UNIVERSIDADE FEDERAL DE ALAGOAS CENTRO DE TECNOLOGIA - CTEC CURSO DE ENGENHARIA CIVIL

PREVISÃO DOS INDICADORES DE PRODUTIVIDADE PARA O PROCESSO DE COMPACTAÇÃO DE TERRA ATRAVÉS DE SIMULAÇÃO COMPUTACIONAL

JOEL HONORIO NASCIMENTO DOS SANTOS

Trabalho de Conclusão de Curso

Orientador: Prof. Dr. Roberto Barbosa dos Santos

Maceió-AL 2020

JOEL HONORIO NASCIMENTO DOS SANTOS

PREVISÃO DOS INDICADORES DE PRODUTIVIDADE PARA O PROCESSO DE COMPACTAÇÃO DE TERRA ATRAVÉS DE SIMULAÇÃO COMPUTACIONAL

Trabalho de conclusão de curso apresentado ao colegiado do curso de Engenharia Civil do Centro de Tecnologia da Universidade Federal de Alagoas, como parte dos requisitos para obtenção do título de Engenheiro Civil.

Orientador: Prof. Dr. Roberto Barbosa dos Santos

Maceió-AL 2020

FOLHA DE APROVAÇÃO

PREVISÃO DOS INDICADORES DE PRODUTIVIDADE PARA O PROCESSO DE COMPACTAÇÃO DE TERRA ATRAVÉS DE SIMULAÇÃO COMPUTACIONAL

Este trabalho de conclusão de curso foi julgado adequado para a

obtenção do título de bacharel em Engenharia Civil e aprovado em sua forma

-		professores Federal de	s orientadores Alagoas.	do	Curso	de	Engenharia	Civil	da
ASSINA	TUR	AS:							
		Joe	el Honorio Nasc	imer	to dos S	Santo	os(autor)		
		Prof. Dr. F	Roberto Barbos	a dos	s Santos	(ori	entador)		
BANCA	AVAI	LIADORA:							
		Prof.	Dr. Eduardo To	oledo	de Lima	a Jur	nior		
			Prof. Msc Is	mae	l Weber				

RESUMO

SANTOS, J. H. N. Previsão dos indicadores de produtividade para o processo de compactação de terra através de simulação computacional. Trabalho de Conclusão de Curso (Graduação – Bacharelado em Engenharia Civil) – Universidade Federal de Alagoas, Maceió, 2020.

A relação entre prazos e custos, no âmbito da construção civil, evidencia a alta competitividade que existe no mercado. É notório que cada obra de engenharia apresenta particularidades, ou seja, não há uma padronização. Nesse sentido, gerenciar uma obra de engenharia é estar suscetível a variabilidades e incertezas que surgirão no decorrer do processo. Relacionada ainda aos custos de execução de uma obra, a produtividade é uma ferramenta importante para tomadas de decisões. Muitos gestores não tomam o cuidado de mensurar a produtividade de sua obra e acabam não tendo o controle na execução dos serviços, consequentemente todo planejamento é afetado. Diante disso, o ambiente de simulação surge como uma alternativa para contornar a variabilidade que existe num processo construtivo. Dessa forma, este trabalho visa prever os indicadores de produtividade para o processo de compactação de terra através de um estudo de caso, aplicando a técnica de simulação computacional, utilizando dados da literatura. Será utilizado o EZstrobe, que é um ambiente de modelagem de simulação gráfica computacional de eventos discretos. Em conjunto com o EZstrobe será utilizada o STROBOSCOPE que é uma linguagem e sistema de simulação. O indicador de produtividade pode ser obtido através da relação entre os produtos/serviços gerados e a quantidade de esforços necessários para obtenção do produto final.

Palavras-Chave: Simulação; Produtividade; Escavação

ABSTRACT

SANTOS, J. H. N. Prediction of productivity indicators for the soil compaction process through computer simulation. Course Conclusion Paper (Graduation - Bachelor of Civil Engineering) - Federal University of Alagoas, Maceió, 2020.

The relationship between deadlines and costs, in the scope of civil construction, shows the high competitiveness that exists in the market. It is evident that each engineering work has particularities, that is, there is no standardization. In this sense, managing an engineering work is being susceptible to variability and uncertainty that will arise during the process. Also related to the costs of executing a work, productivity is an important tool for decision making. Several managers are not careful to measure the productivity of their work and end up not having control over the execution of services, consequently all the planning is affected. Therefore, the simulation environment appears as an alternative to circumvent the variability that exists in a construction process. In this way, this work aims to predict the productivity indicators for the excavation production and landfill production processes through a case study, applying the computer simulation technique, using data from a real system. EZstrobe will be used, which is a computer graphics simulation environment for discrete events. In conjunction with EZstrobe, STROBOSCOPE, which is a language and simulation system, will be used. The productivity indicator can be obtained through the relationship between the products / services generated and the amount of efforts required to obtain the final product.

Keywords: Simulation; Productivity; Excavation

LISTA DE FIGURAS

Figura 1 – RUP	12
Figura 2 - Comparativo entre RUP diária, potencial e cumulativa	13
Figura 3 – Trator de Rodas	18
Figura 4 – Trator de Esteiras	18
Figura 5. Trator de Rodas com Lâminas	19
Figura 6 Trator de Esteiras com Lâminas	19
Figura 7. – Scraper rebocado	19
Figura 8. – Motoscraper	19
Figura 9. – Pá-carregadeira	20
Figura 10. – Escavadeira	20
Figura 11. – Retro-escavadeira	20
Figura 12. – Moto-Niveladoras	21
Figura 13. – Caminhão Caçamba	21
Figura 14. – Caminhão fora de estrada	21
Figura 15. – Rolo pé-de-carneiro	22
Figura 16. – Rolo vibratório	22
Figura 17. – Rolo pneumático	22
Figura 18 Curva de densidade máxima	25
Figura 19- Ambiente de simulação do add-on EZStrobe	27
Figura 20. Atividade de nivelamento	28
Figura 21. Carro pipa	28

Figura 22. Compactação30
Figura 23. Ambiente do software EasyFit .5.6 Professional30
Figura 24. Definição do tipo de variável3
Figura 25. Resultado das curvas adequadas aos dados inseridos dos tempos de execução das atividades após os testes de hipótese
Figura 26. Fluxograma para atividade de compactação37
Figura 27. Distribuição normal atividade de descarregar38
Figura 28. Resultados dos testes de aderência para as durações da atividade de descarregar material39
Figura 29. Gráfico Quantil-Quantil da distribuição de probabilidade para descarregar o solo
Figura 30. Distribuição normal atividade de nivelar38
Figura 31. Resultados dos testes de aderência para as durações da atividado de nivelar material
Figura 32. Gráfico Quantil-Quantil da distribuição de probabilidade para nivela solo39
Figura 33. Distribuição uniforme da atividade de compactação39
Figura 34. Resultados dos testes de aderência para as durações da atividade de compactação40
Figura 35. Gráfico Quantil-Quantil da distribuição de probabilidade para compactação40
Figura 36. Representação dos estoques de solo, caçamba, carro pipa motoniveladora e rolo compactador4
Figura 37. Esquema do modelo de simulação42
Figura 38.Animação44

Figura 39.Resultado de 20 replicações do modelo computacional	45
Figura 40.Resultado de 20 replicações do modelo computacional dimensionamento	•
Figura 41. Resultado de replicações para o cenário atual	52
Figura 42.Resultado de replicações para o cenário 1	53
Figura 43.Resultado de replicações para o cenário 2	54

LISTA DE TABELAS

Tabela 1. Simbologia empregada utilizando a linguagem STROBOSCOPE	26
Tabela 2. Principais componentes do ambiente EZStrobe	27
Tabela 3. Tempo de execução das atividades	36
Tabela 4.Parâmetros de entrada do modelo	45
Tabela 5. Composição de Preços Unitários	51
Tabela 6. Parâmetros de recursos do cenário atual	54
Tabela 7. Parâmetros de recursos do cenário 1	.55.
Tabela 8. Parâmetros de recursos do cenário 2	56
Tabela 9. Resultados das execuções para diferentes cenários	57

LISTA DE QUAROS

Quadro 1.Simbologia empregada utilizando a linguagem STROBOSCOPE	31
Quadro 2. Principais componentes do ambiente EZStrobe	.33
Quadro 3. Parâmetros de estoques (Queues) gerados pelo relatório	de
simulação	33
Quadro 4. Resultados a serem obtidos ao término da simulação	50

LISTA DE ABREVIATURAS E SIGLAS

STROBOSCOPE State and Resource Based Simulation of Construction Processes

DNIT Departamento Nacional de Infraestrutura de Transporte

IBGE Instituto Brasileiro de Geografia e Estatística

RUP Razão Unitária de Produção

SICRO Sistemas de Custos Referenciais de Obras

Sumário

1. INTRODUÇÃO	14
1.1. OBJETIVOS	18
1.1.1. OBJETIVO GERAL	18
1.1.2. OBJETIVOS ESPECÍFICOS	19
1.2. JUSTIFICATIVA	19
1.3. MÉTODO DE PESQUISA	20
1.4. DELIMITAÇÃO DO TRABALHO	20
1.5. ESTRUTURA DO TRABALHO	20
2. TERRAPLENAGEM	22
2.1. CLASSIFICAÇÃO DAS MÁQUINAS E EQUIPAMENTOS DE TERRAPLENAGEM	22
2.1.1. MÁQUINAS MOTRIZES	22
2.1.2. MÁQUINAS OPERATRIZES	23
2.1.2.1. UNIDADES ESCAVO-EMPURRADORAS	23
2.1.2.2. UNIDADES ESCAVO-TRANSPORTADORAS	24
2.1.2.3. UNIDADES ESCAVO-CARREGADORAS	24
2.1.2.4. UNIDADES APLAINADORAS	25
2.1.2.5. UNIDADES DE TRANSPORTE	25
2.1.2.6. UNIDADES COMPACTADORAS	26
2.2 PROCESSO DE COMPACTAÇÃO	
3. A TÉCNICA DE SIMULAÇÃO	30
3.1. STROBOSCOPE - State and resource based simulation of construction processes	30
3.2. EZStrobe	31
4. MÉTODO APLICADO AO TRABALHO	34
4.1. CONCEPÇÃO DO MODELO	34
4.2. COLETA DE DADOS	36
4.3. CONSIDERAÇÕES AO MODELO	36
4.4. TRADUÇÃO DO PROCESSO CONSTRUTIVO PARA UM MOD COMPUTACIONAL	ELO 37
5. APRESENTAÇÃO E RESULTADOS OBTIDOS	41
5.1. FLUXOGRAMA DO MODELO	41
5.2. DETERMINAÇÃO DAS FUNÇÕES DE DISTRIBUIÇÃO DE PROBABILIDADE DAS DURAÇÕES DAS ATIVIDADES	42
5.3. IMPLEMENTAÇÃO	46
5.3.1. PRINCIPAIS COMPONENTES DO MODELO	46

5.3.2. MODELO PROPOSTO	47
5.3.3. DETERMINANDO NÚMERO DE REPLICAÇÕES DO	MODELO 49
5.3.4. AVALIAÇÃO ESTATÍSTICA DOS DADOS	52
5.4. AVALIAÇÃO DOS CENÁRIOS	53
5.4.1. CENÁRIO ATUAL	54
5.4.2. CENÁRIO 1	55
5.4.3. CENÁRIO 2	56
6. CONSIDERAÇÕES FINAIS	59
6.1. SUGESTÕES PARA TRABALHOS FUTUROS	60
7. REFERÊNCIAS BIBLIOGRÁFICAS	61

1. INTRODUÇÃO

A construção civil é um dos ramos que mais se desenvolvem apresentando uma grande representatividade na economia. Segundo dados do IBGE (2019), o ramo da construção civil apresentou um acréscimo de 1,9% para o PIB, enquanto que o setor apresentou um crescimento de 2%.

