATICOS	47
	2.2.1. Teoría de Olas	48
	2.2.2. Transporte de sedimentos	53
	2.2.3. Iniciación del Movimiento de los Sedimentos	61

UNPIIULU II

METODOLOGIA	63
3.1. CONDICIONES OCEANOGRAFICAS Y LITORALES	63
3.1.1. Topografía	63
3.1.2. Condiciones Oceanográficas	65
3.1.2.1. Altura de Olas:	66
3.1.2.2. Período de Olas:	68
3.1.2.3. Profundidad del Agua:	68
3.2. DEPOSITACION DE SEDIMENTOS	6 8
3.3. EROSION DE SEDIMENTOS	70
3.4. CARACTERISTICAS DE LOS SEDIMENTOS DE PLAYA	70
3.5. TRANSPORTE DE SEDIMENTOS	72
3.5.1. Transporte Total	72
3.5.2. Transporte Litoral	73
3.5.3. Transporte de los Sedimentos en Suspensión	75
3.5.4. Tendencia del Transporte	75
3.6. ORIGEN DE LOS SEDIMENTOS	76
3.7. DISTRIBUCION GEOMETRICA DE LOS DEPOSITOS	77

Pags.

90

CAPITULO IV	
TOMA DE DATOS	
4.1. RECONOCIMIENTO PRELIMINAR DEL AREA	78
4.1.1. Ubicación de un BM arbitrario	78
4.1.2. Composición del material de Playa	79
4.1.3. Altura de Ola	79
4.1.4. Selección de la Estación Base	79
4.2. PREPARACION DE EQUIPOS Y CONFECCION DE MUESTRARIOS	80
4.3. TRABAJO DE CAMPO	81
4.3.1. Topografía	81
4.3.2. Recolección de Datos Ambientales	82
4.3.2.1. Altura de Ola:	82
4.3.2.2. Angulo de Rompiente:	82
4 3 2 3 Velocidad y dirección de la corriente -	83
litoral:	83
4.2.2.4. Velecidad v Dimección del Viente:	83
4.3.2.4. Verocidad y Direction del Wienco	83
4.3.2.5. Sedimentos en Suspension:	83
4.3.2.6. Sedimentos de Playa:	85
4.4. IRABAJO DE LABORATORIO	85
4.4.1. Análisis de los sedimentos en suspensión	95 85
4.4.2. Análisis de los sedimentos de Playa	00

CAPITULO V

C. S. Star ę

1

PRESENTACION	DE	RESULTADOS	
--------------	----	------------	--

Х

<u>Págs.</u>

5.1.	CONDIC	IONES OCEANOGRAFICAS Y LITORALES	90	
	5.1.1.	Topografía	103	
	5.1.2.	Altura y Período de Olas	109	
	5.1.3.	Altura de Marea	109	
	5.1.4.	Profundidad de Rompiente	109	
	5.1.5.	Dirección de la Corriente Litoral	113	
	5.1.6.	Velocidad y dirección del viento	113	
5.2.	CARACTI	ERISTICAS DE LOS SEDIMENTOS	115	
	5.2.1.	Sedimentos en Suspensión	115	
	5.2.2.	Sedimentos de Playa	118	
		5.2.2.1. Granulometría:	1/18	
		5.2.2.2. Composición Mineralógica:	130	
5.3.	TRANSPO	ORTE DE SEDIMENTOS	136	
	5.3.1.	Transporte Litoral	136	
	5.3.2.	Transporte de Sedimentos en Suspensión	137	

CAPITULO VI

ANALI	ISIS DE RESULTADOS	140
6.1.	FORMA GEOMETRICA DE LA PLAYA	140
6.2.	EQUIVALENTE HIDRAULICO	140 1
6.3.	TRANSPORTE Y ENTERRAMIENTO SELECTIVO DE GRANOS	148
6.4.	TENDENCIA DEL TRANSPORTE LITORAL	153
6.5.	TASAS DE ACUMULACION	158
6.6.	EFECTO DE LA ESTRUCTURA COSTERA	159

Pags.

.

.

6.7. DISTRIBUCION GEOMETRICA DE LOS DEPOSITOS DE ARENA N <u>E</u>	-
GRA	160
6.8. ORIGEN DE LOS SEDIMENTOS	162
CONCLUSIONES Y RECOMENDACIONES	167
APENDICES	171
BIBLIOGRAFIA	187

INDICE DE FIGURAS

Pags.

Nº

.

		44
1.	COLUMNA ESTRATIGRAFICA	
2	CARTILLA PARA TOMA DE DATOS: OBSERVACIONES VISUALES	87
	DE OLAS	
3	CARTILLA PARA TOMA DE DATOS: MEDICION DE CORRIENTE	88
	LITORAL Y MUESTRAS DE SEDIMENTOS	
4	REGRESION LINEAL DE LA LINEA DE COSTA DE GENERAL VI	94
	LLAMIL	96
5	PERFILES DE PLAYA: ESTACIONES 1 y 2	96
. 6	PERFILES DE PLAYA: ESTACIONES 4 y 5	98
້ 7	PERFILES DE PLAYA: ESTACIONES 6 y 7	99
8	PERFILES DE PLAYA: ESTACIONES 8 y 9	100
9	PERFILES DE PLAYA: ESTACIONES 10 y 11	101
10	PERFILES DE PLAYA: ESTACIONES 12 y 13	102
11	PERFILES DE PLAYA: ESTACIONES 14 y 15	106
12	FRECUENCIA DE ANGULO DE ROMPIENTE	106
13	FRECUENCIA DE PROFUNDIDAD DE ROMPIENTE	107
14	CURVA DE FRECUENCIA DE LA ALTURA DE OLA	108
15	CURVA DE FRECUENCIA DEL PERIODO DE OLA	110
16	ALTURA DE MAREA EN CUADRATURA	111
17	ALTURA DE MAREA EN SICIGIA	

18	ALTURA DE MAREA EN MEDIA	112
19	VELOCIDAD Y DIRECCION DEL VIENTO	114
20	CURVA GRANULOMETRICA DE LAS MUESTRAS DE ARENAS	126
21	CARTILLA PARA CONTAJE DE GRANOS	131
22	CARTILLA PARA DESCRIPCION DE GRANOS	132
23	REGRESION LINEAL DE LOS DIAMETROS DE ILMENITA Y	
	CUARZO	145
24	REGRESION LINEAL DE LOS DIAMETROS DE ILMENITA E	
	HIPERSTENO	146
25	REGRESION LINEAL DE LOS DIAMETROS DE HIPERSTENO Y	
	CUARZO	147
26	REGRESION LINEAL DE LOS ESFUERZOS CORTANTES PARA	
	CUARZO - HIPERSTENO	150
27	REGRESION LINEAL DE LOS ESFUERZOS CORTANTES PARA	
•	HIPERSTENO ~ ILMENITA	151
28	REGRESION LINEAL DE LOS ESFUERZOS CORTANTES PARA	
	CUARZO - ILMENITA	152
29	REGLA DE OLAS	155

.

Pags.

INDICE DE PLANOS

Pags.

.

<u>N</u>⁰

1	Plano de ubicación	26
2	Geología Regional	43
3	Ubicación de muestras	89
4	Topografía del área	95
5	Distribución granulométrica en cuadratura	127
6	Distribución granulométrica en sicigia	128
7	Distribución granulométrica en media	129
8	Concentración de minerales pesados en cuadratura	133
9	Concentración de minerales pesados en sicigia	134
10	Concentración de minerales pesados en media	135
11	Diagrama de Refracción del área	156
12	Distribución geométrica de los depósitos de arena	
	negra	157

INDICE DE FOTOS

Nº		Pags.
		164
1	FELDESPATO	164
2	EXSOLUCION TIPO LAMELAR DE ILMENITA Y MAGNETITA	104
3	EXSOLUCION TIPO GRAFICA DE ILMENITA Y MAGNETITA	165
4	INTERCRECIMIENTO TIPO WIDMANSTATER DE ILMENITA, -	
	MAGNETITA Y HEMATITA	165
5	ZONACION EN MAGNETITA	166

INDICE	DE	TABLAS

<u>Nº</u>		Pags.
1	DATOS AMBIENTALES	104
2	CONCENTRACION DE SEDIMENTOS EN SUSPENSION	120
3	ANALISIS GRANULOMETRICO	139
5	DIAMETROS MEDIOS POR ESPECIE MINERALOGICA	142
6	ESFUERZOS CORTANTES POR ESPECIE MINERALOGICA	145
7	DATOS PARA EL DIAGRAMA DE REFRACCION	14/

•

and the second and the second se

1.

SIMBOLOGIA

А	:	Constante de la regresión lineal
В	•	Espacio entre ortogonales
C	:	Velocidad de la ola
C _G	:	Velocidad del grupo de ola
D	:	Diámetro de las partículas
E	•	Energía de ola
Н	:	Altura de ola
H rms	:	Altura de ola media cuadrática
н ₃₃	:	Altura significativa de ola
н _ь	:	Altura de rompiente
I ₁ e	1 ₂ :	Constantes de Einstein
ĸ _G	:	Kurtosis gráfica
L	:	Longitud de ola
Mz	:	Diámetro medio de las partículas
Р	:	Fuerza de la ola
^P 1	:	Flujo de energía
Q _b	:	Transporte de fondo
Q _s	:	Transporte en suspensión
Q_1	:	Transporte litoral
S	:	Gradiente de energía
Sos	:	Grado de clasificación

• •

a a tha an tha an tao an ta

.

S _k 1	:	Sesgo inclusivo
T	:	Período de ola
U _m	:	Velocidad orvital de las partículas
۷ _f	:	Velocidad friccionante
۷	:	Velocidad media del flujo
с	:	Concentración de sedimentos en suspensión
d _s	:	Diámetro de las partículas
g	:	Aceleración de la gravedad
h	:	Profundidad del agua
k	:	Número de ola
r	:	Coeficiente de rugosidad
Δ	:	Densidad relativa de las partículas
ρ	:	Densidad
ω	:	Falla de velocidad
Х	:	Constante de Von Karman
α	:	Espesor de la capa límite
τ	:	Esfuerzo cortante
Ø	:	ángulo de reposo de las partículas
σį	:	Desviación standard
α _b	:	Angulo de rompiente
αs	:	Sesgo simple

XIX

INTRODUCCION

ANTECEDENTES

Desde hace algún tiempo se viene desarrollando el interés por parte de algunos investigadores, de aprovechar las ar<u>e</u> nas negras que se han depositado y se están depositando a lo largo de la costa ecuatoriana.

Las arenas negras son sedimentos de playa compuestos princ<u>i</u> palmente por magnetita, magnetita titanífera y un porcentaje menor de Ilmenita; a veces se encuentran trazas de zi<u>r</u> cón y monacita.

Estas arenas se presentan en ocasiones mezcladas con sílice y fragmentos de conchas, formando en ciertos lugares grandes manchas de color negro, identificables a distancia por su brillo metálico característico.

Bixbi (1.959), en un artículo habla de manera general acerca de la acumulación de arenas negras, además incluye algu÷ nos resultados de análisis químicos efectuados por terceros. Este mismo autor, posteriormente presenta un trabajo proporci<u>o</u> nando datos de muestreos realizados desde Punta Ostiones ha<u>s</u> ta la ciudad de Esmeraldas; sin embargo, no incluye resultados de los análisis de dichas muestras.

La Empresa SAMADCO IND. (1.967), desarrolló técnicas para o<u>b</u> tener acero a partir de arenas negras mediante el proceso d<u>e</u> nominado "Madrigal".

F. Mosquera y G. Ruales (1.973), hacen un reconocimiento aéreo de los sitios de concentración de arenas negras a lo largo de la costa ecuatoriana, ubicando zonas de acumulación significativas y medianamente significativas.

Sugerencias para la prospección y beneficio de las arenas n<u>e</u> gras son presentadas por Aguayo y Erazo (1.982).

G. Mora y F. Ruales (1.985), desarrollan su tesis sobre la composición de las arenas negras en la zona de Chanduy y concluyen diciendo que no es de interés económico debido a la escasez del material disponible.

Actualmente las arenas negras son utilizadas por la Cemento -Nacional, aprovechando su alto contenido de hierro, para a<u>u</u> mentar los niveles de este elemento en el cemento. El material en la actualidad se explota de manera artesanal y generalmente sin realizar estudios geológicos que permitan pensar en una explotación a mayor escala.

OBJETIVOS E HIPOTESIS

Se pretende con este trabajo:

- a. Determinar las condiciones oceanográficas y litorales
 que permiten la acúmulación de las arenas negras.
- b. Estudiar el efecto producido por las estructuras costeras en la acumulación de las arenas negras.
- c. Determinar de una manera general, el origen de las arenas negras y su posible área fuente.

Se parte de las siguientes hipótesis:

a. Las mareas, olas y corrientes litorales son las causantes principales de la acumulación de las arenas negras
y del movimiento de los sedimentos en general en la zo
na de playa (Pettijonj, 1.973; Bird, 1.976; Komar,1.976,
Duane, 1.976).

b. La depositación de las arenas negras junto con los gra

nos de material más liviano (cuarzo, feldespato y fragmentos de conchas) está controlada por el equivalente hidráulico.

El equivalente hidráulico es la relación entre el di<u>á</u> metro nominal de un grano de un material cualquiera y el diámetro de una esfera de cuarzo que tenga igual v<u>e</u> locidad de sedimentación. (Pettijonj, 1.973; Smirnov, s.f).

- Existe un transporte selectivo de granos, debido a la mezcla de los efectos de tamaño y densidad; siendo pos<u>i</u> ble evaluar qué granos pueden ser más facilmente transportados. Los granos de arena negra no se acumulan, d<u>e</u> bido solamente a su mayor densidad, sino que su menor tamaño permite "esconderse" entre los granos de minerales, livianos y de mayor tamaño. (Slingerland, 1.977).
- La concentración de arena negra está controlada por la morfología de la playa, ésta se efectúa preferentemente al lado de sotavento de las salientes, donde las olas al reflejarse y difractarse producen una forma curva de la playa. La distancia desde la saliente a la zona de acumulación es proporcional a la longitud de la saliente (Komar, 1.985).

, El estudio de las características de los sedimentos que conforman la playa, tales como composición mineralógica (paragénesis), forma y tamaño de las partículas, en e<u>s</u>

23

f. Se buscó una zona en la que se haya realizado estudios an teriores acerca de las condiciones oceanográficas.

Una vez analizadas las diferentes playas de la provincia del Guayas, se seleccionó para la investigación el área de General Villamil, Playas, lugar que reune las condiciones previamente establecidas.

GEOGRAFIA FISICA

Ubicación:

La zona de estudio está situada en la parroquia General V<u>i</u> llamil, Playas y localizada a 74 kḿ., al suroeste de la ci<u>u</u> dad de Guayaquil, Provincia del Guayas (Ver plano Nº 1).

Esta zona corresponde a una franja de playa que se extiende desde las coordenadas 2°38'15.5" latitud sur, 80°23'56.4" de lo<u>n</u> gitud oeste hasta las coordenadas 2°38'14.0" latitud sur, 80°23' 15.6" (Ver plano N^{\circ} 1).

Accesibilidad:

El acceso a la playa de General Villamil se realiza mediante la carretera asfaltada que une las poblaciones de Gómez Rendón y Data de Posorja, la cual está unida al sistemavial de la costa Guayaquil - Salinas.



Fisiografia:

La zona de estudio corresponde a una llanura costera que conserva una pendiente muy suave hacia el mar en dirección suroeste y en ella existe un sistema de drenaje escaso o muy escaso. Al norte y noreste de la zona existen pequeñas elevaciones, siendo la más relevante el cerro Changuilla , cuya altura respecto al nivel del mar alcanza los 95 m.(Ver mapa de I.G.M.P.).

Clima ;

La zona es árida con un clima seco, el índice de humedad disponible es de 0.1 (muy escaso) y un índice de evapotran<u>s</u> piración potencial de 4 a 6. La Isoyeta es de 50 mm., al año y la isoterma anual de 23°C. Predominan en la región los vientos alisios, los cuales soplan desde el sur.

Fauna y Vegetación:

La zona pertenece a un sistema ecológico típico de Monte e<u>s</u> pinoso tropical. La vegetación es del tipo denominado Xen<u>o</u> filia Humboltiana; lo cual refleja la aridez progresiva de la zona.

Oceanografia:

Los diversos factores oceanográficos tales como: salinidad, temperatura del agua en el mar, densidad de la misma, y d<u>i</u> rección predominante de las olas, está controlada por la i<u>n</u> teracción entre la corriente fría de Humbolt y el fenómeno del Niño.

CAPITULO I

GEOLOGIA

1.1. GEOLOGIA REGIONAL

El área de estudio se encuentra ubicada en el dominio geológico conocido como levantamiento de la Península de Santa Elena, el cual, según Lonsdale (1.978)corres
ponde a una cuenca sedimentaria incorporada al comple jo de subducción o prisma de acreción.

1.1.1. Geomorfología

La geomorfología del área participa de un co<u>n</u> trol tanto estructural como litológico, el co<u>n</u> trol estructural es la alineación NO-SE el si<u>s</u> tema de cerros Acumbe - Aguadita, la cual está controlada por la falla de La Cruz y responsable del desplazamiento que en la actualidad p<u>o</u> ne en contacto las litologías del Horst Azucar Playas con la de la Cuenca Progreso. La Vertiente Suroeste de los cerros del Horst Azúcar Playas, está constituído por depósitos de pie de monte, los que se continuan con d<u>e</u> pósitos pleistocénicos (Tablazos), los cuales descienden con una pendiente uniforme (1.5 %) hasta la cota 20 m. a 4 Km., de la costa.De<u>s</u> de ahí, continua una topografía plana que co<u>n</u>s tituye la llanura costera.

Hacia el norte y Oeste del río: Zapotal la t<u>o</u> pografía se vuelve irregular. Los afloramie<u>n</u> tos pleistocénicos (Tablazos), se hacen más extensos con algunos afloramientos de rocas suaves del grupo Ancón.

El drenaje de la zona es básicamente angular y sub-angular, por lo que se deduce que, en el ârea, éstos están controlados por fracturas.

1.1.2. Estratigrafía

Las rocas más antiguas que se encuentran en el área son las correspondientes al grupo Az<u>ú</u> car, las cuales afloran tanto en los acantil<u>a</u> dos de Playas como en los cerros Acumbe y -Chumguilla.

29

El grupo Azúcar está definido en la hoja geol<u>ó</u> gica Zapotal y el afloramiento tipo aparece en los alrededores del cerro Azúcar y en el pu<u>e</u> blo de Azúcar, cuyas coordenadas son 5470 - 97755 (Landes 1944 en Bristow y Hoffstetter,1977) y está constituído por tres formaciones, las cuales han sido superpuestas estratigráficame<u>n</u> te, según diversos autores en la forma siguie<u>n</u> te:

Estancia/Chanduy/Engabao (ILDP,s.f.) Engabao/Estancia/Chanduy (Marchant, 1961) Chanduy/Estancia/Engabao (Garner, 1956)

Según los geólogos de CEPE, la formación Engabao no existe y la formación Estancia es un equivalente a la matríz Azúcar; la superposición estratigráfica de Chanduy y Estancia es una consecuencia de la aloctonía de bloques deslizados de la formación Chanduy sobre Esta<u>n</u> cia.

Formación Estancia:

e. 1.

(Paleoceno - Eoceno Inferior).- Nombre dado por Landes (1.944, en Bristow y Hoffsteter, -1.977).

30



Su nombre se deriva de los cerros de Estancia ubicados entre cerro Alto y la loma de Las – Animas. Litológicamente está constituída por alternancias de capas de areniscas micáceas – finas silícias, con capas microconglomeráticas y lutitas silicias negras.

El espesor es de alrededor de 2.000 m., para Feninger y Bristow (1.980), esta formación es parte del complejo olistostrómico de la P<u>e</u> nínsula de Santa Elena.

Formación Chanduy:

(Eoceno Inferior).- Es definida por Olson(1932) en el cerro Chanduy, constituída por areniscas silícias micácea masiva, microconglomerática , con capas de conglomerado cuarcítico en la b<u>a</u> se y algunas capas de lutitas gris.

Grupo Ancón:

Smith y William en 1.947, (Bristow y Hoffsteter, 1.977), estudian por primera vez este grupo y lo divide en tres formaciones: Clay Peblle Bed, Socorro y Seca. Posteriormente trabajos real<u>i</u> zados por Gamer en 1.966, unicamente se refieren a dos formaciones que pertenecen a este grupo: F. Seca y F. Socorro, incluyendo a Clay Pebble Bed como miembro de la formación Socorro, quedando el grupo dividido en la s<u>i</u> guiente forma:

Formación Seca [Arenisca Punta Ancón (Eoceno Superior) (Eoceno Superior) [Lutita seca (Eoceno Superior)

Formación Socorro [Miembro Socorro (Eoceno Medio-Superior) {</br>(Eoceno Medio-Sup.)Clay Pebble Bed (Eoceno Medio-Superior)

Formación Socorro:

Miembro Clay Pebble Bed: aflora en los acantila dos de Ancón y quebrada Socorro. Está constituída por arcillas verdes grisaceas, afectadas por espejos de fricción y guijarros de arcillas,
cuarzo, cuarcita conglomerativas, chert, rocas íg neas y calizas tipo San Eduardo. Este miembro puede ser definido como brecha sedimentaria com puesta de fragmentos de todas las formaciones pre-existentes. Esta formación fue definida por Lainforth, en 1951, en Bristow y Hoffsteter 1.977, su espesor es de 500 m. Miembro Socorro:

are at a

Agrupa la lutita seca y miembro socorro superior (Marchant, 1.957); es la Socorro Slice de Azad (1.968) y Colman (1.970), se encuentra comprend<u>i</u> da en el complejo olistostrómico de Santa Elena. Su localidad tipo es la quebrada de Socorro, ti<u>e</u> ne un espesor de 700 m.

Formación Seca: (Eoceno Superior)

Miembro Lutita Seca:

Se trata de arenisca turbiditicadistales, areni<u>s</u> cas y lutitas. En algunos horizontes se aprecian clastos de la formación Socorro. Tres biofacies se reconocen en este miembro: Nerítico, arrecifal y de radiolarios. Su localidad tipo se encuentra en la quebrada seca. (Bristow y Hoffs-~ teter, 1.977).

Miembro arenisca Punta Ancón:

Su litología es arenisca grawatica con capas a<u>r</u> cillosas, conglomerados ligníticos y capas calc<u>á</u> reas con lutitas interestratificadas.

Incluye además arenisca blanca localmente y bre

chosa de cenizas volcánicas. Su localidad tipo es Punta Ancón y su espesor aproximado es de 100 m., (Bristow y Hoffsteter 1.977).

Formación Tablazo:

(Pleístoceno - Holoceno). Está constituído lito lógicamente por lentes de lumaquelas, areniscas calcáreas y arenas conglomeráticas arcillo sas con conchas y nódulos. El espesor varía de O a 40 m., pero llega a 80 m., en la Isla Puná.

1.1.3. <u>Geología Estructural</u>

El área de estudio se encuentra situada en el Horst Azúcar - Playas, cuyo límite nororiental es la falla regional de La Cruz, la cual es a la vez la principal estructura regional del área.

La falla de La Cruz, se extiende desde Posorja hasta Zapotal, y tiene una dirección noroeste.

Marchant (1.961), en un estudio fotogeológico del área de la península de Santa Elena,encue<u>n</u> tra tres sistemas de fallas, con direcciones -

34

NO-SE, N-S y NE-SO, de los cuales el primero es el más fuertemente desarrollado, mientras que el segundo se encuentra fuertemente perturbado por los otros y es el menos evidente.

El mismo autor basado en patrones geomorfológicos propone la existencia de fallas transcurre<u>n</u> tes dextrales (NE-SO) y sinestrales (NO-SE),r<u>e</u> sultantes de un sistema compresional cuyos e<u>s</u> fuerzos están relacionados con el levantamiento de la cordillera de Los Andes.

El Perfil litoral de la Península de Santa El<u>e</u> na, cuya dirección aproximada es N 45 O, en la que se situa el área de estudio, sería la e<u>x</u> presión en superficie del sistema de fallas s<u>i</u> – nestrales, pertenecientes al sistema de fallas transcurrentes dextrales de Guayaquil.

Geólogos cooperantes del proyecto ESPOL-ORSTOM, (1.985), proponen los sistemas de fallas, el más antiguo agrupa las de rumbo NO-SE y NE-SO . Las fallas de rumbo NO-SE limitan el Horst de la cordillera Chongón - Colonche, Azúcar-Playas o humdimiento de la cuenca Progreso, y las fa

35

llas de rumbo ENE-OSO, N-S y NNE-SSO, comprenden el segundo grupo y serían las responsables de la existencia de bloques fallados en el Horst y Graben que afectan toda la región, los mismos que fueron recubiertos por sedimentos Pliocénicos y cuaternarios.

El único plegamiento importante en el levantamiento del bloque de la península de Santa El<u>e</u> na según el mapa geológico del Ecuador 1:100.000 en la hoja geológica Estero Salado, es el anticlinal de rumbo NE-SO que aparece en los acant<u>i</u> lados de Playas, hacia el este de la punta Chapolla. Esta tendencia se mantiene en los cerros Acumbe , Verde y Animas según se aprecia en las fotografías aéreas.

1.1.4. Evolución Geológica

El levantamiento de Santa Elena ocupa una pos<u>i</u> ción frontal en el sistema de subducción de las placas oceánicas de Cocos y Nazca. Lonsdale -(1.977) lo ha identificado comoparte emergida del "Prisma de Acreción".

Las rocas más antiguas del prisma de acreción -

son rocas igneas básicas y radiolaritas (Jurás<u>i</u> co - Cretacio tardío) las cuales fueron identificadas por Goosens yRose (1.975), como perten<u>e</u> cientes al "Complejo Igneo Básico" que constit<u>u</u> ye el núcleo de la Cordillera Chongón - Colonche. Las rocas básicas de Chongón - Colonche , tienen composición de toleitas oceánicas (Goosens P., 1.977); Rahaujaonah, 1.980) aunque también contienen rocas de magmatismo de arco de isla (Goosens, 1.977; Henderson W., 1.975).

Sobre estas rocas se depositó la secuencia s<u>e</u> dimentaria del terciario la cual se inicia con la depositación del Grupo Azúcar (Paleoceno), originados en la erosión de los metamórficos -, Amotape.

Durante el Eoceno emergió el grupo Azúcar, d<u>e</u> positándose la Formación San Eduardo, en los bordes de la cuenca Progreso.

Según los geólogos del proyecto ESPOL-ORSTOM – (1.985), un movimiento tectónico causó el de<u>s</u> lizamiento, a lo largo de una pendiente ND-SE, de la formación Chanduy, continuando la depositación del grupo Ancón en la cuenca Progreso.
Según A. Moreno (1.983), desde el Oligoceno e<u>m</u> pezó a funcionar el sistema tensional de la f<u>a</u> lla transcurrente de Guayaquil y de la cuenca Progreso, levantándose y fracturándose el co<u>m</u> plejo de Santa Elena, para permanecer hasta el Neógeno como un alto estructural sujeto a er<u>o</u> sión.

Durante el Pleistoceno los depósitos de plataforma se incorporan al bloque peninsular.

1.2. GEOLOGIA LOCAL

El área de estudio es una franja de costa y forma parte de la llanura costera de la península de Santa El<u>e</u> na. Corresponde a una costa emergente, evidenciada por la presencia de los Tablazos ubicados a pocos kil<u>ó</u> metros al este del área, los cuales son depósitos pleistocénicos de origen marino, de aguas poco profundas, constituídos por areniscas calcáreas principalme<u>n</u> te y lentes de lumaquelas.

Al norte y noroeste del área, en los acantilados de Playas y en el cerro Changuilla se exhiben las rocas más antiguas de la vecindad, éstos son depósitos ter

ciarios (Paleoceno Eoceno) y forman parte del grupo – Azúcar; están constituídos por conglomerados, arenísca turbidíticas y turbiditas.

Según A. Moreno (1.983), las rocas mencionadas anteri<u>o</u>r mente corresponden a depósitos de cañón submarino de pared interna de la fosa de subducción y desarrollado en la placa Farallón; antes de la separación de las placas Nazca y Cocos.

Feininger y Bristow (1.980), consideran a estos depós<u>i</u> tos como parte del complejo olistostrómico de Santa *-*El**e**na.

Los geólógos del Proyecto ESPOL - ORSTOM (1.985), ub<u>i</u> can a estos mismos depósitos como bloques de la formación Chanduy y depositados en un ambiente de plataforma marina interna.

1.2.1. Geomorfología

El control geomorfológico es evidente en el área, el perfil litoral tiene un rumbo aproxim<u>a</u> do N 45 O, se interpreta como la expresión en superficie del sistema de fallas NJ-SE que afec ta toda la región. De acuerdo a esta caract<u>e</u> rística sería una costa secundaria de línea de costa fallada, donde predomina la erosión y depositación marina, según la clasificación de Shepard (1.963).

Tomando como base la clasificación de Ottman -(1.963), en el sitio de estudio existirian dos tipos de playas:

a. Una costa tipo Bal noroeste de la zona.

b. Una costa tipo E al centro y sur de la zona de estudio.

Las costas tipo B son costas de pie de acantilado donde predomina la erosión marina.

Las costas tipo El son costas bajas, formadas por procesos litorales.

1.2.2. Estratigrafía:

Las formaciones en el área pueden ser ubicadas estratigraficamente de acuerdo a la siguiente columna:

- Depósitos recientes
- Tablazos (Pleistoceno)

Grupo Azúcar Formación Chanduy (Eoceno inferior).

La descripción de las formaciones fue expuesta en la parte correspondiente a geología general.

