

МИНИСТЕРСТВО ГРАЖДАНСКОЙ АВИАЦИИ
Государственный проектно-изыскательский
и научно-исследовательский институт
Аэро проект

**Инструкция
о порядке определения сроков,
видов и объемов ремонтов
зданий и сооружений**



Москва 1985

МИНИСТЕРСТВО ГРАЖДАНСКОЙ АВИАЦИИ
Государственный проектно-изыскательский
и научно-исследовательский институт
Аэро проект

ИНСТРУКЦИЯ
о порядке определения сроков,
видов и объемов ремонтов
зданий и сооружений

Москва 1985

УДК 725.39 (083.96)

Настоящая Инструкция разработана в качестве пособия к нормативному документу "Положение о проведении планово-предупредительного ремонта зданий и сооружений аэропортов ГА". Она предназначена для работников отделов эксплуатации наземных сооружений авиапредприятий и управлений ГА.

В Инструкции представлены правила определения видов и объемов ремонтов на основе оценки эксплуатационного качества конструктивных элементов и зданий в целом. Учет экономических факторов произведен на основе оценки возможных потерь из-за неправильно принятых решений.

Инструкцию разработали сотрудники кафедры зданий и сооружений аэропортов Киевского института инженеров гражданской авиации кандидаты технических наук Б.Ф.Сотникенко, И.И.Кривелев, инженеры В.С.Горбатов и О.М.Кретова.

Инструкция утверждена Министерством гражданской авиации 29 марта 1984 г.

I. ОБЩИЕ ПОЛОЖЕНИЯ

I.1. Настоящая Инструкция предназначена для определения видов и объемов ремонтов конструктивных элементов зданий аэропортов ГА в зависимости от их физического износа и экономических факторов.

I.2. Инструкция не распространяется на элементы и системы инженерного оборудования зданий и сооружений.

I.3. Определение видов и объемов ремонтов производится на основании периодического контроля технического состояния конструктивных элементов и анализа их экономической целесообразности.

I.4. Контроль технического состояния зданий и сооружений заключается в осмотре или обследовании с их последующей оценкой согласно "Рекомендациям по эксплуатации зданий и сооружений аэропортов" и "Рекомендациям по оценке состояния зданий и сооружений аэропортов".

I.5. Согласно "Положению о проведении планово-предупредительного ремонта производственных зданий и сооружений" и "Положению о проведении планово-предупредительного ремонта жилых и общественных зданий" ремонты подразделяются на текущий и капитальный.

К текущему ремонту относятся работы по восстановлению эксплуатационных качеств конструкции путем устранения мелких повреждений и неисправностей объемом не более 10 % от общего объема конструкции.

К капитальному ремонту относятся работы по восстановлению или улучшению эксплуатационных качеств конструктивных элементов путем их частичной или полной замены, за исключением замены основных конструкций (фундаменты, стены), по сроку службы которых определяется долговечность зданий и сооружений. Частичная замена основных конструкций допускается в объеме не более 20 % от общего объема.

I.6. Не допускается за счет средств, предназначенных для ремонта, надстраивать здания, возводить пристройки к существующим зданиям и сооружениям, устраивать новые ограждения аэропортов, а также производить работы, вызванные изменением технологического или служебного назначения зданий или сооружений, повышенными нагрузками или другими новыми факторами.

I.7. Инструкция не распространяется на отдельные повреждения непредвиденного или аварийного характера, устранение которых может быть отнесено к текущему ремонту и должно быть произведено в срок от 1 до 5 суток, в зависимости от вида и степени повреждения конструктивных элементов.

2. КОНТРОЛЬ ТЕХНИЧЕСКОГО СОСТОЯНИЯ

2.1. Контроль технического состояния зданий и сооружений (КТС) осуществляется периодически путем осмотров и обследования.

Осмотр заключается в систематическом наблюдении и контроле за состоянием конструктивных элементов в здании в целом для своевременного устранения незначительных повреждений в ходе текущего ремонта и выявление признаков существенного физического износа, требующих проведения обследования.

Обследование состоит в детальном инструментальном измерении всех простейших эксплуатационных параметров конструктивных элементов зданий.

2.2. Осмотр рекомендуется производить не реже 2 раз в год (весенний и осенний осмотр). В случае повреждений

зданий и сооружений в результате стихийных бедствий и аварий производятся внеочередные осмотры.

2.3. Весенний осмотр производится для выявления признаков физического износа зданий и планирования ремонтных мероприятий на летний период.

В результате визуального осмотра вычисляется оценка технического состояния основных конструктивных элементов зданий по групповым коэффициентам весомости обобщенных признаков и проявлений износа.

2.4. При проведении весеннего осмотра величина комплексной оценки эксплуатационного состояния, определяемая по общенным признакам и проявлениям износа, вычисляется по формуле

$$K_o = \sum_{i=1}^n K_i^{r^*} \cdot M_i^{r^*}, \quad (I)$$

где $K_i^{r^*}$ - относительный показатель i -го параметра эксплуатационного качества группы свойств конструкции;

$M_i^{r^*}$ - относительный показатель эксплуатационного качества группы свойств конструкции.

2.5. При величине комплексной оценки эксплуатационного состояния $K_o < 0,6 + 0,75$, определенной по общим признакам проявления износа, проводятся обследования, состоящие в выявлении простейших признаков и проявлений износа и уточнении комплексной оценки эксплуатационного состояния.

2.6. Обязательное детальное обследование конструктивных элементов зданий и сооружений, не зависящее от результатов осмотров, должно производиться через периоды, устанавливаемые на основе статистической обработки информации об эксплуатационных качествах строительных конструкций. Сбор, систематизация и обработка такой информации осуществляются эксплуатационными службами предприятий.

2.7. Среднее значение периода обследований t_{φ} отдельных конструкций и конструктивных элементов в целом, за которыми осуществляется контроль их технического состояния, определяется по формуле

$$t_{\varphi} = \frac{1}{\lambda} \left(1 - e^{-\lambda T_0 + \frac{\lambda^2 \sigma^2}{2}} \right) \quad (2)$$

где λ - опасность (интенсивность) отказа, равная числу отказов за единицу времени, относенная к числу не отказавших к данному моменту элементов;

T_0 - среднее время безотказной работы элемента;

σ - среднеквадратическое отклонение случайного времени от среднего времени T_0 .

Отказ - это частичная или полная потеря, а также вырождение элементом свойств, в результате которого происходит существенное снижение или потеря работоспособности элемента. Безотказность - способность элемента охранять работоспособность (т.е. не иметь отказов) в течение определенного интервала времени в определенных условиях эксплуатации.

$$\lambda = \frac{\Delta n}{\Delta t \cdot n(t)}, \quad (3)$$

где Δn - число контролируемых элементов конструкции, отказавших за время Δt ;

$n(t)$ - число контролируемых элементов конструкции, не отказавших за время Δt .

$$T_0 = \frac{\sum T_i}{N}, \quad (4)$$

где T_i - время безотказной работы i -го элемента;

N - общее число контролируемых элементов, $N = \Delta t + n(t)$.

$$\sigma = \sqrt{\frac{\sum (T_0 - T_i)^2}{N-1}}. \quad (5)$$

2.8. Для удобства обработки статистических данных о результатах осмотров и обследований строительных конструкций количественные характеристики оценки технического состояния или отдельных эксплуатационных качеств следует систематизировать согласно табл. I.

При отсутствии необходимого количества статистических данных среднее время безотказной работы элементов может

быть приравнено к периоду проведения детальных обследований и определено по табл. 2.

Таблица 1

Данные осмотров и обследований				Время эксплуатации до отказа T_e	Данные вычислений			
Номер конструкции или ее элемента	Эксплуатационный параметр	нормативный	фактический		T_0	T_e	$(T_0 - T_e)^2$	σ

Таблица 2

Конструктивные элементы зданий и сооружений	Периодичность обследований, год		
	в нормальных средах	в агрессивных средах	при динамических нагрузках
I	2	3	4
Фундаменты:			
железобетонные, бетонные	50	25	15
бутовые, кирпичные	40	20	12
Колонны:			
железобетонные	50	40	35
металлические	50	40	40
кирпичные	20	15	12
Фермы:			
железобетонные	20	15	15
металлические	25	15	20
деревянные	15	12	12
Стены:			
крупнопанельные наружные			
трехслойные	18	14	10

I	2	3	4
каменные из штучных ма- териалов	20	15	12
каменные облегченной кладки	12	8	10
деревянные каркасные и щитовые	12	8	10
Перегородки несущие железо- бетонные	35	28	22
Стены внутренние	35	28	22
Перекрытия:			
железобетонные	20	15	15
деревянные	15	12	12
Полы:			
ламинатные	5	5	5
из керамической плитки по бетонному основанию	15	12	10
паркетные	8	6	8
мозаичные	20	15	12
цементные, бетонные	5	2	4
асфальтовые	6	6	6
Кровля:			
рулонная	8	6	8
из асбестоцемента	15	15	12
металлическая	10	5	10
швотичная	10	5	10
Окна:			
с металлическими пере- плетами	30	20	25
с деревянными перепле- тами	15	10	12

I	2	3	4
Двери:			
внутренние	30	30	30
наружные	10	10	10
Штукатурка:			
внутренняя	15	10	6
наружная	10	10	6

3. ВИДЫ И ОБЪЕМЫ РЕМОНТОВ

3.1. Основанием для принятия решения о включении в состав текущего ремонта тех или иных видов работ по устранению повреждений конструктивных элементов является комплексная оценка технического состояния k_o . В приложении I приведены перечни эксплуатационных качеств, восстанавливаемых в ходе текущего ремонта, и минимальные значения $k_{o\min}$, соответствующие максимальному износу для этого вида ремонта. При величинах $k_o < k_{o\min}$ соответствующие эксплуатационные качества восстанавливаются в ходе капитального ремонта.

