УДК 539.3

ОБ ИССЛЕДОВАНИИ ОТСЛОЕНИЯ ОТ УПРУГОГО ОСНОВАНИЯ НА ОСНОВЕ МОДЕЛИ С ДВУМЯ КОЭФФИЦИЕНТАМИ ПОСТЕЛИ

© 2020 г. А. О. Ватульян^{а,*}, К. Л. Морозов^а

^а Южный федеральный университет, Ростов-на-Дону, Россия *e-mail:vatulyan@aaanet.ru

> Поступила в редакцию 25.10.2019 г. После доработки 11.11.2019 г. Принята к публикации 20.11.2019 г.

Различные элементы современных конструкций имеют покрытия различного назначения, которые представляют собой многослойные или градиентные структуры. Весьма часто бывает так, что при эксплуатации эти элементы подвергаются сжимающим нагрузкам, в результате чего иногда происходит отслоение верхней части покрытий. Для анализа этой ситуации в работе использована упрощенная модель бесконечной структуры – модифицированное балочное приближение, учитывающее два коэффициента постели аналогично модели Пастернака. Покрытие подвергается сжимающим предварительным напряжениям; в рамках предложенной ранее модели исследовано отслоение покрытия от упругого основания. Рассмотрен простой случай, когда коэффициенты постели в зоне отслоения равны нулю. На первом этапе проведено обезразмеривание исследуемой модели, для нахождения критической нагрузки получено, а далее подробно изучено трансцендентное уравнение, доказано существование решения в некоторой области изменения параметров, построены приближенные формулы для критической нагрузки, прослежена связь с параметрами модели. Показано влияние второго коэффициента постели на критическое значение нагрузки. На втором этапе на основе вариационной постановки задача о бесконечном покрытии была сведена к задаче для конечной балки с модифицированными граничными условиями. Проведено сравнение результатов, полученных на основе упрощенной модели с численным решением трансцендентного уравнения, полученного на первом этапе. На заключительном третьем этапе был исследован вопрос о закритическом поведении покрытия на базе минимизации неквадратичного функционала потенциальной энергии. На основе метода Ритца и при выборе степенно-показательных функций, соответствующим бесконечному покрытию, в качестве координатных, было построено решение задачи о закритическом деформировании. Проведено исследование решения в зависимости от коэффициентов постели.

Ключевые слова: отслоение покрытия от упругого основания, трансцендентное уравнение, закритическое поведение, метод Ритца **DOI:** 10.31857/S0572329920020130

Введение. Элементы современных конструкций трудно представить без различных покрытий или тонких пленок, выполняющих различные функции-усиливающие, антикоррозионные, термобарьерные. Важным этапом исследования является изучение их работоспособности, причем основным механизмом нарушения их функционального назначения является отслоение. Иногда предварительно напряженные покрытия отслаиваются под действием продольных сжимающих сил, происходит выпучивание в области отслоения или коробление.

Классическими работами, которые посвящены данной проблематике, можно считать работы [1–4]. В них вопрос деформирования покрытия в зоне отслоения рассмотрен с различных позиций.

В работе [1] участок отслоения моделировался в виде жестко-защемленной пластины. Результат работы — подробное описание закритического поведения. В работах [2– 4] подробно изучалась система покрытие-подложка. В частности, в работе [2] была получена взаимосвязь энергии отслоения пленки с жесткостью подложки. В работе [3] был предложен новый метод для анализа распределения касательных напряжений по границе отслоения пленки от подложки, а также скорости высвобождения энергии. Отслоение в работе [4] моделировалось для балочной модели, а акцент делался на изучение влияния податливости подложки, с ссылками на более раннюю работу [2]. Была определена средняя скорость высвобождения энергии при расслоении системы покрытие-подложка.

В рамках классической теории пластин была представлена работа [5]. В ней решена задача потери устойчивости сжатой в собственной плоскости пластины с некоторой областью отслоения, лежащей на упругой подложке, рассматриваемой как неограниченное упругое основание. Проанализированы альтернативные формулировки граничных условий и условий контакта покрытия с подложкой.

Работа [6] представляет собой значительный вклад в исследование деформирования и устойчивости многослойных пластин. В ней предложена асимптотическая модель для вычисления прогиба и частот свободных колебаний шарнирно-опертой многослойной прямоугольной нанопластины с графеновыми слоями. Многослойная пластина заменена эквивалентной пластиной Тимошенко–Рейсснера. Результатом работы являются явные формулы для расчета прогиба и частот колебаний.