1.2.3. Evolución Geológica

El área se desarrolla desde el Paleoceno, con la depositación del Grupo Azúcar en un ambiente de aguas profundas, según diferentes autores; el cual emerge al final del Eoceno.

En el área no se aprecian rocas de edades post eocénicas debido a que durante ese tiempo hasta el Neógeno el Complejo de Santa Elena ha perman<u>e</u> cido como un alto estructural sujeto a erosión primordialmente.

En el Pleistoceno se depositan en un ambiente de aguas someras, los tablazos, los cuales se

elevan de una manera diferencial hasta el Neógeno, dando lugar a la playa que existe actualmente.







ESPOL FIGURA 1
COLUMNA ESTRATIGRAFICA PARA
EL AREA DE
GENERAL VILLAMIL (PLAYAS)

44

÷.

CAPITULO II

GENERALIDADES SOBRE EL ESTUDIO DE LOS PROCESOS LITORALES

El estudio de los procesos litorales, comprenden varias c<u>a</u> racterísticas complejas, que incluyen según Krumbein(1.959):

- Las características de oJas en términos de altura, perío do y longitud.
- Las características del material de playa en términos de forma, tamaño, densidad (composición mineralógica) y otras características dinámicas de los sedimentos.
- 3. La distribución de energía de olas, los patrones de r<u>e</u> fracción y su efecto sobre los materiales de playas y en las morfologías adyacentes a la zona.
- Las morfologías específicas de ambientes de erosión y d<u>e</u> positación.

Diversos investigadores han desarrollado diferentes técnicas y modelos para explicar y cuantificar una o varias de estas características enunciadas. Estas técnicas pueden ser clasificadas en tres grandes grupos:

1. Modelos analógicos

2. Métodos empíricos y desarrollos teóricos y matemáticos.

3. Mediciones directas en el campo.

2.1. MODELO ANALOGICO

- -- Consiste en llevar al laboratorio un modelo reducido de la zona que se quiere estudiar.
 - Esto no es siempre fácil de realizar, ya que es imposible mantener todas las características que existen en el campo, dado que las escalas de tiempo y las escalas geométricas difieren entre sí.
 - Por ejemplo, para modelos hidráulicos se requiere que existan distorsiones geométricas de la zona; de tal m<u>a</u> nera que, características tales como la pendiente pu<u>e</u> dan ser mejor apreciadas. Para modelos sedimentológicos se necesita usar materiales de mayor tamaño pero de menor densidad y generalmente esféricos, diferentes a los naturales.

Cada investigador, por tanto desarrolla un modelo 🛛 de

acuerdo a hipótesis previamente establecidas.

En algunas ocasiones, es necesario probar el modelo en el campo; para lo cual se realizan construcciones te<u>m</u> porales en la zona; de tal manera que su efecto pueda resaltar el fenómeno a estudiar (Ibibarren, 1.978).

En este trabajo, se aprovechó la existencia de un rompeolas (una saliente artificial), de tal manera que se aprecie mejor el efecto de una saliente natural en la depositación.

2.2. METODOS EMPIRICOS Y DESARROLLOS TEORICOS Y MATEMATICOS

Consiste en una descripción analítica de las condiciones de flujo imperantes en la zona.

Esta descripción es importante, debido a que es el fl<u>u</u> jo el que mueve los sedimentos produciendo erosión o depositación (Cornaglia, 1.889 en Fisher y Dokkin,1977).

Las condiciones de flujo en el mar son estudiadas a partir de la teoría de olas; tema que «se detalla a continuación.

2.2.1. <u>Teoría de olas de pequeña altura</u>

Las relaciones de longitud, período y altura de olas fueron estudiadas originalmente por Airy -(1.895, en Sorence, 1.978). Para el presente e<u>s</u> tudio se toma en cuenta la teoría de olas de p<u>e</u> queña altura en la cual se hacen las siguientes suposiciones.:

- IEN agua es homogenea, incomprensible y las fuerzas de tensión superficial son desprecia bles.
- 2. El flujo es irrotacional, por tanto no existe un esfuerzo cortante, ni interferencia en tre el aire o el piso, por lo que la velocidad potencial Ø puede existir y satisface la ecuación de Laplace

$$\frac{\delta^2 \mathbf{p}}{\delta \mathbf{X}^2} = \frac{\delta^2 \mathbf{p}}{\delta \mathbf{Y}^2}$$

3. El piso no se mueve y es impermeable y horizontal por lo que no adiciona o resta energía a la ola.

4. La presión a lo largo de la interface aire -

mar es constante.

- La amplitud de ola es pequeña comparada con su longitud y la profundidad del agua.
- La celeridad de la ola está relacionada a su período y a su longitud según la fórmula:

C = L/T

Considerando que la elevación de la superficie del agua en relación al nivel medio del mar es una ecuación en función del tiempo, aplicando e<u>s</u> tos conceptos y realizando los cálculos matemáticos pertinentes en la ecuación de Laplace, se puede encontrar la relación entre la velocidad de ola, su longitud y período independientemente de la altura de ola.

Esta ecuación es la siguiente:

 $C = (gT/2\pi) tanh(2\pi/L)$

La energía de ola, igualmente puede ser calcul<u>a</u> da, la cual es la suma de la energía potencial

y cinética, y está dada por la siguiente ecuación :

 $E = (\rho g H^2 L)/8$

La energía varía a lo largo de la longitud de la ola de un punto a otro, pero la energía m<u>e</u> dia por unidad de tiempo es igual a:

 $\overline{E} = E/L = (\rho g H^2)/8$

La fuerza de la ola F, es su energía por unidad de tiempo de propagación en dirección al movimiento de la ola y se define como:

P. = nE/T

Donde:

 $- n = (1/2) \cdot (1 + (2kh/sen h 2kh))$

 $k = es el número de ola e igual a <math>2\pi/L$; y,

h = es la profundidad del agua.

A medida que la ola avanza, la energía por un<u>i</u> dad de tiempo en el punto siguiente, es igual a la energía por unidad de tiempo en el pu<u>n</u> to anterior menos la energía que se disipa o refleja; considerando a esta última como de<u>s</u> preciable se tiene que la fuerza de la ola es igual a :

 $P = (nE/T)_1 = (nE/T)_2 = Constante$

Esta ecuación indica que a medida que el tren de ola avanza la energía decrece en función de n, si el período de la ola permanece constante.

Si se construyen líneas ortogonales a la cresta de ola, o líneas de corriente, y se asume que la ola no se propaga a lo largo de la cre<u>s</u> ta, la fuerza de la ola contenida entre un par de líneas de corriente se puede considerar constante.

Si denominamos B al espacio entre ortogonales tenemos que:

 $(BnE/T)_1 = (BnE/T)_2 = constante$

De donde resulta que:

$$H_1/H_2 = \sqrt{n_2 L_2/n_1 L_1} \cdot \sqrt{B_2/B_1}$$

El primer término refleja el efecto de la pendiente, el segundo el efecto de las líneas o<u>r</u> togonales, las cuales convergen o divergen s<u>e</u> gún la refracción de ola.

Experimentos hechos por Wiegel (1.950); Eagleson (1.956) y Le Méhante (1.968) dan alguna i<u>n</u> dicación de la exactitud de la teoría de ola de pequeña altura y hacen las observaciones s<u>i</u> guientes:

- Para playas con pendientes suaves la ecuación de la velocidad y longitud de ola son satisfactorias para olas en la zona de rom piente.
- Al incrementarse la pendiente de la playa y empinarse la ola, la altura de ola predicha puede ser menor a la altura real.
- 3. La teoría de Airy asume un perfil superfi-

52

and the second second

cial de agua sinúsoidal el cual difiere del perfil de la ola en aguas someras.

4. Para olas sobre pendientes planas y teniendo una profundidad relativamente grande, m<u>a</u> yor que 0.1 L ; la teoría de Airy es satisfactoria para predecir las velocidades de las partículas horizontal y verticalmente.

Como consecuencia de lo cual se puede decir que las ecuaciones deducidas pueden ser utilizadas para el cálculo de la longitud y altura de ola en la zona de rompiente, en las playas con pendiente suave. Sin embargo, es preferible utilizar otro método para determinar la velocidad de las partículas.

2.2.2. Transporte de sedimentos

El transporte de sedimentos puede ser estudiado a partir de conceptos de mecánica de fluidos por este método es posible partir de conceptos generales y poco a poco introducir variables que describan mejor las características del fluído en particular. Es por tanto el coeficiente de rugosidad r, el que define el esfuerzo cortante efectivo que actúa sobre la capa.

La fórmula final que él presenta para el cálc<u>u</u> lo del transporte de sedimentos de fondo es la siguiente:

 $Q_{b} = 5d_{s}(rghs)^{1/2}e^{-0.27\Delta dS/rS}$

En donde:

d s	=	es el diámetro de las partículas	
r	2	coeficiente de rugosidad	
g	=	aceleración de la gravedad	
h	*	profundidad del agua	
S	=	gradiente de energía	
Δ		densidad relativa de las partículas	e
		igual a: $(\rho s - \rho)/\rho$	

Einstein (1.950), desarrolla un modelo para el cálculo de sedimentos en suspensión, bajo la suposición de que dada la estructura turbulenta de la fuerza del fluído en los sedimentos de la capa, esta fluctúa de una manera aleatoria; usando la relación de longitud de mezcla del fluído y la constante de Von Karmán para la distribución logarítmica de la velocidad, correlaciona la concentración de sedimentos en suspensión del fluído con la velocidad de tra<u>n</u>s porte de sedimentos. La concentración de sed<u>i</u> mentos a una altura dada está determinada por :

 $c(y)/c_b = (h-y)/y)(\delta/h-\delta)^{z}$

Donde:

С	:	es la concentración de sedimentos en	su <u>s</u>
		pensión a una distancia dada.	
h	:	es la profundidad del agua	
z	:	ω/X V _f	
ω	:	es la falla de velocidad	and the second
Х	:	es la constante de Von Kármán e igual	a 0.4
۷f	•	es la velocidad friccionante	
δ	:	es el espesor de la capa límite	

La carga total de sedimentos en suspensión va a estar dada por:

$$Q_s = \int_0^D C V dy$$

]ny dy.

La fórmula finalpara la carga de sedimentos en suspensión es igual a:

$$Q_{s} = 1.83 \ Q_{b} (I_{1}(33h/r) + I_{2}) \ X$$

$$I_{1} = 0.216(\delta/h)^{Z-1}/(1 - (\delta/h))^{Z} \ \delta/h^{J} ((1-y)/y)^{Z} dy$$

$$I_{2} = 0.216(\delta/h)^{Z-1}/(1 - (\delta/h))^{Z} \ \delta/h \ J^{1} ((1-u)/y)^{Z}$$

Estas ecuaciones han sido utilizadas con éx<u>i</u> to para el cálculo del transporte de sedimentos en ríos.

Bijker (1.968) partiendo de las ecuaciones de Einstein; extiende estos conceptos para que pu<u>e</u> dan ser utilizados para calcular el transporte de sedimentos en el mar, analizando el efecto del movimiento de las olas y las corrientes.

Para considerar este efecto, deriva el gradiente del vector velocidad resultante de la corriente y de las olas; dada una corriente uniforme y una velocidad orbital de las partículas; pr<u>e</u> sentando la fórmula siguiente para el cálculo del transporte de sedimentos de fondo:

$$Q_b = bd_s v/c g^{0.5} \rho^{A\Delta dSc^2/rv^2} (1 \frac{1}{2} \mu vo/v)$$

De donde:

Q puede ser calculada aplicando las ecuaci<u>o</u> nes de Einstein.

Métodos empíricos para el cálculo del transpo<u>r</u> te de sedimentos en la costa:

Algunos autores han relacionado, el transporte de sedimentos que se produce en las playas, d<u>i</u> rectamente con las características de las olas, que llega a las playas, a través del flujo de energía de ola, el cual está dado por:

 $P_{J} = (EC_{G})_{b} sen\alpha \ b \ Cos\alpha_{b}$

Donde:

 $(EC_G)_b$, son la energía y la velocidad del grupo de la ola en la zona de rompiente y α_b es el â<u>n</u> gulo de aproximación de las olas a la costa.

Para el cálculo de sedimentos que estas pueden arrastrar a lo largo de la costa Watts (1.953), obtiene la relación:

$$Q = 0.0011 P_1^{0.9}$$

Galdwell (1.956) obtiene la relación

$$Q = 210 P_1^{0.8}$$

Savage obtuvo la relación:

 $Q = 125 P_1$

Iman y Bagnold (1.963) considera que; en lugar de calcular el volumen transportable, es mejor examinar el peso sumergido, el cual es igual a:

$$- I_{\eta^{=}}(\rho_{s} - \rho) g a' P_{\eta}$$

Donde :

ě

a' : es un factor de corrección que depende de la porosidad del depósito e I_l =KP_l

Komar e Iman (1.970), relaciona mediciones en la Playa El Moreno en el Golfo de California , (México), y en la Playa de Silver Strand en California; además toma información de los tr<u>a</u> bajos realizados por Watts en 1.953 y Caldwell en 1.956, estableciendo un valor para K igual a 0.77, este valor de la constante puede ser aplicada con cierta confiabilidad, dado que resulta de una curva en la que se han incluído la mayor cantidad posible de datos de diferentes playas.

En 1.971, Komar llega a una ecuación similar basándose en el trabajo de Longuet-Higgins y Stewar (1.964), los cuales analizan la radiación del esfuerzo definiéndola como el exceso de flujo de momento que ocurre en la presencia de olas.

En 1.970, Komar e Imán presentan la ecuación para I .

60

o e $I_1 = K' (EC_G)_b < V > /U_m Cos\alpha_b$

Donde :

K' es igual a 0.28 V es el tensor velocidad.-Para el desarrollo de su formulación, Komar asume que el esfuerzo cortante producido por la corriente es despreciable, esta consideración es válida cuando la velocidad de la co rriente a lo largo de la costa es relativamente pequeña comparada con la velocidad orbital producida por las olas.

2.2.3. Iniciación del movimiento de los sedimentos

Para que los sedimentos inicien su movimiento, de tal manera que puedan ser transportados es necesario que estos puedan vencer la fricción que ejerce la capa.

Slingerland (1.977), estudia el esfuerzo co<u>r</u> tante mínimo para que esto ocurra. El consid<u>e</u> ra el momento producido por la fuerza de drag<u>a</u>

do, y el peso del grano con relación a un pu<u>n</u> to de pivote. El instante crítico para e<u>n</u> trar en movimiento depende del balance de dos momentos opuestos, y se relacionan a través de la ecuación:

 $\tau_{+} = K(\rho_{S} - \rho) gD tg \emptyset$

Donde :

 τ_t es el esfuerzo cortante requerido para que entre en movimiento un grano de diámetro D.

De particular interés es el ángulo Ø, el cual representa el ángulo de reposo de una partícula granular. En sedimentos uniformes el ángulo es de 33°. En sedimentos no uniformes Miller util<u>i</u> za la relación dada por Burne y Miller en 1.966, donde:

 $\emptyset = 61.5 (D/K)^{-0.3}$

D es el diámetro de las partículas ; y, K es el diámetro medio de las partículas que conforman el piso.



CAPITULO III

METODOLOGIA

Dada la variedad de datos a analizar fue necesario realizar mediciones directas en el campo; así como, utilizando las relaciones empíricas y matemáticas desarrolladas por varios autores, correlacionar estas características.

A continuación se desarrollarán y explicarán los métodos - aplicados:

3.1. CONDICIONES OCEANOGRAFICAS Y LITORALES

3.1.1. Topografia

-Para analizar la forma de la playa se utilizó el método propuesto por Yasso (1.965), él def<u>i</u> ne el tipo de costa analizada, como una playa de punta y bahía, las cuales son playas situadas a sotavento de una saliente y sujetas al ataque de las olas en una dirección predominante.

Tales playas se caracterizan por tener una planta concava hacia el mar resultado de la erosión causada por la refracción, difracción y reflexión de las olas dentro de la zona de sombra atrás de la saliente. El incremento del radio de curvatura con la distancia a la saliente sugiere una espiral logarítmica de la forma:

$$r = e^{\theta ctg\alpha}$$

como aproximación a la forma de la playa de punta y bahía .

El incremento del radio de curvatura log-esp<u>i</u> ral, está dada por la fórmula:

 $dr/d\theta = ctg \ll e^{\theta ctg \propto}$

y dado que la tangente del ángulo que se forma entre el radio y la tangente para cualquier curva es :

64

الية الماكية. ماجهة حديثة إليا tg $X = \sqrt{r} / (d\sqrt{r}/d\theta)$

tenemos que:

tg X = $1/ctg\alpha$.

el cual es constante.

La ecuación puede ser transformada a la forma siguiente:

 $lnr = 0 ctg \alpha$

lo cual facilita su análisis por medio de r<u>e</u> gresión lineal.

La playa estudiada, fue por tanto analizada,p<u>a</u> ra esta ecuación.

3.1.2. Condiciones oceanográficas

Los datos fueron medidos directamente en el cam po, y anotados en plantillas estandarizadas, adaptadas de las utilizadas por Bruno y Hiipakka (en Sánchez, 1.978) para observaciones visualco 3.1.2.1. Alturas de Olas

Las características estadísticas de la superficie del océano, fue considerado de especial interés, para el estudio de la mecánica de erosión y acreción de las costas.

Pára el estudio estadístico de ésta , a través de las olas, éstas han sido descritas como una distribución Gausia na (Sorence, 1.978), donde la probabilidad de que ocurra cierta altura de ola está dada por:

$$p(H_i) = \frac{2H_i}{(H_{rms})^2} e^{-(H_i/H_{rms})}$$

Donde:

H_{rms} es la raíz media cuadrática e igual a:

$$H_{\gamma ms} = ((1/N) H_{j}^{2})^{1/2}$$

De esta ecuación es posible encontrar la probabilidad de que una altura de ola determinada ocurra con cierta frecuencia, según la siguiente tabla:

n	Hn/H33	Hn/H100
0	1.68	2.68
10	1.28	2.03
33	1.00	1.60
50	0.89	1.40
100	0.63	1.00

Donde:

n = probabilidad de que un evento ocurra H100 = $((\pi)^{1/2}/_2)$ Hrms

H₃₃ = se denomina altura significativa de ola y corresponde a la ola que puede ocurrir con un 33 % de probabilidad.

La altura máxima esperada de ola está dada -

 $H_{max} = 0.707 H_{33} \sqrt{\ln N}$

Donde:

N = es el número de olas leídas 3.1.2.2. Período de ola:

> Para encontrar el período de ola se procedió a medir el tiempo necesario para que pasen 11 crestas de olas consecutivas, este valor se lo dividió para 10, anotándolo en el registro.

3.1.2.3. Profundidad del agua:

Se procedió a leer las alturas del nivel del agua al pasar una cresta y una sima de una misma ola, el promedio de estos valores se anotó en el registro, como el valor del n<u>i</u> vel del mar en reposo.

2. DEPOSITACION DE SEDIMENTOS

Para estudiar los sedimentos, se consideró la falla de v<u>e</u> locidad de los granos que conforman la playa; la falla de velocidad es la velocidad crítica o velocidad máxima a la cual ocurre la depositación.

Brown (en Rousse, 1950), determina la falla de velocidad de

un sedimento como:

$$\omega = \frac{\gamma d^2}{18\mu} \qquad (\rho_{\rm S} - \rho)$$

Donde:

.

ω	es la falla de velocidad
γ	es la gravedad específica del agua
μ	es la viscosidad del agua
ρ _s	es la densidad de las partículas
ρ	es la densidad del agua
d	es el diámetro de las partículas

Cuando las partículas tienen más de 1 mm., la resistencia que ejerce el sedimento sobre el fluído no puede ser despreci<u>a</u> da y la ecuación se transforma en:

$$ω = ((1.33 \text{ gd})^{1/2}/\text{CD})((ρ_s -ρ)/ρ)$$

Donde:

 ω es la falla de velocidad

g es la aceleración de la gravedad

CD coeficiente de dragado s densidad de las partículas densidad del agua

3.3. EROSION DE SEDIMENTOS

Para calcular el momento crítico como una partícula inicia su movimiento se consideró el valor del esfuerzo cortante crítico, τ_t , de cuyo cálculo se habló anteriormente.

3.4. CARACTERISTICAS DE LOS SEDIMENTOS DE PLAYA

En este capítulo III, hemos procedido a exponer todo lo relacionado con los sedimentos.

En el tema 3.2., vimos que para estudiar los sedimentos se tomaba en consideración la falla de la velocidad de los granos que conforman la playa, pero a más de co nocer la falla de la velocidad, tenemos que estudiar las características de los sedimentos de playa. Las particulas fueron graficadas en curvas acumulativas de fr<u>e</u> cuencia. En estas curvas cada punto representa la suma de

de BIRHONECA.

los porcentajes que procedan a esa clase.

Para la graficación de estas curvas se utilizó una escala probabilística, la cual está basada en la escala de distrib<u>u</u> ción normal. Esta escala está construída de tal manera que los puntos de la parte central, entre el 30 y 70 %, se ju<u>n</u> tan y los puntos de la parte superior e inferior, esp<u>e</u> cialmente entre 10 y 90 % se separan, de tal manera que al ser graficada una distribución normal, aparezca como una línea re<u>c</u> ta y los parámetros estadísticos aproximados puedan ser determin<u>a</u> dos utilizando las fórmulas presentadas a continuación:

Media gráfica:

$$M_{z} = \frac{\emptyset_{16} + \emptyset_{50} + \emptyset_{84}}{3}$$

Desviación standard gráfica:

$$\sigma_1 = \frac{\rho_{84} - \rho_{16}}{2.4} + \frac{\rho_{95} - \rho_5}{6.6}$$

Inclinación gráfica inclusiva:

$$S_{K1} = \frac{\emptyset_{84} + \emptyset_{16} - 2\emptyset_{50}}{2(\emptyset_{84} - \emptyset_{16})} + \frac{\emptyset_{95} + \emptyset_{5} - 2\emptyset_{50}}{2(\emptyset_{95} - \emptyset_{5})}$$

Medida de la inclinación simple:

$$\alpha_{s} = \emptyset_{95} + \emptyset_{5} - 2\emptyset_{50}$$

Medida de la clasificación simple:

$$S_{os} = 1/2 (\emptyset_{95} - \emptyset_5)$$

Kurtosis gráfica:

$$K_{G} = \frac{p_{95} - p_{5}}{2.44(p_{75} - p_{25})}$$

La medida de la inclinación provee la información de la simetría de la curva de frecuencia, un valor positivo de la inclinación indica una desviación de la curva hacia la derecha de la media y un exceso de partículas finas. Por el contrario un valor negativo indica un exceso de partíc<u>u</u> las gruesas.

El valor de la Kurtosis indica la forma de la curva.

3.5. TRANSPORTE DE SEDIMENTOS

3.5.1. Transporte total de sedimentos

Para el cálculo del transporte total de sedimentos en el área se optó por las fórmulas desarrolladas empíricamente. Las aproximaciones matemáticas desarrolladas a partir de estudios hidráulicos y discutidas con a<u>n</u> terioridad, se basan generalmente en datos de transporte de sedimentos en ríos y canales.

Diversos intentos de utilizar estas ecuaciones para aproximarlas a las condiciones de flujo en el mar, han sido desarrolladas por especialistas, sin embargo estas han sido aprobadas en condiciones de mar afuera, donde los sedimentos no soportan, además de los efectos producidos por las olas, los efectos de la resaca producida al romper ésta.

3.5.2. Transporte litoral

Se consideró que dado que en la costa, los sedimentos se mueven en forma de sigsag, es decir que al go<u>l</u> pear las olas en la playa, estas arrastran sedimentos hacia adentro de la costa, y cuando se produce la res<u>a</u> ca, estos son arrastrados hacia el mar, produciéndose por tanto un movimiento neto en la dirección de la costa, ya sea hacia la izquierda o hacia la derecha, era este el tipo de transporte que se debía analizar.

Este transporte se lo conoce como Transporte Litoral.

Se calculó el transporte litoral bruto, es decir la cantidad de sedimento total que se mueve a lo largo de la costa, ya sea a la izquierda o a la derecha, para lo cual se utilizó la relación presentada por Galvín (en Sánchez, 1978):

$$Q_{\rm b} = 25.8 \ {\rm H_b}^{5/2}$$
 Sen $(2\alpha_{\rm b})$

Donde:

H_b : es la altura de ola en la zona de rompiente dada en pies.

Q_b : es el transporte litoral bruto dado en yardas cúb<u>i</u> cas por año.

Se calculó además el transporte litoral neto, el cual es la cantidad efectiva de sedimento que se mueve a lo la<u>r</u> go de la costa. Para lo cual se uso el método del flujo de energía, las constantes utilizadas en los cá<u>l</u> culos son las presentadas en el Shore Protection Manual.

 $Q_n = 7500 P_1$
Se adoptó esta constante, dado que está basada tanto en datos obtenidos en laboratorio, como en datos de cam po; además incluye datos obtenidos por Komar, Davis y otros autores. Los resultados se obtienen en yardas cúb<u>i</u> cas por año.

3.5.3. Sedimentos en suspensión

Para el cálculo de la cantidad de sedimentos arrastrados en suspensión, se utilizaron datos experimentales (obteni dos por lecturas de campo), los cálculos efectuados se presentarán más adelante.

3.5.4. Tendencia del transporte

Para analizar la tendencia del transporte se utilizaron dos métodos:

- a. Se observó en el campo la dirección de la corriente litoral, la cual es la que mueve los sedimentos.
- b. Se realizó el diagrama de refracción de olas para la zona.

Este diagrama consiste en la graficación de las ortogonales de las olas, como indicativos del tren de -

avance de las mismas.

3.6. ORIGEN DE LOS SEDIMENTOS

Para el análisis del origen de los sedimentos se realizaláminas delgadas de los sedimentos y algunas ron se comlos de Moreno (s.p), de láminas pararon los datos con realizadas en rocas de 10s acantilados de Playas y en Pun ta Chapolla, dado que la dirección predominante de la СО rriente litoral es de Oeste a Este (Sánchez, 1.978); utilizando estas láminas para comprobar feldespatos y piroxenos.

Se realizaron algunas láminas opacas para estudiar el ori ilmenita y magnetita, a través de gen de la su cristalique se ha mencionado un probable origen autízación, dado de los mismos por precipitación de hierro en el geno mar ante presencia de organismos tales como Chitons la (polypla para la formación de magnetita y gasterópodos (Pa cófora). tella vulgata, Nomacopelta dalliana, Joltia gigantea y Semeamitha) los cuales originan goethita (Blatt; 1.972), esperando encontrar evidencias en la forma de cristalización de los granos.

Una tercera probabilidad constituye el aporte de sedimentos desde el golfo de Guayaquil. Benítez (1.975), sostiene que los sedimentos arrastrados por el río Guayas pasan del canal de Morro y de Jambelí y son empujados hacia el Noroeste - por las corrientes predominantes en la región, las cuales redistribuyen la carga sedimentaria.

3.7. DISTRIBUCION GEOMETRICA DE LOS DEPOSITOS

Se analizó la distribución geométrica de las arenas negras , habiéndose determinado la ecuación de la espiral logarítmica se apreció de manera visual la zona de menor radio de cur vatura de la línea de costa para determinar si existe o nó un enriquecimiento en esta área.

Utilizando el mapa presentado por Mosquera y Ruales (en Erazo,) se determinó si coincidían las altas concentraciones de arenas negras con la presencia de playas espirales,en las inmediaciones de una saliente.

CAPITULO IV

TOMA DE DATOS

4.1. RECONOCIMIENTO PRELIMINAR DEL AREA

Se visitó el área de General Villamil Playas, con la fi nalidad de apreciar la depositación de arenas negras en sector, así como determinar la zona más conveniente pa el ubicación de la estación considerada como ra la tipo du la realización del estudio. Se realizaron rante las si guientes observaciones:

4.1.1. Ubicación de un BM arbitrario

Se apreció la existencia en el sector de algunas construcciones tales como vestidores y restaurantes construídos por Dituris los cuales podrían ser util<u>i</u> zados como puntos de control, además de la Capitanía del Puerto. También se apreció la existencia de un mojón sobre el rompeolas, en el cual había existido un asta de bandera, este punto se tomaría lu<u>e</u> go como BM.

4.1.2. Composición del material de playa

Se apreció que los sedimentos están constituídos por arena de grano fino a media a lo largo de la fra<u>n</u> ja recorrida, presentando concentraciones variables de arena negra.

Para el día de la observación (31.08.85), se pudo apreciar cerca al rompeolas, a unos 10 a 20 metros al este, una zona de guijarros al pie de la berma de playa. Además se apreció un aumento de la concentr<u>a</u> ción de minerales oscuros hacia el oeste.

4.1.3. Altura de ola

La altura de ola se pudo calcular tomando como referencia una de las paredes del rompeolas, tanto en la alta como en la baja marea (la altura de marea varió el día de la observación de 0.30 a 2.10 m), sin que dar descubierta la base de la estructura y sin que las olas llegaran a sobrepasarla. La altura aproxim<u>a</u> da de ola para ese día fue de 1 m.

4.1.4. Selección de la estación Base

Se estableció la conveniencia de ubicar la estación

base a unos 500 m., al este del rompeolas, dado que en este sector la estructura no ejerce ninguna influencia.

4.2. PREPARACION DE EQUIPOS Y CONFECCION DE MUESTRARIOS

Se comprobó el equipo de topografía el cual consistió en lo siguiente:

- 1 teodolito Wild T-16
- 1 nivel Wild
- 1 cinta
- 1 brújula
- 2 miras

Se preparó una regla para hacer mediciones de altura de ola en la zona de rompiente, la cual consistió en una b<u>a</u> se cuadrángular de tubos de hierro galvanizado y un asta de 3 metros de alto, este equipo fue diseñado especialmente para este estudio.

