UNIVERSIDADE FEDERAL DE SANTA CATARINA DEPARTAMENTO DE ENGENHARIA DE PRODUÇÃO E SISTEMAS

OTIMIZAÇÃO DE PROJETOS LINEARES EM CONSTRUÇÃO CIVIL
ATRAVÉS DO MÉTODO ESPAÇO-TEMPO

DISSERTAÇÃO SUBMETIDA À
UNIVERSIDADE FEDERAL DE SANTA CATARINA
PARA A OBTENÇÃO DO TÍTULO DE
MESTRE EM ENGENHARIA

JORGE EDUARDO ZEGADA CLAURE

FLORIANOPOLIS

SANTA CATARINA - BRASIL

MARÇO - 1986

OTIMIZAÇÃO DE PROJETOS LINEARES EM CONSTRUÇÃO CIVIL ATRAVES DO METODO ESPAÇO-TEMPO

JORGE EDUARDO ZEGADA CLAURE

ESTA DISSERTAÇÃO FOI JULGADA ADEQUADA PARA A OBTENÇÃO DO TÍTULO DE

"MESTRE EM ENGENHARIA"

PECIALIDADE ENGENHARIA DE PRODUÇÃO, E APROVADA EM SUA FORMA
FINAL PELO PROGRAMA DE PÓS-GRADUAÇÃO

0.255.928-9

JFSC-BL

BANCA EXAMINADORA:

PROF. ROBERT WAYNE SAMOHYL Ph.D.
COORDENADOR DO CURSO

PROF. RICARDO MIRANDA BARCIA Ph.D.

PROF ROBERT WAYNE SAMOHYL Ph.D.

PROF. ANTÔNIO SERGIO COELHO M.Eng.

PROF. CARLOS ERNANI FRIES M.Eng

A Oscar y Maria Teresa Mis Padres

AGRADECIMENTOS

Ao Prof. Ricardo Miranda Barcia um especial agradecimento pela orientação e apoio que me concedeu na realização des te trabalho.

Aos Professores Antônio Sérgio Coelho e Robert Wayne Samohyl pelos comentários e sugestões.

A UFSC que viabilizou a realização deste trabalho.

A CAPES pelo auxílio financeiro.

A todos colegas, professores e amigos que de forma direta ou indireta auxiliaram na elaboração deste trabalho.

RESUMO

Este trabalho foi elaborado com o objetivo de dar ao Método de Planejamento e Programação Espaço-Tempo um modelo de programação matemática que permita otimizar tempos e custos de obras de construção civil lineares através do uso de computadores.

Nele estão formuladas todas as considerações matem<u>á</u> ticas que, com o uso de Programação Linear Inteira possibilitam a caracterização da totalidade dos projetos lineares que se apresentam na prática.

Com a finalidade de facilitar a implementação computacional do método foi elaborado um programa que gera a partir de dados básicos de projetos as variáveis, restrições e função objetivo no formato compatível com o pacote para solução de programação matemática utilizado.

A título de ilustração das técnicas propostas, são resolvidos dois exemplos de obras de porte médio.

ABSTRACT

In this work a mathematical programming model which allows to optimize time and costs in construction linear projects is developed.

The intiger linear programming approach adopted makes possible to solve all the different scheduling problems which arise in practical uses of the time space method.

A computer program which formats, from project data, constraints and objetive functions in a format compatible with a mathematical programming software was developed.

Two different construction problems were used to illustrade the application of the proposed model.

SUMĀRIO

Lista de Figuras	vi
Lista de Tabelas	vii
CAPÍTULO I - INTRODUÇÃO	
1.1 - INTRODUÇÃO	1
1.2 - OBJETIVO E JUSTIFICATIVA	3
1.3 - ORGANIZAÇÃO DO TRABALHO	4
CAP 1 TULO II - PROGRAMAÇÃO DE OBRAS EM CONSTRUÇÃO CIVIL	
2.1 - INTRODUÇÃO	6
2.2 - PLANEJAMENTO E PROGRAMAÇÃO DE OBRAS EM CONSTRUÇÃO CI-	
VIL	6
2.3 - DIAGRAMA DE BARRAS (GANTT)	8
2.4 - MÉTODOS PERT/CPM	10
2.5 - CUSTOS EM CONSTRUÇÃO CIVIL	14
2.6 - CONCLUSÃO	15
CAPITULO III - METODO DE PLANEJAMENTO E PROGRAMAÇÃO ESPAÇO- TEMPO	
3.1 - INTRODUÇÃO	17
3.2 - METODO DE PLANEJAMENTO E PROGRAMAÇÃO E CONSTRUÇÕES LI-	
NEARES	17
3.3 - MÉTODO ESPAÇO-TEMPO	18
3.4 - CONCLUSÕES	25

CAPÍTULO IV - FORMULAÇÃO MATEMÁTICA DO PROBLEMA	
4.1 - INTRODUÇÃO	26
4.2 - FORMULAÇÃO ORIGINAL	26
4.3 - CONSTRIBUIÇÕES À FORMULAÇÃO MATEMÁTICA	34
4.4 - CONCLUSÃO	39
CAPÍTULO V - EXEMPLOS	
5.1 - INTRODUÇÃO	40
5.2 - EXEMPLO 01 - EDIFÍCIO	41
5.3 - EXEMPLO 02 - COLETOR CENTRAL DE ESGOTOS	44
5.4 - CONCLUSÃO	57
CAPÍTULO VI - CONCLUSÕES E RECOMENDAÇÕES	
6.1 - CONCLUSÕES	58
6.2 - RECOMENDAÇÕES E FUTUROS TRABALHOS	59
BIBLIOGRAFIA	60
APÊNDICES	
APÊNDICE 1 - PROGRAMA GERADOR DE VARIÁVEIS, RESTRIÇÕES E FUN-	
ÇÃO OBJETIVO	63
A.1.1 - FORMATO DE DADOS EXIGIDO PELO PACOTE "LAND & POWELL"	64
A.1.2 - MANUAL DO USUÁRIO	68
A.1.2.1 - NOÇÕES GERAIS	68
A.1.2.2 - CARACTERÍSTICAS E LIMITES	68
A.1.2.3 - ENTRADA DE DADOS	69

APENDICE	2 -	EXEMPLO 2. ENTRADA DE DADOS DO PROGRAMA
APÊNDICE	3 -	EXEMPLO 2. SAÍDA DE DADOS GERADOS PELO PROGRAMA
		(ENTRADA DE DADOS DO "LAND AND POWELL".)
APÊNDICE	4 -	EXEMPLO 2. SAÍDA DE RESULTADOS DO "LAND AND
		POWELL". SOLUÇÃO OTIMA

LISTA DE FIGURAS

Fig.	2.3.1	-	EXEMPLO DIAGRAMA DE BARRAS	9
Fig.	2.4.1	-	EXEMPLO REDE PERT/CPM	12
Fig.	2.5.1	-	GRÁFICO DE CUSTOS	15
Fig.	3.3.1	-	TAXAS DE PRODUÇÃO	20
Fig.	3.3.2	-	FOLGAS DE TEMPO	21
Fig.	3.3.3a	-	ATIVIDADES PROGRAMADAS COM FOLGA DE TEMPO	22
Fig.	3.3.3b	_	ATIVIDADES PROGRAMADAS COM FOLGA DE DISTÂNCIA	22
Fig.	3.3.4	-	DIAGRAMA ESPAÇO-TEMPO	23
Fig.	3.3.5a	-	DIAGRAMA DE BARRAS - PROGRAMA DA CONSTRUÇÃO DE	
			UMA ESTRADA	24
Fig.	3.3.5b	-	REDE PERT/CPM DA CONSTRUÇÃO DE UMA ESTRADA	25
Fig.	3.3.5c	-	DIAGRAMA ESPAÇO-TEMPO DA CONSTRUÇÃO DE UMA ES-	
*			TRADA	25
Fig.	4.2.1	-	REPRESENTAÇÃO GRÁFICA DE UM PROCESSO CONSTRUTI-	
	•		vo	27
Fig.	4.2.2	-	REPRESENTAÇÃO GRÁFICA NO PLANO S x T DE UM PRO	
			CESSO CONSTRUTIVO	28
Fig.	5.2.1	-	DIAGRAMA ESPAÇO-TEMPO DO EDIFÍCIO DE 14 ANDARES	
			DO EXEMPLO 1. SOLUÇÃO OTIMA	47
Fig.	5.3.1	-	DIAGRAMA ESPAÇO-TEMPO DO COLETOR CENTRAL DE ES-	
			GOTOS DO EXEMPLO 2. SOLUÇÃO ÓTIMA	56

LISTA DE TABELAS

Tabela	5.2.1	-	TAXAS DE PRODUÇÃO DISPONÍVEIS PARA EXECUÇÃO DO	
			EXEMPLO 1	41
Tabela	5.2.2	-	QUANTIDADES DE TRABALHO NECESSÁRIAS PARA EXECU-	
			ÇÃO DO EXEMPLO 1	42
Tabela	5.2.3	-	TEMPOS DE INÍCIO DOS TRABALHOS DE EXECUÇÃO DAS	
			SEÇÕES DO EXEMPLO 1. SOLUÇÃO ÓTIMA	45
Tabela	5.2.4	_	EQUIPES EXECUTORAS DA OBRA DO EXEMPLO 1. SOLU-	
			ÇÃO ÓTIMA	46
Tabela	5.3.1	-	QUANTIDADE DE TRABALHO NECESS Á RIA PARA EXECUÇÃO	
			DO EXEMPLO 2	49
Tabela	5.3.2	_	TAXAS DE PRODUÇÃO DISPONÍVEIS E CUSTOS DIRETOS	
			EM UNIDADES MONETÁRIAS PARA A EXECUÇÃO DO EXEM-	
			PLO 2	49
Tabela	5.3.3	_	CUSTOS DE TROCA DE EQUIPES EM UNIDADES MONETA-	
			RIAS	50
Tabe1a	5.3.4	-	TEMPOS DE INÍCIO DOS TRABALHOS DE EXECUÇÃO DAS	
			SEÇÕES DO EXEMPLO 2. SOLUÇÃO ÓTIMA	53
Tabela	5.3.5	_	EQUIPES EXECUTORAS DA OBRA DO EXEMPLO 2. SOLU-	
			ÇÃO ŌTIMA	54
Tahela	5.3.6		CUSTOS DE TROCA. SOLUÇÃO ÓTIMA	C C

CAPITULO - I

INTRODUÇÃO

1.1 - INTRODUÇÃO

Muitos benefícios foram conseguidos até agora com a utilização de métodos científicos no planejamento, programação e controle de projetos de Engenharia Civil. A organização racional da produção proporciona a redução de tempos e custos na construção, como também aumenta a segurança do andamento das obras.

Dois métodos tem sido amplamente utilizados em construção civil, a saber: o Diagrama de Barras e o PERT/CPM.

O Diagrama de Barras é um excelente método visual e simples de ser entendido, motivos pelos quais é amplamente utiliza do. Entretanto, ele possue limitações pelo fato de não conseguir mostrar claramente as sequências e interdependências entre as atividades que devem ser realizadas para executar as obras, bem como, suas taxas de progresso nas diferentes seções dos projetos.

Os Métodos PERT/CPM, baseados em redes gráficas, utilizam arcos orientados e nós para representar atividades e interdependências conseguindo mostrar claramente a sequência construtiva lógica da execução da obra. Estes métodos consideram também nivelamento e limitação de recuros otimizando custos. Atualmente existem programas que permitem o tratamento computacional destes problemas. O PERT/CPM também apresenta limitações. Quando trabalha-se em grandes projetos com muitas atividades a sua representação torna-se ininteligível proporcionando pouca informação e difí-

cil acesso a ela (20). Pode-se ainda citar como desvantagem deste método o fato de não mostrar a taxa de progresso para atividades em diferentes seções do projeto e dar maior ênfase na minimização do tempo do que no custo, o que geralmente não ocorre na construção civil (16). A forma básica da estrutura gráfica dos Métodos PERT/CPM representa as atividades do projeto como discretas com a próxima atividade iniciando quando a atual for concluida. Entretan to, em muitos projetos construtivos a sequência das atividades não é discreta. O progresso das atividades é contínuo, em sequência, ao longo do eixo no projeto (11). Estes são os chamados projetos lineares, projetos tais quais estradas, edifícios com andares repetitivos, redes coletoras de esgoto e distribuição de água, etc.

Como os métodos anteriormente citados não satisfazem as necessidades de planejamento, programação e controle de projetos lineares, recentemente surgiram novas técnicas orientadas para tais tipos de obras. Técnicas que receberam várias denominações "Linear Scheduling Method", "Time-Space Diagram", "Flow Lines", etc, mas que, basicamente constituem um mesmo método que lembra o "Line of Balance Method" utilizado na indústria fabril, e que nós denominamos Método Espaço-Tempo.

O novo método parte de duas considerações básicas. Primeiro, o planejamento deve permitir a definição de várias equipes, cada uma realizando um tipo de trabalho ao longo do eixo do projeto, para a execução da obra. Segundo, as quantidades de recursos disponíveis devem ser determinadas para minimizar a duração ou o custo do projeto (7).

Apesar do consenso existente quanto a maior adequação do Método Espaço-Tempo com relação às outras técnicas para o planejamento, programação e controle de projetos lineares (20), praticamente não existem trabalhos que visem seus aspectos computacionais. Foi inclusive afirmado que a maior desvantagem do méto do é o fato de existir a dificuldade de implementá-lo em computador (20).

1.2 - OBJETIVO E JUSTIFICATIVA

Grande parte dos projetos de Engenharia Civil apresentam características lineares e, por este motivo, não são tratados adequadamente no seu planejamento e programação pelos métodos tradicionais. O Método Espaço-Tempo tem vantagens para construções lineares com relação a estas técnicas tradicionais pelo fato de permitir a programação das atividades em cada uma das seções dos projetos. Além do mais, por que é um método inteligível proporcionando fácil controle do andamento das obras.

Na literatura especializada tem-se apontado como a principal desvantagem do método a dificuldade do uso do computador para seu tratamento. O objetivo deste trabalho consiste em utilizar técnicas de programação matemática que permitam a fácil solução em computador do Método Espaço-Tempo. E também mostrar-se-á a aplicabilidade do método e da técnica proposta para vários tipos de projetos lineares.

Selinger (19) propôs um algoritmo baseado em progra mação dinâmica para a solução do método. Porém sua formulação é muito restrita, sendo aplicável só a um caso específico (20).

Barcia (2) propôs uma abordagem baseada em controle

otimo, discretizando o problema e usando Brogramação Linear Inteira ele chega a uma formulação básica genérica para a solução do problema. Porém esta abordagem deixa de considerar catacterísticas que se apresentam comumente nas obras bem como certos custos importantes em construção civil.

Neste trabalho se apresentarão formulações de considerações adicionais que superem as deficiências mencionadas. Assim se permitirá que o Método Espaço-Tempo possa ser utilizado para a totalidade dos projetos lineares que se apresentam na prática.

A partir desta formulação mais completa se implementará e operacionalizará o método através de um programa computacional que, a partir de dados básicos, gere as variáveis, restrições e função objetivo necessárias para a solução do problema por Programação Linear Inteira. Dado que os projetos de porte real precisam de grande numéro de variáveis e restrições. O programa permitirá a seleção pelo usuário de combinações de características construtivas que definam a obra, bem como a escolha entre otimização do tempo e/ou custo do projeto.

1.3 - ORGANIZAÇÃO DO TRABALHO

Este trabalho está dividido em seis capítulos.

O presente capítulo apresenta a motivação inicial do estudo, abordando sucintamente o conteúdo da dissertação.

O segundo capítulo introduz os conceitos básicos de planejamento e programação de obras civis, bem como seu desenvolvimento

histórico e importância. Os métodos mais utilizados até agora são brevemente descritos e analisados sob o ponto de vista da aplicação prática como os custos em construção.

No capítulo três o Método Espaço-Tempo é apresentado e suas vantagens com relação aos métodos tradicionais para o
planejamento e programação de construções lineares são discutidas.
Os fundamentos e características do método são abordados e analisa
dos com a conclusão de que a sua maior limitação é a dificuldade
de tratamento computacional.

No capítulo quatro a formulação matemática que viabiliza a solução do Método Espaço-Tempo, ou seja por programação linear inteira é abordado. Inicialmente a formulação básica proposta por Barcia (2) é considerada. A seguir, complementa-se esta formulação de maneira que o método possa ser utilizado na totalidade dos casos práticos.

No capítulo cinco, a título de exemplos práticos, são considerados dois projetos. O primeiro é um edifício de quatorze andares onde se otimiza o tempo de construção. O segundo projeto é um coletor central de esgotos para o qual se otimiza o custo da obra.