Uma pesquisa realizada pela Fundação Getúlio Vargas, avaliou a questão da produtividade da mão-de-obra das empresas no período de 2003 a 2009 e concluiu que houve um aumento de 5,8% ao ano. Esse aumento foi resultado de investimentos em máquinas, processos e equipamentos ao longo do tempo.

Além de todo o crescimento econômico proporcionado pela construção civil, Ghinis et Fochezatto (2013) verificaram que o setor da construção civil tem o maior impacto em relação a redução da pobreza quando comparado a outros setores, por exemplo o setor agrícola. Nesse sentido, é possivel inferir que o desenvolvimento da construção civil não se restringe apenas na esfera econômica, mas também impacta na esfera social.

Nesse sentido, para que se tenha um crescimento econômico significativo, é essencial que os gestores tenham conhecimentos sólidos a respeito dos indicadores de produtividade, pois estimativas de material, pessoal e custo podem ser obtidos a partir dos indicadores de produtividade. Conforme é exposto por Longenecker, Moore e Petty (1997, p. 484), produtividade é a eficiência com a qual os insumos são transformados em produção.

Diante do cenário em que se destaca o ramo da construção civil, ainda existem muitos desafios a serem vencidos e o principal deles é o aumento da produtividade. O crescimento continuado está intimamente ligado ao conceito de produtividade, pois quando se tem uma elevada produtividade os ganhos econômicos crescem na mesma proporção.

O aumento da produtividade possibilita elevar a quantidade de produtos, independentemente da qualidade e inovação, com a mesma quantidade de recursos, ou ainda, produzir a mesma quantidade com um recurso menor

(SIMAO, 2010). Em ambos os casos, a produtividade proporciona redução de custos de produção e um melhor aproveitamento dos recursos.

No meio acadêmico existem muitas pesquisas relacionadas a produtividade da construção civil, no entanto o tema ainda precisa de investigações mais específicas no tocante a produtividade em processos produtivos, principalmente em relação a suscetibilidade da variabilidade, com o intuito de alcançar melhores indicadores(YEUNG, 2013).

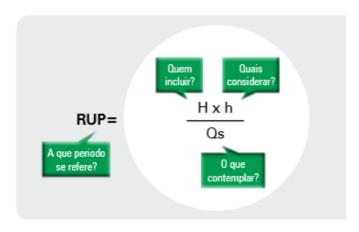
Estudos realizados por Thomas et al. (2003), concluíram que umas das causas mais significativas para a baixa produtividade está relacionada entre a quantidade excessiva de pessoal e a quantidade de trabalho insuficiente. Nesse sentido, o autor verificou a necessidade de se ter o gerenciamento do fluxo de trabalho para se obter redução de prazos e custos.

Quando se analisa um cenário como este, onde a quantidade de trabalhadores é superior ao que se necessita de fato, o trabalho pode ser desenvolvido em um tempo hábil, porém o custo para se desenvolver tal trabalho é alto. Dessa forma, a produtividade é considerada baixa, neste caso, pois a relação serviço/custo é totalmente desvantajosa em termos de gestão.

Para Formoso at al. (2001) os gestores buscam utilizar ferramentas que permitam prever a obra e assim obter subsídios para futuras tomadas de decisões durante a etapa de execução. Esses subsídios são os indicadores de produtividade.

Souza(1996) desenvolveu uma forma de mensurar a produtividade por meio de um indicador chamado *Razão Unitária de Produção (RUP)*, onde se relacionam as entradas e saídas, ou seja, a quantidade de pessoal utilizado por serviço executado, conforme mostrada na figura 1. A RUP tem como unidade hh/m²(homem-hora/metro quadrado).

Figura 1. RUP



Fonte: GETEC/MEAU/UFBA (2015)

Onde:

H: mão de obra direta vinculada ao processo que se está calculando produtividade.

h: hora efetivamente trabalhada de mão de obra direta.

Qs: quantidade de serviço para a qual se está calculando a RUP

De acordo com as análises e estudos desenvolvidos, a RUP pode ser classificada em:

- RUP diária: os dados são coletados diariamente, e a RUP é obtida pelo quociente entre a quantidade de horas diárias gastas e a quantidade de serviço executado pela equipe em análise. Consegue-se analisar alterações bruscas na produtividade de forma mais rápida, com isso pode-se solucionar eventuais problemas existentes.
- ➤ RUP cumulativa: calculada através da relação entre os valores acumulados de homens-hora e quantidade de serviço, dentro de um intervalo de tempo determinado, ou seja, do primeiro ao último dia.
- RUP potencial: A RUP potencial é a mediana dos valores da RUP diária que estão abaixo da RUP cumulativa. Neste caso, RUP potencial é obtida por recursos estatísticos. Assim, esse indicador representa a produtividade que é suscetível de ser obtida pela equipe, ou seja,

"aquela considerada representativa de um bom desempenho e passível de ser repetida muitas vezes na obra avaliada" (SOUZA, 1998).

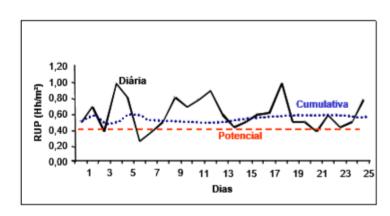


Figura 2. Comparativo entre RUP diária, potencial e cumulativa

-Fonte: GETEC/MEAU/UFBA (2015)

Contudo, a incerteza é um fator que influencia diretamente o planejamento dentro dos processos construtivos. As incertezas advindas sobre um processo são inúmeras, de diversos tipos e origens e consequentemente geram dificuldades na fase de planejamento (TOMMELEIN, 1997).

Além disso, os processos construtivos estão sujeitos a variabilidade climática, em conjunto com operações repetitivas, falta de equipamentos e quebra e interferência dos gerentes da obra, que adicionados a outros fatores externos de ordem secundária influenciam fortemente nos processos(SCHRAMM, 2009).

As variabilidades e incertezas envolvidas nos processos construtivos estão associadas a riscos quando relacionadas as tomadas de decisões do gestor responsável pela obra. Outras formas de variabilidade e incerteza que podem ser vinculadas às formas anteriormente mencionadas são: produção demorada, utilização intensiva de mão de obra, levantamento de quantitativos imprecisos e falhas gerenciais e de execução (SANTOS, 2001).

Diante do cenário de variabilidade e incerteza enfrentado durante os processos construtivos, a simulação computacional surge como alternativa de previsão visto que é considerada uma técnica realista, rápida e flexível. Além disso, a simulação fornece uma metodologia avançada, na qual se incorpora a

natureza estocástica das tarefas e processos de construção, da utilização de recursos e do cronograma de produção (MARTINEZ, 1996).

No processo de simulação, o modelo é avaliado numericamente através de uma ferramenta computacional, onde os dados são inseridos com o objetivo de prever as características do modelo real. Assim, a forma de se analisar e estudar um sistema real é por meio de modelos (LAW; KELTON, 1991).

Além disso, a técnica de simulação permite alcançar um entendimento mais aprofundado a respeito das operações de construção quando a atividade e insumos utilizados no mundo real são representados em um modelo computacional. Quando se consegue obter um modelo de simulação que represente fielmente os processos reais, é possível realizar uma avaliação de causas e efeitos no qual o sistema real estará sujeito e que podem ser melhor analisados através de hipóteses(LAW; KELTON, 1991).

Com isso, o modelo computacional permite ao gestor ter subsídios para futuras tomadas de decisões. Dessa forma, custo e tempo de cronograma podem ser melhor otimizados com o advento da simulação. Sendo assim, testes que poderiam ser realizados sobre o sistemas real são inibidos, proporcionando uma economia de tempo, mão-de-obra e equipamentos.

1.1. OBJETIVOS

Os objetivos deste trabalho estão classificados como gerais e específicos e são descritos nos próximos dois itens

1.1.1. OBJETIVO GERAL

O objetivo principal deste trabalho é estimar, através de simulação computacional, a produtividade na execução do processo de compactação, avaliando diferentes cenários de execução utilizando dados da literatura e informações nos catálogos de fornecedores.

1.1.2. OBJETIVOS ESPECÍFICOS

- Tomando como base a questão da produtividade na construção civil, tem-se como objetivo corroborar a utilização e a viabilidade de simulação computacional para previsão de resultados.
- Analisar o desempenho do modelol comparando diferentes cenários;
- Estimar indicadores de desempenho (hh/m²) e custos de execução da atividade;

1.2. JUSTIFICATIVA

Diante dos cenários apresentados a respeito do crescimento da construção civil e da relevância que o setor apresenta para o desenvolvimento econômico, e ainda sabendo que a produtividade tem total relação com o crescimento, é de grande importância ter conhecimento acerca da produtividade no âmbito da construção civil.

Os serviços de terraplenagem são um dos ramos da construção civil, que em conjunto com a pavimentação, em uma obra rodoviária, apresenta os maiores valores nas composições de custo total (LIMA, 2003). Nesse sentido, é de total importância os gestores de obras rodoviárias terem controle da produtividade da equipe, pois esta associa-se aos custos finais da obra.

Além disso, por estar inserida no mundo dos negócios, a indústria da construção civil apresenta um alto grau de competitividade e para sua permanência no mercado a empresa deve melhorar o desempenho de produtividade. (PARK; THOMAS; TUCKER, 2005).

A alternativa para avaliar e acompanhar com maior eficácia o desempenho de produtividade da obra é por meio da técnica de simulação, que neste caso é voltada para processos de movimentação de terra.

A técnica de simulação já vem apresentando bons resultados com sua aplicação em modelagem de tarefas e processos de construção em diversas operações, inclusive tem grande destaque em operações de movimentação de

terra (ABOURIZK; HAGUE; EKYALIMPA, 2016) e escavação de túneis (WERNER; ABOURIZK, 2015). Para isso é utilizada uma ferramenta computacional que analisa o modelo numericamente, onde são coletados dados reais a fim de aproximar o modelo computacional de um modelo real. Modelos são utilizados para estudar e analisar sistemas reais (LAW; KELTON, 1991).

1.3. MÉTODO DE PESQUISA

O trabalho será desenvolvido em formato de estudo de caso onde será desenvolvido um modelo, baseado na literatura, que represente com certo nível de confiança o comportamento de um processo de compactação de solo de um trecho de estrada. Para isso, será utilizada uma ferramenta computacional onde serão implementados modelos idealizados, e que representem um sistema real, onde fornecerão indicadores de produtividade do processo.