Se prepararon estacas de 30 centímetros, de madera y pi<u>n</u> tadas de rojo, además se compraron botellas para recolección de muestras de sedimentos en suspensión y fundas pl<u>á</u>s ticas para la recolección de muestras de los sedimentos deposita-

. ·

dos en la playa.

4.3. TRABAJO DE CAMPO

4.3.1. <u>Topografí</u>a

Se realizó una poligonal abierta con puntos distando aproximadamente 100 m., a lo largo de la zona de i<u>n</u> terés, con lecturas con aproximación al segundo.

Las distancias entre estación fueron calculadas usando los hilos taquimétricos, lo cual nos da una aproximación al decimetro.

Se tomó la lectura del ángulo desde la estación 1 a la 15, para comprobar el cierre de la poligonal; sin embargo no se midió la distancia.

En cada estación se tomó la bisetriz del ángulo me dido entre las estaciones anterior y subsiguiente pa ra determinar de este modo la perpendicular a la de costa, sobre esta línea se procedió a línea rea lizar la nivelación de los perfiles de playa, para se utilizó el nivel Wild, lo cual se tomaron da -medidos cada 20 metros, medidos con cinta. tos

La cota de los puntos se calculó utilizando el -BM arbitrario, al cual se le asignó una altura de 2.5 metros . El BM escogido consistió en el mojón sobre el rompeolas, marcado en el plano como est<u>a</u> ción 3.

4.3.2. Recolección de datos ambientales

Para la recolección de los datos de los factores que influyen en la depositación de las arenas negras se programaron tres salidas, durante los estadios de sisigia, media y cuadratura.

Cada dos horas se tomaron datos de altura de ola , ángulo de rompiente, velocidad y dirección de la c<u>o</u> rriente litoral, velocidad y dirección del viento,ad<u>e</u> más se tomaron muestras de sedimentos en suspensión en la estación considerada como tipo (Estación 9).

4.3.2.1. Altura de Ola:

La altura de ola fue medida mediante el <u>em</u> pleo de la regla señalada en el ápice ant<u>e</u> rior.

4.3.2.2. Angulo de rompiente:

e de la composición d La composición de la c El ángulo de rompiente se midió empleando una brújula Brunton y restando el de la d<u>i</u> rección de la playa en esta zona.

- 4.3.2.3. Velocidad y dirección de la corriente litoral: La velocidad y dirección de la corriente litoral fue medida lanzando un flotador en la zona de rom piente y midiendo la distancia recorrida en un lapso de 3 minutos.
- 4.3.2.4. Velocidad y dirección del viento:
 La velocidad y dirección del viento fue medida uti lizando un anemómetro.
- 4.3.2.5. Sedimentos en suspensión:

Los sedimentos en suspensión fueron recogidos uti lizando botellas tipo Van-Dover y luego envasados 2 litros junto con el agua recogida y etiquetados.

4.3.2.6. Sedimentos de playa:

Se recogieron muestras de sedimentos de playa superficiales (Profundidad menor a 10 cm.) en c<u>a</u> da una de las estaciones, y a lo largo de los perfiles en los niveles de marea alta, media y si**c**igia. Las muestras tomadas fueron -

ان از در از ماند. معنی از برای به بریو د de aproximadamente 1 kilógramo en los puntos señalados en el plano 3.

Todos los datos fueron anotados en las cartillas presentadas a continuación. (Ver figuras - $N^2 2 y N^2 3$.

,

4.4. TRABAJO DE LABORATORIO

4.4.1. Análisis de los sedimentos en suspensión

Se filtró los dos litros de agua y se recogió los sedimentos existentes, los cuales fueron luego lavados con agua destilada para de esta manera eliminar la sal existente.

Cada muestra fue pesada en una balanza analítica con precisión de 0.001 gramo.

Se realizó el análisis granulométrico de los sedime<u>n</u> tos en suspensión con tamices de 10 cm. de diámetro y malla plástica, la cual se aproxima a los tamices de la ASTM, dada la poca cantidad de muestra. Los tamices utilizados fueron los de malla № 40, 70 y 100.

A las muestras muy pequeñas no se le pudo realizar granulometría.

En todas las muestras, 36 en total, se hizo cont<u>a</u> je de minerales, se contaron 300 granos por muestra, utilizando microscopio binocular.

4.4.2. Análisis de los sedimentos de playa

Las muestras de los sedimentos de playa fueron lavadas para eliminar la sal, decantando para evitar la pérdida de finos y luego secadas al horno a 70°C.

Se cuarteo hasta tener 150 gramos por muestras para luego tamizar, utilizando los tamices № 40,70,100 y 200 (aunque normalmente se usa el tamiz № 60, este no existía en el laboratorio.

Se realizó el contaje mineralógico en todas las mue<u>s</u> tras, 118 en total, para lo cual se utilizó el m<u>i</u> croscópio binocular. Se contaron 300 granos minerales por fracción (1.500 por muestra).

En las muestras que presentaban alto contenido de mag néticos (Ilmenita y magnetita), se separó previamente a éstos, usando para ello un imán de mano, calcul<u>án</u> dose el porcentaje en peso y normalizando para prese<u>n</u> tarlos de manera homogénea.

86

Observac	ión Visual de Olas y Caract	eristicas del Vientor desde la Playa
Estación 1 2 3 4	Año Mes C 6 7 8 9 1	Dia Hora Loca I 0 11 12 13 14 15
Período de	Ola	Tipo de Olas
en segundo	S	0 Calma 3 Surain
		1 Spilling 4 Spill/Plunge
		2 Plunging
		19
Angulo de	Rompiente	Velocidad del Viento Dirección del Viento
	20.21 22	23 24 25 26 27 28
Profundido Rompiente	29 30 31 ad de	Observaciones
Alt	ura de Rompiente	
1	16	
2	17	
3	18	Lugar
4	19	
5	20	Obser vador(es)
6	21	
7	22	
8	23	
9	24	
10	25	
11	26	
12	27	ESPOL FOR 2
13	28	
<u>14</u> 15	29 30	CARTILLA PARA
		TOMA DE DATOS

~ al de Olac y Coractoriations de Mantes de de

.

	8	8
Medicion de corriente lito	ral y Muestreo de sedimentos	
Estación Año M 1 2 3 4 5 6 7 8	es Dia Hora Local 9 10 11 12 13 14 15	
Ancho de la zona de surí 16 17 18	Flotador 19 20 21	
Velocidade la corriente litoral 22 23 24	Dirección de la corriente litoral D no hay movimiento +1 aerecha -1 izquierda	
Sedimentos de playa 27 28 29 33 34 35	Sedimentos en suspención 30 31 32 36 37 38	
<u>Corrientes de resaca</u> 394041	<u>Observaciones</u>	
	Observador(es)	
Lugar		
	ESPOL FIGURA 3	
	CARTILLA PAR	A
	TOMA DE DATO.	S

۰.

ŧ

.



CAPITULO V

PRESENTACION DE RESULTADOS

Source Block and a

5.1. CONDICIONES OCEANOGRAFICAS Y LITORALES

5.1.1. Topografía

Se calcularon las elevaciones de acuerdo al nivel del BM arbitrario escogido y se calculó el cierre de la poligonal de acuerdo a los ángulos tomados , procediéndose a graficar, para obtener un plano a esc<u>a</u> la 1:5000.

Los diferentes perfiles de playa fueron calculados de acuerdo a las cotas de la estación. Se graficaron a escala 1:500 con exageración vertical x 5.

El plano topográfico fue graficado en un sistema de coordenadas UTM para estudiar y analizar la forma geométrica de la misma. Se escogieron centros de la espiral de manera arbitraria, asignándoles coordenadas (X,Y); para convertir al sistema polar (r_i, θ_i) , usán dose las ecuaciones de transformación:

$$r_i = ((X_i - X)^2 + (Y_i - Y)^2)^{1/2}$$

 $\theta_i = \operatorname{arc} \operatorname{tg}(Y_i - Y)/(X_i - X))$

Donde:

X_i y Y_i son las coordenadas de las estaciones

Los coeficientes de la regresión lineal nos dá la ecuación:

 $\ln r = a + b\theta$

El ángulo espiral de la mejor aproximación log-espiral es encontrado por:

 α = arc tg (1/b)

Donde:

b es la pendiente constante de la regresión lineal.

Encontrándose que la línea de costa tiene la forma de la espiral logarítmica descrita por Yasso (1965);c<u>u</u> yo centro de curvatura se ubica en las coordenadas $970833 - {}^{5}6704$. El ángulo que se forma entre la ta<u>n</u> gente a la espiral y el radio de curvatura es de 89.15°

Se obtuvo la siguiente relación entre la longitud del radio de curvatura y el azimut del mismo.

 $\ln r = 0.014710 + 0.914398$ R = 0.99

La espiral que genera la línea de playa es:

 $r = 1^{0}$ ctg 89.15°+ 1

Dado que los ángulos espirales se tomaron desde el noroeste, por la ubicación de una saliente hacia el oeste, a los ángulos ubicados al noreste se le suma ron 360° para el cálculo de la regresión lineal de la espiral. (Ver figura Nº 4 y Plano Nº 4).

Los gráficos de los perfiles de playa evidencian,que en las estaciones 1 y 2 y desde la 7 a las 15 hay un predominio de la erosión, mientras que en las estaciones 4, 5 y 6 existe un predominio de la dep<u>o</u> sitación, esto se evidencia por la existencia de una barra de arena, esta depositación predominante se puede considerar como una consecuencia del rompeola existente. (Ver figuras N $^{\circ}$ 5 al N $^{\circ}$ 11).



GENERA VILLAMIL (PLAYAS)

















5.1.2. Altura y período de ola

Se calculó la media cuadrática de los datos de al tura de ola en el campo, dado que este valor es más representativo que la media, y utilizando este valor se procedió a calcular la altura significati va y máxima de ola, de acuerdo a la distribución gaussiana esperada para este tipo de información, obtenien dose los resultados presentados en la tabla 1.

Se graficaron los datos de altura significativa y período en curvas de frecuencia (ver figuras 14 y 15.).

Se puede apreciar en esta tabla que la altura de ola significativa promedio es de 0.64 m., con una altura máxima de ola para sicigia de 1.7 m. El ángulo de rompiente varía entre 1°y 4°. Siendo el tipo de rom piente predominante de 15 s., con períodos mínimos de 11 s., y máximos de 18 s., según se aprecia en la figura 15.