Суммарные минимальные оценки эксплуатационных качеств элементов, требующих текущего ремонта, приведены в табл.3.

Таблица 3

Конструктивные элементы	Оценки эксплуатационных тек. качеств $k_{o\min}$
I	2
Фундаменты:	
ленточные	
столбчатые	
сваиные	

1	2
Балки (ригели) железобетонного каркаса	0,78
Колонны (стойки) железобетонного каркаса	0,75
Железобетонные стропильные фермы	0,75
Несущие стены из элементов:	
крупноразмерных	0,79
мелкоразмерных	0,77
Межквартирные или межкомнатные перегородки из каменных или плитных элементов	0,75
Окна, двери, ворота	0,81
Фасады с окрасочной облицовкой	0,76
Сборные железобетонные перекрытия и полы	0,85
Железобетонные лестницы	0,80
Деревянные несущие конструкции крыш	0,77
Шиферные или асбофанерные кровли	0,76
Металлические кровли	0,85

3.2. В приложении I приведены первичные признаки износа, устраиваемых в ходе капитального ремонта, в границе оценок k_{omax} и k_{omin} . При снижении $k_c < k_{omin}$ устранение признаков износа производится за счет средств на капитальное строительство и не может быть включено в состав капитального ремонта.

При $k_c > k_{omax}$ устранение признаков износа производится в ходе текущего ремонта.

Суммарные граничные оценки эксплуатационных качеств, определяющие необходимость капитального ремонта элементов конструкций, приведены в табл. 4.

Таблица 4

Конструктивные элементы	Оценка эксплуатационных качеств	
	$k_{\text{отж}}^{\text{КАР}}$	$k_{\text{отж}}^{\text{КАР}}$
Фундаменты:		
ленточные		
столбчатые		
свайные		
Балки (ригели) железобетонного каркаса	0,78	0,40
Колонны (стойки) железобетонного каркаса	0,75	0,36
Железобетонные стропильные фермы	0,79	0,35
Несущие стены из элементов:		
крупноразмерных	0,79	0,35
мелкоразмерных каменных	0,77	0,36
Межквартирные и межкомнатные перегородки из каменных или плитных элементов	0,75	0,35
Окна, двери и ворота	0,81	0,25
Фасады с окрасочной обшивкой	0,76	0,35
Сборные железобетонные перекрытия	0,85	0,36
Полы	0,76	0,35
Железобетонные лестницы	0,80	0,40
Деревянные несущие конструкции крыш	0,77	0,35
Шиферные или асбофанерные кровли	0,76	0,35
Металлические кровли	0,85	0,35

3.3. Объем текущего ремонта определяется на основании дефектных актов.

При отнесении работ по восстановлению эксплуатационных качеств к капитальному ремонту на основании дефектных актов разрабатывается проект капитального ремонта, определяющий его содержание и объем.

4. УЧЕТ ЭКОНОМИЧЕСКИХ ФАКТОРОВ ПРИ ОТБОРЕ НА РЕМОНТ КОНСТРУКТИВНЫХ ЭЛЕМЕНТОВ ЗДАНИЙ

4.1. Решение об отборе на ремонт конструктивных элементов зданий производится на основании оптимизации затрат на проведение ремонта.

4.2. Оптимизация затрат на проведение ремонта заключается в сравнении двух сумм возможных потерь R_1 и R_2 (в тыс. руб.), вызванных ремонтом в продолжении эксплуатации конструктивных элементов зданий. Величина R_1 вычисляется на момент очередного КТС, а величина R_2 прогнозируется на следующий год.

4.3. Сумма потерь R_1 состоит из двух слагаемых: возможных потерь из-за преждевременного проведения ремонта и возможных дополнительных потерь, вызываемых ростом потерь на эксплуатацию и затратами на проведение вынужденного (неожиданного) ремонта при внезапном отказе конструктивного элемента. Потери от преждевременного ремонта и потери от продолжения эксплуатации имеют различную вероятность.

Вычисление суммы возможных потерь R_1 на момент очередного КТС производится по формуле

$$R_1 = [\omega \alpha_{РЕМ} C_{БАЛ} T_{РЕМ} + Z_0 (1 - \beta)] \cdot P_1 + \\ + [Z_0 (1 - j') + \omega \alpha_{БРН} C_{БАЛ} T_{БРН} + \Delta C_1 + \Delta C_{БРН}] \cdot P_{БРН}, \quad (6)$$

где ω - годовая эффективность использования зданий и сооружений в гражданской авиации;

$\alpha_{РЕМ}$ - часть здания, исключаемая из производства из-за ремонта конструктивного элемента;

- $C_{бал}$ - балансовая стоимость здания, тыс.руб.;
 $T_{рем}$ - нормативная продолжительность ремонта, год;
 Z_0 - нормативные затраты на ремонт элемента на момент очередного КТС;
 β - предполагаемая величина относительного изменения нормативных затрат на ремонт к моменту следующего КТС;
 γ - предполагаемая величина относительного изменения нормативных затрат на ремонт к началу не-предвиденного вынужденного ремонта (ВР);
 $\Delta_{врм}$ - часть здания, исключаемая из производства из-за отказа конструктивного элемента, ошибочно признанного годным;
 $T_{арм}$ - время простоя части здания из-за отказа конструктивного элемента, ошибочно признанного годным (складывается из времени, в течение которого помещения исключены из эксплуатации в период от возникновения отказа до начала ВР в сравнении с нормативными), год;
 ΔC_3 - увеличение эксплуатационных затрат из-за снижения технического качества строительного элемента от момента КТС до момента ВР;
 $\Delta C_{врм}$ - увеличение стоимости ремонта из-за снижения эксплуатационного качества строительного элемента в сравнении со стоимостью ремонта после КТС;
 $P_{ки} \text{ и } P_3$ - вероятности продолжения соответственно ремонта и эксплуатации конструктивного элемента.
- Величины $\Delta_{врм}, \Delta C_{врм}, \Delta C_3, T_{арм}$ определяются по формулам

$$\Delta_{врм} = \alpha_0 \Delta_{рем}, \quad (7)$$

$$\Delta C_{врм} = Z_0 (1 + \gamma) (\alpha_0 \cdot 1), \quad (8)$$

$$\Delta C_3 = 0.5 (C_{3(n)} - C_{3(n-1)}). \quad (9)$$

$$T_{арм} = T_{рем} + \alpha_0 T_{ки}, \quad (10)$$

где $C_{\text{з}}(n)$ и $C_{\text{з}}(n-1)$ - затраты на эксплуатацию здания в целом соответственно к моменту текущего и предыдущего КТС;

$$\alpha_0 = \frac{2 k_o(n)}{3 k_o(n) - k_o(n-1)}, \quad (\text{II})$$

где $k_o(n)$ и $k_o(n-1)$ - комплексные оценки эксплуатационного качества конструктивного элемента, полученные соответственно во время текущего и предыдущего КТС.

Величина времени простоя $T_{\text{пр}}$ от момента отказа элемента, ошибочно признанного ранее годным, до начала ВР принимается в зависимости от важности технических процессов в здании, назначения конструктивного элемента, опасности последствий, вызванных отказом, возможностей местной ремонтной организации.

4.5. Значения вероятности ремонта $P_{\text{рем}}$ в зависимости от вида ремонта и условий эксплуатации элемента принимаются согласно табл. 5.

