

**УДК 630\*848.4**

**МАТЕМАТИЧНА МОДЕЛЬ ВЗАЄМОДІЇ КРУГЛИХ  
ЛІСОМАТЕРІАЛІВ У ШТАБЕЛІ**

**Б. Я. Бакай, канд. техн. наук, доцент,**  
*(Національний лісотехнічний університет України, м. Львів)*

*Розглянуто питання взаємодії круглих лісоматеріалів у штабелі.  
Побудовано рівняння системи круглих лісоматеріалів з включеннями в  
розподілену жорсткість, а також з навантаженнями типу зосереджених сил.*

*Для введення зосереджених включень в аналітичні вирази розподілених параметрів використано сингулярні функції.*

**Актуальність роботи.** Вдосконалення існуючих і створення нових високопродуктивних конструкцій підйимально-транспортувальних машин і устаткування для роботи на лісових складах є важливим інженерним завданням. Його вирішення можливе тоді, коли будуть відомі зусилля взаємодії круглих лісоматеріалів між собою [1, 2]. Визначення зусилля взаємодії круглих лісоматеріалів під час захоплювання та пакетування доцільно розглядати як однорідну систему круглих колод, які взаємодіють одна з одною під дією власного і зовнішнього навантаження.

Під час дослідження процесу захоплювання колод стропами і захоплювачем важільного типу також виявлено утворення “балки” як негативного процесу [3, 4], що у свою чергу значно зменшує ефективність виконання робіт.

**Методика.** Розглянемо безпрокладочний штабель круглих лісоматеріалів (штабель) як дискретне середовище і відзначимо механічні властивості, які властиві даному середовищу. Як відомо, об’єм штабеля складається з об’єму твердих дотичних між собою колод і порожнеч між ними. Кожна колода окремо володіє всіма властивостями твердого тіла, а сукупність колод утворює дискретне середовище. Таке середовище здатне сприймати зовнішні стискаючі навантаження, створювати розпірне зусилля при передачі їх в середині середовища і розподіляти зовнішні та внутрішні стискаючі навантаження на велику площу всередині штабеля. Здатність штабеля сприймати зовнішні стискаючі навантаження вказує на те, що дане середовище володіє властивостями твердого тіла [5, 6].

Відомо, що механічні властивості штабеля визначаються розмірами, формою і взаємним розташуванням колод [6]. Кожний з цих показників може бути випадковим або впорядкованим. Наприклад, можна створити модель штабеля у вигляді впорядкованої системи ближнього порядку, яка утворена з

циліндрів однакових розмірів із строго певним порядком їх укладання. Проте, практично ймовірність дотримання цих умов рівна нулю, оскільки випадкові чинники (відхилення в розмірах циліндрів, відхилення від правильної форми тощо) змінюватимуть структуру середовища відносно заданого стану. Звідси випливає, що зміняться параметри середовища в цілому, умови передачі зусиль і характер розподілу тиску всередині середовища.

В реальному штабелі круглих лісоматеріалів характер розподілу зусиль всередині середовища залежить від зміни структури середовища, яке у свою чергу визначається розмірами, формою і взаємним розміщенням окремих колод, які створюють це середовище. У зв'язку з цим, аналіз визначальних чинників середовища необхідно провести з врахуванням специфіки технологічного виробництва круглих лісоматеріалів на лісових складах, а також існуючих стандартів і технічних умов розподілу лісоматеріалів за довжиною, діаметром, породами.

В роботах Лазаряна В. А. і Конашенка С. Й., було запропоновано наступне. Під час дослідження коливань одномірних стержневих систем з зосередженими включеннями в розподілену масу і в пружну жорсткість стержня, моделювати їх з застосуванням імпульсних функцій 1-4-порядків. В даному випадку довільне зосереджене включення розглядається як включення в той чи інший розподілений параметр: в інтенсивність розподіленої маси  $m(x)$ , жорсткість  $EI(x)$  під час згинання стержня [7, 8].

Для введення зосереджених включень в аналітичні вирази розподілених параметрів використовуються сингулярні функції. Тому диференціальні рівняння форм коливань мають сингулярні коефіцієнти [8].