	HORA	PERIODO	TIPO DE	н.	Huno	Hai	H	ANGULO DE	VIEN	TO	CORRIENTE	LITORAL	•	•	
FECHA	LOCAL	(.)				· 33	IN G X	ROMPLENTE	VELOCIDAD	Descurrent	DIRECCION	VELOCINO	medida	e e louis de	Observaciones
			~~~	(cm)	(cm)	(cm)	(cm)	(•)	(m/s)	(megnetiee)		(m/s)	(em)	(em)	
	18.00	14.7	3	75.91	67.28	107.64	140.36	23	3.08	240	1	0.11	100	120	
86.03.	0800	14.0	4	48.92	43.36	69.37	90.45	2°	0.90	180	-1	0.04	90	80	
2.7.	1000	14.6	4	44.08	39.07	62.51	81.50	2°	3.03	245	- 1	0.10	70	70	
	1200	16.5	1	40.66	36.03	57.65	75.18	4°	5.78	230	-1	0.19	80	60	
86.04.	1400	13.4	1	43.55	38.59	61.75	80.11	2°	4.12	170	- 1	0.04	80	70	
02.	1600	11.4	1	36.45	32.30	51.68	66.70	2°	4.91	190	- 1	0.07	80	60	
	1800	11.9	4	39.42	33.16	53.05	69.18	3°	3.03	235	- 1	0.11	90	60	
86.04.	0800	12.0	4	41.91	36.97	59.15	77.12	2°	2.58	225	-1	0.06	80	70	
03.	1000	12.7	2	38.55	34.17	54.67	71.29	2°	4.52	240	-1	0.07	70	60	
	1200	13.1	4	40.29	35.71	57.13	74.49	2°	4.25	230	-1	0.07	70	60	
	1400	13.5	4	40.70	26.07	57.71	75.25	2°	5.13	245	- 1	0.10	80	60	
	1600	12.1	1	32.91	29.17	46.67	60.85	2°	4.65	270	-1	0.09	70	50	
	1800	12.9	1	32.86	29.12	46.60	60.76	3°	3.82	290	- 1	0.15	60	50	
86.04.	0800	12.4	4	36.53	32.37	51.79	67.53	2°	0.89	185	-1	0.09	70	40	
	1000	14.5	4	36.61	32.44	51.90	67.67	2°	1.43	215	-1	0.08	60	40	
	1200	12.8	4	40.37	35.78	57.25	74.64	2°	4.33	230	-1	0.08	60	40	
									†						
													·		
										<u> </u>					
							······								
							·····								
							<b>-</b>								
								······							
	L	L	<b></b>	L											1

	FERIODO	TIPO DE	I I	H as	I		MOULO DE	VIEN		CORRENTE	LITORAL			
				001:	80:		ROMPLEATE	LOCIDAD	DIRECCION	DIRE CCION	VELOCEAD	1	e similado	Chartenana
		7 10	(em)	( cm)	( cm )	(cm)	(•)	( <b>v</b> u)	(astastas)		(4)	(IIII)	[m]	
	15.0	4	40	35.45	56.72	69.40	1。	2.05	213	- 1	0.01			
. 7	15.0	2	31.32	27.75	44.41	54.34	10	2.67	227	-1	0.08			
	14.5	2	37.35	33.10	52.96	64.80	1°	0.93	200	1	0.02			
	15.5	4	37.81	33.51	53.61	65.60	10	1.52	214	-1-	0.03			
	14.0	4	31.78	28.16	45.06	48.34	10	1.70	237		0.08			
	15.0	4	30.00	26.58	42.53		2°	1.30	237	1	1			
	15.0	2	30.00	26.58	42.53		2°	1.89	255	•	1			
1	14.5	4	43.65	38.68	61.88	75.72	1°	1.43	12	-1	0.01			
	14.6	4	45.75	40.52	64.84	82.24	20	3.22	285	-1	0.05			
4	15.7	4	39.45	3496	55.94	72.93	4°	4.50	260	-1	0.16			
1	13.0	2	47.78	42.34	67.35	88.33	40	3.47	280	-1	0.13			
	16.6	4	42.03	37.25	59.60	77.71	3°	3.51	250	-1-	0.14	80	70	
I I	17.2	2	38.90	34.47	55.66	71.92	5°	5.37	270	-1	0.21	80	60	
I I	16.1	2	41.91	37.14	59.43	77.48	4 °	3.43	280	-1	0.19	70	20	
1	16.0		31.41	27.83	44.53	58.07	о. Э	1.57	290	4	0.11	60	50	
r i	16.8	2	45.17	40.02	64.04	83.50	2°	2.49	225	-1	0.08	90	70	
r i	15.4	4	48.20	42.72	68.35	89.12	2 ⁹	4.54	230	-1	0.09	80	80	
	14.6	4	43.01	38.12	60.99	79.53	3°.	4.96	230		0.13	70	70	
	16.5	4	47.85	42.41	67.85	88.47	3°	3.47	250	- 1	0.16	70	70	
	12.2	2	38.08	33.75	53.99	70.39	3°	3.82	270	-1	0.13	70	60	
	15.1	2	35.87	31.79	50.86	66.32	2°	1.75	25	-1	0.02	70	60	
1 1	15.0	2	36.69	32.52	52.03	67.85	2°	2.33	195	-1	0.06	70	60	
	16.8	4	41.15	36.47	58.34	76.07	2°	3.81	255	- 1	9 <b>.</b> .0	60	60	
	16.0	3 S	79.04	70.04	112.07	146.12	4 °	4.47	240	-1	0.28	90	120	
	18.0	с	91.92	81.46	130.34	169.95	4°	3.28	280	-1	0.29	90	140	
	14.7	m	105.18	93.21	149.14	194.46	2°	3.32	250	-1	0.13	06	160	
.	15.2	4	57.42	50.88	81.41	106.15	20		1		0.08	06	06	No hay viento
	15.0	4	62.47	55.37	88.59	115.50	30	3.90	215		0.19	90	100	
	13.9	4	52.82	46.81	74.89	97.65	°.	6.23	210	-1	0.19	06	80	
	13.2	4	59.50	52.73	84.36	110.00	3°	5.23	235		0.14	60	90	
· · · ·	16.3	4	58.68	52.00	83.20	108.44	20	6.00	270		0.10	80	90	





### 5.1.3. Altura de marea

La variación de la altura de marea para la zona es de 0.80 m., llegando a 2.4 m., en sicigia . Se to mó como variación media la de 1.30 m. En los gráfi cos 16, 17 y 18 se puede apreciar los distintos ni veles de marea según INOCAR, a las horas en que se tomaron las muestras y los diferentes datos.

### 5.1.4. Profundidad de rompiente

Para el cálculo de la profundidad de rompiente, se utilizó la relación presentada por Miche (en Soren ce, 1.978).

 $H/L = (1/7) \tanh(2\pi d/L)$ 

de la tabla presentada en el Shore Protectión Manual (Ver Apéndice I), se leyó el valor de d/Lo de acue<u>r</u> do a los datos de campo, se calculó L, y se apl<u>i</u> có la relación, despejando el valor de d, este proc<u>e</u> dimiento se repitió hasta que ambos términos concue<u>r</u> den, obteniéndose una profundidad del agua en la z<u>o</u> na de rompiente de 0.73 m.








La corriente litoral es siempre hacia el este(-1),sin que se presenten corrientes de retorno en la estación tomada como base.

La velocidad de la corriente litoral es de 0.10 m/s, como promedio.

# 5.1.6. Velocidad y dirección del viento

Se procedió a clasificar los datos tomados de acue<u>r</u> do a su dirección, y velocidad, para representarlos de manera gráfica. Dado que las lecturas del anemómetro se dan en pies se procedió a transformar las unidades.

De acuerdo a la gráfica obtenida (Ver figura Nº 19), se puede apreciar que la dirección predominante del viento en la zona de estudio es S 45.0, con una velocidad media de 3.12 m/s.



# 5.2. CARACTERISTICAS DE LOS SEDIMENTOS

5.2.1. Sedimentos en suspensión

Se calcularon los pesos promedios de los sedimentos recogidos, en los dos litros de agua, (Ver tabla 2); así como el promedio del porcentaje retenido parcial en cada uno de los tamices y de la composición mi neralógica de manera que los datos fueran más man<u>e</u> jables.

Los resultados de los análisis de los sedimentos en suspensión son los siguientes:

<u>Estadio de marea</u>	Sicigia	Media	Cuadratura
<u>Estadio de marea</u> Peso promedio (g/l)			
Peso promedio (g/l)	9.1	6.5	4.5

#### GRANULOMETRIA

Porcentaje retenido	entration in grand the		
Parcial			1 Congression 1 - 2
Tamiz #	%	%	%
40	13.2	11.69	-
70	40.18	29.97	29.70
100	43.07	54.47	62.87
Fondo	3.72	3.87	7.43

# ANALISIS MINERALOGICO

MINERALES	0/ 10	%	%
Fr. Conchas	42.98	35.59	26.08
Fr. Rocas	7.37	7.58	6.93
Félsicos	38.48	42.91	50.21
Máficos	9.71	12.09	14.65
Opacos	1.46	1.84	2.14

# TABLA Nº 2

	SEDIMENTO	S EN	SUSPENSION	
FECHA	HORA	LOCAL	PESO DE SEDIMENTOS GRAMO/2 LITROS)	
86.03.19	1405		0.691	
	1600		3.684	
	1750		15.170	
86.03.20	0810		3.069	
· ·	1000		19.550	
	1200		6.840	
	1400		2.516	
	1600		1.910	
	1800		3.320	
86.03.21	0800		21.904	
	1000		12.491	
	1200		16.086	

Continua...

Viene....Tabla Nº 2....

		······································	
86.03.25	1400	32.930	
	1600	12.310	¥ 1 1 1 1 1 1 1 1
	1800	13.770	
86.03.26	0800	11.359	
	1000	6.840	
	1200	17.338	
	1400	40.160	
	1600	18.284	
	1800	33.480	
86.03.27	0800	12.286	
	1000	5.113	
	1200	12.742	
86.04.02	1400	11.420	
	1600	12.129	
	1800	7.756	
86.04.03	0800	14.972	
	1000	17.908	
	1200	9.569	
	1400	11.009	
	1600	6.978	
	1800	15.860	
86.04.04	0800	13.365	
	1000	20.373	
	1200	13.053	

## 5.2.2. Sedimentos de Playa

5.2.2.1. Granulometría:

Se procedió a pasar los valores de los tamices a unidades (logaritmo negativo en base dos) para graficar las curvas acumulativas de fr<u>e</u> cuencia.

De los gráficos se leyeron los valores corre<u>s</u> pondientes a los percentiles 95, 84, 75, 50, 25 . 16 y 5, y con estos valores se procedió a calcular los valores de la media (Mz), desviación standard ( $\sigma_1$ ), grado de clasificación ( $_{OS}$ ), sesgo inclusivo (S_{k1}), sesgo simple ( $\alpha_S$ ) y kurtosis (K_G), de cada una de las curvas, utiliza<u>n</u> do las fórmulas de Imán presentadas en Fredman & Sander (1.978).

Se puede apreciar que el 95 % de las muestras analizadas se hallan en un tamaño correspondie<u>n</u> te a los tamices № 40 y 200, siendo clasificadas como arena de grano fino.

Las curvas son leptocúrticas, por lo que se considera a la arena bien clasificada.

 $S_{0S} = 0.86.$ 

En la tabla N° 3, se puede apreciar la composición de la arena según el nivel de marea y la ubicación de la muestra. En el gráf<u>i</u> co N° 20, se aprecia una curva granulométrica generalizada. Los planos N- 5, N° 6 y N° 7, mue<u>s</u> tran la distribución granulométrica de los m<u>a</u> teriales de playa.

1

	Análisis			Granulomé	trico					
MUESTRA	Mz	σı	Sos	Sk1	αs	G	%pesados	%magnético:		
MIA	2.25	0.44	0.725	0.0172	0.05	1.08	17.17	0.44		
M1M	2.1	0.49	0.80	-0.0625	-0.20	0.94	16.60	0.31		
M1B	0.65	1.75	2.725	-0.2416	-1.75	0.77	8.40	0.17		
M2A	2.27	0.37	0.65	-0.1099	-0.10	1.07	17.81	0.33		
M2B	2.37	0.48	1.00	0.1285	0.80	1.82	18.35	0.66		
M4B	2.45	0.45	0.75	0.00	0.00	1.02	17.95	0.81		
M4M	2.38	0.26	0.50	-0.055	0.00	1.37	21.83	3.76		
M4B	2.22	0.79	0.85	-0.2786	-0.50	1.16	14.16	0.33		
M5A	2.53	0.43	0.75	0.096	0.10	1.23	25.06	2.11		
мұм	2.40	0.42	0.725	0.052	0.15	1.19	17.72	0.80		
M5B	2.38	0.40	0.675	0.118	0.15	0.92	18.04	0.92		
M6A	2.43	0.40	0.70	0.069	0.10	1.15	16.35	0.37		
M6M	2.52	0.38	0.65	0.072	0.10	1.18	17.64	0.86		
МбВ	2.42	0.45	0.77	0.078	0.15	1.06	16.77	0.41		
M7A	2.38	0.36	0.65	-0.077	-0.10	1.33	15.41	0.09		
M7B	2.37	0.48	0.80	0.057	0.10	1.09	17.89	1.05		
M8A	2.53	0.46	0.77	0.103	0.15	1.27	20.98	т <b>з.</b> 09		
M8M	2.45	0.39	0.70	0.036	0.10	1.27	18.07	1.96		
MBB	2.43	0.44	0.82	-0.109	-0.25	1.93	23.04	0.96		
							concinua.	<u></u>		

Tabla 3

M9A	2.38	0.40	0.77	0.038	0.20	1.27	19.98	1.76
M9M	2.25	0.36	0.62	0.020	0.05	1.02	12 <b>.9</b> 8	0.21
M9B	2.53	0.55	0.95	-0.076	-0.2	1.29	18.89	1.89
M10A	2.52	0.45	0.80	0.092	0.20	1.31	48.64	34.72
M10M	2.30	0.53	0.90	-0.182	-0.40	1.13	17.23	0.63
M10B	2.42	0.40	0.70	0.104	0.20	1.28	19.31	0.34
M11A	2.40	0.43	0.75	0.033	0.1	1.37	20.29	1.90
M11M	2.42	0.45	0.80	0.092	0.2	1.31	19.20	0.88
M11B	1.05	1.43	2.525	-0.597	-2.35	0.88	10.53	0.26
M12A	2.40	0.40	0.77	0.048	0.15	1.27	21.07	2.29
M12M	2.23	0.41	0.70	-0.196	-0220	1.04	17.09	0.52
M12B	1.76	1.23	2.10	0.583	-2.10	1.11.,	14.08	1.37
M13A	2.55	0.44	0.77	0.201	0.35	1.27	20.63	1.42
M13M	2.38	0.34	0.60	-0.038	0.00	1.23	16.38	0.21
M13B	2.55	0.35	0.80	0.088	0.00	1.31	22.25	1.15
								an an Status (Status) An agus (Status) (Status)
M14A	2.45	0.51	0.90	0.190	0.40	1.34	47.46	13.94
M14M	2.38	0.40	0.70	0.002	0.10	1.15	21.04	1.87
M14B	2.32	0.66	1.15	-0.209	-0.50	1.26	15.61	0.93
2 <b>M1</b> A	2.42	0.35	0.675	-0.102	-0.05	1.38	19.04	0.33
2 <b>M</b> 1M	2.42	0.35	0.675	-0.065	-0.05	1.23	18:79	0.355
2M1B	2.47	0.48	0.85	-0.0143	3 -0.30	1.39	16.47	0.98
						cor	itinua	

<u> Viene</u>								<u> </u>
2M2A	2.18	0.41	0.720	0.114	0 <b>.1</b> 5	0.99	11.63	0.24
2M2M	2.66	0.42	0.725	0.176	0.15	1.19	18.01	1.22
2M2B	2.82	0.48	0.800	0.026	0.00	1.09:	19.23	0.61
2 <b>M4</b> A	2.85	0.33	0.60	0.183	0.20	0.98	67.10	48.53
2M4M	2.51	0.33	0.62	0.065	0.05	1.71	17.33	0.25
2M4B	2.68	0.48	0.93	-0.032	-0.35	1.26	17.81	0.64
2M5A	2.65	0.30	0.55	0.273	0.30	1.50	32.81	8.68-
2M5M	2.60	0.52	1.05	0.024	-0.10	1.23	16.97	1.08
2M5B	2.60	0.35	0.65	-0.038	-0.10	1.52		
2M6A	2.47	0.17	0.30	-0.333	-0.20	1.23	21.15	1.06
2M6M	2.43	0.39	0.70	-0.143	0.00	1.15	19.92	0.20
2M6B	2.00	2.36	6.07	-0.652	-10.65	4.74	7.19	0.52
2M7A	2.50	0.25	0.50	0.100	-0.90	1.64	21.19	0.25
2M7M	2.37	0.39	0.70	-0.071	0.00	1.43	13.64	0.13
2M7B	2.70	0.49	0.87	-0.071	-0.25	1.19	18.58	1.24
2M8A	2.60	0.49	0.80	0.00	0.00	1.01	57.26	44.12
2M8M	2.43	0.41	0.72	-0.050	-0.05	1.19	15.04	0.93
2M8B	2.48	0.61	1.10	-0.250	-0.70	1.39	15.90	0.16
2M9A	2.52	0.48	0.87	0.077	0.15	1.59		
2M9M	2.53	0.33	0.65	-0.045	0.00	1.52	10.00	0.24
2M9B	2.50	0.44	0.80	-0.031	-0.10	1.31	15.04	0.15

123

,

Viene								
2M10A	2.37	0.50	0.92	-0.069	-0.05	1.38	17.97	0.97
2M10M	2.33	0.43	0.80	-0.064	-0.10	1.31	13.06	0.27
2M10B	2.37	0.64	1.05	-0.110	-0.30	0.95	10.40	0.24
2M11A	2.38	0.50	0.87	-0.012	0.05	1.19	19.13	0.82
2M11M	2.23	0.42	0.67	-0.048	-0.05	1.01		
2M11B	2.38	0.56	1.02	-0.185	-0.35	1.53	14.42	0.35
2M12A	2.47	0.54	0.92	0.064	0.15	1.26	45.52	33.61
2M12M	2.37	0.41	0.77	-0.088	-0.05	1.59	15.77	1.20
2M12B	2.58	0.64	1.15	-0.213	-0.06	1.35	16.73	0.70
2 <b>M</b> 13A	2.38	0.44	0.85	-0.004	0.10	1.39	18.78	1.20
2M13M	2.35	0.40	0.75	0.066	0.20	1.23	19.83	0.56
2M13B	2.52	0.68	1.30	-0.301	-1.00	1.78	15.01	0.26
2M14A	2.30	0.61	1.02	-0.004	0.10	1.12	43.63	28.61
2M14M	2.47	0.42	0.80	-0.009	0.20	1.31	18.67	1.04
2M14B	2.42	0.53	0.95	-0.102	-0.20	1.30	13.73	0.40
3M1A	2.28	0.41	0.75	0.000	0.10	1.37	20.79	3 <b>.9</b> 0
3M1M	2.28	0.40	0.70	-0.033	0.00	1.27	14.34	0.77
3M1B	2.42	0.38	0.72	0.090	0.15	1.70	16.17	0.78
3M2A	2.22	0.42	0.72	-0.114	-0.15	0.99	13.49	0.58
3M2M	2.30	0.34	0.57	-0.267	-0.35	1.18		
3M2B	2.15	0.81	1.42	-0.367	-0.95	1.23	12.17	0.41

Viene....

3M4A	2.62	0.46	0.82	-0.016	-0.15	1.23	23.40	1.40
3M4M	2.47	0.48	0.82	-0.101	-0.15	1.23	14.24	0.23
3M4B	2.68	0.38	0.67	0.090	0.05	0.79	15.59	1.69
3M5A	2.65	0.41	0.52	0.200	0.03	1.23	34.31	11.64
3M5M	2.37	0.38	0.67	-0.090	-0.05	1.23		
3M5B	2.50	0.37	0.72	0.017	0.05	0.99	24.02	1.22
3M6A	2.51	0.35	0.70	0.117	0.20	1.04	27.65	7.19
3M6M	2.43	0.34	0.67	-0.064	-0.05	1.38	18.40	0.35
3M6B	2.41	0.50	1.00	0.187	-0.50	1.82	15.82	1.09
3M7A	2.43	0.31	0.57	-0.023	0.05	0.86	20.56	0.16
3M7M	2.43	0.38	0.72	-0.021	0.05	0.91	16.23	1.30
3M7B	2.45	0.50	0.87	-0.179	-0.35	1.43	16.25	1.52
3M8A	2.38	0.34	0.60	-0.038	0.00	1.09	15.97	0.10
3M8M	2.43	0.34	0.67	-0.027	0.05	1.58	17.90	0.43
3M8B	2.50	0.36	0.70	0.000	0.00	1.43		
3M9A	2.42	0.28	0.55	0.192	0.30	1.80	15.60	0.98
3M9M	2.32	0.32	0.57	-0.105	-0.05	1.35	14.88	0.57
3M9B	2.40	0.41	0.70	0.036	0.10	11.4	16.04	0.3
3M10A	2.38	0.42	0.72	0.114	0.15	1.08	15.35	0.36
3M10M	2.27	0.47	0.80	-0.056	0.00	1.09	12.56	0.27
3M10B	2.12	0.58	1.00	-0.307	-0.50	1.02	7.04	0.12

Viene					<u>.</u>			
3M11A	2.42	0.35	0.65	-0.083	0.00	1.52	19.70	0.40
3M11M	2.35	0.46	0.82	-0.134	-0.15	1.23	16.06	1.28
3M11B	2.45	0.46	0.77	0.016	0.05	1.15	17.70	0.40
3M12A	2.33	0.44	0.80	-0.187	-0.20	1.31	17.88	0.81
3M12M	2.48	0.36	0.65	0.000	0.10	1.18	12.79	0.14
3M12B	2.55	0.37	0.65	0.000	0.00	1.33	17.25	0.48
3M13A	2.48	0.42	0.77	-0.049	-0.05	1.59	16.59	1.64
3M13M	2.40	0.42	0.77	-0.196	-0.25	1.81	13.58	0.16
3M13B	2.38	0.49	0.87	-0.211	-0.35	1.43	13.07	0.16
3M14A	2.48	0.30	0.62	0.004	0.15	1.71	20.93	1.08

0.000

0.131

0.00

0.15

1.64

1713

17.88

15.78

0.63

0.13

3M14M

3M14B

2.50

2.48

0.36

0.36

0.70

0.62









5.2.2.2. Composición mineralógica:

Para los datos de composición mineralógica de las muestras se agruparon éstos en fragmentos de rocas, fragmentos de conchas, félsicos, máfi cos no magnéticos y opacos. Calculando su por centaje y presentándolos junto con los datos de granulometría. Para obtener estos datos se utilizaron plantillas estandarizadas presentadas en las figuras  $N^2$  21 y  $N^2$  22.

Se encontró que la concentración de magnéticos es variable a lo largo de la zona de estu dio, sin embargo se puede apreciar una con centración mayor al promedio (2.78%), en las esta ciones 1 y 2 y mucho mayores en las esta ciones 4, 5 y 6, las cuales corresponden a la zona de la barra de arena. Durante la sicigia la mayor concentración se localiza en la estación 8 (44.12%), disminuyendo en cua dratura hasta 0.9 % en la misma estación, es variaciones se pueden apreciar en los grá tas ficos N° 21 y N° 22, y en los planos 8, 9 y 10.

C	: 0 N 1	<b>FAJE</b>	EN	GR	AVA	SY	ARE	NAS			13	1	
MUESTRA Nº		NUMER	O DE GR	ANOS C	ONTADO	S ION DTAL							
	%	RETI		)	EN	N LAS MALLI				AS (mm)			
COMPONENTES												Σ	
	<u></u>												
	<b></b>												
					<b> </b>	<b></b>		<u> </u>					
		<u> </u>			<b> </b>	- <u>-</u>				· ·			
	<u> </u>				<u>-</u>								
			ļ		·			Į					
	·	· ·	{	ļ	<b> </b>	<u> </u>		<u> </u>			<b> </b>		
د پیشانیک میں بر مانون و ایک اور اور مانور مانور میں اور			┠						<u> </u>				
٢							\						
		ļ	ļ		<b> </b>	ļ			<u> </u>				
	+	<b> </b>	<u> </u>	<b> </b>	<b> </b>	<u> </u>		+					
		<u> </u>	{		<u></u>	<u> </u>		+		<b> </b>			
		1	[·		<u> </u>								
·		<u> </u>		[		ļ		┫					
-		- 1	<b> </b>									<b> </b>	
		d				1		1					
•	<u> </u>	<u> </u>	1			L		<b></b>					
		<b>_</b>	ļ	<b> </b>	<u> </u>					<b> </b>			
	<b>}</b>		<b> </b>		╂	<u> </u>	· ·	+		<u> </u>			
	}				1	+	<u> </u>		·				
<u></u>			1		· ·								
	<b></b>	<b>_</b>			<b> </b>							l <u>.</u>	
	<b> </b>	+					<u> </u>	<u>†</u>			:		
Total granus Contados					Z	ESI	00	L	F	IGUR	^A 21	)	
s post retanido					F	<b>0</b> 4 87							
						CARI	1664			ONTA	JE		
• •						DE	GRA\	/AS `	τ Α <b>Ι</b>	RENA	S		
an a	_					٢							









#### 5.3. TRANSPORTE DE SEDIMENTOS

5.3.1. Transporte litoral

Para el cálculo del transporte litoral, en el caso en que se aplicó la ecuación de Galvín, se usó como H_b el valor de H₃₃ en la zona de rompiente.

Para el cálculo del transporte litoral neto por el método del flujo de energía, se calculó la longitud de ola en mar afuera por la ecuación:

 $L_{o} = (gT^{2})/2$ 

y el valor de la velocidad de ola en mar afuera C_o:

$$C_{o} = gT/2$$

En don de:

T, es el período en segundos.

Se calculó  $d_b/L_0$ ; de la tabla presentada en el Apénd<u>i</u> ce l, se tomó el valor de  $C_G/C_0$  y se encontró el valor de  $C_G$  para cada caso, con este valor, se cal culó el flujo de energía  $P_1$  y luego el transporte l<u>i</u> toral neto  $Q_n$ . Todas las unidades fueron transformadas al sistema inglés para los cálculos y convertidas nuevamente al MKS para la presentación de los resultados.

Los cálculos se presentan en la tabla Nº 4. Se co<u>n</u> sideró como representativo para cada estadio de marea el valor promedio en los días de muestreo.

Los valores promedios encontrados son los siguientes:

ESTADIO DE MAREA Sicigia Media Cuadratura Transp.Litoral Bruto 7005 2262 2614 (m³/día)

Transp.Litoral Neto 1045 191 319  $(m^3/dia)$ .

# 5.3.2. Transporte de sedimentos en suspensión

Para el cálculo del volumen de sedimentos arrastrados en suspensión se calculó el volumen por unidad de longitud de la zona de rompiente, hasta la playa,fo<u>r</u> mando un triángulo entre la zona de rompiente, la s<u>u</u> perficie de la playa y la horizontal. Este valor se multiplicó por la velocidad de la corriente litoral, obteniéndo de esta manera el caudal y este valor se multiplicó por la concentración de sedimentos en suspensión, obteniéndose el peso del volumen transportado por segundo, por último, este valor se multiplicó por un factor de corrección, el cual depende del peso e<u>s</u> pecífico del material en la playa, e igual a  $1/\gamma$ . En la zona de estudio este valor es igual a 1/1.97 = 0.51.

Los valores promedios encontrados son:

Sicigia Media Cuadratura

Transp.de sedimentos 505 66 79 en suspensión en m³/ día.

# CAPITULO VI

#### ANALISIS DE RESULTADOS

6.1. FORMA GEOMETRICA DE LA PLAYA

La espiral de Yasso se ajusta perfectamente desde las es taciones 4 en adelante. Este comportamiento se explica debi do a la presencia de los acantilados de Playas, que son los que generan la espiral. La presencia del rompeolas al tera la sedimentación , pero su efecto desaparece a escala.

# 6.2. EQUIVALENTE HIDRAULICO

Una de las hipótesis planteadas es que en ciertas condici<u>ones</u> de flujo, se depositan granos de cuarzo, de cierto tamaño, estas mismas condiciones permiten la deposit**ació**n de granos de minerales pesados con igual velocidad de sedimentación.

Para comprobar esta hipótesis se igualó la velocidad de caí da de esferas de cuarzo de un diámetro conocido,a la veloci dad de caída de esferas de Hipersteno e Ilmenita; obtenién dose la relación entre ambos tamaños. (Los minerales se e<u>s</u> cogieron debido a su abundancia relativa en las muestras).

Dado que la ley de Stokes es válida para partículas con un di<u>á</u> metro nominal menor de 0.1 mm., se consideró también la r<u>e</u> lación de velocidad de caída para esferas mayores, según la cual, la velocidad de caída depende de la raíz cuadrada del diámetro nominal.

Según lo cual, las curvas deberían tener una de las sigui<u>en</u> tes formas:

Ley de Stoke	Velocidad de caída	de esferas	mayores
D _{I1} = 0.64 D _{QZ}	$D_{I1} = 0.42 D_{QZ}$		
$D_{HP} = 0.76 D_{QZ}$	D _{HP} = 0.57 D _{QZ}		
D _{IP} = 0.86 D _{HP}	D _{I1} = 0.74 D _{HP}		

Se procedió a realizar curvas granulométricas por separado de félsicos, mafícos y magnéticos por separado, llevando el porcentaje de cada componente al 100 %; de estos gráficos se procedió a calcular el valor del diámetro medio de las pa<u>r</u> tículas utilizando las fórmulas de Iman, para el cálculo de la media.

	Diámetr	<u>os medios</u>	s por	especie mineralógica			
Muestra	Liv Mz (Ø)	vianos - ^D OZ mm	Mz (Ø)	Piróxinos D _{Hp} (mm)	Magr Mz (Ø)	néticos D _{sl} (mm)	
2M1A	2.37	0.19	2.50	0.17	4	0.06	
2 <b>M1</b> M	2.38	0.19	2.52	0.17	4	0.06	
2M1B	2.50	0.18	2.57	0.17	3.7	0.08	
2M2A	2.13	0.23	2.50	0.18	4	0.06	
2M2M	2.70	0.15	2.81	0.14	3.7	0.08	
2M2B	2.77	0.15	2.98	0.13	4	0.06	
2 <b>M4</b> A	2.63	0.16	2.73	0.15	3.03	0.12	
2M4M	2.50	0.18	2.67	0.15	4	0.06	
2M4B	2.70	0.15	2.85	0.14	3.20	0.11	
2M5A	2.50	0.18	1.70	0.15	3.60	0.08	
2M5M	2.47	0.18	2.75	0.15	2.70	0.07	
2M6A	2.53	0.17	2.68	0.16	4	0.06	
2M6M	2.37	0.19	2.55	0.17	4	0.06	
2M6B	1.90	0.27	2.67	0.16	4	0.06	
∠2M7A	2.51	0.18	2.60	0.16	4	0.06	
2M7M	2.37	0.19	2.56	0.17	3.80	0.07	
2M7B	2.52	0.17	2.83	0.14	3.70	0.08	
2M8A	2.25	0.21	2.65	0.16	2,98	0.13	
2M8M	2.40	0.19	2.57	0.17	3.60	0.08	
2M8B	2.45	0.18	2.75	0.15	4	0.06	
2M9A	2.50	0.18	2.67	0.16	4	0.06	
2M9B	2.45	0.18	2.67	0.16	3.70	0 08	

continua... .

Viene			<u></u>				 	
2M10A	2.33	0.19	2.53	0.17	4	0.06		
2M10M	2.30	0.20	2.90	0.13	4	0.06		
2M10B	2.30	0.20	2.90	0.13	3.80	0.07		
2M11M	2.37	0.19	2.50	0.17	4	0.06		
2M11B	2.33	0.20	2.67	0.17	3.8	0.07		<u></u>
2M12A	2.07	0.24	2.53	0.17	3.03	0.12		
2M12M	2.37	0.19	2.57	0.16	3.70	0.08		
2M12B	2.50	0.17	2.86	0.14	3.80	0.07		
2M13A	2.37	0.19	2.53	0.17	4	0.06	 	
2M13M	2.35	0.20	2.47	0.18	4	0.06		
2M13B	2.43	0.19	2.80	0.14	4	0.06		
2M14A	2.00	0.25	2.43	0.18	2.97	0.13	 	
2M14M	2.33	0.20	2.53	0.17	4	0.06		
2M14B	2.40	0.19	2.63	0.16	3.80	0.07		

Se calculó la regresión lineal para los diámetros medios de los minerales constitutivos de las diferentes muestras , los cuales se presentan en la tabla Nº 5. Para este análisis sólo se consideraron como datos los de las muestras tomadas en sicigia dado que corresponden a las concentraci<u>o</u> nes más altas de minerales pesados , por lo que determinar la granulometría por separado de la clase mineral es más r<u>e</u> presentativo.

Las relaciones encontradas son las siguientes:

 $D_{II} = 0.05 + 0.12 D_{0Z}$  R = 0.15 gráfico 23

 $D_{11} = 0.37 + 0.02 D_{HP}$  R = 0.02 gráfico 24

 $D_{HP} = 0.10 + 0.29 D_{OZ}$  R = 0.50 gráfico 25.





**....** 

-----


