

Appendix A-10-2-5 農 業

(1) フィリピン国の農業の現況

フィリピンにおける農業生産は、全生産高の約70%が内需用 (Food Crops) で30%が Commercial Crops である。Food crops のうち、Palay (Rough Rice) の生産高が約40%で、Cornの16%、Banana の12%、野菜類の8%が主要生産物である。

Commercial Crops の主なものは、Sugar Cane(47%) と Coconut(40%) である。

農業生産高の推移を Fig. A-10-9、耕地面積の堆積を Fig. A-10-10 に示す。

Ilocos Region および Pangasinan 州においても、同様に、主要生産物は Palay と Corn である。Tab. A-10-16 に全フィリピン、Ilocos Region および Pangasinan 州の Palay および Corn の生産量、生産高及び耕地面積を示し、それぞれの占める位置を百分率で示した。

Tab. A-10-16 Ilocos Region, Pangasinan 州
の占める位置

Area, proportion Area Production	Over-all Philippines	Ilocos region	Ilocos O.A.P.	Pangasinan	Pangasinan Ilocos
Palay(rough rice)					
Area (Ha.)	3,538,840	338,500	9.6%	190,770	56%
Production (M.T.)	5,660,045	422,000	7.5%	225,950	53%
Value (x 1000 Pesos)	5,345,477	432,888	8.1%	231,780	53%
Corn (Shelled)					
Area (Ha.)	3,062,450	63,070	2.0%	40,320	64%
Production (M.T.)	2,568,380	31,475	1.2%	18,255	58%
Value (x 1000 Pesos)	2,153,234	27,676	1.3%	16,052	58%

Fig.A-10-9

OVER-ALL CROP PRODUCTION: CROP YEAR 1946-75

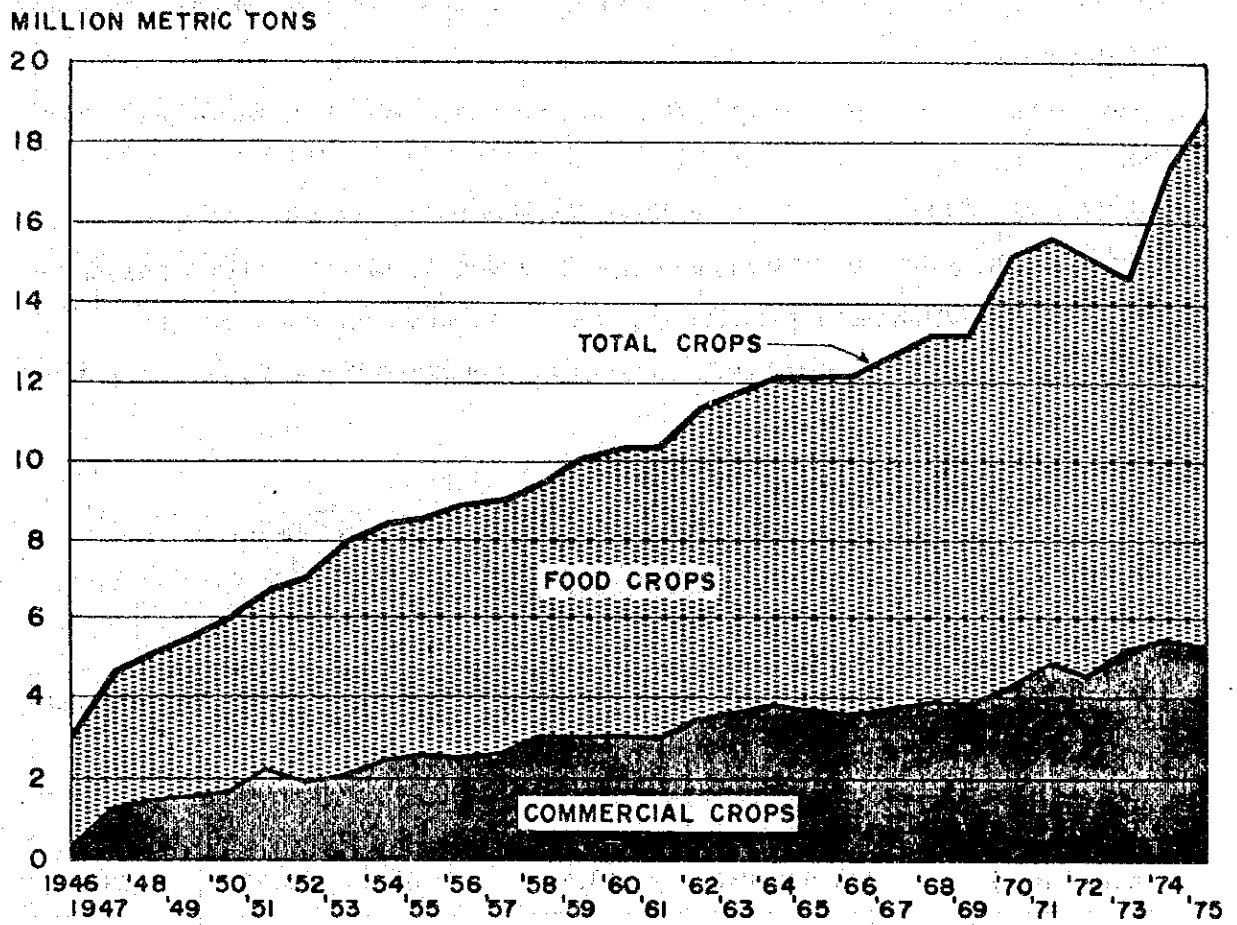
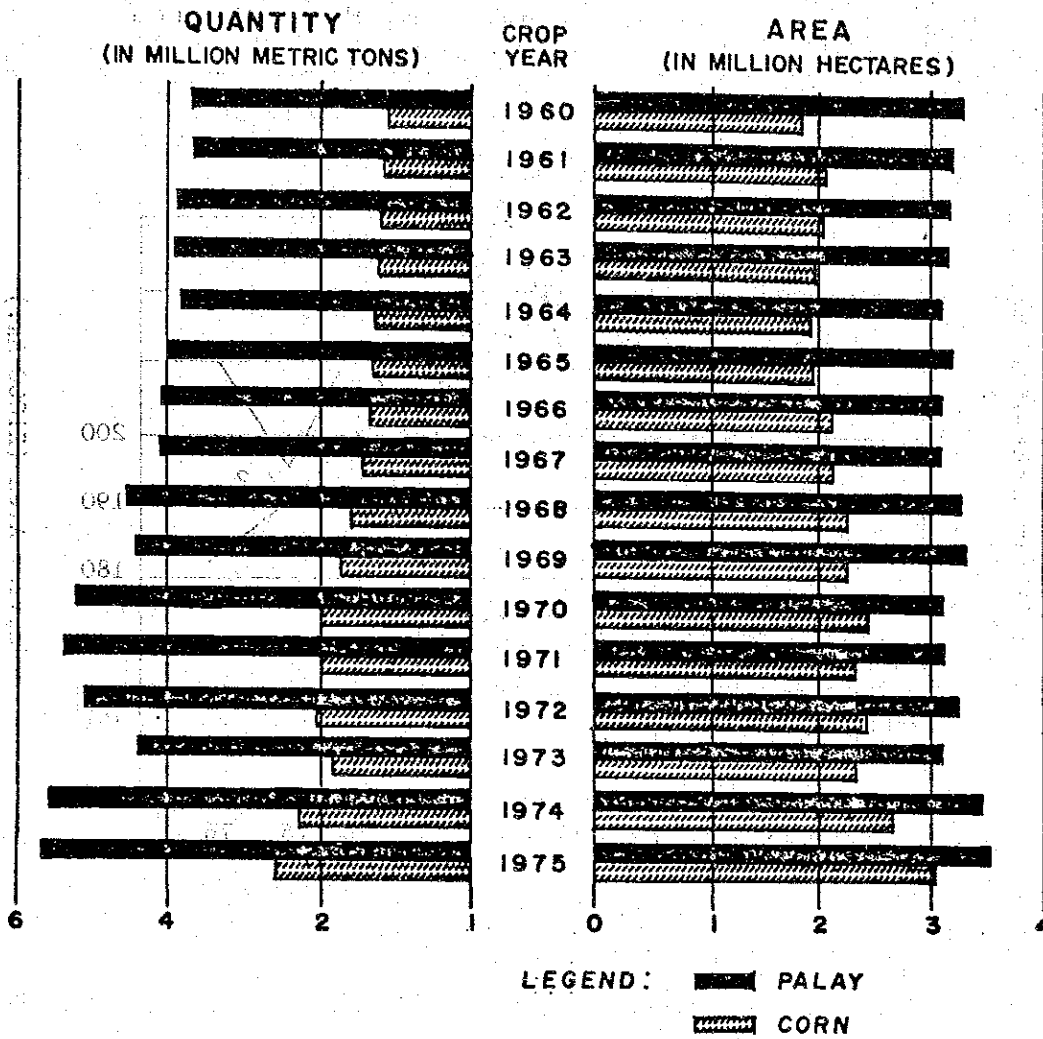