Таблица 5

Конструктивные элементы	Вероятность текущего ремонта	Вероятность капитального ремонта		
		в нормальных условиях	в агрессивных средах	при динамических нагрузках
I	2	3	4	5
Фундаменты:				
бетонные и железобетонные	-	0,018	0,036	0,061
бутовые и кирпичные	-	0,023	0,036	0,076
Колонны:				
железобетонные	-	0,018	0,023	0,026

I	2	3	4	5
металлические	-	0,018	0,023	0,023
кирпичные	-	0,046	0,061	0,076
Стены:				
крупнопанельные наружные трехслойные	0,152	0,061	0,065	0,091
каменные из штучных материалов	0,304	0,046	0,061	0,076
каменные облегченной кладки	0,304	0,076	0,114	0,091
деревянные каркасные и щитовые	0,455	0,076	0,114	0,091
внутренние	0,076	0,026	0,033	0,041
Перегородки несущие				
железобетонные	0,076	0,026	0,033	0,041
Штукатурка:				
внутренняя	0,304	0,061	0,091	0,152
наружная	0,304	0,061	0,091	0,152
Полы:				
жидкодеумные	0,304	0,182	0,182	0,6182
из керамической плитки по бетонному основанию	0,182	0,061	0,076	0,091
паркетные	0,304	0,114	0,152	0,114
мозаичные	0,304	0,045	0,061	0,076
цементные и бетонные	0,455	0,182	0,455	0,227
асфальтовые	0,304	0,152	0,152	0,152
Окна:				
с металлическими переплетами	0,304	0,030	0,045	0,036

1	2	3	4	5
с деревянными переплетами	0,455	0,061	0,091	0,076
Двери:				
внутренние	0,101	0,030	0,030	0,030
наружные	0,304	0,091	0,091	0,091
Перекрытия:				
железобетонные	0,304	0,045	0,061	0,061
деревянные	0,455	0,061	0,067	0,067
Стропильные фермы:				
железобетонные	-	0,045	0,061	0,061
металлические	-	0,036	0,061	0,061
деревянные	-	0,061	0,076	0,076
Кровли:				
рудожильные	0,455	0,114	0,114	0,114
из асбестоцементных листов	0,304	0,061	0,061	0,076
металлические	0,304	0,091	0,182	0,091
шатровые	0,304	0,091	0,182	0,091

Задача вероятности продолжения эксплуатации приводится по формуле

$$P_3 = 1 - P_{\text{пер}}. \quad (12)$$

4.6. Сумма возможных потерь R_2 , прогнозирующая за момент последующего КС, определяется аналогично потерям R_1 по формуле (6). При этом прогнозируемые значения $\alpha_{\text{пер}}$, $T_{\text{пер}}$, Z_0 , $P_{\text{пер}}$, $\alpha_{\text{зарн}}$, $\Delta C_{\text{зарн}}$ и $T_{\text{зарн}}$ определяются по формулам

$$\alpha_{\text{пер}} = [\alpha_{\text{пер}}] \xi_0, \quad (13)$$

$$T_{\text{РЕМ}} = [T_{\text{РЕМ}}] \xi_0, \quad (14)$$

$$Z_0 = [Z_0] \xi_0, \quad (15)$$

$$\alpha_0 = \frac{2k_0(n) - k_0(n-1)}{3k_0(n) - 2k_0(n-1)} \quad (16)$$

$$P_{\text{РЕМ}} = \frac{[P_{\text{РЕМ}}]}{1 - [P_{\text{РЕМ}}]}, \quad (17)$$

$$\xi_0 = \frac{k_0(n)}{2k_0(n) - k_0(n-1)} \quad (18)$$

Величины $\alpha_{\text{РЕМ}}$, $\alpha_{\text{ЗРЕМ}}$ и ΔC_3 для некоторых элементов могут не зависеть от изменения комплексной оценки эксплуатационного качества k_0 . В таких случаях при определении этих значений требуется на месте оценить влияние того или иного конструктивного элемента на размеры частей зданий, исключаемых из эксплуатации при ремонте элемента, и на эксплуатационные затраты.

4.8. Решение о продолжении эксплуатации конструктивного элемента до следующего КТС принимается при условии $R_1 > R_2$.

Решение о ремонте конструктивного элемента принимается при условии $R_1 < R_2$.

4.9. При проведении КТС, требующего значительных по объему обследований, необходимо учитывать их стоимость. В этом случае решение о продолжении эксплуатации принимается при условии

$$(R_1 + C_{\text{обсл}}) > (R_2 + C'_{\text{обсл}}),$$

решение о ремонте принимается при условии

$$(R_1 + C_{\text{обсл}}) < (R_2 + C'_{\text{обсл}}).$$

где $C_{\text{обс}} \cdot C'_{\text{обс}}$ - соответственно стоимость проведения текущего КТС и прогнозируемая стоимость последующего КТС.

4.10. Прогнозируемая стоимость последующего КТС принимается конкретно в зависимости от назначения элемента и предлагаемых изменений в его работе.

ПРИЛОЖЕНИЯ

Приложение I

ОЦЕНКА ЭКСПЛУАТАЦИОННЫХ КАЧЕСТВ КОНСТРУКТИВНЫХ ЭЛЕМЕНТОВ, ВОССТАНАВЛИВАЕМЫХ ПРИ ТЕКУЩЕМ РЕМОНТЕ

Оценку эксплуатационного качества фундаментов рекомендуется определять по табл. I.

Таблица I

Признак и проявление износа	Групповой коэффициент весомости	Формула определения относительного эксплуатационного качества
Уменьшение несущей способности свай	0,23	$\frac{P - N_c}{P_b - N_{cb}}$
Увеличение деформации основания	0,41	$\frac{S_{re} - S}{S_{re} - S_b}$
Уменьшение прочности ростверка на восприятие поперечной или продавливающей силы	0,18	$\frac{Q_p - Q}{Q_{pb} - Q_b}$
Уменьшение прочности ростверка на изгиб	0,18	$\frac{M_p - M}{M_{pb} - M_b}$
Итого	1,00	

Условные обозначения:

- $P \equiv P_b$ - фактическое и проектное значения нагрузки допускаемой на сваю, тс;
- $N_c \equiv N_{cb}$ - среднее и фактическое проектное значения нагрузки, передаваемой на сваю, тс;

- $S_{np}, S = S_b$ - предельно допустимое, фактическое и проектное значения деформации основания, см;
- $Q_p \approx Q_{pb} (M_p \approx M_{pb})$ - фактическое и проектное значения прочности ростверка на восприятие поперечной или продавливающей силы, то (изгибающего момента в тс·м);
- $Q \approx Q_b (M \approx M_b)$ - фактическое и проектное значения поперечной или продавливающей силы, действующих на ростверк, то (изгибающего момента в тс·м);

Комплексную оценку эксплуатационного состояния столовчатого фундамента следует определять по табл. 2.

Таблица 2

Признак и проявление износа	Групповой коэффициент весомости	Формула определения относительного эксплуатационного качества
Уменьшение несущей способности основания	0,11	$\frac{k_n - 1,2}{k_{nb} - 1,2}$
Увеличение деформации основания	0,53	$\frac{S_{np} - S}{S_{np} - S_b}$
Уменьшение прочности фундамента на восприятие поперечной или продавливающей силы	0,18	$\frac{Q_p - Q}{Q_{pb} - Q_p}$
Уменьшение прочности фундамента на изгиб	0,18	$\frac{M_p - M}{M_{pb} - M_b}$
Итого	1,00	

Условные обозначения:

- k_n и k_{nb} - фактическое и проектное значение коэффициента надежности (отношения несущей способности основания к нагрузке на него);

$Q_{np} \equiv Q_{pb}$ (M_p и M_{pb}) - фактическое и проектное значения прочности фундамента на восприятие поперечной или продавливающей силы в тс (изгибающего момента в тс·м).

Комплексную оценку эксплуатационного состояния ленточного фундамента следует определять по табл. 3.

Таблица 3

Признак и проявление износа	Групповой коэффициент весомости	Формула определения относительного эксплуатационного качества
Уменьшение несущей способности основания	0,09	$\frac{k_n - 1,2}{k_{ws} - 1,2}$
Увеличение деформаций основания	0,49	$\frac{S_{np} - S}{S_{np} - S_b}$
Уменьшение прочности фундамента на восприятие поперечной силы	0,18	$\frac{Q_p - Q}{Q_{pb} - Q_b}$
Уменьшение прочности фундамента на изгиб	0,18	$\frac{M_p - M}{M_{pb} - M_b}$
Изменение физического состояния тела фундамента	0,06	-
Итого	1,00	

Следующие виды и признаки физического износа ленточного фундамента, восстанавливаемого при текущем ремонте, разрешается не оценивать:

нарушение планировки около здания;

разрушение отсыпки до 20 % ее площади;

разрушение в кирпичных приямках до 50 % общего объема их кладки;

разрушение наружной облицовки (штукатурки) до 1 м² поверхности на одном месте (на одной стене);

разрушение кирпичной кладки подвала объемом до 0,025 м³ в одном месте;

наличие неплотностей в бетонных стенах и стабилизировавшихся трещинах;

разрушение до 25 % общей площади облицовки стен с внутренней стороны подвала;

разрушение до 5 % общей площади штукатурки стен с внутренней стороны подвала;

разрушение до 20 % общей площади вертикальной гидроизоляции;

наличие до двух сквозных трещин, требующих заделки методом инъекции, на площади стен до 20 м²;

уменьшение объема засыпки деревянного цоколя с разрушением дощатой обшивки до 20 % ее общей площади;

разрушение до трех деревянных стульев;

повреждение или устройство новых вентиляционных проемов в цоколях зданий.