#### 6.3. TRANSPORTE Y ENTERRAMIENTO SELECTIVO DE GRANOS

Al iniciar el movimiento de granos sobre un lecho, éstos tendrán que vencer una resistencia friccionante producida por los otros granos, para lo cual se necesitará que el fl<u>u</u> jo produzca un esfuerzo friccionante mínimo.

Para el cálculo de este esfuerzo cortante se utilizó la relación presentada por Miller (1.977).

$$\tau$$
 = 0.00515 (d_s - d) g D^{0.568} tg θ

#### Donde:

.

d _s	es	la	dens i dad	de	la	par	rticul	la				
d	es	la	densidad	del	agua	l						
D	es	el	diámetro	nom	inal	de	la	parti	cula	a	estudiar;y	,
Ø	es	el	ángulo	de s	repos	0	para	el	grand	).		

El valor de  $\emptyset$  depende del valor del diámetro de la partícula que inicia su movimiento con relación al diámetro me dio de las partículas que componen el lecho sobre el que se va a mover.

Miller y Byrne encontraron la relación empírica para Ø

$$\emptyset = 61.5 (D/K)^{-0.3}$$

Tomándose como K el valor del diámetro medio de las curvas acumulativas generales, y D el diámetro medio de las partí culas , calculadas a partir de las curvas realizadas separando los componentes.-

Las densidades consideradas fueron las del cuarzo para las partículas livianas, la del hipersteno para los pesados no magnéticos y la de la Ilmenita para los magnéticos, dado que son los constituyentes predominantes de cada grupo.

Se compararon los valores de los esfuerzos cortantes nec<u>e</u> sarios para iniciar el movimiento por medio de regresión l<u>i</u> neal, obteniéndose los siguientes resultados:

 $-1.01 + 2.50 \tau_{QZ} = \tau_{HP} \qquad R = 0.92 \qquad \text{figura N}^{\circ} 26$  $-24.41 + 12.27 \tau_{HP} = \tau_{I1} \qquad R = 0.66 \qquad \text{figura N}^{\circ} 27$  $-42.20 + 34.31 \tau_{QZ} = \tau_{I1} \qquad R = 0.70 \qquad \text{figura N}^{\circ} 28$ 

Los datos pueden ser observados en la tabla Nº 6.



151 **γ**_π lina cm A_{2.66} -2.4.12 3 A6" E1 15, 10. 3,0 2.5 3,5 4.0  $\mathcal{C}_{Hp}(\frac{dinas}{cm^2})$ ł FIGURA 27 ESP0 RELACION DE ESFUERZOS CORTANTES  $\tau_{Hp} - \tau_{Il}$ 



#### 6.4. TENDENCIA DEL TRANSPORTE LITORAL

- a. Se consideró la dirección de la corriente litoral
- b. Se realizó el diagrama de refracción de olas para la zona; se utilizó el mapa batimétrico de la zona; y se trazaron diferentes contornos de profundidad.

Se asumió un período de ola de 15 s., dadæ su mayor fr<u>e</u> cuencia y una dirección de avance de la ola S 45 O, dado que ésta es la dirección predominante del viento.

De la tabla presentada en el Apéndice I, se leyó el valor de d/L, despejando el valor de L. Se calculó la relación  $C_1/C_2 = L_1/L_2$ . Se graficaron líneas ortogonales mar afuera y para ir trazando la dirección de avance de la ola, se utilizó la regla presentada en la figura Nº 29., para lo cual se colocó la línea ortogonal sobre la última línea dibujada en el plano y se hizo girar la regla hasta que ésta cortase el valor calculado en la tabla Nº 7.

La medición de la dirección de la corriente litoral muestra que los sedimentos se mueven hacia el este.

En el diagrama de refracción, (Plano № 11), dibujado para la zona se aprecia que: Los rayos 9 y 10, producen un





transporte litoral hacia el este. Sin embargo los rayos del 1 al 8 producirjan un transporte hacia el oeste de la zona.

Los rayos 9 y 10 al acercarse indican un aumento de ene<u>r</u> gía de ola en la zona de los acantilados; lo cual produce mayor erosión en esta área y una mayor velocidad de la corriente litoral.

Los rayos 5 y 6 se separan, lo que indica una menor erosión y una menor velocidad de la corriente resultante.

Este diagrama nos indica por tanto que:

- La zona de General Villamil Playas es una zona de baja energía.
- Los sedimentos se mueven hacía el centro de la bahía, don de se depositan más que se erosionan.
- El transporte litoral neto es hacia el este en la zona de estudio.

#### 6.5. TASAS DE ACUMULACION

Se puede notar por los resultados que el transporte litoral bruto (el total de sedimentos que entran y salen de una zona), es mucho mayor que el transporte litoral neto, ( can tidad de sedimentos que salen de la zona); lo que indica que hay depositación en el área, cuyos resultados serían los siguientes:

2295 m³/día en sicigia 5960 m³/día en cuadratura 2071 m³/día en media

En sicigia principalmente y en media se depositan junto a los minerales pesados, granos de cuarzo y fragmentos de conchas que disminuyen la concentración del material de playa. En sicigia los granos de cuarzo y fragmentos de conchas son arrastrados por las olas aumentando la concentración; produ ciéndose por tanto una depositación en la zona de 1241  $m^3/dia$  de minerales pesados y de 303/día de minerales magnéticos. Este valor se obtuvo multiplicando la cantidad que se depo sita, por el promedio de la concentración encontrada en el área en sicigia. Es de anotar sin embargo, que se presentan zonas con concentraciones de hasta un 67 % de minerales pesados y hasta un 48 % de magnéticos.

#### 6.6. EFECTO DE LA ESTRUCTURA COSTERA

La presencia del rompeolas en la zona de playa, retiene al lado de barlovento (oeste) parte del material arrastrado corriente litoral, produciendo una depositación en la por la línea de alta marea de la playa, como lo demuestra la. asimetría hacia los finos de las muestras MIA y 3MIA, pero la alta pendiente de la playa produce que parte del mate rial ruede y sea arrastrado hacia el mar, predominando la erosión en las líneas de marea media y baja, esto 96 evi dencia por la asimetría hacia los gruesos de las muestras M₁M , M₁B y 3M₁B.

En sicigia el rompeolas no logra detener el material y se produce erosión de este lado de la estructura, aunque e<u>s</u> ta es menor en la línea de alta marea y más intensa en las líneas de marea media y baja.

Las muestras tomadas en las estaciones 4, 5 y 6 y especialmen te las muestras de la estación 5 tomadas en cuadratura, evidencian un predominio de la depositación, confirmada por la presencia de la barra de arena. Esta depositación se explica por la forma de L de la estructura, lo cual produce difracción de las olas erosionando la parte alta de la playa y depositando en el área protegida.

las estaciones 7 en adelante presentan Las muestras de una asimetría hacia los finos en la línea de alta marea y ha ċia los gruesos de las líneas de marea media y baja 10 que indica depositación en la parte alta de la playa y ero sión en la parte media y baja de la misma; lo cual indi ca además que el efecto de la estructura no alcanza esta zona.

6.7. DISTRIBUCION GEOMETRICA DE LOS DEPOSITOS DE ARENAS NEGRAS

En el área de estudio la depositación de las arenas negras coincide con la zona de mayor cambio de la dirección de la línea de costa.

Dada la forma de espiral logarítmica de la misma, la conce<u>n</u> tración se produce en el área donde el radio de curvatura es menor en relación con la forma general de la playa.

Si se observa el mapa presentado por Ruales y Mosquera, (Ver plano Nº 12), se puede apreciar que las zonas de depositación de arenas negras coincide con la presencia de playas de pu<u>n</u> ta y bahía lo que apoya la hipótesis presentada por Komar, (1.985). La escala de este mapa sin embargo no permite co<u>n</u> clusiones mayores.

#### 6.7. ORIGEN DE LOS SEDIMENTOS

La presencia de feldespatos en las muestras de sedimentos de playa, hacen suponer su presencia de un área muy cercana a la zona (Ver foto N $^{\circ}$  1).

Dado que den las muestras de Moreno (s.p), se encuentran feldespatos hasta en un 37.9 %, se considera que las arenas de la zona de playa pueden provenir de las rocas del grupo  $Az\underline{\hat{u}}$ car en el área noroeste, coincidente con la dirección de la corriente litoral.

La presencia de pocos minerales accesorios (pesados), en las muestras de roca analizadas por Moreno (un máximo de 6 %), evidencian la separación de pesados por efecto de las olas.

En cuanto al origen último de los minerales magnéticos, el análisis de los mismos muestra la predominancia de la I<u>1</u> menita y magnetita (40 y 35 %), respetivamente, encontrándose hematita hasta en un 10 % y esoluciones de estos componentes tipo lamelares y gráficas (Ver foto N° 2 y N° 3, respectivamente), hasta en un 12 %, predominando las esoluciones tipo gráficas. Se aprecian además intercrecimientos de Ilmenita -Magnetita - Hematita, tipo Widmanstater en un 2 % (Ver foto N°4), el crecimiento zonado en los minerales analizados es raro;menor al 1 % (foto N° 5). Se deduce por tanto que los minerales magnéticos provienen de rocas ígneas máficas y por tanto de la erosión de las rocas del basamento (Piñón). Los cuales se han dep<u>o</u> sitado también en rocas antiguas.

No se prueba sin embargo si la erosión de las áreas en que Piñón aflora a lo largo del río Guayas, contribuye o no a aumentar la cantidad de sedimentos magnéticos encontrados.



Fotografía 1.- Feldespato (50x XS)



Fotografía 2.- Exsolución de ilmenita y magn**etita tipo la**melar (50x inmersión)



Fotografía 3.- Exsolución de ilmenita y magnetita tipo gráfico (50x inmersión).



Fotografía 4.- Intercrecimiento de ilmenita, magnetita y hematita tipo Widmanstater (50x inmersión).



Fotografía 5.- Zonación en magnetita (50x inmersión)

#### CONCLUSIONES Y RECOMENDACIONES

#### CONCLUSIONES

- No se aprecia una buena correlación entre los diámetros me dios de los minerales depositados en las mismas condiciones lo que puede indicar:
  - a. Un proceso incompleto de separación
  - b. La intervención de otros factores que afectan la mezcla re sultante.

Se considera por tanto que aplicar el concepto de equivalente hidráulico para espectar la separación de granos de d<u>i</u> ferentes densidades, es poco significativo, aunque es válido en términos cualitativos más que cuantitativos.

2. Los esfuerzos cortantes calculados nos proporcionan datos más consistentes, lo cual se evidencia por el aumento del fac tor de correlación, mejorando este factor en las muestras, con alto contenido de magnéticos.

Este esfuerzo cortante, en el área de estudio aumenta ha

cia el oeste; debido al aumento del tamaño de las partículas y encontrándose en sicigia una concentración más alta de p<u>e</u> sados.

3. De los datos de las curvas granulométricas se puede apreciar que los diámetros medios son mayores en cuadratura, coincidiendo con una disminución de las concentraciones de miner<u>a</u> les pesados; ocurriend**c** lo contrario en sicigia.

Se aprecia además un movimiento relativo de los minerales pesados de este a oeste, comparando las tres gráficas sub secuentes de composición mineralógica, encontrándose pesados a lo largo de toda la playa en sicigia y siempre en la línea de alta marea. Este movimiento de magnéticos hacia el oeste in dica un retrazo de estas partículas en su movimiento rel<u>a</u> cionado al transporte litoral que es hacia el este.

- 4. El que exista mayor energía hacia el oeste explica la depositación de los minerales pesados en esta área. La ola produce alta energía en el oeste, pero pierde energía poco a p<u>o</u> co al avanzar hacia el este, disminuyendo la velocidad de la corriente litoral y provoca la depositación de las pa<u>r</u> tículas gruesas y de los minerales pesados.
- 5. La presencia del rompeolas retiene parte de las partículas, principalmente de las partículas gruesas. Dado que el rompeolas no avanza hacia dentro de la zona de surf parte de las partículas pasan sobre la estructura o son arrastradas mar afuera.

.

La forma de L del rompeolas provoca la depositación en la pa<u>r</u> te interna de la estructura, evitando que caigan hacia el mar los sedimentos y contribuyendo de esta manera a la depositación de los minerales pesados y un mayor retrabajo de las olas; las partículas menos pesadas tienden a depositarse en la barra de arena.

6. La explotación del material de manera continua es poco alen tadora dada la variabilidad de las concentraciones en el transcurso del mes; sin embargo se podría programar para ser explotado en sisigia, época en el que el enriquecimiento ocurre.

#### RECOMENDACIONES

- Obteniéndose mapas de zonas prospectivas en escala conveniente se puede analizar la forma geométrica de las playas y determinar un área más pequeña de interes.
- Los datos recolectados por INOCAR, pueden ser utilizados, al analizar las diferentes playas; para realizar diagramas de refracción y determinar igualmente diferentes zonas prospect<u>i</u> vas.
- Al recolectar muestras para análisis se debe considerar el estadio de marea y programar la recolección de acuerdo a este factor.

Recolectando muestras en sicigia (Luna Nueva) y en media -(Luna Llena), los porcentajes de minerales pesados van a ser mucho mayores que si las muestras se colectan en cuadratura (cuarto creciente y cuarto menguante). Este factor se debe con siderar al comparar concentraciones de diferentes muestras.

# APENDICES

. . •

#### APENDICE I

FUNCIONESDE d/L PARA INCREMENTOS UNIFORMES DE d/Lo (DE 0.0001 a 1.000)

Tomado del Shore Protection Manual.-

	· · ·				,		-							
	4.5	d/t.	21T d/L	TANH	SIM	COST	¥/₩•	ĸ	htt a/t.	SINH	CO58	n	C_/C	к
	a, ro	4/14		$2\pi d/1$ .	2 T d/1.	2114/1.	"′ "o		4	h 17 d/1.	LT d/L		~~~~~~~~~~~~~~~~~~~~~~~~~~~~~~~~~~~~~~	••
	•	^	^	<u> </u>	0	2/10/0	~	1	0.	0	3	1	0	oc
	0	<b>U</b>	02507	00100	, and an	1 0001	LLCT	0007	of on L	0016	1 001	-0000	opror	2 800
ļ	.0001000	.003990	.02507	.02,000	02507	1.0005	4.401	•7771	.070014	.03010	1.001	• 9 9 9 0	02500	1,000
ļ	.0002000	.005643	.03540	.03544	-03547	1.0006	3.151	• 9994	.0/091	.0/09/	1.00)	• 9990	.03543	3,920
ί	.0003000	.006912	.04343	.04 340	.04344	1.0009	3.395	• 9991	.08086	100097	1.004	•9994	.04336	2,620
	.0007000	.007982	.05015	.05011	.05018	1.0013	3.160	•9987	•100J	.1005	1,005	•9992	1.05007	1,965
			۰.						*				•	
	.0005000	.008925	.05608	.05602	.05611	1.0016	2.989	.9984	.1122	.1124	1.006	,9990	.05596	1,572
	.0006000	.009778	.061կկ	.06136	.061/18	1.0019	2.856	.9981	.1229 ·	.1232	1.008	.9988	.06128	1.311
	.0007000	.01056	.06637	06/27	.06612	1.0022	2.71.9	.9778	.1327	.1331	1.009	.9985	.06617	1.124
	.0008000	.01129	.07096	.07081	.07102	1.0025	2.659	.9975	.1119	1121	1.010	.9981	01072	981.5
	.0009000	.01108	07527	07513	07511	1.0028	2 (82	. 9972	1505	.1511	1.011	.00A1	071.00	871. 1
	0.09000	.011.70	101321	••••••••	.01334	1.0000	C+ JUC	• / / / =	•=/~/	•	,	• 7 702		0146)
	001000	01 26 3	07035	07019	0701.3	1 0012		0.060	1 587	1506	1 01 1	0070	07000	787 -
	.001000	.01203	•01935	-07910	.0/943	1.00)2	2+515	0044	1465	1679	1,01)	+77(7	.07902	101.0
	.001100	+01323	•00101	.00304	.003333	1.0000	2.450	0060	1700	17/0	1.014	• 7711	.00205	(1).0
	.001200	.01 304	.08094	.086/2	.08705	1.0036	2.404	. 7702	•1/)9	.1/40	1.015	+9915	.08651	050.1
•	001100	,0140	.09050	09026	.09063	1.0041	2.357	• 7759	•1010 -	.1020	1,010	. 9913	.09001_	605.8
Ì	.001400	.01495	•09393	•09365	•09407	1.0044	2.310	.9950	.18/9	•1890	1.016	•9971	.09338	562.6
				· .	:									
	.001500	.01548	.09723	•09693	.09739	1.0047	2.275	•9953	.1945	.1957	1.019	•9969	.09663	525
	.001600	_01598	.100/	.1001	<b>∴_1006</b>	1.0051.	2.239	·2242_	.2009	.2022	1.020	_ 9967_	1.09977	493
	.001700	.01648	.1035	.1032	.1037	1.0054	2.205	.9946	.2071	.2086	1.022	.9965	.1028	463
	.001800	.01696	1066	1062	1068	1.0057	2.17/	. 9943	.2131	.2147	1.023	.9962	1.1058	1.38
	.001900	01763	1095	1091	1097	1.0060	2 145	9910	2190	2207	1.024	0060	1087	Lic
		+UA14J	****		• • • • • • • • •	*******		• / / 40			****	• , ,00		447
	002000	01700	1100	1110	1126	1 0041	2 110	0017	221.7	2264	1 075	0014	. 111L	101
	.002000	.01/00	.112)	.1119	•1143	1.0005	2.119	• 77 31	+441	•2200	1.023	4 9 9 50		394
į	.002100	_010-j2		<u>, 1140</u>		1.0065	2.094	- 9934	-2303	12323	1.027	-1220	<u></u>	310
1	.002200	-01876-	<u></u>	<u></u>	.1181	1.0000	2.070		12/20	-23/9	1.020	<u></u>	-1161	359
	.002300	.01918	.1205	.1199	.1208	1.0073	2.047	.9920	.2410	-2433	1.029	•9952	.1193	343
,	+005700	.01959	.1231	.1225	.1234	1.0076	2.025/	•9925	•2795	•2487	1.031	•9950	.1219	329
Î	.002500	•05000	.1257	.1250	.1260	1.0079	2.0051	•9922	.2513	.2540	1.032	.9948	.1243	316
	.005600	.020L0	.1282	.1275	.1285	1.0082	1.986	.9919	.2563	.2592	1.033	.9946	.1268	306
ſ	.002700	.02079	.1306	.1299	.1310	1.0085	1.967	.9916	,2612	.2642	1.034	.9966	.1292	292
•	.002800	.02117	.1330 (	.1323	.1334	1.0089	1.950	.9912	.2661	.2692	1.036	.9942	1115	282
	.002900	.02155	-1754	.1346	.1158	1.0092	1.911	.9909	.2708	.2711	1.037	. 99 19	1118	272
								••••	• • • • • •			• / / 2 /	•1))0	
	003000	02102	1777	1 160	1182	1.0095	1.917	.0006	- 2755	.2790	1.038	0017	1 160	261
	.000000	02228	11.00	.1 101	1105	1 0008	1 002	0001	2800	2817	1.000	0015	1192	205
	.00)100	.02220	1100	1112	1409	1.0090	1.902	• 7 7 9 3	281.6	2001	1 011	• 77.32	102	232
	.003200	.02204	.1423	-1413	-1421	1.0101	1.00/ \	.9900	•2045	.2004	1.041	• 4472	+1404	247
	.003300	.02 300	.1445	.1435	1449	1.0104	1.873	.9097	.2090	.2930 .	1.042	•9931	.1425	240
	*003if00	.02335	.1467	.1456	.1472	1.0108	1.860	•9893	•2934	•2976	1.043	• 9929	.1446	233
											·			
	.003500	•02369	.1488	.1477	.1494	1.0111	1.847	•9890	•2977	. 3021	1.045	•9927	.1466	226
	.003600	.021:03	.1510	.1498	.1515	1.0114	1.834	.9887	.3020	. 3065	1.046	.9925	.1487	220
	.003700	.02136	.1511	.1519	.1537	1.0117	1.822	.9884	. 3061	.3109	1.047	.9923	.1507	21և
	.003800	-0269	1551	.1519	1558	1.0121	1.810	.9881	. 3103	.3153	1.049	.9921	1527	208
	.003900	02502	1572	1559	1579	1.0124	1.799	.9878	31/16	. 11 96	1.050	. 9919	156	203
	1		•••	•				.,	• • •			•//-/		,
	001.000	02516	1 502	1570	1500	1 0127	1 788	.0875	31 8).	1218	1 05	0017	1666	108
	001100	02566	1612	1508	1610.	1 0110	1 777	.0872	1221	1280	1.052	0010	1 (8)	101
	001.200	02500	1612	1417	14.20	1.01)0	· · · · · · · · · · · · · · · · · · ·	0240	1261	1122	1.056	+ 7 7 L 7	1/02	180
	- 001.200	02397	1652	1011	1650	1.0133	1.707	• 700 y	. )20)	• ) ) 6 2	1.075	• 9912	+1002	109
	0011.00	.02020	.1031	.10,00	.1079	1.0157	1.70	0040			1.072	.9910	1021	104
	.0. mitoo	•02059	.10/1	•1022	1010	1.0140	1.740	• 3005	• Thice	• 3403	1.030	• 9900	.1000	190
	ool foo													
	.004500	.02689	1690	.1674	.1698	1.0143	1.137	.9059	.3380	• 3444	1.050	.9906	.1658	176
	.007900	.02719	.1708	.1692	.1717	1.0146	1,727	• 9856	•3417	• 3483	1.059	.9904	.1676	172
	.004700	-02749	.1727 -	.1710	1736 مر	1.0149_	1.718	-+2851	3454	• 3523	1.060	,9902	•1693	169
	*009900 X	.02778	.1745	.1728 🗸	1754	1.0153	1.709/	.9849	• 3491	• 3562	1.062	.9900	.1711	165
	.004900	<b>.</b> 02807	.1764	.1746	.1773	1.0156	1.701	.981.6	• 3527	.3601	1.063	•9898	.1728	162
•														
	.005000	. 02836	.1782	.1764	.1791	1.0159	1.692	.9843	• 3564	.3640	1.064	.9896	.1746	159
	.005100	•058 <u>9</u> f	.1800	.1781	.1809	1,0162	1.684	,9840	.3599	.3678	1.066	.9891	.1762	156
	.005200	.02893	.1818	.1798	.1827	1.0166	1.676	.9837	. 36 35	. 3715	1.067	9892	.1779	153
	.005300	.02921	.1815	1815	.1845	1.0169	1.649	.9834	3670	. 3751	1.068	PRAD	1795	150
	.005600	.0291A	1852	1812	1861	1.0172	1,662	9811	3705	3700	1.040	9887	1811	Ũ.7
									• • • • • • •			.,		
	.0055001	.02976	.1870	181.8	1880	1-0175	1 60	, OR 2A	1710	1827	1 071	ORAC	1827	115
	.0056.00	01001	1887	1865.	18-8	1 01 70	1 41.7	. nA24	• גיגי ורען	1861	1 073	0,000 0,000	181.7	11.2
	005200	.0.00.	1007	100)	1070	1 0100	1,0017	, yuz y	+)(14 1800	. 1004	1.072	.7003	1865	110
	-0007100	-01010-	.1021	1001	.1715	1.0102	1.000	0010	• JOUO	- 1900	1.075	• YOUT	1079	140
	-100 1000	10000	1077	.1097	1010	1.0100	1.013	. 7010	· JOUL	. 3731	1.075	· 90(9	.10//1	1)/
	•003%iU	.0000	•13)(	.1713	•1949	1.0100	1.070	. 2012	• 7012	. 3972	1.0/6	• 90 / /	•1640	172

*Also: bg/ag, C/Co, L/

	d/L _o	d/L	27 d/L	TANH 2πd/L	51nh 2 <b>7</b> d/l	соѕн 271 d/L	H/H'	к	Lπd/l	sinh 4 <i>т</i> d/l	созн Ц <i>П</i> d/l	n	°°,°°	И
	.006000	.03110	.1951,	.1929	.1967	1.0192	1.620	.9812	. 3908	.6008	1.077	•9875	.1905	133
	.006100	.03136	.1970	.1945	.1983	1.0195	1.614	.9609	. 3911	.6066	1.079	•9873	.1920	130
	.006200	.03162	.1987	.1961	.2000	1.0198	1.607	.9806	. 3973	.6079	1.080	•9871	.1935	128
	.006300	.03188	.2003	.1976	.2016	1.0201	1.601	.9803	. 4006	.6116	1.081	•9869	.1950	126
	.006400	.03213	.2019	.1972	.2033	1.0205	1.595	.9799	. 4038	.6168	1.083	•9867	.1965	124
Ĺ	.006500	.03238	.2035	.2007	.2049	1.0208	1.589	•9796	.4070	.1183	1.084	.9865	•1980	123
	.006600	.03264	.2051	.2022	.2065	1.0211	1.583	•9793	.4101	.1217	1.085	.9863	•1994	121
	.006700	.03289	.2066	.2037	.2081	1.0214	1.578	•9790	.4133	.1251	1.087	.9860	•2009	119
	.006800	.03313	.2082	.2052	.2097	1.0217	1.572	•9787	.4164	.1285	1.088	.9858	•2023	117
	.006800	.03338	.2097	.2052	.2113	1.0221	1.567	•9784	.4195	.1319	1.089	.9856	•2037	116
	.007000	.03362	.2113	.2082	.2128	1.0224	1.556	.9781	.4225	.4352	1.091	. 9854	.2051	114
	.007100	.03387	.2128	.2096	.2144	1.0227	1.556	.9778	.4256	.4386	1.092	. 9852	.2065	112
	.007200	.03411	.2143	.2111	.2160	1.0231	1.551	.9774	.4286	.4419	1.093	. 9850	.2079	111
	.007300	.03435	.2158	.2125	.2175	1.0234	1.546	.9771	.4316	.4452	1.095	. 9848	.2093	109
	.007400	.03459	.2173	.2139	.2190	1.0234	1.541	.9771	.4346	.4484	1.096	. 9846	.2106	108
	.007500	.03482	.2188	.2154	.2205	1.0240	1.536	•9765	.4376	.4517	1.097	.9844	.2120	106
	.007600	.03506	.2203	.2168	.2221	1.0244	1.531)	•9762	.4406	.4549	1.099	.9842	.2134	105
	.007700)	.03529	.2218	.2182)	.2236	1.0247	1.526	•9759	.4435	.4582	1.100	.9840	.2147	101
	.007800	.03552	.2232	.2196	.2251	1.0250	1.521	•9756	.4464	.4614	1.101	.9838	.2160	102
	.007900	.03576	.2247	.2209	.2265	1.0253	1.517	•9753	.4493	.4646	1.103	.9838	.2173	101
	.008000	.03598	.2261	.2223	.2280	1.0257	1.512	.9750	.4522	.4678	1.104	.9831,	.2186	100
	.008100	.03621	.2275	.2237	.2295	1.0260	1.508	.9747	.4551	.4709	1.105	9832	.2199	98.0
	.008200	.03614	.2290	.2250	.2310	1.0263	1.503	.9744	.4579	.4741	1.107	9830	.2212	97.5
	.008300	.03666	.2304	.2264	.2324	1.0266	1.499	.9741	.4607	.4772	1.108	9827	.2225	96.3
	.008400	.03689	.2318	.2277	.2338	1.0270	1.495	.9741	.4636	.4803	1.109	9825	.2237	95.2
	.008500	.03711	.2332	.2290	.2353	1.0273	1.491	•9734	.4664	.4834	1.111	.9823	.2250	94.1
	.008600	.03733	.2346	.2303	.2367	1.0276	1.487	•9731	.4691	.4865	1.112	.9821	.2262	93.0
	.008700	.03755	.2360	.2317	.2381	1.0280	1.482	•9728	.4719	.4896	1.113	.9819	.2275	91.9
	.008800	.03777	.2373	.2330	.2396	1.0283	1.478	•9725	.4747	.4927	1.115	.9817	.2287	90.9
	.008900	.03799	.2387	.2343	.2410	1.0286	1.474	•9722	.4747	.4957	1.116	.9817	.2300	89.9