Аналогічний метод використовуємо для визначення значення взаємодії колод у штабелі круглих лісоматеріалів, які вирівняні за довжиною. В певному перетині система колод утворює “балку” з певними пружними зв'язками між собою і навантаженнями зверху, рис. 1.

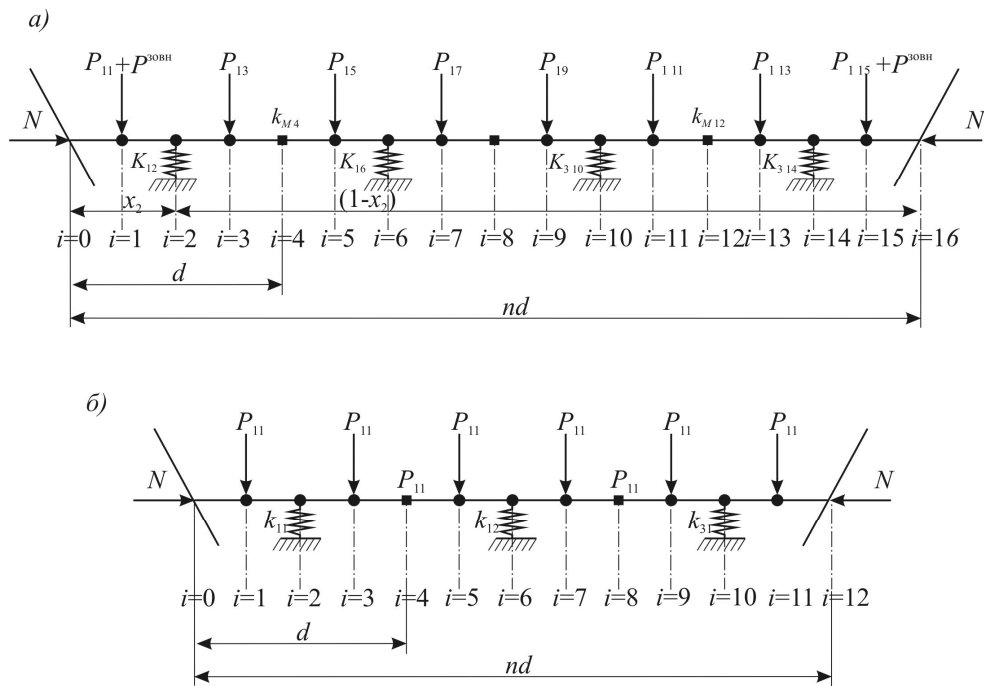


Рисунок 1 – Модель взаємодії колод: а –  $n = 4$ ; б –  $n = 3$

Диференціальні рівняння згинання “балки” містять імпульсні функції до 4-го порядку включно. Проміжні параметри, які входять в розв’язки цих рівнянь і відображають наявність включень, виключаються з допомогою рекурентних співвідношень. При цьому розв’язок має єдиний аналітичний вираз у всій області зміни аргументу і виражається тільки через початкові параметри і деякі функції впливу, які є узагальненими функціями Крилова.

Зосереджені навантаження на “балкову систему” в проекції на вісь  $x$  по всій довжині “балки” зобразимо навантаженнями  $P_i$  і моментами  $M_i$ , які прикладені до центральної осі. Величина цих сил залежатиме від кількості рядів балок, що знаходяться зверху “балочної системи”.

Зв’язки між колодами, які утворюють “балку”, зобразимо включеннями в пружну жорсткість “балки” типу пружних шарнірів, див. рис. 1. Вони вводяться як включення в згинальну жорсткість одномірної стержневої системи за довжиною “балки”. Припустимо, що згинальна жорсткість  $EI(x)$  незмінна всередині кожної ділянки і однакова для всіх ділянок за  $x \neq x_i$  та дорівнює еквівалентній жорсткості  $EI_0$ , а за  $x = x_i$  має особливості. При цих включеннях

згинальний момент і поперечна сила є неперервні функції  $x$  [8].