Зачастую, когда пленки достаточно хрупкие, при изгибном отслоении возникают трещины. Так как отслоение подобного типа происходит на плоских или изогнутых подложках, это имеет важное технологическое значение, особенно на последних. В работе [7] проанализирована механика развития подобных отслоений для алмазоподобных углеродных пленок, расположенных на плоских стеклянных подложках и теплозащитного многослойного слоя на изогнутой подложке из жаропрочного сплава. В статье [8] дан краткий обзор, в котором сформулированы условия развития трещинообразования.

Ряд работ [9–13] посвящен исследованию расслоения полос или пластин с образованием трещины между слоями

В работах [9–11] изучено расслоение полосы по границе раздела упругих свойств. Задача моделировалась двумя изотропными полосами, разделенными полубесконечной трещиной, проходящей по границе раздела упругих свойств. Исследован случай нормального отрыва, рассмотрен случай сдвиговой трещины, а так же построено точное аналитическое решение для частного случая. В статье [12] покрытие и подложка моделировались в виде двух пластин, однако, особое внимание уделялось граничным условиям — они рассматривались как обобщенные упругие связи. Такой тип граничных условий возникает из решения задачи о двухслойной полосе, нагруженной на бесконечности, ослабленной полубесконечной межфазной трещиной. Было получено аналитическое решение этой задачи для частного соотношения упругих констант слоев, а для общего случая произвольных упругих постоянных и толщин слоев — приближенное решение. В работе [13] было получено точное аналитическое решение, а также асимптотические формулы для полей напряжений вблизи вершины трещины (коэф-фициенты интенсивности напряжений), а также для относительных перемещений граней трещины, удаленных от ее вершины.

В процессе индентирования некоторых слоистых структур, в результате контактного взаимодействия и внедрения индентора в образец в некоторой области, близкой к контактной, происходит частичное разрушение этих связей, образуется ослабленная зона – зона возможного отслоения. Процесс внедрения инденторов различных типов рассмотрен в работах [14, 15], в которых на основе ряда гипотез сформулированы уточненные балочные модели.

За основу настоящей работы была взята [15], в которой помимо рассмотрения некоторых особенностей индентирования слоистых структур было получено трансцендентное уравнение, связывающее основные параметры модели с критической нагрузкой. В результате действия некоторых факторов (нарушение упругих связей в ограниченной приповерхностной зоне и наличия сжимающих напряжений), в некоторой конечной области происходит потеря устойчивости тонкого слоя образца и выпучивание. Моделирование подобного деформирования описано в рамках модели предварительно напряженного балочного покрытия, которое расположено на упругом основании. Изучено влияние ослабления связей на критические нагрузки, что моделируется уменьшением, возможно до нуля, коэффициентов постели в некоторой области. При исследовании такого рода задач наиболее просто исследуется случай, когда оба коэффициента постели равны нулю. Подобный случай был рассмотрен в работе [16].

В работе [16], в рамках традиционных моделей был исследован вопрос об отслоении покрытия от упругого основания — была решена задача потери устойчивости при осевом сжатии бесконечного покрытия, частично покоящегося на упругом основании. При этом покрытие моделировалось балкой модели Бернулли—Эйлера с постоянным коэффициентом постели.

В настоящей работе на основе моделей, предложенных в [15], изучены основные соотношения для определения параметров критических нагрузок, рассмотрен вопрос потери устойчивости, найдена зависимость критической силы от величины коэффициентов постели.

После определения критической нагрузки в зависимости от основных параметров исследовано закритическое поведение покрытия на основе вариационного подхода, примененного к анализу неквадратичного функционала, аналогично исследованиям, представленных в работах [17, 18].

1. Постановка задачи и ее аналитическое решение. В рамках модели, предложенной в [15], рассматривается равновесие упругого бесконечного покрытия, частично лежащего на упругом основании и находящегося в равновесии под действием сжимающей нагрузки σ_0 ; будем считать, что отслоение произошло на участке [-b, b]. Поставим задачу об определении критической нагрузки и расчете закритического деформирования.

Согласно работе [14], квадратичный функционал потенциальной энергии для неоднородного покрытия имеет следующий вид

$$\Lambda = \frac{1}{2} \int_{-\infty}^{\infty} (D_0 w_0''^2 + D_1 w_0'^2 + D_2 w_0^2) dx_1$$
(1.1)

где D_0, D_1, D_2 – в общем случае определяются следующими соотношениями:

$$D_0 = D - B_3$$
, $D_1 = -B_4 + B_2$, $D_2 = B_1$

в которых B_1, B_2 — коэффициенты постели (для изотропного тела $B_1 = (\lambda + 2\mu)/H$, $B_2 = \mu H/3$; в идейном смысле эти два коэффициента постели аналогичны введенным в модели Пастернака [20], B_3, B_4 — некоторые постоянные, определенные следующим образом $B_3 = \int_{H}^{h+H} \sigma_0 (x_3 - H)^2 dx_3, B_4 = \int_{H}^{h+H} \sigma_0 dx_3$, а $D = \int_{H}^{h+H} (\lambda + 2\mu)(x_3 - H)^2 dx_3$ — аналог изгибной жесткости. В случае постоянных характеристик покрытия и постоянства σ_0 коэффициенты D_0, D_1 упрощаются и задаются соотношениями $D_0 = (\lambda + 2\mu) h^3/3, D_1 = B_2 - \sigma_0 h.$