No capítulo seis são apresentadas as conclusões e recomendações.

O manual de utilização do programa desenvolvido que, a partir dos dados básicos do projeto gera as variáveis, restrições e função objetivo é apresentado no Apêndice 1.

CAPITULO - II

PROGRAMAÇÃO DE OBRAS EM CONSTRUÇÃO CIVIL

2.1 - INTRODUÇÃO

Este capítulo tem por objetivo introduzir alguns con ceitos de programação de obras, a sua importância e desenvolvimento histórico. Como foi dito no capítulo anterior, na construção ci vil, quase que exclusivamente dois métodos são utilizados para a programação de obras, a saber, o Diagrama de Barras e o PERT/CPM. Estes dois métodos serão descritos e analisados brevemente, com considerações a sua aplicação prática.

Finalmente, serão feitas considerações sobre os cu \underline{s} tos na execução de obras.

2.2 - PLANEJAMENTO E PROGRAMAÇÃO DE OBRAS DE CONSTRUÇÃO CIVIL

Na construção de obras civis, três são os principais objetivos a atingir: segurança, estética e economia. A segurança foi a primeira preocupação dos construtores desde a antiguidade. Com o decorrer do tempo e com o domínio de algumas técnicas construtivas, a estética das obras começou a ser também uma grande preocupação e, começaram a ser combinadas funções estruturais e estéticas. Nos dias de hoje o fator econômico em qualquer empreendimento tem fundamental importância. É preciso aproveitar racionalmente os recuros existentes.

Apesar do consenso cada vez maior em torno da importância do fator econômico nas construções, tem-se constatado que é mais fácil aceitar máquinas ou técnicas novas do que novos conceitos organizacionais. Ultimamente, tem-se constatado a efetividade dos conceitos organizacionais que não só garantem uma melhor relação custo/rentabilidade como também a viabilidade do em preendimento (14).

O planejamento, a programação e o controle são as três etapas de projetos que determinarão o sucesso econômico do em preendimento. O planejamento envolve um conjunto de decisões que definem os grupos de atividades que comporão a execução da obra. A programação é a ordenação estruturada de atividades e tempos indicando o início e o fim de cada atividade. O cálculo e/ou minimização de tempos e custos é realizado nesta etapa. O controle é a análise do desempenho da execução das obras comparando-o e corrigindo-o de acordo ao plano de programação inicial e/ou mudanças que se façam necessárias.

Os esforços em direção ao planejamento e a programação de obras iniciaram-se por volta de 1918 com a apresentação dos Diagramas de Gantt, hoje um método amplamente utilizado no controle de obras (Diagrama de Barras). Em 1957 Morgan Walquer, um membro da Companhia Dupont de Moure e James Kelley Jr. da Companhia Remington Rand desenvolveram e aplicaram o Método do Caminho Crítico (CPM). Paralelamente a Força Naval dos Estados Unidos em colaboração com construtores civis, desenvolvia um método de programação e controle para a produção do submarino e do míssil atômico "Polaris", que foi denominado "Program Evaluation and Review Tecnique" (PERT) (18).

2.3 - DIAGRAMA DE BARRAS (GANTT)

O Diagrama de Barras ou Diagrama de Gantt era há pouco tempo o único instrumento conhecido para a programação de obras em construção civil e, até agora continua sendo amplamente utilizado.

A utilização desta técnica pode ser descrita da seguinte maneira:

- a) Inicialmente definem-se quais as atividades¹ ne cessárias para a execução do projeto, estimando-se os tempos de duração de cada uma delas.
- b) Faz-se uma listagem das atividades de forma que cada uma seja representada por uma linha. Estabe lece-se uma ordem de execução das atividades. Ca da uma representa-se em barras, com os comprimentos em escala representando as durações das atividades. As barras são colocadas ao longo de uma escala de tempos comum para todas as atividades. (Fig. 2.3.1)
- c) Faz-se da escala de tempos uma escala de dias úteis fazendo coincidir esta escala com a data de iniciação dos trabalhos e ajusta-se as posições das barras de maneira que representem o início e o fim de cada atividade. Se a data de finalização no projeto é satisfatória o diagrama

No contexto deste trabalho se denominara atividade os trabalhos que executados no seu conjunto permitirão realização total da obra.

				ANO	1985	١,,					4	ANO 1986	986			
ATIVIDADES	02	90	07	80	60	0	=	12	ō	02	03	90	05	06	20	80
LIMPEZA																
FABRICAR TELHADO PREMOLDADO																
FUNDAÇÕES						[2]								-		
PILARES										•	-					
LEVANTAR TELHADO										6						
PAREDES							7									
PISOS		:														
APARELHOS E INSTALAÇÕES									Build							
LIMPEZA FINAL																4

Fig. 2.3.1 - EXEMPLO DIAGRAMA DE BARRAS

é aceito. Caso contrário se intensificam os trabalhos de algumas atividades consequentemente reduzindo o comprimento das respectivas barras, e se deslocam barras em direção a data de início do projeto, até obter uma data de finalização da obra compatível com as exigências do projeto (18).

A partir desta estruturação gráfica, variáveis adicionais para melhorar a potencialidade do método podem ser efetua das (16).

O Diagrama de Barras é um excelente método visual que pode ser diretamente compreendido pelo pessoal da obra. Isto porque é simples e inteligível (14). Como desvantagens, ele não mostra claramente as relações entre as atividades nem o seu sequen ciamento, suas interdependências, bem como, as suas taxas de progresso da execução (20). Não pode ser dito que, por estes motivos, o Diagrama de Barras não tenha utilidade na prática, pois ele é muito utilizado como complemento de outras técnicas mais complexas.

2.4 - MÉTODOS PERT/CPM

A partir de 1960, os métodos PERT/CPM, vem sendo ex tensivamente aplicados na construção civil (18) constituindo-se até o momento nos métodos mais utilizados, pela sua maior potencia lidade na programação de obras.

A seguir se fará uma breve descrição da utilização do método:

- a) Inicialmente determinam-se as atividades componentes da obra, seu número e duração respectivas, podendo-se inclusive considerar, estas durações, como variáveis aleatórias. Neste caso estima-se a duração otimista, a mais provável, e a pessimista e assume-se que as durações são distribuídas de acordo com uma distribuição de probabilidade beta.
- b) Estabelecem-se as sequências e interdependências tecnológicas e organizacionais entre as atividades.
- c) Faz-se uma representação gráfica contendo as atividades e interdependências através de arcos orientados e nos. Os nos representam as atividades e os arcos as interdependências (ou vice-versa) (Fig. 2.4.1).
- d) Faz-se uma análise de tempos e custos determinan do o caminho crítico da rede e as atividades que o constituem. Estas atividades, denominadas críticas, não poderão sofrer atrasos, pois estes in fluiram diretamente no tempo final de execução do projeto. As outras atividades (não críticas) podem ser executadas com folgas, isto é, poderão sofrer atrasos sem afetar o tempo final do projeto.

Além do que foi exposto acima, o método permite a análise de utilização e nivelamento de recursos. A redução da duração total do projeto pode ser feita através de uma análise de

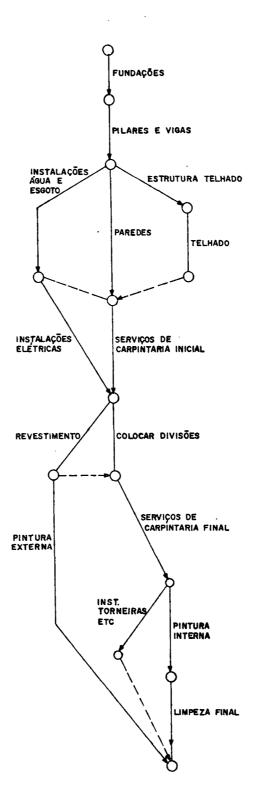


Fig. 2.4.1 - EXEMPLO REDE PERT/CPM

custo a qual indicará quais atividades devem ser aceleradas. A duração ótima do projeto, ou seja, a realização do projeto com um custo mínimo, também pode ser determinada.

Atualmente existem programas computacionais que vi \underline{a} bilizam o tratamento destes métodos por este meio.

Os Métodos PERT/CPM são poderosos instrumentos de programação de obras, principalmente para projetos que apresentam duas características básicas: a) O número de atividades é proporcional a complexidade do projeto e b) As atividades apresentam uma clara interdependência, o que define diretamente o caminho de conclusão do projeto (7).

Existem projetos na construção que caracterizam-se por estar compostos por unidades repetitivas que não apresentam es tas características básicas exigidas para a utilização prática dos Métodos PERT/CPM (7).

Quando trabalha-se em grandes projetos, a representação dos métodos PERT/CPM torna-se ininteligível proporcionando pouca informação ou difícil acesso a ela por parte dos executores da obra. Existem autores (5) que afirmam que nas duas últimas décadas a indústria de construção tentou utilizar variações do PERT/CPM obtendo resultados insatisfatórios. Isto, principalmente pela incompatibilidade da essência dos processos construtivos com a filosofia dos métodos. Além do mais, se alguns construtores utilizam o PERT/CPM, é somente para satisfazer as exigências do cliente, sendo entretanto os projetos administrados sem o uso desta ferramenta.

2.5 - CUSTOS EM CONSTRUÇÃO CIVIL

Na construção civil se consideram os custos dos produtos como compostos por duas espécies de custos: os custos indiretos e os custos diretos.

Os custos indiretos são aqueles que não tem origem diretamente na execução de uma atividade específica. Além do mais eles estão relacionados com o tempo de execução da obra. Estes cus tos consistem principalmente nos honorários da inspeção e direção da obra bem como no aluguel de máquinas, equipamentos, instalações e outros que a empresa construtora incorre mesmo que a obra esteja parada. A curva (a) (Fig. 2.5.1) mostra as variações dos custos in diretos com o tempo.

Os custos diretos dependem diretamente da execução de uma atividade e podem-se referir a toda a obra ou a cada atividade em particular. Estes custos caracterizam-se pelo fato de deixarem de existir sempre que a tarefa deixe de ser realizada. O custo direto geralmente cresce com a intensificação nos trabalhos para a realização da atividade, consequêntemente com a diminuição do tempo de execução da atividade como mostra a curva (b) (Fig. 2.5.1).

O custo total da obra é o resultado da soma dos custos diretos e indiretos ocorridos na obra. Curva (c) (Fig. 2.5.1).

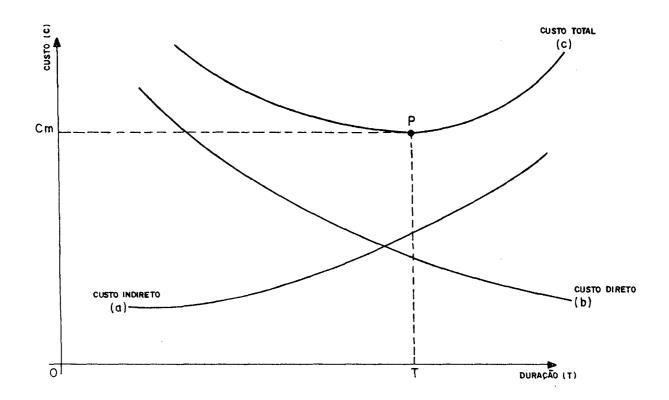


Fig. 2.5.1 - GRÁFICO DE CUSTOS

2.6 - CONCLUSÃO

Neste capítulo foram apresentados os dois métodos mais amplamente utilizados no planejamento, programação e controle de obras de construção civil: O Diagrama de Barras e o PERT/CPM.

O Diagrama de Barras é um excelente método visual e simples de ser entendido, Mas, ao não mostrar as interdependências entre as atividades, não é o mais indicado para a efetiva programação de obras.

O PERT/CPM é o mais aprimorado dos métodos tradicionais. Quando trabalha-se projetos com muitas atividades ou com atividades repetitivas torna-se ininteligível perdendo a representatividade do processo construtivo.

No próximo capítulo um outro método que se mostra mais apropriado para certo tipo de projetos, o Método Espaço-Tempo, será apresentado.

CAPITULO - III

MÉTODO DE PLANEJAMENTO E PROGRAMAÇÃO ESPAÇO-TEMPO

3.1 - INTRODUÇÃO

No capítulo anterior, o Diagrama de Barras e o PERT/CPM foram apresentados. Este capítulo tem por objetivo apresentar outra técnica em muitos casos mais adequada para a programação de obras com atividades repetitivas. (Ex.: Estradas, redes coletoras, etc): O Método Espaço-Tempo.

3.2 - MÉTODOS DE PLANEJAMENTO E PROGRAMAÇÃO E CONSTRUÇÕES LINEARES

Entende-se por construções lineares aquelas que podem ser executadas por várias equipes, cada uma definida e especia lizada em um trabalho específico, que sequencialmente realizam atividades repetitivas em cada seção do projeto. As atividades ou tarefas são progressivamente executadas pelo deslocamento das respectivas equipes ao longo do eixo imaginário do projeto. Ex.: Construção de estradas, edifícios com andares repetitivos, redes de distribuição de água, etc.

Como foi mencionado no capítulo anterior, o Diagrama de Barras apesar das suas vantagens não mostra claramente as re lações tecnológicas e organizacionais entre as atividades que compõem os projetos (20). Só com a utilização do Diagrama de Barras um projeto não pode ser efetivamente programado e gerenciado. Quando trabalha-se na programação de projetos lineares, a potencialidade dos métodos PERT/CPM é reduzida, pois estes proporcionam

pouca informação do desempenho das equipes que executam as ativida des repetitivas ao longo do eixo imaginário do projeto. Em projetos com muitas atividades a rede gráfica torna-se complexa e ininteligível (20). O número de atividades cresce consideravelmente quando intenta-se discretizar tarefas contínuas, desencorajando muitos construtores pelo esforço requerido para desenvolver e trabalhar redes PERT/CPM. As taxas de progresso para as atividades nas diferentes seções do projeto não são mostradas por esses métodos (11).

O fato que os métodos "tradicionais" de planejamento e programação de obras não constituem ferramentas adequadas para projetos lineares, têm levado ao recente surgimento de novas técnicas para dirigir tais atividades (3).

3.3 - METODO ESPAÇO-TEMPO

A origem exata do Método Espaço-Tempo não é clara, mas lembra a filosofia básica da técnica "Line of Balance"(11). Este último método foi desenvolvido pela Força Naval dos Estados Unidos no início dos anos 50. Suas primeiras aplicações foram no controle da produção da indústria manufatureira onde o objetivo é o de programar o fluxo das linhas de produção (11).

Várias adaptações e transformações foram realizadas para aplicar o método à obras de Engenharia Civil. Estas várias adaptações foram denominadas de "Linear Scheduling Method"(11), "Time-Space Scheduling Method"(20), "Flow Lines"(3), etc. Ressaltase que estes são diferentes nomes dados a um mesmo método que, neste trabalho, denominaremos de Método Espaço-Tempo.

Para o método ser apresentado é necessária a introdução de alguns elementos ou conceitos básicos, ou seja:

- a) Deve-se determinar as seções ou unidades repetitivas nas quais o projeto a ser programado se rá dividido.
- b) A análise do projeto deve permitir a definição das atividades contínuas que permitirão a total execução da obra bem como as relação as tecnológicas e organizacionais entre as equipes que irão executá-la.
- c) O método é representado graficamente por um grama espaço versus tempo, isto é, por um sistema de eixos cartesianos no qual a abscissa mos tra os tempos e ordenada o espaço. Os pontos re presentados neste sistema cartesiano medem a taxa de progresso no tempo das equipes do trabalho. A programação deve ser feita em uni dades de tempo adequadas. Usam-se dias, ou meses dependendo da duração do projeto do nível de detalhamento exigido. A programação tempo pode ainda ser feita baseando-se em calen dário considerando feriados e fins de semana. espaço pode ser medido de várias formas. Em edifícios, a forma mais apropriada seria considerar o eixo das distâncias perpendicular aos Em outros tipos de projetos pode-se medir unidades construtivas (ex.: Conjuntos residenciais). Em estradas, redes coletoras e redes de

distribuição de água, o eixo das distâncias acom panha o traçado do projeto.

d) Definem-se equipes especializadas de trabalho executoras das atividades contínuas, estimandose várias taxas de produção para as equipes poníveis como função dos tipos de atividades, equipamentos, características, condições de tra balho, etc. A taxa de produção de uma determinada atividade r_i é utilizada para plotar gresso desde sua localização s_1 , no tempo t_1 até sua localização final s_2 no tempo t_2 . As sas capacidades de produção são indicadas direta mente pelas tangentes do ângulo que mede clinação das linhas plotadas (Fig. 3.3.1).