Fig.A-10-10

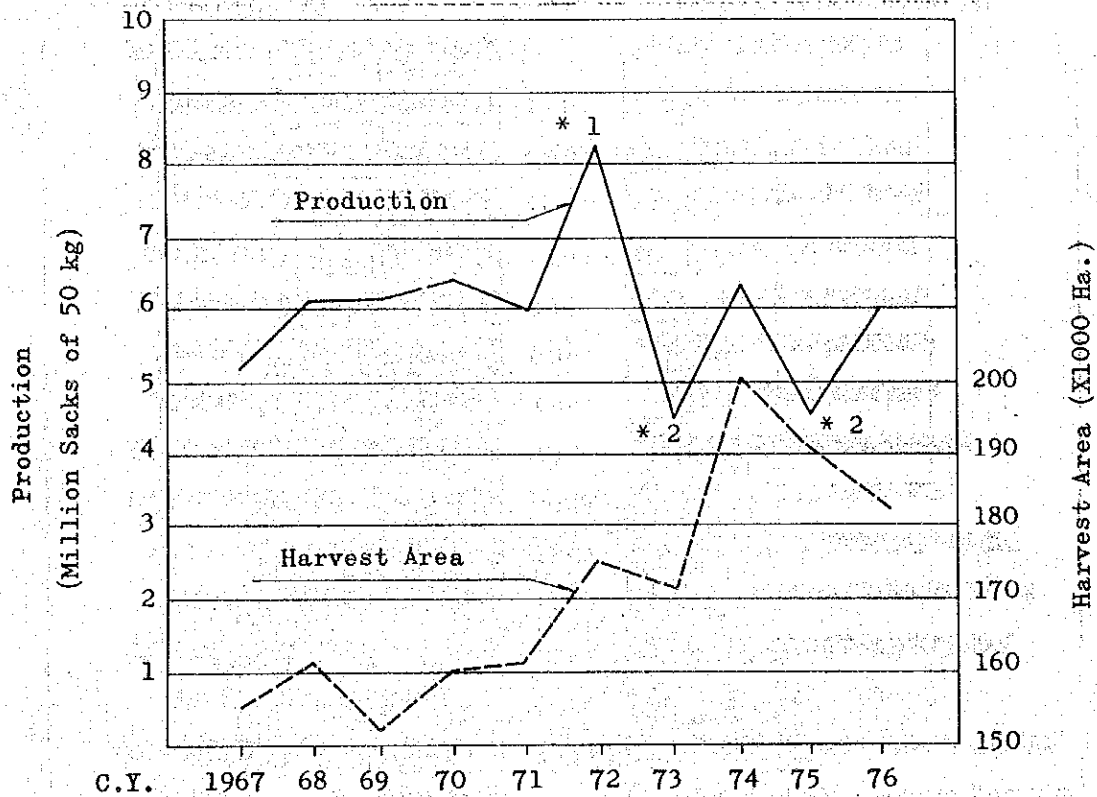
PALAY AND CORN PRODUCTION AND AREA HARVESTED: CROP YEAR 1960-75



(2) Pangasinan 州の農業

Pangasinan 州における Palay (Rough Rice) の収穫量および耕地面積を Fig. A-10-11 に示す。

Fig. A-10-11 Palay の Production と Harvest Area



注)

※₁ 1972年は、新品種出現 (IR-4号) による増産、

※₂ 1973、1975年は台風による減収

現在の Pangasinan 州における Palay の生産量は、5億 sacks 前後であり、耕地は 20万 ha である。

(3) 農業被害 (1976年) -D.A.B.S.での2月20日入手資料による。-

Pangasinan 州の Bued 川 Agno 川流域の水田地帯では、1966年以降、鉍滓による農業被害が発生し、1960年頃より収穫量が減っている。

a. 被害の内容

- (a) 鉍滓の堆積 (Siltation) によって、水田の表面が固化し、施肥が有効でない。
- (b) 灌漑用水路に砂がたまり、給水量が減る。(用水路は $28 \text{ m}^3/\text{sec}$ の容量で設計されているが、現在の実績は $7.5 \text{ m}^3/\text{sec}$ である)
- (c) 稲の分けつ (枝分れ) が阻まれる。

b. 被害面積 () は恢復した面積

Pangasinan州	Basista	37 ha (9)
	Bayanban	100 (22)
	Alcara	60 (15)
	Sta Barbara	7 (7)
	San Jacinto	37
	San Fabian	8
	San Manuel	100
	Tayog	80
La Union 州	Rasario	※ 70
		500ha

c. 被害人口

Pangasinan の農民数 157,000 人のうち被害をうけた農民人口は約 400 人である。

d. 被害金額

- (i) 収穫量 $50 \text{ Cavan}/\text{ha}$ が半減
- (ii) 粃 1 Cavan の価格 P 55.-
- (iii) 2 期作

$$50 \text{ Cavan} \times 55 \text{ P} \times \frac{1}{2} \times 500 \text{ ha} \times 2 = 1,400,000. (\text{Pesos}/\text{年})$$

e. 復旧方法

天地返しによって、土壌改良を行う。また鉍滓被害をうけた水田には $20 \text{ Kg}/\text{ha}$ の窒素が必要とされる。

Appendix A-10-2-6 捨石護岸の設計計算書

1. 捨石（被覆石）の重量の算定

$$W = \frac{\gamma_r H^3}{K (S_r - 1)^3 \cot \alpha}$$

γ_r : 捨石の密度

S_r : 捨石の海水に対する比重

K : 捨石の形状による係数 (4.3)

H : 斜面位置における進行波としての波高 (m)

α : 勾配 (°)

$\alpha = 34^\circ$ (1:1.50) とすると

$$\begin{aligned} W &= \frac{2.7 \times (2.7)^3}{4.3 \times (2.7 - 1)^3 \cot \alpha} \\ &= \frac{2.7^4}{4.3 \times 1.7^3 \times 1.483} = 1.7 \text{ (t)} \end{aligned}$$

したがって被覆用の材料としては、1.7 t / 個以上の捨石が必要となる。これは、波の影響を受ける水深の浅い部分に適用される。

◦ 被覆石層の厚さ

$$e = 3 \sqrt[3]{w / \gamma}$$

e : 被覆石層の厚さ (m)

w : " 1個の重量 (t)

γ : " の密度 (t / m³)

$$e = 3 \sqrt[3]{\frac{1.7}{2.7}} = 2.6 \text{ (m)}$$

2. 天端高

捨石護岸高は通常設計潮位高 (HHWL) から $0.6 H 1/3$ 以上とする。

したがって設計潮位 DL + 1.2 m (H.H.W.L.)

波高 $H 1/3 = 2.7$ (m)

護岸高 $1.2 + 0.6 \times 2.7 = 2.8$

しかし、鉾津は DL + 4 m まで盛土する必要があるので、鉾津の高さまでを護岸高と考えて捨石護岸部の天端高を DL + 2.5 m とし、越波を許容すると考える。

また、防波堤と違って捨石護岸は、裏込めされるので、内港側の捨石勾配は 1:1 とする。

天端幅は、陸上側から施工する場合を考えて、ダンプトラックが2台通過できる幅として、幅員を10.0mとする。

3. 捨石護岸の安定計算

$$f w \geq n p$$

f : 捨石面間の摩擦係数 0.8

w : 捨石の水中単位体積重量 1.0 t / m³

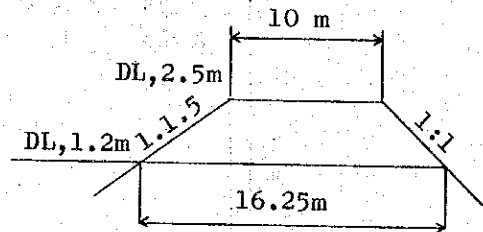
n : 安全率 1.2 以上

p : 波力 (高潮面上の砕波圧)

$$p = \frac{3}{2} w H \times h = \frac{3}{2} \times 1.0 \times 2.7 \times (2.5 - 1.2) \text{ m} = 5.42 \text{ (t/m)}$$