Представим функционал (1.1), предварительно осуществив обезразмеривание Λ , отнеся его к D_0 , а также учтем симметричность покрытия

$$x_{1} = b\xi, \quad w_{1} = w_{0}/b, \quad [-b, b] \to [-1, 1]$$

$$\Lambda = \frac{1}{2} \int_{0}^{\infty} (w_{0}^{\prime \prime 2} + d_{1}w_{0}^{\prime 2} + d_{2}w_{1}^{2})d\xi \qquad (1.2)$$

где $d_1 = D_1/D_0$, $d_2 = D_2/D_0$.

Представим безразмерные параметры d_1 , d_2 через следующие безразмерные величины k, η , η_0 , пропорциональные силе и двум коэффициентам постели соответственно. Тогда

$$d_1 = -k^2 + \eta_0^2, \quad d_2 = \eta^2$$

Учитывая, что после отслоения коэффициенты постели на участке [0; 1] равны нулю, функционал энергии можно представить в виде:

$$\Lambda_{1} = \frac{1}{2} \int_{0}^{1} g_{1} d\xi + \frac{1}{2} \int_{1}^{+\infty} g_{2} d\xi = \Lambda_{10} + \Lambda_{11}$$

$$g_{1} = w_{0}^{"2} - k^{2} w_{0}^{'2}, \quad g_{2} = w_{0}^{"2} - (k^{2} - \eta_{0}^{2}) w_{0}^{'2} + \eta^{2} w_{1}^{2}$$
(1.3)

Варьирование функционала приводит к следующим уравнениям: в зоне прилегания

$$w_1^{IV} + (k^2 - \eta_0^2)w_1^{II} + \eta^2 w_1 = 0$$
(1.4)

в зоне отслоения

$$w_1^{IV} + k^2 w_1^{II} = 0 (1.5)$$

Отметим, что уравнение (1.4) имеет следующие корни характеристического уравнения $\lambda = \pm \alpha \pm i\beta$, где

$$\alpha = \sqrt{2\eta + \eta_0^2 - k^2} / 2, \quad \beta = \sqrt{2\eta - \eta_0^2 + k^2} / 2$$
(1.6)

Традиционным путем аналогично работе [14] строится решение в каждой подобласти и после выполнения условий сопряжения получается трансцендентное уравнение, связывающее основные параметры модели

$$tg(k) = k\sqrt{2\eta - k^2 + \eta_0^2} / (k^2 - \eta)$$
(1.7)

и позволяющее оценить зависимость k от других параметров задачи. Как правило, такие зависимости анализируются численно. Заметим, что при $\eta_0 = 0$ (1.7) переходит в соответствующее уравнение работы [15]. Упростим уравнение (1.7), возведя в квадрат обе его части и, разрешая его относительно η , получим:

$$\eta_{1,2}/k = \left(k \pm \cos k \sqrt{k^2 + \eta_0^2 \sin^2 k}\right) / \sin^2 k$$
(1.8)

(индексу 1 соответствует верхний знак, индексу 2 – нижний знак). Отметим, что η_1 будет удовлетворять (1.7) в случае, когда $k \in [\pi, 2\pi]$. Поскольку целью исследования

является поиск наименьшего значения критической силы, то решение η_1 пока не будем рассматривать, а η_2 представим в более удобном виде:

$$\eta \sin^2 k / k^2 = 1 - \cos k \sqrt{1 + \eta_0^2 \sin^2 k / k^2}$$
(1.9)

Отметим, что при $\eta_0 = 0$ из (1.9) следует $k^2 = \eta (1 + \cos k)$.

Для анализа решений уравнения (1.9) введем в рассмотрение следующую функцию $f(\eta, k)$:

$$f(\eta, k) = 1 - \cos k \sqrt{1 + \eta_0^2 a(k)} - \eta a(k)$$
(1.10)

где $a(k) = \sin^2 k / k^2$.

Используем функцию (1.10) для анализа решений уравнения (1.9) на отрезке $k \in [0, \pi]$. Сразу отметим, что $\lim_{k\to 0} f(\eta, k) = 1 - \eta - \sqrt{1 + \eta_0^2} < 0$, а $f(\eta, \pi) = 2 > 0$, следовательно, в силу непрерывности рассматриваемой функции на отрезке $k \in [0, \pi]$ существует по меньшей мере один корень уравнения (1.9). Для исследования единственности исследуем введенную функцию на монотонность.

