

頂上ノ螺旋小口ヲ開キ、特別製ノ小鍵ヲ挿入シ、且ヲ廻ハシ多少彈條ヲ壓迫シ、Pノ度彫覆輪ノ度目ニ指針ヲ据へ、其度ヲ以テ光明ノ度トシ、永ク其針ヲ其位置ニ止メ置クベシ。此ノ如ク針ノ位置ヲ移スノミニテ、光明ノ度ハ簡易ニ改メ得ルナリ。

暴風驟雨等ノ爲ニ氣温ニ急變ヲ生スル際ニハ日光弁中ノ筒並ニb筒共ニ同一ノ度ニ於テ同様ニ伸縮スルニ由リ、瓦斯ノ通塞ニハ毫モ影響セザルナリ。

拔萃

土木

○すえず運河ノ現狀
The Engineer.April 30 th. 1909. すえず運河ハ西暦一千八百五十九年四月二十五日ばるをさいどニ於テ起工ノ式ヲ舉行セシ以來五十年ノ紀念期ニ到達セリ一千八百六十九年十一月十七日ニ竣工通航ノ式ヲ終リタル以來四十年間ニ漸次改良修補現狀ニ至リタル大要次ノ如シ

運河全長ハ百六十一糠ナレトモ両端入口ニ於ケル浚渫シタル水路ヲ加フレバ合計百六十八糠ナリ曲線最少半徑ハ最初千米ナリシヲ改良シ今ハ二千五百米トナセリ只一ヶ所ちむさ湖ニ於テ二千米半徑ノ曲線ヲ存ス運河斷面ハ土質ノ軟硬ニ依リ両側法二割乃至四割ナリ砂地切開ノ處ニ於テハ船舶ノ進行ニ伴フ波ノ爲メ洗堀ノ患ヲ最少ニ爲スペク水面以下約二米ノ點ニ於テ小段ヲ設置セリ土地軟弱ナルノ地ニ於テハ今ハ水面附近ヲ石又ハ混擬土ヲ用キ護

岸ヲ施セリ水深ニ關シテハ當初八米ナリシヲ漸次増加シ今ハ十米(三十二呎九吋)ニ増加シ猶之レヲ十米半(三十四呎六吋)ニ浚渫スルノ豫定ナリ又運河両端すえず及ばるどさいごニ於テハ水路ヲ最低水面以上十一米ノ水深ニ維持セリ水底ニ於ケル運河幅員ハ千八百六十九年ニ於テ最狭部二十二米ナリシモノ今ハ三十米ニ増加セラレタリ之レヲ當初ノ水深八米ノ點ニ於テノ幅ヲ求ムレバ三十八米トナリ著シキ増加ナルモ猶之レニ満足セシテ軟キ地ニ於テハ最少四十一米びた一湖ニ於テハ九十八米ニ增大セント企テラル水面ニ於ケル現幅員ハ直線部ニ於テ八十米乃至百二十米曲線部ニ於テ九十五米乃至百三十五米ナリ之レヲ當初ノ幅員直線部ニ於テ五十四米乃至百米ニ對比スレハ之レ亦著シキ増加ナリ從ツテ運河斷面積モ

第二表ニ示スカ如ク増加セリ

ばるどさいごニ於ケル運河入口ハ東西両突堤ニ依リ防禦サル東堤千八百米西堤二千五百米ニシテ東堤ハ現今五百米延長工事中ナリ此入口ニ於テ浚渫ニ依リ維持サル、水路幅員ハ港内百六十米港外四百米ナリ港内面積中水深多キ處ハ千八百六十九年ニ百四えーくるナリシモノ千九百八年ニ二百三十三えーくるニ増加シ現今工事中ノ擴張計畫千九百十一年ニ於テ竣成ノ上ハ水深十米半ノ區域三百十四えーくるニ及ビ總面積六百四十五えーくるニ達スベシ第一圖ハ千八百八十四年以來二十五年間ニ如何ニ此港ノ發展セシカヲ示シテ明カナリ圖中點線ハ擴張工事中ノモノ及提案中ノモノヲ示ス