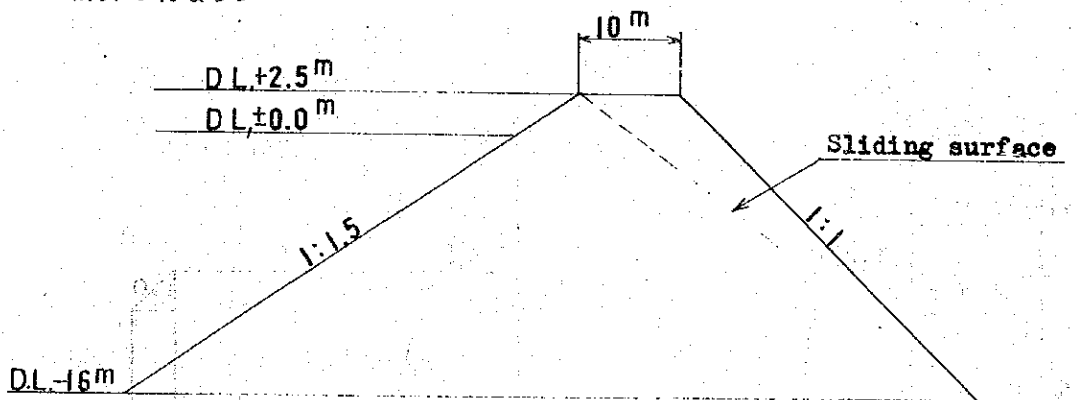
$$w = \frac{10.0 + 16.25 \text{ m}}{2} \times 1.3 \text{ m} \times 1.0 \text{ t/m}^3 = 17.1 \text{ (t/m)}$$

$$0.8 \times 17.1 = 13.7 \geq 1.2 \times 5.42 = 6.5$$



4. 直線すべりの安定検討

一般に砂礫の斜面には直線すべりを仮定する場合が多い。ここでは水深16mにて次図によって計算を行なう。



$$F = \frac{\Sigma (c l + W \cos \alpha \tan \phi)}{\sin \alpha W + \cos \alpha \Sigma Q}$$

c : 捨石の粘着力 (c = 0)

l : すべり面 (m)

w : すべり面上の捨石重量 (t)

α : すべり面と水平のなす角度

ϕ : 捨石の内部摩擦角

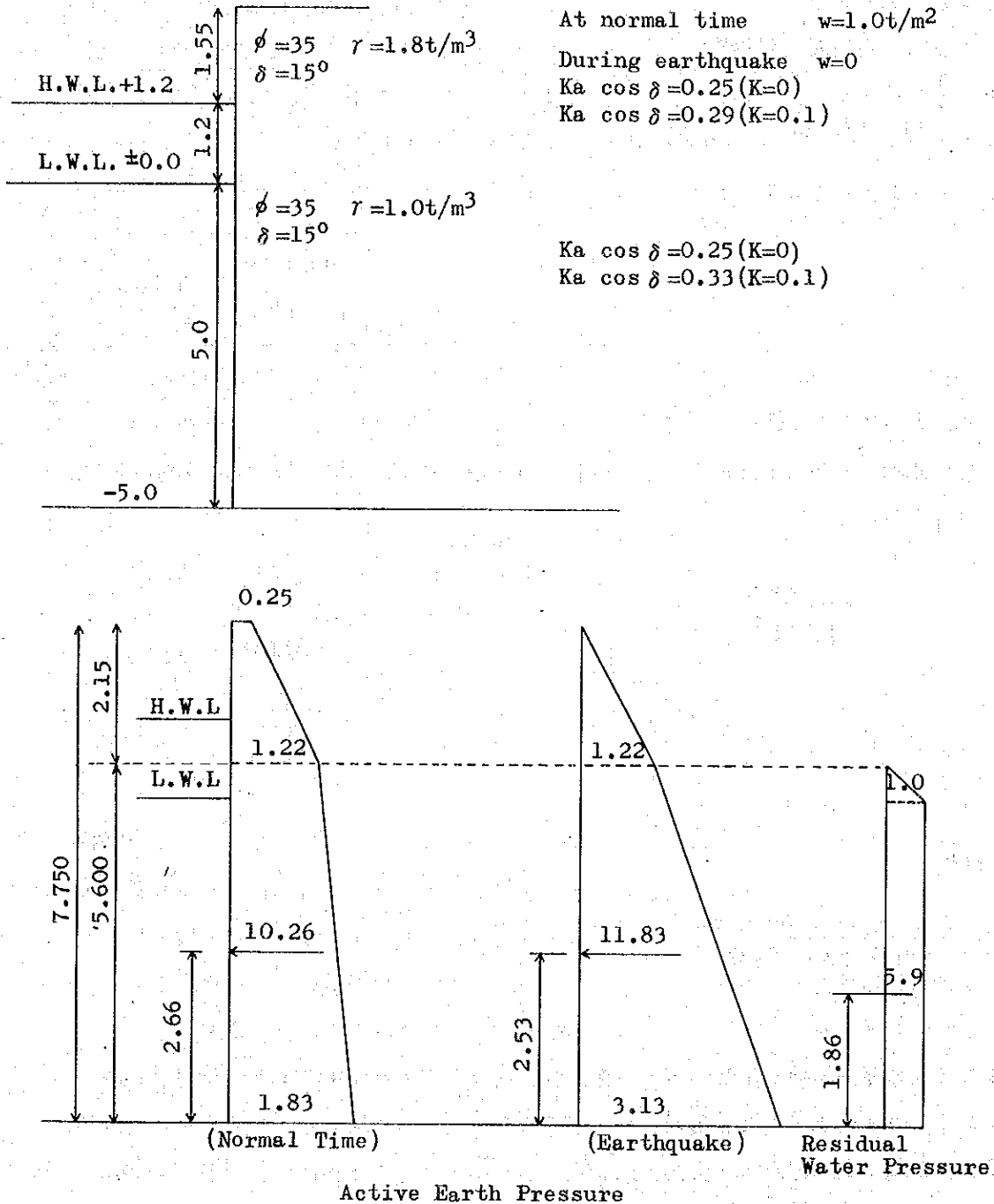
Q: 水平方向にかかる外力(この場合, 波力のみを考える。)

ここで, 捨石の単位体積重量を 1.8 t/m^3 , $\phi = 45^\circ$, $C = 0$ とし, 水平外力として低潮位時の最大砕波力を考えた場合, $F = 1.4$ となり安定である。

捨石量は, $4,679,000 \text{ m}^3$ 必要である。

Appendix A-10-2-7 コルゲートセル護岸の設計計算書

1. 土圧および残留水圧



2. セルの滑動

セルの滑動に対する安全率は下端面について行う。

$$P = \text{土圧} + \text{水圧} = 10.26 + 5.0 = 15.3 (\text{t}/m)$$

$$\text{セルの重量} = \frac{\pi}{4} D^2 (\Delta r h) = \frac{\pi}{4} \times (7.72)^2 \times (1.8 \times 2.15 + 1.0 \times 5.6) = 443.28 (\text{t}/\text{セル})$$

セル1基の有効幅は継手部分を考慮すると9.72mであるから、法線方向1m当りの有効重量Wは、

$$W = 443.28 \div 9.72 \div 45.6 (\text{t}/m)$$

常時の安全率は

$$S.F. = \frac{W \tan \phi}{p} = \frac{45.6 \times \tan 35^\circ}{15.3} = 2.1 > 1.5$$

地震時

$$P_e = \text{土圧} + \text{水圧} + \text{地震力} = 11.8 + 5.0 + 45.6 \times 0.1 = 21.4$$

安全率は

$$S.F. = \frac{W \tan \phi}{P_e} = \frac{45.6 \times \tan 35^\circ}{21.4} = 1.5 > 1.0$$

3. セルの配置による有効形状

$$\text{有効巾} \quad B = \sqrt{3} R = \sqrt{3} \times 3.86 = 6.7 (m)$$

$$\text{有効長} \quad 2L = \frac{\pi}{\sqrt{3}} R = \frac{\pi}{\sqrt{3}} \times 3.86 = 7.0 (m)$$

4. セルの転倒に対する検討

セル転倒に対する検討は、セル全高について考え地震時で検討する。

$$R_{tm} = \frac{B}{Ht'} = \frac{6.7}{9.47} = 0.71$$

$$Ht' = Hw' + \frac{w+r(Ht-H'w)}{r'} = 5.6 + \frac{1.8 \times (7.750 - 5.6)}{1.0} = 9.47$$

$\phi = 35^\circ$ として、Fig.A-10-12より R_{tm} を求めると、

$$R_{tm} = 1.02$$

転倒抵抗モーメント M_{rt} は

$$M_{rt} = \frac{1}{6} r' H^3 R_{tm} = \frac{1}{6} \times 1.0 \times 9.47^3 \times 1.02 = 144.4 (\text{t}-m)$$