Величина зосереджених навантажень і моментів залежатиме від кількості рядів сортиментів над “балкою” та від типу “балки”, стійкість якої розглядаємо. Якщо виключити проміжні параметри у включеннях типу шарнірів, то прогини і кути повороту будуть розривними функціями, але моменти і перерізуючі сили неперервні.

Зосереджені сили  $P_i$  і моменти  $Q_i$  приведемо до певних аргументів та вважатимемо їх величину рівною  $\frac{P_i n_i}{n}$ .

**Виклад основного матеріалу.** Побудова математичної моделі для балки змінного перетину.

Розглянемо “балку”, яка навантажена розподіленим навантаженням інтенсивності  $q$ , рис. 2.

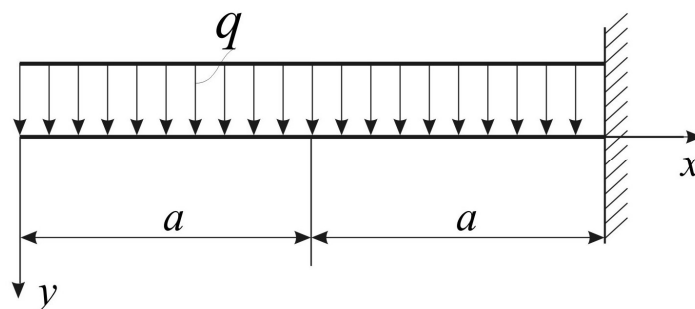


Рисунок 2 – Схема навантаження балки рівномірно розподіленим навантаженням

Диференціальне рівняння зігнутої осі “балки” наступне

$$[EI(x)v'''] = q(x), \quad (1)$$

Якщо маємо стержень змінної жорсткості, наприклад кусково-сталої, то

$$EI(x) = EI_0 \left[ 1 + \sum_{i=0}^n \alpha_i \sigma_0(x - x_i) \right], \quad (2)$$

де  $EI_0$  – жорсткість за  $0 < x < x_1$ ;

$\alpha_i$  – параметр стрибка  $EI(x)$  в перетині  $x = x_i$ .

Продиференціюємо ліву частину рівняння, що виражає інтенсивність

довільного навантаження, прикладеного в точці  $x = x_i$ , і отримаємо

$$v^{IV} + 2\frac{I'(x)}{I(x)}v''' + \frac{I''(x)}{I(x)}v'' = \frac{q(x)}{EI(x)}, \quad (3)$$

Позначимо  $2\frac{I'(x)}{I(x)}v''' + \frac{I''(x)}{I(x)}v'' = A$ .

Якщо  $I(x)$  має стрибки в перетинах  $x = a_i$ , то  $I(x) = I_0 \left[ 1 + \sum_{i=0}^n \alpha_i \sigma_0(x - a_i) \right]$ ,

тоді

$$A = \sum_{i=1}^n \alpha_i \frac{2v''' \sigma_1(x - a_i) + v'' \sigma_2(x - a_i)}{1 + \sum_{i=1}^n \alpha_i \sigma_0(x - a_i)}. \quad (4)$$

Згинальний момент  $M(x)$  можна виразити через жорсткість і другу похідну переміщення наступним чином

$$EI_0 \left[ 1 + \sum_{i=1}^n \alpha_i \sigma_0(x - a_i) \right] v'' = -M(x),$$

тому

$$v'' = \frac{-M(x)}{EI_0 \left[ 1 + \sum_{i=1}^n \alpha_i \sigma_0(x - a_i) \right]}.$$

Третя похідна переміщення виражається через перерізуючу силу  $Q = M'(x)$  та момент наступним чином

$$v''' = -\frac{2Q(x)}{EI_0 \left[ 1 + \sum_{i=1}^n \alpha_i \sigma_0(x - a_i) \right]} + \frac{\sum \alpha_i M(x) \sigma_1(x - a_i)}{EI_0 \left[ 1 + \sum_{i=1}^n \alpha_i \sigma_0(x - a_i) \right]^2}.$$