1.4. DELIMITAÇÃO DO TRABALHO

Este trabalho analisará a produtividade de um serviço de terraplenagem, ou seja, a compactação, através de um modelo computacional que concebe uma situação ideal de execução. Variáveis como qualidade do material compactado e estado de funcionamento do maquinário não serão implementadas no modelo.

1.5. ESTRUTURA DO TRABALHO

O trabalho será divido em cinco capítulos.

No capítulo 2 serão abordados os conceitos gerais e definições de terraplenagem bem como os processos e maquinários envolvidos. Será abordado o processo de compactação, de forma mais detalhada, como parte do processo de terraplenagem.

No capítulo 3 serão apresentadas informações gerais acerca do ambiente de simulação Ezstrobe e a linguagem STROBOSCOPE empregados na simulação.

No capítulo 4 será apresentado o método de pesquisa utilizado para alcançar a modelagem do processo de compactação. Serão elencadas as fases de: exploração e formulação; obtenção dos dados; análise estatística dos dados e fase de desenvolvimento do modelo.

No capítulo 5 serão apresentados os resultados fornecidos pela simulação dos modelos do capítulo anterior. Serão feitas comparações entre os modelos e discussões acerca dos indicadores

No capítulo 6 serão apresentadas as conclusões e considerações finais acerca dos resultados obtidos a partir do modelo formulado.

2. TERRAPLENAGEM

A terraplenagem é o processo que consiste em mover ou processar grandes partes da superfície do solo, ou seja, envolve movimentação de terra. A terraplenagem tem como finalidade nivelar um terreno de obras como canais, estradas, barragens, etc.

O serviço de terraplenagem tem como base o projeto geométrico para execução de estradas e pavimentos. O projeto geométrico é desenvolvido aproveitando ao máximo a rodovia já existente, caso haja. O projeto deve conter elementos qualitativos, quantitativos e técnicos com um grande nível de detalhes que possibilite uma boa aplicação. (TEIXEIRA, 2010).

Segundo o mesmo autor uma obra de construção de uma pavimentação se subdivide em 4 grupos:

- a) Implantação Básica;
- b) Obras de arte especiais;
- c) Túneis;
- d) Superestrutura.

A terraplenagem é prevista dentro do projeto de Implantação básica e é constituída pelas etapas de escavação, carga, transporte, descarga e compactação.

2.1.CLASSIFICAÇÃO DAS MÁQUINAS E EQUIPAMENTOS DE TERRAPLENAGEM

2.1.1. MÁQUINAS MOTRIZES

Segundo Couri (2016), são as máquinas que servem como fonte de energia do equipamento. São máquinas que podem ter o acionamento elétrico ou por motor a diesel, além disso, são instaladas por esteiras ou rodas. As unidades de tração (tratores) são máquinas que pertencem a esse grupo. Os tratores podem executar a tração ou empurrar outros equipamentos, no entanto não realiza transporte.

Figura 3. Trator de Rodas



Figura 4. Trator de Esteiras



Fonte: Caterpillar(2020) Fonte: Caterpillar(2020)

2.1.2. MÁQUINAS OPERATRIZES

Segundo Couri (2016), são as máquinas tracionadas, empurradas ou manobradas pelas unidades motrizes, podem ser mutáveis ou definitivas, trocadas dentro de uma mesma máquina motriz, além de possuir diversas funcionalidades, dependendo de cada serviço.

2.1.2.1. UNIDADES ESCAVO-EMPURRADORAS

São tratores de rodas ou esteiras com uma lâmina à frente do trator fazendo com que a máquina seja capaz de escavar ou empurrar. Esse tipo de trato é chamado de bulldozer ou trator de lâmina. Esta máquina é capaz de escavar, rebocar outras máquinas e, além disso, derrubar árvores.

Figura 5. Trator de Rodas com Lâminas Figura 6 Trator de Esteiras com Lâminas



Fonte: Caterpillar(2020)



2.1.2.2. UNIDADES ESCAVO-TRANSPORTADORAS

Couri (2016) defini as escavo-transportadoras como equipamentos que tem como finalidade aprofundar os cortes iniciados pelos Dozers. Essas máquinas podem transportar, carregar, escavar e descarregar material de consistência mediana percorrendo distâncias de até 1km. Os tipos mais utilizados são os Scraper rebocado e a Motoscraper.

Figura 7. – Scraper rebocado



Fonte: Caterpillar (2020)

Figura 8. – Motoscraper



Fonte: Caterpillar(2020)

2.1.2.3. UNIDADES ESCAVO-CARREGADORAS

São máquinas que tem a função de escavar e direcionar o material até a unidade de transporte. As mais utilizadas são escavadeiras, pás-carregadeiras e as retro-escavadeiras.

Figura 10. – Escavadeira



2.1.2.4. UNIDADES APLAINADORAS

Segundo Couri (2016), as moto-niveladoras são máquinas que realizam atividades de acabamento, tombamento e espalhamento de material, nivelando o terreno com cotas e greides como especificado no projeto geométrico.

Figura 12. – Moto-Niveladoras



Fonte: Caterpillar(2020)

2.1.2.5. UNIDADES DE TRANSPORTE

São unidades que a finalidade de transportar material oriundo de cortes ou pedreiras destinados a aterros, bota-fora ou à pavimentação. Sua utilização é indicada quando as distâncias para utilizar scraper ou motoscraper tornam-se economicamente inviáveis.

Figura 13. – Caminhão Caçamba



Fonte: VVale (2019)

Figura 14. – Caminhão fora de estrada



O caminhão caçamba apresenta um bom rendimento e realiza a maioria dos serviços e não apresenta limitações de execução na maior parte dos terrenos. O caminhão fora de estrada é uma unidade de transporte usada para transportar grandes toneladas. Esse tipo de equipamento transporta um volume superior a $10~{\rm m}^3$ e impedido de circular em estradas sendo restritos apenas a canteiros.

2.1.2.6. UNIDADES COMPACTADORAS

Essas unidades têm como objetivo realizar a compactação do solo abrangendo desde as primeiras camadas de aterro ate a fase de pavimentação das vias, possibilitando a redução do número de vazios do solo.

Figura 15. – Rolo pé-de-carneiro

Figura 16. – Rolo vibratório





Fonte: Caterpillar(2020)

Fonte: Caterpillar(2020)

Figura 17. – Rolo pneumático



O rolo pé-de-carneiro é utilizado na compactação de solos coesivos. O adensamento só é dado por completo quando as patas do rolo não conseguem mais penetrar no solo. A camada compactada possui geralmente 15 cm, com número de passadas variando entre 4 e 6 para solos finos e de 6 a 8 para os solos grossos.

O rolo vibratório é utilizado em solo arenoso com pouca composição de argila.

O rolo pneumático é usado para camadas delgadas de materiais e pavimentos betuminosos.

2.2 PROCESSO DE COMPACTAÇÃO

Conforme a norma do DNIT 108/2009, a compactação é a "operação por processo manual ou mecânico, destinada a reduzir os volumes de vazios de um solo ou outro material, com a finalidade de aumentar-lhe a massa específica, resistência e estabilidade" (Departamento Nacional de Infraestrutura e Transportes, 2009, p.3).

Para compactação de solos e pavimentos são empregados processos mecanizados. Os principais processos são:

- 1) Compressão ou pressão;
- 2) Impacto;
- 3) Amassamento;
- 4) Vibração.

No processo de compactação por compressão ou pressão são aplicadas forças verticais sobre o terreno.

No processo de compactação por impacto tem-se a aplicação de forças verticais que agem de forma não continua com um limite máximo de 700 impactos por minuto. Quando o equipamento excede esse limite máximo, é considerado como um processo vibratório.

No processo de compactação por amassamento ocorre ao mesmo tempo aplicação de forças verticais, inclinadas ou ortogonais agindo sobre o terreno.

Foi Proctor que em 1933 deu início a técnica de compactação ao publicar observações a respeito da compactação de aterros. Proctor mostrou que ao se aplicar uma certa energia de compactação a massa específica resultante é em função da umidade em que o solo estiver (PINTO, 2006).

O processo de compactação é utilizado em diversas obras de engenharia, como por exemplo, a construção de pavimentos. Para o processo de compactação existem parâmetros que devem ser avaliados antes de sua execução. O tipo de solo e obra determinará o método de compactação a ser utilizada, a umidade que o solo deve estar e a densidade a ser atingida.

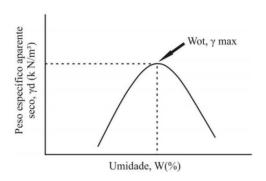
O processo de compactação pode se da por um determinado número de passadas de uma unidade compactadora ou um determinado número de golpes de um soquete sobre um solo (PINTO, 2006).

Quando o solo é compactado sobre diferentes umidades e com determinada energia de compactação, é possível obter um gráfico que demonstra a relação entre peso aparente seco e a umidade do solo (ZICA, 2010).

Na atividade de compactação bem como na atividade de corte, o material rearranja as partículas de solo modificando, consequentemente, seu volume. Esse rearranjo das partículas recebe o nome de empolamento e pode variar de acordo com o tipo de solo.

Em condições naturais o solo tem o arranjo de partículas próprio de compactação, ao ser escavado a organização das partículas se altera e consequentemente cria mais espaços vazios resultando numa mudança de volume. A consequência na modificação no número de vazios, nesse caso o aumento, ocorre também o aumento de volume do material. Em um processo mecanizado, a compactação ocasiona em um rearranjo máximo das partículas, ou seja, não há espaço vazio entre as partículas. Sendo assim, um solo em condições naturais, quando compactado, resulta em uma diminuição do volume inicial.

Figura 18 Curva de densidade máxima



Fonte: Escola Engenharia(2020)

Quando a compactação é realizada por um processo mecanizado, as partículas de solo se reorganizam do modo máximo, ou seja, não existirão espaços vazios entre elas. Dessa forma, o volume compactado torna-se menor que o volume encontrado em sua forma natural.

3. A TÉCNICA DE SIMULAÇÃO

A simulação é uma técnica que procura reproduzir um sistema real, e dessa forma pode-se analisar e avaliar os resultados por meio de um modelo (MARTINEZ, 1996; ROBINSON, 2003).

A concepção de um modelo pode ser obtida de diversas maneiras, mas Williams (2002), Aboruzik, Hague e Ekyalimpa (2016) inferem que uma das maneiras mais eficazes é primeiramente abstrair os elementos de maior relevância para o modelo. Posteriormente, devem-se representar esses elementos em uma ferramenta computacional (ABOURIZK; HAGUE; EKYALIMPA, 2016).

Nesse contexto, o termo abstração pode ser entendido como o processo de compreensão e análise da problemática em questão. Tal abstração contribui para determinar as limitações do problema e ainda particionar em etapas menores para melhor análise (ABOURIZK; HAGUE; EKYALIMPA, 2016).

3.1.STROBOSCOPE - State and resource based simulation of construction processes

STROBOSCOPE - Um acrônimo para "STate and ResOurce Based Simulation of COnstruction ProcEsses – é uma linguagem de programação de simulação projetada para modelar atividades da construção. Os modelos criados no STROBOSCOPE são um conjunto de códigos de programação que representam uma rede de elementos de modelagem interligados, o comportamento único dos elementos e o controle da simulação (MARTINEZ, 1996).