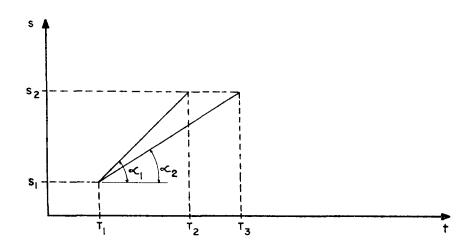


Fig. 3.3.1 - TAXAS DE PRODUÇÃO - A inclinação das linhas representa a capacidade produtiva das equipes. A capacidade α_1 é maior que α_2 pois permite executar a mesma seção (s_2) em tempo menor (t_2).

e) As taxas de produção numa mesma atividade podem variar dependendo das características do projeto. Na figura 3.3.2 a taxa de produção para a atividade i da seção 1, r_1^i , é menor que a da segunda seção r_2^i . O progresso das atividades pode ser interrompido intencionalmente criando-se folgas de tempo entre o início dos trabalhos de uma equipe em determinada seção e a finalização dos mesmos na seção anterior. Isto serve para ca racterizar, por exemplo, manutenção de equipamen tos, cura de concreto, etc. Na figura 3.3.2, Et e Et mostram graficamente esta ocorrência (11).

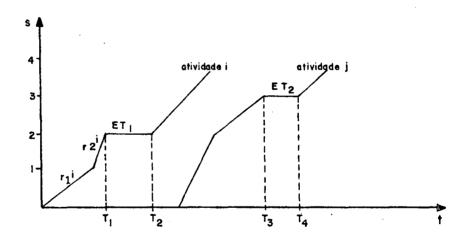
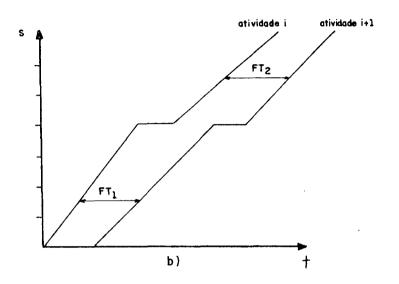


Fig. 3.3.2 - FOLGAS DE TEMPO

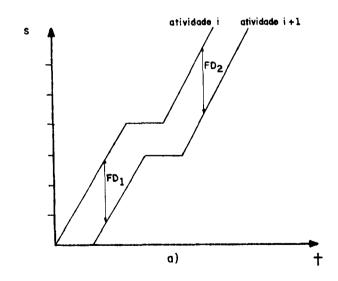
f) Folgas de tempo e/ou distância também podem ser definidas segundo as características tecnológicas e organizacionais de projeto, determinando ou regulando distâncias ou intervalos de tempo que deverão separar duas equipes consecutivas.

numa mesma seção. Na figura 3.3.3a ${\rm FT}_1$ e ${\rm FT}_2$ representam folgas de tempo entre as atividades i e i+1 e na figura 3.3.3b ${\rm FD}_1$ e ${\rm FD}_2$ folgas de distância (11).



 FT_1 = folga de tempo entre atividades consecutivas.

Fig. 3.3.3a - ATIVIDADES PROGRAMADAS COM FOLGAS DE TEMPO(11)



 ${
m FD}_1$ = folga de distância entre atividades consecutivas.

Fig. 3.3.3b - ATIVIDADES PROGRAMADAS COM FOLGAS DE DISTÂNCIA (11).

h) Linhas representando o desempenho das equipes em cada seção devem ser plotadas no sistema de eixos, fazendo um balanceamento de todo o proces so de produção. Este balançamento indicará a otimização do tempo ou custo da execução da obra através da escolha adequada de tempo e equipes executoras para cada atividade e seção de projeto (Fig. 3.3.4).

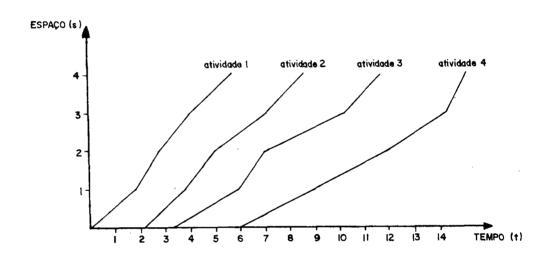


Fig. 3.3.4 - DIAGRAMA ESPAÇO-TEMPO

As vantagens do Método Espaço-Tempo são claras. Ele é simples e altamente inteligível, mostrando visualmente o andamen to da obra para cada seção de projeto, bem como as interrelações entre as diferentes atividades. Ele proporciona mais informação so bre a obra do que o Diagrama de Barras (mostra interdependências). Para projetos lineares oferece mais vantagens que o PERT/CPM, principalmente sob o aspecto da visualização (16).

Os Métodos PERT/CPM são ferramentas mais poderosas em projetos com atividades discretas. Porém em atividades contínuas

o Método Espaço-Tempo é mais efetivo pois permite visualizar o processo de execução do projeto (11).

As figuras 3.3.5 representam graficamente as programações de um projeto linear simples através do Diagrama de Barras, do PERT/CPM e do Método Espaço-Tempo para construção de uma estrada. Destas representações podem-se observar claramente as van tagens representativas do método no que se refere a projetos lineares.

A maior desvantagem citada na literatura especializada para o método é a dificuldade de viabilizar seu tratamento em computadores. Selinger (19) fez o primeiro esforço para solucionar este problema propondo um modelo matemático que utiliza programação dinâmica. Porém sua formulação é muito restrita, sendo aplica vel só a um caso específico.

	ATIVIDADES	MESES											
	ATTVIDADES	ı	2	3	4	5	6	7	8	9	10	П	
A	TRAÇADO E LIMPEZA	7777	7///	////	(1//)								
В	MOVIMENTO DE TERRA		7777	7777	7777	7777	7777	7772					
С	CONST. DE DRENAGEM				7777	77777	7/7//	////					
D	BASE					-31-1111	7777	////	////	7777	////		
Ε	PAVIMENTAÇÃO							7777	7777	////	/////	////	

Fig. 3.3.5a - DIAGRAMA DE BARRAS-PROGRAMA DA CONS-TRUÇÃO DE UMA ESTRADA

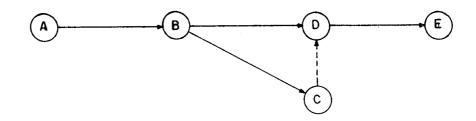


Fig. 3.3.5b - REDE PERT/CPM DA CONSTRUÇÃO DE UMA ESTRADA

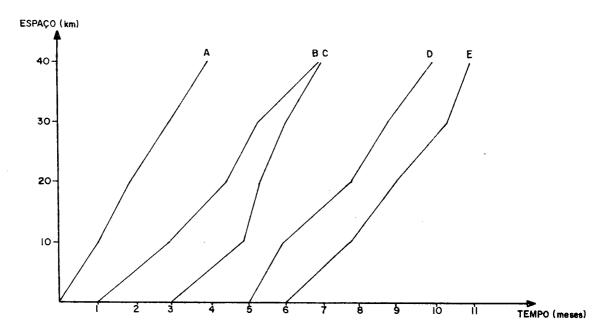


Fig. 3.3.5c - DIAGRAMA ESPAÇO-TEMPO DA CONSTRUÇÃO

DE UMA ESTRADA

3.4 - CONCLUSÕES

O Método de Planejamento e Programação Espaço-Tempo tem vantagens com relação às técnicas tradicionais para o tratamen to de obras civis que possuem atividades contínuas ou repetitivas. Isto porque, ele permite a programação de atividades em cada uma das seções dos projetos e além do mais é um método altamente inteligível proporcionando um fácil controle da execução de obras.

CAPITULO - IV

FORMAULAÇÃO MATEMÁTICA DO PROBLEMA

4.1 - INTRODUÇÃO

Este capítulo tem por objetivo apresentar a abordagem que permite o tratamento computacional do Método Espaço-Tempo.

Inicialmente (na seção 4.2) mostra-se a formulação básica original proposta por Barcia que permite o tratamento matemático do problema. Na seção seguinte propõem-se considerações adicionais e complementares que tem por objetivo consolidar e ampliar a aplicabilidade do sistema.

4.2 - FORMULAÇÃO ORIGINAL

Barcia visualizou os processos construtivos como sistemas dinâmicos que evoluem com o tempo, evolução esta passível de modificações. Esta abordagem pode ser caracterizada graficamente plotando num sistema de eixos cartesianos, tempo (t), (s) e produção acumulada (p), uma curva que representa o comporta mento destas variáveis durante o desenvolvimento do proceso construtivo (Fig. 4.2.1). Esta curva plotada no espaço pode ser projeta da no plano espaço-tempo incorporando em cada unidade de distância uma quantidade de trabalho. Isto pode ser feito pelo fato que a quantidade de trabalho pode ser associada com a distância. Mas especificamente, dada uma distância pode-se determinar a quantidade necessária de trabalho que as equipes devem realizar até atingir aquela distância (Fig. 4.2.2). Observe que existe a consideração de que o movimento da(s) equipe(s) de trabalho é numa só direção (a partir da origem). Então considera-se de que os elementos que afetam o tempo para atingir cada distância são as taxas de produção e as quantidades de trabalho requeridas ao longo do eixo s.

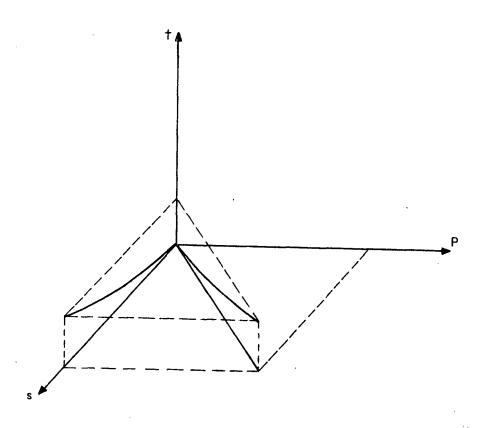


Fig. 4.2.1 - REPRESENTAÇÃO GRÁFICA DO PROCESSO CONS TRUTIVO.

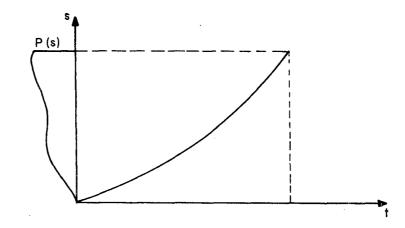


Fig. 4.2.2 - REPRESENTAÇÃO GRÁFICA NO PLANO s x t

DE UM PROCESSO CONSTRUTIVO.

Com base na teoria do Controle Ótimo, Barcia formulou o problema com o objetivo de otimizar os recursos a serem utilizados no processo construtivo. Fazendo-se, por exemplo:

Min
$$\int_{s_2}^{s_1} (C_{I} t(s) + C_{D} r(s)) d_{s}$$
 (4.1)

Sujeito a:

$$\frac{dt(s)}{ds} = w(s) r(s)$$
 (4.2)

$$t(s_1) = 0 (4.3)$$

$$T_{\min}(s) \leqslant t(s) \leqslant T_{\max}(s)$$
 (4.4)

onde:

 s_1 , s_2 representam as distâncias de início e do fim do projeto,

t(s) é o tempo necessário para se atingir a distância s;

- w(s) é a quantidade de trabalho a ser executada na distância s;
- r(s) é a taxa de produção na distância s;

 C_{T} são os custos indiretos do projeto;

 C_{D} são os custos diretos;

t(s,) é o tempo de início dos trabalhos;

t(s₂) é o tempo de finalização dos trabalhos e;

 $T_{\min}(s)$ e $T_{\max}(s)$ são os limites impostos ao início e ao fim da execução dos trabalhos na distância s.

A equação (4.2) é o que se chama de dinâmica do processo. Ela descreve como varia o tempo necessário a execução dos serviços com a quantidade de trabalho e taxa de produção.

A condição de que os trabalhosiniciem-se (por exemplo) no tempo 0, $\acute{\rm e}$ dada pela equação (4.3).

A equação (4.4) estabelece restrições relacionadas com o tempo de execução (por exemplo normas construtivas que devem ser obedecidas).

Pelo fato de que os processos construtivos envolvem quantidades discretas, estes sistemas de produção são representados mais fielmente usando-se uma versão discreta do modelo acima. Fazendo-se esta discretização na variável distância obtém-se um problema de programação matemática. Para uma equipe, o problema poderá ser:

minimizar
$$\sum_{k=1}^{n} (C_{I} t_{N} + C_{D} r_{k})$$
 (4.5)

Sujeito a:

$$t_{k+1} - t_k = W_k r_k$$

$$t_0 = 0$$

A partir desta formulação pode-se definir:

$$t_{k+1}^{i} = t_{k}^{i} + W_{k}^{i} r_{k}^{i} \quad k = 1, 2, ...N$$
 (4.6)

onde t_k^i representa o tempo de início dos trabalhos da equipe i na seção k, w_k^i é a quantidade de trabalho necessário para a execução de toda a seção k, a variável r_k^i é a taxa de produção a ser escolhida para a equipe i na seção k e N é o número de seções no qual o projeto será dividido.

Para alguns projetos pode ser necessário generalizar-se a equação (4.6) adicionando-se um elemento s_k^i que representa a folga de tempo entre o fim dos trabalhos na seção k e o início dos trabalhos na seção k+1, numa determinada atividade i, ou seja:

$$t_{k+1}^{i} = t_{k}^{i} + w_{k}^{i} r_{k}^{i} + S_{k}^{i}$$
 $k = 1, 2, ...N$ (4.7)

Para um projeto genérico poder-se-ia representar a dinâmica de todas as equipes, fazendo-se:

$$t_{k+1}^1 = t_k^1 + w_k^1 r_k + S_k$$
 k= 1, 2, ... N

$$t_{k+1}^{2} = t_{k}^{2} + w_{k}^{2} r_{k}^{1} + S_{k}^{2} \qquad k = 1, 2, ...N$$

$$\vdots \qquad \vdots \qquad \vdots \qquad \vdots \qquad \vdots$$

$$t_{k+1}^{i} = t_{k}^{i} + w_{k}^{i} r_{k}^{i} + S_{k}^{i} \qquad k = 1, 2, ...N$$

$$\vdots \qquad \vdots \qquad \vdots \qquad \vdots$$

$$t_{k+1}^{n} = t_{k}^{n} + w_{k}^{n} r_{k}^{n} + S_{k}^{n} \qquad k = 1, 2, ...N,$$

$$(4.8)$$

onde t_1^1 é o tempo de início dos trabalhos da equipe 1, e n é o número de equipes de trabalho contínuo necessários para concluir todo o projeto.

Em algumas obras pode ser exigida uma data limite para o término dos trabalhos. Neste caso, o tempo de conclusão da obra, t_N^n não poderá exceder uma data limite T_f , faz-se:

$$t_{N}^{n} \leqslant T_{f} \tag{4.9}$$

Diferentes tipos de obras podem exigir várias outras características. Algumas tecnologias construtivas exigem que uma equipe não possa iniciar os trabalhos de uma determinada seção se a equipe predecessora não concluiu nessa seção suas atividades. Por exemplo, alvenaria não pode ser executada simultaneamente com estruturas. Assim:

$$t_{k}^{j} \ge t_{k+1}^{i}$$
 $i = 1, 2, ...; n-1$
 $j = i+1$ $k = 1, 2, ... N-1,$ (4.10)

permite que se leve em conta esta característica.

O início das atividades das equipes na primeira seção do projeto deve ser sequenciada com:

$$t_1^j \ge t_1^i, j = i+1$$
 $i = 1, 2, ...; n-1$ (4.11)

Em alguns tipos de projetos é necessária a utilização de folgas de tempos entre as equipes de trabalho.

Estas folgas podem ser consideradas fazendo-se:

$$t_k^j - t_k^i \ge b_k^{ij}$$
 $i = 1, 2, ..., n-1$
 $i = j+1$ $k = 1, 2, ..., N,$ (4.12)

onde b_k^{ij} é o tempo de folga mínimo requerido entre as equipes $\,i\,$ e $\,i\,$ j para a seção $\,k\,$.

Os tamanhos das equipes (compostas por diferentes configurações homem-equipamentos) que realizarão os trabalhos deverão ser escolhidas dentre as diferentes disponíveis para cada tipo de atividade, a fim de otimizar o consumo de recursos. Para tal, as taxas de produção das equipes são restringidas entre os seus valores limite fazendo-se:

$$r_{\min}^{i} \leqslant r_{k}^{i} \leqslant r_{\max}^{i}, \quad i=1, 2, ...n$$
 (4.13)

onde r_k^i é a taxa de produção da equipe i que pode assumir valores no intervalo $\left[r_{max}^i, r_{min}^i\right]$, cujos limites são respectivamente as taxas de produção máximas e mínimas.