Тоді

$$A = -\sum_{i=1}^n \frac{\alpha_i}{EI_0} \frac{2Q(x) \sigma_1(x - a_i) + M(x) \sigma_2(x - a_i)}{\left[ 1 + \sum_{j=1}^n \alpha_j \sigma_0(x - a_j) \right]^2} + \sum_{i=1}^n \frac{\alpha_i}{EI_0} \frac{M(x) \sigma_1^2(x - a_i)}{\left[ 1 + \sum_{j=1}^n \alpha_j \sigma_0(x - a_j) \right]^3}. \quad (4)$$

Враховуючи, що з властивостей функцій  $\sigma_1(x - a_i)$ ,  $\sigma_2(x - a_i)$ ,

$$\left[1 + \sum_{j=1}^n \alpha_j \sigma_0(x - a_j)\right]^{-2} \sigma_1(x - a_i) = \frac{\sigma_1(x - a_i)}{\left(1 + \sum_{j=1}^{i-1} \alpha_j\right)\left(1 + \sum_{j=1}^i \alpha_j\right)}, \quad (5)$$

$$\begin{aligned} \left[1 + \sum_{j=1}^n \alpha_j \sigma_0(x - a_j)\right]^{-2} \sigma_2(x - a_i) &= \frac{\sigma_2(x - a_i)}{\left(1 + \sum_{j=1}^{i-1} \alpha_j\right)\left(1 + \sum_{j=1}^i \alpha_j\right)} + \\ &+ 2\alpha_j \left[\sum_{j=1}^n \alpha_j \sigma_0(x - a_j)\right]^{-3} \sigma_1^2(x - x_i), \end{aligned}$$

вираз для  $A$  приймає вигляд

$$A = -\frac{2Q(x)}{EI_0} \sum_{j=1}^n \frac{\alpha_j \sigma_1(x - x_i)}{\left(1 + \sum_{j=1}^{i-1} \alpha_j\right)\left(1 + \sum_{j=1}^i \alpha_j\right)} - \frac{M(x)}{EI_0} \sum_{i=1}^n \frac{\alpha_i \sigma_2(x - x_i)}{\left(1 + \sum_{j=1}^{i-1} \alpha_j\right)\left(1 + \sum_{j=1}^i \alpha_j\right)} \quad (6)$$

За умови, що  $Q(x)$  і  $M(x)$  є неперервними в точках стрибків жорсткості  $x_i$ , з властивості  $\sigma_1(x) = \sigma'_0(x)$  випливає

$$Q(x) \sigma_1(x - x_i) = Q(x_i) \sigma_1(x - x_i);$$

$$M(x) \sigma_2(x - x_i) = M(x_i) \sigma_2(x - x_i) - Q(x_i) \sigma_1(x - x_i).$$

Отримаємо

$$A = -\frac{1}{EI_0} \sum_{i=1}^n \alpha_i \frac{[Q(x_i) \sigma_1(x - x_i) + M(x_i) \sigma_2(x - x_i)]}{\left(1 + \sum_{j=1}^{i-1} \alpha_j\right)\left(1 + \sum_{j=1}^i \alpha_j\right)} \quad (7)$$

При цьому рівняння зігнутої осі “балки”, з зовнішніми силами  $N$ , запишеться у вигляді

$$\begin{aligned} EI_0 v'''' + \frac{Nv''}{\left[1 + \sum \alpha_i \sigma_0(x - x_i)\right]} &= \frac{q(x)}{1 + \sum_{j=1}^n \alpha_j \sigma_0(x - x_j)} + \\ &+ \sum_{i=1}^n \frac{\alpha_i [Q(x_i) \sigma_1(x - x_i) + M(x_i) \sigma_2(x - x_i)]}{\left(1 + \sum_{j=1}^{i-1} \alpha_j\right)\left(1 + \sum_{j=1}^i \alpha_j\right)}. \end{aligned} \quad (8)$$

Враховуючи неперервність, замість  $M(x_i)$ ,  $Q(x_i)$  можна взяти  $M(x_i - 0)$ ,  $Q(x_i - 0)$  або  $M(x_i + 0)$ ,  $Q(x_i + 0)$ , хоча похідна  $v''$  розривна, а  $v''''$  має особливості в точках  $x = x_i$ , оскільки  $I(x)$  терпить розриви неперервності 1-го