次に転倒モーメントを計算すると、

$$(\text{土圧}) \quad 11.8 \times 2.53 \times \frac{9.72}{7.0} = 41.45$$

$$\text{(水圧)} \quad 5.9 \times 1.86 \times \frac{9.72}{7.0} = 15.24$$

$$\begin{aligned} \text{(地震力)} \quad M_e &= \frac{1}{2} \gamma H^2 \text{ khB} \\ &= (1.8 \times 2.15 \times 6.55 + 5.6 \times 1.0 \times \frac{5.6}{2}) \times 0.1 \times 6.7 \\ &= 27.4 \end{aligned}$$

以上の合計は $M_v = 84.2(\text{t} \cdot \text{m})$

安全率は

$$\text{S.F.} = \frac{M_r t}{M_v} = \frac{144.4}{84.2} = 1.72$$

Appendix A-10-2-8 鉸濎式護岸の設計計算書

1. 被覆石1個の重量決定

$$\begin{aligned} W &= \frac{\gamma r H^3}{K(Sr-1)^3 \cot \alpha} \\ &= \frac{2.7 \times 2.7^3}{3.5 \times (2.7-1)^3 \cot 15^\circ} = 0.8(\text{t}) \end{aligned}$$

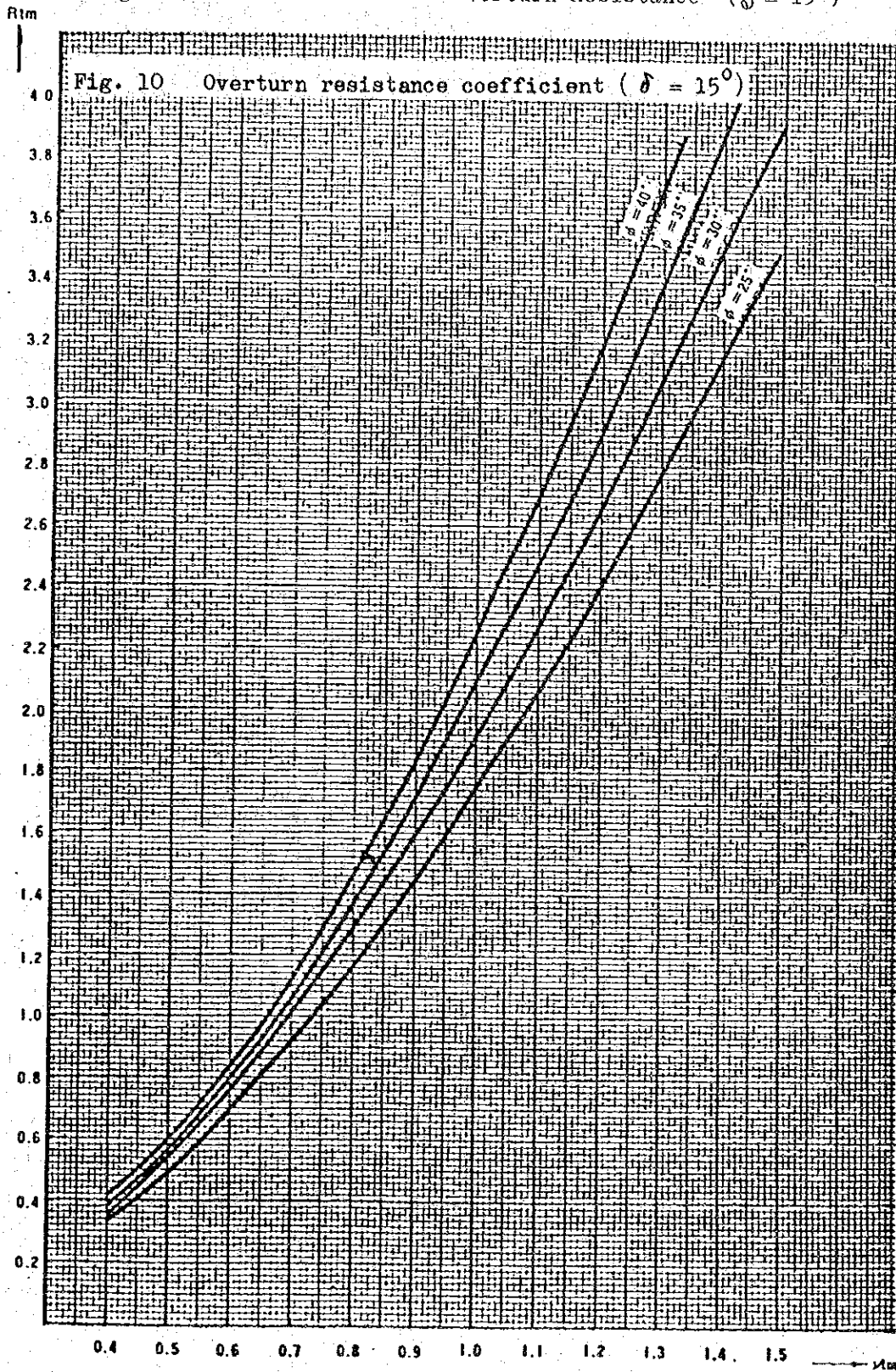
2. 被覆石の層厚

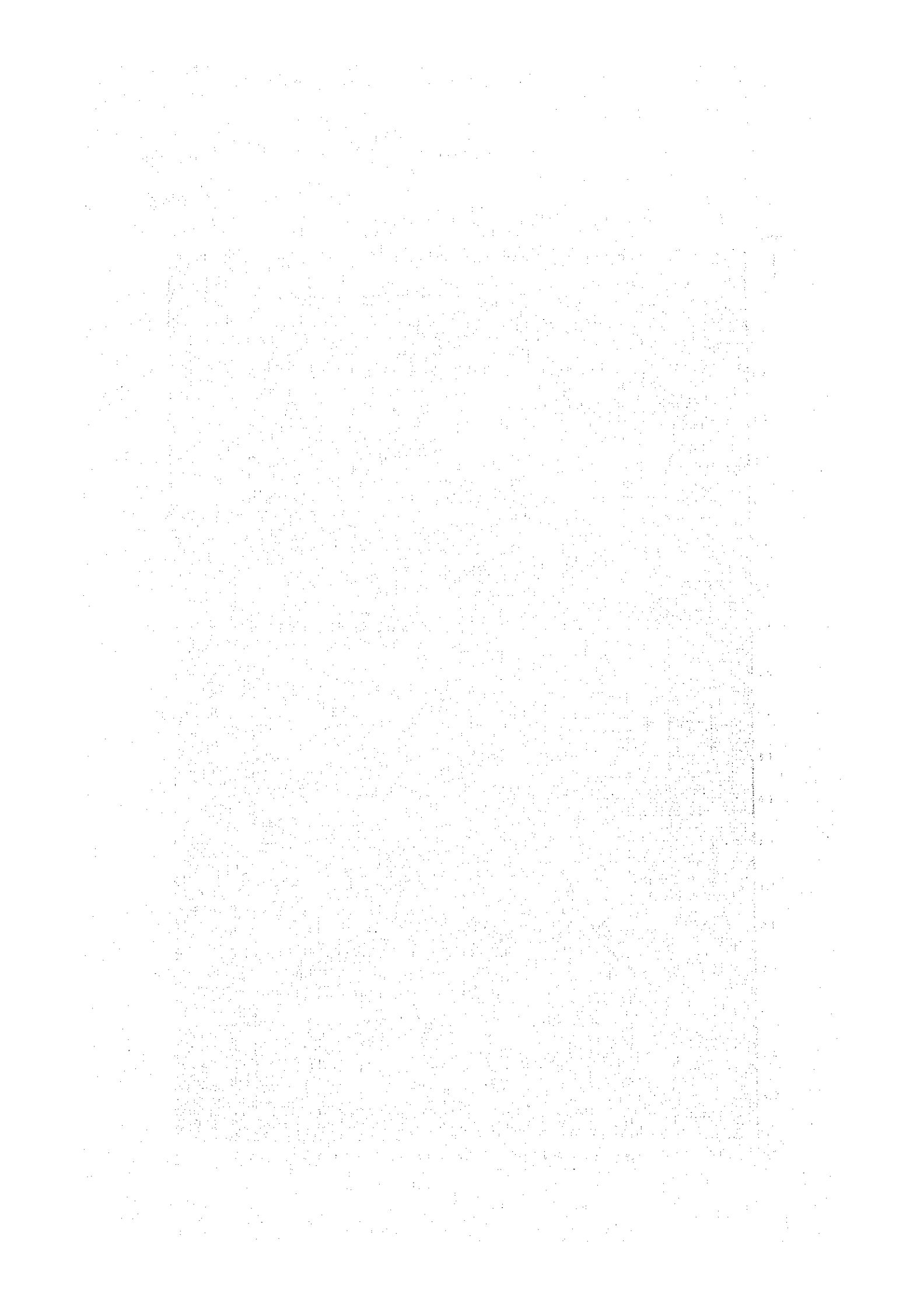
$$e = 3 \sqrt[3]{\frac{W}{\gamma}} = 3 \sqrt[3]{\frac{0.8}{2.7}} = 2.0(\text{m})$$