Certos projetos podem exigir (por razões econômicas, tencológicas, etc) que a capacidade de produção de cada

DIADISADAIGO DEDAGRAGA 33

equipe seja modificada em algumas seções. Neste caso pode-se definir a equação a seguir:

$$t_{k+1}^{i} = t_{k}^{i} + W_{k}^{i} r_{k}^{i} + W_{k}^{i} e_{k}^{i}$$
 $i = 1, 2, ...n$ $k = 1, 2, ...N$ (4.14)

onde e_k^i a troca de capacidade de produção da equepe i na seção k. Definindo como ℓ_i o número de equipes (com diferentes taxas de produção) disponíveis para a atividade i. Com o objetivo de efetuar a escolha de uma só equipe para cada atividade em cada seção tem-se as equações a seguir:

$$\delta_{1}^{i} r_{k}^{i} + \delta_{2}^{i} r_{k}^{i2} + \dots + \delta_{\ell_{1}}^{i} r_{k}^{i\ell_{1}} = r_{k}^{i} \quad k = 1, 2, \dots, N$$

$$\delta_{1}^{i} + \delta_{2}^{i} + \dots + \delta_{\ell_{1}}^{i} = 1 \qquad i = 1, 2, \dots, n \qquad (4.15)$$

onde:

$$\delta_{\mathbf{j}}^{\mathbf{i}} = 0 \text{ ou } 1, \forall \mathbf{i}, \mathbf{j}.$$

Observe que a formulação acima (4.15) faz do sistema um problema de Programação Linear Inteira.

Barcia propôs duas funções objetivo para solucionar o problema, a primeira otimiza o tempo de execução. A outra otimiza o custo da obra. Estas funções objetivo são respectivamente:

Min
$$(P_N t_N^n + \sum_{i=1}^n r_i)$$
 (4.16)

ou

Min
$$(C_{I} t_{N}^{n} + \sum_{i=1}^{n} \sum_{j=1}^{\ell i} C_{Dj}^{i} \delta_{j}^{i})$$
 (4.17).

onde P_N e uma penalidade para dar prioridade à otimização do tempo à das taxas de produção e C_{Dj}^i e o custo de execução (direto) da atividade i pela equipe j.

4.3 - CONSTRIBUIÇÕES À FORMULAÇÃO MATEMÁTICA

A formulação de Barcia exposta no item anterior, não considera alguns aspectos que se apresentam comumente nas obras de construção civil. Acrescente-se que ela também deixa de considerar a ocorrência de certos custos que podem se tornar determinantes na programação das obras. A seguir se formularão algumas considerações sobre estes problemas com a finalidade de ampliar e consolidar a aplicabilidade computacional do Método de Programação Espaço-Tempo.

Existem alguns tipos de obras, nas quais se apresen tam equipes que devem-se deslocar ao longo do eixo das distâncias, em sentido contrário à orientação natural das outras equipes. Nos edifícios altos, por exemplo, as equipes de pintura exterior se deslocam no seu trabalho de cima para baixo em sentido contrário as outras equipes que trabalham de baixo para cima. Neste caso as equações de programação do tempo destes equipes devem ser:

$$t_{k-1}^{j} = t_{k}^{j} + (-w_{k}^{j})(-r_{k}^{j})$$
 $k = N, N-1,...1$ (4.18)

e

$$t_k^j \ge t_N^i$$

nas quais j é a equipe que deverá se deslocar em sentido contrário as demais. Observe que a equipe i é a que determinará o início do

trabalho da equipe j na seção N. As consderações das quantidades de trabalho e taxas de produção negativas devem ser entendidas em termos de programação matemática já que fisicamente carecem de sentido.

Muitas vezes precisa-se otimizar o custo da obra, considerando a possibilidade de troca do tamanho das equipes (isto é taxas de produção). Barcia não considerou os custos decorrentes de trocas de equipes, por exemplo, transporte de homens e equipamentos. alteração de rotinas de trabalho, etc. Estes custos podem tornar-se determinantes na escolha da troca ou não de equipes, fato que torna sua consideração imprescindível. Para resolver este problema, duas formulações envolvendo duas técnicas diferentes são propostas neste item. Estas duas soluções alternativas tem caracte rísticas diferentes apresentando maiores ou menores vantagens na implantação computacional, pois elas se diferenciam na sua maior ou menor geração de variáveis e restrições.

A primeira solução está baseada numa técnica proposta por Vanelli (21) para solucionar problemas de Programação Quadrática (0-1). Suponha que se esteja analisando a troca de equipes da seção k para a seção k+1 para determinada atividade.

Sejam P= 1, 2,... ℓ_i as equipes disponíveis para a execução da seção k.

q= 1, 2,... ℓ_i as equipes disponíveis para a execução da seção k+1. Faca:

$$A_{kp}^{i} \delta_{kp}^{i} \geqslant Z_{kp}^{i}$$

$$\sum_{q=1}^{\ell_{\mathbf{i}}} a_{kp}^{\mathbf{i}p} \delta_{k+1}^{\mathbf{i}q} \geqslant Z_{kp}^{\mathbf{i}},$$
(4.19)

$$\sum_{q=1}^{\ell_i} a_{kq}^{ip} \delta_{k+1}^{iq} - A_{kp}^{i} (1 - \delta_{kp}^{i}) \leqslant Z_{kp}^{i}$$

onde

$$A_{kp}^{i} = \sum_{q=1}^{\ell_{i}} a_{kq}^{ip}$$

е

$$p=1, 2, \ldots \ell_i$$

$$i = 1, 2, ... n$$

$$k = 1, 2, ... N-1.$$

Nestas restrições a_{kq}^{ip} representa custo de troca da equipe p pela equipe q entre a seção k e a seção k+1 na atividade i. Z_{kp}^{i} é a variável que assumirá o valor dos custos decorrentes da troca escolhida pelo sistema através das variáveis $\delta_k^{i\ell}$ já consideradas em for mulação anterior (4.15). Sendo o objetivo minimizar os custos da obra, na função objetivo deverá ser incluído o termo a seguir:

$$\sum_{i=1}^{n} \sum_{k=1}^{N-1} \sum_{p=1}^{\ell} z_{kp}^{i}$$
(4.20)

A utilização desta técnica gera $\sum\limits_{i=1}^{n}\ell_{i}$ (N-1) variáveis reais e $\sum\limits_{i=1}^{n}(\ell_{i})^{2}$ (N-1) restrições a serem adicionadas as jã existentes no problema sem trocas de equipe.

A segunda formulação proposta para chegar a solução do problema se baseia na utilização das propriedades dos números binários e números inteiros (0-1). Esta solução consiste em atribuir

um número com base dois a cada $\delta_k^{i\ell}$ i e a partir das domas das comb<u>i</u> nações possíveis identificar qualquer troca de equipe efetuada juntamente com o custo desta troca.

$$2^{0} \quad \delta_{k}^{i_{1}} + 2^{1} \quad \delta_{k}^{i_{2}} + \dots + 2^{\ell_{i}-1} \quad \delta_{k+1}^{i_{\ell_{i}}} + 2^{\ell_{i}} \quad \delta_{k+1}^{i_{1}} + 2^{\ell_{i}+1} \quad \delta_{k+1}^{i_{2}} + \dots + 2^{\ell_{i}+1} \quad \delta_{k+1}^{i_{2}} + \dots + 2^{\ell_{i}-1} \quad \delta_{k$$

onde

$$\gamma_k^{i_1} + \gamma_k^{i_2} + \ldots + \gamma_k^{i_{\ell_i}} = 1$$

е

$$\gamma_k^{iu} = 0$$
 ou 1, \forall i, k, u

$$k=1, 2, ... N-1, i=1, 2,...n e u=1, 2,...\ell_i^2$$

Os valores encontrados para γ_k^{iu} (0-1) determinarão qual foi a troca ótima escolhida. Como deve-se minimizar todos os custos da obra inclui-se na função objetivo o termo:

$$\sum_{i=1}^{n} \sum_{k=1}^{N-1} \sum_{u=1}^{\ell_i^2} C_k^{iu} \gamma_k^{iu}$$
(4.22)

onde C_k^{iu} é o custo de troca das equipes.

São geradas por esta técnica 2(N-1)n restrições e $\sum_{i=1}^{n} \ell_i^2$ (N - 1) variáveis inteiras a mais do que o problema sem trocas de equipe.

Como pode ser observado, a primeira solução proposta gera mais restrições que a segunda. Por outro lado ela gera me nos variáveis e só variáveis reais. Já a segunda gera variáveis inteiras (0-1).

Na otimização do tempo e/ou custo no Método de Programação Espaço-Tempo, pode ser necessário que se tenha a flexibilidade de permitir a geração automática de folgas de tempo entre o início dos trabalhos de uma seção e a finalização dos mesmos na seção anterior. Estas folgas podem significar equipes paradas durante intervalos de tempo. Isto acarretaria custo adicional a ser considerado. Neste caso, todas as equações do tipo:

$$t_{k+1}^{i} = t_{k}^{i} + r_{k}^{i} w_{k}^{i}$$
 (4.23)

deve ser adicionada uma variável \textbf{V}_k^i e, incorporar na função objetivo o termo:

$$\sum_{i=1}^{n} \sum_{k=1}^{N} \sum_{u=1}^{\ell} C_{Pk}^{iu} V_{k}^{i} \delta_{k}^{iu}$$
(4.24)

onde C^{iu}_{Pk} é o custo da equipe u na seção k da atividade i quando não está trabalhando e V^i_k representa as folgas em questão.

4.4 - CONCLUSÃO

Neste capítulo foram desenvolvidas formulações que permitem a consideração de diversas características construtivas que aparecem numa variedade de situações práticas. Estas formulações resolvem os aspectos computacionais relacionados com o Método Espaço-Tempo.

CAPITULO - V

EXEMPLOS

5.1 - INTRODUÇÃO

No capítulo anterior, foram formuladas matematicamente uma série de considerações que viabilizam a solução do Méto do de Programação de Obras Espaço-Tempo utilizando técnicas de programação matemática.

Neste capítulo, com o objetivo de mostrar na prática a viabilidade da solução proposta, são considerados, processa dos e solucionados dois projetos.

Inicialmente, é estudado o projeto de um edifício de quatorze andares. O objetivo da programação deste projeto é minimizar o tempo de execução da obra. O segundo exemplo, tem por objetivo, minimizar o custo de execução da obra de um coletor central de esgotos.

Como foi dito no capítulo anterior, a programação de uma obra através do Método Espaço-Tempo é formulada como um problema de Programação Linear Inteira. Para a solução deste problema deve ser utilizado um pacote computacional especializado no tratamento de problemas de programação matemática deste tipo.

Considerando o grande número de restrições e variáveis necessárias às formulações propostas, criou-se um programa computacional (apêndice 1) que gera, a partir de dados do projeto, as várias restrições e função objetivo num formato de entrada de dados compatível com o exigido pelo pacote computacional escolhido (Land & Powell)(13). O programa desenvolvido permite a utilização prática das soluções propostas pois está estruturado para minimizar o trabalho de entrada de dados e para viabilizar a utilização do método por pessoas sem formação em programação matemática.

5.2 - EXEMPLO 0.1 - EDIFICIO

Neste exemplo, é considerado um edifício de quatorze andares. O projeto foi dividido em oito atividades que deverão ser executadas nas suas quinze seções, sequencialmente por equipes de trabalho a serem escolhidas para cada seção.

A tabela 5.2.1 mostra as equipes disponíveis para realizar cada atividade. Na tabela 5.2.2 são mostradas as atividades e as quantidades de trabalho necessárias para executar cada seção da obra.

EQUIPE	TAXAS DE PF	RODUÇÃO DIS	PONÍVEIS
	1	2	3
A - Estrutura	1.00	0.85	0.65
B - Alvenaria	1.10	0.80	0.60
C - Instalações Elétri- ca e Sanitárias	1.00	0.70	0.55
D - Revestimentos	1.00	0.80	0.65
E - Pisos	0.95	0.85	0.50
F - Aparelhos	1.00	. 0 6.5	0.45
G - Limpeza final e Detalhes	1.10	0.70	0.55
H - Pintura	1.00	0.85	.07.0.

Tabela 5.2.1 - TAXAS DE PRODUÇÃO DISPONÍVEIS PARA A EXE-CUÇÃO DO EXEMPLO 1.

HANTINIA		ηδ	ANTID/	NDE DI	TRAI	ЗАГНО	DE C/	QUANTIDADE DE TRABALHO DE CADA ATIVIDADE POR ANDAR	IVIDA	DE PC	R ANI	JAR			
TOPOT ALLA	Terreo 1 2 3 4 5 6 7 8 9 10 11 12 13	н	2	ιΩ	4	rs.	9	. 7	တ	6	10	11	12	13	1.4
A- Estrutura	16.30	8.70	8.70	8.70	8.70	8.70	8.70	8.70	8.70	8.70	8.70	8.70	8.70	.30 8.70 8.70 8.70 8.70 8.70 8.70 8.70 8.7	7.50
B- Alvenaria	09.9	7.10	7.10	7.10	7.10	7.10	7.10	7.10	7.10	7.10	7.10	7.10	7.10	.60 7.10 7.10 7.10 7.10 7.10 7.10 7.10 7.1	4.00
C- Instalações Elé- tricas e Sanit.	2.50	2.50	2.50	2.50	2.50	2.50	2.50	2.50	2.50	2.50	2.50	2.50	2.50	.50 2.50 2.50 2.50 2.50 2.50 2.50 2.50 2	4.20
D- Revestimentos	5.40	5.40	5.40	5.40	5.40	5.40	5.40	5.40	5.40	5.40	5.40	5.40	5.40	.40 5.40 5.40 5.40 5.40 5.40 5.40 5.40 5	2.50
E- Pisos	3.50	2.50	2.50	2.50	2.50	2.50	2.50	2.50	2.50	2.50	2.50	2.50	2.50	.50 2.50 2.50 2.50 2.50 2.50 2.50 2.50 2	1.20
F- Aparelhos	1.50	1.70	1.70	1.70	1.70	1.70	1.70	1.70	1.70	1.70	1.70	1.70	1.70	.50 1.70 1.70 1.70 1.70 1.70 1.70 1.70 1.7	0.50
G- Limpeza final e Detalhes	1.50	3.50	3.50	3.50	3.50	5.50	3.50	3.50	3.50	3.50	3.50	3.50	3.50	50 3.50 3.50 3.50 3.50 3.50 3.50 3.50 3.	4.00
H- Pintura	3.00	3.00	3.00	3.00	3.00	3.00	3.00	3.00	3.00	3.00	3.00	3.00	3.00	000 3.000 3.000 3.000 3.000 3.000 3.000 3.000 3.000 3.000 3.000 3.000 3.000 1.800	1.80

TABELA 5.2.2 - QUANTIDADES DE TRABALHO NECESSÁRIAS PARA A EXECUÇÃO DO EXEMPLO 1.

Neste exemplo considera-se que a programação da obra deve obedecer aos critérios descritos a seguir:

- . O tempo de execução da obra deve ser minimizado.
- . A equipe que trabalhará na execução das estruturas deverá respeitar folgas de dois dias entre os andares para permitir que haja cura do concreto.
- . A equipe de pintura terá, o seu deslocamento, de cima para baixo ao contrário das outras equipes, e só poderá iniciar os seus trabalhos após a conclusão total da atividade "Limpeza Final e Detalhes".
- . As equipes só poderão ingressar numa nova seção se a sua predecessora concluiu seus trabalhos nes sa seção.

O problema é formulado a seguir:

Min
$$P_n t_1^8 + P_n t_{16}^7 + \sum_{i=1}^{8} \sum_{k=1}^{15} r_k^i$$

Sujeito a:

$$t_{k+1}^{1} = t_{k}^{1} + r_{k}^{1} W_{k}^{1} + 2 \qquad k = 1, 2, ... 16$$

$$t_{k+1}^{i} = t_{k}^{i} + r_{k}^{i} W_{k}^{i} \qquad i = 2, 3, ... 7 \qquad k = 1, 2, ... 16$$

$$t_{k-1}^{8} = t_{k}^{8} + (-r_{k}^{8})(-W_{k}^{8}) \qquad k = 16, 15, ..., 2$$

$$t_{\lambda}^{1} \geqslant 0$$

$$t_{k}^{i+1} \geqslant t_{k+1}^{i}$$
 $i = 1, 2, ..., 6$ $k = 1, 2, ..., 15$

$$t_{1}^{i+1} \geqslant t_{1}^{i}$$
 $i = 1, 2, ..., 6$

$$\delta_{k}^{i_{1}} r_{k}^{i_{1}} + \delta_{k}^{i_{2}} r_{k}^{i_{2}} + \delta_{k}^{i_{3}} r_{k}^{i_{3}} = r_{k}^{i}$$
 $k = 1, 2, ..., 15$

$$i = 1, 2, ..., 8$$

$$\delta_k^{i_1} + \delta_k^{i_2} + \delta_k^{i_3} = 1$$

onde:

$$\delta_{k}^{i\ell_{i}} = 0 \quad \text{ou} \quad 1 \quad \forall i, k, 1_{i}$$
 (5.1)

O número de restrições geradas por este projeto é de 480 e, o número de variáveis é de 608, das quais 360 são inteiras.