роду

$$Q(x_i - 0) = -EI_0 v''(x_i - 0) \left(1 + \sum_{j=1}^{i-1} \alpha_j\right); \quad Q(x_i + 0) = -EI_0 v'''(x_i - 0) \left(1 + \sum_{j=1}^{i-1} \alpha_j\right). \quad (9)$$

Тоді рівняння (7) запишемо у вигляді

$$v^{IV} + \frac{N}{EI_0 \left[1 + \sum_{j=1}^n \alpha_j \sigma_0(x - x_j)\right]} v'' = \frac{q(x)}{EI_0 \left[1 + \sum_{j=1}^n \alpha_j \sigma_0(x - x_j)\right]} - \sum_{i=1}^n \frac{\alpha_i}{1 + \sum_{j=1}^i \alpha_j} \left[ v'''(x_i - 0) \sigma_1(x - x_i) + v''(x_i - 0) \sigma_2(x - x_i) \right]. \quad (10)$$

Розподілену інтенсивність навантаження  $q(x)$  можна представити так

$$q(x) = \sigma_*(x) \left[1 + \sum_{i=1}^n \beta_i \sigma_0(x - x_i)\right], \quad (11)$$

де  $\sigma_*(x)$  – неперервна функція в точках  $x = x_i$  ( $i=1, 2, \dots, n$ ). Функція  $q(x)$  має розриви неперервності 1-го роду, які визначаються параметрами стрибків  $\beta_i$ . З властивостей добутку функції Хевісайда  $\sigma_0(x - x_i)$

$$\left[1 + \sum_{i=1}^n \beta_i \sigma_0(x - x_i)\right] \left[1 + \sum_{j=1}^n \alpha_j \sigma_0(x - x_j)\right]^{-1} = 1 + \sum_{i=1}^n \gamma_i \sigma_0(x - x_i), \quad (12)$$

$$\text{де } \gamma_i = \left(1 + \sum_{i=1}^i \beta_i\right) \left(1 + \sum_{j=1}^i \alpha_j\right)^{-1} - \left(1 + \sum_{i=1}^{i-1} \beta_i\right) \left(1 + \sum_{j=1}^{i-1} \alpha_j\right)^{-1}.$$

Якщо в перетині  $x = x_i$  прикладені зосереджені сили  $P_i$  і моменти  $M_i$ , то рівняння згину стиснутої силою “балки” буде мати вигляд

$$v^{IV} + \frac{Nv''}{EI \left[1 + \sum_{j=1}^i \alpha_j \sigma_0(x - x_j)\right]} = \sum_{i=1}^n \frac{P_i \sigma_1(x - x_{i-0}) + M_i \sigma_2(x - x_{i-0})}{\left[1 + \sum_{j=1}^n \alpha_j \sigma_0(x - x_j)\right]} - \sum_{i=1}^n \frac{\alpha_i \left[ v'''(x_i - 0) \sigma_1(x - x_i) + v''(x_i - 0) \sigma_2(x - x_i) \right]}{1 + \sum_{j=1}^i \alpha_j} + \frac{\sigma_*(x)}{EI} \left[1 + \sum_{i=1}^n \gamma_i \sigma_0(x - x_i)\right]. \quad (13)$$

Якщо  $\sigma_*(x) = 0$ , то рівняння (11) запишеться



$$v^{IV} + \frac{Nv''}{EI_0 \left[ 1 + \sum_{i=1}^n \alpha_i \sigma_o(x - x_i) \right]} = \frac{1}{EI_0} \sum_{i=1}^n \left[ \frac{P_i \sigma_1(x - x_i)}{\left( 1 + \sum_{j=1}^i \alpha_j \right)} + \frac{M_i \sigma_2(x - x_i)}{\left( 1 + \sum_{j=1}^i \alpha_j \right)} \right] - \sum_{i=1}^n \frac{\alpha_i}{1 + \sum_{j=1}^i \alpha_j} [v'''(x - 0) \sigma_1(x - x_i) + v''(x_i - 0) \sigma_2(x - x_i)]. \quad (14)$$

Таким чином, отримано рівняння “балки” змінної жорсткості під час дії зовнішніх стискуючих сил  $N$  та зосереджених в точках  $x_i$  сил і моментів.