Примечания: 1. Учитывая небольшое значение коэффициента весомости для перечисленных видов износа, определять необходимость проведения текущего ремонта расчетом эксплуатационного качества нецелесообразно.

2. Текущему ремонту подвергаются только ленточные фундаменты зданий и их подвальные помещения.

3. Восстановление нарушений планировки около здания в разрушений отмостки распространяется на все виды фундаментов.

Оценку физического износа железобетонной балки (рамги каркаса), устраниемого при текущем ремонте, следует производить по табл. 4.

Таблица 4

Вид и признак физического износа	Минимальная величина комплексной оценки
1	2
Износ собственно элемента в виде местных трещин и отходов на глубину	

I	2
бину защитного слоя бетона в разогнанной зоне	0,40
Износ стыка с колонной в виде мелких трещин в бетоне замоноличивания из-за увеличения угла поворота опорных сечений балки и коррозии закладных и соединительных стальных элементов	0,35
Износ стыка с элементами, обеспечивающими пространственную жесткость каркаса, наблюдается визуально по образованию волосяных трещин в растворе швов сопряжения с диаграммой жесткости или по коррозии закладных элементов балок и стальных связей	0,03
ВСЕГО	0,78

Оценку физического износа железобетонной строительной фермы, устраниемого при текущем ремонте, следует производить по табл. 5.

Таблица 5

Вид и признак физического износа	Минимальная величина комплексной оценки
I	2
Износ собственно фермы из-за местных волосяных трещин и отколов защитного слоя бетона	0,30
Износ стыка с колоннами в виде коррозии закладных элементов	0,30

1	2
Износ устройств для опирания плит по- крытия или ригелей в виде коррозии закладных элементов	0,15
ВСЕГО	0,75

Оценку физического износа железобетонной колонны (стойки) каркаса, устраниемого при текущем ремонте, следует производить по табл. 6.

Таблица 6

Вид и признак физического износа	Минимальная величина комплексной оценки
Износ собственно стойки из-за на- личия местных волоссянных трещин, отко- лов, отслоений бетона в углах колонны на глубину около 5 мм в одном сечении	0,40
Износ стыка с ригелем в виде мелких трещин в бетоне замоноличивания из-за увеличения угла поворота опорного се- чения балки и коррозии закладных и со- единительных стальных элементов	0,17
Износ стыка с элементами, обеспечива- ющими пространственную жесткость кар- каса, наблюдается визуально по обра- зование волоссянных трещин в растворе и изгибе сопряжения с диафрагмой жестко- сти, по коррозии закладных элементов колонны в стальных связях	0,18
ВСЕГО	0,75

Оценку физического износа элементов из крупноразмерных элементов (блоков, однослойных несущих панелей), устрадляемого при текущем ремонте, следует производить по табл. 7.

Таблица 7

Вид и признак физического износа	Минимальная величина комплексной оценки
Износ собственно элемента из-за отдельных мелких выбоин и нарушений монолитности в виде трещин в стыках сборных элементов	0,23
Износ собственно элемента из-за образования волоссяных сидовых трещин в отдельных сечениях	0,15
Износ стыка с равнозначными элементами в виде мелких трещин, выветривания раствора из стыка, мелких повреждений облицовки или фактурного слоя около стыков	0,14
Снижение теплозащитной способности стен из-за выбоин, трещин и выветривания раствора из стыков (видны следы промерзания углов зданий в отдельных местах)	0,12
Снижение звукоизолирующей способности от воздушного шума из-за выбоин, трещин, нарушения герметичности стыка	0,11
Ухудшение качества внутренней отделки стен из-за загрязнения, плесени, следов потеков, нарушения внешнего вида фактуры поверхности на стыках и эстетических качеств	0,04
ВСЕГО	0,79

Оценку физического износа несущей стены из мелкоразмерных каменных элементов (кирпичей, мелких блоков, искусственных и естественных камней), устраиваемого при текущем ремонте, следует производить по табл. 8.

Таблица 8

Вид и признак физического износа	Минимальная величина комплексной оценки
Снижение несущей способности стен из-за образования отдельных волосных трещин и выбоин в кладке, выветривание раствора в швах на глубину 1 см местами до 10 % от общей площади	0,32
Снижение эксплуатационных способностей из-за образования отдельных трещин, отпадения штукатурки или облицовочных плит отдельными местами	0,19
Снижение теплозащитной способности из-за трещин, отпадения штукатурки отдельными местами до 10 % от общей площади стен	0,13
Снижение звукоизоляющей способности от воздушного шума из-за мелких трещин, выбоин, выветривания раствора до 10 % от общей площади стек	0,10
Ухудшение качества внутренней отделки из-за сколов, потеков, грязи, плесени, пыли, нарушенной внешнего вида фактуры поверхности и эстетических качеств	0,03
ВСЕГО	0,77

Оценку физического износа сборного железобетонного перекрытия и пола, устраиваемого при текущем ремонте, следует производить по табл. 9.

Таблица 9

Вид и признак физического износа	Минимальная величина комплексной оценки
Износ плит настила отсутствует	0,61
Износ швов замоноличивания на стыках панели в виде мелких трещин и отслоений выравнивающего слоя на потолке, незначительные (до 1,5 см) смещения плит относительно друг друга	0,02
Износ элементов опорных узлов плит в виде трещин в растворе опорных швов	0,03
Износ полов в виде загрязненности, неровностей и местных нарушений целостности (отставания, вздутия, выколы, щели, трещины) до 10 % общей площади пола, повреждения плинтусов	0,05
Ухудшение качества отделки потолка из-за загрязненности, наличие плесени, следов потеков, нарушений внешнего вида фактуры поверхности и эстетических качеств	0,02
Износ гидроизоляции межэтажных и надподвальных перекрытий мокрых помещений отсутствует	0,05
Износ звукоизоляции межэтажных перекрытий и полов из-за повреждений полов и стыков плит настила	0,02
Износ теплоизоляции чердачных и надподвальных перекрытий из-за уменьшения толщины слоя теплоизолятора и повышения его влажности	0,05
ВСЕГО	0,85

Оценку физического износа окон, дверей и ворот, устраиваемого при текущем ремонте, следует производить по табл. I0.

Таблица I0

Вид и признак физического износа	Минимальная величина комплексной оценки
Нарушение функциональных качеств из-за местной загрязненности поверхности заполнения, наличия волосяных трещин в сопряжениях коробок со стенами, нарушенной целостности заполнений и в отдельных местах разуплотнения заполнений (отдельные щели в притворах)	0,56
Нарушение эстетических качеств из-за местной загрязненности поверхности, нарушенной целостности заполнений и защитного покрытия заполнений	0,25
ВСЕГО	0,81

Оценку физического износа железобетонных лестниц, устраиваемого при текущем ремонте, следует производить по табл. II.

Таблица II

Вид и признак физического износа	Минимальная величина комплексной оценки
I	2
Износ несущих конструкций отсутствует	0,40
Износ ступеней в виде мелких волосяных трещин или единичных выбоин	0,23

I	2
Износ ограждений в виде отдельных повреждений поручней или креплений парал (до 15 % длины поручней)	0,12
Износ полов лестничных площадок в виде повреждения отдельных плиток	0,05
ВСЕГО	0,80

Оценку физического износа межквартирной или межкомнатной перегородки из каменных плит и плитных элементов (кирпича, фибролитовых или гипсобетонных плит), утраненного при текущем ремонте, следует производить по табл. I2,

Таблица I2

Вид и признак физического износа	Минимальная величина комплексной оценки
Снижение прочностных качеств из-за мелких трещин, щелей и отковов в сопряжениях со стенами и перекрытиями	0,43
Ухудшение звукоизоляционной способности из-за отдельных трещин и зазоров в узлах сопряжения со стенами и перекрытиями	0,25
Ухудшение качества отделки из-за порчи штукатурки, следов потеков, грязи, пыли, плесени, потери эстетических качеств	0,07
ВСЕГО	0,75

Оценку физического износа фасада с окраской по штукатурному слою, устранимого при текущем ремонте, следует производить по табл. I3.

Таблица I3

Вид и признак физического износа	Минимальная величина комплексной оценки
Ухудшение функциональных качеств из-за отслоения штукатурки в отдельных местах от сен и балконов (не более 10 % от штукатуренной поверхности фасада), протеканий настенных желобов, водопроводных труб, лотков, отводов, нарушение прочности креплений решеток и сгражданий балконов, стальных и плитных покрытий на выступающих частях фасада, износ крыльца и козырька над входом в здание	0,58
Ухудшение эстетических качеств внешней отделки в виде местных эпизодичных нарушений целостности окраинного слоя, загрязненности поверхности (пыль, копоть, малярные пятна), наличие следов потеков, местных трещин и отслоения штукатурки	0,18
ВСЕГО	0,76

Оценку физического износа деревянных несущих конструкций крыши, устранимого при текущем ремонте, следует производить по табл. I4.