A solução obtida para o problema acima é mostrada nas tabelas 5.2.3 (onde são indicados os tempos de início dos trabalhos para cada seção) e, a tabela 5.2.4 (que indica as equipes que devem executar cada seção através das suas taxas de produção).

A figura 5.2.1 mostra graficamente os tempos de execução das diferentes atividades num Diagrama Espaço-Tempo.

5.3 - EXEMPLO 0.2 - COLETOR CENTRAL DE ESGOTOS

Este exemplo é apresentado com o objetivo de ilustrar a utilização das formulações propostas no capítulo anterior para otimizar os custos de um projeto, considerando os custos.

Seção Ati- vidade B C C C C F E	T 0.0 13.74 13.74 85.68 88.98 107.06 118.83		1 2 12.59 20.25 21.00 28.81 88.98 91.48 92.52 96.06 110.39 112.76 120.33 122.03		4 4 44 96 117 125	5 43.21 52.24 98.98 106.67 119.89 127.13	TEMPO DE INÍCIO DOS TRABALHOS PARA CADA SEÇÃO 5	58.52 67.86 67.86 113.74 124.64 130.53	7 8 58.52 66.18 67.86 75.67 103.98 106.48 113.74 117.28 124.64 127.01 130.53 132.23	9 75.18 83.48 108.98 120.82 129.34 153.93	10 81.49 91.29 111.48 124.35 131.76 135.63	DA SEÇ 11 89.14 99.10 113.98 127.89 134.14	AO 12 96.80 106.91 116.98 131.42 136.51 139.03	13 104.45 114.72 118.98 134.96 138.89 140.14	DA SEÇAO 11 12 13 14 15 89.14 96.80 104.45 112.11 118.92 99.10 106.91 114.72 118.93 121.38 113.98 116.98 118.98 121.48 125.68 127.89 131.42 134.96 138.50 140.14 140.74 137.53 139.03 140.14 140.50 141.15 141.46 143.40 145.34 147.29 149.51	15 118.92 121.38 125.68 140.14 140.74 141.13
H	171.79	171.79 170.53 168.43 166	168.43	1	33 164.23 162.13 160.03 157.93 155.83 153.75 151.65 149.53 147.43 145.33 143.25 141.13	162.13	160.03	157.93	155.83	153.73	151.65	149.53	147.43	145.33	143.25	141.13

TABELA 5.2.3 - TEMPOS DE INÍCIO DOS TRABALHOS DE EXECUÇÃO DAS SEÇÕES DO EXEMPLO 1. SOLUÇÃO ÓTIMA.

Nº de Trocas		ı	Н	l	i	1	2	н	1
	14	0.65	09.0	1.0	0.65	0.50	0.45	0.55	0.70
	13	0.65	09.0	1.0	0.65	0.50	0.45	0.55	0.70
	12	0.65	1.10	1.0	0.65	0.95	0.65	0.55	0.70 0.70
	11	0.65	1.10	1.0	0.65	0.95	1.0	0.55	0.70
PRODUÇÃO UTILIZADAS	10	0.65	1.10	1.0	0.65	0.95	1.0	0.55	0.70
UTILI	6	0.65	1.10	1.0	0.65	0.95	1.0	0.55	0.70
UÇÃO	∞	0.65	1.10	1.0	0.65	0.95	1.0	0.55	0.70
PROD	7	0.65	1.10	1.0	0.65	0.95	1.0	0.55	0.70
AS DE	9	0.65	1.10	1.0	9.65	0.95	1.0	0.55	0.70
TAXAS	5	0.65	1.10	1.0	0.65	0.95	1.0	0.55	0.70
	4	0.65	1.10	1.0	9.65	0.95	1.0	0.55	0.70
	3	0.65	1.10	1.0	0.65	0.95	1.0	0.55	0.70
	2	0.65	1.10	1.0	0.65	0.95	1.0	0.55	0.70
	П	0.65 0.65	1.10 1.10	1.0	0.65 0.65	0.95	1.0	0.55	0.70 0.70
	[→	0.65	1.10	1.0	0.65	0.95	1.0	1.10	0.70
Seção	Atividade	A- Estrutura	B- Alvenaria	C- Instalções Elé- tricas e San.	D- Revestimentos	E= Pisos	F- Aparelhos	G- Limpeza Final Detalhes	H- Pintura

TABELA 5.2.4 - EQUIPES EXECUTORAS DA OBRA EXEMPLO 1. SOLUÇÃO ÓTIMA.

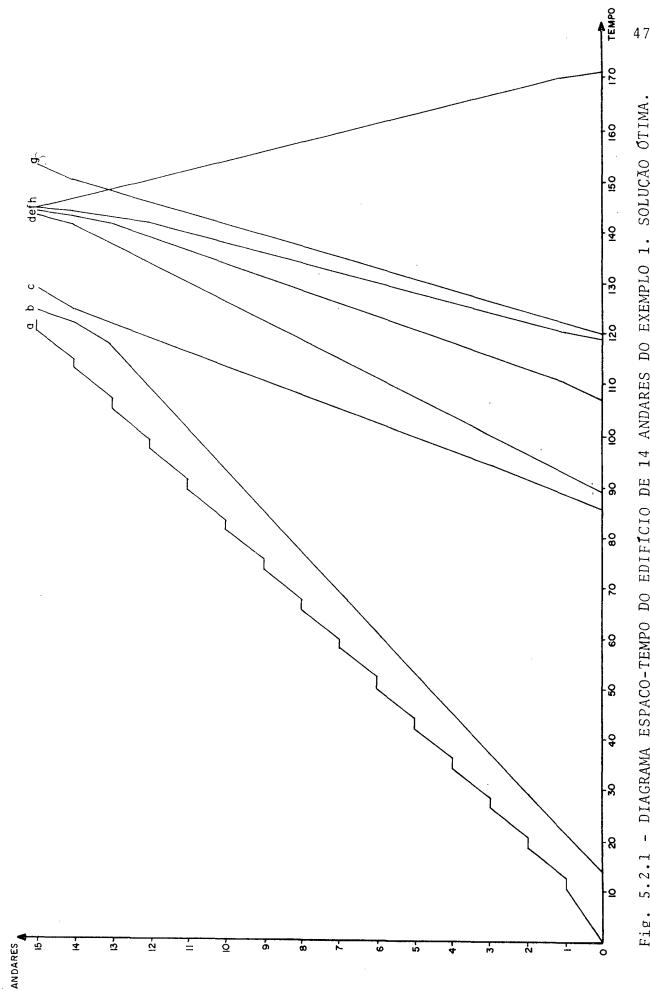


Fig. 5.2.1 - DIAGRAMA ESPAÇO-TEMPO DO EDIFÍCIO DE 14 ANDARES DO EXEMPLO 1. SOLUÇÃO ÓTIMA.

diretos, indiretos e os custos de troca de equipes. Utiliza-se a primeira das formulações propostas (Vanelli).

O coletor central de esgotos é de aproximadamente 14.500 m de extensão e atravessa solos diferentes que exigem tratamentos diferenciados na sua execução.

O projeto foi dividido em sete seções e seis atividades. As quantidades de trabalho por seção necessárias à execução da obra são mostrados na tabela 5.3.1. As equipes disponíveis para a execução de cada atividade e seus custos diretos estão indicados na tabela 5.3.2. Os custos de troca de equipes são mostrados na tabela 5.3.3.

Neste exemplo considera-se que a programação da obra deve obedecer os critérios descritos a seguir:

- . O custo de execução da obra deve ser otimizado.
- . O custo indireto da obra é de 2200 Unidades Monetárias por dia (um/dia).
- . A primeira atividade tem duas equipes alternativas disponíveis, e as demais atividades dispõem de três.
- . As equipes só poderão começar a executar uma nova seção se a sua predecessora concluiu seus trabalhos nessa seção.

O modelo de otimização que leva em conta todos estes critérios é formulado a seguir:

$$\text{Minimizar 2200} \quad \mathbf{t_{7}^{6}} + \sum\limits_{i=1}^{6} \sum\limits_{k=1}^{6} \sum\limits_{p=1}^{2-3} \mathbf{Z_{kp}^{i}} + \sum\limits_{i=1}^{6} \sum\limits_{k=1}^{6} \sum\limits_{p=1}^{2-3} \mathbf{C_{Dk}^{ip}} \ \delta_{kp}^{i}$$

Seção	3 20 - 11	QUANTI	DADE DE	TRABALI	HO POR S	SEÇ Ã O	
Atividade	1	2	3	4	5	6	7
Locação Topográfica	3.50	2.90	4.60	2.90	3.00	2.20	3.90
Escavação	70.00	105.60	153.00	112.90	81.00	73.50	109.50
Assentamento Tubulações	25.30	30.00	35.90	20.50	25.70	10.00	22.50
Concreto	28.00	30.00	46.40	28.80	22.10	16.00	28.50
Partes Metálicas	10.00	11.50	18.00	8.00	13.70	10.20	17:00
Fechamento	7.00	11.50	19.00	12.60	9.60	10.00	15.60

TABELA 5.3.1 - QUANTIDADE DE TRABALHO NECESSÁRIO PARA A EXECUÇÃO DO EXEMPLO 2.

Equipe		EQUIPI	ES DISP O N	NIVEIS		
Atividade	Taxa 1	Custos Direto(U.M.)	Taxa 2	Custo Direto(U.M.)	Taxa 3	Custos Direto(U.M.)
Locação Topográfica	1.000	75.000	0.800	96.000	-	-
Escavação	1.000	508.000	0.750	658.000	0.550	758.000
Assentamento tubulações	0.950	156:000	0.850	186.000	0.500	302.000
Concreto	1.000	202.000	0.900	238.000	0.680	288.000
Partes Metálicas	0.900	34.000	0.750	53.000	0.450	81.000
Fechamento	1.000	104.000	0.700	131.000	0.400	201.000

TABELA 5.3.2 - TAXAS DE PRODUÇÃO DISPONÍVEIS E CUSTOS DIRETOS EN UNIDADES MONETÁRIAS PARA A EXECUÇÃO DO EXEMPLO 2.

Loc	CAÇÃO TOP	OGRÁFI	CA
Equipes	1	2	: 3
1.	0.00	8.00	-
2	8.00	0.00	-
3	_	_	_

	ESCAVAÇ	ÃO	
Equipes	1	2	3
1	0.00	20.00	33.00
2	20.00	0.00	45.00
. 3	33.00	45.00	0.00

(a)

(b)

ASSENTAM	ENTO DE	ŢUBUL	AÇÕES
Equipes	1	2	3
1	0.00	15.00	19.00
2	15.00	0.00	22.00
3	19.00	22.00	0.00

C	ONCRETO		
Equipes	1	2	3
1	0.00	7.00	11.00
2	7.00	0.00	15.00
3	11.00	15.00	0.00

(c)

(d)

PART	ES METÁL	ICAS	
Equipes	1	2	3
1	0.00	3.00	5.00
2	3.00	0.00	7.00
3	5.00	7.00	0.00

FE(CHAMENTO		:
Equipes	1	2	3
1	0.00	12.00	17.00
2	12.00	0.00	21.00
3	17.00	21.00	0.00

(e)

(f)

TABELA 5.3.3 - CUSTOS DE TROCA DE EQUIPES EM UNIDADES MONETÁ-RIAS

Sujeito a:

$$t_{k+1}^{i} = t_{k}^{i} + w_{k}^{i} r_{k}^{i}$$
 k= 1, 2,... 7 i= 1, 2,... 6

$$t_1^1 \geqslant 0$$

$$t_1^{i+i} \ge t_1^i$$
 $i = 1, 2, ..., 6$

$$t_k^{i+1} \ge t_{k+1}^{i}$$
 $k=1, 2, ..., 7$ $i=1, 2, ..., 5$

$$\delta_k^{11} r_k^{11} + \delta_k^{12} r_k^{12} = r_k^1$$
 k= 1, 2,...,7

$$\delta_{k}^{11} + \delta_{k}^{12} = 1 \tag{5.2}$$

$$\delta_k^{i_1} r_k^{i_1} + \delta_k^{i_2} r_k^{i_2} + \delta_k^{i_3} r_k^{i_3} = r_k^i$$

$$\delta_1^{i_1} + \delta_k^{i_2} + \delta_k^{i_3} = 1$$
 $i = 2, 3, ..., 6$
 $k = 1, 2, ..., 7$

$$A_{kp}^{1} = \sum_{q=1}^{2} a_{kq}^{1p}$$

$$A_{kp}^{1} \delta_{kp}^{1} \geqslant Z_{kp}^{1}$$

$$\sum_{q=1}^{2} a_{kp}^{1p} \delta_{k+1}^{1q} \geqslant Z_{kp}^{1} \qquad k=1, 2, ..., 6 \qquad p=1, 2$$

$$\sum_{q=1}^{2} a_{kq}^{1p} \delta_{k+1}^{1q} - A_{kp}^{1} (1 - \delta_{kp}^{1}) \leq Z_{kp}^{1}$$

$$A_{kp}^{i} = \sum_{q=1}^{3} a_{kq}^{ip}$$

$$A_{kp}^{i} \delta_{kp}^{i} \geqslant Z_{kp}^{i}$$

$$\sum_{q=1}^{3} a_{kp}^{ip} \delta_{k+1}^{ip} \ge Z_{kp}^{i} \qquad i=2, 3, \dots 6$$

$$k=1, 2, \dots 6$$

$$p=1, 2, 3$$

$$\sum_{q=1}^{3} a_{kp}^{ip} \delta_{k+1}^{ip} - A_{kp}^{i} (1 - \delta_{kp}^{i}) \leq Z_{kp}^{i}$$

O número de restrições gerado para estes exemplo é de 311 o número de variáveis é de 478, das quais 119 são inteiras. (Apêndice 3).

As tabelas 5.3.4, 5.3.5 e 5.3.6 mostram os tempos de início dos trabalhos, as equipes que foram escolhidas para executar cada seção bem como, os custos diretos e de troca associa dos a esta solução. No Apêndice 4 é mostrado o relatório do resultado final ótimo. O custo total ótimo da obra é de 994.989,84 U.M. A figura 5.3.2 mostra o Diagrama Espaço-Tempo do projeto otimizado.

