1. По условиям достижения предельных деформаций по СП 22.13330.2011 Приложение Д таблица Д.1 пункт 3.1 (многоэтажные бескаркасные здания из крупных панелей) значение предельной средней осадки равно 12 см (для сооружений на едином монолитном фундаменте неразрезной конструкции…).

На рисунке «Изополя перемещений по Z (осадка) от РСН\_\_ (суммы всех вертикальных статических нормативных длительных нагрузок)» видим максимальное значение перемещения плитного ростверка (осадку) равную \_\_ мм, т.е. максимальное значение осадки ниже предельных значений.

1. По условиям достижения предельных горизонтальных перемещений по СП 20.13330.2016 Приложение Д таблица Д.4 пункт 1 (многоэтажные здания) предельное горизонтальное перемещение здания ограничивается величиной h/500, где h – высота здания от верха фундамента до оси ригеля покрытия. В нашем случае h=х м. Значит предельная величина отклонения от вертикали здания равна f=х/500=\_\_ м=\_\_ мм.

На рисунке «Изополя перемещений по Х от РСН\_\_ (суммы всех вертикальных статических нормативных нагрузок)» видим максимальное значение перемещения верха здания равное \_\_ мм, а на рисунке «Изополя перемещений по У от РСН\_\_» видим значение \_\_ мм.

Оба этих значения меньше предельно допустимого.

1. Максимально возможное ускорение колебаний было получено от ветровой нагрузки по оси У – см. рис. «Мозаика ускорений "ветер по У"» в разделе «Результаты статического и динамического расчета». По параметрам обеспечения динамической комфортности при коэффициенте надежности по ветровой нагрузке равном 0.7 данное сооружение удовлетворяет заданному ограничению: \_\_/2=\_\_ мм/с2 < 80 мм/с2 (поскольку в расчетной модели ветровая средняя нагрузка была задана с коэффициентом надежности равном 1.4, то для получения ускорения при коэффициенте надежности 0.7 достаточно разделить полученное ускорение на 2, или умножить на 0.7/1.4);
2. На рисунках «Первая форма потери устойчивости от РСН\_\_» видим, что в первой форме теряет устойчивость стена между лестничной клеткой и лифтовыми шахтами, что ожидаемо, поскольку данная стена не имеет раскрепления в уровнях диска перекрытия. Однако, коэффициент запаса к этой первой форме равен \_\_\_, т.е. чтобы произошла такая потеря устойчивости, необходимо почти в \_\_ раз увеличить нагрузку. Таким образом, можно считать, что несущая способность по устойчивости формы обеспечена.
3. ……