Таблица 14

Вид и признак физического износа	Минимальная величина комплексной оценки
Износ несущих элементов (мауэрлат и концы отропильных ног) отдельными местами из-за гибкости и избыточной влажности в чердачном помещении (дефекты суховых окон, чердачных дверей, ложков, протекание кровли и т.п.)	0,41
Износ мест сопряжений и отиков отропильных элементов в виде ослабления врубок, натяжения болтов, хомутов, скоб	0,30
Повреждение металлических креплений из-за механических повреждений, коррозии, отсутствия охраски	0,06
ВСЕГО	0,77

Оценку физического износа металлической кровли, устраиваемого при текущем ремонте, следует производить по табл. 15.

Таблица 15

Вид и признак физического износа	Минимальная величина комплексной оценки
I	2
Нарушение гидроизоляционных свойств в зоне кровли из-за ослабления фальцев и откимки гребней, частичных механических повреждений (до 10 % площади кровли), разстройства крепления отдель-	

1	2
ных листов к обрешетке, загрязненность кровли	0,18
Изменение свойств материала кровли из-за нарушений защитной окраски и коррозии металла	0,53
Местное нарушение гидроизоляционных свойств в сопряжениях и в местах приложения кровли к выступающим изнутри крыльям из-за нарушений функционирования водосточных воронок, труб, люков, стремянок, лестниц, суховых окон и т.п.	0,05
ВСЕГО	0,76

Оценку физического износа шиферной или асбобакерной кровли, устранимого при текущем ремонте, следует производить по табл. I6.

Таблица I6

Вид и признак физического износа	Максимальная величина комплексной оценки
I	2
Нарушение гидроизоляционных свойств в зоне кровли из-за механических повреждений отдельных листов кровли (до 10 % общей площади), расстройство креплений отдельных листов к обрешетке и загрязненность кровли	0,02
Изменение свойств материала кровли из-за ухудшения механических характеристик и коробления поверхности листов	0,56

I	2
Нарушение гидроизоляционных свойств в сопряжениях и в местах примыканий кровли к выступающим конструкциям (трубы, стены, парапеты) из-за нарушенного функционирования водосточных воронок, труб, желобов, лотков, строек, жестниц, слуховых окон и т.п.	0,18
ВСЕГО	0,76

Оценку физического износа рулонной кровли, устранимого при текущем ремонте, следует производить по табл. I7.

Таблица I7

Вид и признак физического износа	Минимальная величина комплексной оценки
I	2
Укладка ковра по железобетонным конструкциям (уголок листа уложен по чердачному перекрытию)	
Нарушение гидроизоляционных свойств в ходе ковра кровли (до 10% общей площади) вследствие образования трещин над швами между плитами и раскрытия поверхности кровли	0,17

I	2
Изменение свойств материала кровли (водопоглощения, водонепроницаемости, гибкости), частичная или полная потеря защитной насыпки на поверхности площадью до 10% от общей.	0,44
Нарушение гидроизоляционных свойств в местах примыкания кровли к выступающим конструкциям (трубы, шахты, паралеты) из-за нарушений функционирования водо- оточных воронок, труб, лотков и т.п. и вследствие осадок несущих конструкций	0,17
ВСЕГО	0,78
Укладка ковра по стяжке на утеплитель	
Нарушение гидроизоляционных свойств в поле ковра (до 10% общей площади) вслед- ствие изменения свойств утеплителя (на- рушения пароизоляции и деформации стяжки)	0,24
Изменение свойств материала кровли (водопоглощения, водонепроницаемости, гибкости), частичная или полная потеря защитной насыпки на поверхности пло- щадью до 10% от общей	0,37
Нарушение гидроизоляционных свойств в местах примыкания кровли к выступающим конструкциям (трубы, шахты, паралеты) из-за нарушений функционирования во-	

1	2
досточных воронок, труб, лотков и т.п. и вследствие осадок несущих конструкций	0,17
ВСЕГО	0,78

**ОЦЕНКА ЭКСПЛУАТАЦИОННЫХ КАЧЕСТВ
КОНСТРУКТИВНЫХ ЭЛЕМЕНТОВ, ВОССТАНАВЛИВАЕМЫХ
ПРИ КАПИТАЛЬНОМ РЕМОНТЕ**

Следующие виды и признаки физического износа конструкций, восстанавливаемого при капитальном ремонте, разрешается не оценивать:

разрушение в кирличных плинтусах более 50 % общего объема их кладки;

разрушение наружной облицовки (штукатурки) более 1 м² поверхности в одном месте;

разрушение кирличной кладки подвала до 15 % ее общего объема;

разрушение более 2 % общей площади облицовки стен с внутренней стороны подвала;

разрушение более 5 % общей площади штукатурки стен с внутренней стороны подвала;

разрушение более 20 % общей площади гидроизоляции;

разрушение горизонтальной гидроизоляции;

наличие стабилизированных сквозных трещин, требующих заделки методом инъекции на площади стен более 20 м²;

разрушение деревянного покоя более 20 % его общей площади;

- разрушение более трех деревянных стульев;
- повреждения или разрушения водотводной и дренажной систем;
- уменьшение несущей способности свай или грунтового основания на площади до 15% пятна здания, не связанное с его надстройкой;
- увеличение деформаций основания на площади до 15 % пятна здания, не связанное с его надстройкой;
- уменьшение прочности фундаментов (растяжка) на восприятие поперечной продавливающей силы или изгибающего момента на площади до 15 % пятна здания, не связанное с его надстройкой.

Оценку физического износа железобетонной балки (ригеля) каркаса, устранимого при капитальном ремонте, следует производить по табл. I8.

Таблица I8

Вид и признак физического износа	Интервал величин комплексных оценок	
	1	2
Износ собственно элемента, визуально наблюдаемый по образованию нормальных и наклонных поперечных трещин, расположенных вдоль пролета балки, по заметным прогибам балки, местному отпадению защитного слоя (арматура оголена)		0,40-0,21
Износ стыка с колонной в виде трещин в бетоне замоноличивания, виды следы ржавчины		0,55-0,18
Износ стыка с элементами, обеспечивающими пространственную жесткость каркаса, наблюдается визуально по обра-		

I	2
возникновение и раскрытие трещин в растворе швов сопряжения с диафрагмами жесткости или в сварных швах закладных элементов балок и стальных связей	0,03-0,01
ВСЕГО	0,78-0,40

Оценку физического износа железобетонной колонны (стойки) каркаса, устраниемого при капитальном ремонте, следует производить по табл. I9.

Таблица I9

Вид и признак физического износа	Интервал величины комплексных оценок
Износ собственно стоек из-за наличия продольных глубоких трещин, отколов, отслоений бетона в углах, нарушения вертикальности положения колонны у стоек, составляющих 25 % от общего количества	0,40-0,20
Износстыка с ригелем в виде макротрещин в бетоне замоноличивания и трещин в сварных швах	0,17-0,08
Износстыка с элементами, обеспечивающими пространственную жесткость каркаса, наблюдается визуально по образованию и раскрытию трещин в растворе швов сопряжения с диафрагмами жесткости, по наличию трещин в сварных швах соединений закладных элементов колонн и стальных связей	0,18-0,08
ВСЕГО	0,75-0,36

Оценку физического износа железобетонной стропильной фермы, устраиваемого при капитальном ремонте, следует производить по табл. 20.

Таблица 20

Вид и признак физического износа	Интервал величин комплексных оценок
Износ собственно фермы из-за попечечных трещин в растянутых раскосах и нижнем поясе с обнажением арматуры, заметные прогибы скатых раскосов и верхнего пояса фермы	0,30-0,16
Износ стыка с колоннами из-за коррозии закладных элементов, трещин в колоннах и опорных частях фермы	0,30-0,15
Износ устройств для опирания плит покрытия или трещин в сварных швах соединений	0,36-0,05
ВСЕГО	0,75-0,35

Оценку физического износа стек из крупноразмерных элементов (блоки, однослойные несущие панели), устраиваемого при капитальном ремонте, следует производить по табл. 21.

Таблица 21

Вид и признак физического износа	Интервал величин комплексных оценок
I	2
Износ собственно элемента в виде выбоин и потеков возле них, отслаивания и разрушения фактурного слоя, глубоких	

I	2
трещин, наличие мест промерзания и эротечек	0,23-0,11
Износ собственно элемента в виде ди- агональных трещин по углам простенка и вертикальных по перемычкам в мес- тах установки балконных плит и козырь- ков	0,15-0,08
Износ стыка с равнозначными элемента- ми из-за выкрашивания раствора в сты- ках, нарушений связей между отдельны- ми участками стены, заметных искре- лений горизонтальных и вертикальных линий стен	0,14-0,04
Снижение теплоизоляционной способности из-за продуваемости через стыки и уменьшение толщины стен	0,12-0,06
Снижение звукоизолирующей способно- сти от воздушного шума через щели	0,11-0,05
Ухудшение качества внутренней отделки стен из-за потери ее санитарно-био- гических, защитных и эстетических свойств	0,04-0,01
ВСЕГО	0,79-0,35

Оценку физического износа несущей стены из мелкораз-
мерных каменных элементов (кирпича, мелких блоков, иску-
ственных и естественных камней), устраиваемых при капиталь-
ном ремонте, следует производить по табл. 22.