**Висновки.** На основі розроблених моделей отримано рівняння “балкової системи” з включеннями в розподілену жорсткість, а також з навантаженнями типу зосереджених сил і моментів. Це рівняння є основним для дослідження втрат стійкості “балкової системи” під дією навантаження зовнішніми силами  $N$ .

Звернемо увагу, що при нумерації точок неоднорідностей, точки прикладення сил і моментів не співпадають з точками стрибків жорсткості “балки”. Необхідно також розрізняти зосереджені включення в згинальну жорсткість “балки” і в жорсткість основи (в даній задачі не розглядається).

### Список літератури

1. Метод определения параметров грейфера для бревен с помощью теории размерности [Текст] / С. Д. Парамонов, В. Ф. Ильин // Механизация погрузочно-разгрузочных работ. – Химки, 1972. – С. 77–80. – (Труды / ЦНИИМЭ; вып. 124).
2. Бакай Б. Я. Гидроманипулятор как незаменимый элемент производственного процесса [Текст] / Б. Я. Бакай // Оборудование и инструмент [для профессионалов](#). – Харьков : ЧФ ЦентрИнформ, 2005. – Вып. 12 (71) – С. 46–52.
3. Таубер Б. А. Грейферные механизмы [Текст] / Б. А. Таубер. – [3-е изд., перераб.]. – М. : Машиностроение, 1985. – 272 с.
4. Wang J. Effects of Tong Shapes on Hydraulic Log Grapple's Performance in

Loading and Unloading Operations [Text] / Jingxin Wang // International Journal of Forest Engineering: Forest Products Society. – Madison, WI, USA, January 2003. – Vol. 14, No. 1. – 59–66 p.

5. Исследование давления в штабелях круглых лесоматериалов на парные вертикальные элементы [Текст] / Е. Н. Быков, В. И. Игнатов // Механизация погрузочно-разгрузочных работ. – Химки, 1972. – С. 66–69. – (Труды / ЦНИИМЭ ; вып. 124).

6. К вопросу о распределении внешней сжимающей нагрузки внутри беспрокладочного штабеля [Текст] / В. Е. Игутов // Вопросы механизации лесозаготовок. – Химки, 1968. – С. 100–111. – (Труды / ЦНИИМЭ ; вып. 91).

7. Конашенко С. И. О расчете балок, имеющих упругие шарниры и лежащих на упругом основании с двумя характеристиками [Текст] / Конашенко, С. И. // Исследования колебаний подвижного состава: сб. науч. тр. / ДИИТ / – Днепропетровск, 1977. – Вып. 190/23. – С. 37–48.

8. Лазарян В. А. Обобщенные функции в задачах механики [Текст] / В. А. Лазарян, С. И. Конашенко. – К. : Наукова думка, 1974. – 192 с.

## **Аннотация**

### **МАТЕМАТИЧЕСКАЯ МОДЕЛЬ ВЗАИМОДЕЙСТВИЯ КРУГЛЫХ ЛЕСОМАТЕРИАЛОВ В ШТАБЕЛЕ.**

Б. Я. Бакай

*Рассмотрены вопросы взаимодействия круглых лесоматериалов в штабеле. Построено уравнение системы круглых лесоматериалов с включениями в распределенную жесткость, а также с нагрузками типа сосредоточенных сил. Для ввода сосредоточенных включений в аналитические выражения распределенных параметров использованы сингулярные функции.*

## **Abstract**

### **MATHEMATICAL MODEL OF THE INTERACTION OF ROUND TIMBER IN THE STACK.**

B. Ya. Bakay

*The problem of the interaction of round timber in the stack has been considered. Built mathematical model of the system is constructed of round timber with inclusions in a distributed stiffness, as well as the type of loads concentrated forces. A singular functions have been used to focus inclusion in the analytical expressions of distributed parameters*