Seção		TEMPO DE	INICIO	DOS TRAB	ALHOS PA	RA CADA	TEMPO DE INÍCIO DOS TRABALHOS PARA CADA SEÇÃO(DIAS)	48)
Atividade	1	2	3	4	2	9	7	8
Locação Topográfica	00.0	2.80	5.70	5.70 10.31	13.20	13.20 16.20	18.40	22.30
Escavação	2.80	41.40	99.38	99.38 183.53	245.57	245.57 290.12	330.54	390.77
Assentamento Tubulações	250.74	274.77	303.27	337.38	250.74 274.77 303.27 337.38 356.85 381.27	381.27	390.54	412.15
Concreto	279.38	307.38	279.38 307.38 337.38 368.93	368.93	388.51	388.51 403.54 414.42	414.42	433.80
Partes Metálicas	369.54	378.54	388.89	405.09	369.54 378.54 388.89 405.09 412.29 424.62 433.80	424.62	433.80	441.45
Fechamento	387.11	394.11	405.61	418.98	.11 394.11 405.61 418.98 427.73 434.45 441.45	434.45	441.45	447.69

TABELA 5.3.4 - TEMPOS DE INÍCIO DOS TRABALHOS DE EXECUÇÃO DAS SEÇÕES DO EXEMPLO 2. SOLUÇÃO ÓTIMA

Seção	TAX	TAXAS DE PRODUÇÃO UTIJIZADAS EQUIPE-SEÇÃO	RODUÇÃO	UTII.IZ.	ADAS EQ	UIPE-SE	ÇÃO	NUMERO
Atividade	[7	3	4	5	9	7	DE TROCAS
Locação Topográfica	0.800	0.800 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000	1.000	1.000	1.000	1.000	1.000	1
Escavação	0.55	0.55	0.55	0.55	0.55	0.55	0.55	0
Assentamento Tubulações	0.950	0.950 0.950 0.950 0.950 0.950	0.950	0.950	0.950	0.950	0.950	0
Concreto	1.000	1.000 1.000 0.680 0.680 0.680 0.680	089.0	0.680	0.680	0.680	0.680	1
Partes Metálicas	0.900	0.900 0.900 0.900	0.900	0.900 0.900 0.900 0.450	0.900	0.900	0.450	П
Fechamento	1.000	1.000 1.000 0.700	0.700	0.700 0.700 0.700 0.400	0.700	0.700	0.400	2

TABELA 5.3.5 - EQUIPES EXECUTORAS DA OBRA DO EXEMPLO 2. SOLUÇÃO ÓTIMA

Seção		CO	CUSTOS DE TROCA	E TROC	A	
Atividade	1-2	2-3	3-4	4 – 5	5-6	6-7
Locação Topográfica	8.00	00.00	0.00 0.00 0.00 0.00	00.0	0.0.0	00.00
Escavação	00.0	0.00	0.00 0.00 0.00 0.00	00.00	00.00	0.00
Assentamento Tubulações	00.00	00.00	0.00 0.00 0.00 0.00	00.0	00.00	0.00
Concreto	0.00	0.00 11.00 0.00 0.00 0.00	00.00	00.00	00.00	0.00
Partes Metálicas	00.00	00.00	0.00 0.00 0.00 0.00	00.0	00.0	5.00
Fechamento	00.00	0.00 12.00 0.00 0.00 0.00 21.00	00.00	00.00	00.00	21.00

TABELA 5.3.6 - CUSTOS DE TROCA - SOLUÇÃO ÓTIMA

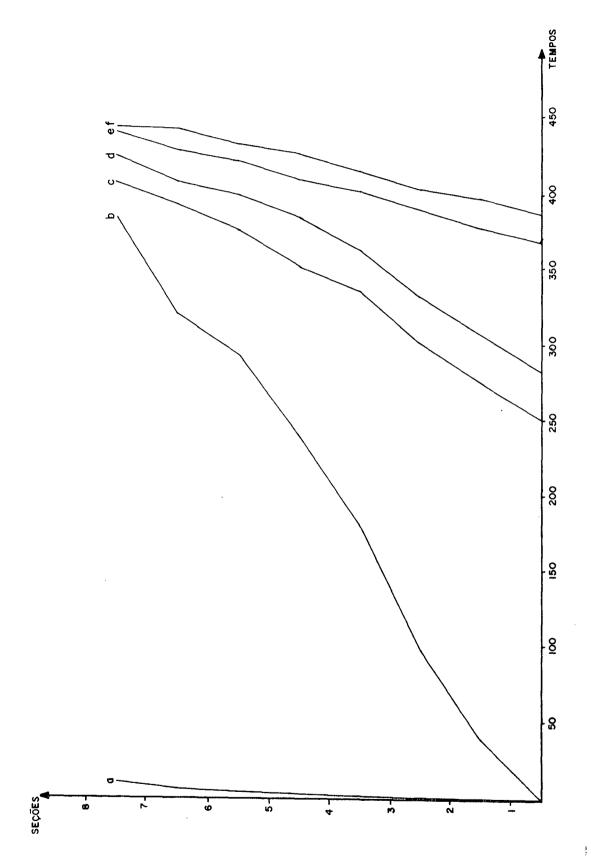


Fig. 5.3.1 - DIAGRAMA ESPAÇO-TEMPO DO COLETOR CENTRAL DE ESGOTOS DO EXEMPLO 2. SOLUÇÃO ÓTIMA.

5.4 - CONCLUSÃO

Os dois exemplos apresentados foram escolhidos por representarem obras típicas de porte médio em construção.

O primeiro exemplo, ilustrou uma aplicação da formulação que permite que equipes se desloquem em sentido contrário.

O segundo, é um exemplo da formulação que permite considerar trocas de equipes e custos associados a estas trocas.

Estas duas formulações que foram aqui ilustradas através dos exemplos apresentados não foram ainda consideradas na literatura.

CAPITULO - IV

CONCLUSÕES E RECOMENDAÇÕES

6.1 - CONCLUSÕES

As publicações especializadas que tratam do Método-Espaço-Tempo têm abordado amplamente as suas vantagens com relação aos outros métodos de planejamento, programação e controle para obras de construção civil com características lineares. A aplicação prática do método enfrentava, como maior dificuldade a não existência de um modelo matemático que permita obter um procedimento computacional para a solução do problema.

O objetivo deste trabalho foi superar este obstáculo. Barcia propôs a solução do problema com a utilização de cas de Controle Ótimo Discreto. Porém, ele não considerou modelo certas características construtivas indispensáveis planejamento de obras. O problema de equipes se deslocando em sentidos contrários foi solucionado neste trabalho. Além disso veu-se o problema de trocas de equipes na execução de mesma atividade considerando os custos associados a estas trocas. Este último problema foi solucionado através de duas formulações. Cada uma, com características particulares dado que envolvem diferente número de variáveis e restrições. É opinião deste autor que a primeira solução proposta oferece mais vantagens, pois so acrescenta ao problema sem trocas variaveis reais enquanto que a também acrescenta variáveis inteiras (0-1).

A consideração que permite folgas de tempo entre o início e o fim dos trabalho entre seções de uma mesma atividade com a consideração do custo da equipe parada, também foi formulada neste trabalho dando origem a um problema de Programação Quadrática com variáveis inteiras (0-1).

Dado que para problemas práticos as formulações aqui desenvolvidas envolvem um número elevado de variáveis e restrições, desenvolveu-se também neste trabalho um programa computacio nal que, a partir de poucos dados básicos, gera as variáveis, função objetivo e restrições numa forma compatível com o pacote utilizado. O programa possibilita a combinação das várias características construtivas formuladas no capítulo quatro. No caso da minimização de custos com troca de equipes o programa gera a primeira das duas formulações propostas para abordar este caso.

6.2 - RECOMENDAÇÕES E FUTUROS TRABALHOS

O número de restrições e variáveis necessárias para solução de problemas reais através da técnica proposta é bastante elevado. O pacote utilizado neste trabalho não é eficiente em termos de C.P.U. Por este motivo torna-se recomendável a implementação das formulações propostas para um outro pacote de características comerciais e não acadêmicas como é o caso do "Land and Powell".

Uma outra possibilidade que se vislumbra é o desenvolvimento de algoritmos específicos usando outras técnicas de pegquisa operacional mais eficientes que Programação Inteira para a solução desta categoria de problemas.

BIBLIOGRAFIA

- (1) ANTIL, M.J., "CPM Aplicado às Construções", Rio de Janeiro, Ed. da Universidade de São Paulo, 1968.
- (2) BΛLTAR, Λ., "Control de la Ejecución de Proyectos por el Método del Camino Crítico (PERT)", Cuadernos del Instituto Latinoamericano de Planificación Economica y Social, Série l, nº 4, Apuntes de Clases, Santiago de Chile, 1973.
- (3) BARCIA, R.M., "Construction Production Planning and Optimal Control", Ph.D. Thesis University of Waterloo, Waterloo 1984.
- (4) BENNETT, F.L., "Critical Path Resource Scheduling Algorithm",

 Journal of the Construction Division, ASCE, Vol. 94, no
 102, Proc. Paper 6152, Oct. 1968, p. 168 à 180.
- (5) BIRREL, S.G., "Construction Planning Beyond the Critical Path", Journal of the Construction Division, ASCE, Vol. 106, nº 103, Proc. Paper 15684, September, 1980. p. 389 à 407.
- (6) BOITEUX, D.C., "Administração de Projetos PERT/CPM/ROY", Rio de Janeiro, Ed. Interciência Ltda., 1979.
- (7) CARR, R.I. & MEYER, W.L., "Planning Construction of Repetitive Building Units", Journal of the Construction Division, ASCE, Vol. 100, no 103, Proc. Paper 10812, Sept. 1979. p. 403 à 412.
- (8) DIGMAN, L.A., "PERT/COB: Life Cycle Technique", The Journal of Industrial Engineering, Vol. 18, n° 2, Feb. 1967. p. 154 à 158.

- (9) HARRIS, F.C. & WOODHEAD, R.W., "Design of Construction and Process Operations", New York, John Wiley and Sons, Inc, 1976.
- (10) HIRSCHFELD, H., "Planejamento com PERT/CPM e Análise do Desempenho", 4 ed. São Paulo, Ed. Atlas, 1974.
- (11) JOHNSTON, D.W., "Linear Scheduling Method for Highway Construction", Journal of the Construction Division, ASCE, Vol. 107, Proc. Paper 16289, June 1981, p. 247 à 261.
- (12) JUREKA, W., "Network Planning in the Construction Industry", England, Ed. Maclaren and Sons, 1969.
- (13) LAND, A.H. & POWELL, S., "Fortran Codes for Matematical Programing: Linear, Quadratic and Discrete", England, Ed. John Wiley and Sons, 1974.
- (14) MARTIN, W.R., "Aplicación de las Tecnicas PERT/CPM a la Planificación y Control de la Construción", Espana, Ed. Blume, 1972.
- (15) O'BRIEN, J.J., "VPM Scheduling for High-Rise Buildings",

 Journal of the Construction Division, ASCE, Vol. 101, no

 104, Proc. Paper 11773, Dec. 1975. p. 895 à 905.
- (16) PEER, S., "Network Analysis and Construction Planning",

 Journal of the Construction Division, ASCE, Vol. 100,

 nº 103, Proc. Paper 10792, September 1974. p. 203 à 210.
- (17) POPESW, C. & BORCHERDING, J.D., "Developments in CPM, PERT and Network Analysis", Journal of the Construction Division, ASCE. Vol. 101, nº 104, Proc. Paper 11763, Dec. 1975.p.769 à 784.

- (18) RODRIGUEZ, C.M., "Aplicaciones en Ingenieria de Metodos Modernos de Planeación, Programación y Control de Procesos Productivos", México, 1962.
- (19) SELINGER, S., "Construction Planning for Linear Projects",

 Journal of the Construction Division, ASCE, Vol. 106, no

 102, Proc. Paper 15504, June 1980. p. 195 à 205.
- (20) STRADAL, O. & CACHA, J., "Time Space Scheduling Method",

 Journal of the Construction Division, ASCE, Vol. 108, no

 103, Proc. Paper 17308, September, 1982. p. 445 à 457.
- (21) VANNELLI, A., "Solution Techniques for 0-1 Indefinite Quadratic Programming Problems with Application to Decomposition", Ph.D. Thesis, University of Waterloo, Waterloo, 1983.

APÊNDICE 1 - PROGRAMA GERADOR DE VARIÁVEIS, RESTRI-ÇÕES E FUNÇÃO OBJETIVO

impres-

A.1.1 - FORMATO DE DADOS EXIGIDO PELO PACOTE "Land and Powell"

Cartão 1 Coluna = 4 chama as subrotinas de progra mação linear inteira Cartão 2 Coluna 1-10 M Número de restrições Número total de variáveis 11-20 N Número de variáveis discretas 21-30 NUND 31 - 40= 041 - 50> 1 A subrotina PRINT é chamada na otimização inicial de programa ção linear. O número de iterações é impresso, as variáveis seus valores também são

Cartão 3 Coluna 1-3 J Número de variável discreta J 5-10 JDISC(S) = 1 tipo de passo da variável dis creta J

sos.

11-13 J

15-20 JDISC(J)

17-73 J

75-80 JDISC(J)

O cartão 3 deve ser repetido até que todas as variá veis discretas tenham sido especificadas com os seus tipos de passo. Oito por cartão.

Cartão 4 Coluna 1-10

999999999 indicando o fim da es pecificação das variáveis discretas

Cartão 5 Coluna 1-10 M

11-20 N

Número de restrições

Número de variáveis

21-30 ISBND

Número de variáveis limitadas

31-40 MOREPR

= 0 para imprimir os cartões de entrada e não a inversa em

IPRINT.

= 1 para imprimir os cartões de

entrada e a inversa.

= 2 para não imprimir os cartões

de entrada e sim a inversa.

= 3 para não imprimir a inversa

nem os cartões de entrada.

Cartão 6 Coluna 1-3 J

Número do elemento não zero da

função objetivo C

5-10 C(J)

J-ésimo elemento da função obje-

tivo.

11-13 J

15-20 C(J)

•

71-73 J

75-80 C(J)

O cartão 6 deve ser repetido até que todos os elementos não zero da função objetivo tenham sido especificados. Oito por cartão. Cartão 7 Coluna 1-3 J

Número da variável com limite su perior.

5-10 BOUND(J)

= 1 valor do limite superior da

J-ésima variável

11-13 J

15-20 BOUND(J)

· 71-73 J

75-80 BOUND(J)

O cartão 8 deve ser repetido até que todas as vari $\underline{\tilde{a}}$ veis limitadas tenham sido especificadas. Oito por cartão.

Cartão 9 Coluna 1-10

999999999 indicando o fim da es pecificação das variáveis limitadas.

Cartão 10 Coluna 1-3 I

Número do elemento do vetor b ou seja número da restrição.

4 S(I)

- = 0 restrição de igualdade
- = 1 restrição menor ou igual que
- = 2 restrição maior ou igual que.

5-10 B(I)

Elemento I do vetor b, ou seja, elemento a direita do símbolo da restrição.

11-13 I

14 S(I)

15-20 B(I)

71-73 I

74 S(I)

75-80 B(I)

O cartão 10 deve ser repetido até que todos os elementos do vetor b tenham sido especificados. Oito por cartão.

Cartão 11 Coluna 1-10

9999999999 indicando o fim da especificação dos elementos do vetor b.

Cartão 12 Coluna 5-10 I

Número de restrição (linha da matriz A)

11-13 J

Número de variável (coluna da matriz A)

15-20 A(I,J)

Valor do elemento (I,J) (Elemento não zero (I,J) da matriz A)

21-23 J

25-30 A (I,J)

•

71-73 J

75-80 A (I,J)

As restrição devem ser especificadas em correta ordem de numeração. O cartão 12 deve ser repetido até que todas as restrições tenham sido especificadas.

Cartão 13 Coluna 1-10

999999999 indicando o fim da especificação dos elementos da

matriz A (I,J)

Cartão 14 Coluna 1-10 MORE

= 0 indica a finalização do processo.

A.1.2 - MANUAL DO USUÁRIO

A.1.2.1 - NOÇÕES GERAIS

A otimização de tempo e/ou custo do Método Espaço-Tempo através do modelo proposto, exige a utilização de um pacote computacional que solucione problemas de Programação Linear Inteira. O pacote utilizado neste trabalho é o'Land & Powell' que exige a entrada de dados exposta no item anterior. A formulação matemáti ca de projetos de porte real (exemplos do capítulo 5) e a sua estruturação de forma da entrada de dados do pacote exige a montagem de um grande número de variáveis e restrições o que dificulta das formulações propostas. O objetivo deste programa é variaveis e formular a função objetivo e restrições de forma compa tível com a entrada de dados requerida pelo pacote (Apêndice 3). Isto a partir de dados básicos. O programa também permite selecionar e combinar as diversas formas construtivas cujas formulações foram consideradas no capítulo 4.

A.1.2.2 - CARACTERÍSTICAS E LIMITES

- . O programa pode gerar até 999 variáveis x 999 restrições.
- . Para tratamento de custos decorrentes da troca de equipes o programa utiliza a primeira técnica proposta no capítulo 4 (Vanelli).
- . Ao se escolher a programação da obra com a possibilidade de troca de equipes de seção para seção será considerada esta alternativa para todas as atividades.

- O programa está estruturado para formular até uma equipe que trabalha em sentido contrário à maioria delas. Esta equipe será colocada pelo programa como a última equipe, e será pedida, a definição da equipe que, como fim dos seus trabalhos permita o início dos da equipe em questão.
- A programação otimizando custos e admitindo troca de equipes numa mesma atividade, está limitada a obras de até sete seções. Se ultrapassar, aparece rá a mensagem de erro "estouro".
- . Até quatro capacidades de produção alternativas poderão ser consideradas para cada atividade.
- . O programa oferece duas alternativas para o sequenciamento dos trabalhos entre as equipes. Se é especificado z3= 10, folgas de tempo entre o início dos trabalhos entre equipes que executam atividades diferentes na mesma seção serão permitidas. Caso contrário, será considerado que uma equipe não poderá iniciar os trabalhos numa seção se a sua predecessora não concluiu nessa seção suas atividades.

A.1.2.3 - ENTRADA DE DADOS

Cartão 1 Coluna 1-10

- = 2 para otimização do custos.
- ≠ 2 para otimização do tempo.

Cartão 2 Coluna 1-10 Z

- = 1 otimização com troca de equi pe de uma seção para outra.
- ≠ 1 otimização sem troca de equipes.

11-20 z3

= 10 otimização com folgas de te $\underline{\mathbf{m}}$

po entre as equipes.

≠ 10 otimização sem folgas de

tempo.