	.009000 .009100 .009200 .009300) .009300	.03821 .03842 .03864 .03885 .03906	.2401 .2414 .2428 .2441 .2455	.2356 .2368 .2381 .2394 .2407	.24,24 .24,38 .24,52 .24,65 .24,65 .24,79	1.0290 1.0293 1.0296 1.0299 1.0303	1.471 1.467 1.463 1.459 1.459	.9718 .9715 .9712 .9709 .9706	.4801 .4828 .4855 .4882 .4909	.1988 .5018 .5019 .5079 .5109	1.118 1.119 1.120 1.122 1.123	.9813 .9811 .9809 .9807 .9805	.2312 .2324 .2336 .2348 .2360	88.9 88.0 87.1 86.1 85.2
	.009500	.03928	.2468	.24,19	2493	1.0306	1.452	.9703	.4936	•51 38	1.124	•9803	.2371	84.3
	.009600	.03949	.2481	.24,31	2507	1.0309	1.448	.9700	.4962	•5168	1.126	•9801	.2383	83.5
	.009700	.03970	.2494	.24,43	2520	1.0313	1.445	.9697	.4988	•5198	1.127	•9799	.2394	82.7
	.009800	.03990	.2507	.24,56	2534	1.0316	1.442	.9694	.5014	•5227	1.128	•9797	.2406	81.8
	.009900	.04011	.2520	.24,68	2547	1.0319	1.438	.9691	.5040	•5257	1.130	•9794	.2417	81.0
	.01000	.04032	•2533	.2480	.2560	1.0322	1.435	9688	•5066	.5286	1.131	.9792	.2429	80,2
	.01100	.04233	•2660	.2598	.2691	1.0356	1.403	9656	•5319	.5574	1.145	.9772	.2539	73,1
	.c1200	.04426	•2781	.2711)	.2817	1.0389	1.375	9625	•5562	.5853	1.159	.9751	.2643	67,1
	.01300	.04612	•2898	.2820	.2938	1.0423	1.350	9594	•5795	.6125	1.173	.9731	.2743	62,1
	.01400	.04791	•3010	.2924	.3056	1.0456	1.327	9564	•6020	.6391	1.187	.9731	.2838	57,8
, (, /	.01500 .01600 .01700)	.04964 .05132 .05296 .05455 .05611	•3119 •3225 •3328 •3428 •3525	• 3022 • 3117 • 3209 • 3298 • 3386	.3170 .3281 .3389 .3495 .3599	1.0490 1.0524 1.0559 1.0593 1.0628	1.307 1.288 1.271 1.255 1.240	•9533 •9502 •9471 •9440 •9409	.6238 .6450 .6655 .6856 .7051	.6651 .6906 .7158 .7105 .7650	1.201 1.215 1.230 1.214 1.259	.9690 .9670 .9649 .9629 .9629	.2928 .301): .3096 .3176 .3253.	54.0 50.8 47.9 45.3 43.0
[	.02000	.05763	• 3621	.3470	.3701	1.0663	1,226	.9378	.7242	.7891	1.274	.9588	•3327	41.0
	.02100	.05912	• 3714	.3552	.3800	1.0698	1,213	.9348	.7429	.8131	1.289	.9568	•3399	39.1
	.02200	.06057	• 3806	.3632	.3898	1.0733	1,201	.9317	.7612	.8368	1.304	.9548	•31.68	37.4
	.02300	.06200	• 3896	.3710	.3995	1.0768	1,189	.9287	.7791	.8603	1.319	.9528	•3535	35.9
	.02100	.06340	• 3984	.3786	.4090	1.0804	1,178	.9256	.7967	.8837	1.335	.9528	•3600	34.4
	.02500 .02600 .02700 .02800 .02900	.06478 .06613 .06747 .06878 .07007	.4070 .4155 .4239 .4322 .4403	.3860 .3932 .4002 .4071 .4138	.4184 .4276 .4367 .4457 .4546	1.0840 1.0876 1.0912 1.0949 1.0985	1.168 1.159 1.150 1.141 1.133	.9225 .9195 .9164 .9133 .9103	.8140 .8310 .8478 .8643 .8805	•9069 •9310 •9530 •9760 •9988	1.350 1.366 1.381 1.397 1.413	.9488 9468 9448 9448 9428 9408	•3662 •3722 •3781 •3838 •3893	33.1 31.9 30.8 29.8 28.8

Continuación.			
Con c maac som	-	•	

,

Con	tinuac	ión				$Y_{i}$							
d/L ₀	ፈ/ኒ	27 d/L	TANH 27 d/L	SINH 277 d/L	00SH 2 л d/L	н/н ; °	ĸ	L # d/L	Sinh 4#d/l	соян Ц <i>11</i> а/Т	n	с _о /с _о	Ж
.03000 .03100	.07135 .07260	.կկ83 .կ562	•4205 •4269	.463h .4721	1.1021	1.125	.9073 .9042	.8966 .9124	1.022 1.044	1.430 1.446	•9388 •9369	• 3947 • 4000	27.9
.03200	.07385	.4640	.4333 +	.1808	1,1096	1.111	.9012 8082	•9280 ol.al.	1.067	1.462	•9349	.4051	26.3
.03300 .03400	.07610	•4717 •1794	•4395	.4980	1.1171	1.098	.8952	•9588	1.113	1.479	•9309	.4160	25.8 24 <b>.</b> 8
.03500		.4868 .4943	.4517 .4577	.5064 .511.7	1.1209	1.092	.8921 .8891	•9737 •9886	1,135	1.513	•9289 •9270	.4196	24,19
.03700	.07984	.5017	.4635	.5230	1.1285	1.080	.8861	1.0033	1.180	1.547	.9250	·ù287	22.97
.038007 .03900	.08100 .08215	•5090 •5162	•4691/ •4747	•5312 •5394	1.1324 1.1362	1.075 1.069	.8831 .8801	1.018	1.203 1.226	1.564 1.582	.9230 .9211	-4330 -4372	22.42 21.90
.06000	.08329	•5233	.4802	.5475	1.1401	1.064	-8771 8711	1.047	1.248	1.600	.9192	.4414	21.40
.04200	.08553	.5374	.4911	5637	1.1479	1.055	.8711	1.075	1.294	1.636	.9153	•4455 •1495	20.92
.04300	.08664	بالبلباك	.4964	.5717	1.1518	1.050	.8688	1.089	1.317	1.654	.9133	.4534	20.03
•01700	.08774	•5513	•5015	•5796	1.1558	1.046	.8652	1.103	1.340	1.672	.9114	•4571	19.62
-04500	•08883 •08991	.5581	•5066 .<116	•5876	1.1599	1.042	.8592	1,116	1.363	1.691	.9095	•4607	19.23
.04700	09098	.5717	.5166	.6033	1.1679	1.034	.8562	1.113	1.409	1.728	.9057	.4043 .4679	18.19
.04,800	•09205	.5784	.5215	.6111	1.1720	1.030	.8532	1.157	1.433	1.747	.9037	.4713	18.15
•04900	.09311	•5050	•5203 -	.0189	1.1760	1.026	.0503	1,170	1.450	1,766	•9018	<b>.4</b> 746	17.82
.05000	-09416	•5916 .5981	•5310 •5357	-6267 -6314	1.18/3	1.023	-04/3 	1.103	1.479	1.785	-8999 RoBo	•4779 J.811	17,50
.05200	.09623	.6046	:5403	.6421	1.1884	1.016	.8415	1,209	1.526	1.825	8961	-1815	16.90
.05300	.09726	.6111	·S449	.6499	1.1926	1.013	.8385	1.222	1.550	1.845	.8943	.4873	16.62
.05400	.09829	•6176	•5494	•0575	1.1900	1.010	•0350	1.235	1.574	1,865	.8924	,4903	16,35
.05600	.1003	•62 <i>3</i> 9	-5530	-6652 -6729	1.2053	1.001	.8297	1.240	1.622	1.906	.8886	+4932 -1.960	16.09 15.80
.05700	.1013	6366	.5626	.6805	1.2096	1.001	.8267	1.273	1.646	1.926	.8867	4988	15,60
( •05800 )	.1023	-6428	.5668	-6880 6056	1.2138	•9985 [~]	8239	1.286	1.670	1.947	.8849	.5015	15.36
.09900	.1055	•0491	•5/11	•Dy>0	1.2101	• 99930	93 Po	1.290	1.075	1,900	.0030	•5042	15.13
•06000 •06100	•1043 •1053	•0553 •6616	•5753 •579h	•7033 •7110	1.2270	-9907	-8150	1.3231	1.719 1.766	2.011	-8792	-5068 5001	14.91
.06200	.1063	.6678	.5834	.7187	1.2315	.9883	.8121	1.336	1.770	2.033	.8773	. 5119	14.50
.06300	.1073	.6739	.5874	•7256	1.2355	.9860	-8093	1.348	1.795	2.055	.8755	.5143	14.30
.06400	.1082	•0199	•591h	•(335	1.2402	.9837	•0003	1.300	1.019	2.010	•0131	•5167	14.11
•06500 •06600	.1092	•6000 •6920	- 5954	•7411 •7486	1.2497	.9015	-8005	1.372	1.870	2.121	.8700	•5191 .5211	13.92
.06700	.1111	.6981	.60)1	7561	1.2537	.9772	.7977	1.396	1.896	2.144	.8682 }	5236	13.57
.06800	.1120	.7037	.6069	•7633	1.2580	.9752	.7948	1.408	1.921	2.166	.8661	•5258	13.40
.00900	.1130	,7099	.0100	•//11	1,2020	•9732	• 7919	1.420	1.940	2.109	.0040	.5279	13.24
.07100	.1149	.7219	.6181	•//02 •7863	1.2721	.9694	.7861	1.44	2.000	2.236	.8609	•5300 •5321	12.92
.07200	.1158	.7277	.6217	.7937	1,2767	.9676	.7833	1.455	2.025	2.260	.8591	5341	12.77
.07300	.1168	.7336	.6252	.8011	1,2813	·9658	.7804	1.467	2.053	2.284	-8572 Acci	•5360	12,62
.01400	1186	- 1,27	•0209 6321.	A142	1 2008	0621.5	.771.7	1.1.00	2 107	2 112	.8517	•5300	12.40
.07600	.1195	.7511	.6359	.8237	1.2956	.9607	.7719	1.502	2.135	2.357	.8519	•55417	12.94
.07700	.1205	.7569	.6392	.8312	1.3004	•9591	.7690	1.514	2.162	2.382	.8501	.5435	12.08
.07800	.1214 1221	-7625 7683	-6427 ·	.8386	1,3051	•9576 •9562	•763h	1.525	2.189	2.407	.0403 .81.65	•5452 51.60	11.95
-08000	.1212	.7714	.6/.93	.8538	1.31/19	.957.8	.7605	1.548	2.245	2.1.58	. 81.1.8	• )409 <1.8c	11.05
.08100	.1261	.7799	.6526	.8611	1.3198	.9534	1511	1.560	2.274	2.484	.8430	• 5501	11.59
-08200	.1251	.7854	.6558	8687	1.3246	.9520	•7549	1.571	2.303	2.511	8413	.5517	11.47
.08300 ·	.1259 .1268	•7911 •7967	•6590 •6622	.8762 .8837	1.3295	•9506 •9493	.7522 .7494	1.594	2.331 2.360	2.537	.8395 .8378	•5533 •5548	11.36 11.25
.08500	.1277	.8026	.6655	.8915	1.3397	.9481	-7464	1.605	2.389	2.590	8360	• 5563	11.14
.08700	.1205	.0080 .8117	•6685 ·	-8989 -906h	1.3440	•9469 •91.57	• 1431 • 7430	1.628	2.410 2.118	2.617	.0342 ! .8124	•5577 . ເ<ດາ	11.04 10.01
.08800	1304	.6193	.6747	9141	1.3548	.9445	.7381	1.639	2.478	2.672	8308	• 5591	10.8h
.08900	.1313	.8250	.6778	921A	1,3600	.9433	•7353	1,650	2.508	2.700	8290	.5619	10.74

							K.,	. ¹						
	Conti	nuació	n		•		ſ	:						
	d/L ₀	<b>م/د</b>	2¶d/L	tann 2# d/l	SD01 277 d/l	cosh 277 d/1.	K/H 1 6	К	L <i>¶</i> d/L	SINH 417 d/L	cosh L 17 d/l	<b>n</b>	c _c /c	X
	.09000	.1322	.8306	.6808	1.9295	1.3653	.9422	.7324	1.661	2.538	2.728	.8273	.5632	10.65
	.09100	.1331	.8363	.6838	.9372	1.3706	9411	.7296	1.672	2.568	2.756	.8255	-5645	10.55
	.09200	1340 1319	-0420 -8576	.6897	-9525	1.3810	.9401	.7241	1.695	2.630	2.814	.8221	.5670	10.45
	.09400	.1357	.8528	.6925	9600	1.3862	.9381	.7214	1.706	2.662	2.843	.8204	.5682	10.29
	.09500	.1366	.8583	.6953	.9677	1.3917	.9371	.7186	1.717	2.693	2.873	.8187	.5693	10.21
	.09600	.1375	.8639	.6982	.9755	1.3970	.9362	.7158	1.728	2.726	2.903	.8170	5704	10.12
	.09700	.1364	.8694	.7011	.9832	1,4023	.9353	7101	1.750	2.151	2.933	.0155 8136	•5/10 5727	9.962
	.09900	.1401	.8803	.7066	.9985	1.4131	.9335)	.7076	1.761	2.822	2.994	.8120	.5737	9.884
	.1000	.1610	.8858	.7093	; 1.006	1.4187	.9327	.7049	1.772	2.855	3.025	.8103	.5747	9.808
	.1010	.1419	.8913	.7120	1.014	1.4242	.9319	.7022	1.783	2.888	3.057	.8086	.5757	9.734
	.1020	.1427	.8967	.7147	1.022	1.4297	.9311		1.793	2.922	3.088	.8069	.5766	9.661
	.1040	.14,96 .14,15	.9075	.7200.	1.037	1.4354	.9304 .9297	.6940	1.815	2.990	3.153	.8036	.5785	9.519
	1050	21.02	-1.70	7016		2 1160	•/-/1	601.2	1 826	1 021	2 186	801.6	6701	01.61
	1050	1453	• 91 30 • 1 81	•1220. 7252	1.045	1.4405	.9290	.6886	1.837	3.059	3.218	.8003	-5/94	9.38L
	.1070	.1470	.9239	.7277	1.061	1.4580	.9276	.6859	1.848	3.094	3.251	.7986	5812	9.318
	.1080	.1479	.9293	.7303	1.069	1.4638	.9269	.6833	1.858	3.128	3.284	.7970	.5820	9.254
	.1090	.1488	.9343	.7327	1.076	1.4092	.9263	.0000	1.009	3.104	3. 119	•7954	.5828	9.191
	.1100	.1496	.9400	.7352	1.085	1.4752	.9257	.6779	1.880	3.201	3.353	.7937	.5836	9.129
	.1110	.1505	.9456	.7377	1.093	1.4814	.9251	.6752	1.891	3.237	3.388	.7920	.5843	9.068
	.1130	.1522	.9563	.7402	1.101	1.4071	.9245	.6697	1.913	3.312	3.425	.7888	.5857	8.950
	.1140	.1530	.9616	.7450	1.117	1.4990	.9234	.6671	1.923	3.348	3.494	.7872	.5864	8.891
	.1150	.1539	.9670	.7474	1.125	1,5051	. 9228 .	.6645	1.934	3.385	3.530	.7856	.5871	8.835
	.1160	.1547	.9720	.7497	1.133	1.5108	(,9223)	.6619	1.944	3.423	3.566	.7840	.5878	8.780
	.1170	1550	.9775	.7520	1,141	1.5171	.9218	.0592 6366	1.955	3.402	3.603	-7824 7808	5004 6800	8.673
	.1190	.1573	.9882	.7566	1,157	1.5293	.9214	.6539	1.977	3.540	3.678	.7792	.5896	8.621
	.1200		.9936	.7589	1.165	1.5356	.920h	.6512	1.987	3.579	3.716	.7776	.5902	8.569
	.1210	.1590	.9989	.7612	1.174	1.5418	.9200	.6486	1.998	3.620	3.755	.7760	.5907	8.518
	.1220	.1598	1.004	.7634	1.182	1.5479	.9196	.6460	2,006	3.659	3.793	.7745	. 5913	8110
	1230	.1615	1.015	.7678	1,198	1.5605	•9192 •9189	.6407	2.030	3.740	3.871	.7713	.5922	8.371
	1260	1621	1 020	7700	1.207	1.5674		.6381	2.04	3.782	1.912	.7698	5926	8.324
	.1260	.1632	1.025	.7721	1.215	1.5734	.9100	.6356	2.051	3.824	3.952	.7602	.5931	8.278
	1270	,1640	1.030	.7742	1.223	1.5795	.9178	.6331	2.061	3.865	3.992	.7667	.5936	8.233
	.1250	.1649	1.036	.7763	1.231	1.5002	.9175	.6305	2.082	3.950	4.071	.7637	-5940 TSOLL	8.16
	+1270	.10)/			1.140		.9172	(				••••		0.140
	.1300	-1665 1621	1.046	.7804 7821	1.240	1.6060	.9169	.6228	2.095	3.992	4.115	.7606	5948	8.061
-	.1320	.1682	1.057	.7844	1.265	1.6124	.9161	.6202	2.114	4.080	4.201	.7591	5954	8.020
	.1330	.1691	1.062	.7865	1.273	1.6191	.9161	.6176	2.125	4.125	4.245	.7575	.5958	7.978
	.1340/	.1699	1.068	.7885	1.282	1.6260	.9158/	.6150	2.135	4.169	4.288	•7560	•5961	7.937
	.1350	.1708	1.073	.7905	1.291	1.633	.9156	.6123	2.146	4.217	4.334	.7545	. 5964	7.897
	.1360	.1716	1.078	.7925	1.300	1.640	9154	.6098	2,156	4.262	4.378	.7530	•5967	7.857
	.1370	.1733	1.089	•796h	1, 317	1.654	.9152	.6017	2.177	4.355	4.425	.7500	.5972	7.781
	.1390	.1741	1.094	.7983	1.326	1.660	.9148	.6022	2.188	4.402	4.514	7685	.5975	7.744
	_1i ₀ 0	.1749	1.099	.8002	1.334	1.667	9116	.5998	2.198	4.450	4.561	.7471	.5978	. 7.707
	-1410	.1758	1.105	.8021	1.343	1.675	.9144	.5972	2.209	4.498	4.607	.7456	.5980	7.671
	.1420	.1766	1.110	.8039	1.352	1.681	.9142	-5947	2,219	4.540 ), 595	4.054 1. 661	.7441	5982 Coll.	7.602
	.140	.1783	1,120	8076	1.369	1,696	.9141 .9140	.5898	2.240	4.644	4.751	.7412	.5986	7.567
	.1450	.1791	1.125	.8091	1.378	1.703	01.20	.5873	2,251	4.695	4.800	.7397	.5987	7.533
	.1460	.1800	1.131	.8112	1.388	1.710	•9137	.581.7	2.261	4.746	4.850	.7382	.5989	7.499
	.1470	.1808	1.136	.0131	1.397	1.718	.9136	.5822	2.272	4.798	4.90L	7368	.5990	7.465
	.1400	.1825	1,141	.0149 .8166	1.405	1.732	.9135	.5771	2.293	4.901	4+774 5.001	.7339	5993	7.400
	/-						• 71 74							
													I	
													L	

.

۰.

. 17

CONT	muacio												
d/L _o	d/L	2¶ d/L	TANH 2# d/L	SINH 2¶d/L	009H 277 ፈ/ጌ	H/H' 0	ĸ	<b>կ∜ d/L</b>	sinh Lπ d/L	Cosh Lit d/l	л	°°∖c°	N
1600	1811	1,152	.8183 1	1.424	1.750	.9173	.5748	2.303	4.954	5.054	.7325	L. Kool	7 160
1510	1811	1.157	.8200	1.433	1.747		.5723	2.314	5.007	5.106	.7311	5001	7.110
.1520	.1850	1.162	.8217	1.42	1.755	.9132	•5699	2.324	5.061	5.159	•7296	5995	7.309
1530	.1858	1.167	.8234	1.451	1.762	.9132	.5675	2.335	5.115	5.212	.7282	.5996	7.279
.1540	.1866	1,173	.8250	1.460	1.770	.9132	• 5651	2.345	5.169	5,265	•7268	•5996	7.250
.1550	.1875	1.178	*.8267	1.469	1.777	.9131	.5627	2.356	5.225	5.320	.7254	.5997	7.221
.1560	.1883	1,183	.0284	1.479	1.785	.9130	•5602	2,366	5.283	5.376	.7240	•5998	7.191
.1570	<b>. 1891</b>	1,188	.0301	1.400	1.793	•9129	• >> / /	2.311	5.339	5.432	. 1220	.5999	7.162
.1580	.1900	1.194	.0317	1.490	1.001	.9130	+2224 2228	2,30/	5.390	5.490 5.490	-1212	-5998	7.134
.1590	.1908	1.199	•0333	1.507	1.009	.9130	• 7720	2. 390	2.434	3.944	• /1.90	-5998	7.107
,1600	.1917	1.204	.0349	1.517	1.817	.9130	.5504	2.408	5.513	5.603	.7184	•5998	7.079
.1610	.1925	1,209	.8365	1.527	1.825	.9130	-5480	2.019	5.571	5.060	.7171	•5998	7.052
.1620	.1933	1.215	0301	1.536	1.033	.9130	•>4>0	2.429	5.030	5./10	•/15/ 7166	•5998	7.026
.1630	.1941	1.220	.0390	1.540	1.041	.91.90	+3432 \$1.00	2 60	5.050	2.817	7130	- 5998	7.000
. 1040	*TA20	1.227	-9411	1.333	1.017	•9190			J•1)1			1.5990	0.975
.1650	.1958	1.230	.8427	1.565	1.857	.9131	•5385	2.461	5.813	5.090	.7117	•5997	6.949
.1660	.1966	1.235	-0µ12	1.574	1.665	.9132	•5362	2.471	5.874	5.959	.7103	•5996	6.924
.1670	.1975	1.240	.8457	1.504	1.0/3	.9132	•222	2,402	5.930	5.021 4 08C	• 1090 7076	• 59%	6.900
.1680	.1983	1.246	.6472	1.594	1.002	.9133	• • • • • • • • • • • • • • • • • • • •	2.492	6.005	6 11.9	-1010	• 5995	6.876
•1690·	<b>.19</b> 92	1.251	•0100	T*OOH	1.090	.9133	• 72 91	2,505	0.000	0.140	.1005	-5994	6.853
.1700	.2000	1.257	.8501	1.614	1.897	.9134	•5267	2.513	6.130	6.212	.7050	• 5993	6.830
.1710	.2008	1.262	.8515	1.624	1.907	+9135	.5243	2.523	0.19(	0.2()	• (0)0	•5992	6.807
.1720	. 2017	1.267	-0529	1.0.54	1.915	.91.30	• 7C2U	2.334	6 320	6 1.07	7010	.5991	6.784
.1730	.2025	1.2/2	+0>44 85 CB	1.044	1 011	• YL J / 01 10	5171	2 2 2 2 2	6 305	6 1.71	6007	• 5989	6.761
.1/40	•2055	1.211	.0550	1.034	1,755	•91)0	• ) = 14				(00)	•5960	0,130
.1750	.2065	1.282	.8572	1.664	1.941	.9139	• 5151	2.505	0.405	6.541	.0904	•5987*	6.716
.1760	-2050	1.208	.0500	1.0/5	1.971	•9140	+)L2/	2.510	6 601	6.610	4058	•5985	6.694
1780	-2020	1 208	8611	1 605	1.958	• 9101 011.2	.5081	2.597	6.672	6.717	.6916	5900	0.0/2
1700	2075	1.304	.8627	1.706	1.977	.911.1	.5058	2.607	6.744	6.818	.6933	- 590Z	6 6 11
.1/90	.2015	1	8/10	2.0100		616	5026	2 (19	4 010	( 80)	(030	• 3900	( (1)
.1800	.2083	1.309	.0040 84 r a	1.727	1,000	011.6	• 50 JO	2,010	6.010	0.0YL	.0y20	(+5979 5077	0.011
1010	.2092	1, 220	•007J 8666	1 717	2 001	.911.0	ligon	2.029	6 961	7 015	-0901 6805	• 29/1 • 6076	0.791 4 (7)
1820	2108	1 125	8680	1 71.8	2.011	.9149	1.067	2.650	7 038	7.109	.6882	50715 5071.	6 550
1850	.2117	1, 110	.8691	1.758	2.022	.9150	.4965	2.660	7.113	7.183	.6870	5072	6.530
	•••••		0.007				1.000				(040	• > >	0.))0
.1850	•2125	1.335	.0706	1.780	2.032	.9152	.4922 LR00	2.011	7.191	7.136	481.0	.5969	6.511
.1000	.2134	1.341	•0/10 •0/10	1 701	2.041	9154	1.876	2.001	7 7).5	7.330	-00(1)	5967	6.492
1880	-2140	1 351	.871.3	1.801	2.060	.9155	.4856	2.702	7.121	7.188	.6820	5965	6.474
1890	.2150	1.356	.8755	1.812	2.070	0150	.4832	2.712	7.500	7.566	.6808	•5963	0.450
	••••		8767	1 822	1.670	.71.77	Laoo		7 681	7 61.7	47.06	• 5901	0.430
.1900	.2101	1, 302	4770	1 821	2.019	.9101	1.7R7	2.143	7 663	7 728	678L	-5950	6.421
.1910	.21/0	1.307	+0//Y 8701	1 81.5	2,009	• 9105	1.765	2 71.1	7 71.6	7 810	6772	•5955	6.403
1920	2102	1 377	-BRO1	1.856	2.108	.9167	.4763	2.755	7.827	7.891	.6760	- 2952	6 368
19/0	.2201	1.181	.8815	1.667	2.118	.9169	.4721	2.765	7.911	7.974	.6748	• 5950 '. Col.A	6 151
1070	,	2,000	6807	3 870	3.128	0120	1.600	2 776	7 004	8 050	4776	- 1740	
1060	+2209 2218	1,00	1200	1.800	2,178	.9170	1677	2.787	1.0970 8.082	8.11.4	.6721	• 3740 Col.	6.334
1970	2226	1 300	.8850	1.901	2.114	.0171	.1655	2.797	8.167	8.228	.6712	• 2944 5 Col.1	6.JL/
.1980	.2236	1.606	.8862	1.913	2.158	.9176	.4633	2.508	8.256	8.316	.6700	5918	6.28
1990	.2243	1.409	.8873	1.924	2.169	.9179	.4611	2.819	8.346	8.406	.6689	.5935	6.268
-2000	2251	ի ժոհ	8881	1 015	2.178	.01.81	Ji590	2.829	8.4-16	8.1.95	.6677	5032	6 252
2010	.2260	1,1,20	.8894	1.01.7	2.189	.9183	4569	2.810	8.524	8.<81	.6666	1.5020	6.217
2020	.2268	1.625	.8906	1.950	2.199	.9186	4547	2.850	6.616	8.674	.6654	5926	6.222
.2030	.2277	1.430	.8917	1.970	2.210	.9188	.4526	2.861	8.708	8.766	.6642	.5923	6.206
-2040	.2285	1.436	.8928	1.982	2.220	.9190	.4504	2.872	8.803	8,860	.6631	• 5920	6.191
.2050	.2293	1.441	.8939	1.994	2.231	•9193	.4483	2.882	8.897	8.953	.6620	.5917	6.176
.2060	.2302	1.446	.8950	2.006	2.242	.9195	.4462	2.893	8.994	9.050	.6608	.5914	6.161
.2070	.2310	1.451	8960	2.017	2.252	.9197	.կկկ1	2.903	9.090	9.144	.6597	.5911	6.147
.2080	.2319	1.457	.0971	z.030	2.263	.9200	.4419	2,914	9.187	9.240	.6586	.5908	6.133
.2090	.2328	1.462	.8781	2.042	2.27h	.9202	<b>.</b> 4 398	2.925	9.288	9.342	.0574	-5905	6.119
													-

~

.

,

21200   21204   1.4.464   4991   2.005   2.205   .9205   4.137   2.946   9.140   6.563   .5901   4.137     21200   .2230   1.4.147   .9001   2.007   2.107   9.110   4.315   2.967   9.509   9.442   6.531   5.599   6.00     21200   .2361   1.4.148   2.007   2.108   9.211   4.129   9.104   6.511   5.699   6.00   5.884   6.00     21200   .2307   1.500   .9001   2.120   2.2124   4.251   2.997   1.00.01   10.006   6.496   5.884   6.00     21200   .2107   .2307   1.500   .9001   2.106   2.214   1.521   .5816   6.00   .5816   6.00     21200   .2102   1.526   .9079   2.102   .2109   .2111   1.011   10.034   10.034   10.034   10.034   10.034   10.034   10.034   10.034   10.034   10.034   10.034	d/L _o	d/L	2 T d/L	TANH 2 17 d/L	SINH 217 d/L	cosh 2 <i>1</i> 7 d/l	н/н • °	ĸ	47d/L	SINH L7d/L	Cosh Цпd/L	ņ	℃ ₀ /℃ ₀	<b>₩</b>
21260   22161   22161   22161   22161   22161   22161   22161   22162   22162   22162   22162   22162   22162   22162   22162   22162   22162   22162   22162   22162   22162   22162   22162   22162   22162   22162   22162   22162   22162   22162   22162   22162   22162   22162   22162   22162   22162   22162   22162   22162   22162   22162   22162   22162   22162   22162   22162   22162   22162   22162   22162   22162   22162   22162   22162   22162   22162   22162   22162   22162   22162   22162   22162   22162   22162   22162   22162   22162   22162   22162   22162   22162   22162   22162   22162   22162   22162   22162   22162   22162   22162   22162   22162   22162   22162   22162   22162 <th< td=""><td>.210</td><td>0 .2336</td><td>1.468</td><td>.8991</td><td>2.055</td><td>2.285</td><td>.9205</td><td>.4377</td><td>2.936</td><td>9.389</td><td>9.442</td><td>.6563</td><td>.5901</td><td>6.105</td></th<>	.210	0 .2336	1.468	.8991	2.055	2.285	.9205	.4377	2.936	9.389	9.442	.6563	.5901	6.105
	.211	0 .2344	1.473	.9001	2.066	2.295	.9207	.4357	2.946	9.490	9.542	.6552	.5898	6.091
	.212	0 .2353	1.479	.9011	2.079	2.307	.9210	.4336	2.957	9.590	9.642	.6541	.5894	6.077
	.213	0 .2361	1.484	.9021	2.091	2.318	.9213	.4315	2.967	9.693	9.744	.6531	.5891	6.064
	.213	0 .2370	1.489	.9031	2.103	2.329	.9215	.4294	2.978	9.796	9.847	.6520	.5888	6.051
2200   2121   1.521   9097   2.179   2.931   4.171   3.052   10.65   10.66   10.64   6.864   5.86     2220   2.128   1.532   9107   2.109   2.101   2.931   4.111   3.063   10.66   10.67   6.164   5864   5.86     2220   2.164   1.532   9116   2.161   2.131   3.065   10.67   10.44   6.465   5865   5.93     22260   2.163   1.548   9113   2.271   2.161   3.065   11.02   11.07   6.414   5865   5.93     22260   2.163   1.548   9.161   2.264   2.161   3.117   11.27   11.31   6.333   5816   5.646     22260   2.166   1.575   9.178   2.311   2.518   .961   .9711   3.114   11.64   6.333   .5816   5.646     2310   .2515   1.591   9.162   2.266   .9677   .9912   .1616	.215 .216 .217 .217 .218 .219	0 .2378 0 .2387 02395 0 .2404 0 .2412	1.494 1.500 1.506 1.511 1.516	.9041 .9051 .9061 .9070 .9079	2.115 2.128 2.142 2.154 2.166	2.340 2.351 2.364 2.375 2.386	.9218 .9221 .9223 .9226 .9228	.4274 .4253 .4232 .4211 .4191	2.989 2.999 3.010 3.021 3.031	9.902 10.01 10.12 10.23 10.34	9.952 10.06 10.17 10.28 10.38	.6509 .6498 .6488 .6477 .6467	.5884 .5881 .5878 .5874 .5871	6.037 6.024 6.011 5.999 5.987
2250 .2163 1.518 .9114 2.2147 .2157 .2167 .9215 .1007 .11.07 .6104 .5850 .5.914   2260 .2169 1.565 .9113 .2277 .2481 .11.17 .11.17 .11.17 .11.17 .11.17 .11.17 .11.17 .11.17 .11.17 .11.17 .11.17 .11.17 .11.17 .11.17 .11.17 .11.17 .11.17 .11.17 .11.17 .11.17 .11.18 .11.17 .11.18 .11.17 .11.18 .11.17 .11.18 .11.17 .11.18 .11.17 .11.18 .11.17 .11.18 .11.18 .11.18 .11.18 .11.18 .11.18 .11.18 .11.18 .11.18 .11.18 .11.18 .11.18 .11.18 .11.18 .11.18 .11.18 .11.18 .11.18 .11.18 .11.18 .11.18 .11.18 .11.18 .11.18 .11.18 .11.18 .11.18 .11.18 .11.18 .11.18 .11.18 .11.18 .11.18 .11.18 .11.18 .11.18 .11.18 .11.18 .11.18 .11.18 .11.18	.220	0 .2421	1.521	.9088	2.178	2.397	.9231	.4171	3.042	10.45	10.50	.6456	.5868	5.975
	.221	0 .2429	1.526	.9097	2.192	2.409	.9234	.4151	3.052	10.56	10.61	.6146	.5864	5.963
	.222	0 .2438	1.532	.9107	2.204	2.421	.9236	.4131	3.063	10.68	10.72	.6436	.5861	5.951
	.223	0 .2446	1.537	.9116	2.218	2.433	.9239	.4111	3.074	10.79	10.84	.6425	.5857	5.939
	.223	0 .2455	1.542	.9125	2.230	2.444	.9242	.4091	3.085	10.91	10.95	.6414	.5854	5.927
$\begin{array}{cccccccccccccccccccccccccccccccccccc$	.2250	0 .2463	1.548	.9134	2.244	2.457	.9245	.4071	3.095	11.02	11.07	.6404	•5850	5.915
	.2260	0 .2472	1.553	.9143	2.257	2.469	.9248	.4051	3.106	11.15	11.19	.6394	•5846	5.903
	.2270	0 . <b>2481</b>	1.559	.9152	2.271	2.481	.9251	.4031	3.117	11.27	11.31	.6383	•5842	5.691
	.2280	0 .2489	1.564	.9161	2.284	2.493	.9254	.4011	3.128	11.39	11.Цц	.6373	•5838	5.880
	.2280	0 .2498	1.569	.9170	2.297	2.506	.9258	.3991	3.138	11.51	11.56	.6363	•5834	5.869
$\begin{array}{cccccccccccccccccccccccccccccccccccc$	.230	0 .2506	1.575	.9178	2,311	2.518	.9261	.3971	3.149	11.64	11.68	.6353	.5830	5.858
	.231	0 .2515	1.580	.9186	2,325	2.531	.9264	.3952	3.160	11.77	11.81	.6343	.5826	5.848
	.232	0 .2523	1.585	.9194	2,338	2.543	.9267	.3932	3.171	11.90	11.93	.6333	.5823	5.838
	.233	0 .2532	1.591	.9203	2,352	2.556	.9270	.3912	3.182	12.03	12.07	.6323	.5819	5.827
	.234	0 .2540	1.596	.9211	2,366	2.569	.9273	.3893	3.192	12.15	12.19	.6313	.5815	5.816