A representação de alto nível de um determinado modelo de simulação é denominada rede de relacionamentos. Na linguagem STROBOSCOPE, uma rede de relacionamentos é definida como conjunto de nós conectados através de links onde os diferentes tipos de recursos podem fluir na rede (MARTINEZ, 1996).

Dos mais variados os sistemas de simulação para a construção civil, o STROBOSCOPE é amplamente utilizado no meio acadêmico (SCHRAMM,2009).

A tabela 1 mostra a simbologia utilizada e os elementos básicos para realizar uma modelagem com a linguagem de simulação STROBOSCOPE(SANTOS,2001).

Quadro 1. Simbologia empregada utilizando a linguagem STROBOSCOPE

ELEMENTO	NOME	DESCRIÇÃO
\rightarrow	LIGAÇÃO	Conecta os elementos e indica a direção e o tipo de recurso que flui através dela, sendo esta última característica a mais importante. Desta forma, todas as ligações têm de ser nomeadas para identificar o recurso em transição. A convenção adotada é começar o nome com duas letras, para identificar o recurso, seguidas por um número que identifica a ligação.
Q	FILA (Queue)	São estoques de recursos e cada fila está associada a um único recurso, porém o que mais importa em uma fila é o seu conteúdo em cada instante de tempo, onde a forma de medir é função do tipo de recurso acumulado. A disciplina de uma fila é determinada pela forma como os recursos são ordenados.
	Atividade COMBI	Representa atividades que só iniciam quando um um certo número de condições é satisfeito, logo quando apropriado cada atividade COMBI é checada para ver se todas as condições necessárias já foram atendidas. A este tipo de atividade não é permitido interromper outra atividade para usar os seus recursos, sendo assim, todas as precedências de uma atividade COMBI devem ser FILAS.
	Atividade NORMAL	Representa atividades que começam imediatamente após o término de outras, suas predecessoras, e os recursos necessários vêm justamente destas atividades que terminaram. Portanto somente atividades podem ser predecessoras de uma atividade NORMAL.

Fonte: Santos (2001)

3.2. EZStrobe

O EZStrobe é um sistema de simulação de uso geral, integrado ao STROBOSCOPE, que tem o intuito tanto de modelar atividades voltadas a construção quanto atividades voltadas a outras áreas. O EZStrobe é baseado em diagramas de ciclo de atividades (ACD), Activity Cycle Diagrams, os quais são os componentes fundamentais do processo na modelagem.

O Activity Scanning tem a função de gerenciar o tempo de simulação através de mecanismos de avanço de tempo e além disso a criação de eventos na modelagem (MARTINEZ, 2001). O EZStrobe tem a capacidade de modelar processos dos mais simples aos mais complexos, onde, por exemplo, múltiplas tarefas precisam compartilhar, ao mesmo tempo, os recursos para realização de determinada atividade(MARTINEZ, 2001).

O EZStrobe utiliza a aplicação Microsoft Visio para fornecer ao usuário uma interface amigável entre a linguagem de simulação STROBOSCOPE e o usuário. Com tal interface é possível utilizar todos os recursos disponíveis da linguagem. A figura 19 apresenta o ambiente de simulação utilizando a aplicação Microsoft Visio.

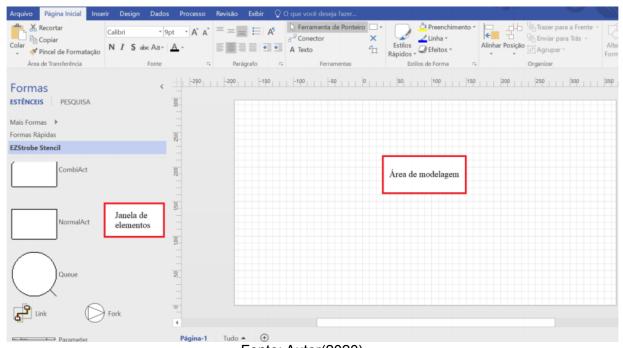


Figura 19- Ambiente de simulação do add-on EZStrobe

Fonte: Autor(2020)

Na janela de elementos estão dispostas todas as representações gráficas dos elementos de simulação que são interpretadas pela linguagem STROBOSCOPE. Conforme mostrada na figura 19, a região quadriculada é onde ocorre a modelagem, onde os elementos de simulação podem ser arrastados para esta região e assim podem ser adicionadas ao modelo de simulação. Ao clicar com o botão esquerdo do mouse sobre o elemento é possível editar suas propriedades.

Já com o clique do botão direito sobre a região quadriculada é possível acessar as janelas de edição do modelo onde os parâmetros podem ser adicionados ou ainda pode-se iniciar a simulação. O quadro 2 exemplifica os principais componentes utilizados na modelagem com suas respectivas funções, parâmetros e descrições.

Quadro 2. Principais componentes do ambiente EZStrobe

Elemento	Função	Parâmetro	Descrição	
0	Mantém recursos ociosos	1) Nome da Queue		
Queue	até uma solicitação de utilização	 Função de distribuição de probabilidade 	QueName	
Combi	Atividade com condições	1) Nome da Combi	CombiName	
Combi	iniciais de inicialização	 Função de distribuição de probabilidade 		
	Atividade sem condições	1) Nome da Normal	NormalName	
Normal	iniciais de inicialização	 Função de distribuição de probabilidade 		
Fork	Elemento probabilístico que determina aleatoriamente o fluxo dos recursos	Nenhum		
T into	Conecta diferentes	Condição necessária para a atividade sucessora iniciar		
Link	atividades e estoques	2) Número de recursos disponíveis em estoque		
Fusion Queue	Divide um modelo complexo em várias páginas	Nenhum	QueName	

Fonte: Adaptado de Jiradamkerng (2013)

Quadro 3. Parâmetros de estoques (Queues) gerados pelo relatório de simulação

Estoques					
Parâmetro	Descrição				
Cur	A quantidade de recursos em estoque no momento atual de simulação				
Tot	A quantidade total de recursos que fluiu no estoque				
AvWait	Espera média para o estoque ser acionado				
AvCont	A média ponderada da espera para acionamento do estoque				
SDCont	O desvio padrão da média ponderada de espera				
MinCont	O conteúdo mínimo de recursos disponível no estoque durante a simulação				
MaxCont	O conteúdo máximo de recursos disponível no estoque durante a simulação				

Fonte: Martinez (2001)

4. MÉTODO APLICADO AO TRABALHO

O objetivo desse capítulo é apresentar o método de pesquisa utilizado para alcançar a modelagem do processo de compactação. Serão elencados as fases de a)exploração e formulação; b) obtenção dos dados; c) análise estatística dos dados e d)fase de desenvolvimento do modelo.

4.1. CONCEPÇÃO DO MODELO

A concepção do modelo a ser simulado foi baseada nos procedimentos de execução especificados na norma do DNIT 108/2009 – ES. As atividades implementadas no modelo foram descarga, nivelamento, umedecimento e compactação.

A descarga é realizada pelo caminhão caçamba que tem capacidade de carregar ate 10 m³ de material. Após haver a descarga do material, uma unidade motoniveladora é responsável por espalhar o material e garantir uma melhor disposição, ou seja, nivelar.



Figura 20. Atividade de nivelamento

Fonte: VTN(2020)

Para garantir que o solo tenha um arranjo o mais compacto possível, o carro pipa molha o solo já previamente nivelado. Por fim, o rolo compactador do tipo pé-de-carneiro realização o processo de compactação, garantido assim a resistência da camada.

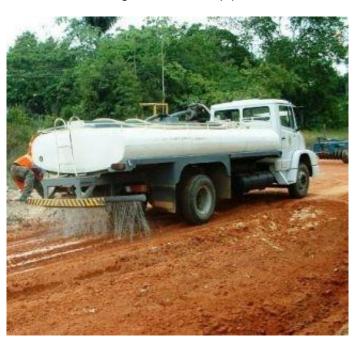


Figura 21. Carro pipa

Fonte: JS Ambiental(2020)



Figura 22. Compactação

Fonte: Terraplenagem Guimarães(2020)

4.2. COLETA DE DADOS

Identificadas as atividades chave que fazem parte do processo de compactação, optou-se em buscar dados na literatura que seriam capazes de representar as atividades de compactação em campo. Nesse sentido, conforme o Manual¹ de Custos de Infraestrutura de Transportes (DNIT, 2017) o tempo de execução, considerando Compactação de aterros a 100% do Proctor normal, de cada unidade é dado conforme a Tabela 1.

Tabela 1. Tempo de execução das atividades

	Caminhão	Caminhão		Rolo compactador
	basculante	pipa		pé de carneiro
	com	capacidade		vibratório
	capacidade de	de 10.000 l -	Motoniveladora - 93	autopropelido de
Equipamento	10 m ³ - 295 Kw	188 kW	kW	11,6 t - 82 kW
Atividade	Descarrega	Umedece	Nivela	Compacta
	3,1	0,86	2,73	3,7
	2,58	0,86	5	1
Tempo (min)	3,68	0,86	2,61	0,91
	1,97	0,86	2,73	3,75
	3,49	0,86	4,17	1,97

Fonte: adaptado de DNIT(2017)

4.3. CONSIDERAÇÕES AO MODELO

Embora o modelo tenha como objetivo reproduzir fielmente as atividades de um sistema real faz-se necessário inserir algumas simplificações ao modelo computacional de modo a aumentar o nível de controle sobre o mesmo. Dessa forma, será considerado que:

¹ O Manual de Custos de Infraestrutura de Transportes constitui a síntese de todo o desenvolvimento técnico das áreas de custos do extinto DNER e do DNIT na formação de preços referenciais de obras

públicas [...]abrange o conhecimento e a experiência acumulados desde a edição das primeiras tabelas referenciais de preços[...](DNIT,2017).

- a) o solo a ser compactado já estar no local e, para efeitos de simplificação, o modelo considera o caminhão caçamba inicialmente cheio;
- b) A RUP será calculada considerando mh/m³ (máquina hora por metro cúbico);
- c) A respeito da fase de umedecimento do solo, suponha-se que o solo necessite dessa atividade para ser compactada.
- d) A respeito da umidade necessária de compactação, será considerado que a quantidade de água disponível no carro pipa está previamente dimensionada e que todo o solo recebe a mesma quantidade de água;
- e) Todas as unidades realizam a atividade em velocidade constante;
- f) O rolo pé-de-carneiro utilizado realiza 6 passadas para cada material que é despejado pelo caminhão caçamba.

4.4.TRADUÇÃO DO PROCESSO CONSTRUTIVO PARA UM MODELO COMPUTACIONAL

Para desenvolvimento do modelo foram identificados os recursos necessários para o processo de compactação, bem como as atividades inerentes ao processo, para que assim fossem introduzidas através de elementos disponíveis no EZStrobe. Dessa forma, no modelo proposto, as atividades e recursos foram classificadas conforme a Tabela 2.