Таблица 22

Вид и признак физического износа	Интервал величины комплексных оценок
Снижение несущей способности стен из-за глубоких трещин в кладке, выветривания растворов швов на глубину более 1 см на площади стены более 10 %, выкрашивание и выпадение кирпичей (более 10 шт. в одном месте), массовые выпучивания и отпадения штукатурки, заметные отклонения отен от вертикали, наличие в стене отверстий площадью более $0,05 \text{ м}^2$, расположенных по 5-10 шт. на одном участке	0,32-0,16
Образование и чрезмерное раскрытие силовых трещин из-за уменьшения сечения стены, увеличения эксцентриситета приложения и величины нагрузки	0,19-0,08
Снижение теплозащитной способности стен из-за уменьшения сечения стен, массового отпадения штукатурки, повышенной влажности кладки и штукатурки, а также нарушенной герметичности стек	0,13-0,06
Снижение звукоизолирующей способности стен от воздушного шума	0,10-0,05
Ухудшение качества внутренней отделки из-за потери ее санитарно-биологических, защитных и эстетических свойств	0,03-0,01
ВСЕГО	0,77-0,36

Оценку физического износа межквартирной или межкомнатной перегородки из каменных и плитных элементов (кирпич, фибролитовые, гипсобетонные или гипсомагнабетонные

плиты), устраниемого при капитальном ремонте, следует производить по табл. 23.

Таблица 23

Вид и признак физического износа	Интервал величин комплексных оценок
Снижение прочностных качеств из-за глубоких трещин на поверхности и в местах сопряжений со смежными элементами, выпадение кирпичей, нарушение связей между отдельными плитами, заметны выпучивания или отклонения от вертикали	0,43-0,23
Ухудшение звукоизоляционной способности от воздушного шума из-за сквозных трещин, выболов, зазоров отпадений штукатурки	0,25-0,11
Ухудшение качества отделки перегородок из-за потери ее санитарно-биологических, защитных и эстетических свойств	0,07-0,01
ВСЕГО	0,75-0,35

Оценку физического износа окон, дверей, ворот, устранимого при капитальном ремонте, следует производить по табл. 24.

Таблица 24

Вид и признак физического износа	Интервал величин комплексных оценок
I	2
Нарушение эстетических качеств из-за сильной загрязненности поверхности, массовых нарушений целостности заполнений в защитного покрытия заполнения	0,25-0,06

1	2
Наружение функциональных качеств из-за загрязненности поверхности заполнения, массовых нарушений целостности, наличия поражений гнилью и кучком, заделания и разуплотнения крепления заполнений (неплотный притвор по периметру, приборы частично устращены или неисправны, дверные коробки перекошены)	0,56-0,19
ВСЕГО	0,81-0,25

Оценку физического износа фасада с окрашенной облицовкой по штукатурному слою, устраниемого при капитальном ремонте, следует производить по табл. 25.

Таблица 25

Вид и признак физического износа	Интервал величины комплексных оценок
Ухудшение функциональных качеств из-за отслоения штукатурки отдельными местами площадью до 1 м ² в объеме более 10 % от общей площади штукатурки фасада, значительное повреждение водосточных труб, креплений ограждений балконов, крыльца и козырька	0,58-0,30
Ухудшение эстетических качеств внешней отделки в виде массовых отслоений штукатурки, потемнения, загрязненности и отслоения окрасочного слоя, следов протечек, ржавых пятен	0,18-0,05
ВСЕГО	0,76-0,35

Оценку физического износа сборного железобетонного покрытия, перекрытия и полов, устранимого при капитальном ремонте, следует производить по табл. 26.

Таблица 26

Вид и признак физического износа	Интервал величин комплексных оценок
1	2
Износ плит настила в виде снижения несущей способности из-за механических повреждений, коррозии бетона и арматуры, увеличения пролета плиты при смещениях сборных элементов и увеличении фактической нагрузки	0,32-0,13
Износ плит настила в виде увеличения прогибов более 0,01 пролета	0,17-0,08
Износ плит настила в виде образования или чрезмерного раскрытия силовых трещин в растянутой или скатой зонах бетона, разбитых поперек плит	0,12-0,06
Износ швов замоноличивая на стыках панели из-за смещений плит (более 1,5 см) относительно друг друга по высоте, имеет место неровности потолка и отклонения выравнивавшего слоя	0,02-0,01
Износ элементов опорных узлов плит из-за смещения плит, выпадения раствора из мест опирания, имеет место трещины на плитах и на стенах в местах опирания	0,03-0,01
Износ полов в виде существенных нарушений целостности на площади более 10 % от общей площади пола, повреждения плинтусов, истертости материала,	

I	2
просадки оснований пола, изломы, поражения древесины гнилью и плесном	0,05-0,02
Ухудшение качества отделки потолка из-за потери его санитарно-биологических, защитных и эстетических свойств	0,02-0,01
Износ гидроизоляции междуэтажных и надподвальных перекрытий мокрых помещений в виде нарушения целостности гидроизоляционного ковра, нарушенный уклон пола для слива воды, на потолке видны следы потеков	0,05-0,02
Износ звукоизоляции междуэтажных перекрытий и полов из-за наличия механических повреждений перекрытия и полов, а также из-за разрушения звукоглощающих элементов перекрытия	0,02-0,01
Износ теплоизоляции чердачных и надподвальных перекрытий из-за трещин в стыках плит, повышенной влажности утеплителя и уменьшения толщины теплоизоляционного слоя	0,05-0,02
ВСЕГО	0,85-0,36

Оценку физического износа железобетонных лестниц, устраиваемого при капитальном ремонте, следует производить по табл. 27.

Таблица 27

Вид и признак физического износа	Интервал величин комплексных оценок
Износ несущих конструкций в виде прогибов и частых поперечных трещин в балках лестничных маршей и плитах лестничных площадок; имеются места с обнаженной арматурой; расстроены сопряжения лестничных площадок с несущими конструкциями (стенами,riegелями каркаса)	0,40-0,20
Износ ступеней в виде частых выбоин, сколов, сквозных трещин, истертых мест в подступенках, в проступях имеются разрушенные места, отдельные проступи отпали	0,23-0,14
Износ ограждений в виде повреждений поручней, решетки распятаны и места ее отсутствуют	0,12-0,04
Износ полов лестничных площадок в виде массового отсутствия плиток	0,05-0,02
ВСЕГО	0,80-0,40

Оценку физического износа деревянных несущих конструкций крыши, устраиваемого при капитальном ремонте, следует производить по табл. 28.

Таблица 28

Вид и признак физического износа	Интервал величин комплексных оценок
I	2
Износ древесины несущих элементов крыши в виде гниения изуерлага и концов	

I	2
стропильных ног при количестве более 20 % общего количества элементов имеют место провесы, неровности крыши	0,41-0,17
Износ мест сопряжений и стыков стропильных элементов в виде ослаблений врубок и натяжений крепежных элементов	0,30-0,14
Значительные повреждения крепежных элементов из-за коррозии поверхности	0,06-0,04
ВСЕГО	0,77-0,35

Оценку физического износа шиферной или асбофанерной кровли, устранимого при капитальном ремонте, следует производить по табл. 29.

Таблица 29

Вид и признак физического износа	Интервал величин комплексных оценок
Нарушение гидроизоляционных свойств в поле кровли из-за наличия большого количества поврежденных листов кровли площадью более 10 % от общей площади кровли	0,20-0,07
Изменение свойств материала кровли из-за старения и повышенной влажности	0,38-0,22
Нарушение гидроизоляционных свойств кровли в сопряжениях и в местах примыканий кровли к выступающим конструкциям (трубы, парапеты, служевые окна) из-за существенных нарушений конструкций водосточных устройств и лестниц	0,18-0,06
ВСЕГО	0,76-0,35

Оценку физического износа металлической кровли, устранимого при капитальном ремонте, следует производить по табл. 30.

Таблица 30

Вид и признак физического износа	Интервал величин комплексных оценок
Нарушение гидроизоляционных свойств в поле кровли из-за массовых повреждений листов кровли площадью более 10 % от общей площади кровли	0,23-0,08
Изменение свойств материала кровли из-за существенной коррозии металла	0,57-0,24
Массовые нарушения гидроизоляционных свойств в сопряжениях и в местах при-мыкания кровли к выступающим конструкциям из-за нарушений функционирования водосточных устройств и лестниц, а также из-за коррозии металла	0,05-0,03
ВСЕГО	0,85-0,35

Оценку физического износа рулонной кровли, устранимого при капитальном ремонте, следует производить по табл. 31.