21 - 30 z4

= 100 existência de equipe que

trabalha em sentido contrário.

≠ 100 não existência desta equi-

pe.

Cartão 3 Coluna 1-10 N

Número de seções do projeto.

11-20 M

Número de atividades do projeto.

Cartão 4 Coluna 1-10 A(I)

Quantidades necessárias de traba lho nas seções para cada ativida

de, formato (F10.2).

11-20 A(I)

•

71-80 A(I)

O cartão quatro deve ser repetido até que todas as seções e atividades tenham sido especificadas nas quantidades de trabalho necessárias. Oito dados por cartão e, (NxM) em número total.

Cartão 5 Coluna 1-10 L_1

Quantidade de equipes alternativas disponíveis para cada atividade.

O cartão 5 deve ser repetido até que todas as (M) atividades do projeto tenham sido especificadas. Se Z3 1 o cartão 5 não deve ser colocado e o cartão 6 deve continuar a sequência.

Cartão 6 Coluna 1-10 III

Tempo de início do projeto.

Cartão 7 Coluna 1-10 NFOLG

Número de folgas de tempo progr<u>a</u> madas entre o início dos trabalhos numa seção e o fim dos me<u>s</u> mos na seção anterior.

Cartão 8 Coluna 1-10 J

Número da interseção que tem fo<u>l</u> ga programada.

11-20 IFOLG

Tempo de folga.

O cartão oito deve ser repetido NFOLG vezes. Se NFOLG= 0 o cartão oito não deve ser colocado. O próximo cartão deve continuar a sequência.

Cartão 9 Coluna 1-10 IAMR(I)

Tempo de folga entre atividades em ordem de ocorrência.

11-20 IAMR(I)

•

71-8 IAMR(I)

O cartão 9 deve ser repetido até que todas as folgas de tempo entre atividades tenham sido especificadas ((N-1)xM). Se Z3 ≠ 10 o cartão 9 não deve ser colocado e o próximo cartão deve continuar a sequência.

Cartão 10 Coluna 1-10 TCUST Custo indireto da obra.

Cartão 11 Coluna 1-10 VCUST(I) Custo direto de cada equipe disponível para a atividade.

11-20 VCUST(I)

21-30 VCUST(I)

31-40 VCUST(I)

Cartão 12 Coluna 1-10 CUST(I,J) Custo de troca de equipe
11-20 CUST(I,J)

.
71-80 CUST(I,j)

O cartão 12 deve ser repetido até que todos os custos de troca permitidos sejam considerados.

Os cartões 11 e 12 devem ser repetidos nesta ordem M vezes até que todas as equipes tenham sido especificadas. Se MCUST ≠ 2 estes cartões não devem ser colocados e o próximo cartão deve continuar a sequência.

Cartão 13 Coluna 1-10 I PRINT Seção que define o início dos trabalhos da equipe que se deslo-

Se Z4≠ 100 o cartão 13 não deve ser colocado, e o próximo cartão deve continuar na sequência.

Cartão 14 Coluna 1-10 $R_1(I)$ Taxa de produção alternativa para a execução da atividade I, formato (F10.3).

 $11-20 R_{1}(I)$

21-30 R₁(I)

 $31-40 R_{1}(I)$

0 cartão 14 deve ser repetido até que todas as atividades tenham sido especificadas. Um cartão por atividade (M vezes).

Cartão 15 Coluna 1-10 Z_1 = 0 para finalizar o processo.

No apêndice dois ilustra-se a entrada de dados para o programa e no apêndice três a saída de dados gerados. Será apresentado o segundo exemplo do capítulo cinco.

APÉNDICE 2 - EXEMPLO 2. ENTRADA DE DADOS DO PROGRA-MA

		. .	•	; •	•													1, U			77	· u			7	•		, m (7)								
		~ .	رب • اب		•							4						(T)		Ų	ハー	-	7		u	13		£.	7							
	- •	• 50	ر ارد ارد	·3 ·	بر ان													2. n,			77		I \		ſ	_			77							
	7) • 5	•	5.7	16.00	ب د در										-			Ų		•	Ų		٠		•	٠			ر	:		••				
	رب •	31•رر	1.00	41))•											Ç		22			u \	1	•	•	,	r 3			7.							
,	ម.	112.86	ř. 7	•	٦.											ယ		(1)		30.2		382			. 83	เบ	(107		ī	#)	50 0	φ. Έ	0.450	• 40	
	•	ري • ش	2C • 5	ر. د.	0.2	4)									95			20		186		238	7		ያ ያ		.(,4	38.	.75	φ Ω	96.	0.755	•70	
4 1	•	, ec	25.90		, ,	. C	m	m	n)	מא	m	0	0	2200	<u> </u>	Ö	508		O	156		2C2	0	0	34	0		104	O	2	000	+ 95	00.	006-9	00.	·

37/20

FILEC CCLETI

APÉNDICE 3 - EXEMPLO 2. SAÍDA DE DADOS GERADOS PELO
PROGRAMA (ENTRADA DE DADOS DO "LAND
AND POWELL")

٠	•
	_
_	-
٠.	÷.
	٠,
	-
٠	
۲	-
т	
1	1
	_
-	_
ι	ر.
٠,	
٠.	ر
	_
ť	,
(ر
	ر

																															•			-				
		,	e-1	,- 1	4	-		-4 r	d 2	4	4 ·	~-1	,4 :	1 ,		4															٠	-	1		φ. Ω:	ာ က	-302	
		C C	$\frac{1}{2}$	7	17	ا ر. در) i	# . N :	,, 1,	c) W	55	57	28	1288	52	(C)	,\$			<i>С</i> >	110	7	112	112	113	114	115	116	116	117	87	113	5620	65820	56821	75822	-186233	15624
		<u>س</u> ,	Ç.	~	1		7	. i .		il)	N W	57	21	1381	5	<u>ر</u> دی	<u>(, , , , , , , , , , , , , , , , , , , </u>			CV.	717		715	112	(**** (* 7	114	17	11.6	116	111	311	115	752C	EC820	75821	£5853	-156232	3(224
		<u>ال</u>	77	Ş		a e a e	7	7	57	: 71 ! 71	5 E	12	17	1286	5	ر د ا	r~4 (*)			5	110]]]	111	112	77	114	13.5	<u></u>	116	117	311	115	5135	3235	12337	5(822	-3(223)	18623
	ري	 ()	·		• (S	J :	7,	63	7,7	(A)	2.6	26	12	1321	ر د ر):	<u>ن</u>			ر د	3.10	() ()	1.00 1.00 1.00 1.00 1.00 1.00 1.00 1.00	-112		-114	1 35	115	116	1	3	-115	5151-	-752C	1233	2235	-18623C	15623
	.113	Ú	٠.	, ,	٦ (V	7	(•)	7	μı	Ç	9	-	1284	Ċ	ب	\circ			رن س	11 C	110		1125	1123	1141	114	115	116	111	11.5	1189	619	962C5	821	5822	S	223
	211	<u>.</u>	· C			→ ·	CJ	23	74	25	in	26	27	1283	53	62	30			-19	10	110		12	13	14	14		116	17	00	118	519	520	5821	50822	·ω	8623
`	472	() ~ ~	40	, t.	٠ ٧ :	7 7	25	(A	24	(7)	1 1 1 1	100	27	1282	5	58	\circ	66565	47	O	0	\ O	سئ د سند کا سند کا	12	113	3	114	T)	16	7		1138	619	620	0821	7587	658227	5623
7		Ć	<u>بر</u>	ر ر	, ر		~	"	4	. 4	· u	١ ٧	7	- 00	à	9	20.5	Ų	•		α γ			122								- a	o, 💇	Š)	4 J~	4. ^	234

				n
111 11 11 1000 11 1 4 0 1000 10 10 10 1000 10 10 10 10	المسائمة أسم أسم أسم أسم أسم أسم	м — м М — — — ©	00000000	၁ ၀ ၀ ၀
120000 130000 130000 130000 130000 130000	1200 1216 1216 1224 1240 1240 1256	264 272 280 280 288 288 364 364	C 16C C 326 C 326 C 460 C 482 C 5682	2
		322222	C C C C C C C C C C C C C C C C C C C	1) And W1 17 16 16 16 16 16 16 16 16 16 16 16 16 16
	1222 1222 1222 1223 1223 1223 1223 1223	2000 2000 3000 31000 31000		4 w v
1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1	1	14 14 14 14 14 14 14 14 14 14 14 14 14 1	0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0	0.00
11 1 2 6 2 2 2 2 2 2 2 2 2 2 2 2 2 2 2 2	11 12 2 2 2 2 2 2 2 2 2 2 2 2 2 2 2 2 2	300000000000000000000000000000000000000	0 12C 0 2CC 0 28C 0 36C 0 442	602 682 762 842 842 920
-156244 -738252 -738260 -262268 -181276 -164292 -101300	1195 1203 1211 1227 1235 1243	202222222222222222222222222222222222222	0 350 0 110 0 150 0 270 0 350 0 430	0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0
-302243 -238251 -202259 -288267 -34283 -131291 -131299	959 119 120 121 122 123 124	2256 2256 2266 2266 2266 2266 2266 2266	0 20 0 100 0 180 0 260 0 340 0 702	58 - 66 - 74 - 82 - 90 - 90
22 2 2 2 2 2 2 2 2 2 2 2 2 2 2 2 2 2 2	00000000000000000000000000000000000000	2 C 2 B 2 D 2 C 2 C 2 C 2 C 2 C 2 C 2 C 2 C 2 C	10 90 170 250 250 410 492	T IN M H ON IN IN
		1 V V V V V V V V V V V V V V V V V V V		

DATE THE TABLE TO A TABLE

FILE C CLESTI

中の中央副の京都の一本にから、これの中の中央の中央副の京都の代表にあります。

																		٠						•					r					_	•						
,4 r	··· .	<u> </u>	4 .	-	4	, 4	-M	1	4	0	Œ)	ت	Φ	ဃ	ی	ن	n n	0		n m	ပ		41	ري		۲. ا	o ,	. و	фО .	0		97	0	O	ပ	ပ	0				
ე ე,	ا د د	717	r, (1)	(Z)	136	144	755	160	168	176	184	192	200	2 C &	(216	524	232	0540	248	256	264	272	28C	0288	596	304	(31	326	328	(336	344	352	360	368	376	384	385				•
				-	·• 1	1 . 1	- 1	٦. ١٦.	167	1	3	151	551	203	312	25.	(223	525	0247	ит Су	263	273	5123	132	£52)	303	243112	(T)	1250	(1) (1) (1)	342	(J)	10 10 10	367	u) Lin	(T)	۳ ان ان				
7 5	707	11(34	126	131	145) 5 [158	166	176	231	150	351	30€	214	127	23(6238	246	254	262	712	278	1286	752	305	(31(1	(318	326	(234	295)) 	(1)	366	716	(N (D) (F)	360	•			
17.5	\$-est	Ċ	1~	۱ نا	(*)	~	14.0	12	16.5	172	 W	200	157	3)?	213	123	5233	153	245	נט נט	2 € 1	597	(577	(2) (2)	553	C3C1	25020	17.7	325	2222	341	545	(1) (2)	265	273	381	535)))			
5	1((3)[116	156	25	77	745	126	164		180	186	, C	204	212	C22C	37	236	244	252	266	0268	276	284	2520	300	413082	316	324	202	C34C	348	356	364	17	386	g)))) H		4	, i
	Û٠	11070	17 /	(,)	,	٠ ں	س) ،	- 17.	1 41	171	175	187	195	200	211	219	727	23.5	7 4 7 4 4	25.1	0.057.0 0.050.0	02672	4275	7897	0.29.1	295	030.71	33	(1) (2) (3) (4)	0331	335	1 78	0355	2980	3	0375	38.7)))			1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1
) 5	36	106	114	122	1 20) (C	177	757	4 m	707	2 7 2	786	75	200	70,00) (X	0226	72.4	45747	クレンク	0770	34246	4700	0800-	1020 10217	1 C	03062	7314	0322	0330	338	9550	035	777	7 (0378	α	0	· · · · · · · · · · · · · · · · · · ·		· 一日 · 日本 · 一日 · 一日 · 一日 · 一日 · 一日 · 一日
9	7	· 10	(m	۰ –	4 C	7	- U	7 ~	7 -	16.00	7	- U	יי עט	, ,	9 0) r	- ア) K	7 -	4 Q	ר ה	- 4	7 6	ر م	i o	0.0	20.52) !!!	10	1,0	1 (1 1 1	7 15	1 1	, (1	7		100	等に の 後 男 海岸に 中心で		And the second s
													1									1-1			r	: :				:				•	i ii	-	h.		P on	de Las) k

VILLOR FEL SAU SEL SEC

Filet Cetti

FILEC CCLETI

(4082 24162 (4241) (4322	34402 (4481 53 (4567 0 94642 0 (4721 29				
24C 12 C4111 C4212	(44.72 (44.72 (46.72 (47.12 (47.12			·	
(4(6 (414)(425 (43(2 (43.82 1 25.44.62 2 (45.41) 2 (46.22 1 28.47(2 1 28.47(2)			·	
5270 2 1270 2 1701 1 2 1707 2 2 2 3 2 3 2 3 2 3 2 3 2 3 3 3 3 3 3	61 29.43.72 22 C.4.53.72 22 C.5.33.72 C.1 38.46.12 62 C.4.69.13		0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0		2 2 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0
31 1040 12 041 92 042	222 0442 111 2845 922 0445 122 3945 133 0446	——————————————————————————————————————			
C22 04 102 04 181 84	342 043 421 3844 502 045 582 045 661 2346	11111	1112	11. 12. 11. 11. 11. 11. 11. 11. 11. 11.	22. 23. 25. 26. -1. 28.
C12 0 C91 Ε	412 34 412 64 452 04 4571 334 4652 64	65555555	0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0	41.15.17.19.19.19.19.19.19.19.19.19.19.19.19.19.	2.2 2.2 2.2 2.3 2.4 2.4 2.4
	·		The state of the s	d to	

```
27 30
28 31
39 24
31 35
31 35
31 35
31 35
31 35
31 35
31 37
31 37
31 37
31 37
31 37
31 37
31 37
31 37
31 37
31 37
31 37
31 37
31 37
31 37
31 37
31 37
31 37
31 37
31 37
31 37
31 37
31 37
31 37
31 37
31 37
31 37
31 37
31 37
31 37
31 37
31 37
31 37
31 37
31 37
31 37
31 37
31 37
31 37
31 37
31 37
31 37
31 37
31 37
31 37
31 37
31 37
31 37
31 37
31 37
31 37
31 37
31 37
31 37
31 37
31 37
31 37
31 37
31 37
31 37
31 37
31 37
31 37
31 37
31 37
31 37
31 37
31 37
31 37
31 37
31 37
31 37
31 37
31 37
31 37
31 37
31 37
31 37
31 37
31 37
31 37
31 37
31 37
31 37
31 37
31 37
31 37
31 37
31 37
31 37
31 37
31 37
31 37
31 37
31 37
31 37
31 37
31 37
31 37
31 37
31 37
31 37
31 37
31 37
31 37
31 37
31 37
31 37
31 37
31 37
31 37
31 37
31 37
31 37
31 37
31 37
31 37
31 37
31 37
31 37
31 37
31 37
31 37
31 37
31 37
31 37
31 37
31 37
31 37
31 37
31 37
31 37
31 37
31 37
31 37
31 37
31 37
31 37
31 37
31 37
31 37
31 37
31 37
31 37
31 37
31 37
31 37
31 37
31 37
31 37
31 37
31 37
31 37
31 37
31 37
31 37
31 37
31 37
31 37
31 37
31 37
31 37
31 37
31 37
31 37
31 37
31 37
31 37
31 37
31 37
31 37
31 37
31 37
31 37
31 37
31 37
31 37
31 37
31 37
31 37
31 37
31 37
31 37
31 37
31 37
31 37
31 37
31 37
31 37
31 37
31 37
31 37
31 37
31 37
31 37
31 37
31 37
31 37
31 37
31 37
31 37
31 37
31 37
31 37
31 37
31 37
31 37
31 37
31 37
31 37
31 37
31 37
31 37
31 37
31 37
31 37
31 37
31 37
31 37
31 37
31 37
31 37
31 37
31 37
31 37
31 37
31 37
31 37
31 37
31 37
31 37
31 37
31 37
31 37
31 37
31 37
31 37
31 37
31 37
31 37
31 37
31 37
31 37
31 37
31 37
31 37
31 37
31 37
31 37
31 37
31 37
31 37
31 37
31 37
31 37
31 37
31 37
31 37
31 37
31 37
31 37
31 37
31 37
31 37
31 37
31 37
31 37
31 37
31 37
31 37
31 37
31 37
31 37
31 37
31 37
31 37
31 37
31 37
31 37
31 37
31 37
31 37
31 37
31 37
31 37
31 37
31 37
31 37
31 37
31 37
31 37
31 37
31 37
31 37
31 37
31 37
31 37
31 37
31 37
31 37
31 37
31 37
31 37
31 37
31 37
31 37
31 37
31 37
31 37
31 37
31 37
31 37
31 37
31 37
31 37
31 37
31 37
31 37
31 37
31 37
31 37
31 37
31 37
31 37
31 37
31 37
31 37
31 37
31 37
31 37
31 37
31 37
31 37
```