Производная функции (1.10) по к имеет вид:

$$f(\eta, k) = -\eta a'(k) - (\eta_0^2 / 2 (1 + \eta_0^2 a(k))^{-1/2} a'(k) - \sin k (1 + \eta_0^2 a(k))^{1/2})$$
(1.11)

которая будет положительна, если

$$\sin k (1 + \eta_0^2 a(k))^{1/2} > \left(\eta + \frac{\eta_0^2}{2} (1 + \eta_0^2 a(k))^{-1/2} \right) a'(k)$$
(1.12)

где $a'(k) = 2\sin k / k^3 (k\cos k - \sin k)$.

Отметим, что на отрезке $k \in [0, \pi]$ неравенство (1.12) будет верно, т.к.

$$k\cos k - \sin k < 0 \tag{1.13}$$

Неравенство (1.13) будет выполнено на отрезке $k \in [0, \pi/2]$, в силу известного неравенства sin $k > k \cos k$ [19], а на отрезке $k \in [\pi/2, \pi]$, в силу cos k < 0 и sin k < 0. Следовательно, всюду на $k \in [0, \pi]$ (1.13) будет выполнено, что обеспечит положительность производной (1.11). Отсюда следует, что функция (1.10) будет монотонно возрастать на отрезке $[0, \pi]$ и корень уравнения (1.9) на этом отрезке – единственный.

Сузим отрезок для поиска корня и рассмотрим различные ситуации в зависимости от параметров задачи, для чего найдем $f(\eta, \pi/2) = 1 - 4\eta/\pi^2$. Отметим, что это значение не зависит от параметра η_0 .

Исходя из этого, рассмотрим два случая — первый из них — $\eta > \pi^2/4$. Тогда $f(\eta, \pi/2) < 0$. Это соответствует большим значениям η , т.е. условно-жесткому основанию, тогда $k \in [\pi/2, \pi]$, соответствующее значение $P_{\rm kp} = EJk_*^2/b^2$ будет лежать между значениями критических сил для шарнирно-опертой балки P_1 и жестко-защемленной $P_2 = EJ\pi^2/b^2$ длины 2*b*.

Для второго случая примем, что $\eta < \pi^2/4$, соответственно, $f(\eta, \pi/2) > 0$. Это соответствует малым значениям η , т.е. условно-мягкому основанию, тогда $k \in [0, \pi/2]$. Соответствующее значение критической силы для этого случая равно $P_{\kappa p} = EJk_*^2/b^2$ и





будет меньше значения критической силы для шарнирно-опертой балки $P_2 = EJ\pi^2/4b^2$ длины 2*b*.

При малых значениях η несложно получить приближенную формулу для решения уравнения (1.9). Если в (1.9) разложить тригонометрические функции по формуле Тейлора, сохраняя слагаемые с k до второго порядка включительно, получим асимптотическую формулу для критического значения в случае условно-мягкого основания:

$$k^{2} = 2(\eta - 1) / \sqrt{1 + \eta_{0}^{2}} + 2$$
(1.14)

Получим также приближенную формулу для решения (1.9) в случае больших значений параметра η . Введем малый параметр соотношением $k = \pi - \varepsilon$, причем $\varepsilon > 0$. Разложив (1.9) по формуле Тейлора и, сохраняя параметры с ε до второго порядка включительно, получим

$$\eta \varepsilon^2 / (\pi - \varepsilon)^2 - \sqrt{1 + \eta_0^2 \varepsilon^2 / (\pi - \varepsilon)^2} = 1$$

Учитывая положительность ε , получим следующее асимптотическое выражение для k

$$k = \pi (1 - \sqrt{2}\eta^{-1/2} - \sqrt{2}\eta_0^2 / 4 \eta^{-3/2} + O(\eta^{-5/2}))$$
(1.15)

Приняв $\eta_0 = \eta/100$, осуществим сравнение асимптотических приближений с численными решениями (1.9). На рис. 1 левый график соответствует случаю $\eta \to 0$, а правый – случаю $\eta \to \infty$. Цифрой *1* обозначено решение (1.9), найденное численно, цифрой *2* – асимптотические приближения согласно (1.14) и (1.15), соответственно.

Как видно из графиков, асимптотики (1.14) и (1.15) при параметре $\eta_0 = \eta/100$ дают хорошее приближение и существенно упрощают анализ.