運河中行違所ハ二十三ヶ所アリ延長七百五十米間ニ幅十五米ヲ増加セリ此行違所ノ外ニちむさ湖及び一湖ハ大船ノ行違所トシテ利用サル、ナリ行違所最短區ハ現今三千二百米

最長區六千八百米ナリ。

夜間通航ノ安全ノ爲メ六十以上ノ瓦斯浮標ト點火立標ハ運河両岸ニ配置セラレ猶有力ナル
標識ハ運河両端すえず及ぼるどさいどニ設置セラル

水深増加并ニ維持ニ要スル浚渫船等ニ關シテハまるどさいどニ備フルモノハ三個ノ汲揚浚
渫船ト一個ノ吸揚浚渫船ト十六艘ノ土運船トニシテ運河ニ使用スルモノハ十四個ノ汲揚浚
渫船ト一個ノ吸揚浚渫船ト一個ノ汲揚吸揚合而成浚渫船トろぶに一つ碎岩機一台ト十六艘ノ
土運船ナリ

千八百七十年以來千九百七年ノ終迄ニ浚渫シタル總量ハ一億千九百八十二万五千立方米ニ
シテ其内九千六百四十万立方米ハ千八百八十五年以來ノ浚渫ナリ約五千八百万立方米ハ全
維持量ニシテ他ハ改良ニ要セシ量ナリトス千八百五十九年ヨリ同六十九年ニ至ル運河開鑿
中ニ要セシ量ハ七千四百十四万二千立方米ナリ

運河會社ハ近キ將來ニ於テ運河水深ヲ十一米ニ増加シ其幅員ヲ猶十五米増加シテ全幅員四
十五米ニ最狭部ヲ爲サンコトヲ企テタリ

第二圖ハ運河斷面ヲ各時代別ニ示シタルモノナリ

運輸 次表ハ開通以來ノ運輸増加状態並収支ノ増減ヲ示ス探檢燈ヲ備フル船舶ニ限リ夜間
ハ通航ヲ許シタルハ千八百八十七年ニシテ軍艦並郵便船ハ已ニ千八百八十五年以來夜間通
航ヲ許シタリ又通過時間ハ著シク短縮セラレ當初二日以上ヲ要セシモ今ハ十七時間余ニシ
テ足レルニ至リタリ

第一表ノ一

年	通航船總數	船舶總屯數	通航船ノ最大寸法	吃水	總屯數	平均總屯數	時平均通航
一八七〇	四八六	六五四九一四	六六六	四四一四	一三四八	四八五	四八
一八七五	一四九四	二九四〇七〇八	七三九	四四六四	一九六九	四〇	四〇
一八八〇	二〇二六	四三四四五二〇	七五〇	五〇七七	二二四四	六	六
一八八五	三六二四	八九八五四二二	七五〇	五六六五	三八四六	五	五
一八九〇	三三八九	九七四九一二九	七八〇	六九九〇	二四七九	四	四
一八九五	三四三四	一一八三六三七	七八〇	七三三八	三四四六	三	三
一九〇〇	三四四一	一一三六九九二三八	七八〇	二八七七	二八七七	二	二
一九〇五	四一二六	一一八三一〇四四二	八一三	一三四〇三	一三四〇三	一	一
一九〇七	四二六七	二〇五五一九八二	八五三	三四四六	三四四六	一	一
一九〇八	三七九五	一一九一一〇八三一	八五三	一九二八	一九二八	零	零
				一八三三	一八三三	五	五
				一七八五	一七八五	五	五
				一七五八	一七五八	四	四
				一七二四	一七二四	三	三