DL-5mまでは0.8~1.0tの被覆石

DL-5m以深は、波の影響はあまりないので、0.3~0.5tの被覆石とする。

Fig. A-10-12 Coefficient of Overturn Resistance ($\delta = 15^\circ$)





Appendix A-10-2-9 洗掘についての検討資料

埋立地附近の洗掘について検討を行なう。

1) 摩擦速度の計算方法

1) 潮流による摩擦速度

$$U/U_*c = h^{1/6} / n \cdot \sqrt{g} \dots\dots\dots 1)$$

U : 潮流の平均流速 (m / sec)

U_*c : 海底の摩擦速度 (m / sec)

h : 水深 (m)

g : 重力加速度

n : 潮流のマニング粗度係数 (0.02)

ここで $h = 1.6 m$, $U = 0.5 \text{ kt} = 0.25 \text{ m/sec}$ として 1) 式から U_* を計算すると

$$U_* = 0.01 \text{ m/sec}$$

2) 波浪による摩擦速度

$$U_{max} / U_*w = 8 \dots\dots\dots 2)$$

$$U_{max} = \pi \cdot H / T \cdot 1 / \text{Sinh } 2\pi h / L$$

U_{max} : 波浪による海底面の最大粒子速度 (m / sec)

U_*w : 波浪による摩擦速度 (m / sec)

H : 波高 (m)

T : 波の周期 (sec)

h : 水深 (m)

L : 波長 (m) ($L = 1.56 T^2$ で計算)

ここで, $H = 0.2 \text{ m}$, $T = 5 \text{ sec}$, $h = 1.6 \text{ m}$, $L = 3.9 \text{ m}$ を代入すると, $U_{max} = 0.02 \text{ m/sec}$ となり, $U_* = 0.002 \text{ m/sec}$ となる。

3) 合成摩擦速度

$$U_* = \sqrt{U_*c^2 + U_*w^2}$$

$$= 0.01 \text{ m/sec}$$

4) 限界摩擦速度の計算

$d \leq 6.5 \times 10^{-5} \text{ m}$ のとき

$$U_* = \sqrt{2.26 d} \quad d : \text{粒径 (m)}$$

これを計算すると 4.4μ 以下の粒径は, 洗掘を行なうという結果を得る。

Appendix A-10-2-10 自重圧密の検討資料

$$S = \sum_{k=1}^n H_k \frac{C_c}{1+e_0} \log_{10} \frac{P}{P_c}$$

S : 沈下量

H : 層厚

C_c : 圧縮指数

e₀ : 初期間隙比

P : 自重

P_c : 先行荷重

(i) 全層厚 H' = 2.2 m を, H = 1 m ヲツツユに分割し,

$\gamma_t = 1.4 \text{ t/m}^3$, $G_s = 2.7$, $e_0 = 3.25$, $C_c = 0.30$, $P_c = 0.03 \text{ Kg/cm}^2$ と仮定すると全沈下量は

$$S = 2.46 \text{ (m)}$$

$$C_v = 7.0 \times 10^{-5} \text{ cm}^2 / \text{s} \text{ とすると}$$

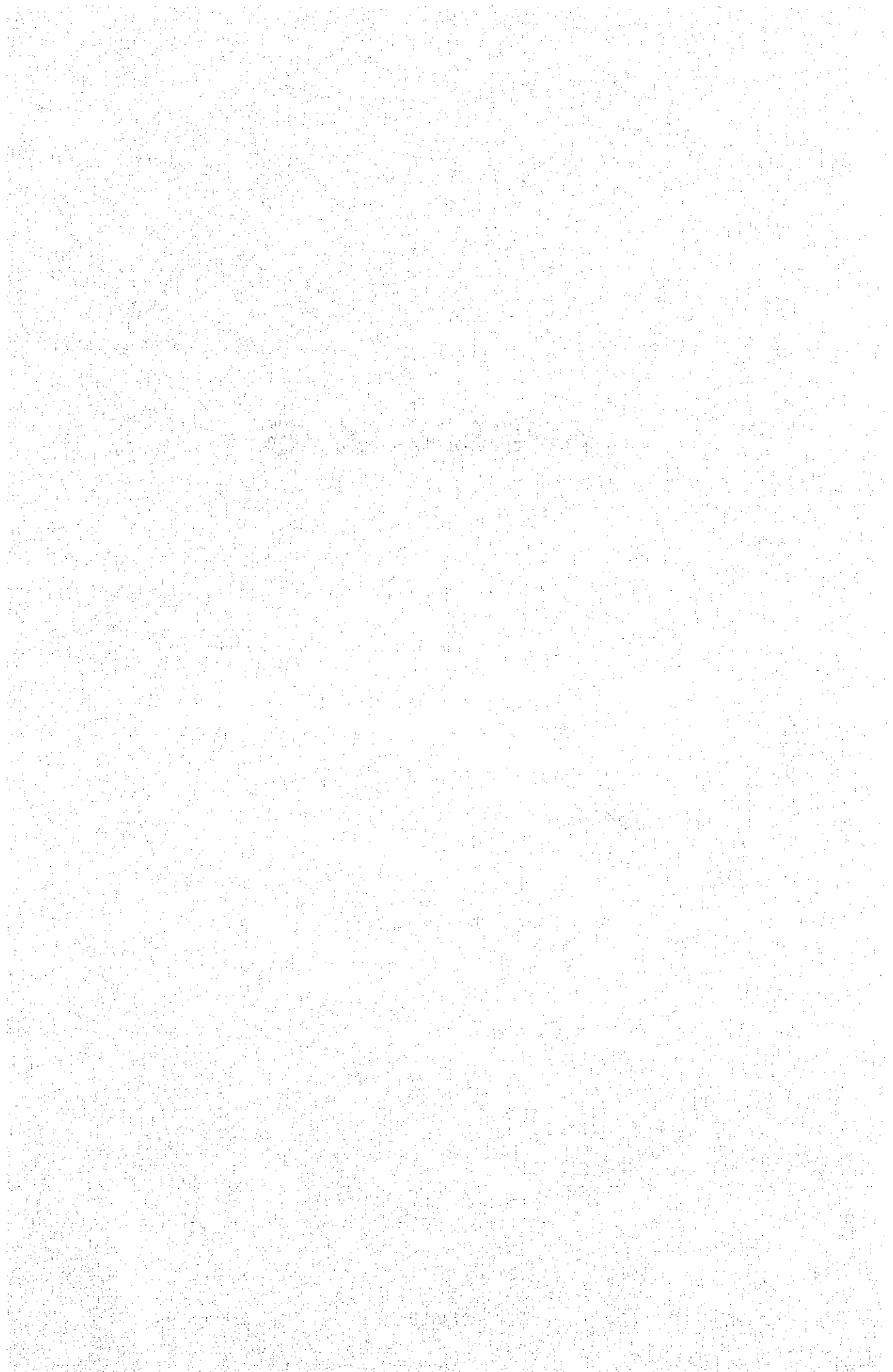
$$t_{90} = 4.6 \text{ (年)}$$

(ii) H = 1.2 (m)

$$S = 1.12 \text{ (m)}$$

$$t_{90} = 1.4 \text{ (年)}$$

APPENDIX B



APPENDIX B

実施設計との関係について

1. まえがき

TLPSルート設計はF/Sの段階において、1/50,000の地形図を用いて実施された。したがって、実施設計を行なうには次のステップをふむ必要がある。

第1段階：縮尺1/5,000地形図によるTLPSルート確認調査

第2段階：設計に必要なデータを確保するための諸調査

第3段階：実施設計(Final design)

以下、これらのおもなスタディの概要について記述する。

2. 第1段階調査

この調査では、縮尺1/50,000(1974年～1953年航空撮影、1956年図化)の地形図を使用している。これは等高線間隔が20mのため、TLPSルート計画の確認には縮尺1/5,000、等高線間隔山岳部5m、平野部2mの地形図が必要である。この地形図はCamp 4からRabonまでのコモンラインルート沿い、長さ約26Km、巾約1Kmの範囲とする。