Далее изучим вопрос, как влияет величина η_0 на критическое значение, найденное из (1.9). Ниже представлен рис. 2, на котором изображена исследуемая зависимость при фиксированном параметре η_0 . Цифре *1* соответствует $\eta_0 = 0$, цифре $2 - \eta_0 = -\eta/100$, цифре $3 - \eta_0 = \eta/10$.



Рис. 2

Из формулы (1.14) (и из рис. 2) можно заметить, что при увеличении η_0 уменьшается значение критической силы.

Проведем сравнение решения трансцендентного уравнения (1.9) с решениями других известных моделей. В работе [5], из граничных условий упругого шарнира было получено подобное трансцендентное уравнение

$$tg(\pi\sqrt{\gamma_0}) + d_0\beta_1\pi\sqrt{\gamma_0} = 0 \tag{1.16}$$

где γ_0 – коэффициент отношения величин критических напряжений в случае упругой и жесткой заделки, $\sigma_{kp}^{y_3} = \gamma_0 \sigma_{kp}^{**3}$, $\beta_1 = (ha^{-1})\sqrt[3]{E^*E_s^{*-1}}$, где h – толщина покрытия, a – полудлина участка отслоения, $E^* = E(1 - \upsilon^2)^{-1}$, $E_s^* = E_s(1 - \upsilon_s^2)^{-1}$, $E, E_s, \upsilon, \upsilon_s$ – модули упругости и коэффициенты Пуассона покрытия и подложки, d_0 – коэффициент, определяемый из коэффициента пропорциональности между углом наклона в заделке и второй производной от смещения, $d = d_0\sqrt[3]{E^*/E_s^*}$, причем $d_0 \approx 0.636$ [6]. Для данного расчета выберем значения параметров $ha^{-1} = 10^{-1}$, а отношение $E^*E_s^{*-1}$ будем изменять от 1 до 100.

В работе [16] было представлено следующее трансцендентное уравнение, которое запишем с учетом наших обозначений

$$tg(k) = k\sqrt{2\eta - k^2}/(k^2 - \eta)$$
 (1.17)

Отметим также, что (1.16) и (1.17) учитывают влияние только одного коэффициента постели в отличие от (1.9), поэтому в (1.9) положим $\eta_0 = 0$. На рис. 3 цифрой *1* обозначено (1.9), цифрой *2* – (1.17), цифрой *3* – (1.16).

Как видно, наименьшее решение (1.9) достаточно хорошо совпадает с наименьшим решением, полученным из анализа (1.17).

2. Упрощенная балочная модель. Отметим возможность упрощения исходной задачи путем сведения к краевой задаче для конечной балки с модифицированными граничными условиями при $\xi = \pm 1$.





Оценим функционал Λ_{11} из (1.3), заменив w_1 некоторой убывающей на $[1,\infty)$ функцией вида $w_1 = (c_1 + (c_1\gamma + c_2)(\xi - 1))e^{-\gamma(\xi - 1)}$, где $w_1(1) = c_1$, $w'_1(1) = c_2$, а γ – пока произвольный положительный параметр.

Получим представление для Λ_{11} в виде квадратичной формы

$$\Lambda_{11} = a_{11}c_1^2 + a_{22}c_2^2 + a_{12}c_1c_2$$

причем коэффициенты a_{11} , a_{22} , a_{12} при $\gamma = \alpha$ (α из (1.6)) определяются следующим образом:

$$a_{11} = \left(\left(\eta_0^2 - k^2 + \gamma^2\right)\gamma^2 - 5\eta^2 \right) / (4\gamma), \quad a_{12} = \left(\gamma^4 + \eta^2\right) / (\gamma^2), \\ a_{22} = \left(\left(\eta_0^2 - k^2 + 5\gamma^2\right)\gamma^2 + \eta^2 \right) / (4\gamma^3)$$
(2.1)

где $\gamma = 1/2 \sqrt{2\eta - k^2 + \eta_0^2}$.

Путем варьирования функционала в (1.3) получим уравнение равновесия со следующими модифицированными граничными условиями

$$w_1^{IV} + k^2 w_1^{"} = 0$$

$$\begin{bmatrix} w_1^{"}(1) + a_{22}w_1^{'}(1) + w_1(1)a_{12}/2 = 0 \\ -w_1^{"}(1) + (a_{12}/2 - k^2)w_1^{'}(1) + a_{11}w_1(1) = 0 \end{bmatrix}$$
(2.2)

Общим симметричным решением уравнения в (2.2) будет функция $w_1 = C_1 \cos(k\xi) + C_2$. Условие существования нетривиального решения краевой задачи (2.2) приводит к следующему трансцендентному уравнению:

$$tg(k) = 4ka_{11}/(a_{12}^2 - 4a_{11}a_{22})$$
(2.3)

Сравним структуру зависимости критического значения параметра, полученного из точного трансцендентного уравнения (1.9) с решением трансцендентного уравнения (2.3), полученным для упрощенной модели. Ниже на рис. 4 представлены полученные результаты. Здесь цифрой 1 обозначена зависимость, отвечающая (1.9), цифрой 2 – зависимость, отвечающая уравнению (2.3) (в расчетах принято $\eta_0 = \eta/100$).