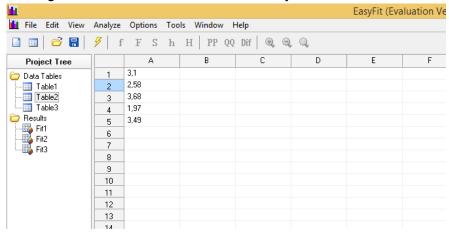
Tabela 2 - Descrição dos elementos do sistema real no software EZStrobe

	Componente no EZStrobe				
Item	Descrição da atividade/recurso	Variável no Software	Componente		
1	Solo	SoloMove	Queue		
2	Caçamba	cacambaWait	Queue		
3	Descarrega material	Descarrega	Combi		
4	MotoNiveladora	Nivela	Queue		
5	Nivelar material	NivelaWait	Combi		
6	Carro pipa	PipaWait	Queue		
7	Umedece	Umedece	Combi		
8	Rolo pé-de-carneiro	RoloWait	Queue		
9	Compacta solo	Compacta	Combi		
10	Solo	SoloCompact	Queue		

Para determinar as durações probabilísticas das atividades do processo de compactação é necessário obter funções de distribuição de probabilidades que estejam de acordo com as amostras de dados relacionadas em cada atividade e para isso é preciso realizar testes de aderências. Para obter as funções de distribuição de probabilidades bem como os testes de aderência, será utilizado o software EasyFit 5.6 Professional.

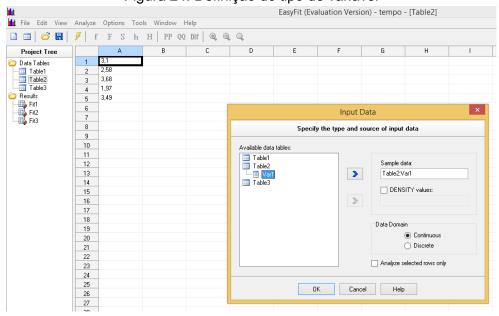
O software necessita de pelo menos 5 dados amostrais para assim verificar qual curva melhor se adequa aos dados fornecidos, conforme mostrado na figura 23. Dessa forma, inseriu-se os dados da tabela de cada atividade relacionada à compactação.

Figura 23. - Ambiente do software EasyFit 5.6 Professional



Ao ser inserido os dados nas células, deve-se acessar a opção Analyze e selecionar Fit Distribution e posteriormente marcar a opção Continuous² na aba Domain conforme figura 24.

Figura 24. Definição do tipo de variável



Fonte: Autor(2020)

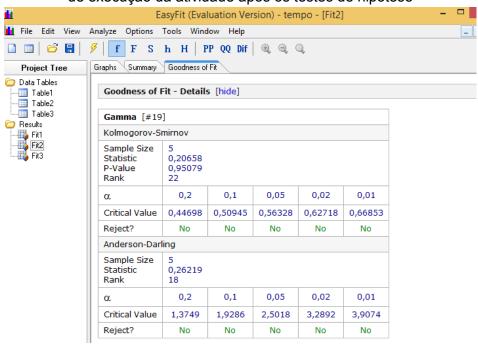
Por fim, o software analisa as possibilidades de utilização de alguns testes de aderência como os testes de Kolmogorov-Smirnov e Anderson-

² Neste trabalho estão sendo consideradas variáveis contínuas. Abourizk, Hague e Ekyalimpa (2016) inferem que o modelo contínuo é um tipo de modelo de simulação dinâmico. No modelo de simulação contínuo o incremento do tempo é realizado de maneira uniforme, de modo que em cada uma das etapas de incremento as mudanças são implementadas nos elementos afetados do modelo e as informações são coletadas até a simulação ser finalizada.

Darling. Ao verificar os testes é mostrada uma lista com as possíveis distribuições de probabilidades, para os dados amostrais informados, com os respectivos parâmetros.

Com isso, para cada atividade chaves inseridas no modelo será realizado teste de aderência para ajuste dos dados amostrais pertinentes à atividade. Para obtenção da curva que melhor se ajusta para cada atividade, e que seja possível a adoção no EZStrobe, serão considerados os resultados dos testes de hipótese de Kolmogorov-Smirnov.

Figura 25 - Resultado das curvas adequadas aos dados inseridos dos tempos de execução da atividade após os testes de hipótese



5. APRESENTAÇÃO E RESULTADOS OBTIDOS

5.1. FLUXOGRAMA DO MODELO

Com o objetivo de analisar as relações entre as atividades, demonstrar a sequência lógica e, além disso, melhor ilustrar o processo de compactação, transcreveu-se de forma objetiva, por meio de um fluxograma, as etapas chaves inerentes ao processo (Figura 23).

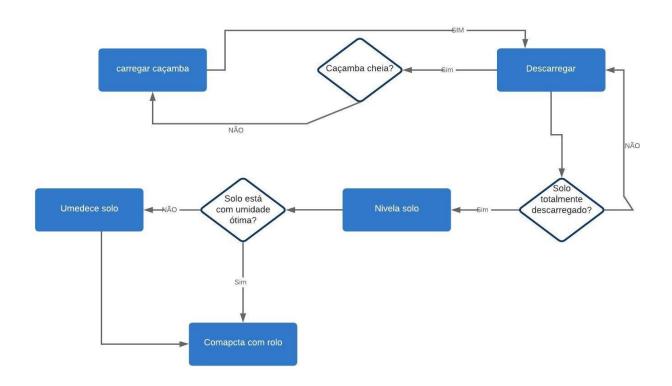


Figura 26. Fluxograma para atividade de compactação

Fonte: Autor(2020)

Com a identificação das atividades e determinação do fluxo pode-se estabelecer os critérios utilizados para calibração do modelo computacional. Dessa forma, foram verificadas as atividades chaves (descarregar, nivelar, umedecer e compactar) para assim obter os dados de duração dessas atividades e posteriormente adicionar ao modelo computacional desenvolvido.

5.2. DETERMINAÇÃO DAS FUNÇÕES DE DISTRIBUIÇÃO DE PROBABILIDADE DAS DURAÇÕES DAS ATIVIDADES

Estabelecida as atividades chaves e o fluxo de atividades e insumos, com o auxílios do fluxograma de atividades, foi possível definir quais durações deveriam ser consideradas, para posteriormente serem adicionadas no EZStrobe.

Conforme visto no item 5.4, utilizou-se o software EasyFit 5.6 Professional, através da função Fit Distributions, afim de determinar as melhores curvas de distribuição de probabilidades relacionadas as durações das atividades.

A seguir serão apresentados os resultados fornecidos pelos softwares das curvas que melhor se adequaram as atividades de descarga e compactação.

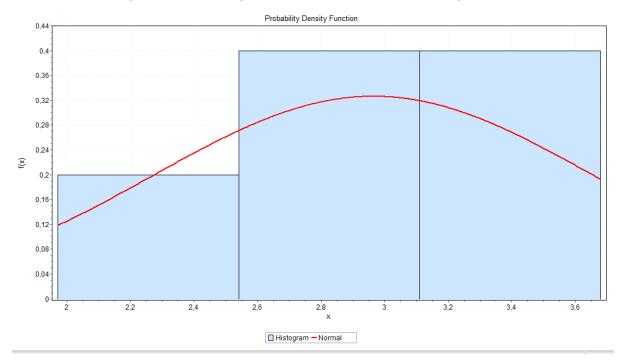
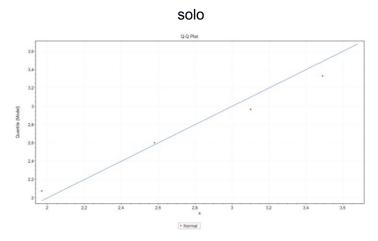


Figura 27. Distribuição normal atividade de descarregar

Figura 28. Resultados dos testes de aderência para as durações da atividade de descarregar material

Normal [#43]]				
Kolmogorov-Si	mirnov				
Sample Size Statistic P-Value Rank	5 0,17735 0,98937 4				
α	0,2	0,1	0,05	0,02	0,01
Critical Value	0,44698	0,50945	0,56328	0,62718	0,66853
Reject?	No	No	No	No	No

Figura 29. Gráfico Quantil-Quantil da distribuição de probabilidade para descarregar o



Fonte: Autor(2020)

Figura 30. Distribuição uniforme da atividade de nivelamento

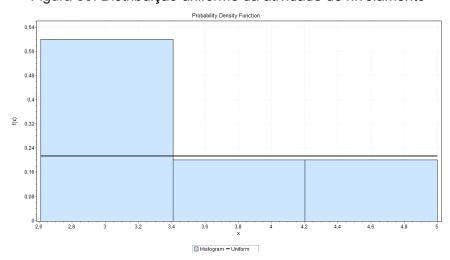
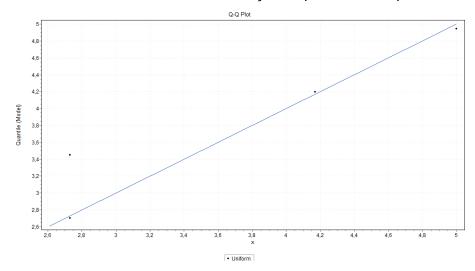


Figura 31. Resultados dos testes de aderência para as durações da atividade de nivelar material

Normal [#42]						
Kolmogorov-Si	mirnov					
Sample Size Statistic P-Value Rank	5 0,34697 0,48099 26					
α	0,2	0,1	0,05	0,02	0,01	
Critical Value	0,44698	0,50945	0,56328	0,62718	0,66853	
Reject?	No	No	No	No	No	

Figura 32. Gráfico Quantil-Quantil da distribuição de probabilidade para nivelar o solo



Fonte: Autor(2020)

Figura 33. Distribuição uniforme da atividade de compactação

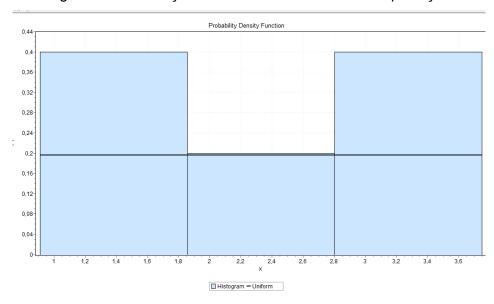
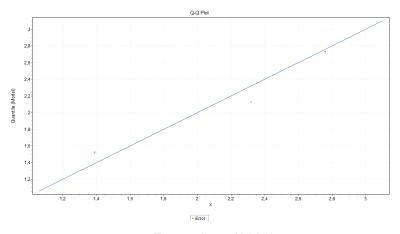


Figura 34. Resultados dos testes de aderência para as durações da atividade de compactação

Uniform [#56]					
Kolmogorov-S	mirnov				
Sample Size Statistic P-Value Rank	5 0,17886 0,98829 2				
α	0,2	0,1	0,05	0,02	0,01
Critical Value	0,44698	0,50945	0,56328	0,62718	0,66853
Reject?	No	No	No	No	No

Figura 35. Gráfico Quantil-Quantil da distribuição de probabilidade para compactação



Fonte: Autor(2020)

A tabela a seguir apresenta as funções de distribuição implementadas no modelo para cada atividade relacionada ao processo de compactação.

Tabela 3. - Durações probabilísticas das atividades do modelo

Atividade	Parâmetros de duração no software
Descarregar	Normal[2.96,0.69]
Nivela	Uniform[3.7,3.75]
Umedece ³	0,86
Compacta	Gamma[0.39,1.37]

³ Conforme análise dos dados das durações da atividade de umedecimento do material, os tempos de execuções não apresentam variações, ou seja, são considerados constantes.