航空写真測量に用いる基準点はトンネル坑口附近およびコモンラインルートの主要点の近くに設定する。

この地形図にもとづいて確認したルートは今後の実施設計の基本となるが、第2段階調査の結果如何では部分的に変更されることもあり得る。

3. 第2段階調査

(1) 陸上部の精査

a. 地質精査

最終路線を定めるため、トンネル部の岩石、地質、湧水および断層を計画線上において精査する。

b. 弾性波探査

トンネル部の岩盤の節理、断層の状態を推定するため、第7、第8、第11の各工区の必要個所で弾性波探査を実施する。

内 容：測線延長3Km、測点間隔10m

火薬は周辺鉾山から使用時必要量のみ購入する。

c. 試錐調査

コア採取によって地質または土質の確認を行わなければならないところを対象として試錐調査を実施する。また、コアは岩石強度試験用のサンプルとして活用する。

内 容：○山岳部 Underground fall の予定位置 250 m × 1 孔
○トンネル坑口附近（第 9・第 11 工区） 150 m × 3 孔
○平野部第 10 工区 30 m × 10 孔
総延長 1,000 m × 14 孔

d. 岩石地質試験

詳細設計に必要なデータを得るため、岩石強度および土質試験を行なう。

内 容：岩石強度，弾性波試験 40 ヶ
土質試験（比重，含水量，粒度，液性限界，
塑性限界，標準貫入試験） 35 ヶ

(2) 海域部の精査

埋立地の護岸構築の費用は方式によっては陸上部に匹敵する程多い。この F/S は海図（1976 年製）をベースとしているが、少なくとも護岸構築予定位置附近を対象に現状を精査し、見積り精度の上昇と埋立土地利用計画に資することが望ましい。その費用は比較的少額である。

a. 深淺測量

測量範囲：5 Km × 3.5 Km，測線間隔 5.0 m，測線延長 24 Km

方 法：音響測深機

b. 潮流観測（潮位，波高，漂砂調査も含む）

観測地点：17カ所（1点 / 1Km²） × 3点（上，中，下層）

方 法：電気式流速計

c. 海底土質調査

調査地点：17点（1点 / 1Km²）

調査方法：試錐（深さ 10 m）

土質試験：物理試験 85ヶ，力学試験 24ヶ

d. 鉍滓土質試験

対 象：物理試験 10 サンプル，力学試験 10 サンプル

(3) 流送フィールドテスト

ロンダーは布設勾配が通常 1% で実用されているが、このプロジェクトの対象スラリーは比較的低濃度で、粗粒混入のおそれもあり、さらに流量および濃度の変動が大きいと予想されるのでやや急な 1.25% を採用している。

最適ロンダー布設勾配はスラリー特性によって変り、このことはロンダーの摩耗や断面

寸法に影響する。したがって実用規模ロンダーによるスラリーのフィールドテストを行ないロンダーの最適布設勾配を決定する。

フィールドテストは全スラリー量の約80%を占める Philex のダムサイトにおいて長さ約300mのロンダーラインを構成して行なう。

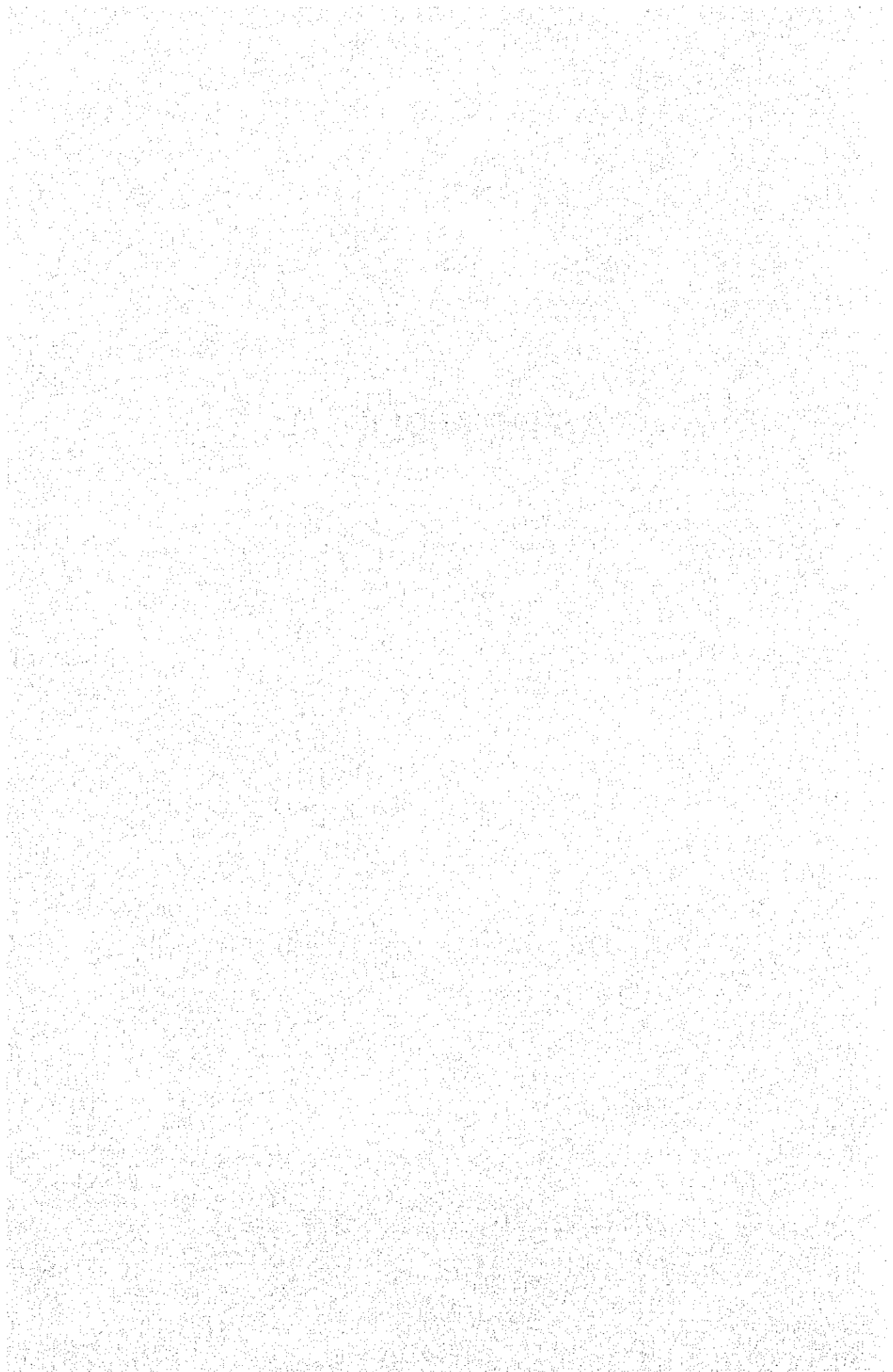
フィールドテストの結果を最終設計に折込むほか、フィールドテストの準備に時間を要するので、フィールドテストの準備はできるだけ早い機会に開始することが望ましい。

内 容：ライン内透明ロンダーによる流送状況の観測および室内試験

ロンダーの勾配と流速，パルプ濃度，Sanding の関係データほか流送解析とロンダー勾配の決定

[The page contains extremely faint and illegible text, likely bleed-through from the reverse side of the document. The text is too light to transcribe accurately.]