Таблица 31

Вид и признак физического износа	Интервал величин комплексных оценок
Нарушение гидроизоляционных свойств в поле ковра кровли из-за массовых повреждений ковра площадью более 10% от общей площади кровли	0,26-0,12

I	2
Изменение свойств материала кровли на поверхности площадью до 10% от общей	0,35-0,18
Нарушене гидроизоляционных свойств в местах примыкания кровли к выступающим конструкциям	0,17-0,05
ВСЕГО	0,78-0,35

**ПРИМЕР ОПРЕДЕЛЕНИЯ ОЦЕНКИ
КАЧЕСТВА КОНСТРУКЦИЙ ФУНДАМЕНТОВ**

В табл. I-3 приведены формулы, позволяющие определить изменение качества фундаментов в процессе их эксплуатации по отношению к состоянию, предусмотренному расчетом при проектировании. За основу приняты важнейшие показатели, на которые в конечном итоге влияют проявления износа.

Например, для признака I в табл. I на эксплуатационную пригодность сооружения влияет главным образом соотношение между допускаемой P и передаваемой N_c нагрузками на сваю при сравнении фактического и проектного состояний. Величина P зависит от прочности грунта, размеров и конструкции свай. Величина N_c предопределяется нагрузками от сооружения и количеством свай.

Если за время эксплуатации эти величины не изменяются, качество будет соответствовать проектному, т.е. $k_{oi} = 1,0$. При уменьшении прочности грунтов, возникновении разрушений, снижающих прочность или уменьшающих размеры свай, возрастает величина P . С увеличением нагрузок от сооружения или уменьшением количества свай (за счет разрушения части из них) возрастает величина N_c . В результате снижается значение k_{oi} .

Пронилюстрируем отмеченное следующим расчетом. По проекту $P_6 = 100$ тс, $N_c = 80$ тс. На момент обследования оказалось, что $P = 90$ тс, а $N_c = 85$ тс, т.е. $k_{os} = - (90 - 85) : (100 - 80) = 0,25$. Другими словами, проектное состояние (разность между P и N_c) уменьшилось в 4 раза.

Разрушения в надземных конструкциях могут начаться только при отрицательном значении числителя рекомендуемых формул, т.е. при $k_{os} < 0$. Для значений k_{os} от 1 до 0 и одни из признаков в табл. I-3 (кроме признака 5 табл. 3) не вызывает изменений в состоянии сооружения. Поэтому потребность в капитальном ремонте возникает, когда $k_{os} \leq 0$.

Учитывая небольшое значение группового коэффициента весомости для признака 5 табл. 3, определять необходимость проведения текущего ремонта расчетом эксплуатационного качества недалекообразно. В этом случае достаточно руководствоваться приведенным перечнем работ, в котором указаны их максимальные объемы.

Приложение 2

ПРИМЕР РАСЧЕТА ПО ОПРЕДЕЛЕНИЮ ВИДА И ОБЪЕМА РЕМОНТА КОНСТРУКТИВНОГО ЭЛЕМЕНТА

Требуется определить оценку технического состояния сборного железобетонного перекрытия второго этажа здания штаба ОАО по результатам проведенного обследования физического износа конструктивных элементов. Обследованием установлено, что междуэтажное перекрытие выполнено из многослойных панелей серии ИИ-04.

В помещениях имеются три типа полов: паркетные - в кабинетах и служебных помещениях, бетонные (мозаичные) - в коридорах и из метлахских плиток - в санузлах. Износ панелей и полов неодинаков в различных группах помещений и на разных участках служебных помещений (условно их можно разбить на два участка - первый и второй, с приблизительно одинаковым износом).

Вначале, согласно "Рекомендациям по оценке состояния зданий и сооружений аэропортов", производятся комплексные оценки эксплуатационного состояния конструктивных элементов и узлов (плит настила, опорных узлов, швов замковых соединений, полов, отделки потолков, гидро- и теплоизоляции) отдельно по группам помещений и участкам.

В табл. 1 приведены результаты определения комплексной оценки конструктивных элементов в кабинетах помещений.

Затем производится оценка технического состояния междуэтажного перекрытия и полов всех помещений, расположенных на втором этаже здания.

В табл. 2 приведены результаты оценки технического состояния междуэтажного перекрытия здания.

Оценка технического состояния междуэтажного перекрытия здания штаба ОАО, установленная в процессе обследования, равна $k_{o(n)} = 0,853$, в предыдущем году она составляла $k_{o(n-1)} = 0,937$.

Таблица I

№ п/п	Признак износа	Основной показатель качества	Коэффициент весомости признака M	Оценка эксплуатационного состояния
			1	
1	Износ плит настела отсутствует	$k_{I-27} = I$	0,610	0,610
2	Износ швов замоноличивания на отыкак панелей на длине, равном: 9 % общей длины, нет полного заполнения бетоном	$k_{28} = I - 0,09 = 0,91$	0,016	0,014
	12 % общей длины, слабое сцепление бетона с плитами	$k_{29} = I - 0,12 = 0,88$	0,005	0,005
	Прочностные свойства бетона замоноличивания не изменились	$k_{30} = I,0$	0,009	0,009
	Итого			0,028
3	Износ элементов опорных узлов плит: на 0,4 см уменьшилась глубина опирания плиты (проектная величина глубины опирания 12 см)	$k_{31} = I - \frac{12 - II,6}{0,05 \times 12} = 0,66$	0,036	0,024

I	2	3	4	5
	заполнение раствором площадки опирания на 97 % общей площади	$k_{32} = 1 - \frac{100-97}{0,05 \cdot 100} = 0,4$	0,013	0,006
	фактическая марка раствора ниже проек- тной (расчетное соп- ротивление 6,5 МПа вместо 7 МПа)	$k_{33} = 1 - \frac{7-6,5}{0,1 \cdot 7} = 0,29$	0,010	0,003
	Итого			0,032
4	Извнос паркетных по- дов: снижение внутрен- них качеств пола из- за загрязненности, отсутствия клепки и выпучивания на пло- щади 6 % от общей площади	$k_{34} = 1 - \frac{6}{100} = 0,94$	0,018	0,017
	ухудшение прочност- ных качеств пола из- за отставаний от ос- нования и отсутствия клепок грусками по 5-10 шт. в отдельных местах общей площа- ди 6 % от площади пола	$k_{35} = 1 - \frac{6}{100} = 0,94$	0,022	0,020
	ухудшение вещественных качеств пола в виде вывозки на площади 21 % от общей пло- щади пола	$k_{36} = 1 - \frac{21}{100} = 0,79$	0,020	0,016

1	2	3	4	6
	уходжение сопротив- ляемости износу в виде потертости пола и повреждения осно- вания небольшими участками на площа- ди пола 12 % от общей пло- щади пола	$k_{37} = 1 - \frac{12}{100} = 0.88$	0,018	0,150
	Итого			0,068
5	Ухудшение качеств отделки потолков и/ или ложных помещений: нарушение внешнего вида фактуры поверх- ности из-за отстава- ния штукатурки пло- щадью менее 1 м ² на 5 % площади потолка нарушение эстетиче- ских качеств потолка 12 % помещений	$k_{38} = 1 - \frac{5}{100} = 0.95$	0,003	0,003
	уходжение санитарно- гигиенических свойств отделки из-за пылеции в углах 15 % поме- щений	$k_{39} = 1 - \frac{12}{100} = 0.88$	0,003	0,003
	нарушение сопротивля- емости паровоздушно- проницаемости из-за насажных пятен на пло- щади 5 % от общей пло- щади	$k_{40} = 1 - \frac{15}{100} = 0.95$	0,006	0,004
		$k_{41} = 1 - \frac{5}{100} = 0.95$	0,007	0,007

I	2	3	4	5
	загрязненность и во- тмение поверхности окрасочного слоя, пят- ка и следы потеков на потолке 20 % помещений	$k_{42} = 1 - \frac{20}{100} = 0,80$	0,004	0,003
	нарушение адгезионных свойств штукатурки и отделочных слоев в ви- де отставания штукатур- ки от основания в поме- щениях площадью 15 % от общей площади	$k_{43} = 1 - \frac{15}{100} = 0,85$	0,004	0,003
	снижение способности выполнять защитные функции на площади 20 % от общей площади	$k_{44} = 1 - \frac{20}{100} = 0,80$	0,006	0,005
	Итого			0,028
6	Гидроизоляция между- этажного перекрытия в кабинетах не утра- ивалась	$k_{45} = 1,0$	0,048	0,048
7	Износ звукоизоляции междуэтажного перекры- тия и пола: ухудшение звукоизоля- ции от воздушного шу- ма из-за трещин в стыках панелей пере- крытия и повреждений пола (шумы, проникаю- щие в помещение, пре-			

I	2	3	4	5
	высот уровень звуко- вого давления пре- дельных спектров, индексов которых раз- ны: фактический - 50, пределно допустимый по проекту - 50)			
	улучшение звукоизоля- ции от ударного шума не отмечено	$k_{46} = 1 - \frac{60-50}{0,25 \cdot 50} = 0,2$	0,029	0,006
		$k_{47} = 1,0$	0,020	0,020
	Итого			0,026
8	Теплоизоляция между- этажного перекрытия не устраивалась	$k_{48} = 1,0$	0,103	0,103
	ВСЕГО			0,943