5.3. IMPLEMENTAÇÃO

Após as etapas de formulação, fluxo lógico de atividades e obtenção dos dados reais, deu-se inicio a fase de implementação do modelo computacional. Com a inserção dos dados teóricos obtidos no Manual de Custos de Infraestrutura de Transportes(DNIT,2017), foi preciso definir o fluxo dos insumos na rede do modelo que se conectam através dos links.

Posteriormente, determinou-se a sequência de atividades e a quantidade de insumos que fluiriam de um nó a outro. Além disso, foi possível definir a quantidade de recursos que entram e saem no sistema implementado.

5.3.1. PRINCIPAIS COMPONENTES DO MODELO

Os principais componentes do modelo são os estoques solo, caçamba, pipa, motoniveladora e rolo compactador que no modelo estão definidos como SoloToMove, Cacamba, Pipa, MotoNivelador e RoloCompactador, respectivamente. Na prática, esses são os componentes essenciais para transformar os insumos em produto final. A tabela apresenta a quantidade de recursos inicial do modelo.

Figura 36 . Representação dos estoques de solo, caçamba, carro pipa, motoniveladora e rolo compactador.

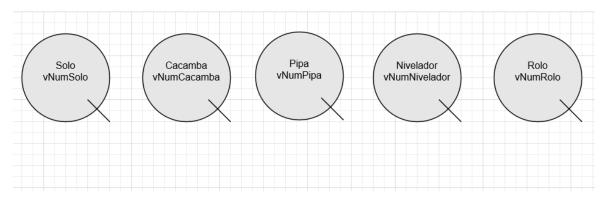


Tabela 4 - Parâmetros de entrada do modelo

vNumSolo	Quantidade de solo(m3)	180 ⁴
vNumCacamba	Quantidade de Caçamba(un)	2
vNumNivelador	Quantidade de Motoniveladora(un)	1
vNumPipa	Quantidade de Carro pipa(un)	1
vNumRolo	Quantidade de Rolo compactador(un)	1

5.3.2. MODELO PROPOSTO

Expostos todos os parâmetros e condicionantes pertencentes a atividade de compactação, implementou-se com o auxilio do software EZStrobe o modelo de simulação computacional proposto para estimar os indicadores de produtividade, conforme figura 37.

Cacamba
2
Nivela
Gamma[0.39,1.37]
SoloToMove
180
SoloDescarre
gad

SoloCompact
ado

A
Compacta
Uniform[3.7,3.75]
RoloCompact
ado

1

Figura 37. Esquema do modelo de simulação

Fonte: Autor(2020)

No modelo são elencadas quatro atividades⁵ principais: Descarga, nivelamento, umedecimento e compactação. O funcionamento do modelo ocorre conforme apresentado abaixo:

⁴ A quantidade de solo especificado no Manual de Custos de Infraestrutura de Transportes que é compactado nos tempos de execução obtidos é de 168,2 m³, que para efeitos de arredondamento definiuse como 180 m³ para o modelo.

⁵ Todas as atividades de chave foram definidas como atividade Combi, pois dependem de dois recursos.

- 1. Descarrega: Para iniciar a atividade, 20m³ de solo⁶ fluem através do link para a atividade de descarregar ao mesmo tempo em que 2 caçambas fluem para a mesma atividade. A atividade de descarregar o material no terreno só é iniciada quando ambos os recursos solo e caçamba estão disponíveis. Ao final da atividade, o recurso caçamba volta ao estoque (indicando caçamba vazia) e o recurso solo flui através do link para atividade seguinte.
- 2. Nivela: Ao receber os 20m³ de solo, a atividade de nivelamento é iniciada. Flui do estoque 1 motoniveladora e realiza a atividade de nivelamento do material anteriormente despejado. Após finalizada a atividade, a motoniveladora retorna ao estoque e o recurso solo flui através do link para a atividade seguinte.
- **3. Umedece:** 1 carro pipa flui do estoque afim de umedecer os 20m³ de solo. Ao final da atividade a unidade volta para o estoque e o solo flui através de um link para a próxima atividade.
- 4. Compacta: Por fim, 1 rolo compactador pé de carneiro flui do estoque para atividade de compactação. Depois de compactado, o solo flui para o estoque⁷ de "solo compactado" e o rolo retorna ao estoque. Com isso o processo é finalizado e consequentemente a simulação é encerrada, pois não mais solo no estoque de "soloToMove".

⁷ O estoque de solo compactado é meramente representativo e serve apenas para ter controle sobre o processo tendo o controle sobre a quantidade de material e principalmente legitimar a compactação do solo.

48

⁶ Apesar de a atividade descarregar, na prática, ser composta de ambos os recursos solo e caçamba, optouse em separá-los. Dessa forma, enfatiza-se que o recurso solo deve fluir nas demais atividades como o recurso principal e produto final de todo o processo. Além disso, a quantidade de solo que flui é diretamente proporcional a quantidade de caçambas, visto que considera-se a capacidade de 10m³ de solo por unidade de caçambas.

🔑 Bı = A5 **EZStrobe Simulation Controller ≝** Ci € = ≡ ✓ Animate ₿ Se Simulation time: 10,4042055880332 afo Edició Halt simulation at Clock advance ☐ Next event 4 Pipa 0/8 Descarrega nma[0.39.1.37] 0.86 Normal[2.96,0.69] >10 . 10 >20,20 100 SoloUme 20 40 Compacta Uniform[3.7,3.75]

Figura 38. Animação

5.3.3. DETERMINANDO NÚMERO DE REPLICAÇÕES DO MODELO

Replicação é uma repetição da simulação do modelo, com mesma configuração, mesma duração, mesmos parâmetros de entrada, mas com uma semente (seed) de geração de números aleatórios diferentes (JUNIOR; MELO; BEZERRA,2015). O número de replicações pode ser determinado através de um intervalo de confiança que englobe o valor estimado para as médias de replicações (LAW,2006). A equação abaixo determina o intervalo.

$$\overline{X}$$
 $\pm t_{n-1,1-\alpha/2} \cdot \frac{s}{\sqrt{n}}$ (1)

X: média amostral;

s: desvio padrão amostral;

n: número de replicações;

 $t_{n-1,1-\alpha/2}$: ponto crítico superior (1 – $\alpha/2$) da distribuição

t-student⁸ com n-1 graus de liberdade.

Inicialmente admitiu-se que a distribuição de probabilidade aproxima-se da distribuição normal e arbitrou-se um valor inicial de 10 replicações. Os resultados a serem exibidos ao término da simulação são mostrados na figura a abaixo.

Quadro 4. Resultados a serem obtidos ao término da simulação

RUP	RUP	(SimTime/60)/soloToMove.CurCount
produtividade	Taxa de produtividade	soloToMove.CurCount/(SimTime/60)
tempo	tempo	SimTime/60

Fonte: Autor(2020)

A Razão Unitária de Produção (RUP) é calculada dividindo o tempo total de execução do processo pela quantidade de solo compactado. Por convenção, o resultado é expresso em mh/m³ (máquina hora por metro cúbico). A taxa de produtividade é calculada dividindo a quantidade de solo compactado pelo tempo de execução e é expresso em m³/h (metro cúbico por hora). A figura 39 apresenta o resultado das 20 replicações.

Figura 39. Resultado de 20 replicações do modelo computacional

td Dev 9.99249489681 9.9149448165 9.9249489681 inimum 9.498241391 2.38281524 4.98241391 aaximum 9.419671648 2.44953168 4.19671648				
2	Run	RUP	produtividade	tempo
2				
3	1	0.411246034	2.43163439	4.11246034
4 8.419671648 2.38281524 4.19671648 5 8.489664498 2.44137944 4.695684498 6 8.419489663 2.4361185 4.19489663 7 8.411512584 2.43805935 4.11512584 8 8.4116399 2.43285384 4.115329 9 9.488311419 2.44911163 4.68311419 16 8.4899572 2.43927963 4.698311419 11 8.489256223 2.44345784 4.69256223 12 8.489688632 2.44985165 4.6926823 13 8.488241301 2.44983168 4.68241381 14 8.489765922 2.44981768 4.69765922 15 8.489653661 2.441868681 4.69765922 15 8.489653661 2.44188681 16 8.411438112 2.43849919 4.11438112 17 8.489248592 2.44355837 4.69246592 18 8.411667945 2.42914225 4.11667945 19 8.41666945 2.43981667 4.16862366 20 8.488483975 2.44855599 4.68483975 20 8.488483975 2.44855599 4.68483975 20 8.488483975 2.44855599 4.68483975 20 8.488483975 2.44855599 4.68483975 21 244855599 4.68483975 22 44855599 4.68483975 23 244855599 4.68483975 24 48855599 4.68483975		0.411346281	2.43104179	4.11346281
5	3	0.409979831	2.43914438	4.09979831
6	4	0.419671648	2.38281524	4.19671648
7 8.411512584 2.43805935 4.11512584 8 8.4118399 2.43285384 4.118399 9 9.488311419 2.44911183 4.88311419 18 8.4899572 2.43927983 4.699572 11 8.489256223 2.44345784 4.99256223 12 8.489688632 2.44888165 4.69688632 13 8.488241381 2.44983168 4.68241381 14 8.489765922 2.44841768 4.69765922 15 8.489653681 2.44186881 4.69765922 15 8.489653681 2.44188681 4.692652631 16 8.411438112 2.43849919 4.11438112 17 8.489248592 2.44355837 4.69246592 18 8.411667945 2.42914225 4.11667945 19 8.411667945 2.42914225 4.11667945 20 8.488483975 2.44855599 4.68463975 20 8.488483975 2.44855599 4.68463975 20 8.488483975 2.44855599 4.68463975 21 24855599 4.68463975 22 44855599 4.68463975 23 2.43597852 4.16525823 24 43597852 4.16525823 25 43597852 4.16525823 26 4368463975 2.44855599 4.68463975	5	0.409604498	2.44137944	4.09604498
8	6	0.410489063	2.4361185	4.10489063
9	7	0.411512584	2.43005935	4.11512584
18		0.4110399	2.43285384	4.110399
11	9	0.408311419	2.44911103	4.08311419
12	10	0.4099572	2.43927903	4.099572
13	11	0.409256223	2.44345704	4.09256223
14	12	0.409688032	2.44088165	4.09688032
15	13	0.408241301	2.44953168	4.08241301
16	14	0.409765922	2.44041768	4.09765922
17	15	0.409653601	2.44108681	4.09653601
18	16	0.411438112	2.43049919	4.11438112
19	17	0.409240592	2.44355037	4.09240592
20 0.408403975 2.44855599 4.08403975 verage 0.410525823 2.43597852 4.10525823 td Dev 0.00240489681 0.0140448165 0.0240489681 iinimum 0.408241301 2.38281524 4.08241301 laximum 0.419671648 2.44953168 4.19671648	18	0.411667945	2.42914225	4.11667945
verage 0.410525823 2.43597852 4.10525823 td Dev 0.00240489681 0.0140448165 0.0240489681 linimum 0.408241301 2.38281524 4.08241301 aximum 0.419671648 2.44953168 4.19671648	19	0.410002306	2.43901067	4.10002306
td Dev	20	0.408403975	2.44855599	4.08403975
td Dev				
linimum 9.498241391 2.38281524 4.98241391 laximum 9.419671648 2.44953168 4.19671648	Average	0.410525823	2.43597852	4.10525823
laximum 0.419671648 2.44953168 4.19671648 	Std Dev	0.00240489681	0.0140448165	0.0240489681
	Minimum	0.408241301	2.38281524	4.08241301
xecution Time = 3.2 seconds	Maximum	0.419671648	2.44953168	4.19671648
xecution Time = 3.2 seconds				
	Executio	n Time = 3.2	seconds	

Fonte: Autor(2020)

50

⁸ Distribuição de probabilidade estatística teórica que se aproxima a curva normal padrão, pórem com caudas mais largas. Assim, a distribuição t-student pode atribuir maior densidade a valores extremos que uma distribuição normal.