APPENDIX C



APPENDIX C REFERENCE AND REPORT LIST

- C.1.1 BUREAU OF MINES, PHILIPPINES:
"PROJECT ON MINE TAILINGS DISPOSAL SYSTEM IN THE BAGUIO MINING DISTRICT", including THE APPENDIX I-VIII, and MAP showing THE PROPOSED TLP SYSTEM LINE
- C.1.2 RAFAEL B. DAJAC:
"THE PROBLEMS OF THE PRESENT METHOD OF IMPOUNDING MILL TRAILINGS IN PHILEX" :
5TH SYMPOSIUM ON MINERAL RESOURCES DEVELOPMENT AND THE 24TH ANNUAL NATIONAL MINE CONFERENCE
- C.1.3 LARRY P. MARTIN:
"BCI MILL TAILINGS DISPOSAL"
3RDSYMPOSIUM ON MINERAL RESOURCES DEVELOPMENT AND 18TH MINE SAFETY CONFERENCE, 1971
- C.1.4 LAURENCE P. MARTIN:
"A STUDY OF THE RIVER POLLUTION BY MINE TAILINGS IN BENGUET PROVINCE, ITS EXTENT, CAUSES, EFFECTS, PRESENT METHODS OF CONTROL AND PROPOSED METHODS BEST SUITED FOR LOCAL CONDITIONS"
SAINT LOUIS UNIVERSITY, BAGUIO CITY,
- C.1.5 ROGELIO C. SALAZAR, MEMETS, BSCHB:
"THE TAILING DISPOSAL SYSTEM OF ATLAS CONSOLIDATED MINING AND DEVELOPMENT CORPORATION"
5TH SYMPOSIUM ON MINERAL RESOURCES DEVELOPMENT AND THE 24TH ANNUAL NATIONAL MINE CONFERENCE
- C.1.6 JOSE C. MAPALO, NAPOLEON A AVIA, FRED L FANGONON:
"ENVIRONMENTAL CONTROL MEASURES TO OFFSET ADVERSE EFFECTS OF PHILEX MINING OPERATIONS"

C.1.7 ROLAND E PENA AND MILAGROS V. REYES:

"SEDIMENTOLOGICAL STUDY OF A SECTION OF THE UPPER ZIGZAG" FORMATION ALONG BUED RIVER, TUBA, BENGUET", cited from Journal of the Geological Society of the Philippines VOL. XXIV, March , 1970

5TH SYMPOSIUM ON MINERAL RESOURCES DEVELOPMENT AND 24TH ANNUAL NATIONAL MINE SAFETY CONFERENCE

C.1.8 D.H. PULANCO:

"REGIONAL GEOLOGY OF NORTHWESTERN LUZON"

THIRD GEOLOGICAL CONVENTION AND FIRST FIELD SYMPOSIUM ON ORE DEPOSIT OF THE PHILIPPINES AND THEIR EXPLORATION, February 3 - 6, 1971

C.1.9 VICTOR S. SERAFICA, RODOFO L. ENRIQUEZ, AND PETER L. DUNAN, PHILEX MINING CORPORATION:

" GEOLOGY OF SOUTHERN BAGUIO MINERAL DISTRICT"

5TH SYMPOSIUM ON MINERAL RESOURCE DEVELOPMENT AND 24TH ANNUAL NATIONAL MINE SAFETY CONFERENCE,

November 24 - 26, 1977

C.1.10 JUNE ABRAJANO:

"STRATIGRAPHY AND GEOLOGIC HISTORY OF NEOGENE SEDIMENTARY ROCKS ALONG THE DAMORTIS-KENNON ROAD"

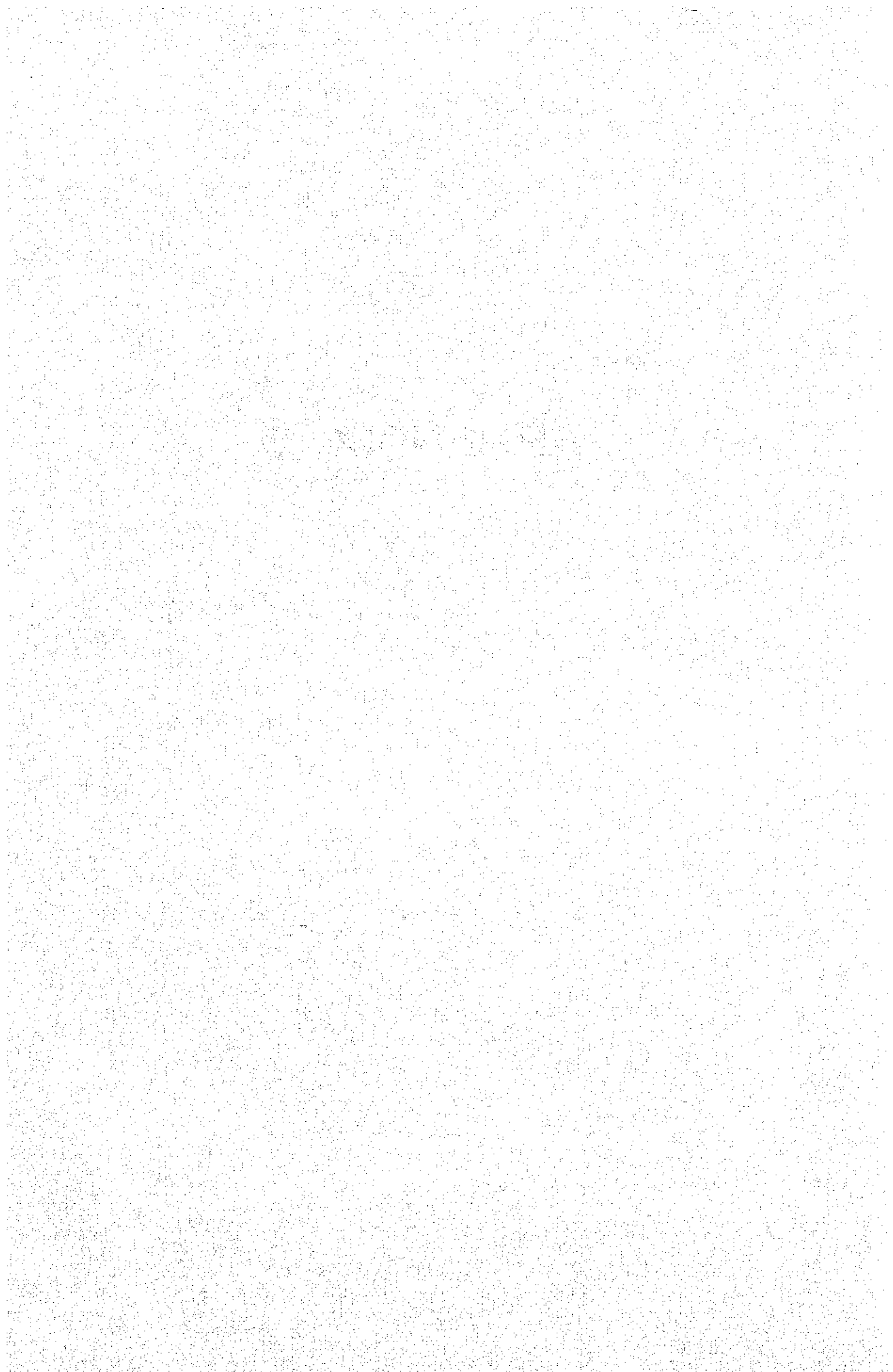
C.1.11 REFERENCE: SURVEY AND ANALYSIS COMMITTEE'S MATERIAL, ISSUANCE NO.1, November, 1970,

METAL MINING AGENCY OF JAPAN, TOKYO

"THE AGE AND MODE OF ORGENIC MOVEMENT IN THE PHILIPPINES"

- C.1.12 MUTSUMI MOTEGI D.Sc., METAL MINING AGENCY OF JAPAN, TOKYO
"PORPHYRY COPPER DEPOSIT IN THE PHILIPPINES
-- THE STUCTURAL BACKGROUND AND THE PRESENT
CIRCUMSTANCES FOR THE ORE DEVELOPMENT -- "
- C.1.13 REFERENCE: NSDB RESEARCH PROJECT:
"A STUDY TO DETERMINE THE EFFECTS OF MINE TAILINGS ON
MARINE LIFE" , 1973
- C.2.1-23 DOCUMENTS, DRAWINGS AND ATA, obtaned from MINING COMPANIES,
BUREAU OF MINES, AND GOVERNMENT AUTHORITY

APPENDIX D



Appendix D 現地調査団日程

1) 団長グループ：斉藤団長，茂木，福林，日景（竹本）5名

日順	月日	曜日	・行	程	宿 泊 地	調 査 内 容
1	昭53年 1. 30	月	JAL741便東京発～Manila着		Manila	業務，日程打合せ（ホテルSherattonにて）17°00'～19°00'
2	31	火	日本大使館JICA, B.O.M.訪問		Manila	B.O.M.側とミーティング, N.P.C.C.代表者とミーティング
3	2 1	水	鉱山局訪問		Manila	Philex, B.C.I., Itogon 鉱山会社代表者とミーティング
4	2 2	木	鉱山局訪問		Manila	B.M.I., B.X., Atok 鉱山会社代表者とミーティング
5	3 3	金	移動日 8°45'～14°00' Manira～Marinduque		Marinduque	Marcopper 鉱山, ダム, 水力輸送システム視察およびミーティング
6	4 4	土	移動日 8°30' 14°30' Marcopper～Manila		Manila	Ino 鉱山廃棄設備建設現場視察 調査団員ミーティング（竹本コーポネーター帰国）
7	5 5	⑤	移動日 8°30' Manila～Cebu		Cebu	資料整理
8	6 6	月	8°00' Atlas 鉱山訪問		Cebu	Atlas 鉱山, 水力輸送システム視察およびミーティング
9	7 7	火	移動日 15°40' 18°00' Cebu～Manila		Manila	午前ミーティング
10	8 8	水	移動日 8°00' 17°00' Manila～Baguio		Baguio	乗用車による移動 Philex 鉱山訪問, 挨拶およびミーティング
11	9 9	木	Philex 鉱山 視察		Baguio	Philex 鉱山ダムサイト, ミルサイト視察
12	10 10	金	B.C.I.		Baguio	B.C.I. 鉱山, 選鉱場視察, ミーティング
13	11 11	土	ホテル内にて団員ミーティング		Baguio	調査視察事項の報告と検討 ミーティング
14	12 12	⑤	午前 各人データのまとめ作業		Baguio	蒐集資料, データターの整理