Из сравнительного анализа этих зависимостей видно, что они практически совпадают, что свидетельствует о том, что при анализе подобных задач можно рассматривать модель конечной балки с модифицированными граничными условиями (2.2).

3. Закритическое поведение. Для полного исследования задачи остается исследовать вопрос о закритическом поведении покрытия. Для этого необходимо исходить из нелинейной модели покрытия. Используем для такого исследования вариационный подход.

Неквадратичный функционал (сохранены слагаемые до четвертого порядка включительно), согласно идеям работ [16, 17], будет иметь вид

$$\Lambda = \frac{1}{2} \left[\int_{0}^{\infty} w_{1}^{\prime \prime 2} (1 + w_{1}^{\prime 2}) d\xi - (k^{2} - \eta_{0}^{2}) \int_{0}^{\infty} \left(w_{1}^{\prime 2} + \frac{1}{4} w_{1}^{\prime 4} \right) d\xi + \eta^{2} \int_{1}^{\infty} w_{1}^{2} d\xi. \right]$$
(3.1)

Для исследования минимального значения функционала (3.1) будем использовать метод Ритца. Для этого представим w_1 в виде линейной комбинации координатных функций φ_k

$$w_1 = \sum_{k=1}^{N} C_k \varphi_k \tag{3.2}$$

где *N* – некоторое число, определяющее количество координатных функций.

Координатные функции выберем следующим образом, чтобы они убывали на $[0, \infty]$:

$$\varphi_n = \xi^{2(n-1)} e^{(-\chi \xi^2)} \tag{3.3}$$

где параметр χ — пока некоторый произвольный положительный параметр, n = 1, 2...N.

Введем $k_1 = \delta k$, где k определяется по (1.10), δ – коэффициент закритичности. Находя минимальное значение функционала для различного числа координатных функций, получим нелинейную систему N уравнений относительно неизвестных параметров, которая решалась численно методом Ньютона. В качестве начального приближения для системы N уравнений будем выбирать решение системы для N - 1 уравнений, дополнив его нулевым значением нового коэффициента.



Рис. 5

Приведем некоторые результаты расчетов. Рассмотрим случай $\eta = 10$, $\eta_0 = \eta/100$, $\delta = 1.01$.

Ниже приведена таблица № 1, которая показывает изменение значений функционала с увеличением числа координатных функций, если принять параметр $\chi = 1$.

Из таблицы 1 видно монотонное убывание функционала энергии, а также стабилизация первых параметров C_k . Вместе с тем отметим, что осуществление расчетов при N > 10 приводило к немонотонному изменению функционала.

На рис. 5 показана сходимость формы прогиба к некоторой функции с ростом числа координатных функций. Из рис. 5 видно, что уже при шести координатных функциях форма прогиба отличается от других форм, с большим числом координатных функций, не более чем на 1%.

Покажем изменение формы прогиба для другого набора значений параметров $\eta = 0.1$, $\eta_0 = \eta/100$. Параметр χ выберем равным α из (1.6) для увеличения скорости сходимости. Обратим внимание, тогда из (1.6) следует, что $2\eta + \eta_0^2 > k^2$. Это дает ограничение для выбора параметра закритичности в случае малых значений параметра η . Для расчета выберем $\delta = 1.01$, при больших значениях δ это приводит к нарушению этого неравенства в силу $2\eta + \eta_0^2 < k^2$ и, соответственно, все ненулевые решения переходят в комплексную плоскость и являются посторонними. Результаты расчетов представим в таблице $\mathbb{N} 2$ и на рис. 6.

На рис. 6 показана сходимость формы прогиба к некоторой функции с ростом числа координатных функций.

Как видно из рис. 6, для малых значений параметра η форма прогиба имеет волнообразный характер.