$\begin{array}{c} .2400 \\ .2592 \\ .2410 \\ .2601 \\ .2601 \\ .2601 \\ .2601 \\ .2601 \\ .2601 \\ .2601 \\ .2601 \\ .2601 \\ .2601 \\ .2601 \\ .2601 \\ .2601 \\ .2601 \\ .2601 \\ .2601 \\ .2601 \\ .2601 \\ .2601 \\ .2601 \\ .2601 \\ .2601 \\ .2601 \\ .2601 \\ .2601 \\ .2601 \\ .2601 \\ .2601 \\ .2601 \\ .2601 \\ .2601 \\ .2601 \\ .2601 \\ .2601 \\ .2601 \\ .2601 \\ .2601 \\ .2601 \\ .2601 \\ .2601 \\ .2601 \\ .2601 \\ .2601 \\ .2601 \\ .2601 \\ .2601 \\ .2601 \\ .2601 \\ .2601 \\ .2601 \\ .2601 \\ .2601 \\ .2601 \\ .2601 \\ .2601 \\ .2601 \\ .2601 \\ .2601 \\ .2601 \\ .2601 \\ .2601 \\ .2601 \\ .2601 \\ .2601 \\ .2601 \\ .2601 \\ .2601 \\ .2601 \\ .2601 \\ .2601 \\ .2601 \\ .2601 \\ .2601 \\ .2601 \\ .2601 \\ .2601 \\ .2601 \\ .2601 \\ .2601 \\ .2601 \\ .2601 \\ .2601 \\ .2601 \\ .2601 \\ .2601 \\ .2601 \\ .2601 \\ .2601 \\ .2601 \\ .2601 \\ .2601 \\ .2601 \\ .2601 \\ .2601 \\ .2601 \\ .2601 \\ .2601 \\ .2601 \\ .2601 \\ .2601 \\ .2601 \\ .2601 \\ .2601 \\ .2601 \\ .2601 \\ .2601 \\ .2601 \\ .2601 \\ .2601 \\ .2601 \\ .2601 \\ .2601 \\ .2601 \\ .2601 \\ .2601 \\ .2601 \\ .2601 \\ .2601 \\ .2601 \\ .2601 \\ .2601 \\ .2601 \\ .2601 \\ .2601 \\ .2601 \\ .2601 \\ .2601 \\ .2601 \\ .2601 \\ .2601 \\ .2601 \\ .2601 \\ .2601 \\ .2601 \\ .2601 \\ .2601 \\ .2601 \\ .2601 \\ .2601 \\ .2601 \\ .2601 \\ .2601 \\ .2601 \\ .2601 \\ .2601 \\ .2601 \\ .2601 \\ .2601 \\ .2601 \\ .2601 \\ .2601 \\ .2601 \\ .2601 \\ .2601 \\ .2601 \\ .2601 \\ .2601 \\ .2601 \\ .2601 \\ .2601 \\ .2601 \\ .2601 \\ .2601 \\ .2601 \\ .2601 \\ .2601 \\ .2601 \\ .2601 \\ .2601 \\ .2601 \\ .2601 \\ .2601 \\ .2601 \\ .2601 \\ .2601 \\ .2601 \\ .2601 \\ .2601 \\ .2601 \\ .2601 \\ .2601 \\ .2601 \\ .2601 \\ .2601 \\ .2601 \\ .2601 \\ .2601 \\ .2601 \\ .2601 \\ .2601 \\ .2601 \\ .2601 \\ .2601 \\ .2601 \\ .2601 \\ .2601 \\ .2601 \\ .2601 \\ .2601 \\ .2601 \\ .2601 \\ .2601 \\ .2601 \\ .2601 \\ .2601 \\ .2601 \\ .2601 \\ .2601 \\ .2601 \\ .2601 \\ .2601 \\ .2601 \\ .2601 \\ .2601 \\ .2601 \\ .2601 \\ .2601 \\ .2601 \\ .2601 \\ .2601 \\ .2601 \\ .2601 \\ .2601 \\ .2601 \\ .2601 \\ .2601 \\ .2601 \\ .2601 \\ .2601 \\ .2601 \\ .2601 \\ .2601 \\ .2601 \\ .2601 \\ .2601 \\ .2601 \\ .2601 \\ .2601 \\ .2601 \\ .2601 \\ .2601 \\ .2601 \\ .2601 \\ .2601 \\ .2601 \\ .2601 \\ .2601 \\ .2601 \\ .2601 \\ .2601 \\ .2601 \\ .2601 \\$	.2350	0 .2549	1.602	.9219	2.380	2.581	.9276	.3874	3.203	12.29	12.33	.6304	.5811	5.806
	.2360	0 .2558	1.607	.9227	2.393	2.594	.9279	.3855	3.214	12.43	12.47	.6294	.5807	5.796
	.2370	0 .2566	1.612	.9235	2.408	2.607	.9282	.3836	3.225	12.55	12.59	.6284	.5804	5.786
	.2380	0 .2575	1.618	.9243	2.422	2.620	.9285	.3816	3.236	12.69	12.73	.6275	.5800	5.776
	.2390	0 .2575	1.623	.9251	2.436	2.634	.9288	.3797	3.247	12.83	12.87	.6265	.5796	5.766
$\begin{array}{cccccccccccccccccccccccccccccccccccc$	. 240 . 241 . 242 . 242 . 243	0 .2592 0 .2601 0 .2610 0 .2618 0 .2618 0 .2627	1.629 1.634 1.640 1.645 1.650	.9259 .9267 .9275 .9282 .9289	2.450 2.464 2.480 2.494 2.508	2.647 2.660 2.674 2.687 2.700	.9291 .9294 .9298 .9301 .9304	.3779 .3760 .3741 .3722 .3704	3.257 3.268 3.279 3.290 3.301	12.97 13.11 13.26 13.40 13.55	13.01 13.15 13.30 13.14 13.59	.6256 .6246 .6237 .6228 .6218	•5792 •5788 •5784 •5780 •5776	5.756 5.746 5.736 5.727 5.718
$\begin{array}{cccccccccccccccccccccccccccccccccccc$	.245	0 .2635	1.656	•9296	2.523	2.714	.9307	.3685	3.312	13.70	13.73	.6209	.5272	5.710
	.246	0 .2644	1.661	•9304	2.538	2.728	.9310	.3666	3.323	13.85	13.88	.6200	.5768	5.701
	.247	0 .2653	1.667	•9311	2.553	2.742	.9314	.3648	3.334	14.00	14.04	.6191	.5764	5.692
	.248	0 .2661	1.672	•9318	2.568	2.755	.9317	.3629	3.344	14.15	14.19	.6182	.5760	5.684
	.248	0 .2670	1.678	•9325	2.583	2.770	.9320	.3610	3.355	14.31	14.35	.6173	.5756	5.675
$\begin{array}{cccccccccccccccccccccccccccccccccccc$	.250	0.2679	1.683	.9332	2.599	2.784	.9323	• 3592	3.367	14.47	14.51	.6164	.5752	5.667
	.251	0.2687	1.689	.9339	2.614	2.798	.9327	• 3574	3.377	14.62	14.66	.6155	.5748	5.658
	.252	0.2696	1.694	.9346	2.629	2.813	.9330	• 3556	3.388	14.79	14.82	.6146	.5744	5.650
	.253	0.2705	1:700	.9353	2.645	2.828	.9333	• 3537	3.399	14.95	14.99	.6137	.5740	5.641
	.254	0.2714	1.705	.9360	2.660	2.842	.9336	• 3519	3.410	15.12	15.15	.6128	.5736	5.633
$\begin{array}{cccccccccccccccccccccccccccccccccccc$	.255	0 .2722	1.711	.9367	2.676	2.856	.9340	.3501	3.421	15.29	15.32	.6120	•5732	5.624
	.256	0 .2731	1.716	.9374	2.691	2.871	.9343	.3483	3.432	15.45	15.49	.6111	•5728	5.616
	.257	0 .2740	1.722	.9381	2.707	2.886	.9346	.3465	3.443	15.63	15.66	.6102	•5724	5.608
	.258	0 .2749	1.727	.9388	2.723	2.901	.9349	.3447	3.454	15,80	15.83	.6093	•5720	5.600
	.258	0 .2757	1.732	.9388	2.739	2.916	.9353	.3430	3.465	15.97	16.00	.6085	•5716	5.592
$\begin{array}{c ccccccccccccccccccccccccccccccccccc$	.260	0 .2766	1.738	.9400	2,755	2.931	.9356	.3412	3.476	16.15	16.18	.6076	.5712	5.585
	.261	0 .2775	1.744	.9406	2,772	2.946	.9360	.3394	3.487	16.33	16.36	.6068	.5707	5.578
	.262	0 .2784	1.749	.9412	2,788	2.962	.9363	.3376	3.498	16.51	16.54	.6060	.5703	5.571
	.263	0 .2792	1.755	.9418	2,804	2.977	.9367	.3359	3.509	16.69	16.73	.6052	.5699	5.563
	.263	0 .2801	1.760	.9425	2,820	2.992	.9370	.3342	3.520	16.88	16.91	.6043	.5695	5.556
	.2650 .2660 .2670 .2680 .2690	0 .2810 0 .2819 0 .2827 0 .2836 0 .2845	1.766 1.771 1.776 1.782 1.788	.9431 .9437 .9443 .9443 .9449 .9455	2.837 2.853 2.870 2.886 2.904	3.008 3.023 3.039 3.055 3.071	.9373 .9377 .9380 .9383 .9386	.3325 .3308 .3291 .3274 .3256	3.531 3.542 3.553 3.564 3.575	17.07 17.26 17.45 17.64 17.84	17.10 17.28 17.45 17.67 17.87	.6035 .6027 .6018 .6010 .6002	.5691 .5687 .5683 .5679 .5675	5.548 5.541 5.534 5.527 5.520

177

.

d/L	d/ፒ	2 <i>"</i> d/L	ТАНН 2 77 d/L	SINH 27d/L	соѕн 2 <i>1</i> г d/L	н/н ₆	ĸ	ųπd/L	SINH L∏d/L	005H 477 d∕L	n	c ₀ /c ₀	M
.2700 .2710 .2720 .2730 .2740	.2854 .2863 .2872 .2880 .2889	1.793 1.799 1.804 1.810 1.815	.9461 .9467 .9473 .9478 .9484	2.921 2.938 2.956 2.973 2.990	3.088 3.104 3.120 3.136 3.153	.9390 .9393 .9396 .9400 .9403	.3239 .3222 .3205 .3189 .3172	3.587 3.598 3.610 3.620 3.631	18.04 18.24 18.46 18.65 18.86	18.07 18.27 18.49 18.67 18.87	•5994 •5986 •5978 •5978 •5971 •593	•5671 •5667 •5663 •5659 •5655	5.513 5.506 5.499 5.493 5.486
.2750 .2760 .2770 .2780 .2790	.2898 .2907 .2916	1.821 1.826 1.832 1.837 1.843	.9490 .9495 .9500 .9505 .9511	3.008 3.025 3.043 3.061 3.079	3.170 3.186 3.203 3.220 3.237	.9406 .9410 .9413 .9416 .9420	.3155 .3139 .3122 .3106 .3089	3.642 3.653 3.664 3.675 3.686	19.07 19.28 19.49 19.71 19.93	19.10 19.30 19.51 19.74 19.96	•5955 •5947 •5940 •5932 •5925	.5651 .5647 .5643 .5639 .5635	5.480 5.474 5.468 5.462 5.456
.2800 .2810 .2820 .2830 .2830 .2840	.2942 .2951 .2960 .2969 .2978	1.849 1.854 1.860 1.866 1.871	.9516 .9521 .9526 .9532 .9537	3.097 3.115 3.133 3.152 3.171	3.254 3.272 3.289 3.307 3.325	.91:23 .91:26 .91:30 .9433 .9436	. 3073 . 3057 . 3040 . 3024 . 3008	3.697 3.709 3.720 3.731 3.742	20.16 20.39 20.62 20.85 21.09	20.18 20.41 20.64 20.87 21.11	.5917 .5910 .5902 .5895 .5887	.5631 .5627 .5623 .5619 .5615	5.450 5.444 5.438 5.432 5.432 5.426
.2850 .2860 .2870 .2880 .2880	.2987 .2996 .3005 .3014 .3022	1.877 1.882 1.888 1.893 1.893	.9542 .9547 .9552 .9557 .9562	3.190 3.209 3.228 3.246 3.264	3.343 3.361 3.379 3.396 3.414	.9440 .9443 .9446 .9449 .9452	.2992 .2976 .2959 .2944 .2929	3.754 3.765 3.776 3.787 3.798	21.33 21.57 21.82 22.05 22.30	21.35 21.59 21.84 22.07 22.32	.5880 .5873 .5866 .5859 .5852	.5611 .5607 .5603 .5600 .5596	5.420 5.414 5.409 5.403 5.397
.2900 .2910 .2920 .2930 .2910	• 3031 • 3040 • 3049 • • 3058 • 3067	1.905 1.910 1.916 1.922 1.927	•9567 •9572 •9577 •9581 •9585	3.204 3.303 3.323 3.343 3.362	3.433 3.451 3.471 3.490 3.508	.9456 .9459 .9463 .9466 .9469	.2913 .2898 .2882 .2866 .2851	3.809 3.821 3.832 3.843 3.855	22.54 22.81 23.07 23.33 23.60	22.57 22.83 23.09 23.35 23.62	.5845 .5838 .5831 .5824 .5817	.5592 .5588 .5584 .5580 .5576	5.392 5.386 5.380 5.375 5.371
.2950 .2960 .2970 .2980 .2980	• 3076 • 3085 • 309/: • 3103 • 3112	1.933 N938 1.944 1.950 1.955	.9590 .9594 .9599 .9603 .9607	3.382 3.402 3.422 3.442 3.462	3.527 3.546 3.565 3.585 3.604	.9473 .9476 .9480 .9483 .9486	.2835 .2820 .2805 .2790 .2775	3.866 3.877 3.888 3.900 3.911	23.86 24.12 24.40 24.68 24.96	23.88 24.15 24.42 24.70 24.98	•5810 •5804 •5797 •5790 •5784	•5572 •5568 •5564 •5560 •5556	5.366 5.361 5.356 5.351 5.347
.3000 .3010 .3020 .3030 .3040	. 3121 . 3130 . 31 39 . 3148 . 3157	1,961 1,967 1,972 1,978 1,985	.9611 .9616 .9620 .9624 .9629	3.483 3.503 3.524 3.545 3.566	3.624 3.643 3.663 3.683 3.703	.9490 .9493 .9496 .9199 .9502	.2760 .2745 .2730 .2715 .2700	3.922 3.933 3.945 3.956 3.968	25.24 25.53 25.82 26.12 26.42	25.26 25.55 25.83 26.14 26.44	•5777 •5771 •5764 •5758 •5751	•5552 •5549 •5545 •5511 •5538	5.342 5.337 5.332 5.328 5.323
. 3050 . 3060 . 3070 . 3080 . 3090	. 3166 . 3175 . 3184 . 3193 . 3202	1.989 1.995 2.001 2.007 2.012	.9633 .9637 .9641 .9645 .9649	3.587 3.609 3.630 3.651 3.673	3.724 3.745 3.765 3.786 3.806	.9505 .9509 .9512 .9515 .9518	.2685 .2670 .2656 .2641 .2627	3.979 3.990 4.002 4.013 1.024	26.72 27.02 27.33 27.65 27.96	26.74 27.04 27.35 27.66 27.98	.5745 .5739 .5732 .5726 .5720	•5531 •5530 •5527 •5523 •5519	5.318 5.314 5.309 5.305 5.300
.3100 .3110 .3120 .3130 .3140	. 3211 . 3220 . 3230 . 3239 . 321,8	2.018 2.023 2.029 2.035 2.011	. 9653 . 9656 . 9660 . 9664 . 9668	3.694 3.716 3.738 3.760 3.782	3.827 3.848 3.870 3.891 3.912	.9522 .9525 .9528 .9531 .9535	.2613 .2599 .2584 .2570 .2556	կ.036 կ.047 կ.058 կ.070 կ.081	28.28 28.60 28.93 29.27 29.60	28.30 28.62 28.95 29.28 29.62	•5714 •5708 •5701 •5695 •5689	•5515 •5511 •5507 •5504 •5500	5 <b>.296</b> 5.292 5.288 5.284 5.284 5.280
.3150 .3160 .3170 .3180 .3190	. 3257 . 3266 . 3275 . 328h . 329h	2.01,6 2.052 2.058 2.063 2.069	.9672 .9676 .9679 .9682 .9686	3.805 3.828 3.851 3.873 3.896	3.934 3.956 3.978 4.000 4.022	.9538 .9511 .9514 .9514 .9517 .9550	.2542 .2528 .2514 .2500 .21,86	4.093 4.104 4.116 4.127 4.139	29.94 30.29 30.64 30.99 31.35	29.96 30.31 30.65 31.00 31.37	.5683 .5678 .5672 .5666 .5660	.5497 .5494 .5490 .5486 .5483	5.276 5.272 5.268 5.264 5.264 5.260
. 3200 . 3210 . 3220 . 3230 . 3210	• 3302 • 3311 • 3321 • 3330 • 3339	2.075 2.081 2.086 2.092 2.098	.9690 .9693 .9696 .9700 .9703	3.919 3.943 3.966 3.990 4.014	4.015 4.068 4.090 1.114 1.136	•9553 •9556 •9559 •9562 •9565	.2472 .2459 .2445 .2445 .2431 .2418	4.150 4.161 4.173 4.185 4.196	31.71 32.07 32.44 32.83 33.20	31.72 32.08 32.16 32.84 33.22	.5655 .5649 .5643 .5637 .5632	• 5479 • 51,76 • 51,72 • 51,68 • 51,65	5.256 5.252 5.21,9 5.21,5 5.21,1
.3250 .3260 .3270 .3280 .3290	• 331,9 • 3357 • 3367 • 3376 • 3385	2.104 2.110 2.115 2.121 2.127	.9707 .9710 .9713 .9717 .9717	4.038 4.061 4.085 4.110 4.135	4.160 4.183 4.206 4.230 4.254	.9568 .9571 .9574 .9577 .9580	.2404 .2391 .2378 .2364 .2351	4.208 4.219 4.231 4.262 4.254	33.60 33.97 34.37 34.77 35.18	33.61 33.99 34.38 34.79 35.19	.5627 .5621 .5616 .5610 .5605	.51,62 .51,58 .51,55 .51,51 .51,18	5.237 5.234 5.231 5.227 5.223

d/L	d/L	277 d/L	tanh 217 d/l	SINH 27 d/L	Cosh 2 <i>1</i> 7 d/l	н/н ₀	K	L# a/L	SINH L∏d/l	cosh L¶rd/L	n.	c₀∕c₀	M
• 3300	.3394	2,133	.9723	4.199	4.277	.9583	.2338	4.265	35.58	35.59	•5599	.5444	5.220
• 3310	.3403	2,138	.9726	4.184	4.301	.9586	.2325	4.277	35.99	36.00	•5594	.5441	5.217
• 3320	.3413	2,144	.9729	4.209	4.326	.9589	.2312	4.288	36.42	36.43	•5589	.5438	5.214
• 3330	.3422	2,150	.9732	4.234	4.350	.9592	.2299	4.300	36.84	36.85	•5584	.5434	5.210
• 3340	.3431	2,156	.9735	4.259	4.375	.9595	.2266	4.311	37.25	37.27	•5584	.5431	5.207
• 3350	. 3440	2.161	.9738	4.284	4.399	.9598	.2273	4.323	37.70	37.72	•5573	.5427	5.204
• 3360	. 3449	2.167	.9741	4.310	4.424	.9601	.2260	4.335	38.14	38.15	•5568	.5424	5.201
• 3370	. 3459	2.173	.9744	4.336	4.450	.9604	.2247	4.346	38.59	38.60	•5563	.5421	5.198
• 3380	. 3468	2.179	.9747	4.361	4.474	.9607	.2235	4.358	39.02	39.04	•5558	.5417	5.194
• 3390	. 3477	2.185	.9747	4.388	4.500	.9610	.2222	4.369	39.48	39. ¹ 9	•5553	.5417	5.191
. 3410	• 3468	2.190	•9753	4.413	4.525	.9613	.2210	4.381	39.95.	39.96	.5548	.5411	5.188
. 3410	• 3495	2.196	•9756	4.439	4.550	.9615	.2198	4.392	40.40	40.41	.5544	.5408	5.185
. 3420	• 3504	2.202	•9758	4.466	4.576	.9618	.2185	4.404	40.87	40.89	.5539	.5405	5.182
. 3430	• 3514	2.208	•9761	4.492	4.602	.9621	.2173	4.416	41.36	41.37	.5534	.5402	5.179
. 3440	• 3523	2.214	•9764	4.521	4.630	.9623	.2160	4.427	41.85	41.84	.5529	.5399	5.176
.3450 .3460 .3470 .3480 .3490	.3532 .3542 .3551 .3560 .3570	2.220 2.225 2.231 2.237 2.243	.9767 .9769 .9772 .9775 .9775 .9777	4.547 4.575 4.602 4.629 4.657	4.656 4.682 4.709 4.736 4.763	.9626 .9629 .9632 .9635 .9638	.2148 .2136 .2124 .2111 .2099	4.439 4.451 4.462 4.474 4.486	42.33 42.83 43.34 43.85 44.37	42.34 42.84 43.35 43.86 44.40	.5524 .5519 .5515 .5510 .5505	.5396 .5392 .5389 .5386 .5383	5.173 5.171 5.168 5.165 5.162
.3500 .3510 .3520 .3530 .3540	• 3579 • 3588 • 3598 • 3607 • 3616	2.249 2.255 2.260 2.266 2.272	.9780 .9782 .9785 .9787 .9787 .9790	4.685 4.713 4.741 4.770 4.798	4.791 4.818 4.845 4.873 4.901	.9640 .9643 .9646 .9648 .9651	2087 2076 2064 2052 2040	4.498 4.509 4.521 4.533 4.544	цц. 89 45.42 45.95 46.50 47.03	44.80 45.43 45.96 46.51 47.04	.5501 .5496 .5492 .5487 .5483	.5380 .5377 .5374 .5371 .5368	5.159 5.157 5.154 5.152 5.152 5.149
• 3550	• 3625	2.278	.9792	4.827	4.929	.9654	.2029	4.55 <b>6</b>	47.59	47.60	· 5479	•5365	5.147
• 3560	• 3635	2.284	.9795	4.856	4.957	.9657	.2017	4.568	48.15	48.16	· 5474	•5362	5.144
• 3570	• 3644	2.290	.9797	4.885	4.987	.9659	.2005	4.579	48.72	48.73	· 5470	•5359	5.141
• 3580	• 3653	2.296	.9799	4.914	5.015	.9662	.1994	4.591	49.29	49.30	· 5466	•5356	5.139
• 3590	• 3663	2.301	.9801	4.944	5.044	.9665	.1983	4.603	49.88	49.89	· 5461	•5353	5.137
• 3600	• 3672	2.307	.9804	4.974	5.072	.9667	.1972	4.615	50.47	50.48	.5457	.5350	5.134
• 3610	• 3682	2.313	.9806	5.004	5.103	.9670	.1960	4.627	51.08	51.09	.5453	.5347	5.132
• 3620	• 3691	2.319	.9808	5.034	5.132	.9673	.1949	4.638	51.67	51.67	.5449	.5344	5.130
• 3630	• 3700	2.325	.9811	5.063	5.161	.9675	.1938	1.650	52.27	52.28	.5445	.5342	5.127
• 3640	• 3709	2.331	.9813	5.094	5.191	.9677	.1926	4.661	52.89	52.90	.5441	.5339	5.125
• 3650	•3719	2.337	.9815	5.124	5.221	.9680	.1915	4.673	53.52	53.53	•5437	•5336	5.123
• 3660	•3728	2.342	.9817	5.155	5.251	.9683	.1904	4.685	54.15	54.16	•5433	•5333	5.121
• 3670	•3737	2.348	.9819	5.186	5.281	.9686	.1894	4.697	54.78	54.79	•5429	•5330	5.118
• 3680	•3747	2.354	.9821	5.217	5.312	.9688	.1883	4.708	55.42	55.43	•5425	•5327	5.116
• 3690	•3756	2.360	.9823	5.248	5.313	.9688	.1872	4.720	56.09	56.10	•5421	•5325	5.114
.3700	• 3766	2.366	.9825	5.280	5.374	•9693	.1861	4.732	56.76	56.77	.5417	.5322	5.112
.3710	• 3775	2.372	.9827	5.312	5.406	•9696	.1850	4.744	57.43	57.44	.5413	.5319	5,110
.3720	• 3785	2.378	.9830	5.345	5.438	•9698	.1839	4.756	58.13	58.14	.5409	.5317	5.107
.3730	• 3794	2.384	.9832	5.377	5.469	•9700	.1828	4.768	58.82	58.83	.5405	.5314	5.105
.3740	• 3804	2.390	.9834	5.410	5.502	•9702	.1818	4.780	59.52	59.53	.5402	.5312	5.103
• 3750 • 3760 • 3770 • 3780 • • 3790	.3813 .3822 .3832 .3841 .3850	2.396 2.402 2.408 2.413 2.413 2.419	.9835 .9837 .9839 .9841 .9843	5.443 5.475 5.508 5.541 5.572	5.534 5.566 5.598 5.631 5.661	.9705 .9707 .9709 .9712 .9714	.1807 .1797 .1786 .1776 .1766	4.792 4.803 4.815 4.827 4.838	60.24 60.95 61.68 62.41 63.13	60.25 60.95 61.68 62.42 63.14	•5398 •5394 •5390 •5387 •5383	.5309 .5306 .5304 .5301 .5299	5.101 5.099 5.097 5.095 5.093
.3800 .3810 .3820 .3830 .3840	.3860 .3869 .3879 .3888 .3898	2.425 2.431 2.437 2.443 2.449	.9845 .9847 .9848 .9850 .9850	5.609 5.643 5.677 5.712 5.746	5.697 5.731 5.765 5.798 5.833	.9717 .9719 .9721 .9724 .9726	.1756 .1745 .1735 .1725 .1715	4.851 4.862 4.875 4.885 4.898	63.91 64.67 65.45 66.16 67.02	63.91 64:67 65.46 66.17 67.03	•5380 •5376 •5372 •5369 •5365	.5296 .5294 .5291 .5288 .5286	5.091 5.090 5.088 5.086 5.086 5.084
.3850	.3907	2.455	.9854	5.780	5.866	.9728	.1705	4.910	67.80	67.81	.5362	•5284	5.082
.3860	.3917	2.461	.9855	5.814	5.900	.9730	.1695	4.922	68.61	68.62	.5359	•5281	5.081
.3870	.3926	2.467	.9857	5.850	5.935	.9732	.1685	4.934	69.45	69.46	.5355	•5279	5.079
.3880	.3936	2.473	.9859	5.686	5.970	.9735	.1675	4.946	70.28	70.29	.5352	•5276	5.077
.3890	.3945	2.479	.9860	5.921	6.005	.9737	.1665	4.958	71.12	71.13	.5349	•5274	5.076

Continuacion	С	on	۱t	i	n	ua	С	i	ÓŊ	•		•	•
--------------	---	----	----	---	---	----	---	---	----	---	--	---	---

. .

.

,

d/L _o	d/L	2 T d/L	tanh 2π d/L	sinh 2 <i>1</i> 7 d/l	созн 277 а/Г	H/H'	ĸ	Lπ d/L	SINH L#d/L	cosh L <i>m</i> a/L	n	°c⁄c,	M
. 3900	.3955	2.485	.9862	5.957	6.040	•9739	,1656	4.970	71.97	71.98	.5345	.5271	5.074
. 3910	. 3964	2.491	.9864	5.993	6.076	.9741	.1646	4.982	72.85	72.86	.5342	.5269	5.072
. 3920	•3974	2.497	.9865	6-029	6.112	.9743	.1636	·4-993	73.72	73 <b>.72</b>	•5339	.5267	5.071
.3930	.3983	2.503	.9867	6.066	6.148	.9745	.1627	5.005	74.58	74.59	.5336	.5265	5.069
•3940	• 3993	2.509	•9869	6.103	6.185	<b>.</b> 9748	.1617	5.017	75.48	75. <b>L9</b>	.5332	• 5262	<b>5.0</b> 67
.3950	.4002	2.515	.9870	6.140	6.221	.9750	.1608	5.029	76.40	76.40	.5329	.5260	5.066
.3960	.4012	2.521	.9872	6.177	6.258	.9752	.1598	5.041	77.31	77.32	-5326	•5258	5.064
.3970	.u021	2.527	.9873	6.215	6.295	•9754	.1589	5.053	78.24	70.24	.5323	5255	5.063
.3980	.4031	2.532	.9874	6.252	0.332	·9/50	•1579	5.005	79.19	79.19	.5320	•5253	5.062
• 3990	•4040	2.538	•9876	6.290	0, 309	.9150	.1570	5.077	60.13	00.13	•5317	•5251	5,050
.4000	.4050	2.544	.9877	6,329	6.407	.9761	.1561	5.089	81,12	81.12	•5314	.5248	5.058
.4010	4059	2.550	.9879	6.367	6.445	.9763	.1552	5.101	82.07	82.08	•5311	•5246	5.056
.4020	.4069	2.556	.9880	6.406	6.483	•9765	.1542	5.113	83.06	83.06	•5308	•5244	5.055
.4030	.4078	2.562	.9882	6.444	0.52	.9/00	•1533	5.125	84.07	84.07	•5305	•5242	5.053
,4040	.4088	2.568	.9883	0.464	0.501	•9100	•1524	5-13/	05.11	85.12	•5302	.5240	5-054
.4050	·L098	2.575	.9885	6.525	6.601	.9770	.1515	5.149	86.14	86.14	•5299	.5238	5.050
.40 <del>6</del> 0	.4107	2.581	.9886	6.564	6.640	.9772	.1506	5.161	87.17	87.17	•5296	.5236	5.049
.4070	.4116	2.586	.9887	6.603	6.679	.9774	.1497	5.173	88.19	88.20	•5293	•5234	5.048
.4080	. 4126	2.592	-9889	6.644	6.718	.9776	1488	5.105	89.28	89.28	•5290	.5232	5.046
<b>.</b> 40 <b>9</b> 0	.4136	2.598	•9890	6.684	6.750	•9778	.1460	5,197	90.38	90,39	•5287	•5229	5.045
.4100	.կ145	2.604	.9891	6.725	6.799	.9780	.1471	5.209	<b>91.</b> 44	91.44	•292	.5227	5.044
.4110	.4155	2.610	.9892	6.766	6.839	.9782	.1462	5.221	92.54	92.55	•285	.5225	5.043
.µ150	.4164	2.616	.9894	6.806	6.879	.9784	.1454	5.233	93.67	93.67	.5279	.5223	5.041
.4130	.4174	2.623	.9895	6.849	6.921	.9786	.1445	5.245	94.83	94.83	.5277	.5221	5.040
.4140	.4183	2.629	•9896	6.890	6.963	.9788	.1/136	5.257	95.95	95.96	.5274*	.5219	5.039
.4150	.µ193	2.635	•9898	6.932	7.004	.9790	.1428	5.269	97.13	97.13.	.5271	.5217	5.037
.4160	.4203	2.641	.9899	6.974	7.046	•9792	.1419	5.281	98.29	98.30	.5269	.5215	5.036
.4170	.4212	2.647	.9900	7.018	7.088	•9794	.1411	5.294	99.52	99.52	•5266	•5?13	5.035
.4160	.4222	2.653	.9901	7.060	7.130	•9795	.1403	5.305	100.7	100.7	•5263	• 5211	5.034
·4190	.0231	2.659	•990Z	7.102	7.173	-9191	•1394	5.317	101.9	101.9	• 5261	.5209	5.033
.4200	.4241	2.665	•9904	7.146	7.215	.9798	,1386	5.329	103.1	103.1	.5258	.5208	5.031
.4210	.4251	2,671	.9905	7.190	7.259	.9800	.1376	5.361	104.4	104.4	.5256	.5206	5.030
.4220	.4260	2.677	•9906	7.234	7.303	•9802	.1369	5.353	105.7	105.7	• 52 53	.520h	5,029
.4230	.4270	2.683	.9907	7.279	7.349	.9804	.1361	5.366	107.0	107.0	.5251	• 5202	5.028
•ր5ր0	.4280	2,689	.9908	7.325	7.392	•9806	<b>,</b> 1353	5.378	106.3	108.3	•5248	.5200	5.027
.4250	.4289	2.695	•9909	7.371	7.438	.9808	.1345	5.390	109.7	109.7	.5246	.5198	5.026
.4260	.4298	2.701	.9910	7.412	7.479	.9810	.1337	5.402	110.9	110.9	.5244	.5196	5.025
.4270	.4308	2.707	•9911	7.457	7.524	.9811	.1329	5.414	112.2	115.5	.5261	.5195	5.024
<b>.</b> 4280	.4318	2.713	•9912	7.503	7.570	.9812	.1321	5.426	113.6	113.6	:5239	-5193	5.023
.6290	.4328	2.719	•9913	7,550	7.616	<b>•981</b> 4	.1313	5.438	115.0	115.0	•5237	•5191	5.022
.4300	.4337	2.725	.9914	7.595	7.661	•9816	.1305	5.450	116.4	116.4	.5234	.5189	5.021
.4310	.4347	2.731	•9915	7.642	7.707	•9818	.1298	5.462	117.8	117.8	.5232	.5187	5.020
.4320	.4356	2.737	.9916	7.688	7.753	.9819	.1290	5.474	119.2	119.3	.5230	•5186	5.019
.4330	.4366	2.743	.9917	7.735	7.800	.9821	.1282	5.486	120.7	120.7	.5227	•5184	5.018
.4340	.4376	2.749	•9918	7.783	7.847	.9823	<b>.</b> 1274	5-499	127.2	122.2	,5225	.5182	5.017
.4350	.4385	2.755	.9919	7.831	7.895	.9824	.1267	5.511	123.7	123.7	.5223	.5181	5.016
.4360	•4395	2.762	.9920	7.880	7.943	.9826	.1259	5.523	125.2	125.2	.5221	.5179	5.015
.4370	.1405	2.768	.9921	7.922	7,991	.9828	.1251	5.535	126.7	126.7	•218	.5177	5.014
.4380	.4414	2.774	-9922	7.975	8.035	•9829	.1244	5.547	128.3	128.3	.5216	.5176	5.013
•4390	•4426 ,	2,780	•9923	8.026	8.088	.9830 1	.1236	5.560	129.9	129.9	•5214	.5174	5.012
.4400	.4434	2.786	.9924	8.075	8.136	.9832	.1229	5.572	131.4	131.4	.5212	.5172	5.011
.ևև10	3 بالبليل	2.792	•9925	6.124	8.185	9833	.1222	5.584	133.0	133.0	.5210	.5171	5.010
<b>.</b> 4420	.4453	2.798	•9926	8.175	8.236	•9835	.1214	5.596	134.7	134.7	.5208	.5169	5.009
.4430	.4463	2.804	.9927	8.228	8.285	.9836	.1207	5.608	136.3	136.3	• 5206	.5168	5.008
• W140	.4472	2.010	•9928	8.274	8.334	.9838	.1200	5.620	137.9	137.9	<b>.520</b> 4	•5166	5.007
4450	<b>.</b> 14482	2.816	÷9929	8.326	8.387	.9839	.1192	5.632	139.6	139.7	. 5202	.5165	5.006
.4460	.4492	5.855	•9930	8.379	8.438	.9841	.1185	5.644	141.4	141.4	.5200	.5163	5.005
.4470	-4501	2.828	•9930	8.427	8.486	•9843	.1178	5.657	143.1	143.1	.5198	.5161	5.005
.4400	.4511	2.034	.9931	0.481	0.540	-9844	.1171	5.669	144.8	144.8	5196	.5160	5.004
.4490	.4721	2.mrg	<b>19935</b>	0.532	0.590	.9816	.1164	5.681	146.6	145.6	.5194	• 51 58	5.003

•

.

,

ŧ,

.

.

٠

d/L _o	d/L	2¶ d/L	TANH 217 d/I	SINH 27 d/l	cosh 2 d/L	<b>स∕</b> н¦	K	µባ d∕ፑ	SINH L/7 d/L	созн Ц <i>1</i> 7 d/L	n	°0/°	M
.1500 .1510	.4531 .4540	2.847 2.853	.9933 .9934	8.585 8.638	8.643	.9847 .9848	.1157 .1150	5.693	148.4 150.2	148.4 150.2	.5192 .5190	•5157 •5156	5.002 5.001
.1520	.4550	2.859	.9935	0.093 A 71.7	8.750 8.80L	•9849 •9849	1143	5-111	152.1	152.1	-5100 C186	-51.54	5,000
.4530 .4540	.4569	2.871	.9936	8.797	8.854	.9852	.1129	5.742	155.9	155.9	.5184	.5151	4.999
.4550	.4579	2.877	.9937	8.853	8.910	.9853	.1122	5.754	157.7	157.7	.5182	.5150	4.998