第一表ノ二

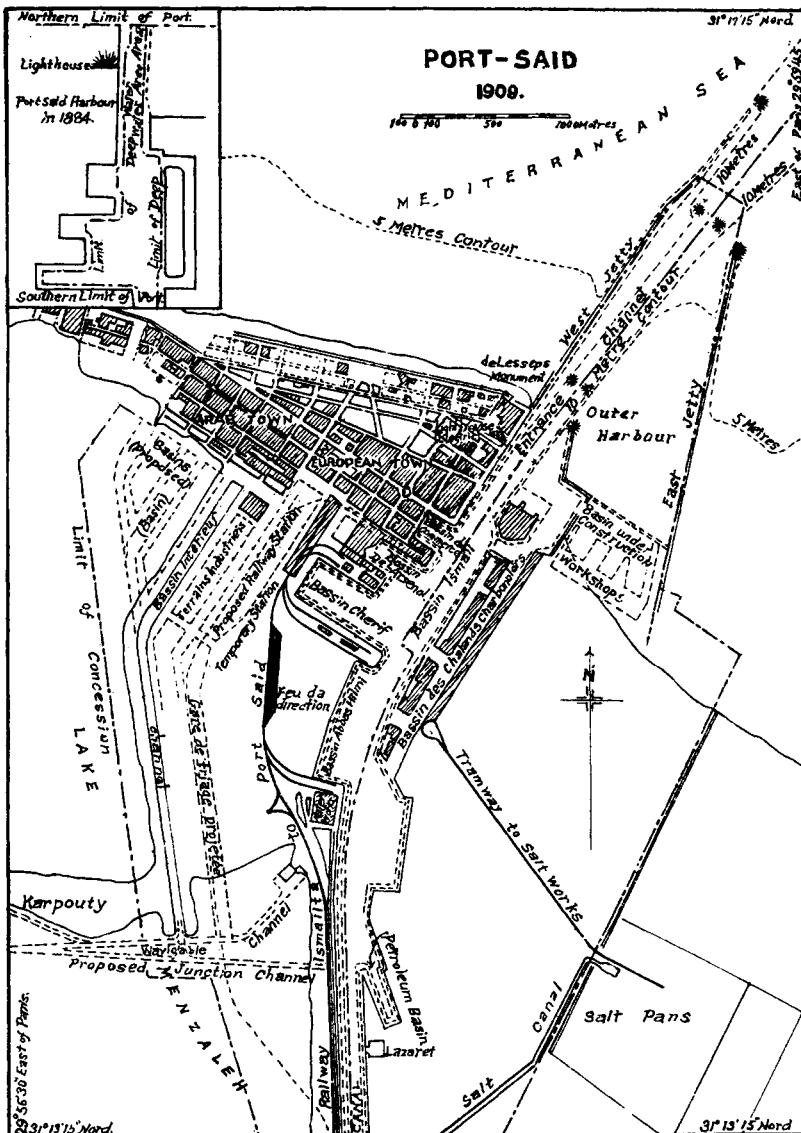
拔
萃

提案 擴張 張竣功後	一 九 〇 六	年		水深	底幅	水面	側法	運河部	斷面積	平方米	區域
		一 八 八 四	一 八 八 四								
一〇、五	一〇、八*	二二*	二〇〇*	三〇	一一〇	三割	三割	深水部	換算深	合計	區域
四一、三五	四割	三割	一七六	三〇〇	二四四	四〇〇	四〇〇	一七六	一七六	一七六	一七六
四四、一	八七一	七〇〇	四二〇	三八秆 ニ至ル	三八秆 ニ至ル	三八秆 ヨリ四〇秆四	三八秆 ヨリ四〇秆四	三八秆 ニ至ル	三八秆 ニ至ル	三八秆 ニ至ル	三八秆 ニ至ル