Com isso pode obter um tempo médio de execução de 4,10 horas e um desvio padrão de 0,024 horas. Utilizando os valores para a equação 1 com um nível significância de 5% e $t n-1,1-\alpha/2$ igual a 2,262, calculou-se o intervalo de confiança e obteve-se:

$$4,10 \pm 0,012 \text{ horas}$$

Observa-se que a precisão já é satisfatória, porém de modo a aumentar a precisão dos resultados optou-se em aumentar o número de replicações. Law(2006) apresenta a equação 2 para determinar um número de replicações que melhore a estimativa do intervalo de confiança.

$$n = n0 * (\frac{h0}{h})^2$$
 (2)

Onde

n0: Número de replicações utilizada

h0: intervalo

h:novo intervalo estimado

Dessa forma, para n0 = 20 replicações e h0= 0,012h , deseja-se obter um intervalo de confiança de 0,008h

$$n = 20 * (\frac{0.012}{0.008})^2 \cong 42$$

Com isso, definiu-se que cada rodada de simulação teria 42 replicações. Adotar um número de maior de replicações e consequentemente melhorar o intervalo de confiança seria uma possibilidade, no entanto, demandaria um maior processamento⁹ de dados o que nesse caso não é viável.

51

⁹ Ao replicar 20 vezes o modelo, obteve-se um tempo de processamento de dados de 3,2 segundo. Para 30 replicações o tempo de processamento foi de 7,24 segundos, ou seja, um aumento de 44%.

Figura 40. Resultado de 42 replicações do modelo computacional após dimensionamento

13				
15	13	0.20395314	4.90308706	2.0395314
16	14	0.20109724	4.97271867	2.0109724
17	15	0.206215063	4.84930628	2.06215063
18	16	0.202108661	4.94783348	2.02108661
19	17	0.203484111	4.91438863	2.03484111
20	18	0.202192122	4.94579111	2.02192122
21	19	0.201269496	4.96846278	2.01269496
22	20	0.206522633	4.84208431	2.06522633
23	21	0.201205467	4.97004387	2.01205467
24	22	0.202844328	4.9298889	2.02844328
25	23	0.20053342	4.98669998	2.0053342
26	24	0.206595776	4.84037002	2.06595776
27	25	0.200970721	4.97584918	2.00970721
28	26	0.199746111	5.00635528	1.99746111
29	27	0.205086007	4.87600306	2.05086007
30	28	0.200347594	4.99132523	2.00347594
31	29	0.20050798	4.98733268	2.0050798
32	30	0.202408168	4.94051209	2.02408168
33	31	0.209165777	4.78089682	2.09165777
34	32	0.201378052	4.96578445	2.01378052
35		0.200878566	4.97813191	2.00878566
36	34	0.203698183	4.90922395	2.03698183
37	35	0.202841411	4.9299598	2.02841411
38	36	0.201535533	4.96190416	2.01535533
39	37	0.201074559	4.97327958	2.01074559
40	38	0.20611208	4.85172921	2.0611208
41	39	0.204413124	4.8920538	2.04413124
42	40	0.201002783	4.9750555	2.01002783
Average 0.202981935 4.92726904 2.02981935 Std Dev 0.00250193354 0.0600320403 0.0250193354 Minimum 0.199404885 4.75854894 1.99404885	41	0.205285906	4.87125503	2.05285906
Average 0.202981935 4.92726904 2.02981935 Std Dev 0.00250193354 0.0600320403 0.0250193354 Minimum 0.199404885 4.75854894 1.99404885	42	0.203991561	4.90216357	2.03991561
Std Dev 0.00250193354 0.0600320403 0.0250193354 Minimum 0.199404885 4.75854894 1.99404885	======			
Minimum 0.199404885 4.75854894 1.99404885	Average		4.92726904	2.02981935
	Std Dev	0.00250193354	0.0600320403	0.0250193354
Maximum 0.210148096 5.01492227 2.10148096	Minimum	0.199404885	4.75854894	1.99404885
	Maximum	0.210148096	5.01492227	2.10148096

5.3.4. AVALIAÇÃO ESTATÍSTICA DOS DADOS

Para validar o desempenho do modelo e verificar que os dados obtidos são consistentes e não são aleatórios, analisou-se a média do tempo total de execução das atividades. Assumiu-se que a média de horas para a atividade ser executada seria de 2,029h e utilizou-se um teste de hipótese de modo que após a realização do teste, conclusões pudessem ser com um certo nível de confiabilidade.

Dessa forma, avaliou-se com um nível de confiança de $95\%(\alpha = 0,05)$ se a média total de horas para execução das atividades era aproximadamente ou maior que 2,03h. As hipóteses para o teste foram:

Hipótese nula: µ≤ 2,03 horas

Hipotese alternativa: μ > 2,03 horas

Para realização dos cálculos utilizou-se o desvio padrão fornecido pelo parâmetro *Std Dev* no resultado das replicações.

- $\mu_x = 2,03 \text{ horas}$
- s = 0.025 horas
- $\sigma_x = s / \sqrt{n} = 0.025 / \sqrt{42} = 0.0038$

$$Z = \frac{2,03 - 2,029}{0,0023} = 0,26$$

Por intermédio de uma tabela de distribuição normal padrão, pode-se calcular a área sobre a curva à direita de Z.

$$p = 0.5 - 0.1026 = 0.3974$$

Pode-se verificar que o valor de p foi maior que 0,05 e com isso a hipótese nula (µ≤ 2,3 horas) deve ser rejeitada. Com isso, verificamos que existe coerência nos dados fornecidos pelo modelo proposto, ou seja, com uma confiança maior que 95% podemos afirmar que a atividade de compactação, conforme os parâmetros iniciais executada em 2,3h.

5.4. AVALIAÇÃO DOS CENÁRIOS

Para avaliar os diferentes cenários de composição de maquinários, será avaliada a produtividade e o custo de execução em cada situação com o auxilio da tabela apresentada onde são apresentados os custos unitários por hora dos equipamentos envolvidos no processo de compactação.

Tabela 5. Composição de Preços Unitários

Equipamento	Custo Horário ¹⁰ (R\$/h)	
Caçamba	82,34	
Motoniveladora	103,13	
Caminhão pipa	165,8	
Rolo pé-de-Carneiro	110,09	
Custo Horário Total(R\$/h)	708,38	

Fonte: Adaptado de SICRO (2020)

¹⁰ Para o custo total considerou-se a soma do custo produtivo, do custo improdutivo e do custo de mão de obra para operação.

5.4.1. CENÁRIO ATUAL

O cenário atual apresenta a seguinte composição de equipamentos para realizar a compactação de 180m³ de solo¹¹:

Tabela 6. Parâmetros de recursos do cenário atual

Equipamento	Quantidade
Caçamba	2
Motoniveladora	1
Caminhão pipa	1
Rolo pé-de-Carneiro	1

Fonte: Autor(2020)

Figura 41. Resultado de replicações para o cenário atual

Run	RUP	produtividade	tempo
1	0.2131894	4.69066474	2.131894
2	0.207036828	4.83005855	2.07036828
3	0.205267886	4.87168266	2.05267886
4	0.202780105	4.93145026	2.02780105
5	0.216336971	4.62241843	2.16336971
6	0.206261086	4.84822427	2.06261086
7	0.203749213	4.90799443	2.03749213
8	0.210420781	4.75238232	2.10420781
9	0.209414455	4.77521954	2.09414455
10	0.20841895	4.7980282	2.0841895
11	0.206394991	4.84507882	2.06394991
12	0.207016437	4.8305343	2.07016437
30	0.206697612	4.83798527	2.06697612
31	0.208288603	4.80103082	2.08288603
32	0.205513618	4.8658576	2.05513618
33	0.207768883	4.81304027	2.07768883
34	0.205038969	4.87712168	2.05038969
35	0.205657605	4.86245087	2.05657605
36	0.203869303	4.90510335	2.03869303
37	0.206294173	4.84744667	2.06294173
38	0.209441057	4.77461304	2.09441057
39	0.205660321	4.86238664	2.05660321
40	0.20431734	4.89434719	2.0431734
41	0.206705685	4.83779631	2.06705685
42	0.20411154	4.89928202	2.0411154
Average	0.207112415	4.82911502	2.07112415
Std Dev	0.00274445352	0.0633499988	0.0274445352
Minimum	0.201283509	4.62241843	2.01283509
Maximum	0.216336971	4.96811688	2.16336971

Fonte: Autor(2020)

Com essa composição o modelo de simulação forneceu que para executar a compactação o tempo médio é de 2,07h, a RUP é em média 0,207mh/m³ e uma taxa de produtividade de 4,029m³/h. Com esses dados finais de execução e com o auxílio da tabela, pode-se calcular o custo médio

¹¹ Quantidade de solo estimada com base no Manual de Custos de Infraestrutura de Transportes para os tempos de execução das unidades de compactação.

de execução do serviço. Dessa forma, obtêm-se um custo de execução R\$ 896,62.

5.4.2. CENÁRIO 1

No cenário 1 optou-se em adicionar mais um rolo compactador pé-de – carneiro ao modelo conforme mostrado na tabela.

Tabela 7. Parâmetros de recursos do cenário 1

Equipamento	Quantidade
Caçamba	2
Motoniveladora	1
Caminhão pipa	1
Rolo pé-de-Carneiro	2

Fonte: Autor(2020)

Figura 42. Resultado de replicações para o cenário 1

i iguia	TZ. INCOURTAGE	ac replicações p	dia o cenano i
Run	RUP	produtividade	tempo
1	0.115595095	8.65088612	1.15595095
2	0.114204447	8.75622649	1.14204447
3	0.110537268	9.04672263	1.10537268
4	0.110541944	9.04633994	1.10541944
5	0.122458412	8.16603764	1.22458412
6	0.114115419	8.76305767	1.14115419
7	0.112757175	8.86861523	1.12757175
8	0.115596931	8.65074868	1.15596931
9	0.111162342	8.99585223	1.11162342
10	0.113325069	8.82417289	1.13325869
33	0.114843551	8.70749806	1.14843551
34	0.114683544	8.71964683	1.14683544
35	0.112389509	8.89762764	1.12389509
36	0.110706751	9.03287276	1.10706751
37	0.112486298 0.109845416	8.88997166	1.12486298 1.09845416
38		9.10370261	
39 40	0.112560171 0.114175838	8.88413715 8.75842047	1.12560171 1.14175838
41	0.114175838	8.73984793	1.14175838
41	0.112683551	8.87440969	1.12683551
42	0.112000551	0.07440909	1.12063551
Average	0.113747897	8.79612988	1.13747897
Std Dev	0.00270293022	0.205308419	0.0270293022
Minimum	0.108190527	8.16603764	1.08190527
Maximum	0.122458412	9.24295342	1.22458412

Fonte: Autor(2020)

Com essa composição o modelo de simulação forneceu que para executar a compactação o tempo médio é de 1,13h, a RUP é em média 0,113mh/m³ e uma taxa de produtividade de 8,79m³/h. Com esses dados finais de execução e

com o auxílio da tabela, pode-se calcular o custo médio de execução do serviço. Dessa forma, obtêm-se um custo de execução R\$1117,59.