.4560	.4509	2.003	.9930	8.965	9.021	•9055 9857	.1109	5.779	161.7	161.7	.5179	•5140 5116	4.997
.4510	.4577	2.896	.9939	9.016	9.072	.9858	.1102	5.791	163.6	16).6	.5177	5145	4.771
.4590	.4618	2.902	.9940	9.074	9.129	.9859	.1095	5.803	165.6	165.6	•5175	.5144	4.995
.4600	.1628	2.908	.9941	9,132	9.186	.9860	.1089	5.815	167.7	167.7	.513	•277	4.994
.4610	.4037 LAL7	2.914	-9941	9.242	9.296	•9002 •9863	.1076	5.840	171.8	171.8	.5170	.5141	4.994
.1630	.4657	2.926	.9943	9.301	9.354	.9864	.1069	5.852	173.9	173.9	.5168	5139	4.992
.4640	.4666	2.932	.9944	9.353	9.406	.9865	.1063	5.864	176.0	176.0	.5167	.5138	4.991
.4650	.1676	2.938	.9944	9.413	9.466	.9867	.1056	5.876	178.2	178.2	.5165	.2.36	4.991
1,670	.4000 1.6 of	2.944 2 asi	.9945	9.533	9.585	.9869	.1063	5,900	182.6	182.6	.5162	.5136	4.990
.4680	.4095	2.957	.9946	9.586	9.638	.9871	.1037	5.912	184.8	184.8	.5160	.5132	4.989
.4690	.4715	2.963	.9947	9.647	9.699	.9872	.1031	5.925	187.2	187.2	• 51 58	.ંગ્રગ	4.988
.4700	.4725	2.969	.9947	9.709	9.760	.9873	.1025	5.937	189.5	189.5	.5157	.5129	4.988
.4710	•4735	2.975	.9948	9.770	9.821	•9074 •875	1010	5.949	191.8	191.0	-5155	.5128	4,907
.4/20	.4/44	2.901	.9949	9.868	9.938	.9876	.1006	5.974	196.5	196.5	.5152	.5126	4.900
.4740	4764	2.993	.9950	9.951	10.00	.9877	.1000	5.986	199.0	199.0	.5150	.5125	4.985
.4750	.4774	2.999	.9951	10.01	10.07	.9878	.09942	5.999	201.4	201.4	.5149	.5124	4.984
.4760	.4783	3.005	.9951	10.07	10.12	.9880	.09002	6.011	203.9	201.9	-5447	-5122	4.904
.4710	-4793	3.012	.9972	10.13	10.25	.9882	.09759	6.036	209.0	200.5	.5140	.5120	4.903
.4790	.4813	3.024	.9953	10.26	10.31	.9883	.09698	6.048	211.7	211.7	.511.0	.5119	4.982
.4800	.4822	3.030	,9953	10.32	10.37	,9885	.09641	6.060	214.2	214.2	.5142	.5117	4.982
.4810	.4832	3.036	.9954	10.39	10.43	.9886	.09583	6.072	216.8	216.8	.5140	.5116	4.981
.4820	.4842	3.042	·9955	10.45	10.50	.9887	-09523 00L61	6.005	219.5	219.5	.5139	.5115	4.980
.4840	.4862	3.055	•9956	10.59	10.63	.9889	.09405	6.109	225.0	225.0	.5136	.5113	4.900
.4850	.4871	3.061	.9956	10.65	10.69	.9890	.09352	6.121	228.3	228.3	.5134	.5112	4.979
.4860	.4681	3.067	.9957	10.71	10.76	.9891	.09294	6.134	230.6	230.6	.5133	.5111	4.978
.4870	-4891	3.073	•9951 0058	10.76	10.03	.9892	-09230 00178	6 150	233.5	236.1	.5132	.5110	1.978
.4890	.1901	3.086	.9958	10.92	10.96	.9895	.09121	6.171	239.6	239.6	.5129	.5109	4.977
.4900	.4920	3.092	.9959	10.99	11.03	.9896	.09064	6.183	242.3	242.3	.5128	.5106	4.976
.4910	.4930	3.098	•9959	11.05	11.09	.9897	.09010	6.195	245.2	245.2	.5126	.5105	4.976
.4920	1940	3,104	,9900	11.12	11.10	.9090	.08901	6.220	240.3	240.3	•5125 5121	.5104	4.975
.4940	.4960	3.117	.9961	11.26	11.31	.9899	.08845	6.232	254.5	254.5	.5122	,5102	4.974
.4950	.4969	3.122	.9961	11.32	11.37	.9900	.08793	6.245	257.6	257.6	.5121	.5101	4.974
.4960	.4979	3.128	.9962	11.40	11.44	.9901	.08741	6.257	260.8	260.8	.5120	.5100	4.973
+4970 1.080	.4909	לנג.נ וגו ר	.9902	11.47	11.51	.9902	00091	6 282	267 1	264.0	-5119 5118	-5099 FOOR	4.973
4990	.5009	3.147	.9963	11.61	11.65	.9904	.08584	6.294	270.6	270.6	•5116	•509a •5097	4.972
.5000	.5018	3.153	.9964	11.68	11.72	.9905	.08530	6.306	274.0	274.0	.5115	.5096	4.971
.5010	.5028	3.159	.9964	11.75	11.80	.9906	.08477	6.319	277.5	277.5	.5114	.5095	4.971
.5020	•2038	3.166	.9964	11.83	11.07	.9907	.08424	6.331	280.8	280.8	.5113	.5094	4.971
.5040	.5058	3.178	.9965	11.98	12.02	.9908	.08320	6.356	287.9	287.9	.5112	.5093	4.970 4.970
.5050	+5067	3.184	.9966	12.05	12.09	.9909	.08270	6.368	291.4	291.4	.5109	. 5092 .	4.969
.5060	.5077	3.190	. 9966	12.12	12.16	.9910	.08220	6.380	295.0	295.0	.5108	.5091	4.969
5010	.5087	3.196	.9967	12,20	12,24	.9911	.08169	6.393	298.7	298.7	.5107	.5090	4.968
.5090	-5097	3.203	.9901 004A	12.20	12.32	.9912	.00119	6.405	302.4	102.L	.5100	.5089	4.968
-,-,-	• > = 0 {	J J	.,,	1	11.73	. 7713	.00000	0.411	JUU . 6	2,000	10102	•2009	4.907

181

.,

.

d/L	d/L	27 d/L	TANH 277 d/L	SINH 2 <i>1</i> 7 d/l	00sh 277 d/l	н∕н¦	K	67a/L	SINH L¶d/L	cosh L 17 d/l	n	c _c /c _o	M
<u>،</u> ۳۰۰	.5117	3.215	. 9968	12.63	12.47	.9914	.08022	6.430	310.0	310.0	.510h	.5087	1. 067
.5110	.5126	3.221	.9968	12.50	12.54	.9915	.07972	6.442	313.8	313.8	.5103	5086	4.967
.5120	.5136	3.227	• 9969	12.58	12.62	.9915	.07922	6.454	317.7	317.7	• 5102	.5086	4.966
.5130	.5146	3.233	.9969	12.66	12.70	.9916	.07873	6.467	321.7	321.7	.5101	-5085	4.966
• 5140	• 51 50	3.240	.9970	12.14	12.10	.9911	•01024	0.419	323.1	325.1	.5100	•208h	4.965
.5150	.5166	3.266	.9970	12.82	12.86	.9718	.07776	6.491	329.7	329.7	. 5098	.5083	1.965
.5160	.5176	3.258	.9970	12,90	12.94	.9919	.07729	6.504	333.8	333.8	.5097	5082	4.965
.5170	.5185	3.258	•9971	12.98	13.02	.9719	.07682	6.516	337.9	337.9	.5096	.5082	4.964
.5100 (100	• 5195 5205	3.264	•9971 0071	13.06	13.10	.9920	-07587	6.561	342.2	342.2	-5095 Kool	5081	4.964
• )1 )0	• ) ( ) )	J.1 (0)	• 7 7 1 1	1).14	1 ). 10	•,,,=1		0./41	24,014	J40.4	• 30 94	• 5000	4.904
.5200	.5215	3.277	.9972	13.72	13.26	.9922	.07540	6.553	350.7	350.7	.5093	.5079	4.963
.5210	.5225	3.283	.9972	13.31	13.35	.9923	.07494	6.566	355.1	355.1	.5092	5078	4.963
5220	5235	3.209	•99/2 0073	13.39	11 51	.9924	.071.01	6.590	361.0	359.0	5092	35077	4.963
.521,0	.5254	3.301	.9973	13.55	13.59	9925	.07358	6.603	368.5	368.5	5090	.5076	4.962
								1 100			<i>.</i>		
.5250	.5264	3.308	•9973	13.64	13.68	.9920	.07266	6 628	373.1 377 B	373.1	-5089 CO88	.5075	L 962
.5270	• 22 14 \$28h	3.320	.9974	13.83	13.85	.9927	.07221	6.640	382.5	382.5	-5000	-5074 5071	7 0V1
5280	5294	3.326	.9974	13.90	13.94	9928	.07177	6.652	387.3	387.3	.5086	.5073	1.961
.5290	·230h	3.333	.9975	13.99	14.02	.9929	.07134	6,665	392.2	392.2	• 5085	.5077	1.960
5300	<21 h	<b>1 110</b>	0075	11. 07	16.10	. 9930	.07091	6.677	397.0	307.0	SOB!	5071	i. 0/m
.5310	.5323	3.345	.9975	14.16	14.19	.9931	.07047	6.690	402.0	402.0	5083	.5070	L 950
.5320	.5333	3.351	.9976	14.25	14.28	.9931	.07003	6.702	406.9	.702.6	.5082	.5070	4.959
.5330	.5343	3.357	•9976	14.36	14.37	.9932	.06959	6.714	412.0	412.0	•5082	.5069	4.959
.5340	•5353	د مر . د	• 99 /0	14.43	14.40	• 99))	.00915	0,121	411.2	41 (,+ C	• 2001	•5068	4.959
.5350	•5363	3.370	.9976	14.52	14.55	.9933	.06872	6.739	422.4	422.4	.5080	.5068	4.959
.5360	•5373	3.376	•9977	14.61	14,66	.9934	.00029 06787	6 761	427.7	427.7	-5079	.5067	4.950
.5370	.5303	3.388	•9711	14.79	14.75	.9935	06716	6.776	433.5	4,38.5	.5077	.5066	4.950
5390	51,02	3.394	.9977	14.88	14.91	.9936	.06705	6.789	٥. بابابا	կկել.0	.5077	5065	4.958
Shoo	51.12	3 601	0078	11.07	15.01	.0016	.0666)	6.801	1.1.0 5	1.1.0 C	5076	KOKK	1. 057
5410	5422	3.407	.9978	15.07	15.10	.9937	.06623	6.814	455.1	455.1	.5075	.5061	4.951
.5420	.5432	3.43	.9978	15,16	15.19	.9938	.06582	6.826	460.7	460.7	.5074	.5063	4.957
-5430	·21115	3.419	•9979	15.25	15.29	•9938	.06542	6.838	466.4	466.4	.5073	.5063	և.956
• 5440	•5452	3.426	•9979	15.35	15,38	•9939	•06501	6.551	472.2	472.2	•5073	• 5062	և.956
.5450	.5461	3.432	.9979	15.45	15.48	.9940	.06461	6.863	478.1	478.1	.5072	.5061	4.956
.560	.5471	3.438	.9979	15.54	15.58	.9941	.06420	6.876	484.3	484.3	.5071	.5060	4.956
-5470	.5481	3.444	. 9980	15.64	15.67	•9941	•06380 •0631-1	6.000	490.3	490.3	•5070	.5060	4.955
-5400 -5490	.5491	3.450	.9980	15.84	15.87	.9942	.06302	6.911	502.5	502.5	.5069	• 5059 . 5059	4.955
	• • • • • •	,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,	•,,,									•,,,,,,	4.,,,,,
.5500	.5511	3.463	.9950	15.94	15.97	•9942	.06203	0.925	508.7	508.7	.5068	5058	4.955
.5520	.551	1.1.75	* AAA	16.11	16.17	- 9942	.06186	6.950	521.6	521.6	.5067	.5050	1. o<1.
.5530	.5541	3.481	.9981	16.24	16.27	· 9944	.06148	6.962	528.1	528.1	5066	.5056	L.95L
.5540	•5551	3.488	.9981	16.34	16.37	•9944	.06110	6.975	534.8	534.8	5065	.5056	4.954
.5550	.5560	3.494	.9982	ىلىا.16	16.47	.9945	.06073	6.987	541.4	5կ1.և	.5065	.5056	4.953
.5560	.5570	3.500	.9982	16.54	16.57	.9945	.06035	7.000	548.1	548.1	.5064	.5055	4.953
-5570	.5580	3.506	.9982	16.65	16.68	.9966	.05997	7.012	554.9	554.9	.5063	- 5054	4.953
.5500	-5590 \$600	3.512	•9902 oot2	16.75	16.78	• 9947 ool.7	-05900	7 017	502.0	562.0	•5063 K062	•5053	4.953
		2+212	*7706	10.07	10:00	• 7 74 1	*****	1.0001	JU7.1	<i>7</i> 07.1		•2023	4.753
.5600	.5610	3.525	.9983	16.96	16.99	•9947	.05887	7.050	576.1	576.1	.5061	.5053	4.952
.5620	•5620 5620	3.531	• 9903	17.06	17.09	•9948	05050	(.062 ·	503.3	503.3	•5061	-5052	4.952
.5630	.5640	3.51.1	9981	17.28	17.31	•7747 •9969	.05778	7.087	598-0	598.0	5059	• 5051 • 5051	4.952
.5640	.5649	3.550	9984	17.38	17.41	.9950	.05743	7.099	605.0	605.0	.5059	.5050	1.951
.5650	• <b>5</b> 659	3.556	.9984	17.49	17.52	.9950	.05707	7.112	613.2	613.2	.5058	<b>.5</b> 050	1.951
.5660	.5669	3.562	9984	17.60	17.63	.9951	.05672	7.124	620.8	620.8	.5057	.5049	4.951
.5670	•5679	3.568	.9981	17.71	17.74	•9951	.05637	7.136	628.5	628.5	-5057	.5049	4.951
.5000	- 5089 - 5600	3.575 3.581	- 7984 0085	17.82	17.05	•9952	.05602	7.149	636.4 61.1. 2	636.4 '	- 5056	-5048	4.951
	•	J. JOT	• 7 7 7 7	±1+74	1 + 7 i	+7774	10,201	1+101	ощ.)	ر . بس	• 2020	. 5040	4.950

,

4

d/L _o	d/L	217 d/L	TÀNH 21T d/L	SINH 2 П d/L	0058 217 d/L	н/н С	К	511 0/1	L SINH 4770/L	005h 47 - 71	TI -	: <mark>.</mark> ./c	¥
.5700	.5709	3.587	- 9985	18.05	18.08	.9953	.05532	2 7.174	652.4	652.4	1055	.5047	4.950
.5710	.5719	3.593	•9905 0085	10.16	18.19	•9953	.05497	7,186	660.5 668 8	660.5	-5251	.5047	4.950
.5730	.5738	3,606	.9985	18.39	18.12	·7754	.05430	7.211	677.2	677.2	.5054	-5046	1.950
.5740	.5748	3.612	.9985	18.50	18,53	•9955	.0539	5 7.224	685.6	685.6	.5053	.5040 .5045	4.950
.5750	.5758	3.618	.9986	18.62	18.64	• <b>99</b> 55	.05363	7.236	694.3	694.3	.5052	.5045	4.949
.5760	768	3.624	.9986	18.73	18.76	.9956	.05330	0 7.249	703.2	703.2	.5052	.5044	4-949
.5780	.5788	3.637	.9900	18.07	10.00	.9950	.0525	7.27	720 8	720 8	.5051	.5044	4.949
.5790	.5798	3.643	.9986	19.09	19.12	•9957	.05231	7.286	729.9	729.9	.5050	.5043	4.949
.5800	.5608	3.649	.9987	19.21	19.24	·9957	.05198	3 7.298	739.0	739.0	.5049	.5043	4.948
.5810	.5818	3.656	.9987	19.33	19.36	.9958	.05166	5 7.311	748.1	748.1	.5049	.50h2	4.948
. 5830	.5020	3.002 8.3.4 E	•9987 0087	19.45	19.40	.9950	.051 30	1 7.323	757.5	757.5	-2018	5042	4.948
.5840	.5848	3.674	.9987	19.70	19.73	•9959	.05070	7.348	776.7	776.7	.5047	.5041 .5041	4.940 4.948
.5850	.5858	3.680	.9987	19.81	19.84	.9960	.05040	7.361	786.5	786.5	.5047	.5040	4.948
.5860	.5867	3.686	.9987	19.94	19.96	.9960	.05009	7.373	796.4	796.4	.5046	.5040	4.948
-5870	.5877	3.693	.9988	20.06	20.09	.9960	-04978	7.386	806.5	806.5	.5046	.5040	4.947
.5890	• 5007 • 5897	3.099	.9988 .9988	20.19	20.21	.9961 .9961	.04947 .04916	5 7.411	816.5	816.5 826.7	.5045 .5045	.5039 .5039	4.947 4.947
.5900	.5907	3.712	. 9988	20.45	20.17	.9962	.04889	5 7.423	837.1	837.1	. 50hh	5038	4.917
.5910	.5917	3.718	.9988	20.57	20.60	.9962	.04855	7.436	847.6	847.6	5044	.5038	և.9և7
.5920	.5927	3.724	.9988	20.70	20.73	.9963	.04821	7.448	858.2	858.2	.5043	.5037	4.947
•5930	•5937	3.730	.9989	20.83	20.86	.9963	.04794	7.460	868.9	668.9	.5043	.5037	4.946
• 5940	• > 947	3.737	•9989	20.97	20.99	•9963	.04761	17.473	879.8	879.8	• 5043	.5037	4.946
.5950	•5957	3.743	.9989	21.10	21.12	.9964	.04739	7.485	890.8	890.8	.5042	.5036	4.946
-590U	•5907 5077	3.749	•9909	21.23	21.25	.9964	.04706	7.498	901.9	901.9	.5042	.5036	4.946
.5980	.5987	3.761	.9909	21.35	21.51	.9904	04011	7.510	913.4	025 0	5041	.5036	4.940
.5990	.5996	3.767	. 9989	21.62	21.64	.9965	.04619	7.535	936.5	936.5	.5040	•5035	4.946
·•6000	: .6006	, 3.774	•9990	21.76	21.78	.9965	.04591	7.548	948.1	948.1	.5010	. 5035	4.945
.6100	.6106	3.836	.9991	23.17	23.19	.9969	.04313	7.673	1,074	1,074	.5036	.5031	4.944
.6200	.6209	3.899	•9992	24.66	24.68	.9972	.04052	7.798	1,217	1,217	.5032	.5028	4.943
-00(0-	-0100 -10-16	3.901	•9993	20.25	20.27	•9975	.03806	7.923	1,379	1,379	•5029	.5025	4.942
.0400	.0404	4.024	• 7774	41.97	21.91	•9971	.03570	0.040	1,527	1,527	.5020	• 5023	4.941
.6500	.6504	4.086	•9994	29.75	29.77	.9980	.03359	8.173	1,771	1,771	.5023	.5020	4.94
.6700	.6703	4.149	• 9995 0006	33.73	31.09 33.71	.9982	-03155	8.298 8 1.23	2,000	2,008	.5021	.5018	4.94
.6800	.6803	4.274	.9996	35.90	35.92	.99903	.02784	8.548	2,579	2,579	.5019	.5017	4.939
.6900	.6902	4.337	•9997	38.23	38.24	.9987	.02615	8.674	2,923	2,923	.5015	.5013	4.938
.7000	.7002	4.400	•9997	40.71	40.72	.9988	.02456	8.799	3,314	3,314	.5013	.5012	4.938
. /100	7202	4.462	•9997	43.34	43.35	.9989	.02307	8.925	3,757	3,757	.5012	.5011	4.937
.7300	.7302	· 4.525	• 7770 • 9998	40.13	40.15 1.0 11	.9990	.02035	9.050	4,250	4,250	.5011	.5010	4.931
.7400	.7401	4.650	•9998	52.31	52.32	.9992	,01911	9.301	5,473	5,473	.5009	.5008	4.937
,7500	.7501	4.713	. 9998	55.70	55.71	.9993	.01795	9.426	6,204	6,204	.5008	.5007	4.936
.7600	.7601	4.776	• 9999	59.31	59.31	.9994	.01686	9.552	7,034	7,034	.5007	.5006	4.936
2800	-7701	4.039	•9999	63.15	63.16	.9995	.01583	9.677	7,976	7,976	.5006	.5005	4.936
.7900	.7901	4.902	• 9979	71 60	71 60	.9990	.01487	9.003	9,042	9,042	•5005	.5004	4.930
8000	8001	4.704	• 7 7 7 7	11.00	11.00	. 9990	.01397	7.747	10,250	10,250	.5005	.500	<b>1</b>
.8100	-0001 -8101	5.027	• 9999	76.24	76.24	.9996	.01312	10.05	11,620	11,620	.5004	.5004	4.936
.8200	.8201	5.153	• 7777	86.1.10	86 1.1	• <b>9990</b>	,01232	10.10	13,180	13,180	.5004	.5004	4.930
.8300	.8301	5.215	•9999	92.04	92.05	.9997	.01.086	10,1,1	17.340	17.340	.5003	.5003	4.935
.8400	.8400	5.278	1,000	98.00	98.01	.9997	.01020	10.56	19,210	19,210	.5003	.5003	4.935
.8500	.8500	5.341	1.000	104.4	104.4	. 9998	.009582	10.68	21,780	21,780	. 5002	.5002	4.935
.8700	.8700	5.404	1.000	118.3	111.1	• 9998	.009000	10.81	24,690	24,690	.5002	.5002	4.935
.8800	.8800	5.529	1.000	126.0	126.0	.9998	.007934	11.06	31,750	31,750	.5002	.5002	4.935
.8900	.8900	5.592	1.000	134.2	134.2	.9998	.007454	11.18	36,000	36,000	.5002	.5002	4.935

Continuación													
d/L	d/L	271 d/L	TANH 2 ¶ d/L	SINH 217 d/L	cosh 277 d/l	<b>K</b> /H;	K	Lπd/L	SINH LTd/L	Cosh L∏d/L	n	°°,′°°	м
9000 9100 9200 9300 9400	.9000 .9100 .9200 .9300 .9400	5.655 5.718 5.781 5.814 5.906	1.000 1.000 1.000 1.000 1.000	142.9 152.1 162.0 172.5 183.7	142.9 152.1 162.0 172.5 183.7	•9999 •9999 •9999 •9999 •9999	.007000 .0065714 .006173 .005797 .0051415	11.31 11.56 11.69 11.81	40,810 46,280 52,470 59,500 67,470	40,810 46,280 52,470 59,500 67,470	.5001 .5001 .5001 .5001 .5001	.5001 .5001 .5001 .5001 .5001	4.935 4.935 4.935 4.935 4.935
9500 9600 9700 9800 9900	•9500 •9600 •9700 •9800 •9900	5.969 6.032 6.158 6.220	1.000 1.000 1.000 1.000 1.000	195.6 208.2 221.7 236.1 251.4	195.6 208.2 221.7 236.1 251.4	•9999 •9999 •9999 •9999 •9999 1•000	.005114 .001.802 .001.510 .004235 .003977	11.94 12.06 12.19 12.32 12.44	76,490, 86,740 98,340 111,500 126,500	76,190 86,710 98,340 111,500 126,500	.5001 .5001 .5001 .5001 .5000	.5001 .5001 .5001 .5001 .5000	4.935 4.935 4.935 4.935 4.935
1,000	1,000	6.283	1.000	267.7	267.7	1.000	.003735	12.57	143,400	143,600	.5000	.5000	4.935

•

after Wiegel, R. L., "Oscillatory Waves," U.S. Army, Beach Erosion Board, Bulletin, Special Issue No. 1, July 1948.

•

#### APENDICE II

#### ANALISIS DE REGRESION LINEAL

El análisis de regresión lineal es un método de ajuste de cu<u>r</u> va de una serie de datos a una linea recta cuya forma gen<u>e</u> ral es:

y = A + Bx

#### Donde:

B : es la pendiente de la curvaA : es una constante encontrada por las fórmulas.

$$A = \frac{\Sigma y - B\Sigma x}{n}$$

$$B = \frac{n\Sigma xy - \Sigma x \Sigma y}{n \Sigma x^2 - (\Sigma x)^2}$$

El grado de correlación entre un par de serie de datos, está dado por el coeficiente de correlación lineal R, e igual a

$$\mathbf{R} = \frac{\mathbf{n} \cdot \boldsymbol{\Sigma} \mathbf{x} \mathbf{y} - \boldsymbol{\Sigma} \mathbf{x} \boldsymbol{\Sigma} \mathbf{y}}{\sqrt{(\mathbf{n} \boldsymbol{\Sigma} \mathbf{x}^2 - (\boldsymbol{\Sigma} \mathbf{x})^2) (\mathbf{n} \boldsymbol{\Sigma} \mathbf{y}^2 - (\boldsymbol{\Sigma} \mathbf{y})^2)}}$$
Un valor de R igual a l indica una correlación perfecta, es decir que todos los puntos están sobre la línea, y los datos dependen unos de otros.

Un valor menor de R, nos indica una independencia, entre los datos analizados, siendo un caso extremo un R igual a cero.

## BIBLIOGRAFIA

- AZAD J (1968)"Geology and Petrolum prospects of the Santa Elena Penin sula " Anglo Ecuadorian Oil Filds Ltd. Rep. J/ №10
- 2. BENITEZ, S.B. (1.975) "Morfología y sedimentación de la plataforma continental del Golfo de Guayaquil", ESPOL, Tesis de Grado de IGMP.
- BIJKER EW (1.967) "Some considerations about scale for Coastal Models with movable bed" DHL, pul № 50 Delf.
- BIRD E.C.F. (1.976) "Coastal, An introduction to systematic geomorpho logy". Vol. 4., Camberra, Australia Nat. Univ. Press.
- 5. BIXBY G. (s.f.)"Informe sobre los trabajos para el estudio de las arenas negras entre punta Ostiones y Esmeraldas".
- BREUSERS (1977) "Lectures notes on sediment transport". Delf International curse in hidraulic engineering.
- 7. BRISTOW C.R., Hosffstetter (1977) "Léxique stratigraphique international, Ecuador", CNR, 410 p.

- COASTAL ENGINEERING RESEARCH CENTER (1977), "Shore Protection Manual" Vol. I, II, III. Dep. of Army Corps of eng.
- CANFIELD R. (1.966) "Geological report of the coast of Ecuador" Assesoria técnica de petróleos del MIC, Quito.
- 10. COLMAN, J.A.R.(1970) "Guide book to the geology of Santa Elena Península" Ecuadorian Geological and Geophysical society, Quito, 34 p.
- DUANE, D.B. and MEISBURGER, E.P. (1969) "Geomorfology and Sediments of the nearshore continental shelf, Miami to Palma Beach, Florida ".
   U.S.Army Corps Eng. Coastal Research Center Tech. Memo 29, 47 p.
- 12. EAGLESON, P.S.(1956) "Properties of Shaolin waves by theory and experiment". Transactions American Geophysical Union V. 37, p.p. 565 -572.
- 13. EAGLESON, P.S.; Dean, R.G.: Peralta, L.A. (1958) "The mechanics of the motion of discrete spherical bottom sediment sediment particles due to shoaling waves", U.S. Army Corps of Eng.; Beach erosion board; tech Memo 104, pp.41.
- 14. EINSTEIN, H.A. (1964): "River sedimentation, in Chow V.T."Handbook of Applied hydrology, N^o 4., McGraw-Hill, section 17,II.

15. EINSTEIN, H.A., (1950) "The bed-load function for sediment transporta

188

tion in open channel (sic) flows"U.S. Dep. Agriculture, Soil Cons. -Serv. Tech. Bull 1026, pp.71 .

- 16. EINSTEIN, H.A.(1972)"A basic description of sediment transport on beach", p.53-93 in meyer R.E., Waves on Beachs and resulting se diment transport, N.Y. Academic Press, 462 p.
- 17. FEININGER; G.R. BRISTOW(1.980) "Cretaceous and Paleogene geology of coastal Ecuador", Geol. Rusndsch, V. 69, p. 849 - 874.
- FRIEDMAN AND SANDERS (1978); "Principles of sedimentology", N.Y. John Wiley & Sons. Inc. Publishers, 792 p.
- 19. GALVIN, C.J. Jr. (1972) "A gross longshore transport rate formule ", Proc. of 13 th conf on coastal Eng. Vancouver, B.C. Canadá , July , 1.972.
- Instituto Geográfico Militar, (1978); "Atlás Geográfico de la República del Ecuador", Quito.
- 21. IRIBARREN, R. "Ingeniería de Costas".
- 22. INMAN, D.L.; E. Wing D.C. and Corliss, J.B. (1966) "Coastal Sand dunes of Guerrero Negro, Baja California, México".. Geol. Soc.American bull; V.2, pp. 787 - 802.

23. KOMAR AND CHI WANG; "Processe of selective grain transport and -

the formation of placers on Beachs" Journal of Geology, 1984, pp. 637 - 655. V. 92.

- 24. KOMAR P.D. (1976) "Beach processes and sedimentation", Ewglewood -Cliff, New Jersey. V.2., pp. 787 - 802.
- 25. KOMAR, BABAJ. and GUI B. (1984). Grain size analysis of mica with sediments and its hydraulic equivalence" Journal Sed. Pet. in press.
- 26. KOMAR. P.D.; LIZANAGA J.R. and TESICH T.A. (1976) "Oregon coast shore line changes due to jetties", Journal Waterways, Harbors coastal -Eng, Div. Am. Soc. Civil Eng. V. 102, WWI p12-30.
- 27. KRUMBEIN, W.C. and GRIFFITH, J.S. (1.938) "Beach environment in -Little Sister Bay, Wisconsin". Geol. Soc. American Bull v.49 p.
- 28. KRUMBEIN, W.C. and SLOSS, LL(1963) "Stratigraphy and Sedimentation"2nd. ed. San Francisco and London, W.H. Freeman and Co, 660 p.
- 29. KRUMBEIN, W.C. "Shore process and beach characteristics"Technical memorandum № 31 Beach erosion board, U.S. army Corps pf Eng.(1944) in Sm beach processes and coastal hidro dynamics, Benchmark papers in geology, V. 39 ed. John and Fisher and Robert Dotan (1977).
- 30. LONGUETT- HIGGINS, N.S.(1970) "Longshore currents generated by obliquely incident sea waves", Journal of Geol. Research v. 75 Nº33

Nov. 1970 pp. 6788 - 6800.

Š

- 31. LONSDALE P. (1978)"Ecuatorian Subduction system". Am. Ass. Pet.Geol. Bull, v. 62 № 12 pp. 2454 - 2477.
- 32. MARCHANT S. (1961) "A photogeological analysis of the structure of the western Guayas province Ecuador with discusion of the stratigra phy and Tablazo Formation, Derived from surface mapping, Quart" J. Geol. Soc. London, v. 117 pp. 215 - 232.
- 33. MILLER M.C. McCAVE I.N. and KOMAR P.D.(1977)"Thereshold of Sediments motion under unidirectional currents", Sedimentology, v.24 pp. 507 -527.
- 34. MILLER R.L. and BYRNE R.J. (1966) 'The angle of repose for a single grain a bixed rough bead", sedimentology, v.6 p.303-314.
- 35. MORENO 1983)"Estratigrafía detallada del Grupo Azúcar en los acantilados de Playas", Tesis de Grado . ESPOL. Dep. I.G.M.P.
- 36. NUÑEZ DEL ARCO; F. DUGAS, B. LABROUSSE (1983) Contribución al conocimiento estratigráfico y tectónico de la región oriental de la P<u>e</u> nínsula de Santa Elena y parte sur de la cuenca del Guayas (Ecuador) en base a 17 hojas geológicas escala 1:50.000. III Cong. de Ing.Geol. de Minas y Petróleos, Guayaquil - Ecuador.
- 37. PETTIJOHN, F.J. (1973) "Sedimentary Rocks", 3rd. ed. N.Y. Harper

publisher, 628 p.

Ę

- 38. PROYECTO ESPOL ORSTOM(1986)"Geología del sur oeste de la costa ecuatoriana*, ESPOL.
- 39. SALGADO V. (1978) "Consideracoes sobre as principais formulas de transporte litoranes " tmo. Congreso Nacional de Transportes Marítimos e Const. Naval. Brasilia, Brasil.
- 40. SANCHEZ C. (1978)"Transporte Litoral en General Villamil (Playas), Te sis de Grado, ESPOL, Dep. de Ing. Marítima y Ciencias del Mar, 78 pag.
- 41. SLINGERLAND R.L. (1977)"The effects of entraiment on the hydraulic equivalence relation ship of ligth and heavy minerals" Jour. Sed. Petrol. v. 47, pp. 753 770.
- 42. SORENCE (1978) "Basic Coastal Engineering", N.Y. John Wiley and Sons.Ed. 227 p.
- 43. WIEGEL R.L.(1950) "Experimental Study of surface waves in shoaling water" Arm. Geophys, Union. Trans, v.31,N^o 3.
- 44. YASSO W. (1965)"Plan Geometry of headland bay beach" Journ, of geolg.
  v.73. N² 5 Sept. 1965, pp. 702- 714.