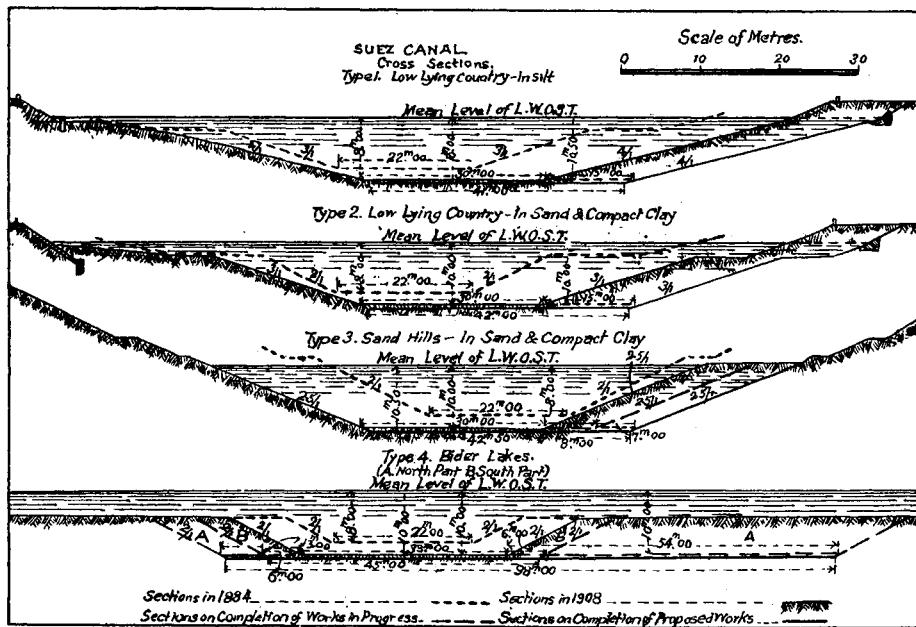
第一平坦部 沈泥質 第二表

(備考) * 印ハ三年間ナリ

一八七〇	一九〇七年改良總費額ハ七〇二九八六八磅ナリ	二三三七八五	(一八七四)	六九六三九六	(一八七四)	四二四八五六
一八八〇		一六七二八三六	(一八七九)	六八六八二八	(一八七九)	一四八六七六
一八八五		二六〇一九九七	(一八八四)	七一八〇四四	(一八八四)	四二三八七二
一八九〇		二八一八四三六	(一八八九)	七七七五三三	(一八八九)	二三六九四九二
一八九五		三三二二八一一二	(一八九四)	九三九八〇〇	(一八九四)	二二七七八九二
一九〇〇		三七三八〇五六	(一八九九)	一〇五三七六〇	(一八九九)	六一二二四八四
一九〇五		四六九二三二八	(一九〇四)	一一七一七三六	(一九〇四)	六八〇七一二
一九〇七		四八〇四七四一	(一九〇七)	一二一六八六四*	(一九〇七)	七九一八八四*
一九〇八						



圖二 第



(備考) * 印ハ水中小段ヲ含ム

○膠泥ト筋鐵トノ膠着強ニ就テノ實驗 (Prof. B. Kirsch)

Oest. Wochenschr. f.d. Baudienst, 24 Apr. 1909 ヨリ抄譯

鐵筋混疑土構造ニ於テ鋼鐵ト膠泥トノ膠着ヲ善クスルニハ種々ノ事情ヲ明ニスルヲ要ス。鋼鐵表面ニ鋪ノ存否ノ如キ其一ナリ而シテ此二者ノ膠着ハ課重ガ數回反覆セラレタルトキハ容易ニ弛ムモノナリヤ否ヤ等ヲ知ランガ爲メニ百四十四個ノ供試品ヲ作リテ同種ノモノ三個ヅ、ヲ試験セリ。コノ類ノ試験トシテハ少キニ失スルモ免ニ角上述ノ如キ影響ノ有無ヲ慥メ且ツ試験ヲ續行スルニ如何ナル方法ヲ用フベキカヲモ究メントスルモノナリ。供試品ハ二十仙米立方体ノ膠泥塊ニ直徑二十密米ノ丸鐵針ヲ入レタルモノニシテ膠泥ノ調合ハ

ばーどらんご膠灰 八り一さる

砂 二十四り一さる

水 三・四り一さる

鑄 淬 膠 灰 八り一さる

砂 二十四り一さる

水 四 り一さる

丸鐵ハ鋪アルモノト鋪ナキモノト二種ヲ用フ

供試品ハ製作後一ヶ月及ビ三ヶ月間濕室內ニテ凝固セシメタルモノヲ台上ニ安置シ台ニハ丸鐵ノ部分ニ當ル處ニ穴ヲ設ケ塊ノ上部ニ突出セル丸鐵ニ壓力ヲ左ノ三様ニ區別シテ加フ

a、一舉ニ丸鐵ガ膠泥ヨリ離ル、マデノ壓力ヲ加フ

b、先ヅ膠着面毎平方仙米ニ一・二酐ニ宛ル小壓力ヲ十回反覆シタル後最強度ヲ試験ス

c、全上反覆回數ヲ五十回ニシテ最強度ヲ試験ス

膠着面毎平方仙米ノ平均膠着強度(延)