A1 VW/SP FEL 3-1 SLL 206

FILEC ÇCLÊTI

																																		•	•-	
	1	ı		7	•	-	,	-		-		1		-	•	•		-		1	•	1		1		1	(•	,	•	•	1	•	1	r	1
	5	ω,		'n,		ڊ ر ڊ		¢1		62		63		64		t) Lin		· + + + + + + + + + + + + + + + + + + +		67	ě	ęε		63	ų I	2		- 1	ŗ	7 /		13		<u>)</u> 4	!	
~) 55 *)	1 C.55C	~	0 4 5 ° 0		0::0		055.0	_	05510	~	335.3	,1	0)5.0	 1))5•)	1	0010	:	00000	ŀ	005+0		0.500	,	ر دورون دورون	1 2 7 7	J	و بسر د ا	Ų		C . 6 E C		039-0	(1 1 () ()	
1205	C.750212	1212 0.750215	121		121	'n	122	22	Ņ	23	22	2	23	23	01	23	22	23	23	5054	124	54	54	24	124	(C) (125	11	7 2 2	17	125	2	126	5€	126	٠ <u>٠</u> .
1208		1211	121	- 4		22	23	22	22	22	22	22	23	23	123	23	123	23	123	24	54	N	24	24	124	S C	75	7	125	25	25	25	1259	56	(2).	
420	129	106210	821	921	021	121	221	322	422	522	622	17228	822	19231	2023	21234	22234	23237_	24237	25240	2624	27243	2824	29246	3024	3124	224	3350	3425	3525	625	3725	825	956	026	141264

/1 VP/SP 9[L 3.1 5LL 3Cf

(1)

FILEC CCLETI

	-		٦.	 I		-	,	<u>.</u>		 I		,		-		,, •		[-		, -	,	 I		-	•	 I	 	-				-				
g-m-sq	C. EEC 7E		ر ا ا ا	37 322.)	•	54 057.)	, 4	0.450 80	,	C. 450 E1		23 034.0	-	£3 057*)	~~	6.4CC 84		£3));*•)		C.4CC 86		C • 4CC 87	p-r-ref	33 0)6")	(53 0)5•0	ر سم ر	۲. و در مرد ا			ı,	8 91			25 3	
1266	×,	126	1272	-	1	~	127	3 2	w	ψ (2)	بد	3 8	3.8	52	52	58	5.2	52	52	52	521	36	င်	30	130	ن	130	 ۲)	print.		15 8	51	-	25 0	Š	
26	(2)	126	1231	27	127	27	27	β	28	28	28	83	28	82	28	29	129	53	129	58	53	30	30	30	30	30	130	ה נז	m m	0	013	9610	6 8	5	19	\$
3	326	426	145270	727	827	4927	027	5127	5227	5328	5428	5528	5628	5728	5828	5929	6029	6129	6223	16329	6458	6530	630	16730	6830	930	17030	25	230	6.1	616	519	6	19	178195	179195

The same of the sa

																														,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,					,	, - 1	
				 1			- 1			, <u>.</u>			_			 I			,, 1			—			,, I			-1		53165			£5104			78105	
	m w			75 3		<u>.</u>	ω uv	•	-	3 5 6			25 3	•		35 3		r1 1				= - 61CC		e	6101		() 	. ب	315	123263			12. 2.0 3.0 3.0	1	0103	2,0	
מי טי ער	رب بسر	 I	55)	7517	- 1	41 (5)			95 0	Ç		25 8	Ú			0.200	, 1	55 B			. 1166	N		8101	20		C102	ンとして	7	62		(N	~~		45212	<u>ښ</u> 2	The state of the s
13	ر ۲	CT.	9	6	Û,	20	20	Ċ,	20	20	9	20	20	Φ	20	20	9	20	20	10	20	20	10	20	20	10	8206	2 5	370	1 17	510	0	- 20211	ထ	23211	3	A CONTRACTOR OF THE BOARD OF THE STREET, T
180157	181197	219	319	419	513	618	715	819	516	015	115	220	320	42C	520	620	720	820	9920	0200	0170	0220	0320	0450	0520	C620	207205	0820	10240	1121	1220	1321	1421	152	621	172	· · · · · · · · · · · · · · · · · · ·
																								* * * * * * * * * * * * * * * * * * *				1		9 27 3 3 4					· · · · · · · · · · · · · · · · · · ·		A STATE OF THE PARTY OF THE PAR

71 VM/SP PEL 3.1 SLU 300

FILEO CCLETI 10

										,						,							4 		,				und I		•				d (
		33723										,													, ,	78117	,	,	uk) prod prod prod [11]	,	,—,	65116	,			***	
0	7 .			451C7	[] 5		C168	, ,		33106	321		7116	27		C111	, 'Y		33112	777		45113	125		C114	7		22115	(1)		45316	225			23		ω [6]
-	こと				2]			521		C ₂	021	,	0218	2			527			25	~~		025		យា	525			625	~	0224	22	 4	45254	525	_	20227
5310 €	7	1.2	510	021	021	0.	321	321	310	21	21	511	021	021	811	321	21	311	022	22	511	022	022	-4	322	322	311	22	22	6511	2022	022	811	3-2-2	22	311	22
182	1951	2021	2121	2221	2321	2421	2521	2621	2721	2821	2921	3021	3121	3221	3321	3421	3521	3621	3721	3821	3921	4021	4121	4221	4321	4421	4521	4622	4722	48220	4922	5022	5122	5222	5322	5422	523

AT VM/SP REL 3.1 SLL 3CE

FILEC CCLETI

				,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,) 	r-1 1	pool pool 1 !	rm rm 1 f	
3 [[]]	(5)	-1		37122 71 71 7123	-1 = 124	112		37128 -1 41129	-1 34136
2222	45119	C 3 Z C C 2 Z 4	212	C123 C23C C23C	19124	22125 22232 0126	2 2 2 2 2 2 2 2 2 2 2 2 2 2 2 2 2 2 2 2	C 129	19130
75205	C227 C227		N 2 - N	OHIV	15236	NECOF	נוז נוז נוז	*	24 2
0.22	511 022 022	2222	4 1 2 4 1 2	523 112 923 923	412 023 023	9 1 2 3 3 7 7 8 8 8 8 8 8 8 8 8 8 8 8 8 8 8 8	19235 24127 0238 0238 37128	523 923 923 923 923	413 024 024 713
5622	5822 5822 5922	6022 6122 6222	6322 6423 6523 6622 6723	6823 6923 7023 7123	7223	78533	280234 281234 282237 283237 284235	8 8 8 4 6 7 7 7 7 7 7 7 7 7 7 7 7 7 7 7 7 7 7	90237 91240 92240 93238

	,,			·			.			,			-]			γ• !			-		·	रून वं			 1			1 i		, -				7		أ	 I
-	27131			41132								, - -	32117		_	3413€			27137			71138	,	,	18136						26141		q ·	18142		•	
	35222		C132	(,)		19123	525		22124	527		0135	54		15126	54		22137	527		C138	5.4		11136	5.7	· .	15146	にんにん	-		7			27	3.5	17 (T)	47 54 41 14 14
7 4	5 4 5 3	 4		524		u١	54		5.4	C 2'4 5			24		n	24		0248	24	-	248	224		7254	2		11.	025	, (, () () (びんび	152	7		725	() () () ()	6254	÷025
524	7.4	113	926	926	413	7.7	24	713	524	24	113	924	926	413	024	24	713	524	524	113	247	1924	813	25	25	140	23	7253	26141	11253	1253	18142-	0.25	:0256	22143	= -7256===	-725£ = :
7775	9574	5623	9724	9824	7365	0024	0124	0224	0324	0424	0524	0624	C724	0824	0924	1024	1124	1224	1324	1424	15246	1624	1724	1825	1925	2025	2125	22,252	325	24252	2525	32625	27255	328255	329253	330255	31255
																											ų.		4	.! :		, T.		;	an≱ 5 Σ − π	1	

AT VM/SP REL 3-1 SEU 306

FILEO CCLETI

		,4			(-		,			•	1		•	•1						 1		,	1			root 			,I		
		26146		-			_	::146			26147		, 1	16148		~~	22145						18151			22152					, ,	18154	i	,,,,	22155	*	<u>.</u>
		6.54		11145	1 to		•	15256		C147	3		11148	(.) (.)		15146	こく		0.150	5.6		11151	56		15152	37		(1) (1) (1)	žę		11154	56		r) Ψ π	15265		0.156
-	5,72	15257	 	26	72 £ C		26	0260	Γ I	52¢	\sim		7262	26		0263	626		α	26	-	7266	2€		6266	26		15266	526	-	7269	38	7	36	6363		15269
7	./1 !\!\	113 173	14	25	5	14	725	25	614	125	25	8 14	26	26	7.4	726	56	615	126	26	815	026	26	15	726	26	615	126	126	1815	026	26	15	50	726	<u>ال</u>	erd h
3775	3325	3425	(C)	3625	3725	3825	3925	4025	4125	4225	4325	4425	4526	4626	4725	4826	4926	5026	5126	52261	5326	5426	55264	5626	5726	5826	5926	6026	6126	62264	6326	6426	6526	6626	6726	682	692

<u>ن</u> ۳۱
.31
بد
لب دس
_
•
(1)
ا در در
CZ.
Q S /
\
>
*/ ***
4
,4
La
\mathcal{C}
LEC

		-	~~ ~		,	, .		•			•				- ⁴			ī					,	i i			!		•	 !		,					
35132			513	,		1(158	,		12159		,	116		,4	1(161	,	, -	12162		-	£163	,	 1	16162	ŕ	·	12162	•		6166	•	; ; ; ,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,	10167		, 	12168,	
0266		12.1	-		7156	, 7		0.155	13		516C	17		7161	,		0.162	13		5162	13		7.164	7	•	(165	-	. ;	これた	53		7167	ŝ		C168	Ş	
15269		52.22	2			27		7275	27		3278	27		0278	27	- 1	53	7278	, I	Ω Ω	3281	 I		0		72 € 1	3 2		3284	2 8		0284	28		72 84	2 8	
5.6	5.	57	27	5	27	27	15	27	27	16	27	27	16	27	57	16	27	27	16	028	028	1016	328	328	.1216	528	5.28	816	028	0.28	16	328	328	91	528	5283	16
7026		7227	7327	7427	7527	7627	7727	7827	7927	8027	8127	8227	8327	8427	8527	8627	87276	8827	89276	390279	-61216	392277	93279	94279	9527	96279	97279	98279	99282	00282	0128	228	0328	478	052	406282	

11 VM/SP REL 3.1 SLL 3C¢

FILEO CCLETI

		•									pred 			7			г-i					,	- .		,	- 1		раф 1			ri		,	 1		,	t
	<u> </u>	5913			10170		-	12171			£172		- 1	10173			12174		<u> </u>	56175		-		•		58171	, 1	35178		_	32125		,	3135		-	25181
	5169	CD V ×		<u></u>	7283		C 17 1			5115	3		7173	ŝ					17175	1775			521	1	(] ()	53	17	17254		21175	521		0.180	3520	- ()		13:61
	2287	2		N	0287	- 1	~	7287	-	~	329C	· · · · · · · · · · · · · · · · · · ·	~		-1	729C	S		58	17256	, k	0296	- 0296		Ŋ	20		1222		.0255		1	7	552	st-	302	12362
	83	(N)	17	28	3286	17	28	28	17	28	28	10173	3285	3289	12174	5289	28	29175	029	0295	J	12295	-12295	17.1	7295	7295	917	29.5	-	æ	12298	18C	17.29.8	17298.	,	0301	0301
•.	828	928	0.2	128	2	328	28	C	628	φ.	1828	1928	2028	2128	222	2328	242	55.7	26294	27294	8292	92	0294-	1293	2294	m	34294	2 6	I IV	38297			41297	42297	43257	44300	45300
	7	7	7	7	7	7	7	7	7	7	4	7	4	4	7	. 4	. 4	4	4	7	4	4	5	4	4	4	7	7	7	4	7	4	7	4	h t	<u> </u>	4

~-4	rod I	rt I		1	ţ.	rri t		-	,4 4
1 V C C C C C C C C C C C C C C C C C C	3 3 1 21	-1 25182				u Hu m	28185 -1 -1 2515C	1 (1)	28192
(7 U.) (7 U.) (7 M.) (7 U.)	5570	72.0	ν γ () τ		0000	. 33C4 . 33C6	0 50	21151	C3C8
	213C2 213C2 11	33 4	C3 C C	700		030 130 130 130 130 130 130 130 130 130	213C8 -1311 12311	0311 0311	21311
9 0 0 0 c	730 730 730 918	030	230 230 818	730 730 918	030 030 318	30000	17307 29190 0310 0310	333	731
4629 4730 4830	5 1 2 2 2 2 2 2 2 2 2 2 2 2 2 2 2 2 2 2	5 6 6 6 6 6 6 6 6 6 6 6 6 6 6 6 6 6 6 6	50000000000000000000000000000000000000	5930, 6030, 6130	6 2 3 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0	6530 6630 6730 6830	469306 470306 471309 472309	7330	7730
	•	,	:						

AT VM/SP REL 3.1 SEL 306

FILEC CCLETI

APÊNDICE 4 - EXEMPLO 2. SAÍDA DE RESULTADOS DO "LAND AND POWELL". SOLUÇÃO ÓTIMA.

MIKISILTS	1SCRETE CCA	INTS, N	1, VITH FLAC	۷ ۱ د ، ۲). J.	9	0000
)) ()		555559	10.0000	*5555T*CT		,	
	シンフィフィ・マート しししししししし	9))] / 6 - 0	1)) 1 7 5 7 5 3	.: 11: 27		•	
	ノンノンフッチすき いいしょりに	リン・シャー・・ ラン・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	7 1 2 2 3 5 4 7				
5C./4GC21C	172777	14-1-9-1-					12);1}*.:
75.3800171	07.380017	1 1 1 1 2 2 2 1 2	- T - 7 - 1 -				31755717
.544C222	8.544022	8:54(21	[2];()()	* / T/\ \ T / \ T			511753017
27.1140200	94.114626	(5.614(20	16.514615	c 1 - 1 - 1 - 2			
	1.0000	1.0000)))))				
	,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,))));;	100)35.)))))	100.000	コンコンハルナ	ノンシンハルマ
))));;	000065.	·20102	•	•
000000)	000000	1111	200006.	000006.	0,00000	11115.
0000000				٠	.700.00r	11000	.76666
.90000	ソンシンン・・	ノン・コー・					•
• 70CCC0	.4((((، • • ب	,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,		•		•
•	0.0			•	•		<i>ب</i>
•	0.0			٠	•) ((• • (
•	J. O			٠	•	3 · *) \	•
) (•		, s 6 w/	•
#	•			•		٠	•
٠	ر د ا				•		
•	0.6		•	•			•
	J. O. C.	∵ • • • • • • • • • • • • • • • • • • •	٠	٠	•		•
		¢	•		•	•	•
			٠.	•	•		•
				•			4
				•		•	٠
1	1000		• }		•	000000	′ ₹
0.0	ر ت	している。		CCCC	ن د	1.00000	ر • ر
The same of the sa	ייניניני) ((((•			•
000000	٥.	1 • (((((((((((((((((()) (*		•	•
<u> - 009392</u>	٠ ٠	<u>ن</u>	, , , , , , , , , , , , , , , , , , ,	ر رززر رززرر) ; ; ; ; ; ;	
	00000	بن	•	+	•		
	0.0)))))));	٠	ا ن	•	ノンフィンフ・	,
	CCCC			*		•)) (
	i Pri			•		•	•
			T. CCCCCC		•	: : :	٠
)))	•			
* 00000			1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1	, ,			
	1.0000	(• C	· —) -) · · · · · · · · · · · · · · · · ·			N	
				•		() ()	
	1.00000	なる ない はんしゅう かんしゅう しゅうしゅう しゅう	، ب ن ر)))) (ليد •	
1	1.00000	7,11			s 1 /)		
				۵ ۶ ۶ ۶ ۲ (ر		1,000000	
		つつつついる	ر د.		•		
		P .					