Для дальнейшего исследования ограничимся шестью координатными функциями. Покажем, как изменяется форма закритического поведения для различных фиксированных значений параметра η_0 . Зафиксируем $\eta_0 = 1/1000 \eta$, $1/100 \eta$, $1/10 \eta$, что соответ-







Рис. 7

ствует обозначениям 1-3 на рис. 7. Формы прогибов построены для следующих значений параметров $\eta = 10, \delta = 1.01, \chi = 1.$

Таким образом, можно отметить, что при увеличении параметра η_0 амплитуда закритической формы увеличивается.

| N | C_1 | <i>C</i> ₂ | <i>C</i> ₃ | C_4 | C_5 | <i>C</i> ₆ | <i>C</i> ₇ | C_8 | <i>C</i> ₉ | C_{10} | Λ_1 |
|----|-------|-----------------------|-----------------------|--------|-------|-----------------------|-----------------------|-----------------------|-----------------------|----------|-------------|
| 4 | 5.497 | 0.958 | -0.805 | 0 | _ | - | _ | _ | _ | _ | 0.337 |
| 5 | 2.081 | -0.147 | -0.128 | -0.141 | 0 | - | — | - | - | — | 0.114 |
| 6 | 1.722 | -0.274 | 0.093 | -0.287 | 0.041 | 0 | _ | _ | - | _ | 0.100 |
| 7 | 1.703 | -0.314 | 0.194 | -0.389 | 0.082 | -4.8×10^{-3} | 0 | - | - | - | 0.082 |
| 8 | 1.679 | -0.359 | 0.336 | -0.573 | 0.184 | -0.028 | 1.8×10^{-3} | 0 | _ | _ | 0.080 |
| 9 | 1.679 | -0.373 | 0.385 | -0.649 | 0.236 | -0.045 | 4.2×10^{-3} | 1.3×10^{-4} | 0 | - | 0.079 |
| 10 | 1.675 | -0.383 | 0.432 | -0.732 | 0.307 | -0.075 | 0.011 | -8.1×10^{-4} | 2.7×10^{-5} | 0 | 0.077 |

| | Таблица | 2 |
|--|---------|---|
|--|---------|---|

Таблица 1

| N | <i>C</i> ₁ | <i>C</i> ₂ | <i>C</i> ₃ | <i>C</i> ₄ | <i>C</i> ₅ | <i>C</i> ₆ | <i>C</i> ₇ | <i>C</i> ₈ | <i>C</i> ₉ | <i>C</i> ₁₀ | Λ_1 |
|----|-----------------------|-----------------------|---------------------------------|---------------------------------|----------------------------------|----------------------------------|--|---------------------------------|---------------------------------|------------------------|----------------------------------|
| 3 | 17.530 | 0.122 | 0 | - | _ | _ | - | _ | _ | _ | 0.911 |
| 4 | 17.183 | 0.119 | $^{-3.4\times}_{\times10^{-3}}$ | 0 | — | — | — | — | — | — | 0.023 |
| 5 | 4.353 | -0.073 | $^{3.4\times}_{\times10^{-4}}$ | $^{-7.2}_{\times 10^{-5}}$ | 0 | — | — | — | — | — | |
| 6 | 3.154 | -0.027 | $^{-1.6}_{\times 10^{-3}}$ | $^{-1.1\times}_{\times10^{-6}}$ | $^{-4.7\times}_{\times10^{-7}}$ | 0 | — | — | — | — | ${}^{3.9\times}_{\times10^{-3}}$ |
| 7 | 2.606 | -0.028 | $^{-2.8	imes}_{	imes10^{-4}}$ | $^{-4.2	imes}_{	imes10^{-5}}$ | ${}^{2.3\times}_{\times10^{-7}}$ | $^{-3.2	imes}_{	imes10^{-9}}$ | 0 | — | — | — | |
| 8 | 2.573 | -0.025 | $^{-5.4\times}_{\times10^{-4}}$ | $^{-2.8	imes}_{	imes10^{-5}}$ | $^{-4.0\times}_{\times10^{-8}}$ | $^{-8.9\times}_{\times10^{-10}}$ | $^{-7.4\times}_{\times10^{-12}}$ | 0 | _ | _ | 3.7×10^{-3} |
| 9 | 2.546 | -0.024 | $^{-9.5	imes}_{	imes10^{-4}}$ | $^{-5.2	imes}_{	imes10^{-6}}$ | $^{-6.2\times}_{\times10^{-7}}$ | $^{6.3 \times}_{	imes 10^{-9}}$ | $^{-4.9\times}_{\times10^{-11}}$ | $^{9.3\times}_{\times10^{-14}}$ | 0 | — | ${}^{2.5\times}_{\times10^{-3}}$ |
| 10 | 2.285 | -0.028 | $^{1.1 \times}_{	imes 10^{-4}}$ | $^{-7.5}_{\times 10^{-5}}$ | $^{1.6\times}_{\times10^{-6}}$ | $^{-2.8	imes}_{	imes10^{-8}}$ | $\overset{2.4\times}{\times 10^{-10}}$ | $^{-1.1}_{\times 10^{-12}}$ | $^{1.9\times}_{\times10^{-15}}$ | 0 | |

Заключение. Была рассмотрена модель отслоения покрытия под действием сжимающей нагрузки, учитывающая два коэффициента постели, аналогично модели Пастернака. Были установлены соотношения для параметра критической силы, построена упрощенная модель, позволяющая сводить задачу для бесконечного покрытия к исследованию задачи устойчивости для конечной балки с модифицированными граничными условиями. Произведен анализ закритического поведения, построена вычислительная схема на основе метода Ритца, проведено исследование сходимости процесса в зависимости от числа координатных функций.