Quando comparado ao cenário atual observa-se um ganho significativo dos índices de produtividade. Houve um aumento de 54% em relação a RUP do modelo atual e a taxa de produtividade mais que dobrou. Além disso, o custo total para execução aumenta em quase 14%. Esses resultados advêm da relação de que o custo está relacionado com a quantidade de horas de execução.

Nesse sentido, apesar de haver acréscimo de mais uma unidade de rolo compactador pé-de-carneiro, ao final da execução o custo é um pouco maior, pois o serviço pode ser executado em um tempo menor e consequentemente reflete sobre o capital.

5.4.3. CENÁRIO 2

No cenário 2 optou-se em adicionar mais um rolo compactador pé-de – carneiro e mais duas caçambas ao modelo conforme mostrado na tabela.

Tabela 8. Parâmetros de recursos do cenário 2

Equipamento	Quantidade
Caçamba	4
Motoniveladora	1
Caminhão pipa	1
Rolo pé-de-Carneiro	2

Figura 43. Resultado de replicações para o cenário 2

Run	RUP	produtividade	tempo
======			
1	0.108115403	9.24937584	1.08115403
2	0.109147029	9.16195344	1.09147029
3	0.110907655	9.01651019	1.10907655
4	0.108750825	9.19533257	1.08750825
5	0.110056864	9.086212	1.10056864
6	0.109410045	9.13992864	1.09410045
7	0.108537781	9.21338167	1.08537781
8	0.111138902	8.99774949	1.11138902
9	0.107707357	9.28441684	1.07707357
10	0.108210215	9.24127174	1.08210215
11	0.110517492	9.04834138	1.10517492
12	0.108485561	9.21781655	1.08485561
13	0.109819688	9.10583537	1.09819688
35	0.108212542	9.24107303	1.08212542
36	0.110253547	9.07000299	1.10253547
37	0.108563063	9.21123604	1.08563063
38	0.108558075	9.21165927	1.08558075
39	0.107946645	9.26383588	1.07946645
40	0.109400273	9.14074505	1.09400273
41	0.108649155	9.2039372	1.08649155
42	0.109404208	9.14041624	1.09404208
Average	0.109230307	9.15697761	1.09230307
Std Dev	0.0016552973	0.135862806	0.016552973
Minimum	0.106902928	8.70514245	1.06902928
Maximum	0.114874628	9.35428069	1.14874628

Com essa composição o modelo de simulação forneceu que para executar a compactação o tempo médio é de 1,09h, a RUP é em média 0,109mh/m³ e uma taxa de produtividade de 9,15m³/h. Com esses dados finais de execução e com o auxílio da tabela, pode-se calcular o custo médio de execução do serviço. Dessa forma, obtêm-se um custo de execução R\$ 1165,94.

Quando comparado ao cenário atual, o cenário 2 apresenta um ganho significativo de indicadores e além disso redução nos custos totais. Obteve-se um aumento de 52% no indicador RUP, um aumento de mais de 200% na taxa de produtividade e uma redução de 23% nos custos totais.

No entanto, quando comparado ao cenário 1 percebe-se que os resultados dos indicadores são relativamente próximos e ambos apresentam acréscimo em torno de 1% em relação ao outro cenário. Em relação ao custo total houve um acréscimo de 4,1%.

Nesse sentido, o cenário 2 indica um prejuízo em relação aos custos, pois os ganhos dos indicadores de produtividades não são tão significados quando comparados com o cenário 1. Percebe-se que a mesma atividade pode ser realizando em praticamente o mesmo tempo de execução com uma

quantidade menor de unidades de descarregamento e um menor custo obtendo bons indicadores. A tabela a seguir apresenta os resultados dos cenários compilados no modelo.

Tabela 9. Resultados das execuções para diferentes cenários

Cenário	Tempo de execução(h)	RUP (mh/m³)	Taxa de produtividade (m³/h)	Custo Total (R\$)
Atual	2,07	0,207	4,029	896,62
1	1,13	0,113	8,79	1117,59
2	1,09	0,109	9,15	1165,94

6. CONSIDERAÇÕES FINAIS

Especificar por meio de um fluxograma as atividades e recursos inerentes ao processo de compactação foi indispensável para concepção do modelo computacional, pois se conseguiu abstrair todas as fases do processo e assim desenvolver gradativamente a sequência das atividades realizadas.

Através da inserção dos valores reais no processo de coleta de dados, por meio da literatura, e da obtenção das curvas de distribuição de probabilidades pode-se calibrar o modelo, de forma a aproximar a modelagem computacional de um sistema real.

Com um modelo bem estruturado e com os dados estatisticamente avaliados, pode-se alcançar um nível de confiança onde a o modelo se tornou uma alternativa de avalição no processo de compactação e servindo de suporte para tomadas futuras de decisões. Dessa forma foi possível obter os indicadores de produtividade de um processo de compactação e, além disso, calcular o custo horário de operação baseado nos tempos de execução fornecidos ao final da simulação.

Com isso, podem-se expandir as condições de contorno inicias para outras condições diferentes (cenários) através das modificações dos parâmetros do modelo. Com o modelo desenvolvido evidenciou-se que sempre pode haver modificações tanto na estruturação do modelo quanto nos parâmetros, ou seja, a simulação permite grande flexibilidade e assim garante ajustes visto que nem todos os processos estão sujeitos às mesmas condições de execução.

A avaliação dos diferentes cenários e diferentes quantidades de recursos a serem utilizados foram de grande de importância, pois se conseguiu validar que a simulação pode ajudar a reduzir custos e, além disso, aperfeiçoar o serviço como um todo.

6.1. SUGESTÕES PARA TRABALHOS FUTUROS

Uma possibilidade de trabalhos futuros é inserir outras atividades anteriores ao processo de compactação em si. Por exemplo, pode-se considerar que a atividade de escavação e carregamento de solo esteja integrada ao modelo, visto que neste trabalho considerou-se que o solo já estava nas unidades, mas a depender das condições da obra pode-se necessitar escavar e considerar o tempo de escavação e carregamento. Além disso, a modelagem de sistemas mais complexos é bastante válida, visto que o modelo mostrou-se eficiente para um sistema simples.

A respeito da coleta de dados é sugerido que colete-se uma quantidade maior de informações para que assim seja possível aumentar a quantidade de dados amostrais.

7. REFERÊNCIAS BIBLIOGRÁFICAS

ABOURIZK, S. M.; HAUGUE, S. A.; EKYALIMPA, R. Construction simulation an introduction using Simphony. 1. ed. Edmonton: University of Alberta, v.1, 2016.

CATERPILLAR. **Manual de produção Caterpillar**. Edição 31. Peoria, EUA, 2000.

COURI, D. **Máquinas e equipamentos – produtividade (Construção pesada)**. Disponível em:https://docplayer.com.br/48683877-Maquinas-e-equipamentos-produtividade.html Acesso em: 22 nov. 2020.

CERQUEIRA, A.; NETO, B.P. **Gestão da qualidade princípios e métodos**. São Paulo: Livraria Pioneira Editora, 1991.

DEPARTAMENTO NACIONAL DE INFRAESTRUTURA DE TRANSPORTES. (ed.). **Manual de Custos de Infraestrutura de Transportes**: produções de equipes mecânicas. 2017. Volume 12. Disponível em: https://www.gov.br/dnit/pt-br/assuntos/planejamento-e-pesquisa/custos-e-pagamentos/custos-e-pagamentos-dnit/sistemas-de-custos/sicro/manuais-de-custos-de-infraestrutura-de-transportes/manuais-de-custos-de-infraestrutura-de-transportes. Acesso em: 28 nov. 2020

FORMOSO, C. T (Org.) Planejamento e controle da produção em empresas de construção. 2001. Porto Alegre: Escola de Engenharia. Universidade Federal do Rio Grande do Sul, 2001. 50p

Ghinis, C. P.; Fochezatto, A. (2013), Crescimento pró-pobre nos estados brasileiros: análise da contribuição da construção civil usando um modelo de dados em painel dinâmico, 1985-2008. Economia Aplicada, Vol. 17, No. 3, pp. 243-266.

JUNIOR, A.; MELO, C.; BEZERRA, C. **Simulação Estacionária** ,2015, 75 slides. Disponível em: < http://www.modcs.org/wp-content/uploads/2015/01/Simulacao Estacionaria.pdf>. Acesso em: 29/01/2021

LIMA, R. X. DE. Logística Da Distribuição De Materiais Em Pavimentação Rodoviária, 2003. Dissertação. Engenharia de Transportes. Universidade Federal do Ceará.

LONGENECKER, J.; MOORE, C.; PETTY, J.W. **Administração de pequenas empresas**. São Paulo: Makron Books, 1997.

PINTO, C. DE S. Curso Básico de Mecânica dos Solos (16 Aulas). 3a Edição ed. São Paulo: Oficina de textos, 2006

SIMAO, P.S. A produtividade na construção civil brasileira. 2010

SOUZA, U.E.L.(1998) Produtividade e custos dos sistemas de vedação vertical. Tecnologia e gestão na produção de edifícios: vedações verticais. PCC-EPUSP, São Paulo, pp. 237-48

SCHRAMM, F. K. Projeto de sistemas de produção na construção civil utilizando simulação computacional como ferramenta de apoio à tomada de decisão. 2009. Tese (Doutorado) – Escola de Engenharia da Universidade Federal do Rio Grande do Sul. Programa de Pós-Graduação em Engenharia Civil. Porto Alegre, 2009.

THOMAS, H. R; HORMAN, M.J; JR, E.M; CHEN, D; Improving Labor Flow Reliability for Better Productivity as Lean Construction Principle. Journal of Construction Engineering Management, v.129, n.3, p.251-261, 2003.

TEIXEIRA, André Henrique Campos. **Aplicação do georreferenciamento (coordenadas utm) em projetos geotécnicos e geométricos de rodovias**.2010. 122 f. Dissertação (Mestrado) - Curso de Engenharia Geotécnica, Universidade Federal de Ouro Preto, Ouro Preto, 2010

.YEUNG, J.F.Y; CHAN, A. P.C; CHAN, D.W.M; CHIANG, Y.H; YANG, H. **Developing a Benchmarking Model for Construction Projects in Hong Kong**. Journal of Construction Engineering and Management, v. 139, n. 6, p. 705-716, 2013.