Таблица 2

Участок перекрытия	Удельный вес ото- мости участка констру- кции σ_i , %	Комплек- сная оцен- ка состо- яния уча- стка K_{oc}	Оценка техниче- ского соо- стояния перекрытия $Q-dik_i$, %
I	2	3	4
Перекрытия с поджестяными полами:			
в кабинетах	9	0,94	8,5
в служебных помещени- ях первого участка	37	0,88	32,6

I	2	3	4
в одуванчиках помещений второго участка	25	0,78	19,5
Итого	71	-	60,6
Перекрытия:			
с мозаичными полами в коридорах	18	0,89	16,0
с металлическими полами в санузлах участков:			
первого	7	0,81	5,7
второго	4	0,76	3,0
Итого	II	-	8,7
ВСЕГО	100%	-	85,3 %

Исходные данные для расчета вероятных затрат на ремонт междуэтажных перекрытий:

Балансовая стоимость здания 700 тыс.руб.
 Балансовая стоимость обследованного конструктивного элемента 224 тыс.руб.
 Годовая эффективность использования здания 0,09
 Увеличение эксплуатационных затрат 2 тыс.руб.
 Увеличение стоимости ремонта 3 тыс.руб.
 Часть здания, поключаемая из производственного 0,333
 Нормативная продолжительность ремонта 0,333 год
 Время простой 0,089 год
 Нормативные затраты на ремонт элемента на момент очередного контроля технического состояния 12 тыс.руб.
 Предполагаемая величина относительного изменения нормативных затрат

на ремонт к моменту последующего контроля технического состояния + 0,03
Предполагаемая величина относительного изменения нормативных затрат на ремонт к началу непредвиденного вынужденного ремонта + 0,02

Из-за отказа конструктивного элемента, ошибочно признанного годным, из производства исключается часть здания, равная

$$\alpha_{\text{рем}} = \mathfrak{D}_o \cdot \alpha_{\text{рн}} = 1,05 \times 0,333 = 0,351,$$

при этом время простоя части здания равно

$$T_{\text{рем}} = T_{\text{пр}} + \mathfrak{D}_o \cdot T_{\text{рн}} = 0,083 + 1,05 \times 0,333 = 0,434 \text{ года},$$

где $\mathfrak{D}_o = \frac{2 k_{o(k)}}{3 k_{o(k)} - k_{o(k-1)}} = \frac{2 \times 0,853}{3 \times 0,853 - 0,937} = 1,05.$

Увеличение эксплуатационных затрат вследствие снижения технического качества элемента от момента контроля технического состояния до момента вынужденного ремонта равно

$$\Delta C_3 = \frac{C_{\text{рн}}}{2 C_{\text{бал}}} [C_{o(k)} - C_{o(k-1)}] = \frac{224}{2 \times 700} (0,445 - 0,298) = \\ = 0,0235 \text{ тыс.руб.}$$

Увеличение стоимости ремонта вследствие снижения эксплуатационного качества элемента в сравнении со стоимостью ремонта после контроля технического состояния равно

$$\Delta C_{\text{рн}} = Z_o (I \pm \delta) (\mathfrak{D}_o - I) = 12,0 (1,0 + 0,02) (1,05 - 1,0) = 0,612 \text{ тыс.руб.}$$

Вероятность ремонта междуэтажного перекрытия здания, установленная по межремонтному сроку, равна

$$P_{\text{рем}} = \frac{I}{t_{\text{мр}}} = \frac{I}{6} = 0,167,$$

а вероятность продолжения эксплуатации

$$P_3 = I - P_{\text{рн}} = I - 0,167 = 0,833.$$

Возможные (вероятные) затраты на ремонт оборудования по формуле

$$\begin{aligned}
 R_1 &= [\omega \alpha_{\text{рем}} C_{\text{сах}} T_{\text{рем}} + Z_0 (1 \pm \beta)] \cdot P_s + \\
 &+ [Z_0 (1 \pm \gamma) + \omega \alpha_{\text{в.рем}} C_{\text{сах}} T_{\text{в.рем}} + \Delta C_s + \Delta C_{\text{в.рем}}] \cdot P_p = \\
 &= 0,09 \times 0,333 \times 700 \times 0,333 + 12 (1 + 0,03) \times \\
 &\times 0,833 + 12 (1 + 0,02) + 0,09 \times 0,351 \times 700 \times \\
 &\times 0,434 + 0,0235 + 0,612 - 0,167 = 19,9 \text{ тыс.руб.}
 \end{aligned}$$

Определим прогнозируемые величины следующих параметров:

$$\alpha_{\text{рем}} = [\alpha_{\text{рем}}] \xi_0 = 0,333 \times 1,11 = 0,37,$$

$$T_{\text{рем}} = [T_{\text{рем}}] \xi_0 = 0,333 \times 1,11 = 0,37 \text{ года},$$

$$Z_0 = [Z_0] \xi_0 + 12,0 \times 1,11 = 13,3 \text{ тыс.руб.},$$

$$\alpha_{\text{в.рем}} = \alpha_p \cdot \alpha_{\text{рем}} = 0,333 \times 1,12 = 0,373,$$

$$\begin{aligned}
 \Delta C_{\text{в.рем}} &= Z_0 (1 \pm \gamma) (\alpha_{\text{рем}} - 1) = 12,0 (1 + 0,02) (1,12 - 1,0) = \\
 &= 1,47 \text{ тыс.руб.},
 \end{aligned}$$

$$T_{\text{в.рем}} = T_{\text{рем}} + 2T_{\text{рем}} = 0,083 + 1,12 \times 0,333 = 0,456 \text{ года},$$

$$\text{т.е. } \xi_0 = \frac{k_0(n)}{2k_0(n) - k_0(n-1)} = \frac{0,853}{2 \times 0,853 - 0,937} = 1,11,$$

$$\alpha_{\text{в.рем}} = \frac{3k_0(n) - k_0(n-1)}{3k_0(n) - 2k_0(n-1)} = \frac{3 \times 0,853 - 0,937}{3 \times 0,853 - 2 \times 0,937} = 1,12.$$

Значения вероятностей ремонта в продолжении эксплуатации определяются по формулам

$$P_{\text{рем}} = \frac{[P_{\text{рем}}]}{1 - [P_{\text{рем}}]} = \frac{0,167}{1 - 0,167} = 0,20,$$

$$P_{\text{экс}} = 1 - P_{\text{рем}} = 1,0 - 0,20 = 0,80.$$

Прогнозируемое значение вероятных затрат определяем по формуле

$$\begin{aligned}
 R_2 &= [\omega \alpha_{\text{рем}} C_{\text{сах}} T_{\text{рем}} + Z_0 (1 \pm \beta)] \cdot P_{\text{экс}} + \\
 &+ [Z_0 (1 \pm \gamma) + \omega \alpha_{\text{в.рем}} C_{\text{сах}} T_{\text{в.рем}} + \Delta C_s + \Delta C_{\text{в.рем}}] \cdot P_{\text{рем}} = \\
 &= 0,90 \times 0,37 \times 700 \times 0,37 + 13,3 (1 + 0,03) \times 0,80 +
 \end{aligned}$$

$$+ 13,3 (1 + 0,02) + 0,09 \times 0,373 \times 700 \times 0,456 + \\ + 0,0235 + 1,47 \cdot 0,20 = 22,98 \text{ тыс.руб.}$$

Расходы по обследованию технического состояния междуэтажного перекрытия составили сумму $C_{осса} = 6$ тыс.руб. В следующем году они составят $C'_{осса} = 8$ тыс.руб. Сопоставление возможных и прогнозируемых затрат на ремонт

$$R_1 + C_{осса} = 19,9 + 6,0 = 25,9 \text{ тыс.руб. и} \\ R_2 + C'_{осса} = 23,0 + 8,0 = 31,0 \text{ тыс.руб.}$$

свидетельствуют о необходимости проведения текущего ремонта, так как $R_1 + C_{осса} < R_2 + C'_{осса}$.

СОДЕРЖАНИЕ

1. Общие положения	3
2. Контроль технического состояния	4
3. Виды и объемы ремонтов	9
4. Учет экономических факторов при отборе на ремонт конструктивных элементов зданий	12

Приложение I

Оценка эксплуатационных качеств конструктивных элементов, восстанавливаемых при текущем ремонте	19
Оценка эксплуатационных качеств конструктивных элементов, восстанавливаемых при капитальном ремонте...	35
Пример определения оценки качества конструкций фундаментов	48

Приложение 2

Пример расчета по определению вида и объема ремонта конструктивного элемента	50
--	----

Редактор И.П. Константинова

Подписано в печать 30.04.85. Формат 60x84/16.

3,5 уч.-чад.л. Тираж 300 экз. Заказ № 2151

Опытно-полиграфическое предприятие ЦНЛТЗ «Лагпрома»
Москва, ул. Вавилова, д.69