Работа выполнена при поддержке РНФ, проект № 18-11-00069.

СПИСОК ЛИТЕРАТУРЫ

- 1. *Hutchinson J.W., Suo Z.* Mixed mode cracking in layered materials // Advances in Applied Mechanics. 1992. V. 29. P. 63–191.
- 2. *Cotterell B., Chen Z.* Buckling and cracking of thin films on compliant substrates under compression // Int. J. Fracture. 2000. V. 104. № 2. P. 169–179.
- 3. Yu H.H., He M.Y., Hutchinson J.W. Edge effects in thin film delamination // Acta mater. 2001. V. 49. P. 93–107.
- 4. Yu H.-H., Hutchinson J.W. Influence of substrate compliance on buckling delamination of thin films // Int. J. Fracture. 2002. V. 113. P. 39–55.

- 5. Гольдштейн Р.В., Устинов К.Б., Ченцов А.В.. Оценка влияния податливости подложки на напряжения, вызывающие потерю устойчивости отслоившегося покрытия // Вычислительная механика сплошных сред. 2011. Т.4. № 3. С. 48–57.
- 6. *Морозов Н.Ф., Товстик П.Е., Товстик Т.П.* Континуальная модель изгиба и колебаний многослойной нанопластины // Физическая мезомеханика. 2016. Т. 19. № 6. С. 27–33.
- Faulhaber S., Mercera C., Moon M.-W., Hutchinson J.W., Evans A.G. Buckling delamination in compressed multiplayers on curved substrates with accompanying ridge cracks // Journal of the Mechanics and Physics of Solids. 2006. V. 54. P. 1004–1028.
- 8. *Panin S. V., Goldstein R.V.* Sliding mode of multiple cracking of thin coatings // Physical Mesomechanics. 2007. V. 10. P. 111–112.
- 9. *Устинов К.Б.* О расслоении полосы по границе раздела упругих свойств. Часть 1. Постановка задачи, случай нормального отрыва // Вестник ПНИПУ. Механика. 2015. № 4. С. 226– 245.
- 10. *Устинов К.Б.* О расслоении полосы по границе раздела упругих свойств. Часть 2. Случай сдвиговой трещины // Вестник ПНИПУ. Механика. 2016. № 2. С. 131–142.
- 11. Устинов К.Б. О расслоении полосы по границе раздела упругих свойств. Часть 3. Точное аналитическое решение для частного случая // Вестник ПНИПУ. Механика. 2016. № 3. С. 222–240.
- Ustinov K.B. On propagation of interface crack in bi-layered strip in relation to delamination of coatings from substrates of final thickness // Procedia Structural Integrity 2. 2016. P. 3439–3446.
- Ustinov K.B. On semi-infinite interface crack in bi-material elastic layer // European Journal of Mechanics / A Solids. 2019. V. 75. P. 56–69.
- 14. Aizikovich S.M., Vasil'ev A.S., Volkov S.S. The axisymmetric contact problem of the indentation of a conical punch into a half-space with a coating inhomogeneous in depth // Journal of Applied Mathematics and Mechanics. 2015. V. 79. P. 500–505.
- 15. Ватульян А.О., Плотников Д.К., Коссович Е.Ю. О некоторых особенностях индентирования трещиноватых слоистых структур// Известия РАН МТТ. 2017. № 4. С. 94–100.
- 16. *Кургузов В.Д.* Моделирование отслоения тонких пленок при сжатии // Вычислительная механика сплошных сред. 2014. Т. 7. № 1. С. 91–99.
- 17. Астапов Н.С., Корнев В.М. Закритическое поведение стержня на упругом основании // ПМТФ. 1994. Т. 35. № 2. С. 130–142.
- Астапов Н.С., Демешкин А.Г., Корнев В.М. Выпучивание стержня, лежащего на упругом основании // ПМТФ. 1994. Т. 35. № 5. С. 106–112.
- 19. Фихтенгольц Г.М. Основы математического анализа. // М.: Наука 1968. Т. 1. 440 с.
- Пастернак П.Л. Основы нового метода расчета фундаментов на упругом основании при помощи двух коэффициентов постели. М.: Госиздательство литературы по строительству и архитектуре, 1954. 56 с.