日順	月日	曜日	行程	宿泊地	調査内容
15	13	月	Kennon 道路 Bued 川 Lingayen 湾	Baguio	視察 福林, 日景 Dagupan 海岸地域視察調査
16	14	火	Itogon 川視察 N.I.A. 訪問	Baguio	視察, 資料蒐集 Dagupan 海岸地域視察調査
17	15	水	移動日 6°50' 11°00' Baguio ~ Manila	Manila	メモラダム の原稿作成, 福林, 日景, 積算資料の蒐集
18	16	木	日本大使館 ほか訪問	Manila	B.O.M. 局長訪問 メモラダム 取交署名 " "
19	17	金	鉾山会社 各本社訪問	Manila	鉾山会社訪問挨拶, 日景, 福林, D.P.W.T.C. 訪問, 資料蒐集
20	18	土	内業	Manila	カナダ調査団 と ミーティング 日景移動 7°00' 8°00' Manila ~ Baguio
21	19	日	内業	Manila	中間報告書作成 鷺見, 森田 合流 7°00' 8°00' Baguio ~ Manila
22	20	月	B.O.M. 訪問	Manila	調査の中間報告 TLP システム の ルート 説明
23	21	火	JAL 742 便 マニラ 発 東京 着	東京	

2) 副団長グループ：鷺見副団長，森田，松本隆，浅海，日景 団員5名

日順	月日	曜日	行 程	宿 泊 地	調 査 内 容
1	昭53年 1. 30	月	JAL741便東京発～マニラ着	Manila	業務，日程打合せ(ホテルSheratonにて) 17°00'～19°00'
2	31	火	日本大使館，JICA，B.O.M.訪問	Manila	B.O.M.代表者とミーティング，N.P.C.C.代表者とミーティング
3	2. 1	水	B.O.M.訪問	Manila	Philex, B. C. I., Itogon 鉱山会社代表者とミーティング
4	2	木	B.O.M.訪問	Manila	B.M.I., B.X., Atok 鉱山会社代表者とミーティング
5	3	金	移動日 8°45'～14°00' Manila～Marinduque	Marinduque	Marcopper 鉱山，選鉱場，ダム水力輸送システム視察および ミーティング
6	4	土	移動日 8°30'～14°30' Marcopper～Manila	Manila	Ino 鉱山尾津設備建設現場視察
7	5	㊦	移動日 8°30'～13°00' Manila～Cebu	Cebu	調査団員ミーティング15°00'～17°00' 資料の整理
8	6	月	アトラス鉱山訪問	Cebu	Atlas 鉱山，選鉱場，ダム，水力輸送システム視察およびミー ティング
9	7	火	移動日 15°40' 18°00' Cebu～Manila	Manila	午前ミーティング，およびライオンシステム再視察
10	8	水	移動日 8°00' 17°00' Manila～Baguio	Baguio	乗用車による移動，Philex 鉱山訪問，挨拶およびミーティング 19°00'～21°00'
11	9	木	Philex 鉱山視察	Baguio	午前中坑内視察，ヘリコプターによるTLPSルート周辺視察 (鷺見，日景，福林)
12	10	金	ルートサーベイ(踏査)	Baguio	Rabon, Lingayen 湾周辺の地形，調査
13	11	土	ホテル内にて団員ミーティング	Baguio	調査，視察事項の報告，検討ミーティング
14	12	㊦	午前各人データのまとめ	Baguio	蒐集資料，データのまとめ
15	13	月	Dagupan 地域の調査	Baguio	海岸の地形等調査，松本，鷺見，資料のまとめ，積算

日順	月日	曜日	行	程	宿泊地	調査	内容	容
16	昭53年 14	火	B.X. 訪問		Baguio	B.X. 鉱山・ダム視察ミーティング, 鷺見, 松本, 資料のまとめ, 積算		
17	15	水	B.M.I. 訪問		Baguio	B.M.I. 鉱山・ダム視察ミーティング, 鷺見, 松本, 資料整理, 日景移動		
18	16	木	ルートサマーベイ (踏査)		Baguio	Camp 4 ~ Camp 1 区間の坑口点の重点サマーベイ		
19	17	金	ルートサマーベイ (踏査)		Baguio	Camp 1 ~ 海岸区間の地形調査		
20	18	土	視察調査項目の検討		Baguio	蒐集データーに基づき設計条件の検討まとめ		
21	19	Ⓢ	移動日	7°10' ~ 8°10' Baguio ~ Manila	Manila	B.O.M. 局長宛報告作成		
22	20	月	鉱山局訪問		Manila	团长グループと共に 浅海, 日景, 資料のまとめ		
23	21	火	調査結果の検討とまとめ		Baguio	鷺見, 森田, 移動 7°00' ~ 8°00' Manila ~ Baguio	地質調査グループ移動	
24	22	水	調査項目の要約		Baguio	ヘリコプターによる航空写真撮影 (森田, 浅海, 日景)		
25	23	木	移動日	7°00' ~ 8°00' Baguio ~ Manila	Manila	中間報告書の作成, 資料蒐集		
26	24	金	報告書, 資料の作成		Manila	"		
27	25	土	報告書の内容検討		Manila	提出書類 (図面, 中間報告書) の作成		
28	26	Ⓢ	報告書の作成		Manila	同上		
29	27	月	B.O.M. 訪問		Manila	調査結果の報告, 中間報告書の提出		
30	28	火	JAL742 便	マニラ発東京着	東京			

3) 地質調査グループ：渡辺，松本泰三，児玉 3名

日順	月日	曜日	行程	宿泊地	調査内容
1	昭53年 1. 30	月	JAL741便，東京発～Manila着	Manila	業務日程合せ(ホテルSherattonにて) 17°00'～19°00'
2	1	火	日本大使館，JICA，B.O.M.訪問	Manila	B.O.M.側とミーティング，N.P.C.C.代表者とミーティング
3	1	水	B.O.M.訪問	Manila	B.O.M.所管の航空写真地質データの蒐集
4	2. 2	木	B.O.M.訪問	Manila	同上
5	3	金	移動日 7°00' 8°00' Manila～Buguo	Baguio	Baguio B.O.M.スタッフと業務打合せ，地質調査(Kennon道路沿い)
6	4	土	Kennon道路，往復	Baguio	地質調査(Kennon道路沿い)
7	5	日	ホテル内作業	Baguio	調査事項の整理作業
8	6	月	Kennon道路，往復	Baguio	地質調査(Kennon道路沿い)
9	7	火	"	Baguio	" (平野部)
10	8	水	ホテル内作業	Baguio	航空写真および調査事項の整理
11	9	木	Philex訪問	Baguio	Philex 鉱山調査
12	10	金	平野部調査	Baguio	地質調査(平野部)ルート調査(渡辺)
13	11	土	ホテル内作業	Baguio	航空写真
14	12	日	"	Baguio	調査事項整理，休日
15	13	月	Philex往復	Baguio	地質調査(Philex道路)Atok, Itogon 鉱山調査(渡辺)

日順	月日	曜日	行	程	宿泊地	調	査	内	容
16	14	火	平野部調査		Baguio	地質調査(平野部)			
17	15	水	"		Baguio	" (土木地質)			
18	16	木	"		Baguio	" (")			
19	17	金	ルート測量		Baguio	ルートの測量(平野部)			
20	18	土	"		Baguio	" (")			
21	19	日	ホテル内作業		Baguio	航空写真の整理			
22	20	月	"		Baguio	" " D.P.W.T.C. (松本)			
23	21	火	移動日	8°40' 9°30' Baguio ~ Manila	Manila	釜山局, N.P.C.C. へサンプル持込み			
24	22	水	B.O.M.訪問		Manila	日本大使館 JICA, MMA-J 挨拶			
25	23	木	NW004便	Manila 発東京着	東京				

JICA